BUILDING STRUCTURE CALCULATION SHEETS

一貫構造計算書

NO.66 rc6-8-12

略 称: NO.66 日 付:2013/7/29 担当者:k-lab

計算プログラム:BUS-5

(August. 2007)

バージョン:1.0.5.4 データベース番号:6.5.0.4

> 会員番号: BUSk00042 シリアルNo: K48033

計算開始時間 2014/01/19 14:38 (株) 構造システム

目 次

- 算・設計に関する情報	
【1. 構造上の特徴】	
【2. 構造計算方針】 ————————————————————————————————————	
【3. 適用する構造計算】	
【4. 使用プログラムの概要】 ————————————————————————————————————	π-
【4. 反用プログラムの似安』	
1. 入力データ	п_
-1 一般事項 ————————————————————————————————————	ш-
Ⅰ-1.1 建築物の構造設計概要	
I-1.1.1 建物概要	
I-1.1.2 床面積	ш-
I-1.1.3 構造概要	ш-
I-1.1.4 周囲にダミー部材がある場合の壁の取り扱い ─────	ш-
I-1.2 略伏図 ———————————————————————————————————	ш-
Ⅰ-1.2.1 はり・柱・床・片持ばり・片持スラブ・ベースプレート配置 ——	
I-1.3 略軸組図	
I-1.3.1 壁開口配置	
I-1.4 部材 ———————————————————————————————————	
I-1.4.1 はり	
I-1.4.2 柱 ———————————————————————————————————	
I-1.4.3 ベースプレート	
I-1.4.4 壁 —————————————————————————————————	
I-1.4.5 雑壁 ———————————————————————————————————	
I-1.4.6 壁鉄筋番号	
I-1.4.7 ブレース	
I-1.4.8 床スラブ・床構造 ————————————————————————————————————	
I-1.4.9 片持ばり	
I-1. 4. 10 片持スラブ —	
I-1. 4. 11 出隅片持スラブ —	
I-1. 4. 12 接合部 ———————————————————————————————————	ш -
I-1.4.13 杭、杭基礎	
-2 使用材料、材料の許容応力度 ————————————————————————————————————	ш-
I-2.1 材料種別	<u>_</u>
I-2.1.1 材料種別図	
I-2.1.2 コンクリート	
I-2.1.3 鉄筋	
I-2.1.4 鉄骨	
I-2.4 降伏点強度倍率 ————————————————————————————————————	ш-
-3 荷重・外力	π-

I-3.1 荷重計算条件	
I-3.1.1 最小スラブ厚	ш-
I-3.1.2 スラブ荷重の拾い方 ————————————————————————————————————	
I-3.1.3 基礎荷重 ————————————————————————————————————	
I-3.2 積載荷重	
I-3.3 仕上	
I-3.3.1 仕上材名称 ————————————————————————————————————	
I-3.3.2 仕上名称 ————————————————————————————————————	
I-3.4 重量	
I-3.4.1 はり、柱仕上重量	
I-3.4.2 はり、柱鉄骨材重量 ————————————————————————————————————	
I-3.4.3 建物重量の直接入力	
I-3.5 地震力	
Ⅰ-3.6 風圧力	
I-3.7 積雪荷重	ш-
6 共通計算条件 ————————————————————————————————————	
I−6.1 使用基準	π-
I-6.2 計算ルート指定	
I-6.3 柱はり接合部計算条件 ————————————————————————————————————	
7 許容応力度計算 ————————————————————————————————————	ш-
Ⅰ-7.1 応力解析・モデル化 ————————————————————————————————————	
I-7.1.1 応力計算条件	
I-7.2 剛性率·偏心率	
I-7.2.1 剛性率、偏心率計算条件 ————————————————————————————————————	ш -
I-7.3 断面計算	
B 保有水平耐力計算 ————————————————————————————————————	
I-8.1 計算条件	
I-8.1.1 基本条件 ————————————————————————————————————	
I-8.1.2 計算条件	
I-8.1.3 解析条件等	
I-8.1.5 増分解析の制御条件	
2. 許容応力度等計算結果	
2. T谷心刀及守时异和朱	<u></u>
準備計算結果 ————————————————————————————————————	ш-
A-1.1 部材のC、Mo、Q ————————————————————————————————————	ш−
A-1.1. 部材のC、Mo、Q図 ————————————————————————————————————	
A-1.1.2 はりのC、Mo、Q表	
A-1.1.3 片持ばりのM、Q表	
A-1.1.4 柱のC、Mo、Q表 ——————	
A-1.2 節点重量 ————————————————————————————————————	
A-1. 2. 1 節点重量(固定荷重+積載荷重) ————————————————————————————————————	
A-1.2.3 節点重量(固定荷重+地震用積載荷重) ————	
The second secon	

A-1.3 層せん断力	
A-1.3.1 地震力	III - 4
A-1.4 剛度增大率	III - 4
A-1.4.1 壁によるはり・柱の剛度増大率 ————————————————————————————————————	III - 4
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率 ————————————————————————————————————	
A-2. 応力計算結果	ш— 5
A-2.1 フレーム剛性とねじり剛性	m_ 5
A-2.2 部材応力図	
A-2.3 部材応力表	
A-3. 応力計算結果のまとめ ————————————————————————————————————	
A-3.5 壁量	
A-3.6 剛性率	
A-3.6.1 剛性率(雑壁を含む)	
A-3.6.2 剛性率(雑壁を含まない) ————————————————————————————————————	
A-3.7 偏心率 ———————————————————————————————————	
A-3.7.1 偏心率(雑壁を含む)	
A-3.7.2 偏心率(雑壁を含まない) ————————————————————————————————————	ш— 9
A-4. 断面計算結果	ш— 9
A-4.3 RCの断面計算	
A-4.3.1 R Cはりの断面計算	ш — 9
A-4.3.2 RC柱の断面計算 ————————————————————————————————————	III − 13
A-4.3.3 RC壁の断面計算	
A-4.3.4 RC柱はり接合部の断面計算(許容応力度) ————————————————————————————————————	π− 17
A-4.3.5 RC柱はり接合部の断面計算(終局強度) ————————————————————————————————————	
A-4.8 断面計算結果一覧	
A-4.8.1 断面検定比図	
A-4.8.2 はり断面計算結果 ————————————————————————————————————	
A-4.8.3 柱断面計算結果	
§ 3. 保有水平耐力計算結果 ————————————————————————————————————	Ш— 19
U-1 長期荷重時応力・層せん断力 ————————————————————————————————————	ш— 19
U-1.3 層せん断力	
U-1.3.1 地震時層せん断力算定の諸数値 ————————————————————————————————————	
U-1.3.4 層重量・層せん断力係数	
U-3 Ds 算定時計算結果 ————————————————————————————————————	
U-3.1 荷重-変位(Ds算定時)	
U-3.1.1 荷重-変位図(せん断力変形図)(Ds算定時) ————————————————————————————————————	II − 19
U-3.2 終局時部材応力 (Ds算定時) ————————————————————————————————————	III — 19
U-3.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力) (Ds算定時) ————	III − 19
U-3.2.2 終局時部材応力図(長期考慮危険断面位置)(Ds算定時) ——	III − 21
U-3.3 部材の終局強度(Ds算定時) ————————————————————————————————————	III — 22

U-3.3.1 部材の終局強度図(Ds算定時) ————	ш-	220
U-3.4 終局時ヒンジ図(Ds算定時) ————	II — 2	231
U-3.5 終局時機構図 (Ds算定時)		
U-3.5.1 終局時機構図 (Ds算定時) —————		241
U−4 保有水平耐力計算結果 ————————————————————————————————————	т— 2	252
U-4.1 荷重-変位(保有耐力時) ————————————————————————————————————	ш- :	252
U-4.1.1 荷重一変位図(せん断力変形図)(保有耐力時		252
U-4.2 終局時部材応力(保有耐力時)	II — 2	254
U-4.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力)(保	有耐力時)Ⅱ-	254
U-4.2.2 終局時部材応力図(長期考慮危険断面位置)	(保有耐力時)	264
U-4.5 終局時機構図(保有耐力時) —————	II — 2	275
U-4.5.1 終局時機構図(保有耐力時) —————		275
U-5 必要保有水平力と判定 ————————————————————————————————————	т— 2	285
U-5.1 耐震性能パラメータと部材ランク ———		285
U-5.1.2 部材の耐震性能パラメータと部材ランク (権		
U-5.1.3 部材の耐震性能パラメータと部材ランク (FI		
U-5.1.4 S造柱圧縮座屈耐力の確認 ——————		309
U-5.2 RC部材のせん断破壊の防止(保証設計)	ш-:	309
U-5.2.1 R C はり部材のせん断破壊の防止(保証設計	·)	309
U-5.2.2 RC柱部材のせん断破壊の防止(保証設計)		323
U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止(保証設計)	ш— :	332
U-5.3 はりの横補剛による変形能力の確保(保有配	 力横補剛	335
U-5.4 ランク別のDs算定時負担せん断力 ——		
U-5.4.3 ランク別のDs算定時負担せん断力のまとめ		
U-5.5 水平せん断力係数 ————————————————————————————————————		
U-5.6 構造特性係数		
U-5.7 必要保有水平耐力 ————————————————————————————————————		
U-5.8 保有水平耐力判定 ————————————————————————————————————	π – :	352
U-5.8.1 ランク別の保有水平耐力時負担せん断力のま		
U-5.8.2 保有水平耐力判定表 ──────	ш —	356
U-5.8.3 保有水平耐力計算終了理由 ————————————————————————————————————		
U-5.8.4 最終ステップの重心位置の変位	Π-	357
U-5.8.5 増分解析イテレーション結果 —————		
U-5.11 R C柱はり接合部せん断耐力	π- :	359
U-5.11.1 RC柱はり接合部(はり降伏型)	π-	359
U-5.11.2 R C 柱はり接合部 (柱降伏型) ————		
**** メッセージ一覧 ****	т- з	365
プリチェックメッセージ一覧 ————		365
準備計算メッセージ一覧		
応力計算メッセージー覧 ――――――		
断面計算メッセージー覧		
保有耐力計算メッセージ一覧 ――――――――――――――――――――――――――――――――――――		
保有耐力計算注意事項メッセージ一覧 ―――――		
不行町刀町昇注息予境アッセーソー見 ――――	ш_,	JUJ

計算・設計に関する情報

工事名称	NO. 66 rc6-8-12
構造計算プログラム名称 構造計算プログラム所有者 構造計算プログラム実行機種	BUS-5 Ver.1
建築設計事務所名(確認申請上の設計者) 担当者名 連絡先・電話番号	印
構造設計事務所 構造設計担当者名 連絡先·電話番号	印
構造計算協力事務所名 構造計算担当者名 連絡先·雷話番号	印

【1. 構造上の特徴】

【2. 構造計算方針】

【3. 適用する構造計算】

【イ.適用する構造計算】			
✓ 保有水平耐力計算			
許容応力度等計算			
□ 令第82条各号及び令第823	条の4に定める	るところによる構造計算	
【ロ. 鉄骨造における適用関係】			
□ 平成19年国土交通省告示領	第593号第1号	ન	
□ 平成19年国土交通省告示領	第593号第1号	п	
【ハ. 平成19年国土交通省告示第593-	号各号の基準	に適合していることの検証内容】	
(参照頁)			
【4. 使用プログラムの概要】			
【イ・プログラム名称】	•	1.0.5.4 データベース番号:6.5.0.4	
【ロ 国土交通大臣の認定の有無】	有(認定プ	ログラムで安全性を確認)・ 有(その他)	無
【ハ.認定番号】			
【二、認定取得年月日】			
【ホ. 構造計算チェックリスト】	(参照頁)	

§ 1. 入力データ

I-1 一般事項

Ⅰ-1.1 建築物の構造設計概要

	建築場所									
	主要用途						構造種別	鉄筋コン	クリート造	
	階数	地下	0階	地上	6階	塔屋	0階			
	建築面積				0.00 m2		延べ面積			0.00 m2
	軒高さ				17.350 m		建物高さ			17.950 m
	工事種別	✓ 新築		増領	色		増築予定	✓ 無		有(階)
1++	主要スパン	X方向:			0.000 m			Y方向:		0.000 m
構造	塔状比	X方向:	検討しフ	ない				Y方向:	検討しない	
Æ	骨組形式	X方向:						Y方向:		
	基礎形式	▼ 直接	基礎	杭基	き礎					
	仕上	床 :					屋根:			
	11.11	外装 :								
厚	屋上付属物等						·			

I-1.1.1 建物概要

建	物規	見棹	Ē
~	1/3/	יו טע	_

スパン数	X方向	5	スパン
人ハン奴	Y方向	3	スパン
	地 上	6	階
階 数	地 下	0	階
	塔 屋	0	階
高さ		17. 950	m
軒の高さ		17. 350	m
地面から地上1	階床までの高さ	25.0	cm
パラペットの高	さ	60.0	cm
	X方向	指定なし	
ピロティ階	Y方向	指定なし	
基礎下端レベル		GL-200.0	cm

構造階高計算法 : はりせいの平均を自動計算し標準レベルを考慮して設定

階名	階高 (cm)	構造階高 (cm)
6F	280.0	280. 0
5F	280.0	280. 0
4F	280.0	280. 0
3F	280.0	282. 5
2F	280.0	280. 0
1F	310.0	325. 0

層名	標準はりせい (cm)
7F	55. 0
6F	55. 0
5F	55. 0
4F	55. 0
3F	60. 0
2F	60. 0
1F	90. 0

層名	標準レベル	(cm)
7F		-3.0
6F		-3.0
5F		-3.0
4F		-3.0
3F		-3.0
2F		-3.0
1F		-3.0

		X 方向(c	m)			Y 方向(c	m)
軸名	意匠スパン	構造スパン	意匠通り心と 構造通り心間距離	軸名	意匠スパン	構造スパン	意匠通り心と 構造通り心間距離
X1	800.0	800.0	0.0	Y1	150.0	150.0	0.0
X2	800.0	800.0	0.0	Y2	1200.0	1200.0	0.0
Х3	800.0	800. 0	0.0	Y3	180. 0	180.0	0.0
X4	800.0	800. 0	0.0	Y4			0.0
Х5	800.0	800.0	0.0				
Х6			0.0				

I-1.1.2 床面積

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.1.3 構造概要

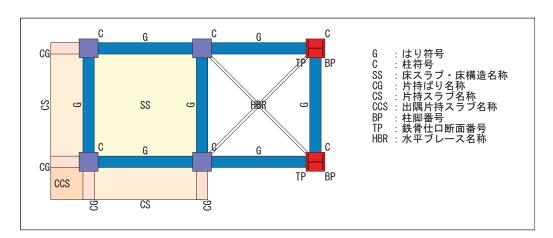
構造種別	層名1	層名2
鉄筋コンクリート造	1F	7F

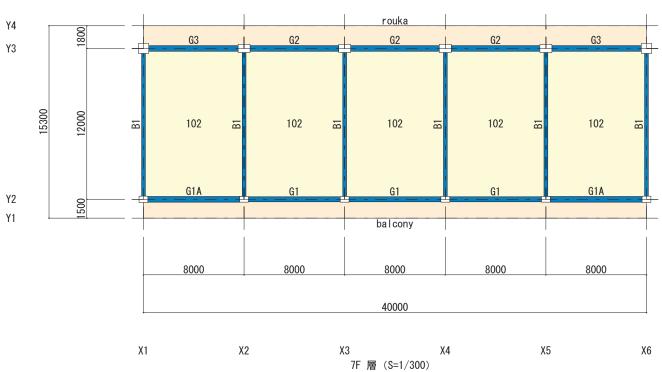
Ⅰ-1.1.4 周囲にダミー部材がある場合の壁の取り扱い

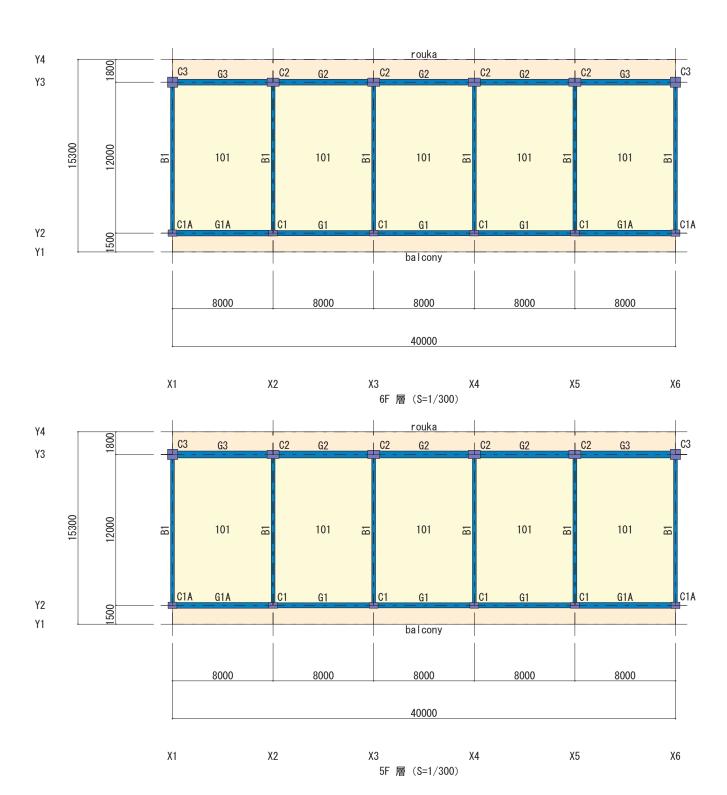
そで壁または雑壁として扱う

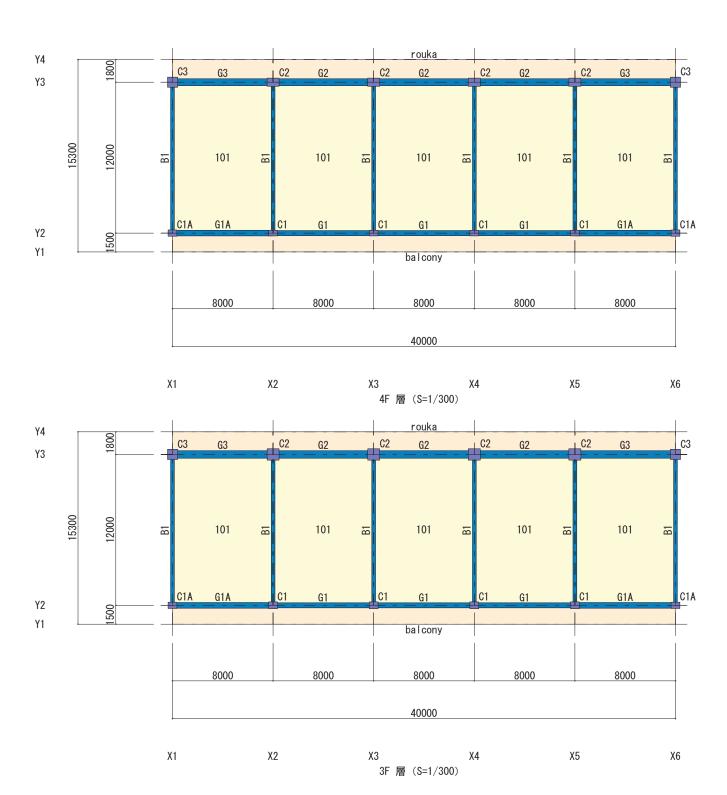
I-1.2 略伏図

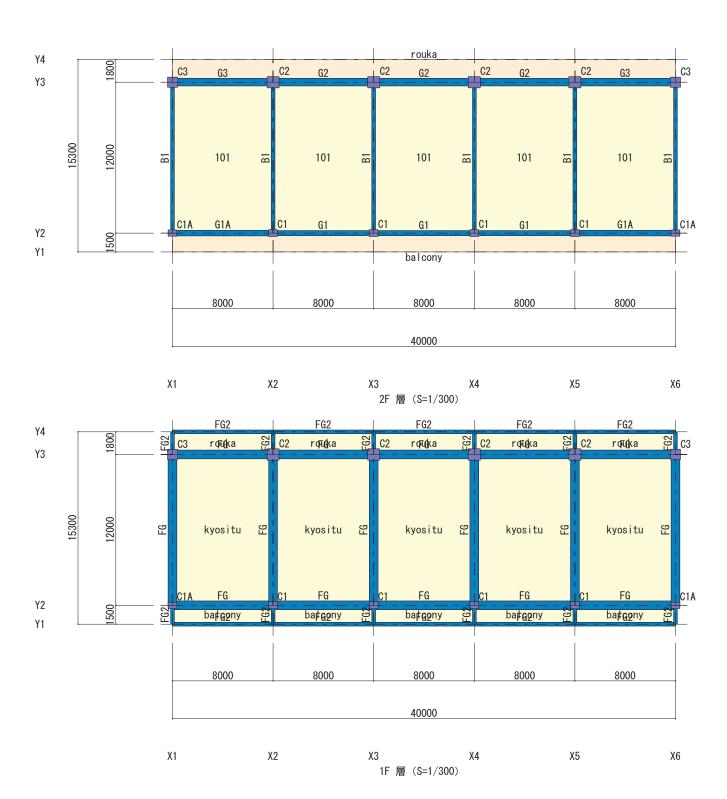
Ⅰ-1.2.1 はり・柱・床・片持ばり・片持スラブ・ベースプレート配置





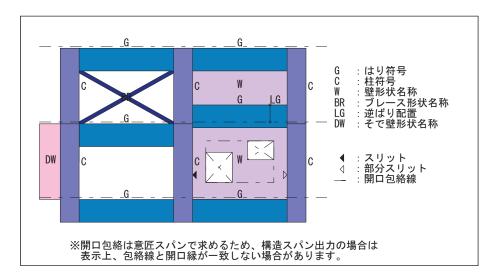


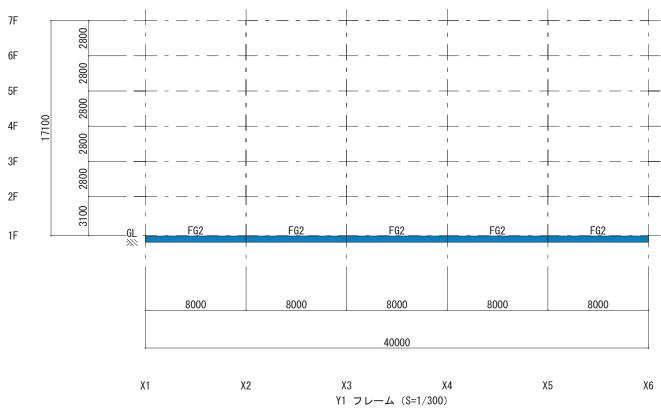


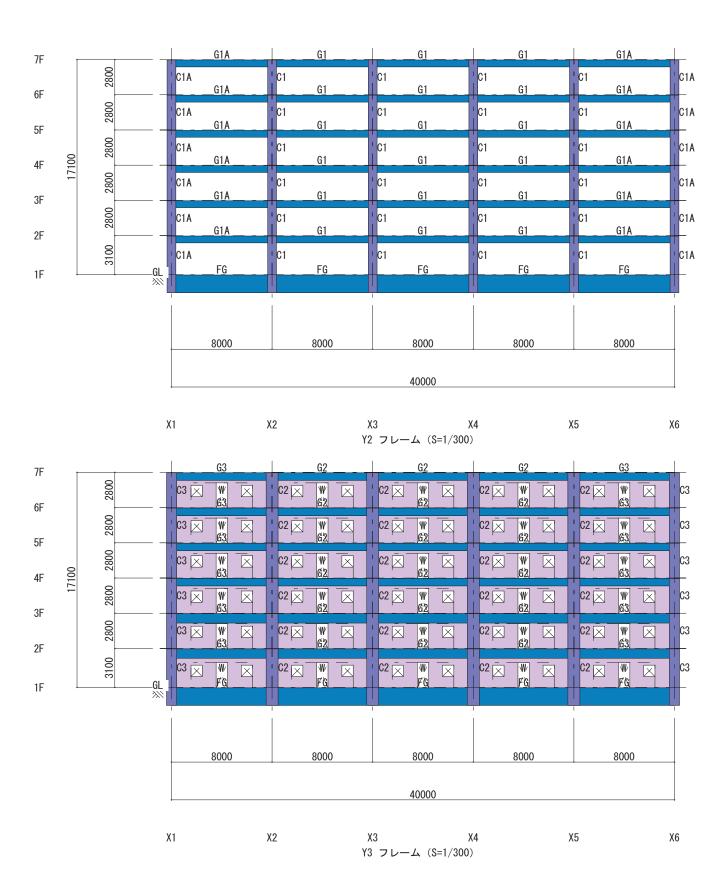


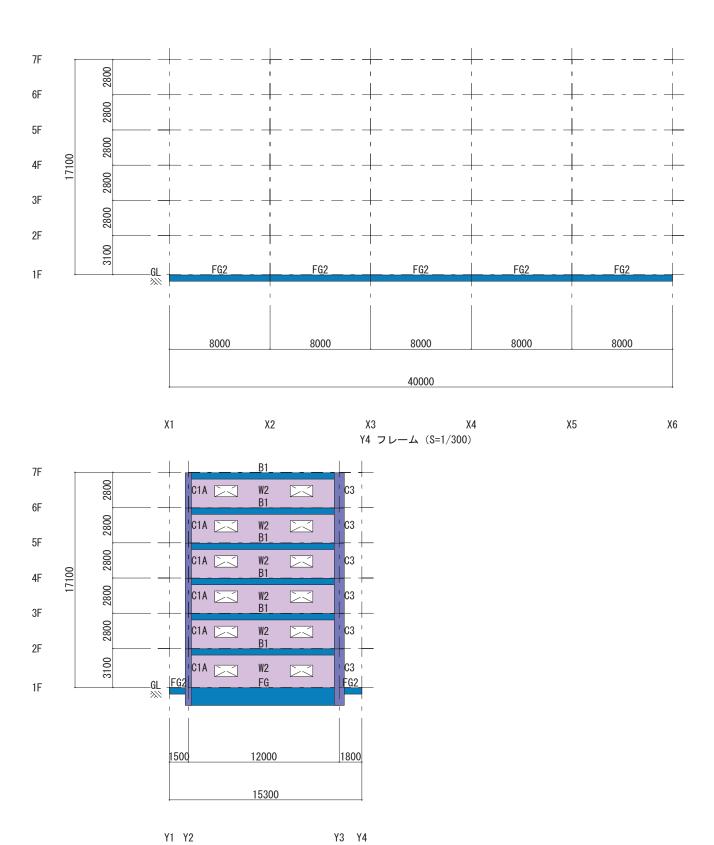
I-1.3 略軸組図

I-1.3.1 壁開口配置

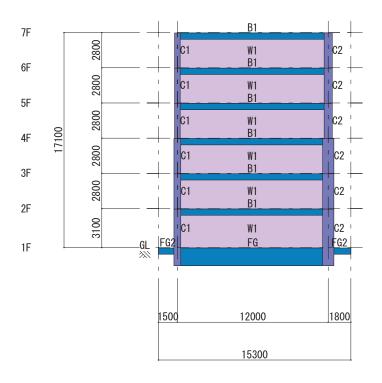


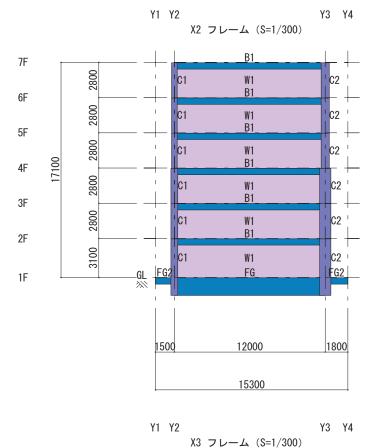


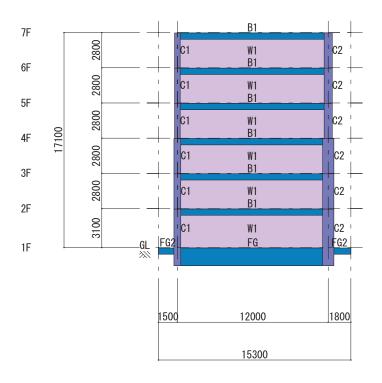


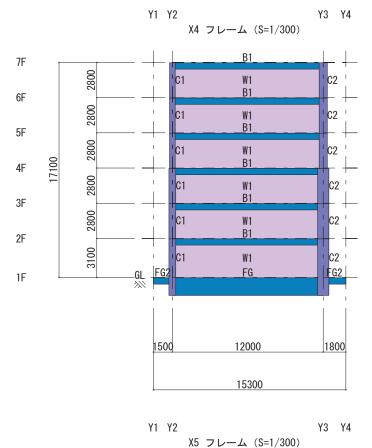


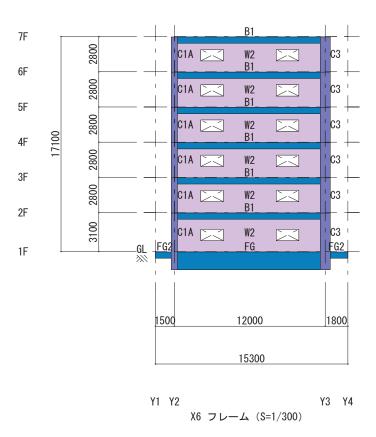
X1 フレーム (S=1/300)











I-1.4 部材

I-1.4.1 はり

a)鉄筋コンクリート、鉄骨鉄筋コンクリート造

	欧州コンファーで 欧月欧州コンファー 造									
符 号		F	G	F	G2	G	i1	G	1	
層		1	F	1	F	2F -	- 3F	4F -	- 5F	
位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央	
断面										
b x D (cm))	70 x 140	70 x 140	30 x 50	30 x 50	40 x 55	40 x 55	40 x 55	40 x 55	
ハンチ長 (cm))	_	_	_	_	_	_	_	_	
L 54 65	1段筋	6-D32	6-D32	3-D29	3-D29	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
上端筋	2段筋	6-D32	6-D32	_	_	2-D22	_	2-D22	_	
下地位	2段筋	6-D32	6-D32	_	_	2-D22	_	2-D22	_	
下端筋	1段筋	6-D32	6-D32	3-D29	3-D29	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
あばら筋 (mm)		4-D16@100	4-D16@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	
鉄骨断面(m	nm)	_	_	_	_	_	_	_	_	

符	号		G	1	G.	1A	G.	1A	G.	1A
層	喜		6F -	- 7F	2F -	- 3F	4F -	- 5F	6F -	- 7F
位	位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
断 面			**************************************			0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0				
b x D			40 x 55	40 x 55	45 x 55	45 x 55	45 x 55	45 x 55	45 x 55	45 x 55
ハンチ長	(cm)		_	_	_	_	_	_	_	_
上端筋		1段筋	3-D22	3-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22
上地加		2段筋	2-D22	_	2-D22	_	2-D22	_	_	_
T- 1:44 44		2段筋	2-D22	_	2-D22	_	2-D22	_	_	_
下端筋		1段筋	3-D22	3-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22
あばら筋((mm)		2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
鉄骨断	面(m	m)	_	_	_	_	_	_	_	

符号		G	2	G	12	G	2	G	3
層		2F -	- 3F	4F -	- 5F	6F -	- 7F	2F -	- 3F
位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
断 面			0 0 0 0 0 0						
b x D (cm))	60 x 75	60 x 75	55 x 60	55 x 60	45 x 60	45 x 60	60 x 75	60 x 75
ハンチ長(cm))	_	_	_	_	_	_	_	_
L ትଳ ረ ታ	1段筋	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	5-D32	5-D32
上端筋	2段筋	2-D29	_	2-D29	_	2-D29	_	2-D32	_
下端筋	2段筋	2-D29	-	2-D29	_	2-D29	_	2-D32	_
1、平向月刀	1段筋	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	5-D32	5-D32
あばら筋 (mm)		3-S13@100 (KSS785)	3-S13@100 (KSS785)	4-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	3-S13@100 (KSS785)	3-S13@100 (KSS785)
鉄骨断面(m	nm)	_	_	_	_	_	_	_	_

符 号		G	3	G	3	B1	
層		4F -	- 5F	6F -	- 7F	2F - 7F	
位 置		両端	中央	両端	中央	全断面	
						0 0	
断面							
b x D (cm)	55 x 60	55 x 60	45 x 60	45 x 60	30 x 50	
ハンチ長 (cm)	_	_	_	_	_	
上端筋	1段筋	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	2-D22	
	2段筋	2-D29	_	2-D29	_	_	
	2段筋	2-D29	_	2-D29	_	_	
下端筋	1段筋	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	2-D22	
あばら筋 (mm)		5-D13@100	5-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	2-D10@200	
鉄骨断面(n	nm)	_	_	_	_	_	

I-1.4.2 柱

a) 鉄筋コンクリート、鉄骨鉄筋コンクリート造

271777			2 (13 20 (13))						
符	号	C	1	C	1	C.	1 A	C	1 A
B	皆	1F -	- 3F	4F -	- 6F	1F -	- 3F	4F -	- 6F
位	位 置 全断面		全圈	折面	全图	折面	全圈	折面	
方	向	X 方向	Y方向	X 方向	Y方向	X方向 Y方向		X方向	Y方向
断	面			0	• •	•		•	
D ((cm)	70 >	c 55	70 >	x 45	70 x 50		70 >	x 50
寄t	せ筋	Х	Y	Х	Y	XY		XY	
主筋	1段筋	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
工加	2段筋	_	_	_	_			_	_
帯筋	(mm)	3-D13@100 2-D13@100 2-D13@100 2-D13@10		2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	
芯銀	5鉄筋		_	_	_	_			
鉄骨断	面(mm)	-	_	_	_	_	_	_	_

符	号	C	2	C	2	C	3	C	3
[:	階	1F -	- 3F	4F -	- 6F	1F -	- 3F	4F -	- 6F
位	全断面		折面	全图	折面	全图	折面	全图	折面
方	向	X 方向	Y方向	X 方向	Y方向	X方向 Y方向		X方向	Y方向
断	面	© 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 0 0 0 0 0 0 0	0	X方向 Y方向		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		
D	(cm)	95 >	¢ 90	95	x 65	80 >	< 80	80 :	₹ 80
寄	せ筋	Х	Υ	XY		XY		XY	
主筋	1段筋	9-D35	3-D35	4-D29	3-D29	8-D32	3-D32	4-D29	3-D29
土加	2段筋	_	_	_	_			_	_
帯筋	(mm)	(mm) 5-S13@100 (KSS785) 2-S13@100 (KSS785) 6-D13@100 2-D13@100		2-D13@100	5-S13@100 (KSS785)	2-S13@100 (KSS785)	4-D13@100	2-D13@100	
芯纺	5鉄筋		_	_	_	_			
鉄骨断	f面(mm)	_	_	_	_	_	_	_	_

I-1.4.3 ベースプレート

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.4 壁

壁重量の伝達方法 : 1=地震力・柱軸力・はり荷重項に加算、2=地震力・柱軸力に加算、3=地震力のみに加算

: 4=地震力・柱軸力・はり荷重項に加算しない

: 11=地震力・柱軸力・はり荷重項に加算(下層へ加算) 12=地震力と柱軸力に加算(下層へ加算) : 21=地震力・柱軸力・はり荷重項に加算(上層へ加算) 22=地震力と柱軸力に加算(上層へ加算)

関ロ位置の基準占は構造心

1711 -		歴年点は伸		四口		市時の	カ		壁	開口パ	ラメータ	7 (cm)		
名和	壁厚 (cm)	名称/ 仕上重量 (N/m2)	伝達 方法	開口 重量 (N/m2)	開口周比	東壁の 場合の n値	剛性 低下 倍率	鉄筋 番号	\$17°	周比 対象	P1	P2	P3	P4
W	1 18.0	200	1	400	開口を包絡した面積から自動計算	1.0	1.00	1	開口なし					

	壁厚	仕上(材)	仁法	開口		東壁の	剛性	金叶 公 女	壁	開口パ	ラメータ	(cm)		
名称	(cm)	仕上(材) 名称/ 仕上重量 (N/m2)	伝達 方法	開口 重量 (N/m2)	開口周比	東壁の 場合の n値	剛性 低下 倍率	鉄筋 番号	ያብፓ°	周比 対象	P1	P2	P3	P4
W2	18. 0	200	1	400	開口面積 <i>の</i> 和 から自動計算	1.0	1.00	1	P ₂	する	180. 0	90.0	900.0	90.0
WZ	10.0	200	•	400	から自動計算	1.0	1.00	•	P ₂	する	180. 0	90.0	300.0	90.0
									F1 A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	する	90. 0	90.0	200. 0	90. 0
W	18. 0	200	1	400	開口を包絡した面積から自動計算	1.0	1.00	1	F1	する	90. 0	90.0	600.0	90.0
									F1	する	90. 0	200. 0	400.0	0.0

I-1.4.5 雑壁

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.6 壁鉄筋番号

		縦 筋						横筋		開	口補強	筋	内蔵鉄骨	
番	号	D1	D2	配筋種別	ピッチ (cm)	D1	D2	配筋種別	ピッチ (cm)	縦筋	横筋	斜筋	タイフ゜	A, t
	1	D10		ダブル	@20.0	D10		ダブル	@20. 0	3-D13	4-D13	3-D13		

I-1.4.7 ブレース

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.8 床スラブ・床構造

a) 小ばり形状

鉄筋コンクリート

名称	断面寸	法(cm)
40 170	幅b	せいD
B1	30.0	50. 0

b)スラブ形状

t : スラブ厚(S造の場合は、デッキプレートの山上のスラブ厚)

Td : はりフランジ上端からデッキプレート山上端までの距離 (S造はりの合成ばりとしての剛性の計算に用いる高さ)

名称	t (cm)	Td (cm)	積載荷重 番号	仕上名称(材) /床仕上重量 (N/m2)	荷重伝達 タイプ	積雪荷重
okujou	15. 0	0.0	1	2190	両方向板	無
kyositu	15. 0	0.0	1	600	両方向板	無
rouka	15.0	0.0	1	600	両方向板	無
balcony	15. 0	0.0	1	600	両方向板	無
kyositu1	15. 0	0.0	1	600	両方向板	無

c)床構造

小ばり間隔: 構造心からの距離

名称	小ばり方向	小ばり割付け	スラブ形状名称 / 床構造名称	小ばり間隔 (cm)	小ばり形状名称
101	x方向	3	kyositu1		B1
102	x方向	3	okujou		B1
			kyositu1	250. 0	B1
101-0	x方向	直接	kyositu1	250. 0	B1
101-0	XZIHJ	旦 按	kyositu1	250. 0	B1
			okujou		
			kyositu1	250. 0	B1
101–1	v+6	古拉	kyositu1	250. 0	B1
101-1	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
			okujou		
			kyositu1	250. 0	B1
101-2	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
101-2			okujou	250. 0	B1
			okujou		
			okujou	250. 0	B1
101-3	+	- +	okujou	250. 0	B1
101-3	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
			okujou		
			kyositu1	250. 0	B1
101 4	+		okujou	250. 0	B1
101–4	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
			kyositu1		
			okujou	250. 0	B1
101 5			okujou	250. 0	B1
101–5	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
			kyositu1		

Ⅰ-1.4.9 片持ばり

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.10 片持スラブ

出長さの基点は構造心

床·床構造名称が表記されているデータのスラブ厚、柱からの距離、積載荷重番号、仕上(材)名称/床仕上重量、荷重伝達タイプ、積雪荷重は「1.4.8 床スラブ・床構造」中の該当する床・床構造名称の入力を参照してください。

	床·床構造	スラブ	厚(cm)	(cm) _{出長さ} 柱からの距離(cm)		距離(cm)	積載	仕上(材)名称 /床仕上重量	先端の 線荷重	先端の	荷重伝達	往帝
名称	名称	基端 t1	先端 t2	(cm)	左端柱 L1			アルユエ里里 Wf (N/m2)	W1 小ばり 形状名称		タイプ	積雪 荷重
rouka		18.0	12. 0	180.0	0.0	0.0	1	600	3200.0		出方向	無
balcony		15.0	12.0	150.0	0.0	0.0	1	600	3200.0		出方向	無
hisasi		15.0	15.0	150.0	0.0	0.0	1	400	0.0		出方向	無

I-1.4.11 出隅片持スラブ

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.12 接合部

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.13 杭、杭基礎

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-1.4.14 直接基礎

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

Ⅰ-2 使用材料、材料の許容応力度

I-2.1 材料種別

I-2.1.1 材料種別図

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-2.1.2 コンクリート

a)層別

層名	排 件括则	コンカリー 1 3番 早川	設計基準強度	部材単位体積	重量(kN/m3)
眉石	名 構造種別 コンケリート種別	Fc(N/mm2)	柱、はり	スラブ、壁	
6F-7F	RC	普通	27. 00	24. 00	24. 00
1F-5F	RC	普通	30.00	24. 00	24. 00

I-2.1.3 鉄筋

a)層別

両方向はり

層名	太物1	最小1	太物2	最小2	細物	スラフ゛
1F-7F	SD390	D29	SD345	D19	SD295	SD295

両方向柱

層名1	層名2	太物1	最小1	太物2	最小2	細物
1F	7F	SD390	D29	SD345	D19	SD295

I-2.1.4 鉄骨

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

a)層別

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-2.4 降伏点強度倍率

部材別

部材種別	はり	柱	壁	ブレース
主筋 (壁筋)	1. 10	1. 10	1. 10	_
せん断補強筋	1.00	1.00	_	_
スラブ筋	1. 10	_	_	_
開口補強筋	_	_	1. 10	_
フランジ鉄骨	1. 10	1. 10	_	_
ウェブ鉄骨	1. 10	1. 10	_	_
主 材	_	_	_	1. 10
アンカーボルト	_	1. 10	_	_

※SD490材は1.0となります。

I-3 荷重·外力

I-3.1 荷重計算条件

I-3.1.1 最小スラブ厚 (自動計算)

O. I. I	はいってつ	1		(
層名	スラブ厚 (cm)		層名	スラブ厚 (cm)
7F	15. 00		6F	15. 00

層名	スラブ厚 (cm)	層名	スラブ厚 (cm)
5F	15. 00	4F	15. 00

層名	スラブ厚 (cm)
3F	15. 00

層名	スラブ厚 (cm)
2F	15. 00
1F	15. 00

I-3.1.2 スラブ荷重の拾い方

パラペット重量

外周部のスラブの拾い RC、SRC造ははり面まで、S造は構造心まで拾います

3200.00 (N/m)

I-3.1.3 基礎荷重

a) 基礎形式·基礎重量計算条件

基礎形式 基礎配置による(布基礎も考慮) L1=0.0 L2=0.0 L3=0.0 L4=0.0 (cm)

基礎重量の比率 0.00 (浮上り計算時に考慮される基礎重量の長期基礎計算用軸力に対する比率)

最下層重量の拾い 行う (最下層はり荷重項を節点重量に加算します)

基礎重量の上部構造への考慮 基礎重量の計算を行わない(基礎位置の浮き上がり抵抗重量や節点重量として考慮しない)

基礎下端レベル(GL-) (mm)

2000

基礎下端から土上端までの距離 (mm)

杭基礎、独立フーチング基礎、布基礎、べた基礎 0

片持べた基礎、出隅片持べた基礎

0

基礎重量計算方法

自動計算

「製品社」 (基礎せい、基礎下端レベル、基礎下端から土上端までの距離から 基礎自重と土被り重量を各々の単位体積重量に基づき計算し、合算したものを

基礎重量とします)

基礎柱・基礎ばり重複分の控除 控除しない

基礎の単位体積重量 (kN/m3) 24.00

土の単位体積重量 (kN/m3) 20.00

I-3.2 積載荷重 (N/m2)

番号	スラブ用	小ばり用	ラーメン用	地震用	用途
1	1800	1800	1300	600	居住室、病院、寝室
2	2900	2900	1800	800	事務所
3	2300	2300	2100	1100	教室
4	2900	2900	2400	1300	百貨店・店舗の売り場
5	2900	2900	2600	1600	集会室(固定席)
6	3500	3500	3200	2100	集会室(その他)
7	5400	5400	3900	2000	車庫、自動車道路

I-3.3 仕上

I-3.3.1 仕上材名称

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-3.3.2 仕上名称

本建物の場合は該当しない(該当するデータがありません)

I-3.4 重量

I-3.4.1 はり、柱仕上重量 (N/m2)

層名	はり	柱
7F	200	
6F	200	200
5F	200	200
4F	200	200
3F	200	200
2F	200	200
1F	200	200

I-3.4.2 はり、柱鉄骨材重量

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-3.4.3 建物重量の直接入力

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

I-3.5 地震力

a) 地震時層せん断力算定の諸数値 (*:直接入力)

第2種地盤			
Z = 1.000			
U = 1.000			
K = 1.000			
	X方向		Y方向
Co = 0.200		Co = 0.200	
T = 0.347	(h(0.02+0.01α) による)	T = 0.347	(h(0.02+0.01α) による)
Rt = 1.000		Rt = 1.000	
Ci = 0.200		Ci = 0.200	
	U = 1.000 K = 1.000 Co = 0.200 T = 0.347	Z = 1.000 U = 1.000 K = 1.000	Z = 1.000 U = 1.000 K = 1.000 *** ** ** ** ** ** ** ** ** ** ** ** **

I-3.6 風圧力

・風圧力の扱い方

X方向 風圧力を考慮しない Y方向 風圧力を考慮しない

I-3.7 積雪荷重

積雪荷重の扱い方 考慮しない

I-6 共通計算条件

I-6.1 使用基準

RC造柱はり接合部の計算	2007年版建築物の構造関係技術基準解説書(日本建築センター)
RC造断面計算の使用規準(付着・定着・接合部以外)	鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説 1999年改(日本建築学会)
RC造断面計算の使用規準(付着・定着)	鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説 1991年改(日本建築学会)
冷間成形角形鋼管設計・施工マニュアル	適用する
コンケリート充填鋼管柱の計算基準	平 1 4 国土交通省告示第464号
保有耐力接合計算基準	技術基準解説書(SCSS-H97)

I-6.2 計算ルート指定

計算ルート判別方法	ルート入力		
		X方向	Y方向
計算ルート指定	RC · SRC造	ルート3	ルート3
	S诰	ルート3	ルート3

I-6.3 柱はり接合部計算条件

RC/SRC造柱はり接合部の計算	自動計算 (ル-12の場合は許容応力度等計算で、ル-13の場合は保有水平耐力計算で計算)
RC/SRC造柱はり接合部の計算 を行う最大壁長さ	0.0 (cm)
RC造外柱のはり鉄筋の 水平定着長さの柱せいに対する比	0. 75
柱はり接合部検討時 鉄筋引張力(T)の求め方	M y から求める
RC/SRC造基礎ばりの柱はり接合部の計算	計算する

I-7 許容応力度計算

I-7.1 応力解析・モデル化

I-7.1.1 応力計算条件

応力計算法	立体解析	
鉛直荷重時柱軸方向変位	拘束する(柱軸方向剛性の倍率:100.0 倍))

浮上りの考慮 考慮しない

基礎荷重の取り扱い特殊荷重として、建物全体で計算

引張ブレースのモデル化 引張ブレースとして圧縮力は負担しないとして計算

引張ブレース収束計算の打ち切り回数 20

I-7.2 剛性率·偏心率

I-7.2.1 剛性率、偏心率計算条件

雑壁 n 値計算の基準とみなす柱の剛性 両方向共φ Mで入力 (φ M=1.500)面内雑壁の n 値 1.00

地震時に剛床を解除した節点に 接続する鉛直部材の考慮 考慮しない 考慮しない

計算法 柱軸力の重心 フレームの剛性から計算

剛心計算時の基礎荷重による応力の考慮 考慮する

剛性率計算時の層間変形角の求め方主剛床の剛心位置で算定

I-7.3 断面計算

I-7.3.1 断面計算条件

断面計算共通条件

断面計算の種別検定計算
(R C造 : 主筋, あばら筋, 帯筋 共に検定)
(S R C造 : 鉄骨入力, 主筋, あばら筋, 帯筋 共に検定)断面計算の指定1 部材ごと計算

曲げモーメントの検定比1.00せん断力の検定比1.00柱 2 軸計算長期短期共に 2 軸

はり端部 母材のまま

SRC/S溶接部許容応力度の低減 はり継手 母材のまま 柱 母材のまま

基礎ばりの使用上の支障が起きるたわみの確認 行う

RC·SRC造断面計算条件

長期荷重時モーメント算定位置 ※方向 軸心 ソ方向 軸心

短期荷重時X方向
モーメント算定位置フェースと剛域端のうち軸心からの距離が大きい方ア方向
フェースと剛域端のうち軸心からの距離が大きい方

 フェースからの入り長さ
 0.0 (cm)

 柱のMy計算用
 X方向 1.00

 地震時軸力の割増率
 Y方向 1.00

地震時柱応力の割増に用いる柱 X方向 壁負担率50%超える場合は、0.25 そうでない場合は割増率の計算を行わない 地震時水平力の負担率 Y方向 壁負担率50%超える場合は、0.25 そうでない場合は割増率の計算を行わない

許容せん断耐力式のM/Q・dのとり方 告示 (M、Qの最大値) はり 終局強度式 (0,068)

ルート2-3の時のせん断強度 柱 終局強度式 (0.006) bQsu+0.1σο·b·j

高強度せん断補強筋使用時の短期許容 せん断力式 安全性確保のための短期許容せん断力式

 SRC造柱のRCとSの曲げ耐力の累加法
 単純累加

 SRC造柱のベースプレートの扱い
 耐力を考慮しない

SRC造耐震壁の計算方法 フレームによる拘束効果を考慮しない 自動計算

S造断面計算条件

短期荷重時モーメント算定位置X方向 ヤ方向 中心 Y方向 中心 Y方向 中心 Y方向 中心 D1 (cm) を期曲げ許容応力度 (fbs)の計算方法 短期応力より求めるはりの断面計算に軸力の考慮 オ慮しない 中土のの検定計算 中力のみ考慮

I-8 保有水平耐力計算

I-8.1 計算条件

I-8.1.1 基本条件

		l I	
		X方向正加力	計算する
	1. 答加·1· 十· 广	X方向負加力	計算する
	計算加力方向	Y方向正加力	計算する
		Y方向負加力	計算する
	保有水平耐力の検	定比	1.00
	算定対象最上階		6F
算定対象最下階計算種別基礎重量の比率 浮上り・圧縮耐力(鉛直バネ)の考慮剛性率、偏心率 SRC造Ds判定にはりの種別の考慮			1F
			保有水平耐力計算
			0.00
		鉛直バネ)の考慮	保有耐力時、Ds算定時共考慮しない (終局時まで支点は解除しない)
			階毎に雑壁考慮した値と、雑壁考慮しない値の不利な方を用いる
		りの種別の考慮	考慮しない
	崩壊形の確認 (2007年版技術基準解説書 付録1-7「4.8崩壊形」による)		Σ Mpc / Σ Mpb ≧1. 4で全体崩壊形の確認を行う

I-8.1.2 計算条件

	X方向正加力	X方向負加力	
	保有耐力時判定条件に達したら打ち切る	保有耐力時判定条件に達したら打ち切る	
	層間変形角 脆性破壊の発生のいずれか	層間変形角 脆性破壊の発生のいずれか	
C、SRC造	1/ 100	1/ 100	
造	1/ 100	1/ 100	
C、SRC造	1/ 50	1/ 50	
造	1/ 50	1/ 50	
	保有水平耐力時:0.383、Ds算定時:0.388	保有水平耐力時:0.383、Ds算定時:0.388	
定方法	Dランク部材にA〜Cランク部材を 1.00倍して加える	Dランク部材にA〜Cランク部材を 1.00倍して加える	
	Y方向正加力	Y方向負加力	
	保有耐力時判定条件に達したら打ち切る	保有耐力時判定条件に達したら打ち切る	
	層間変形角 脆性破壊の発生のいずれか	層間変形角 脆性破壊の発生のいずれか	
C、SRC造	1/ 200	1/ 200	
造	1/ 100	1/ 100	
C、SRC造	1/ 50	1/ 50	
造	1/ 50	1/ 50	
	造 C、SRC造 造 E方法 C、SRC造 造 C、SRC造	層間変形角 脆性破壊の発生のいずれか C、SRC造 1/ 100 位 1/ 100 C、SRC造 1/ 50 造 1/ 50 保有水平耐力時:0.383、Ds算定時:0.388 Dランケ部材にA~Cランケ部材を 1.00倍して加える Y方向正加力 保有耐力時判定条件に達したら打ち切る 層間変形角 脆性破壊の発生のいずれか C、SRC造 1/ 200 1/ 100 C、SRC造 1/ 50	

Dランク部材にA~Cランク部材を 1.00倍して加える

Dランク部材にA~Cランク部材を 1.00倍して加える

保有水平耐力時:0.466、Ds算定時:0.470 保有水平耐力時:0.813、Ds算定時:0.819

I-8.1.3 解析条件等

脆性部材を含むQuの算定方法

終局時Co値

解析モデル			立体MSモデル
	121 111 111	- *	
立体モデルのはり・柱塑性化モデル 危			危険断面位置と剛域を別とする(剛域は許容応力度等計算で用いた長さ)
	ひび割れによる剛性低下の考慮		考慮する
	曲げ耐力の各ステップでの計算		
	せん断耐力の各ステップでの計	算	しない
	せん断耐力の求め方		入力したせん断補強筋でせん断耐力を計算し解析を行う
	危険断面位置の取り方	RC, SRC造	フェースから柱・はりせいの0.00倍引いた位置
	心陝倒山位直の取り万	S造	フェースから柱・はりせいの0.00倍引いた位置
	壁付帯ばりの剛度増大率		「4.1 モデル化条件」の指定による
	SRC、S造鉄骨柱脚モデル化		ベースプレート下面でモデル化
	せん断終局耐力式のM/Q·dの	とり方	告示(M、Qの最大値)
	はり長期応力の考慮		考慮する
		げ、せん断)の考慮	考慮する
		増率 αm	1.00
	ho/DのDのとり方		柱せい
耐力壁頭部の曲げに対する塑性化		化	塑性化する

ヒンジ判定の条件(%)

鋼材の軸バネが95%、またはコンクリート軸バネが100% (立体モデルのみ有効)

せん	せん断力の割増率		RC	SRC	
柱	両端ヒンジ	α		1. 10	1.00
Ϯ	その他	αe		1. 25	1.00
はり	両端ヒンジ	α		1. 10	1.00
はり	その他	αe		1. 20	1.00
壁	その他	α,	αe	1. 25	1.00

Ⅰ-8.1.5 増分解析の制御条件

		•		
	水平力の載荷の制御条件			分割制御
	反復計算の打切り	5		
最大不釣合い力率			0.01	%
	最大不釣合い力	0.00	(kN)	
	最大不釣合いモーメント			$(kN \cdot cm)$
	せん断耐力精算	繰り返し回数		
	ピル町町刀相昇	打ち切り誤差		

Ⅰ-8.1.8 部材の耐力算定式

参考文献

【1】: 日本建築センター 2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書

【2】:日本建築学会 鉄骨鉄筋コンクリート造構造計算規準

【3】:日本建築学会 鋼構造塑性設計指針

【4】:日本建築学会 建築耐震設計における保有耐力と変形性能

【5】:日本建築センター 冷間成形角形鋼管設計・施工マニュアル

【6】:日本建築学会 鋼構造座屈設計指針 1996年

【12】:住友金属工業株式会社·住友電気工業株式会社

鉄筋コンクリート造梁、柱に用いる高強度せん断補強筋

ストロングフープ (スミフープ) の設計施工指針・同解説

RC造部材

1 C A A A A A A A A A A A A A A A A A A				
はり	曲げ耐力式 せん断耐力式		文献【1】付1.3-5式を適用 文献【1】付1.3-7式を適用	
	曲げ耐力式		文献【1】付1.3-7五を週州 文献【1】付1.3-40式を適用	
腰壁・たれ壁付はり	せん断耐力式		文献【1】付1.3-44式を適用	
	曲げ耐力式		柱軸ばねのM-N曲線による	
柱	せん断耐力式		文献【1】付1.3-16式を適用 係数 0.068 を用いる	
	せん断ひびわれ	れ耐力式	文献【1】付1.3-8式を適用	
そで壁付柱	曲げ耐力		柱軸ばねのM-N曲線による	
てで室刊住	せん断耐力式		文献【1】付1.3-44式を適用	
	曲げ耐力式		壁軸ばねのM-N曲線による	
耐力壁	せん断耐力式		文献【1】付1.3-38式を適用	
	せん断ひびわれ	ル耐力式	文献【1】付1.3-28式を適用	
そで壁付柱	せん断耐力		柱頭、柱脚の小さい方	
付着割裂検定式			文献【1】付1.3-20式を適用	
高強度せん断補強筋	KSS785		文献【12】min{ (3.5)式 , (3.6)式 }を適用	
SRC造部材				
はり	曲げ耐力式		2】(112)式を適用	
16. 7	せん断耐力式		Ⅰ】付1.4-37~40式を適用	
腰壁・たれ壁付はり	曲げ耐力式		4】(2.2)式を適用	
版至 7570至1716 7	せん断耐力式			
柱	曲げ耐力式		aのM-N曲線による	
1-	せん断耐力式			
そで壁付柱	曲げ耐力式			
C	せん断耐力式			
耐力壁	曲げ耐力式			
	せん断耐力式	文献【1】付1.4-43~47式を適用		
壁付はり・柱	曲げおよび せん断耐力式	分離型		
そで壁付柱	せん断耐力	柱頭、村	注脚の小さい方	
S造部材				
はり	曲げ耐力式	文南	状【3】(5.9−a)~(5.11−b)式を適用	
16.7	せん断耐力式	As	·sσy / √3	
柱	曲げ耐力	柱車	曲ばねのM-N曲線による	
1 L	せん断耐力式	As	·sσy / √3	

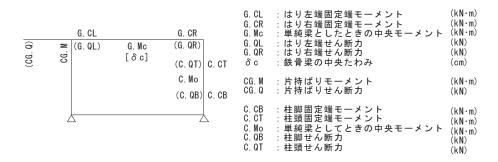
露出柱脚	曲げ耐力	柱軸ばねのM-N曲線による
路山作叫	せん断耐力式	文献【1】付1.2-28~34式を適用
	引張耐力式	Α·sσy
Sブレース	圧縮耐力式	文献【6】(2.6.1)~(2.6.3)式を適用
	圧縮耐力の取り方	座屈耐力
幅厚比が不足する部材	曲げ耐力の取り方	My

§ 2. 許容応力度等計算結果

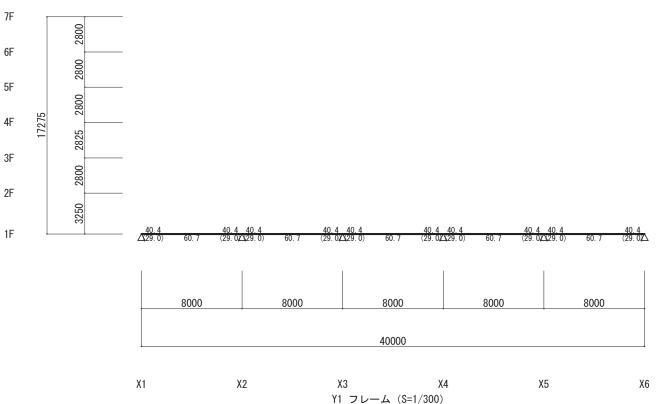
A-1 準備計算結果

A-1.1 部材のC、Mo、Q

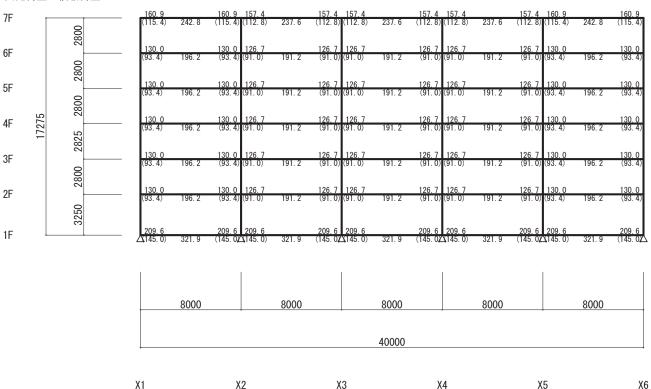
A-1.1.1 部材のC、Mo、Q図



固定荷重+積載荷重

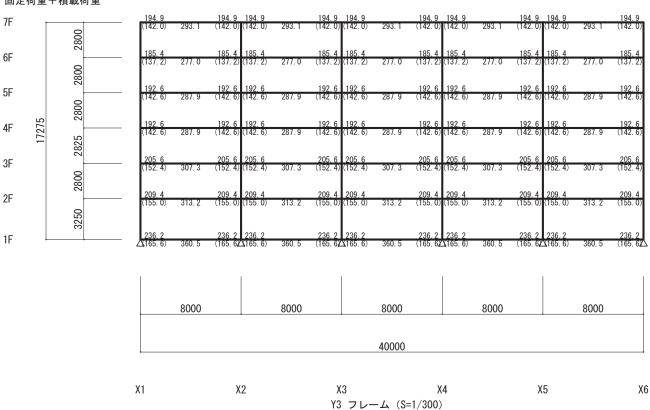


固定荷重+積載荷重

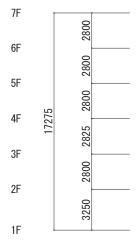


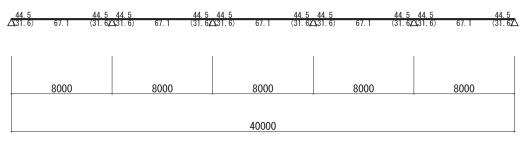
Y2 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重



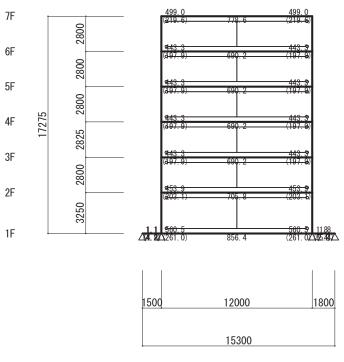
固定荷重+積載荷重





X2 X3 X4 Y4 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重



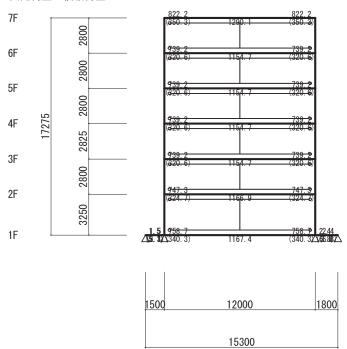
X1

Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

Х5

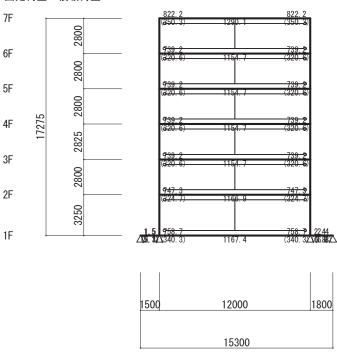
Х6

固定荷重+積載荷重



Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重

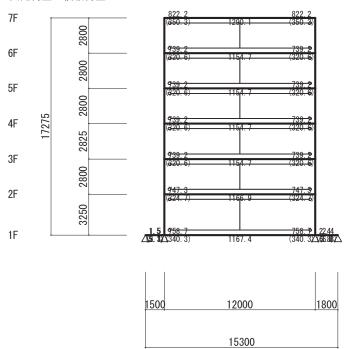


Y1 Y2

X3 フレーム (S=1/300)

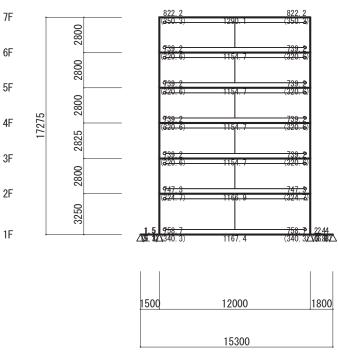
Y3 Y4

固定荷重+積載荷重



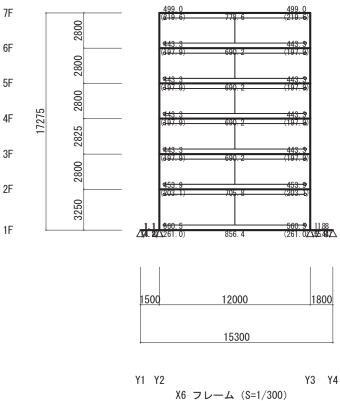
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重



Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重



A-1.1.2 はりのC、Mo、Q表

はりのC、Mo、Q (固定荷重+積載荷重)

Y1 フレーム

11 70 4										
B 夕		動 <i>々</i> り	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたとき	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき
眉石			CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δ o (cm)
	X1	X2	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29.0	0.0	0.0	
	X2	Х3	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29.0	0.0	0.0	
1F	Х3	X4	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29.0	0.0	0.0	
	X4	Х5	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29.0	0.0	0.0	
	Х5	X6	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29.0	0.0	0.0	
	層名	層名 軸名1 X1 X2 1F X3 X4	層名 軸名1 軸名2 X1 X2 X2 X3 X3 X4 X4 X5	層名 軸名1 軸名2 固定端モープ IF X1 X2 40.4 X2 X3 40.4 X3 X4 40.4 X4 X5 40.4	層名 軸名1 軸名2 固定端モーメント(kN・m) IF X1 X2 40.4 40.4 X2 X3 40.4 40.4 X3 X4 40.4 40.4 X4 X5 40.4 40.4	層名 軸名1 軸名2 固定端モーメント(kN・m) 単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m) CL CR Mo (kN・m) 60.7 X1 X2 40.4 40.4 60.7 X2 X3 40.4 40.4 60.7 X3 X4 40.4 40.4 60.7 X4 X5 40.4 40.4 60.7	層名 軸名1 画名2 固定端モーメント(kN・m) 単純梁としたとき の中央モーメント Mo (kN・m) せん断 QL 1F X1 X2 40.4 40.4 60.7 29.0 X2 X3 40.4 40.4 60.7 29.0 X3 X4 40.4 40.4 60.7 29.0 X4 X5 40.4 40.4 60.7 29.0	層名 軸名1 軸名2 固定端モーメント (kN・m) 単純梁としたとき OP 中央モーメント Mo (kN・m) せん断力 (kN) IF X1 X2 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 X2 X3 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 X3 X4 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 X4 X5 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0	層名 軸名1 画名2 固定端モーメント (kN・m) 単純梁としたとき の中央モーメント (kN・m) 世ん断力 (kN) 軸力 (kN) 車力 (kN)	層名 軸名1 軸名2 固定端モーメント(kN・m) 単純梁としたとき の中央モーメント Mo (kN・m) せん断力(kN) 軸力(kN) X1 X2 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 0.0 0.0 X2 X3 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 0.0 0.0 X3 X4 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 0.0 0.0 X4 X5 40.4 40.4 60.7 29.0 29.0 0.0 0.0

Y2 7V-4

Y2 7V-4			固定端モータ	ント(kN・m)	単純梁としたとき	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の
層名	軸名1	軸名2	CL	CR	の中央モーメント Mo(kN·m)	QL	QR	NL	NR	単純梁としたとき の中央たわみ δ o (cm)
	X1	X2	160. 9	160. 9	242. 8	115. 4	115. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	157. 4	157. 4	237. 6	112.8	112. 8	0.0	0.0	
7F	Х3	X4	157. 4	157. 4	237. 6	112.8	112. 8	0.0	0.0	
	X4	X5	157. 4	157. 4	237. 6	112.8	112. 8	0.0	0.0	
	X5	Х6	160. 9	160. 9	242. 8	115.4	115. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	130.0	130.0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
6F	Х3	X4	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	X6	130.0	130.0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
5F	Х3	X4	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	Х5	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	X6	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
4F	X2	Х3	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
4F	Х3	X4	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	

Υ2	7	J-1
1/		$\nu^- \Delta$

層名	まh 夕 1	軸名2	固定端モーン	ソト(kN·m)	単純梁としたとき の中央モーメント	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき
眉石	軸名1 		CL	CR	Mo(kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
4F	X5	X6	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
3F	Х3	X4	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	Х5	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	Х6	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
2F	Х3	X4	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126. 7	126. 7	191. 2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	Х6	130.0	130. 0	196. 2	93. 4	93. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	209. 6	209. 6	321. 9	145.0	145. 0	0.0	0.0	
	X2	Х3	209. 6	209. 6	321. 9	145.0	145. 0	0.0	0.0	
1F	Х3	X4	209. 6	209. 6	321. 9	145.0	145. 0	0.0	0.0	
	X4	Х5	209. 6	209. 6	321. 9	145.0	145. 0	0.0	0.0	
	X5	Х6	209. 6	209. 6	321. 9	145.0	145. 0	0.0	0.0	

Y3 7V-4

層名	軸名1	軸名2	固定端ŧ->	ント(kN·m)	単純梁としたとき の中央モーメント	せん断	カ(kN)	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき
唐石		1401	CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
	X1	X2	194. 9	194. 9	293. 1	142.0	142. 0	0.0	0.0	
	X2	Х3	194. 9	194. 9	293. 1	142.0	142. 0	0.0	0.0	
7F	Х3	X4	194. 9	194. 9	293. 1	142.0	142. 0	0.0	0.0	
	Х4	X5	194. 9	194. 9	293. 1	142.0	142. 0	0.0	0.0	
	Х5	Х6	194. 9	194. 9	293. 1	142.0	142. 0	0.0	0.0	
	X1	X2	185. 4	185. 4	277. 0	137. 2	137. 2	0.0	0.0	
	X2	Х3	185. 4	185. 4	277. 0	137. 2	137. 2	0.0	0.0	
6F	Х3	X4	185. 4	185. 4	277. 0	137. 2	137. 2	0.0	0.0	
	X4	X5	185. 4	185. 4	277. 0	137. 2	137. 2	0.0	0.0	
	Х5	X6	185. 4	185. 4	277. 0	137. 2	137. 2	0.0	0.0	
	X1	Х2	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X2	Х3	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
5F	Х3	X4	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X4	X5	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	Х5	Х6	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X1	X2	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X2	Х3	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
4F	Х3	X4	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X4	X5	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X5	Х6	192. 6	192. 6	287. 9	142. 6	142. 6	0.0	0.0	
	X1	X2	205. 6	205. 6	307. 3	152. 4	152. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	205. 6	205. 6	307. 3	152. 4	152. 4	0.0	0.0	
3F	Х3	X4	205. 6	205. 6	307. 3	152. 4	152. 4	0.0	0.0	
	X4	X5	205. 6	205. 6	307. 3	152. 4	152. 4	0.0	0.0	
	Х5	Х6	205. 6	205. 6	307. 3	152. 4	152. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	209. 4	209. 4	313. 2	155.0	155. 0	0.0	0.0	
	X2	Х3	209. 4	209. 4	313. 2	155.0	155. 0	0.0	0.0	
2F	Х3	X4	209. 4	209. 4	313. 2	155.0	155. 0	0.0	0.0	
	X4	X5	209. 4	209. 4	313. 2	155.0	155. 0	0.0	0.0	
	Х5	Х6	209. 4	209. 4	313. 2	155.0	155. 0	0.0	0.0	
	X1	X2	236. 2	236. 2	360. 5	165. 6	165. 6	0.0	0.0	
	X2	Х3	236. 2	236. 2	360. 5	165. 6	165. 6	0.0	0.0	
1F	Х3	X4	236. 2	236. 2	360. 5	165. 6	165. 6	0.0	0.0	
	Х4	Х5	236. 2	236. 2	360. 5	165. 6	165. 6	0.0	0.0	
	Х5	Х6	236. 2	236. 2	360. 5	165. 6	165. 6	0.0	0.0	

Y4 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端ŧ->	メント (kN・m)	単純梁としたとき	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき
眉石			CL	CR	の中央モーメント Mo(kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
	X1	X2	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
1F	Х2	Х3	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	Х3	X4	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	

V/	711	
14	ノレーム	

	<i>□ □</i>	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN·m)		単純梁としたとき	せん断	力(kN)	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき
層名	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		CL	CR	の中央モーメント Mo(kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)	
	10	X4	X5	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	II	Х5	X6	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	

X1 7V-4

	層名	軸名1	軸名2	固定端ŧ->	ソト(kN·m)	単純梁としたとき の中央モーメント	せん断	力(kN)	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき
	眉石	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	CL	CR	Mo(kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δο(cm)
ĺ	7F	Y2	Y3	499.0	499. 0	778. 6	219.6	219. 6	0.0	0.0	
	6F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0	
	5F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0	
	4F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0	
	3F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0	
	2F	Y2	Y3	453. 9	453. 9	705. 8	203. 1	203. 1	0.0	0.0	
		Y1	Y2	1.1	1. 1	1.8	4. 2	4. 2	0.0	0.0	
	1F	Y2	Y3	560. 5	560. 5	856. 4	261.0	261.0	0.0	0.0	
		Y3	Y4	1.8	1.8	2. 8	5. 4	5. 4	0.0	0.0	

X2 7V-4

屈 <i>点</i>	±4. Ø 1	±4. Ø 0	固定端t->	いト(kN·m)	単純梁としたとき	せん断	力(kN)	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき
層名	軸名1	軸名2	CL	CR	の中央モーメント Mo(kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
7F	Y2	Y3	822. 2	822. 2	1290. 1	350.3	350. 3	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320.6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	747. 3	747. 3	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1.5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	758. 7	758. 7	1167. 4	340.3	340. 3	0.0	0.0	
	Y3	Y4	2. 4	2. 4	3.8	6.8	6.8	0.0	0.0	

X3 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN·m)		単純梁としたとき の中央モーメント	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき	
眉石	11111111111111111111111111111111111111	111111111111111111111111111111111111	CL	CR	Mo (kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)	
7F	Y2	Y3	822. 2	822. 2	1290. 1	350.3	350.3	0.0	0.0		
6F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320.6	0.0	0.0		
5F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0		
4F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320.6	0.0	0.0		
3F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320.6	0.0	0.0		
2F	Y2	Y3	747. 3	747. 3	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0		
	Y1	Y2	1.5	1.5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0		
1F	Y2	Y3	758. 7	758. 7	1167. 4	340.3	340. 3	0.0	0.0		
	Y3	Y4	2. 4	2. 4	3. 8	6.8	6.8	0.0	0.0		

X4 フレーム

X4 7V-A												
	層名	軸名1	軸名2	固定端ŧ->	ソト(kN·m)	単純梁としたとき の中央モーメント	せん断	力(kN)	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき の中央たわみ る o (cm)	
	眉石		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)	
	7F	Y2	Y3	822. 2	822. 2	1290. 1	350.3	350. 3	0.0	0.0		
	6F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0		
	5F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0		
	4F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0		
	3F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0		
	2F	Y2	Y3	747. 3	747. 3	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0		
		Y1	Y2	1.5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0		
	1F	Y2	Y3	758. 7	758. 7	1167. 4	340.3	340. 3	0.0	0.0		
		Y3	Y4	2. 4	2. 4	3.8	6.8	6.8	0.0	0.0		

X5 7V-A

層名	軸名1	軸名2	固定端ŧ->	ソト(kN·m)	単純梁としたときの中央モーメント	せん断	カ(kN)	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき
眉口	#四101	141112	CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
7F	Y2	Y3	822. 2	822. 2	1290. 1	350.3	350. 3	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320.6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0	·

X5 フレーム

	層名	軸名1	軸名2	固定端モーン	ソト(kN·m)	単純梁としたとき の中央モーメント	せん断	軸力	(kN)	鉄骨梁の 単純梁としたとき	
	眉石			CL	CR	Mo (kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δ o (cm)
	3F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0	
	2F	Y2	Y3	747. 3	747. 3	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0	
Ī		Y1	Y2	1.5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0	
	1F	Y2	Y3	758. 7	758. 7	1167. 4	340.3	340. 3	0.0	0.0	
		Y3	Y4	2. 4	2. 4	3. 8	6.8	6.8	0.0	0.0	

X6 7V-A

層名	軸名1	軸名2	固定端ŧ->	ソト(kN·m)	単純梁としたとき の中央モーメント	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき	
眉石			CL	CR	Mo (kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ るo(cm)	
7F	Y2	Y3	499.0	499. 0	778. 6	219.6	219. 6	0.0	0.0		
6F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0		
5F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0		
4F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0		
3F	Y2	Y3	443.3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0		
2F	Y2	Y3	453. 9	453. 9	705. 8	203. 1	203. 1	0.0	0.0		
	Y1	Y2	1.1	1. 1	1.8	4. 2	4. 2	0.0	0.0		
1F	Y2	Y3	560. 5	560. 5	856. 4	261.0	261.0	0.0	0.0		
	Y3	Y4	1.8	1. 8	2. 8	5. 4	5. 4	0.0	0.0		

A-1.1.3 片持ばりのM、Q表

本建物の場合は該当しない(該当するデータがありません)

A-1.1.4 柱のC、Mo、Q表

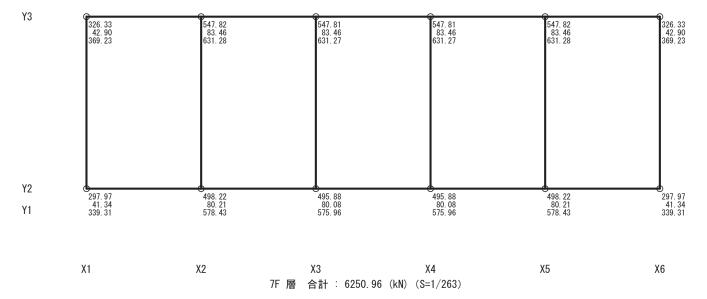
本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

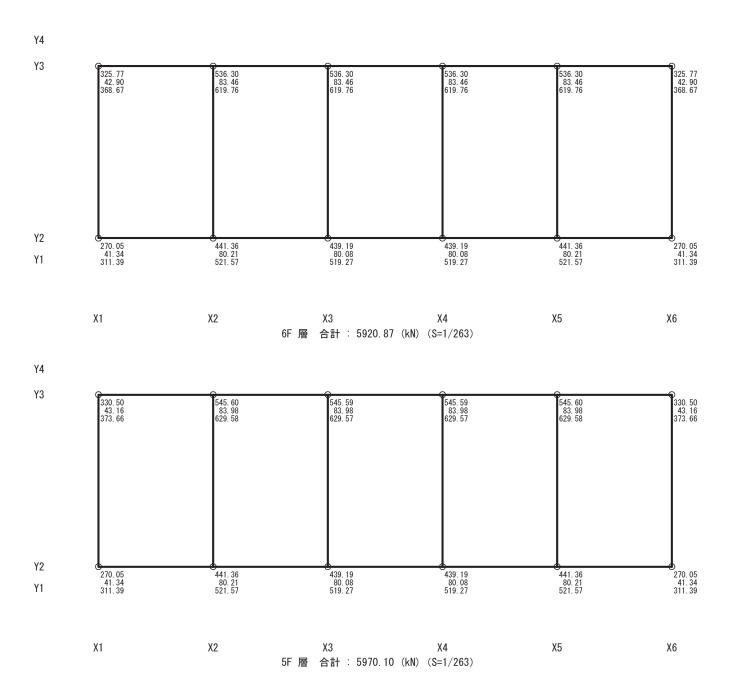
A-1.2 節点重量

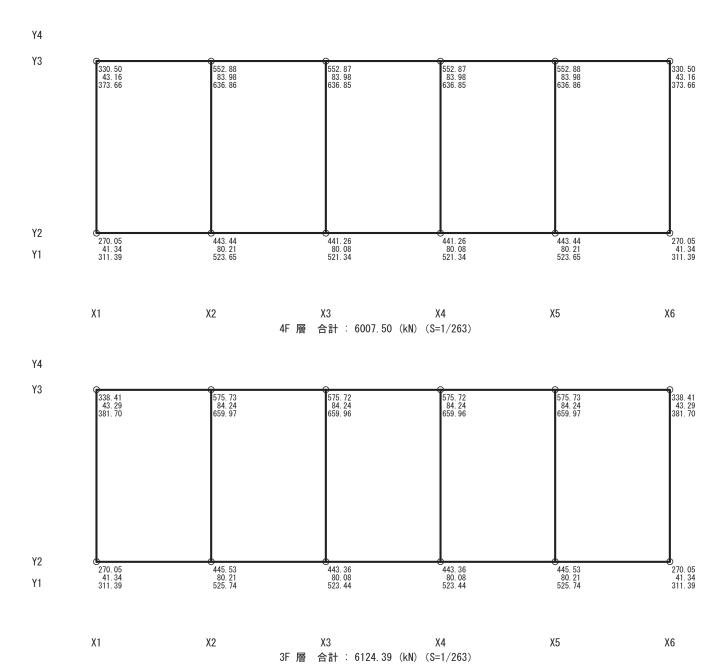
A-1.2.1 節点重量(固定荷重+積載荷重)

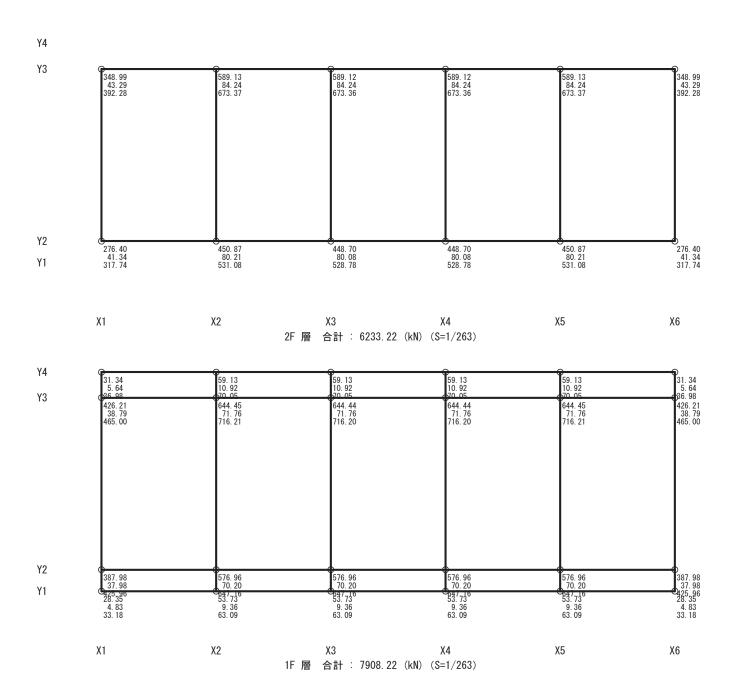
上段: D.L (固定荷重重量) (kN) 中段: L.L (積載荷重重量) (kN) 下段: T.L (トータル重量) (kN)

Y4

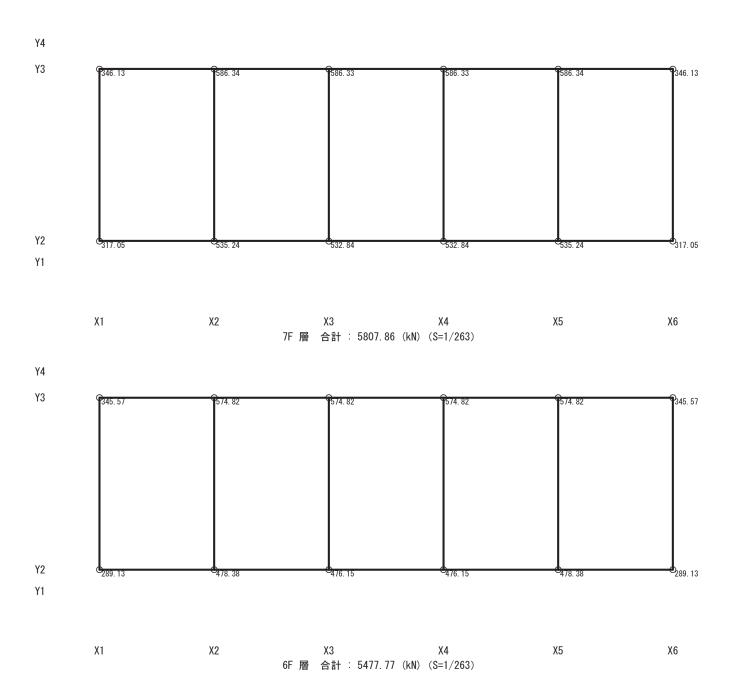


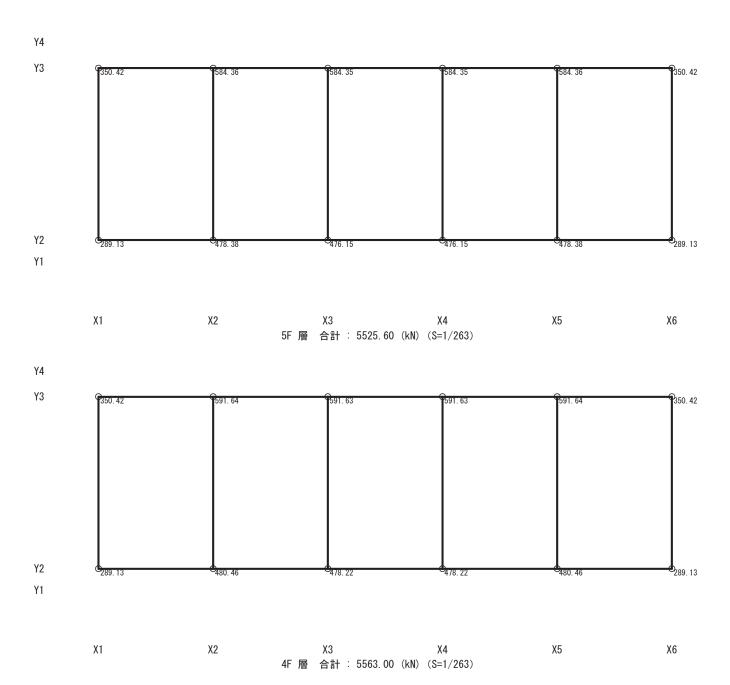


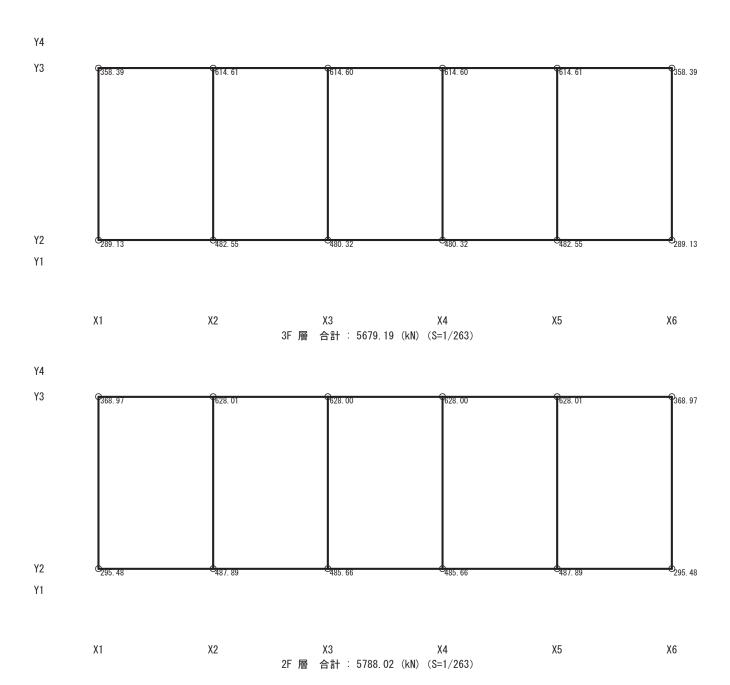


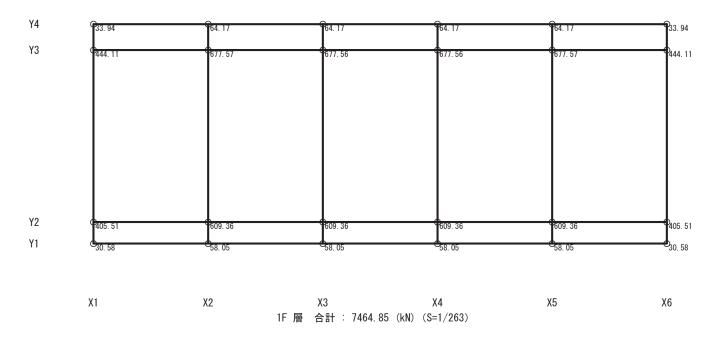


A-1.2.3 節点重量(固定荷重+地震用積載荷重) (kN)









A-1.3 層せん断力

A-1.3.1 地震力

Wi	: i 階重量、「sum」: フレームごとの重量	(kN)
Α	: 床面積 (片持スラブ、床構造の床抜けは考慮しない面積)	(m2)
ΣWi	: i 階より上部の重量	(kN)
αi	: ΣWi / ΣW1	
Αi	: 地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数	
Ci	: i 階の地震層せん断力係数 = U·Z·Rt·Ai·Co	
Q	:(地上階)ΣWi·Ci	(kN)
	(塔屋、地下、基礎) Qi+1 + K·Wi	
Ρi	: 水平荷重時特殊節点荷重(水平方向)	(kN)
Qi	: i 階の地震層せん断力	(kN)
	(): i階から控除された地震層せん断力	(kN)
T	: 1 次固有周期	(秒)
	Ht = 1次固有周期の計算のための建物高さ	(m)
	Hs = 1次固有周期の計算のための鉄骨造の階の高さ	(m)
Rt	: 振動特性係数	
K	:塔屋 (入力値による)·U	
	地下 K = 0.1 (1-H/40) Z·U	
	基礎 K = α (0.1(1-H/40)Z·U) (但しα= 1.0 とする)	
	H = 地盤面から当該層FLまでの深さ(基礎の場合は、最下層)	(m)
_	(但し20mを超える場合は20mとする)	
Z	: 地域係数 (入力値による)	
U +" =÷	: 用途係数 (入力値による)	
維壁	: 地震用節点重量として拾えなかった雑壁重量	
< x 7	5向(正加力)〉 Z = 1.000 用途係数 = 1.000	
a)	1 次固有周期(T)の算出	
	建築物の高さ(h) : 17.350 (m)	
	鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α:0.00	
	T = $h(0.02+0.01 \alpha)$ = 17.35×(0.02+0.01×0.00) = 0.347 (秒)	
b)	Rt(建築物の振動特性を表わす係数)の算出	
	T- 0 C0 (空 0 廷山殿)	

Rt (固有周期からの計算値) = 1.000 (T = 0.347) 、 Rt (採用値) = 1.000

BUSk00042 DB6. 5. 0. 4

Tc : 0.60 (第 2 種地盤) Rtの下限値 = 0.750

c)層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	Y2	2770. 3								
6F	Y3	3037. 6	5807. 9	0 172	1. 762	0. 352		2047. 2	0.0	2047. 2
OF OF	sum	5807. 9	3007. 9	0.172	1. 702	0. 332		2041. 2	0. 0	2047. 2
	Wi/A	12. 10								
	Y2	2487. 3								
5F	Y3	2990. 4	11285. 6	0 333	1. 475	0. 295		3330. 2	0.0	3330. 2
31	sum	5477. 8	11200.0	0. 555	1.4/3	0. 293		3330. Z	0. 0	3330. 2
	Wi/A	11. 41								
	Y2	2487. 3								
4F	Y3	3038. 3	16811. 2	0 407	1. 314	0. 263		4416. 4	0.0	4416. 4
71	sum	5525. 6	10011. 2	0.437	1.014	0. 200		4410. 4	0. 0	4410.4
	Wi/A	11. 51								
	Y2	2495. 6								
3F	Y3	3067. 4	22374. 2	0 661	1. 193	0. 239		5340. 2	0.0	5340. 2
31	sum	5563. 0	22374. 2	0.001	1. 130	0. 239		JJ40. Z	0. 0	3340. 2
	Wi/A	11. 59								
	Y2	2504. 0								
2F	Y3	3175. 2	28053. 4	0 820	1. 092	0. 218		6124. 6	0.0	6124. 6
21	sum	5679. 2	20000. 4	0.023	1.032	0. 210		0124.0	0. 0	0124.0
	Wi/A	11. 83								
	Y2	2538. 1								
1F	Y3	3250. 0	33841.4	1 000	1. 000	0. 200		6768. 3	0.0	6768. 3
"	sum	5788. 0	00041.4	1.000	1.000	0. 200		0700.0	0. 0	0700.0
	Wi/A	12. 06								
	Y1	293. 4								
	Y2	3248. 4								
基礎	Y3	3598. 5	41306.3		K=0. 1006		751. 150	7519. 4	0.0	7519. 4
全班	Y4	324. 6	71000.0		(H=−0. 25)		701.100	1010.4	0.0	1010.4
	sum	7464. 8								
	Wi/A	12. 20								

〈 X方向(負加力)〉 Z = 1.000 用途係数 = 1.000

a) 1次固有周期(T)の算出

建築物の高さ(h) : 17.350 (m)

鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α : 0.00

 $T = h(0.02+0.01\alpha) = 17.35 \times (0.02+0.01 \times 0.00) = 0.347 ($ \$\text{\$\psi}\$)

b) Rt (建築物の振動特性を表わす係数)の算出

Tc : 0.60 (第 2 種地盤) Rtの下限値 = 0.750

Rt (固有周期からの計算値) = 1.000 (T = 0.347)、Rt (採用値) = 1.000

c)層せん断力の算出

C)層でん断力		144	Z 144:			٠.	IZ W			٥.
階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	Y2	2770. 3								
6F	Y3	3037. 6	5807. 9	0. 172	1. 762	0. 352		2047. 2	0. 0	2047. 2
OI OI	sum	5807. 9	3007. 9	0.172	1. 702	0. 332		2047.2	0.0	2047. 2
	Wi/A	12. 10								
	Y2	2487. 3								
5F	Y3	2990. 4	11285. 6	0. 333	1. 475	0. 295		3330. 2	0. 0	3330. 2
55	sum	5477. 8	11200.0	0. ააა	1.4/0	0. 290		3330. Z	0. 0	333U. Z
	Wi/A	11. 41								
	Y2	2487. 3								
4F	Y3	3038. 3	16811. 2	0. 497	1. 314	0. 263		4416. 4	0. 0	4416. 4
46	sum	5525. 6	10011. Z	0.497	1. 314	0. 203		4410.4	0. 0	4410.4
	Wi/A	11. 51								
	Y2	2495. 6								
3F	Y3	3067. 4	22374. 2	0. 661	1. 193	0. 239		5340. 2	0. 0	5340. 2
3F	sum	5563. 0	ZZ374. Z	0.001	1. 193	0. 239		3340. Z	0. 0	3340. Z
	Wi/A	11. 59								
	Y2	2504. 0								
2F	Y3	3175. 2	28053. 4	0. 829	1. 092	0. 218		6124. 6	0.0	6124. 6
ZF	sum	5679. 2	20003. 4	0. 629	1. 092	0. 218		0124.0	0. 0	0124.0
	Wi/A	11. 83								

c)層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	Y2	2538. 1								
1F	Y3	3250. 0	33841.4	1. 000	1. 000	0. 200		6768. 3	0. 0	6768. 3
IF.	sum	5788. 0	33041.4	33041.4 1.000	1.000	0. 200		0700.3	0.0	0700. 3
	Wi/A	12. 06								
	Y1	293. 4			K=0. 1006	751.	751, 150 7519			7519. 4
	Y2	3248. 4								
基礎	Y3	3598. 5	41306.3					7519. 4	0. 0	
基 啶	Y4	324. 6	41300.3		(H=-0. 25)		731.130	751. 150 7519. 4	0. 0	
	sum	7464. 8								
	Wi/A	12. 20								

〈 Y方向(正加力)〉 Z = 1.000 用途係数 = 1.000

a) 1次固有周期(T)の算出

 $T = h(0.02+0.01\alpha) = 17.35 \times (0.02+0.01 \times 0.00) = 0.347 ($ \$\text{\$\psi}\$)

b) Rt (建築物の振動特性を表わす係数)の算出

Tc : 0.60 (第 2 種地盤)

Rtの下限値 = 0.750

Rt (固有周期からの計算値) = 1.000 (T = 0.347)、Rt (採用値) = 1.000

c)層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	X1	663. 2								
	X2	1121.6								
	Х3	1119. 2								
6F	Х4	1119. 2	5807. 9	0 172	1. 762	0. 352		2047. 2	0.0	2047. 2
OI OI	Х5	1121. 6	3007. 9	0.172	1. 702	0. 332		2047. 2	0. 0	2047. 2
	Х6	663. 2								
	sum	5807. 9								
	Wi/A	12. 10								
	X1	634. 7								
	X2	1053. 2								
	Х3	1051. 0			1. 475					
5F	X4	1051. 0	11285. 6	0 333		0. 295		3330. 2	0.0	3330. 2
31	Х5	1053. 2	11200.0	0.000	1.470	0. 230		3330. 2	0. 0	0000. Z
	Х6	634. 7								
	sum	5477. 8								
	Wi/A	11. 41								
	X1	639. 6								
	Х2	1062. 7								
	Х3	1060. 5								
4F	X4	1060. 5	16811. 2	0. 497	1. 314	0. 263		4416. 4	0.0	4416. 4
71	Х5	1062. 7				0. 203		4410.4	0. 0	4410.4
	Х6	639.6								
	sum	5525. 6								
	Wi/A	11. 51								
	X1	639. 6								
	X2	1072. 1								
	Х3	1069. 9								
3F	X4	1069. 9	22374. 2	0 661	1. 193	0. 239		5340. 2	0.0	5340. 2
31	Х5	1072. 1	22014. 2	0.001	1. 130	0. 200		3340. 2	0. 0	0040. Z
	Х6	639. 6								
	sum	5563. 0								
	Wi/A	11. 59								
	X1	647. 5								
	X2	1097. 2								
		X3 1094. 9 X4 1094. 9								
2F			28053 4	0 829	1. 092	0. 218		6124. 6	0.0	6124. 6
	Х5	1097. 2	28053.4	0.023	1.002	0. 210		0124.0	0. 0	0127.0
	Х6	647. 5								
	sum	5679. 2								
	Wi/A	11. 83								

c)層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρİ	Qi
	X1	664. 5								
	X2	1115. 9								
	Х3	1113. 7								
1F	X4	1113. 7	33841.4	1. 000	1. 000	0. 200		6768. 3	0. 0	6768. 3
117	Х5	1115. 9	33041.4	1.000	1.000	0. 200		0700.3	0. 0	0700. 3
	X6	664. 5								
	sum	5788. 0								
	Wi/A	12. 06								
	X1	914. 1								
	X2	1409. 1								
	Х3	1409. 1								
基礎	X4	1409. 1	41306.3		K=0. 1006		751. 150	7519. 4	0. 0	7510 4
基 促	X5	1409. 1	41300.3		(H=-0. 25)		751. 150	7519.4	0. 0	7519. 4
	X6	914. 1								
	sum	7464. 8								
	Wi/A	12. 20								

〈 Y方向(負加力) 〉 Z = 1.000 用途係数 = 1.000

a) 1次固有周期(T)の算出

 $T = h(0.02+0.01\alpha) = 17.35 \times (0.02+0.01 \times 0.00) = 0.347 ($ \$\text{\$\psi}\$)

b) Rt (建築物の振動特性を表わす係数)の算出

Tc : 0.60 (第 2 種地盤) Rtの下限値 = 0.750

Rt (固有周期からの計算値) = 1.000 (T = 0.347)、Rt (採用値) = 1.000

c)層せん断力の算出

c)層せん断力 階名	フルーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	X1	663. 2								
	X2	1121.6								
	Х3	1119. 2								
٥٦	X4	1119. 2	5007.0	0 470	4 700	0.050		0047.0	0.0	0047.0
6F	X5	1121.6	5807. 9	0. 172	1. 762	0. 352		2047. 2	0. 0	2047. 2
	Х6	663. 2								
	sum	5807. 9								
	Wi/A	12. 10								
	X1	634. 7								
	X2	1053. 2								
	Х3	1051.0								
	X4	1051.0	11005 0	0 000	1 475	0 005		2220 0	0.0	2220 0
5F	X5	1053. 2	11285. 6	0. 333	1. 475	0. 295		3330. 2	0.0	3330. 2
	Х6	634. 7								
	sum	5477. 8								
	Wi/A	11. 41								
	X1	639. 6			1 214					
	X2	1062. 7								
	Х3	1060.5				0.000		4416 4		
4F	X4	1060.5	16011 0	0 407						4416.4
46	Х5	1062. 7	16811. 2	0.497	1. 314	0. 263		4416. 4	0. 0	4416. 4
	Х6	639.6								
	sum	5525. 6								
	Wi/A	11. 51								
	X1	639. 6								
	X2	1072. 1								
	Х3	1069. 9								
3F	X4	1069. 9	22374. 2	0. 661	1 102	0. 239		5340. 2	0. 0	5340. 2
<u>ه</u> ک۲	X5	1072. 1	ZZ314. Z	0.001	1. 193	0. 239		0040. Z	0. 0	0340. Z
	Х6	639. 6								
	sum	5563.0								
	Wi/A	11. 59								
2F	X1	647. 5	28053. 4	0. 829	1. 092	0. 218		6124. 6	0. 0	6124. 6
ZF	X2	1097. 2	20000. 4	0. 029	1. 092	U. Z10		0124.0	0. 0	0124.0

c)層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	Х3	1094. 9								
	X4	1094. 9								
2F	Х5	1097. 2	28053.4	0. 829	1. 092	0. 218		6124. 6	0.0	6124. 6
21	X6	647. 5	20000. 4	0.029	1.032	0. 210		0124.0	0.0	0124. 0
	sum	5679. 2								
	Wi/A	11. 83								
	X1	664. 5								
	X2	1115. 9			1. 000					
	Х3	1113. 7								
1F	X4	1113. 7	33841.4	1. 000		0. 200		6768. 3	0.0	6768. 3
	Х5	1115. 9	33841.4	1.000		0. 200		0700.3	0.0	0700.3
	X6	664. 5								
	sum	5788. 0								
	Wi/A	12. 06								
	X1	914. 1								
	X2	1409. 1								
	Х3	1409. 1								
基礎	X4	1409. 1	41306.3		K=0. 1006		751. 150	7519. 4	0.0	7519. 4
空 促	Х5	1409. 1	41300.3		(H=−0. 25)		751. 150	1319.4	0.0	1318.4
	Х6	914. 1								
	sum	7464. 8								
	Wi/A	12. 20								

A-1.4 剛度增大率

A-1.4.1 壁によるはり・柱の剛度増大率

(*印は直接入力)

G-M G-Q C-M G-Q: はりの曲げ剛度増大率 C-Q C-M: 柱の曲げ剛度増大率 C-N C-Q: 柱のせん断剛度増大率 C-N: 柱の曲方向剛度増大率

7F
6F
5F
4F
3F

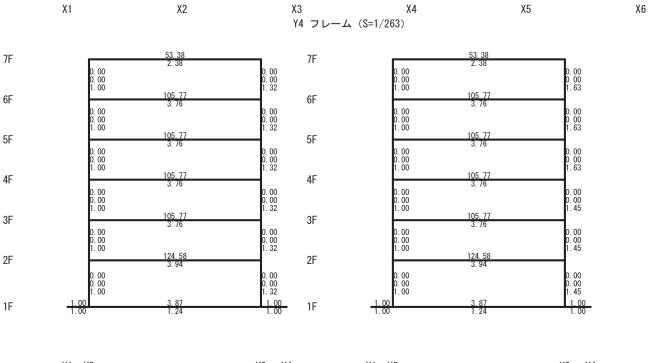
Y1 フレーム (S=1/263)

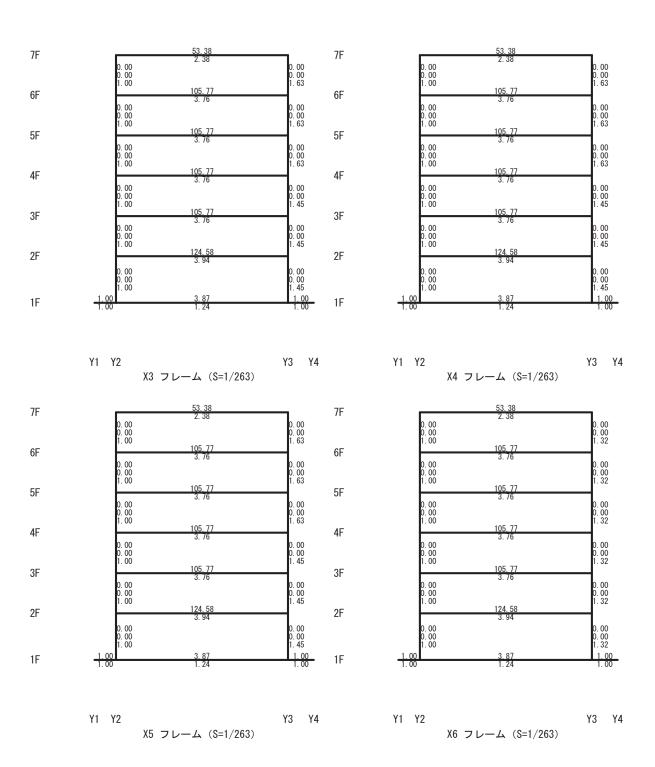
2F

7F	1. 00 1. 00	1, 00 1, 00	1. 00 1. 00	1	00	1. 00 1. 00
er.	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1.00 1.00 1.00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 1. 1.
6F	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	00 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 1. 1.
5F	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00	00 00 1. 00 1. 00	1, 00 1, 00 1, 00 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1, 1
4F	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1 00	1. 00 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 1.
3F	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1.00	1.00	00 00 1. 00	1.00
2F	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 1.	1. 00 1. 00 00	1. 00 1. 00
45	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 00 1. 00 1. 00	1. 1. 1. 00
1F	1. 00 1. 00	1. 00 1. 00	1.00	1.	00	1, 00 1, 00
	X1	X2	Х3	X4	Х5	X6
			Y2 フレーム (S:			
7F	1, 73 1, 13 7, 43 1, 32 1, 32	1. 73 1. 13 10. 35 1. 63 1. 63	1. 73 1. 13 10. 35 1. 63 1. 63	10. 35 1. 63 1. 63	73 13 10.35 1.63 1.63	1. 73 1. 13 7. 1. 1.
6F	1. 32	1. 63	1. 63	1. 63	1. 63	1.73
	1. /3	1. 73 1. 13 10. 35	1, 73 1, 13 10, 35	10. 35	73 13 10 35	1. 73 1. 13 7.
5F	1, /3 7, 43 1, 32 1, 32 1, 32 1, 59	10. 35 1. 63 1. 63 1. 59	10. 35 1. 63 1. 63 1. 11	10. 35 1. 63 1. 63	73 13 10. 35 1. 63 1. 63	7. 1. 1. 59
5F 4F	1. 73 7. 43 1. 32 1. 32 1. 32 1. 32 1. 32 1. 32	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63	73 13 10.35 1.63 1.63 59 11 10.35 1.63 1.63	7. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1.
4F	7. 43 1. 32 1. 32	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 59 1. 11 7. 75 1. 45	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63 1. 59 7. 75 1. 45 1. 45	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63	73 10.35 1.63 59 11 10.35 1.63 1.63 59 11 7.75 1.45 1.45	7. 1. 59 1. 11 7. 1. 59 1. 11 7.
	7. 43 1. 32 1. 32	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 11 1. 63 1. 63 1. 63 1. 59 1. 11 7. 75 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45	10. 35 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45	73 10.35 1.63 59 11 10.35 1.63 1.63 59 11 7.75 1.45 1.45 07 02 7.75 1.45 1.45 1.45	1. 59 1. 11 7. 1. 59 1. 11 7. 1. 59 1. 11 7. 1. 07 1. 02
4F	1. 73 7. 43 1. 32	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 45	10. 35 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 93 1. 14	10.35 1.63 1.63 1.0.35 1.63 1.63 1.63 1.7.75 1.45 1.45 1.45 1.45	73 10.35 1.63 59 11 10.35 1.63 1.63 1.63 1.63 1.63 1.63 1.45 1.45 07 02 7.75 1.45 1.45 93	7. 1.59 1.11 7. 1.59 1.11 7. 1.07
4F 3F	1. 73 7. 43 1. 32	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 45	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 102	10.35 1.63 1.63 1.0.35 1.63 1.63 1.63 1.7.75 1.45 1.45 1.45 1.45	73 10.35 1.63 59 11 10.35 1.63 1.63 1.63 1.63 1.63 1.63 1.45 1.45 07 02 7.75 1.45 1.45 93	1. 59 1. 11 1. 59 1. 11 1. 07 1. 02
4F 3F	1. 73 7. 43 1. 32	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 45 1. 93	10. 35 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 63 1. 11 7. 75 1. 45 1. 102	10.35 1.63 1.63 1.035 1.63 1.63 1.63 1.7.75 1.45 1.45 1.45 1.45 1.45 1.45 1.45 1.4	73 10.35 1.63 59 11 10.35 1.63 59 11 10.35 1.63 59 11 7.75 1.45 1.45 07 02 7.75 1.45 1.45 93	1, 59 1, 11 1, 59 1, 11 1, 59 1, 11 1, 07 1, 02 7 1, 1, 02 7 1, 1, 14

7F
6F
5F
4F
2F

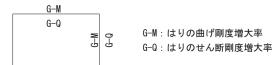


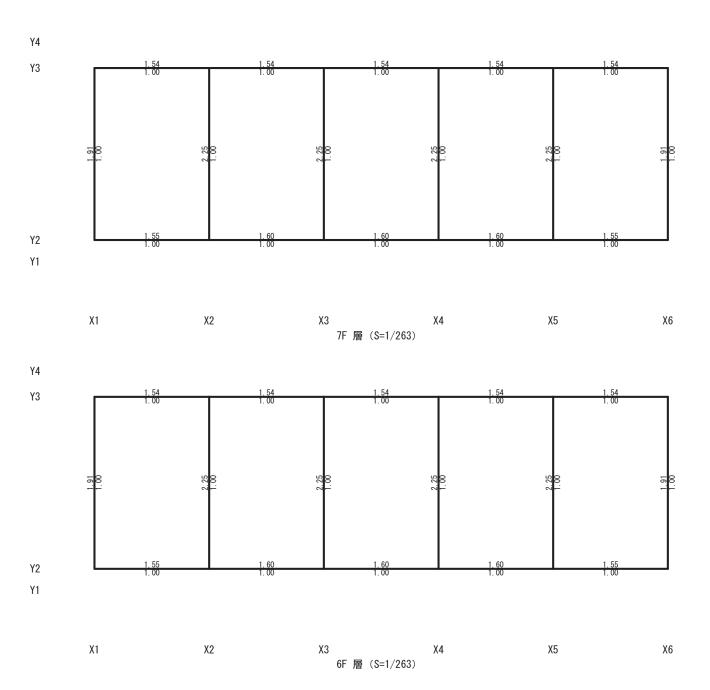


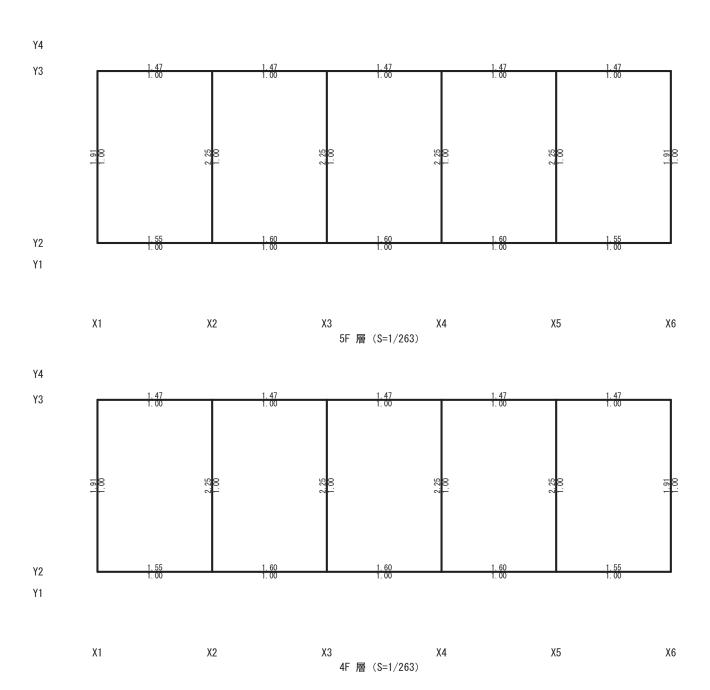


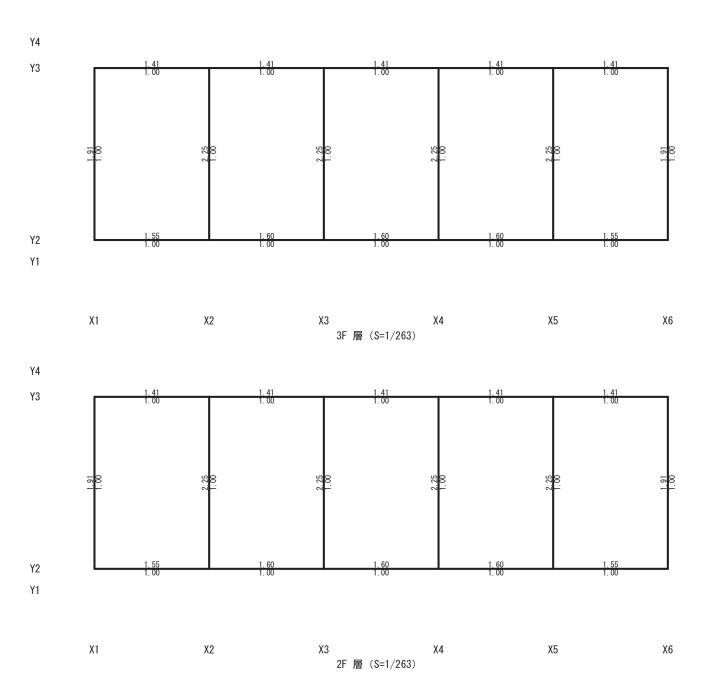
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率

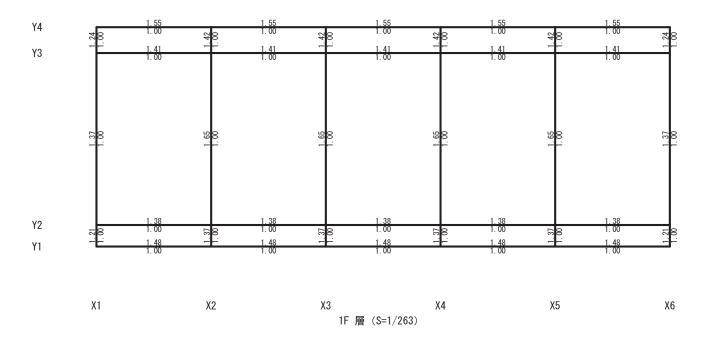
以下に出力されていないはりの剛度増大率は1.0になります。 (*印は直接入力)











A-2. 応力計算結果

A-2.1 フレーム剛性とねじり剛性

※ 正加力、負加力は同じ

6F 階 (X 方向 >

	フレーム	質量重心位置 my	重心位置 gy	剛心位置 ly	偏心距離 y	ねじり剛性 KR	フレームの Q / (kN/	δ
		(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10^6 kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Ī	Y4	777. 6	779. 6	1124. 7	345. 1	172958. 7	0.0	0. 0
	Y3						10124. 7	10124. 7
	Y2						2340. 6	2340. 6
	Y1						0.0	0. 0

5F 階 〈 X 方向 〉

	フ レ− <i>T</i>	質量重心位置 my	重心位置 gy	剛心位置 ly	偏心距離 y	ねじり剛性 KR	フレ−ムの Q / (kN/	δ
		(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10 ⁶ kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Γ	Y4	805. 1	792. 8	1207. 0	414. 1	229207. 6	0.0	0. 0
	Y3						14436. 0	14436. 0
Γ	Y2						1953. 6	1953. 6
	Y1						0.0	0.0

4F 階 (X 方向 >

フレーム	質量重心位置 my	重心位置 gy	剛心位置 ly	偏心距離 y	ねじり剛性 KR	フレームの Q / (kN/	δ
	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10^6 kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Y4	809. 8	799. 0	1217. 7	418.8	278634. 2	0.0	0. 0
Y3						16946. 8	16946. 8
Y2						2099. 2	2099. 2
Y1						0.0	0.0

3F 階 〈 X 方向 〉

フレーム	質量重心位置 my	重心位置 gy	剛心位置 ly	偏心距離 y	ねじり剛性 KR	フレームの Q / (kN/	δ
	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10^6 kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Y4	811. 7	802. 3	1229.8	427. 5	321186. 8	0.0	0. 0
Y3						20438. 4	20438. 4
Y2						2274. 4	2274. 4
Y1						0.0	0.0

2F 階 (X 方向 >

	71 PD / W /J I	3 /						
	フレーア	質量重心位置 my	重心位置 gy	剛心位置 ly	偏心距離 y	ねじり剛性 KR	フレーム <i>の</i> Q / (kN/	δ
		(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10 ⁶ kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Γ	Y4	820. 9	806. 4	1270. 4	464. 0	376814. 5	0.0	0.0
Γ	Y3						27648. 5	27648. 5
	Y2						1964. 6	1964. 6
	Y1						0.0	0.0

1F 階 〈 X 方向 〉

	J /						
フレーム	質量重心位置 my	重心位置 gy	剛心位置 ly	偏心距離 y	ねじり剛性 KR	フレームの Q / (kN/	δ
	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10^6 kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Y4	823. 8	809. 6	1245. 2	435. 6	405332. 8	0.0	0.0
Y3						38780. 1	38780. 1
Y2						3712. 1	3712. 1
Y1						0.0	0. 0

6F 階 〈 Y 方向 〉

フレーム	質量重心位置 mx	重心位置 gx	剛心位置 Ix	偏心距離 X	ねじり剛性 KR	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10 ⁶ kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	172958. 7	14608. 1	14608. 1
X2						16681. 7	16681. 7
ХЗ						16603. 7	16603. 7
X4						16603. 7	16603. 7
Х5						16681. 7	16681. 7
Х6						14608. 1	14608. 1

5F 階 〈 Y 方向 〉

フレーム	質量重心位置 mx	重心位置 gx	剛心位置 Ix	は 偏心距離 ねじり剛性 X KR	⊧ 	層剛性 る ^(cm)	
	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10 ⁶ kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	229207. 6	18614. 7	18614. 7
X2						24322. 3	24322. 3
Х3						24261.3	24261.3
Х4						24261.3	24261. 3
Х5						24322. 3	24322. 3
Х6						18614. 7	18614. 7

4F 階 〈 Y 方向 〉

フレーム	質量重心位置 mx (cm) 重心位置 gx (cm)	lx x	偏心距離 ねじり剛性 X KR	7ν-ムの層剛性 Q / δ (kN/cm)			
		(cm)	(cm)	(cm)	(*10 ⁶ kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	278634. 2	22172. 9	22172. 9
X2						30805. 5	30805. 5
Х3						30754. 7	30754. 7
X4						30754. 7	30754. 7
Х5						30805. 5	30805. 5

4F 階 〈 Y 方向 〉

フレーア	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 x (cm)	偏心距離 X (cm)	ねじり剛性 KR (*10^6 kN·cm)	フレームの Q / (kN/	δ (cm)
	(GIII)	(GIII)	(GIII)	(GIII)	(*10 0 KN-GIII)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Х6						22172. 9	22172. 9

3F 階 〈 Y 方向 〉

71-7	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 x (cm)	偏心距離 X (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN·cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	321186. 8	25183. 5	25183. 5
X2						36494. 9	36494. 9
Х3						36456. 0	36456. 0
X4						36456. 0	36456. 0
Х5						36494. 9	36494. 9
Х6						25183. 5	25183. 5

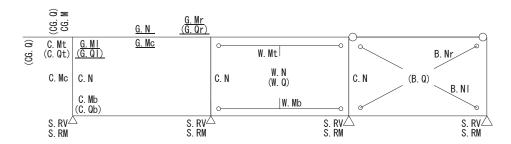
2F 階 〈 Y 方向 〉

	フレーム	質量重心位置 mx	重心位置 gx	剛心位置 lx	偏心距離 X	ねじり剛性 KR	フレームの Q / (kN/	δ	
		(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10^6 kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ	
Г	X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	376814. 5	29172. 8	29172. 8	
	Х2						43999. 9	43999. 9	
	Х3						43972. 1	43972. 1	
Γ	Х4						43972. 1	43972. 1	
	Х5						43999. 9	43999. 9	
	Х6						29172. 8	29172. 8	

1F 階 〈 Y 方向 〉

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm) 間心位置 Ix (cm)	剛心位置 Ix	偏心距離 X (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN·cm)	7ν-ムの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
			(cm)			全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	405332. 8	31060. 6	31060. 6
X2						47491.5	47491.5
Х3						47481.5	47481.5
X4						47481.5	47481.5
Х5						47491.5	47491.5
Х6						31060. 6	31060. 6

A-2.2 部材応力図



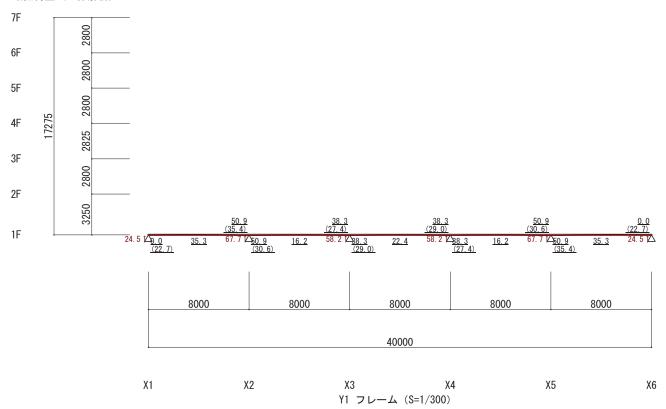


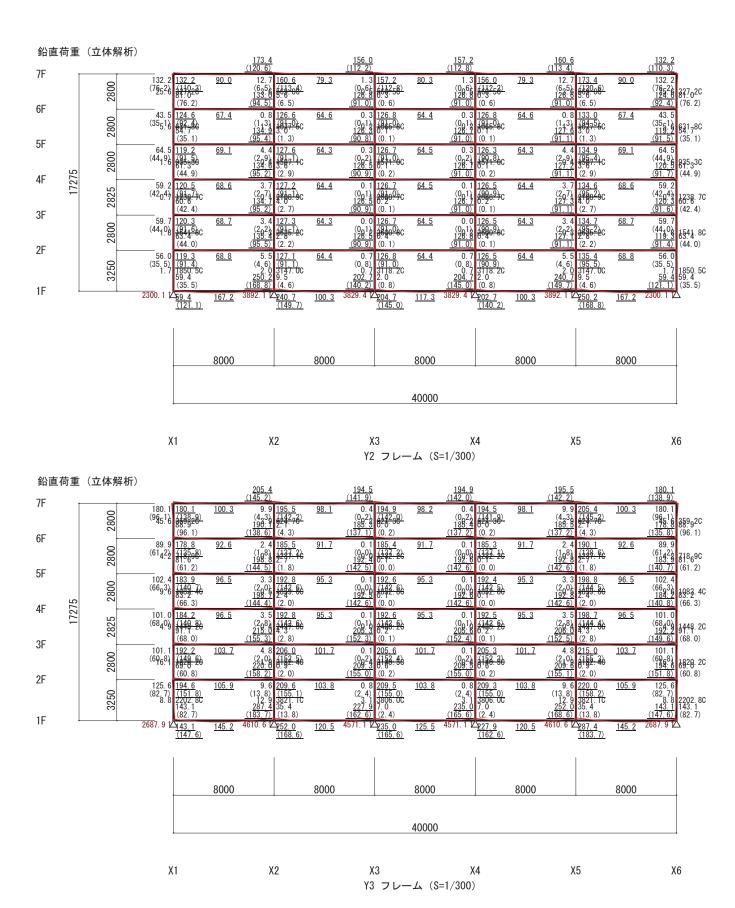
G. MI G. Mc G. N	: はり左端部の曲げモーメント: はり右端部の曲げモーメント: はり中央の曲げモーメント()付きはフェース間中央: はり軸力(T:引張, C:圧縮)	(kN·m) (kN·m) (kN·m)
<u>G. Q1</u>	: はり左端部 のせん断力	(kN)
<u>G. Qr</u>	: はり右端部のせん断力	(kN)
C. Mt	: 柱頭の曲げモーメント	(kN·m)
C. Mc	: 柱中央の曲げモーメント	(kN·m)
C. Mb	: 柱脚の曲げモーメント	(kN·m)
C. N	: 柱軸力(T:引張、C:圧縮)	(kN)
C. Qt	: 柱頭のせん断力	(kN)
C. Qb	: 柱脚のせん断力	(kN)
CG. M	: 片持ばりの曲げモーメント	(k N· m)
CG. Q	; 片持ばりのせん断力	(k N)

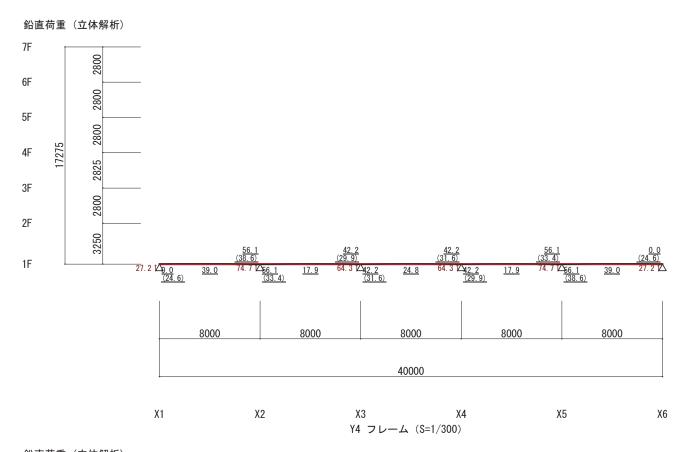
S.RV : 鉛直方向支点反力 (kN) (量:水平荷重時浮き上がり)
S.RM : 支点反力曲げモーメント (kN·m)

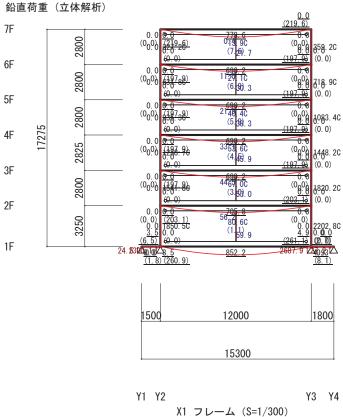
○ : ピン接合

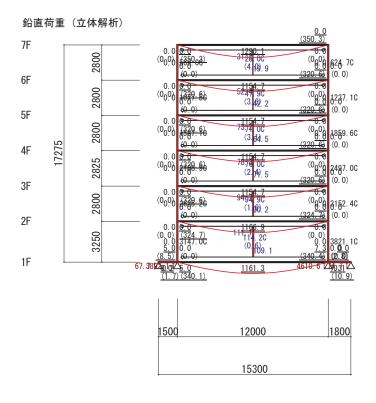
鉛直荷重 (立体解析)



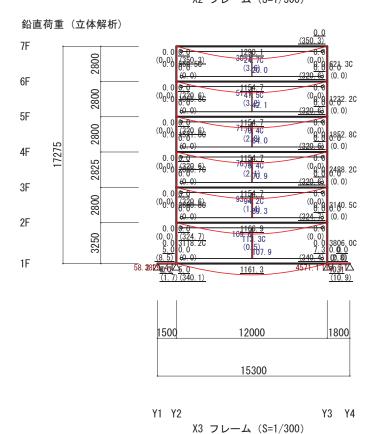


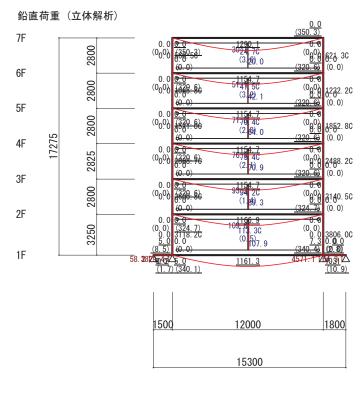


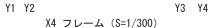


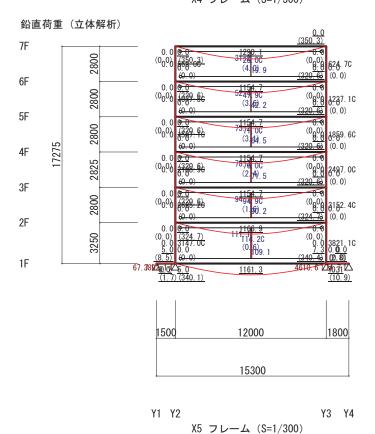


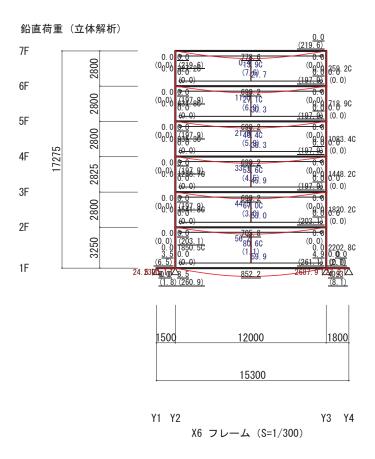
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

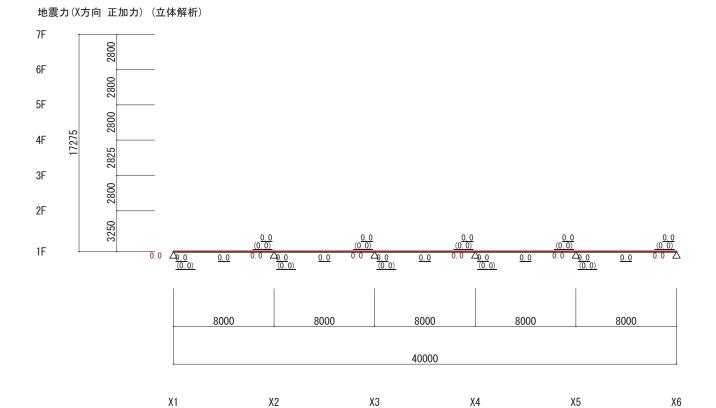




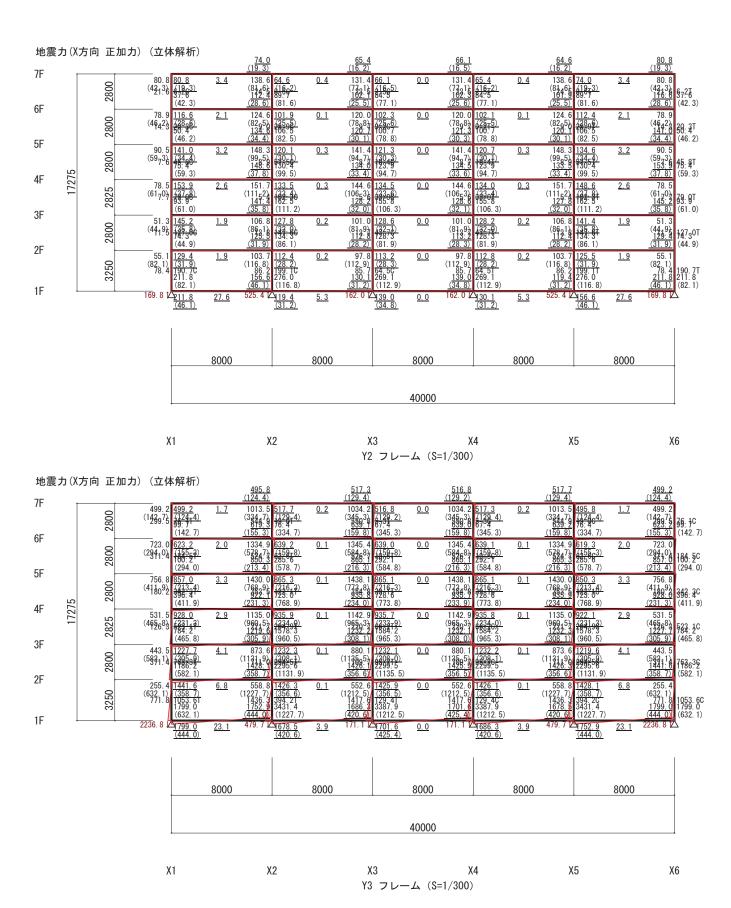




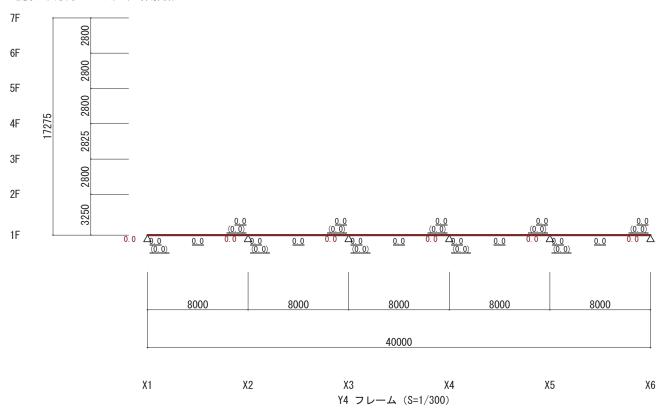




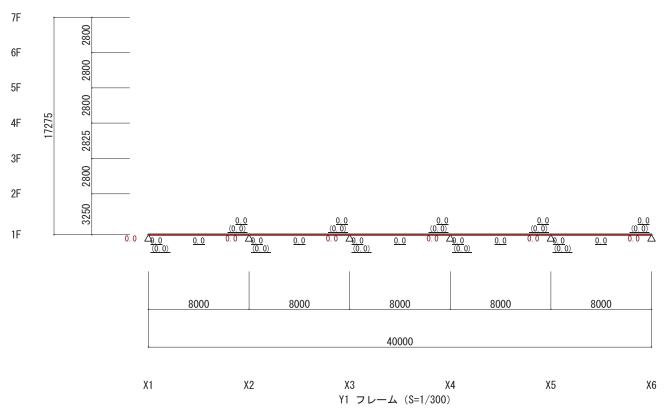
Y1 フレーム (S=1/300)

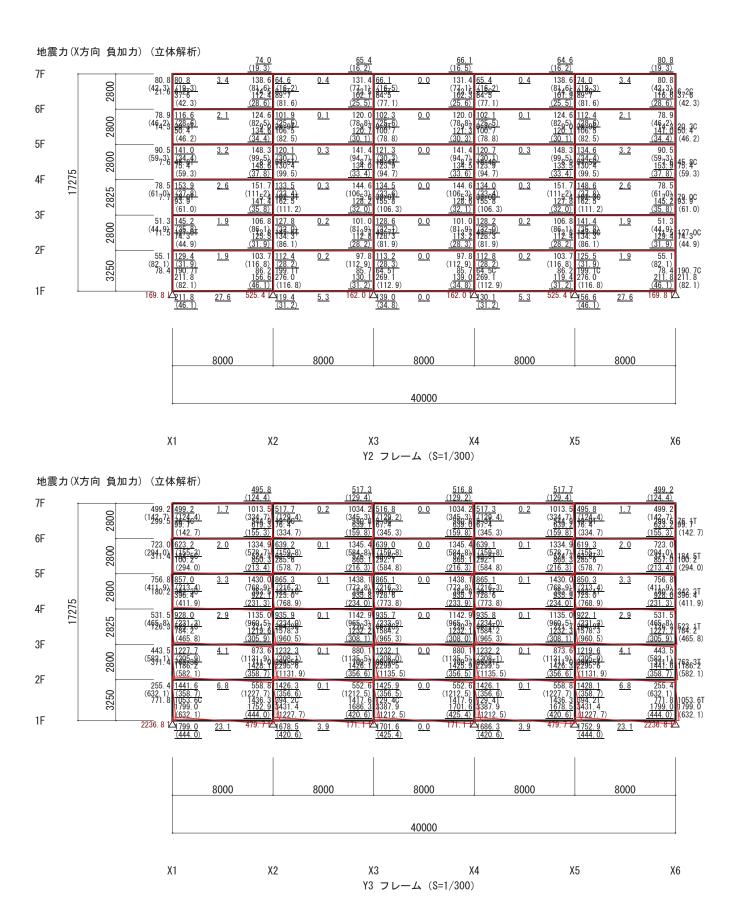


地震力(X方向 正加力) (立体解析)

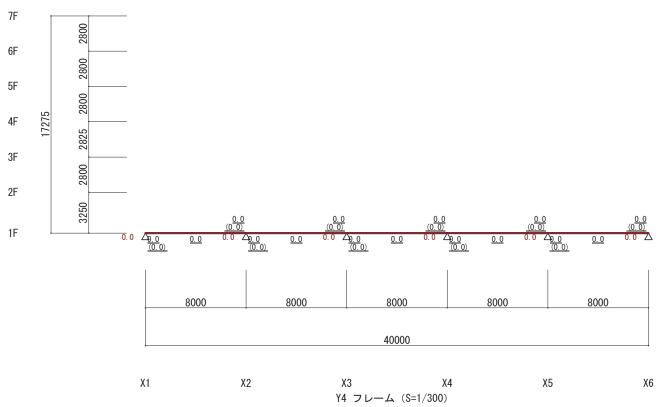


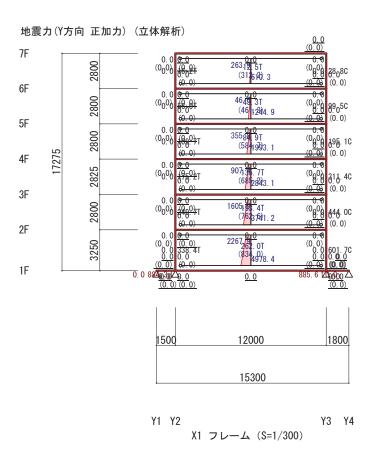
地震力(X方向 負加力) (立体解析)

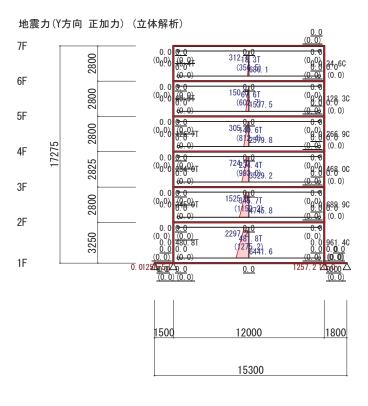




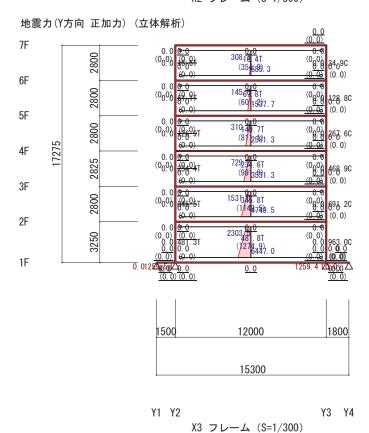


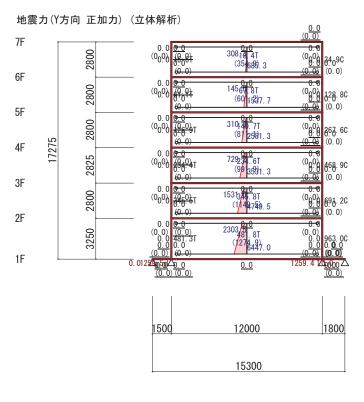




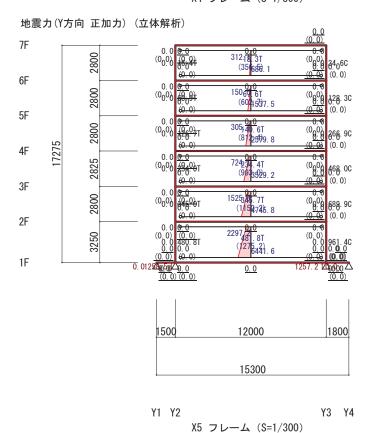


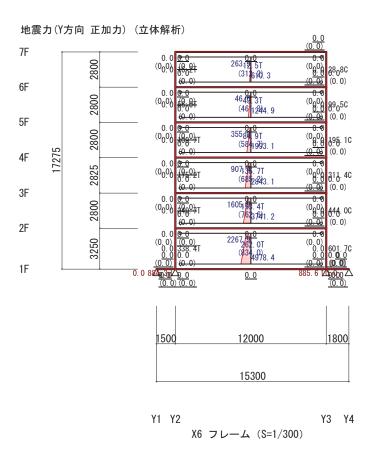
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

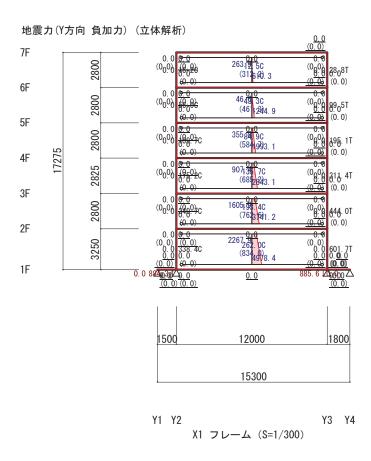


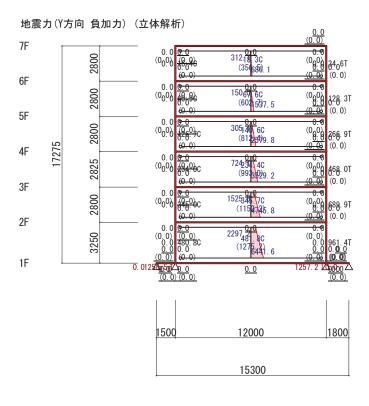


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

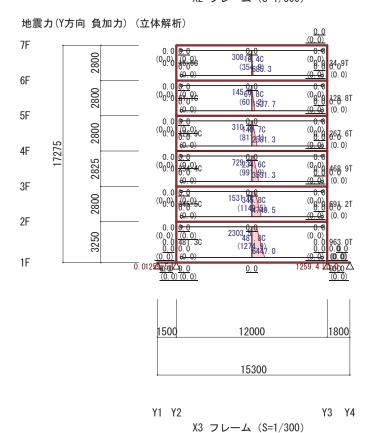


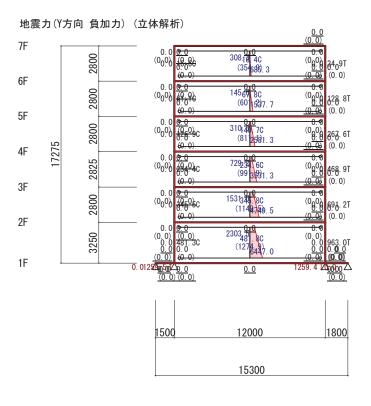




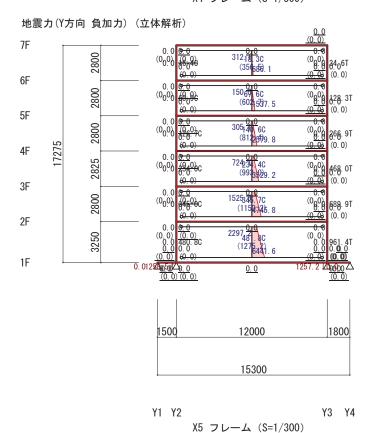


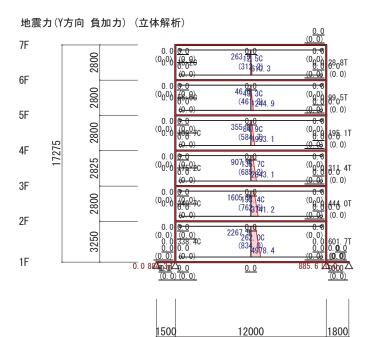
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)





Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)





Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

15300

A-2.3 部材応力表

G. MI : 大梁左端部モーメント (kN·m) G. Mr : 大梁右端部モーメント (kN·m)

G. Mc : 大梁中央部モーメント (kN·m)

 G. NI
 : 大梁左端部軸力
 (kN·m)
 G. Nr
 : 大梁右端部軸力
 (kN)

 G. QI
 : 大梁左端部せん断力
 (kN)
 G. Qr
 : 大梁右端部せん断力
 (kN)

 C. Mt
 : 柱頭モーメント
 (kN·m)
 C. Mb
 : 柱脚モーメント
 (kN·m)

C. Mc : 柱中央モーメント (kN·m)

 C. Qt
 : 柱頭せん断力
 (kN)
 C. Qb
 : 柱脚せん断力
 (kN)

 C. Nt
 : 柱頭軸力
 (kN)
 C. Nb
 : 柱脚軸力
 (kN)

 W. N1
 : ブレース右上がり部材軸力
 (kN)
 W. N2
 : ブレース右下がり部材軸力
 (kN)

W.Q : 壁・ブレースせん断力 (kN)

W.N : 壁柱軸力 (kN) HS.N : 水平バネ応力 (加力方向) (kN)

HS.N1 : 水平ハイ応力 (加力方向) (KN) HS.N1 : 水平バイ応力 (加力直交) (kN)

応力の付号

柱せん断力右向きが(+)梁せん断力、柱軸力下向きが(+)曲げモーメント時計回りが(+)ブレース軸力圧縮が(+)

* Y1 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	0.0	50. 9	35. 3	22. 7	35. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	-50. 9	38. 3	16. 2	30. 6	27. 4	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-38. 3	38. 3	22. 4	29. 0	29. 0	0.0	0.0
	X4	Х5	-38. 3	50. 9	16. 2	27. 4	30. 6	0.0	0.0
	Х5	X6	-50. 9	0.0	35. 3	35. 4	22. 7	0.0	0.0

* Y1 フレーム はり部材応力(地震力X 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
1F	Х3	X4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X4	X5	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	Х5	X6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* Y1 フレーム はり部材応力(地震力X 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Х3	X4	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	X4	X5	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X5	X6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力(固定+積載)

X1 X2 -132. 2 173. 4 90. 0 110. 3 120. 6 0. X2 X3 -160. 6 156. 0 79. 3 113. 4 112. 2 0. 7F X3 X4 -157. 2 157. 2 80. 3 112. 8 112. 8 0.	
7F X3 X4 -157. 2 157. 2 80. 3 112. 8 112. 8 0.	0.0
	0.0
	0.0
X4 X5 -156.0 160.6 79.3 112.2 113.4 0.	0.0
X5 X6 -173. 4 132. 2 90. 0 120. 6 110. 3 0.	0.0
X1 X2 -124.6 133.0 67.4 92.4 94.5 0.	0.0
X2 X3 -126.6 126.8 64.6 91.0 91.0 0.	0.0
6F X3 X4 -126.8 126.8 64.4 91.0 91.0 0.	0.0
X4 X5 -126.8 126.6 64.6 91.0 91.0 0.	0.0
X5 X6 -133.0 124.6 67.4 94.5 92.4 0.	0.0
X1 X2 -119. 2 134. 9 69. 1 91. 5 95. 4 0.	0.0
X2 X3 -127. 6 126. 3 64. 3 91. 1 90. 8 0.	0.0
5F X3 X4 -126.7 126.7 64.5 91.0 91.0 0.	0.0
X4 X5 -126. 3 127. 6 64. 3 90. 8 91. 1 0.	0.0
X5 X6 -134.9 119.2 69.1 95.4 91.5 0.	0.0
X1 X2 -120. 5 134. 6 68. 6 91. 7 95. 2 0.	0.0
X2 X3 -127. 2 126. 5 64. 4 91. 1 90. 9 0.	0.0
4F X3 X4 -126.7 126.7 64.5 91.0 91.0 0.	0.0
X4 X5 -126. 5 127. 2 64. 4 90. 9 91. 1 0.	0.0
X5 X6 -134.6 120.5 68.6 95.2 91.7 0.	0.0
X1 X2 -120. 3 134. 7 68. 7 91. 6 95. 2 0.	0.0
X2 X3 -127. 3 126. 5 64. 3 91. 1 90. 9 0.	0.0
3F X3 X4 -126.7 126.7 64.5 91.0 91.0 0.	0.0
X4 X5 -126. 5 127. 3 64. 3 90. 9 91. 1 0.	0.0
X5 X6 -134. 7 120. 3 68. 7 95. 2 91. 6 0.	0.0
X1 X2 -119.3 135.4 68.8 91.4 95.5 0.	0.0
X2 X3 -127.1 126.5 64.4 91.1 90.9 0.	0.0
2F X3 X4 -126.8 126.8 64.4 91.0 91.0 0.	0.0
X4 X5 -126.5 127.1 64.4 90.9 91.1 0.	0.0
X5 X6 -135.4 119.3 68.8 95.5 91.4 0.	0.0
X1 X2 -59. 4 250. 2 167. 2 121. 1 168. 8 0.	0.0
X2 X3 -240. 7 202. 7 100. 3 149. 7 140. 2 0.	0.0
1F X3 X4 -204. 7 204. 7 117. 3 145. 0 145. 0 0.	0.0
X4 X5 -202. 7 240. 7 100. 3 140. 2 149. 7 0.	0.0
X5 X6 -250. 2 59. 4 167. 2 168. 8 121. 1 0.	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力(地震力X 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	80. 8	74. 0	3. 4	-19.3	19. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	64. 6	65. 4	-0.4	-16. 2	16. 2	0.0	0.0
7F	Х3	X4	66. 1	66. 1	0.0	-16. 5	16. 5	0.0	0.0
	X4	Х5	65. 4	64. 6	0. 4	-16. 2	16. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	74. 0	80.8	-3. 4	-19. 3	19. 3	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力(地震力X 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	116. 6	112. 4	2. 1	-28. 6	28. 6	0.0	0.0
	X2	Х3	101.9	102. 1	-0. 1	-25. 5	25. 5	0.0	0.0
6F	Х3	X4	102. 3	102. 3	0.0	-25. 6	25. 6	0.0	0.0
	X4	Х5	102. 1	101. 9	0. 1	-25. 5	25. 5	0.0	0.0
	Х5	Х6	112. 4	116. 6	-2. 1	-28. 6	28. 6	0. 0	0.0
	X1	X2	141.0	134. 6	3. 2	-34. 4	34. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	120. 1	120. 7	-0.3	-30. 1	30. 1	0.0	0.0
5F	Х3	X4	121.3	121. 3	0.0	-30. 3	30. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	120. 7	120. 1	0. 3	-30. 1	30. 1	0. 0	0.0
	Х5	Х6	134. 6	141.0	-3. 2	-34. 4	34. 4	0. 0	0.0
	X1	X2	153. 9	148. 6	2. 6	-37. 8	37. 8	0.0	0.0
	X2	Х3	133. 5	134. 0	-0.3	-33. 4	33. 4	0.0	0.0
4F	Х3	X4	134. 5	134. 5	0.0	-33. 6	33. 6	0.0	0.0
	X4	Х5	134. 0	133. 5	0. 3	-33. 4	33. 4	0.0	0.0
	Х5	Х6	148. 6	153. 9	-2.6	-37. 8	37. 8	0.0	0.0
	X1	X2	145. 2	141. 4	1. 9	-35.8	35. 8	0.0	0.0
	Х2	Х3	127. 8	128. 2	-0. 2	-32. 0	32. 0	0.0	0.0
3F	Х3	X4	128. 6	128. 6	0.0	-32. 1	32. 1	0. 0	0.0
	X4	Х5	128. 2	127. 8	0. 2	-32. 0	32. 0	0.0	0.0
	Х5	Х6	141.4	145. 2	-1.9	-35. 8	35. 8	0.0	0.0
	X1	X2	129. 4	125. 5	1. 9	-31.9	31.9	0.0	0.0
	X2	Х3	112. 4	112. 8	-0. 2	-28. 2	28. 2	0.0	0.0
2F	Х3	X4	113. 2	113. 2	0.0	-28. 3	28. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	112. 8	112. 4	0. 2	-28. 2	28. 2	0. 0	0.0
	Х5	X6	125. 5	129. 4	-1.9	-31.9	31.9	0.0	0.0
	X1	X2	211.8	156. 6	27. 6	-46. 1	46. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	119.4	130. 1	-5. 3	-31. 2	31. 2	0.0	0.0
1F	Х3	X4	139.0	139. 0	0.0	-34. 8	34. 8	0.0	0.0
	X4	Х5	130. 1	119. 4	5. 3	-31. 2	31. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	156. 6	211.8	-27. 6	-46. 1	46. 1	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力(地震力X 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	-80.8	-74. 0	-3.4	19. 3	-19. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	-64. 6	-65. 4	0.4	16. 2	-16. 2	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-66. 1	-66. 1	0.0	16. 5	-16. 5	0.0	0.0
	X4	Х5	-65. 4	-64. 6	-0.4	16. 2	-16. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	-74. 0	-80. 8	3. 4	19. 3	-19. 3	0.0	0.0
	X1	X2	-116. 6	-112. 4	-2. 1	28. 6	-28. 6	0.0	0.0
	X2	Х3	-101.9	-102. 1	0. 1	25. 5	-25. 5	0.0	0.0
6F	Х3	X4	-102. 3	-102. 3	0.0	25. 6	-25. 6	0.0	0.0
	X4	Х5	-102. 1	-101.9	-0.1	25. 5	-25. 5	0.0	0.0
	X5	Х6	-112. 4	-116.6	2. 1	28. 6	-28. 6	0.0	0.0
	X1	X2	-141.0	-134. 6	-3. 2	34. 4	-34. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	-120. 1	-120. 7	0.3	30. 1	-30. 1	0.0	0.0
5F	Х3	X4	-121. 3	-121. 3	0.0	30. 3	-30. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	-120. 7	-120. 1	-0.3	30. 1	-30. 1	0.0	0.0
	Х5	X6	-134. 6	-141.0	3. 2	34. 4	-34. 4	0.0	0.0
	X1	X2	-153. 9	-148. 6	-2. 6	37. 8	-37. 8	0.0	0.0
	X2	Х3	-133. 5	-134. 0	0.3	33. 4	-33. 4	0.0	0.0
4F	Х3	X4	-134. 5	-134. 5	0.0	33. 6	-33. 6	0.0	0.0
	X4	Х5	-134. 0	-133. 5	-0.3	33. 4	-33. 4	0.0	0.0
	Х5	X6	-148. 6	-153. 9	2. 6	37. 8	-37. 8	0.0	0.0
	X1	X2	-145. 2	-141.4	-1.9	35.8	-35. 8	0.0	0.0
	X2	Х3	-127. 8	-128. 2	0. 2	32. 0	-32. 0	0.0	0.0
3F	Х3	X4	-128. 6	-128. 6	0.0	32. 1	-32. 1	0.0	0.0
	X4	Х5	-128. 2	-127. 8	-0. 2	32. 0	-32. 0	0.0	0.0
	Х5	X6	-141.4	-145. 2	1. 9	35. 8	-35. 8	0.0	0.0
	X1	X2	-129. 4	-125. 5	-1.9	31. 9	-31. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	-112. 4	-112.8	0. 2	28. 2	-28. 2	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-113. 2	-113. 2	0.0	28. 3	-28. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	-112.8	-112. 4	-0. 2	28. 2	-28. 2	0.0	0.0
	X5	Х6	-125. 5	-129. 4	1. 9	31. 9	-31. 9	0.0	0.0
1F	X1	X2	-211.8	-156. 6	-27. 6	46. 1	-46. 1	0.0	0.0
11	X2	Х3	-119.4	-130. 1	5. 3	31. 2	-31. 2	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力(地震力X 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	Х3	X4	-139. 0	-139.0	0. 0	34. 8	-34. 8	0.0	0.0
1F	X4	Х5	-130. 1	-119. 4	-5. 3	31. 2	-31. 2	0.0	0.0
	X5	Х6	-156. 6	-211.8	27. 6	46. 1	-46. 1	0.0	0.0

* Y2 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

	柱部材応力(固		0.14	0.10	0.11	0.01	0.01	0.11	0.111
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		X1	132. 2	81.0	-25. 6	-76. 2	76. 2	-327. 2	327. 2
		X2	-12. 7	-5. 6	3. 6	6. 5	-6. 5	-569. 0	569. 0
6F	7F	X3	1.3	0. 3	-0. 5	-0. 6	0. 6	-560. 5	560. 5
		X4	-1.3	-0. 3	0. 5	0. 6	-0. 6	-560. 5	560. 5
		X5	12. 7	5. 6	-3. 6	-6. 5	6. 5	-569. 0	569. 0
		Х6	-132. 2	-81. 0	25. 6	76. 2	-76. 2	-327. 2	327. 2
		X1	43. 5	54. 7	5. 6	-35. 1	35. 1	-631.8	631.8
		X2	-0.8	-3.0	-1. 1	1.3	-1.3	-1077. 5	1077. 5
5F	6F	Х3	-0.3	0. 1	0. 2	0. 1	-0. 1	-1065. 8	1065. 8
	01	X4	0.3	-0. 1	-0. 2	-0. 1	0. 1	-1065. 8	1065. 8
		X5	0.8	3. 0	1. 1	-1.3	1. 3	−1077. 5	1077. 5
		Х6	-43.5	-54. 7	-5. 6	35. 1	-35. 1	-631.8	631.8
		X1	64. 5	61.3	-1.6	-44. 9	44. 9	-935. 3	935. 3
		X2	-4. 4	-3.6	0. 4	2. 9	-2.9	-1587. 1	1587. 1
4F	5F	Х3	0.3	0. 1	-0. 1	-0. 2	0. 2	-1571. 0	1571. 0
41	31	X4	-0.3	-0. 1	0. 1	0. 2	-0. 2	-1571.0	1571. 0
		Х5	4. 4	3. 6	-0.4	-2. 9	2. 9	-1587. 1	1587. 1
		Х6	-64. 5	-61. 3	1.6	44. 9	-44. 9	-935. 3	935. 3
		X1	59. 2	60. 6	0. 7	-42. 4	42. 4	-1238. 7	1238. 7
		X2	-3. 7	-4. 0	-0. 1	2. 7	-2.7	-2108. 9	2108. 9
3F	4F	Х3	0.1	0. 2	0. 1	-0.1	0. 1	-2088. 7	2088. 7
31	41	X4	-0.1	-0. 2	-0. 1	0. 1	-0. 1	-2088. 7	2088. 7
		Х5	3.7	4. 0	0. 1	-2. 7	2. 7	-2108. 9	2108.9
		Х6	-59. 2	-60. 6	-0.7	42. 4	-42. 4	-1238. 7	1238. 7
		X1	59. 7	63. 4	1.8	-44. 0	44. 0	-1541.8	1541.8
		X2	-3.4	-2.8	0. 3	2. 2	-2. 2	-2625. 2	2625. 2
2F	3F	Х3	-0.0	-0.4	-0. 2	0.1	-0. 1	-2600.8	2600.8
ΖΓ	3F	X4	0.0	0. 4	0. 2	-0. 1	0. 1	-2600.8	2600.8
		X5	3.4	2. 8	-0. 3	-2. 2	2. 2	-2625. 2	2625. 2
		Х6	-59. 7	-63. 4	-1.8	44. 0	-44. 0	-1541.8	1541.8
		X1	56. 0	59. 4	1. 7	-35. 5	35. 5	-1850. 5	1850. 5
		X2	-5. 5	-9. 5	-2. 0	4. 6	-4. 6	-3147. 0	3147. 0
15	0.5	Х3	0.7	2. 0	0. 7	-0.8	0.8	-3118. 2	3118. 2
1F	2F	X4	-0. 7	-2. 0	-0. 7	0.8	-0.8	-3118. 2	3118. 2
		Х5	5. 5	9. 5	2. 0	-4. 6	4. 6	-3147. 0	3147. 0
		Х6	-56.0	-59. 4	-1.7	35. 5	-35. 5	-1850. 5	1850. 5

* Y2 フレーム 柱部材応力(地震力X 正加力)

		長刀へ エ加刀)							
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. N b
		X1	-80. 8	-37. 6	21.6	42. 3	-42. 3	-6. 2	6. 2
		X2	-138. 6	-89. 7	24. 5	81.6	-81. 6	-8. 6	8. 6
6F	7F	Х3	-131. 4	-84. 5	23. 5	77. 1	-77. 1	-2. 5	2. 5
OI .	/٢	X4	-131. 4	-84. 5	23. 5	77. 1	-77. 1	2. 5	-2. 5
		X5	-138. 6	-89. 7	24. 5	81.6	-81.6	8. 6	-8. 6
		X6	-80. 8	-37. 6	21.6	42. 3	-42. 3	6. 2	-6. 2
		X1	-78. 9	-50. 4	14. 3	46. 2	-46. 2	-20. 3	20. 3
		X2	-124. 6	-106. 5	9. 0	82. 5	-82. 5	-28. 9	28. 9
EE.	6F	Х3	-120. 0	-100. 7	9. 7	78. 8	-78. 8	-9. 2	9. 2
5F	OF OF	X4	-120. 0	-100. 7	9. 7	78. 8	-78. 8	9. 2	-9. 2
		X5	-124. 6	-106. 5	9. 0	82. 5	-82. 5	28. 9	-28. 9
		X6	-78. 9	-50. 4	14. 3	46. 2	-46. 2	20. 3	-20. 3
		X1	-90. 5	-75. 4	7. 6	59. 3	-59. 3	-45.8	45.8
		X2	-148. 3	-130. 4	8. 9	99. 5	-99. 5	-57. 5	57. 5
4F	5F	Х3	-141.4	-123. 9	8. 7	94. 7	-94. 7	-18. 4	18. 4
4F	31	X4	-141. 4	-123. 9	8. 7	94. 7	-94. 7	18. 4	-18. 4
		X5	-148. 3	-130. 4	8. 9	99. 5	-99. 5	57. 5	-57. 5
		X6	-90. 5	-75. 4	7. 6	59. 3	-59. 3	45. 8	-45. 8
3F	4F	X1	-78. 5	-93. 9	-7. 7	61.0	-61. 0	-79. 0	79. 0

* Y2 フレーム 柱部材応力(地震力X 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		X2	-151. 7	-162. 5	-5. 4	111.2	-111. 2	-102. 3	102. 3
		Х3	-144. 6	-155. 8	-5. 6	106. 3	-106. 3	-33. 0	33. 0
3F	4F	X4	-144. 6	-155. 8	-5. 6	106. 3	-106. 3	33. 0	-33. 0
		Х5	-151. 7	-162. 5	-5. 4	111.2	-111. 2	102. 3	-102. 3
		X6	-78. 5	-93. 9	-7. 7	61.0	-61.0	79. 0	-79. 0
		X1	-51.3	-74. 3	-11.5	44. 9	-44. 9	-127. 0	127. 0
		X2	-106. 8	-134. 3	-13. 8	86. 1	-86. 1	-147. 6	147. 6
2F	3F	Х3	-101.0	-128. 3	-13. 7	81.9	-81. 9	-47. 7	47. 7
21		X4	-101.0	-128. 3	-13. 7	81. 9	-81. 9	47. 7	-47. 7
		Х5	-106. 8	-134. 3	-13. 8	86. 1	-86. 1	147. 6	-147. 6
		Х6	-51.3	-74. 3	-11.5	44. 9	-44. 9	127. 0	-127. 0
		X1	-55. 1	-211.8	-78. 4	82. 1	-82. 1	-190. 7	190. 7
		X2	-103. 7	-276. 0	-86. 2	116.8	-116.8	-199. 1	199. 1
1F	2F	Х3	-97. 8	-269.1	-85. 7	112.9	-112. 9	-64. 5	64. 5
	ZF	X4	-97. 8	-269. 1	-85. 7	112. 9	-112. 9	64. 5	-64. 5
		Х5	-103. 7	-276. 0	-86. 2	116.8	-116.8	199. 1	-199. 1
		X6	-55. 1	-211.8	-78. 4	82. 1	-82. 1	190. 7	-190. 7

* Y2 フレーム 柱部材応力(地震力X 負加力)

* Y2 7V-A	性部材心刀(地	震力 X 負加力)							
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		X1	80.8	37. 6	-21.6	-42. 3	42. 3	6. 2	-6. 2
		X2	138. 6	89. 7	-24. 5	-81.6	81.6	8. 6	-8. 6
6F	7F	Х3	131. 4	84. 5	-23. 5	-77. 1	77. 1	2. 5	-2. 5
OF	/ / /	X4	131. 4	84. 5	-23. 5	-77. 1	77. 1	-2.5	2. 5
		Х5	138. 6	89. 7	-24. 5	-81.6	81.6	-8. 6	8. 6
		Х6	80.8	37. 6	-21.6	-42. 3	42. 3	-6. 2	6. 2
		X1	78. 9	50. 4	-14. 3	-46. 2	46. 2	20. 3	-20. 3
		X2	124. 6	106. 5	-9.0	-82. 5	82. 5	28. 9	-28. 9
5F	6F	Х3	120.0	100. 7	-9. 7	-78. 8	78. 8	9. 2	-9. 2
JI JI	UF UF	X4	120.0	100. 7	-9. 7	-78. 8	78. 8	-9. 2	9. 2
		X5	124. 6	106. 5	-9.0	-82. 5	82. 5	-28. 9	28. 9
		Х6	78. 9	50. 4	-14. 3	-46. 2	46. 2	-20. 3	20. 3
		X1	90. 5	75. 4	-7. 6	-59. 3	59. 3	45.8	-45.8
		X2	148. 3	130. 4	-8. 9	-99. 5	99. 5	57. 5	-57. 5
4F	5F	Х3	141. 4	123. 9	-8. 7	-94. 7	94. 7	18. 4	-18. 4
4F		X4	141.4	123. 9	-8. 7	-94. 7	94. 7	-18. 4	18. 4
		X5	148. 3	130. 4	-8. 9	-99. 5	99. 5	-57. 5	57. 5
		Х6	90. 5	75. 4	-7. 6	-59. 3	59.3	-45. 8	45. 8
		X1	78. 5	93. 9	7. 7	-61.0	61.0	79.0	-79.0
		X2	151. 7	162. 5	5. 4	-111. 2	111. 2	102. 3	-102. 3
3F	4F	Х3	144. 6	155. 8	5. 6	-106. 3	106. 3	33.0	-33. 0
JI.	41	X4	144. 6	155. 8	5. 6	-106. 3	106. 3	-33. 0	33. 0
		Х5	151. 7	162. 5	5. 4	-111. 2	111. 2	-102. 3	102. 3
		X6	78. 5	93. 9	7. 7	-61.0	61.0	-79. 0	79. 0
		X1	51.3	74. 3	11.5	-44. 9	44. 9	127. 0	-127. 0
		X2	106.8	134. 3	13.8	-86. 1	86. 1	147. 6	-147. 6
2F	3F	Х3	101.0	128. 3	13. 7	-81. 9	81. 9	47. 7	-47. 7
ΔΓ) SF	X4	101.0	128. 3	13. 7	-81.9	81.9	-47. 7	47. 7
		X5	106.8	134. 3	13. 8	-86. 1	86. 1	-147. 6	147. 6
		Х6	51.3	74. 3	11.5	-44. 9	44. 9	-127. 0	127. 0
		X1	55. 1	211.8	78. 4	-82. 1	82. 1	190. 7	-190. 7
		X2	103. 7	276. 0	86. 2	-116.8	116.8	199. 1	-199. 1
15	25	Х3	97. 8	269. 1	85. 7	-112. 9	112. 9	64. 5	-64. 5
1F	2F	X4	97. 8	269. 1	85. 7	-112. 9	112. 9	-64. 5	64. 5
		X5	103. 7	276. 0	86. 2	-116. 8	116. 8	-199. 1	199. 1
		Х6	55. 1	211.8	78. 4	-82. 1	82. 1	-190. 7	190. 7

* Y3 フレーム はり部材応力(固定+積載)

		O. 2 Hi 1310 20 ()								
	層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
I	7F	X1	X2	-180. 1	205. 4	100. 3	138. 9	145. 2	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X2	Х3	-195. 5	194. 5	98. 1	142. 2	141. 9	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-194. 9	194. 9	98. 2	142. 0	142. 0	0.0	0.0
/ / /	X4	Х5	-194. 5	195. 5	98. 1	141.9	142. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	-205. 4	180. 1	100. 3	145. 2	138. 9	0.0	0.0
	X1	X2	-178. 8	190. 1	92. 6	135. 8	138. 6	0.0	0.0
	Х2	Х3	-185. 5	185. 3	91. 7	137. 2	137. 1	0.0	0.0
6F	Х3	X4	-185. 4	185. 4	91. 7	137. 2	137. 2	0.0	0.0
	X4	X5	-185. 3	185. 5	91.7	137. 1	137. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	-190. 1	178. 8	92. 6	138. 6	135. 8	0.0	0.0
	X1	X2	-183. 9	198.8	96. 5	140. 7	144. 5	0.0	0.0
	X2	Х3	-192.8	192. 4	95. 3	142. 6	142. 5	0.0	0.0
5F	Х3	X4	-192. 6	192. 6	95. 3	142. 6	142. 6	0.0	0.0
	X4	X5	-192. 4	192. 8	95. 3	142. 5	142. 6	0.0	0.0
	Х5	X6	-198.8	183. 9	96. 5	144. 5	140. 7	0.0	0.0
	X1	X2	-184. 2	198. 7	96. 5	140.8	144. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	-192.8	192. 5	95. 3	142. 6	142. 6	0.0	0.0
4F	Х3	X4	-192. 6	192. 6	95. 3	142. 6	142. 6	0.0	0.0
	X4	X5	-192. 5	192. 8	95. 3	142. 6	142. 6	0.0	0.0
	X5	X6	-198. 7	184. 2	96. 5	144. 4	140.8	0.0	0.0
	X1	X2	-192. 2	215. 0	103. 7	149. 6	155. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	-206. 0	205. 3	101. 7	152. 5	152. 3	0.0	0.0
3F	Х3	X4	-205. 6	205. 6	101.7	152. 4	152. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-205. 3	206. 0	101.7	152. 3	152. 5	0.0	0.0
	Х5	X6	-215. 0	192. 2	103. 7	155. 3	149. 6	0.0	0.0
	X1	X2	-194. 6	220.0	105. 9	151.8	158. 2	0.0	0.0
	X2	Х3	-209. 6	209. 3	103.8	155. 1	155. 0	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-209. 5	209. 5	103.8	155. 0	155. 0	0.0	0.0
	X4	X5	-209. 3	209. 6	103.8	155. 0	155. 1	0.0	0.0
	Х5	X6	-220. 0	194. 6	105. 9	158. 2	151.8	0.0	0.0
	X1	X2	-143.1	287. 4	145. 2	147. 6	183. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	-252. 0	227. 9	120. 5	168. 6	162. 6	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-235.0	235. 0	125. 5	165. 6	165. 6	0.0	0.0
	X4	X5	-227. 9	252. 0	120. 5	162. 6	168. 6	0.0	0.0
	Х5	Х6	-287. 4	143. 1	145. 2	183. 7	147. 6	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力(地震力X 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	499. 2	495. 8	1.7	-124. 4	124. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	517. 7	517. 3	0. 2	-129. 4	129. 4	0.0	0.0
7F	ХЗ	X4	516.8	516.8	0.0	-129. 2	129. 2	0.0	0.0
	X4	X5	517. 3	517. 7	-0. 2	-129. 4	129. 4	0.0	0.0
	Х5	X6	495. 8	499. 2	-1.7	-124. 4	124. 4	0.0	0.0
	X1	X2	623. 2	619. 3	2. 0	-155. 3	155. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	639. 2	639. 1	0. 1	-159. 8	159. 8	0.0	0.0
6F	ХЗ	X4	639. 0	639. 0	0.0	-159. 8	159. 8	0.0	0.0
	X4	Х5	639. 1	639. 2	-0. 1	-159. 8	159. 8	0.0	0.0
	Х5	X6	619.3	623. 2	-2. 0	-155. 3	155. 3	0.0	0.0
	X1	X2	857. 0	850. 3	3. 3	-213. 4	213. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	865. 3	865. 1	0. 1	-216. 3	216. 3	0.0	0.0
5F	Х3	X4	865. 1	865. 1	0. 0	-216. 3	216. 3	0.0	0.0
	X4	X5	865. 1	865. 3	-0. 1	-216. 3	216. 3	0.0	0.0
	Х5	X6	850. 3	857. 0	-3. 3	-213. 4	213. 4	0.0	0.0
	X1	X2	928. 0	922. 1	2. 9	-231.3	231. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	935. 9	935.8	0. 1	-234. 0	234. 0	0.0	0.0
4F	ХЗ	X4	935. 7	935. 7	0.0	-233. 9	233. 9	0.0	0.0
	X4	X5	935. 8	935. 9	-0. 1	-234. 0	234. 0	0.0	0.0
	X5	X6	922. 1	928. 0	-2. 9	-231.3	231. 3	0.0	0.0
	X1	X2	1227. 7	1219. 6	4. 1	-305. 9	305. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	1232. 3	1232. 2	0. 1	-308. 1	308. 1	0.0	0.0
3F	Х3	X4	1232. 1	1232. 1	0.0	-308. 0	308. 0	0.0	0.0
	X4	X5	1232. 2	1232. 3	-0. 1	-308. 1	308. 1	0.0	0.0
	Х5	X6	1219. 6	1227. 7	-4. 1	-305. 9	305. 9	0.0	0.0
	X1	X2	1441.6	1428. 1	6.8	-358. 7	358. 7	0.0	0.0
2F	X2	Х3	1426. 3	1426.1	0. 1	-356. 6	356. 6	0.0	0.0
	Х3	X4	1425. 9	1425. 9	0.0	-356. 5	356. 5	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力(地震力X 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
2F	X4	Х5	1426. 1	1426.3	-0. 1	-356. 6	356. 6	0.0	0.0
ΖΓ	X5	Х6	1428. 1	1441.6	-6. 8	-358. 7	358. 7	0.0	0.0
	X1	X2	1799. 0	1752. 9	23. 1	-444. 0	444. 0	0.0	0.0
	X2	Х3	1678. 5	1686.3	-3. 9	-420. 6	420. 6	0.0	0.0
1F	Х3	X4	1701. 6	1701.6	0.0	-425. 4	425. 4	0.0	0.0
	X4	Х5	1686. 3	1678. 5	3. 9	-420. 6	420. 6	0.0	0.0
	X5	Х6	1752. 9	1799. 0	-23. 1	-444. 0	444. 0	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力(地震力× 負加力)

* Y3 JV-4 層名	はり部材心刀() 軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	-499. 2	-495.8	-1.7	124. 4	-124. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	-517. 7	-517. 3	-0. 2	129. 4	-129.4	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-516.8	-516.8	0.0	129. 2	-129. 2	0.0	0.0
	X4	Х5	-517. 3	-517. 7	0. 2	129. 4	-129. 4	0.0	0.0
	Х5	Х6	-495.8	-499. 2	1. 7	124. 4	-124. 4	0.0	0.0
	X1	X2	-623. 2	-619.3	-2. 0	155. 3	-155. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	-639. 2	-639. 1	-0.1	159.8	-159.8	0.0	0.0
6F	Х3	X4	-639. 0	-639.0	0.0	159.8	-159.8	0.0	0.0
	X4	Х5	-639. 1	-639. 2	0. 1	159.8	-159.8	0.0	0.0
	Х5	Х6	-619. 3	-623. 2	2. 0	155. 3	-155. 3	0.0	0.0
	X1	X2	-857. 0	-850. 3	-3. 3	213. 4	-213. 4	0.0	0.0
	Х2	Х3	-865. 3	-865. 1	-0. 1	216. 3	-216. 3	0.0	0.0
5F	Х3	X4	-865. 1	-865. 1	0.0	216. 3	-216. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	-865. 1	-865. 3	0. 1	216. 3	-216. 3	0.0	0.0
	Х5	X6	-850. 3	-857. 0	3. 3	213. 4	-213. 4	0.0	0.0
	X1	X2	-928. 0	-922. 1	-2. 9	231.3	-231.3	0.0	0.0
	Х2	Х3	-935. 9	-935. 8	-0. 1	234. 0	-234. 0	0.0	0.0
4F	Х3	X4	-935. 7	-935. 7	0.0	233. 9	-233. 9	0.0	0.0
	Х4	Х5	-935. 8	-935. 9	0. 1	234. 0	-234. 0	0.0	0.0
	Х5	Х6	-922. 1	-928. 0	2. 9	231.3	-231.3	0.0	0.0
	X1	X2	-1227. 7	-1219. 6	-4. 1	305. 9	-305. 9	0.0	0.0
	Х2	Х3	-1232. 3	-1232. 2	-0.1	308. 1	-308. 1	0.0	0.0
3F	Х3	X4	-1232. 1	-1232. 1	0.0	308.0	-308. 0	0.0	0.0
	Х4	Х5	-1232. 2	-1232. 3	0. 1	308. 1	-308. 1	0.0	0.0
	Х5	Х6	-1219.6	-1227. 7	4. 1	305. 9	-305. 9	0.0	0.0
	X1	X2	-1441.6	-1428. 1	-6. 8	358. 7	-358. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	-1426. 3	-1426. 1	-0.1	356. 6	-356. 6	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-1425. 9	-1425. 9	0.0	356. 5	-356. 5	0.0	0.0
	Х4	Х5	-1426. 1	-1426. 3	0. 1	356. 6	-356. 6	0.0	0.0
	Х5	Х6	-1428. 1	-1441.6	6.8	358. 7	-358. 7	0.0	0.0
	X1	X2	-1799.0	-1752. 9	-23. 1	444. 0	-444. 0	0.0	0.0
	Х2	Х3	-1678. 5	-1686. 3	3. 9	420. 6	-420. 6	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-1701.6	-1701.6	0.0	425. 4	-425. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-1686.3	-1678. 5	-3. 9	420. 6	-420. 6	0.0	0.0
	Х5	X6	-1752. 9	-1799. 0	23. 1	444. 0	-444. 0	0.0	0.0

* Y3 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		X1	180. 1	88. 9	-45. 6	-96. 1	96. 1	-359. 2	359. 2
		X2	-9. 9	-2. 1	3. 9	4. 3	-4. 3	-624. 7	624. 7
6F	7F	Х3	0. 4	0.0	-0. 2	-0. 2	0. 2	-621. 3	621.3
OF OF	//	X4	-0. 4	-0.0	0. 2	0. 2	-0. 2	-621.3	621.3
		Х5	9. 9	2. 1	-3. 9	-4. 3	4. 3	-624. 7	624. 7
		Х6	-180. 1	-88. 9	45. 6	96. 1	-96. 1	-359. 2	359. 2
	5F 6F	X1	89. 9	81.6	-4. 2	-61. 2	61. 2	-718. 9	718. 9
		X2	-2. 4	-2. 7	-0. 1	1.8	-1.8	-1237. 1	1237. 1
5F		Х3	0. 1	0. 1	0.0	-0.0	0.0	-1232. 2	1232. 2
31	OF OF	X4	-0. 1	-0.1	-0.0	0.0	-0.0	-1232. 2	1232. 2
		Х5	2. 4	2. 7	0. 1	-1.8	1.8	-1237. 1	1237. 1
		X6	-89. 9	-81. 6	4. 2	61. 2	-61. 2	-718. 9	718. 9
		X1	102. 4	83. 2	-9.6	-66. 3	66. 3	-1083. 4	1083. 4
4F	5F	X2	-3. 3	-2.4	0. 5	2. 0	-2. 0	-1859. 6	1859. 6
41	JI	Х3	0. 1	0. 1	-0.0	-0.0	0.0	-1852. 8	1852. 8
		X4	-0.1	-0. 1	0.0	0.0	-0.0	-1852. 8	1852. 8

* Y3 フレーム 柱部材応力<u>(</u>固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
4F	5F	X5	3. 3	2. 4	-0. 5	-2. 0	2. 0	-1859. 6	1859. 6
46)F	Х6	-102. 4	-83. 2	9. 6	66. 3	-66. 3	-1083. 4	1083. 4
		X1	101.0	91.1	-4. 9	-68. 0	68. 0	-1448. 2	1448. 2
		X2	-3. 5	-4. 3	-0. 4	2. 8	-2.8	-2497. 0	2497. 0
3F	4F	Х3	0.1	0. 2	0.0	-0. 1	0. 1	-2488. 2	2488. 2
SF.	46	X4	-0. 1	-0. 2	-0.0	0. 1	-0. 1	-2488. 2	2488. 2
		X5	3. 5	4. 3	0. 4	-2.8	2. 8	-2497. 0	2497. 0
		X6	-101.0	-91. 1	4. 9	68. 0	-68. 0	-1448. 2	1448. 2
		X1	101.1	69.0	-16. 1	-60. 8	60.8	-1820. 2	1820. 2
		X2	-4. 8	-0. 9	1.9	2. 0	-2.0	-3152. 4	3152. 4
2F	3F	Х3	0.1	-0.6	-0. 4	0. 2	-0. 2	-3140.5	3140.5
21	31	X4	-0. 1	0.6	0. 4	-0. 2	0. 2	-3140.5	3140. 5
		Х5	4. 8	0. 9	-1.9	-2. 0	2. 0	-3152. 4	3152. 4
		Х6	-101. 1	-69. 0	16. 1	60.8	-60. 8	-1820. 2	1820. 2
		X1	125. 6	143. 1	8.8	-82. 7	82. 7	-2202. 8	2202. 8
	1F 2F	X2	-9. 6	-35. 4	-12. 9	13.8	-13.8	-3821.1	3821.1
10		Х3	0.8	7. 0	3. 1	-2. 4	2. 4	-3806. 0	3806. 0
11		X4	-0.8	-7. 0	-3. 1	2. 4	-2. 4	-3806. 0	3806. 0
		X5	9. 6	35. 4	12. 9	-13.8	13.8	-3821.1	3821. 1
		Х6	-125. 6	-143. 1	-8. 8	82. 7	-82. 7	-2202. 8	2202. 8

* Y3 フレーム 柱部材応力(地震力X 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		X1	-499. 2	99. 7	299. 5	142. 7	-142. 7	76. 1	-76. 1
		Х2	-1013.5	76. 4	544. 9	334. 7	-334. 7	19.0	-19.0
6F	7F	Х3	-1034. 2	67. 4	550. 8	345. 3	-345. 3	5. 3	-5. 3
OF OF	/٢	Х4	-1034. 2	67. 4	550.8	345. 3	-345. 3	-5. 3	5. 3
		Х5	-1013.5	76. 4	544. 9	334. 7	-334. 7	-19. 0	19. 0
		Х6	-499. 2	99. 7	299. 5	142. 7	-142.7	-76. 1	76. 1
		X1	-723. 0	-100. 2	311.4	294. 0	-294. 0	184. 5	-184. 5
		Х2	-1334. 9	-285. 6	524. 7	578. 7	-578. 7	62. 6	-62. 6
5F	6F	Х3	-1345. 4	-292. 1	526. 7	584. 8	-584. 8	19. 5	-19. 5
) JF	OF .	Х4	-1345. 4	-292. 1	526. 7	584. 8	-584. 8	-19. 5	19. 5
		Х5	-1334. 9	-285. 6	524. 7	578. 7	-578. 7	-62. 6	62. 6
		Х6	-723. 0	-100. 2	311.4	294. 0	-294. 0	-184. 5	184. 5
		X1	-756. 8	-396. 4	180. 2	411.9	-411.9	342. 3	-342. 3
		Х2	-1430.0	-723. 0	353. 5	768. 9	-768. 9	122. 1	-122. 1
4F	5F	Х3	-1438. 1	-728. 6	354. 8	773. 8	-773.8	39. 1	-39. 1
41		Х4	-1438. 1	-728. 6	354. 8	773. 8	-773.8	-39. 1	39. 1
		Х5	-1430.0	-723. 0	353. 5	768. 9	-768. 9	-122. 1	122. 1
		Х6	-756. 8	-396. 4	180. 2	411.9	-411.9	-342. 3	342. 3
	4F	X1	-531.5	-784. 2	-126. 3	465. 8	-465.8	523. 1	-523. 1
		Х2	-1135.0	-1578. 3	-221. 7	960. 5	-960. 5	204. 9	-204. 9
3F		Х3	-1142. 9	-1584. 2	-220. 7	965. 3	-965. 3	66. 2	-66. 2
31	41	Х4	-1142. 9	-1584. 2	-220. 7	965. 3	-965. 3	-66. 2	66. 2
		Х5	-1135.0	-1578. 3	-221.7	960. 5	-960. 5	-204. 9	204. 9
		Х6	-531.5	-784. 2	-126. 3	465. 8	-465. 8	-523. 1	523. 1
		X1	-443. 5	-1186. 2	-371.4	582. 1	-582. 1	763. 3	-763. 3
		Х2	-873. 6	-2295. 6	-711.0	1131. 9	-1131. 9	294. 5	-294. 5
2F	3F	Х3	-880. 1	-2299. 5	-709. 7	1135. 5	-1135. 5	95. 7	-95. 7
21	or or	Х4	-880. 1	-2299. 5	-709. 7	1135. 5	-1135. 5	-95. 7	95. 7
		Х5	-873. 6	-2295. 6	-711.0	1131. 9	-1131. 9	-294. 5	294. 5
		Х6	-443. 5	-1186. 2	-371.4	582. 1	-582. 1	-763. 3	763. 3
		X1	-255. 4	-1799. 0	-771.8	632. 1	-632. 1	1053.6	-1053.6
		Х2	-558.8	-3431.4	-1436. 3	1227. 7	-1227. 7	394. 2	-394. 2
1F	2F	Х3	-552. 6	-3387. 9	-1417. 6	1212. 5	-1212. 5	129. 4	-129. 4
l II	<u>Δ</u> Γ	Х4	-552. 6	-3387. 9	-1417. 6	1212. 5	-1212. 5	-129. 4	129. 4
		Х5	-558.8	-3431.4	-1436. 3	1227. 7	-1227. 7	-394. 2	394. 2
		Х6	-255. 4	-1799. 0	-771.8	632. 1	-632. 1	-1053. 6	1053. 6

* Y3 フレーム 柱部材応力(地震力 X 負加力)

	層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
C.E.	er.	75	X1	499. 2	-99. 7	-299. 5	-142. 7	142. 7	-76. 1	76. 1
	61-	/୮	X2	1013. 5	-76. 4	-544. 9	-334. 7	334. 7	-19. 0	19. 0

* Y3 フレーム 柱部材応力(地震力X 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		Х3	1034. 2	-67. 4	-550.8	-345. 3	345. 3	-5. 3	5. 3
6F	7F	X4	1034. 2	-67. 4	-550.8	-345. 3	345. 3	5. 3	-5. 3
OF OF	/୮	X5	1013. 5	-76. 4	-544. 9	-334. 7	334. 7	19.0	-19.0
		Х6	499. 2	-99. 7	-299. 5	-142.7	142. 7	76. 1	-76. 1
		X1	723. 0	100. 2	-311.4	-294. 0	294. 0	-184. 5	184. 5
		X2	1334. 9	285. 6	-524. 7	-578. 7	578. 7	-62. 6	62. 6
5F	6F	Х3	1345. 4	292. 1	-526. 7	-584. 8	584. 8	-19. 5	19. 5
31	OI OI	X4	1345. 4	292. 1	-526. 7	-584. 8	584. 8	19. 5	-19. 5
		X5	1334. 9	285. 6	-524. 7	-578. 7	578. 7	62. 6	-62. 6
		Х6	723. 0	100. 2	-311.4	-294. 0	294. 0	184. 5	-184. 5
		X1	756. 8	396. 4	-180. 2	-411. 9	411. 9	-342. 3	342. 3
		X2	1430. 0	723. 0	-353. 5	-768. 9	768. 9	-122. 1	122. 1
4F	5F	Х3	1438. 1	728. 6	-354. 8	-773. 8	773. 8	-39. 1	39. 1
41	31	X4	1438. 1	728. 6	-354. 8	-773. 8	773. 8	39. 1	-39. 1
		X5	1430.0	723. 0	-353. 5	-768. 9	768. 9	122. 1	-122. 1
		Х6	756. 8	396. 4	-180. 2	-411. 9	411. 9	342. 3	-342. 3
		X1	531.5	784. 2	126. 3	-465. 8	465. 8	-523. 1	523. 1
		X2	1135. 0	1578. 3	221. 7	-960. 5	960. 5	-204. 9	204. 9
3F	4F	Х3	1142. 9	1584. 2	220. 7	-965. 3	965. 3	-66. 2	66. 2
31	41	X4	1142. 9	1584. 2	220. 7	-965. 3	965. 3	66. 2	-66. 2
		X5	1135. 0	1578. 3	221. 7	-960. 5	960. 5	204. 9	-204. 9
		Х6	531.5	784. 2	126. 3	-465. 8	465. 8	523. 1	-523. 1
		X1	443. 5	1186. 2	371. 4	-582. 1	582. 1	-763. 3	763. 3
		X2	873. 6	2295. 6	711. 0	-1131.9	1131.9	-294. 5	294. 5
2F	3F	Х3	880. 1	2299. 5	709. 7	-1135. 5	1135. 5	-95. 7	95. 7
21	OI OI	X4	880. 1	2299. 5	709. 7	-1135. 5	1135. 5	95. 7	-95. 7
		X5	873. 6	2295. 6	711. 0	-1131.9	1131.9	294. 5	-294. 5
		X6	443. 5	1186. 2	371. 4	-582. 1	582. 1	763. 3	-763. 3
		X1	255. 4	1799. 0	771.8	-632. 1	632. 1	-1053. 6	1053. 6
		X2	558.8	3431.4	1436. 3	-1227. 7	1227.7	-394. 2	394. 2
1F	2F	Х3	552. 6	3387. 9	1417. 6	-1212. 5	1212. 5	-129. 4	129. 4
"	۷۱	X4	552. 6	3387. 9	1417. 6	-1212. 5	1212. 5	129. 4	-129. 4
		Х5	558.8	3431.4	1436. 3	-1227. 7	1227. 7	394. 2	-394. 2
		X6	255. 4	1799. 0	771.8	-632. 1	632. 1	1053. 6	-1053. 6

* Y4 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	0.0	56. 1	39.0	24. 6	38. 6	0.0	0.0
	X2	Х3	-56. 1	42. 2	17. 9	33. 4	29. 9	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-42. 2	42. 2	24. 8	31.6	31.6	0.0	0.0
	X4	X5	-42. 2	56. 1	17. 9	29. 9	33. 4	0.0	0.0
	X5	Х6	-56. 1	0.0	39.0	38. 6	24. 6	0.0	0.0

* Y4 フレーム はり部材応力(地震力X 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0
1F	Х3	X4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X4	Х5	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	X5	Х6	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0

* Y4 フレーム はり部材応力(地震力X 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	X2	Х3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
1F	Х3	X4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X4	Х5	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	X5	Х6	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X1 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	778. 6	219. 6	219. 6	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0. 0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0. 0	705. 8	203. 1	203. 1	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	3. 5	0.0	1.8	6. 5	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-3. 5	4. 9	852. 2	260. 9	261. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	-4. 9	0.0	0. 3	8. 1	2. 7	0.0	0.0

* X1 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X1 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0

* X1 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-327. 2	327. 2
01 /1	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-359. 2	359. 2
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-631.8	631.8
JI JI	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-718. 9	718. 9
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-935. 3	935. 3
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1083. 4	1083. 4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-1238. 7	1238. 7
JF JF	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1448. 2	1448. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1541.8	1541.8
21	or or	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-1820. 2	1820. 2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1850. 5	1850. 5
IF	21	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-2202. 8	2202. 8

* X1 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
65	6F 7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16. 2	-16. 2
OF .	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-28. 8	28. 8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	56.0	-56.0
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-99. 5	99. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	109. 7	-109. 7
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-195. 1	195. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	175. 2	-175. 2
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-311.4	311. 4

* X1 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
2F	2F 3F	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	249. 7	-249. 7
ΔΓ) JF	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-444. 0	444. 0
10	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	338. 4	-338. 4
IF	ZΓ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-601. 7	601.7

* X1 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16. 2	16. 2
01 /1	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28. 8	-28.8	
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-56. 0	56.0
JI JI	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	99. 5	-99. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-109. 7	109. 7
41	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	195. 1	-195. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-175. 2	175. 2
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	311. 4	-311. 4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-249. 7	249. 7
ZF	JF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	444. 0	-444. 0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-338. 4	338. 4
"	۲۲	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	601. 7	-601. 7

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	13. 9	-21. 7	0. 4	-7. 6
5F	Y2	Y3	27. 1	-30. 3	11.0	-6. 9
4F	Y2	Y3	40. 4	-38. 3	21.9	-5. 9
3F	Y2	Y3	53. 6	-45. 9	33. 1	-4. 5
2F	Y2	Y3	67. 0	-53. 0	44. 5	-3.0
1F	Y2	Y3	80. 6	-59. 9	56. 2	-1. 1

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

* XI 7V A :	至即物(エレグラ	「一直探/心力()	也辰刀!止) L \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-12. 5	610. 3	263. 9	312. 2
5F	Y2	Y3	-43. 3	1244. 9	46. 6	461.3
4F	Y2	Y3	-84. 9	1993. 1	-355.8	584. 7
3F	Y2	Y3	-135. 7	2843. 1	-907. 4	685. 2
2F	Y2	Y3	-193. 4	3741.2	-1605. 9	762. 6
1F	Y2	Y3	-262. 0	4978. 4	-2267. 9	834. 0

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

		2507 10 70 11				
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	12. 5	-610. 3	-263. 9	-312. 2
5F	Y2	Y3	43. 3	-1244. 9	-46. 6	-461.3
4F	Y2	Y3	84. 9	-1993. 1	355. 8	-584. 7
3F	Y2	Y3	135. 7	-2843. 1	907. 4	-685. 2
2F	Y2	Y3	193. 4	-3741. 2	1605. 9	-762. 6
1F	Y2	Y3	262. 0	-4978. 4	2267. 9	-834. 0

* X2 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290. 1	350. 3	350. 3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	5. 0	-0. 2	1.7	8. 5	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-5. 0	7. 3	1161.3	340. 1	340. 4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7. 3	0.0	0. 1	10. 9	2. 8	0.0	0.0

* X2 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X2 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0

* X2 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

		<u> 上十惧戦</u> /							
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-569.0	569. 0
OF OF	//	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	-624. 7	624. 7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1077. 5	1077. 5
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1237. 1	1237. 1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1587. 1	1587. 1
41	JI.	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	-1859. 6	1859. 6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2108. 9	2108. 9
SI	41	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	-2497. 0	2497. 0
2F	3F	Y2	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	-2625. 2	2625. 2
ZΓ) JF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3152. 4	3152. 4
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3147.0	3147. 0
117	21	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	-3821. 1	3821. 1

* X2 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

* 1/2 //-4	性部材心刀(地)	農刀 (止加刀)							
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	16. 4	-16. 4
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-34. 6	34. 6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	60. 9	-60. 9
JI JI	OF OF	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-128. 3	128. 3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	126. 7	-126. 7
4F)F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-266. 9	266. 9
3F	4F	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	234. 0	-234. 0
) SF	46	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468. 0	468. 0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345. 0	-345.0
ΖΓ	ο _Γ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-689. 9	689. 9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	480. 8	-480. 8
15	۷۲	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	-961.4	961.4

* X2 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16. 4	16. 4
OF	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34. 6	-34. 6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-60. 9	60. 9
JF JF	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128. 3	-128. 3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-126. 7	126. 7
46	อะ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	266. 9	-266. 9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234. 0	234. 0
31	4F	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	468. 0	-468. 0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345. 0	345. 0
ΔΓ	υΓ	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	689. 9	-689. 9

* X2 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
10	25	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-480. 8	480.8
IF	ΖΓ	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	961. 4	-961.4

* X2 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	25. 0	-19. 9	31. 2	4. 0
5F	Y2	Y3	47. 9	-42. 2	52. 4	3. 6
4F	Y2	Y3	71.0	-64. 5	73. 2	3. 1
3F	Y2	Y3	76. 0	-71. 5	78. 3	2. 4
2F	Y2	Y3	94. 9	-90. 2	94. 7	1.6
1F	Y2	Y3	114. 2	-109. 1	111. 1	0. 6

* X2 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18. 3	686. 1	312. 1	356. 5
5F	Y2	Y3	-67. 6	1537. 5	150.0	602. 7
4F	Y2	Y3	-140.6	2579.8	-305. 1	812. 4
3F	Y2	Y3	-234. 4	3529. 2	-724. 1	993. 0
2F	Y2	Y3	-345. 7	4745.8	-1525. 3	1150. 2
1F	Y2	Y3	-481.8	6441.6	-2297. 2	1275. 2

* X2 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

	エロいい(ーレ・フ			/JH / J /		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18. 3	-686. 1	-312. 1	-356. 5
5F	Y2	Y3	67. 6	-1537. 5	-150. 0	-602. 7
4F	Y2	Y3	140. 6	-2579.8	305. 1	-812. 4
3F	Y2	Y3	234. 4	-3529. 2	724. 1	-993. 0
2F	Y2	Y3	345. 7	-4745. 8	1525. 3	-1150. 2
1F	Y2	Y3	481.8	-6441.6	2297. 2	-1275. 2

* X3 フレーム はり部材応力(固定+積載)

		± 20	0 MI	0 M.,	0 M-	0.01	0.0	O NII	0 N
層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290. 1	350.3	350. 3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	5. 0	-0. 2	1. 7	8. 5	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-5. 0	7. 3	1161.3	340. 1	340. 4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7. 3	0.0	0. 1	10. 9	2. 8	0.0	0.0

* X3 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X3 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X3 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X3 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-560. 5	560. 5
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-621.3	621.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1065. 8	1065. 8
JF JF	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1232. 2	1232. 2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1571. 0	1571.0
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1852. 8	1852. 8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2088. 7	2088. 7
J.	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2488. 2	2488. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2600.8	2600.8
Δ1	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-3140.5	3140. 5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3118. 2	3118. 2
117	ZF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-3806. 0	3806. 0

* X3 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.6	-16.6
OF OF	/ [Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-34. 9	34. 9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	61.1	-61.1
JF JF	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128. 8	128. 8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	126. 9	-126. 9
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-267. 6	267. 6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234. 4	-234. 4
or .	417	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468. 9	468. 9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345. 5	-345. 5
ZF	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-691. 2	691. 2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	481.3	-481. 3
I.F	۷.	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-963. 0	963. 0

* X3 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16. 6	16. 6
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34. 9	-34. 9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-61.1	61.1
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128. 8	-128. 8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126. 9	126. 9
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	267. 6	-267. 6
3F	4F	Y2	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	-234. 4	234. 4
or .	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468. 9	-468. 9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345. 5	345. 5
ZI	JI	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	691. 2	-691. 2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-481.3	481.3
11	21	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	963. 0	-963. 0

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

	T HI 13 (
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	24. 7	-20. 0	30. 1	3. 6
5F	Y2	Y3	47. 5	-42. 1	51.1	3. 2
4F	Y2	Y3	70. 4	-64. 0	71.8	2. 8
3F	Y2	Y3	75. 4	-70. 9	76. 9	2. 1
2F	Y2	Y3	94. 2	-89. 3	93. 3	1.4
1F	Y2	Y3	113. 3	-107. 9	109. 6	0.5

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18.4	685. 3	308. 3	354. 9
5F	Y2	Y3	-67.8	1537. 7	145. 6	601.2
4F	Y2	Y3	-140. 7	2581.3	-310. 3	811.1
3F	Y2	Y3	-234. 6	3531.3	-729. 2	991.9
2F	Y2	Y3	-345.8	4749.5	-1531.0	1149.5
1F	Y2	Y3	-481.8	6447. 0	-2303. 5	1274. 9

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

	T HI 13 (1 = 100, 100 73 (1	UMC73 . 3C.	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18. 4	-685. 3	-308. 3	-354. 9
5F	Y2	Y3	67. 8	-1537. 7	-145. 6	-601. 2
4F	Y2	Y3	140. 7	-2581.3	310. 3	-811. 1
3F	Y2	Y3	234. 6	-3531.3	729. 2	-991. 9
2F	Y2	Y3	345.8	-4749.5	1531.0	-1149.5
1F	Y2	Y3	481.8	-6447. 0	2303. 5	-1274. 9

* X4 フレーム はり部材応力(固定+積載)

		旦人 1 1良 4人							
層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290. 1	350. 3	350. 3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	5. 0	-0. 2	1. 7	8. 5	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-5. 0	7. 3	1161.3	340. 1	340. 4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7. 3	0.0	0. 1	10. 9	2. 8	0.0	0.0

* X4 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

 N4 7V ⁻ Δ	はからないこと	心辰カー エルス	17						
層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X4 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X4 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	75	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-560. 5	560. 5
OF OF	/ [Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-621.3	621.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1065.8	1065.8
31	OF OF	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-1232. 2	1232. 2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1571.0	1571.0

* X4 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
4F	5F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1852. 8	1852. 8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-2088. 7	2088. 7
) SF		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2488. 2	2488. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2600.8	2600.8
21	or or	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-3140. 5	3140. 5
15	2F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-3118. 2	3118. 2
IF.	ΖΓ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3806. 0	3806. 0

* X4 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.6	-16. 6
01 /1	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-34. 9	34. 9	
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	61. 1	-61.1
31	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128. 8	128. 8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	126. 9	-126. 9
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-267. 6	267. 6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234. 4	-234. 4
SF.	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468. 9	468. 9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345. 5	-345. 5
21	JI JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-691. 2	691. 2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	481.3	-481. 3
l II	۷۲	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-963. 0	963. 0

* X4 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16. 6	16. 6
OF OF	//	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34. 9	-34. 9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-61. 1	61.1
JF JF	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128. 8	-128. 8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126. 9	126. 9
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	267. 6	-267. 6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234. 4	234. 4
or .	417	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468. 9	-468. 9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345. 5	345. 5
Ζ1	JI JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	691. 2	-691. 2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-481.3	481.3
ir ir	2.1	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	963. 0	-963. 0

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	24. 7	-20. 0	30. 1	3. 6
5F	Y2	Y3	47. 5	-42. 1	51.1	3. 2
4F	Y2	Y3	70. 4	-64. 0	71.8	2. 8
3F	Y2	Y3	75. 4	-70. 9	76. 9	2. 1
2F	Y2	Y3	94. 2	-89. 3	93. 3	1.4
1F	Y2	Y3	113. 3	-107. 9	109. 6	0.5

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

* N4 7V A :	至即物(エレグラ	「世珠」心力()	心辰 カー エ	/וע אוני		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18. 4	685. 3	308. 3	354. 9
5F	Y2	Y3	-67. 8	1537. 7	145. 6	601.2
4F	Y2	Y3	-140. 7	2581.3	-310. 3	811.1
3F	Y2	Y3	-234. 6	3531.3	-729. 2	991.9
2F	Y2	Y3	-345.8	4749.5	-1531.0	1149.5
1F	Y2	Y3	-481.8	6447. 0	-2303. 5	1274. 9

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18. 4	-685. 3	-308. 3	-354. 9
5F	Y2	Y3	67. 8	-1537. 7	-145. 6	-601. 2
4F	Y2	Y3	140. 7	-2581.3	310. 3	-811. 1
3F	Y2	Y3	234. 6	-3531.3	729. 2	-991. 9
2F	Y2	Y3	345. 8	-4749. 5	1531.0	-1149.5
1F	Y2	Y3	481.8	-6447. 0	2303.5	-1274. 9

* X5 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290. 1	350. 3	350. 3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320. 6	320. 6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154. 7	320.6	320. 6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166. 9	324. 7	324. 7	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	5. 0	-0. 2	1. 7	8. 5	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-5. 0	7. 3	1161.3	340. 1	340. 4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7. 3	0.0	0. 1	10. 9	2. 8	0.0	0.0

* X5 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X5 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0

* X5 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-569.0	569.0
OF	01 //	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-624. 7	624. 7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1077. 5	1077. 5
51	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1237. 1	1237. 1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1587. 1	1587. 1
41	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1859. 6	1859. 6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2108. 9	2108. 9
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-2497. 0	2497. 0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2625. 2	2625. 2
ZF	JF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3152. 4	3152. 4
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3147. 0	3147. 0
11	217	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-3821. 1	3821. 1

* X5 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16. 4	-16. 4
OF OF	/ [Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-34. 6	34. 6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	60. 9	-60. 9
JI JI	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128. 3	128. 3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	126. 7	-126. 7
46	อะ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-266. 9	266. 9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234. 0	-234. 0
JF.	417	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-468. 0	468. 0

* X5 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
2E	F 3F	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	345. 0	-345. 0
ΖΓ) 	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-689. 9	689. 9
10	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	480. 8	-480. 8
17 27	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-961.4	961.4	

* X5 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16. 4	16. 4
OF .	7.5	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34. 6	-34. 6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-60. 9	60. 9
31	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128. 3	-128. 3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126. 7	126. 7
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	266. 9	-266. 9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234. 0	234. 0
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468. 0	-468. 0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345. 0	345.0
ZF	or .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	689. 9	-689. 9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-480. 8	480.8
"	۷۲	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	961. 4	-961. 4

* X5 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	25. 0	-19. 9	31. 2	4. 0
5F	Y2	Y3	47. 9	-42. 2	52. 4	3. 6
4F	Y2	Y3	71.0	-64. 5	73. 2	3. 1
3F	Y2	Y3	76. 0	-71.5	78. 3	2. 4
2F	Y2	Y3	94. 9	-90. 2	94. 7	1.6
1F	Y2	Y3	114. 2	-109. 1	111. 1	0. 6

* X5 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

* NJ 7V A :	至即物(エレグラ	/ド直接/心力()	也辰刀!止) L \ \ \ \ \		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18. 3	686. 1	312. 1	356. 5
5F	Y2	Y3	-67. 6	1537. 5	150. 0	602. 7
4F	Y2	Y3	-140. 6	2579.8	-305. 1	812. 4
3F	Y2	Y3	-234. 4	3529. 2	-724. 1	993. 0
2F	Y2	Y3	-345. 7	4745.8	-1525. 3	1150. 2
1F	Y2	Y3	-481.8	6441.6	-2297. 2	1275. 2

* X5 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18. 3	-686. 1	-312. 1	-356. 5
5F	Y2	Y3	67. 6	-1537. 5	-150.0	-602. 7
4F	Y2	Y3	140. 6	-2579.8	305. 1	-812. 4
3F	Y2	Y3	234. 4	-3529. 2	724. 1	-993. 0
2F	Y2	Y3	345. 7	-4745. 8	1525. 3	-1150. 2
1F	Y2	Y3	481.8	-6441. 6	2297. 2	-1275. 2

* X6 フレーム はり部材応力(固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	778. 6	219. 6	219. 6	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	690. 2	197. 9	197. 9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	705. 8	203. 1	203. 1	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	3. 5	0.0	1.8	6. 5	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-3. 5	4. 9	852. 2	260. 9	261.1	0.0	0.0
	Y3	Y4	-4. 9	0.0	0. 3	8. 1	2. 7	0.0	0.0

* X6 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X6 フレーム はり部材応力(地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0

* X6 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb		
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-327. 2	327. 2		
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-359. 2	359. 2		
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-631.8	631.8		
JI	OI .	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-718. 9	718. 9		
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-935. 3	935. 3		
46	JF JF	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-1083. 4	1083. 4		
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1238. 7	1238. 7		
or .	417	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1448. 2	1448. 2		
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-1541.8	1541.8		
21	JF JF	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-1820. 2	1820. 2		
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1850. 5	1850. 5		
117	21	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-2202. 8	2202. 8		

* X6 フレーム 柱部材応力(地震力Y 正加力)

* 10 70-4	性部材心刀(地	農刀 (止加刀)							
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16. 2	-16. 2
OF OF	/ / /	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-28. 8	28. 8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	56. 0	-56.0
51	UF UF	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	-99. 5	99. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	109. 7	-109. 7
46) JF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-195. 1	195. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	175. 2	-175. 2
SI SI	41	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-311.4	311.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	249. 7	-249. 7
ΖΓ) SF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-444. 0	444. 0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	338. 4	-338. 4
"	ΔΓ	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	-601. 7	601.7

* X6 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16. 2	16. 2
OF	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28. 8	-28. 8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-56. 0	56. 0
JF JF	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	99. 5	-99. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-109. 7	109. 7
46	อะ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	195. 1	-195. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-175. 2	175. 2
31	4F	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	311. 4	-311.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-249. 7	249. 7
ΔΓ	υΓ	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	444. 0	-444. 0

* X6 フレーム 柱部材応力(地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
10	25	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-338. 4	338. 4
I IF	ZF	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	601. 7	-601. 7

* X6 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	13. 9	-21. 7	0. 4	-7. 6
5F	Y2	Y3	27. 1	-30. 3	11.0	-6. 9
4F	Y2	Y3	40. 4	-38. 3	21.9	-5. 9
3F	Y2	Y3	53. 6	-45. 9	33. 1	-4. 5
2F	Y2	Y3	67. 0	-53. 0	44. 5	-3. 0
1F	Y2	Y3	80. 6	-59. 9	56. 2	-1. 1

* X6 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-12. 5	610. 3	263. 9	312. 2
5F	Y2	Y3	-43. 3	1244. 9	46. 6	461.3
4F	Y2	Y3	-84. 9	1993. 1	-355. 8	584. 7
3F	Y2	Y3	-135. 7	2843. 1	-907. 4	685. 2
2F	Y2	Y3	-193. 4	3741.2	-1605. 9	762. 6
1F	Y2	Y3	-262. 0	4978. 4	-2267. 9	834. 0

* X6 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	12. 5	-610. 3	-263. 9	-312. 2
5F	Y2	Y3	43. 3	-1244. 9	-46. 6	-461.3
4F	Y2	Y3	84. 9	-1993. 1	355. 8	-584. 7
3F	Y2	Y3	135. 7	-2843. 1	907. 4	-685. 2
2F	Y2	Y3	193. 4	-3741.2	1605. 9	-762. 6
1F	Y2	Y3	262. 0	-4978. 4	2267. 9	-834. 0

A-3. 応力計算結果のまとめ

A-3.5 壁量

 Aw
 : 耐力壁の水平断面積
 (100 x mm2)

 Ac
 : 柱の水平断面積
 (100 x mm2)

 Aw'
 : 雑壁の水平断面積
 (100 x mm2)

U :用途係数

Ζ : 地震力の地域係数

Ai : 地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数

lpha : コンクリートの設計基準強度による割増係数 (H19国交告593,595号)

(1) 式 : $\Sigma 2.5 \alpha$ Aw+ $\Sigma 0.7 \alpha$ Ac+ $\Sigma 0.7 \alpha$ Aw' (RC) (2) 式 : $\Sigma 1.8 \alpha$ Aw+ $\Sigma 1.8 \alpha$ Ac (RC) : $\Sigma 2.5 \alpha$ Aw+ $\Sigma 1.0 \alpha$ Ac+ $\Sigma 0.7 \alpha$ Aw' (SRC) : $\Sigma 2.0 \alpha$ Aw+ $\Sigma 2.0 \alpha$ Ac (SRC)

< X方向 >

階名	構造	Aw	Ac Aw' α		α	(1)式	(2)式
10 0	11772	7	7.0	7	3	U·Z·W·Ai	U·Z·W·Ai
6F	RC	19620.00	57100.00	0. 00	1. 225	1. 065	1. 652
5F	RC	19620.00	57100.00	0.00	1. 225	0. 655	1. 016
4F	RC	19620.00	57100.00	0. 00	1. 291	0. 520	0. 807
3F	RC	19620.00	69400.00	0. 00	1. 291	0. 472	0. 775
2F	RC	19620.00	69400.00	0.00	1. 291	0. 412	0. 676
1F	RC	19620.00	69400.00	0. 00	1. 291	0. 372	0. 611

< Y方向 >

	階名	構造	Aw	Ac	Aw'	α	(1)式 U·Z·W·Ai	(2)式 U·Z·W·Ai
Į	6F	RC	110340.00	57100.00	0. 00	1. 225	3. 779	3. 606

< Y方向 >

階名	構造	Aw	Ac	Aw'	α	(1)式 U·Z·W·Ai	(2)式 U·Z·W·Ai
5F	RC	110340.00	57100.00	0.00	1. 225	2. 323	2. 217
4F	RC	110340.00	57100.00	0.00	1. 291	1. 846	1. 762
3F	RC	109080.00	69400.00	0.00	1. 291	1. 553	1. 553
2F	RC	109080.00	69400.00	0. 00	1. 291	1. 354	1. 354
1F	RC	109080.00	69400.00	0.00	1. 291	1. 226	1. 226

A-3.6 剛性率

A-3.6.1 剛性率(雑壁を含む)

d : 層間変位 (剛心位置) (cm) h : 層間変形角の階高 (cm)

d/h : 層間変形角 rs : h/d

rs/ave. : rsの相加平均 Rs : 剛性率

* : 層間変位がOである為、rs/ave、Rsが計算できません

: 直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0. 1642	280. 0	1/ 1705	1464	1. 165	1.000
5F	0. 2032	280. 0	1/ 1378		0. 942	1.000
4F	0. 2319	280. 0	1/ 1208		0. 825	1.000
3F	0. 2351	280. 0	1/ 1191		0.814	1.000
2F	0. 2068	280. 0	1/ 1354		0. 925	1.000
1F	0. 1593	310. 0	1/ 1946		1. 330	1.000

Y方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0. 0214	280. 0	1/ 13101	11261	1. 163	1.000
5F	0. 0248	280. 0	1/ 11300		1. 003	1.000
4F	0. 0264	280. 0	1/ 10617		0. 943	1.000
3F	0. 0272	280. 0	1/ 10291		0. 914	1.000
2F	0. 0261	280. 0	1/ 10711		0. 951	1.000
1F	0. 0269	310.0	1/ 11545		1. 025	1.000

A-3.6.2 剛性率(雑壁を含まない)

d : 層間変位 (剛心位置) (cm) h : 層間変形角の階高 (cm)

d/h :層間変形角

 $rs \qquad \ \ \, : \ h/d$

rs/ave. : rsの相加平均 Rs : 剛性率

* : 層間変位がOである為、rs/ave、Rsが計算できません

直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X方向

,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,						
階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0. 1642	280. 0	1/ 1705	1464	1. 165	1.000
5F	0. 2032	280. 0	1/ 1378		0. 942	1.000
4F	0. 2319	280. 0	1/ 1208		0. 825	1.000
3F	0. 2351	280. 0	1/ 1191		0.814	1.000
2F	0. 2068	280. 0	1/ 1354		0. 925	1.000
1F	0. 1593	310.0	1/ 1946		1. 330	1.000

Y方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0. 0214	280. 0	1/ 13101	11261	1. 163	1.000
5F	0. 0248	280. 0	1/ 11300		1. 003	1.000
4F	0. 0264	280. 0	1/ 10617		0. 943	1.000
3F	0. 0272	280. 0	1/ 10291		0. 914	1.000
2F	0. 0261	280. 0	1/ 10711		0. 951	1.000
1F	0. 0269	310.0	1/ 11545		1. 025	1.000

A-3.7 偏心率

A-3.7.1 偏心率(雑壁を含む)

 g : 重心距離
 (cm) (基準座標系に対する)

 l : 剛心距離
 (cm) (基準座標系に対する)

 e : 偏心距離
 (cm) (加力方向に対する)

 re : 弾力半径
 (cm) (加力方向に対する)

 Re : 偏心率
 (加力方向に対する)

 * : ねじり剛性または層剛性が負になる為、re、Reが計算できません

: 直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X方向

階名	gy	lу	еу	re	Re	Fe
6F	779. 6	1124. 7	345. 1	3725. 0	0.093	1.000
5F	792. 8	1207. 0	414. 1	3739. 6	0.111	1.000
4F	799. 0	1217. 7	418. 8	3824. 9	0.109	1.000
3F	802. 3	1229. 8	427. 5	3760. 5	0.114	1.000
2F	806. 4	1270. 4	464. 0	3567. 2	0.130	1.000
1F	809. 6	1245. 2	435. 6	3088. 5	0.141	1.000

Y方向

階名	gx	Ιx	ex	re	Re	Fe
6F	2000. 0	2000. 0	0.0	1343. 7	0.000	1.000
5F	2000. 0	2000. 0	0.0	1305. 9	0.000	1.000
4F	2000. 0	2000. 0	0.0	1289. 9	0.000	1.000
3F	2000. 0	2000. 0	0.0	1279. 2	0.000	1.000
2F	2000. 0	2000. 0	0.0	1268. 2	0.000	1.000
1F	2000. 0	2000. 0	0.0	1268. 1	0.000	1.000

A-3.7.2 偏心率(雑壁を含まない)

 g : 重心距離
 (cm) (基準座標系に対する)

 l : 剛心距離
 (cm) (基準座標系に対する)

 e : 偏心距離
 (cm) (加力方向に対する)

 re : 弾力半径
 (cm) (加力方向に対する)

 Re : 偏心率
 (加力方向に対する)

 * : ねじり剛性または層剛性が負になる為、re、Reが計算できません

: 直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X方向

V >2 1.3						
階名	gy	lу	еу	re	Re	Fe
6F	779. 6	1124. 7	345. 1	3725. 0	0.093	1.000
5F	792. 8	1207. 0	414. 1	3739. 6	0.111	1.000
4F	799. 0	1217. 7	418. 8	3824. 9	0.109	1.000
3F	802. 3	1229. 8	427. 5	3760. 5	0.114	1.000
2F	806. 4	1270. 4	464. 0	3567. 2	0.130	1.000
1F	809. 6	1245. 2	435. 6	3088. 5	0.141	1.000

Y方向

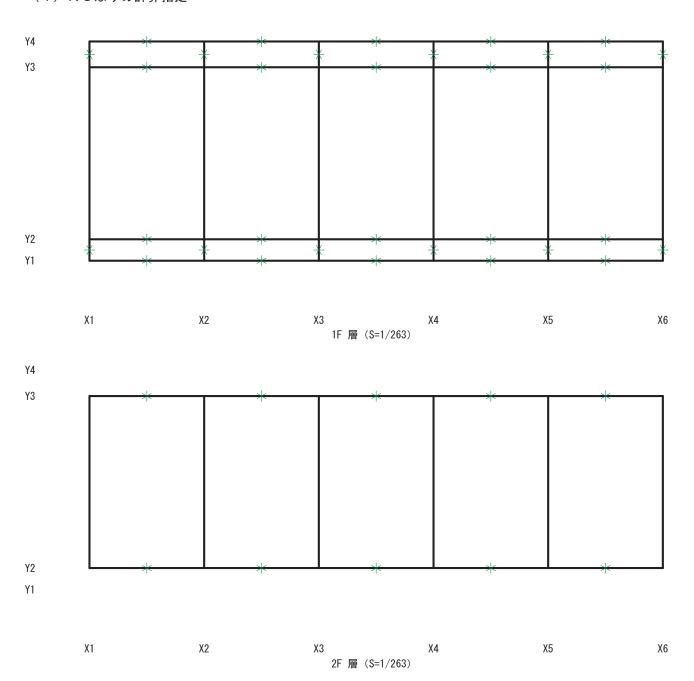
階名	gx	Ιx	ex	re	Re	Fe
6F	2000. 0	2000. 0	0.0	1343. 7	0.000	1.000
5F	2000. 0	2000. 0	0.0	1305. 9	0.000	1.000
4F	2000. 0	2000. 0	0.0	1289. 9	0.000	1.000
3F	2000. 0	2000. 0	0.0	1279. 2	0.000	1.000
2F	2000. 0	2000. 0	0.0	1268. 2	0.000	1.000
1F	2000. 0	2000. 0	0.0	1268. 1	0.000	1.000

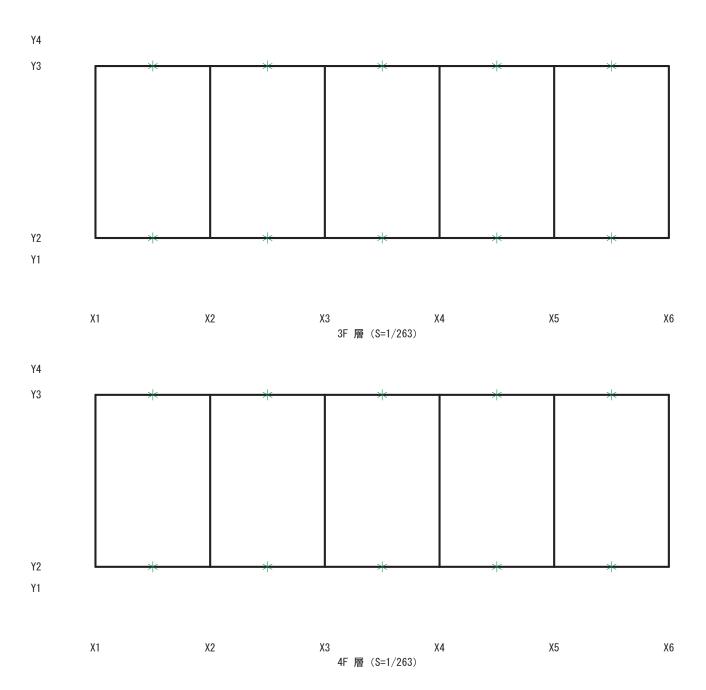
A-4. 断面計算結果

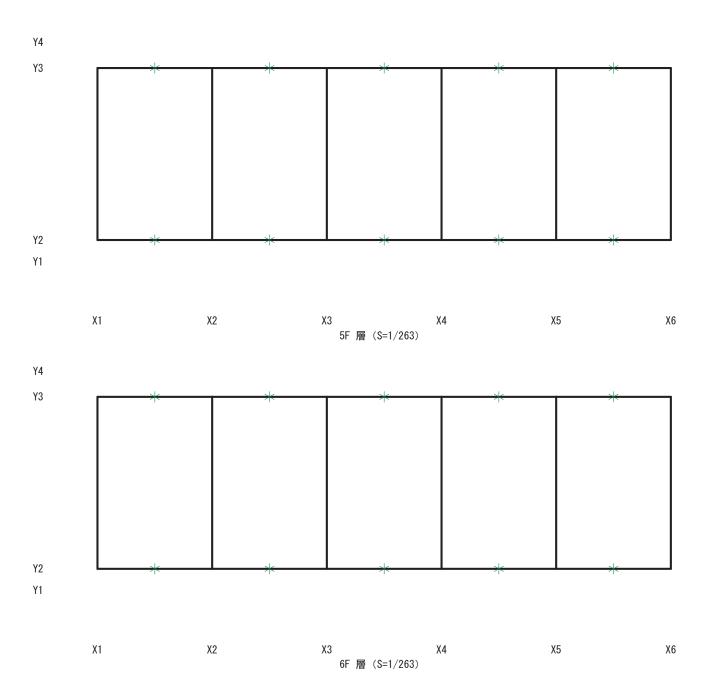
A-4.3 RCの断面計算

A-4.3.1 RCはりの断面計算

(1) RCはりの計算指定







Y4
Y3

Y2
Y1

X1

X2

X3

7F 層 (S=1/263)

(2) R C はりの計算条件

1) 計算指定: 検定計算(個別計算)

- 2) 計算ルート: ルート 3
- 3)曲げモーメントの検討
 - ア) 長期荷重時設計応力の計算位置

節点モーメント

イ)短期荷重時設計応力の計算位置

フェースモーメント(剛域考慮)

フェースからの入り長さ: 0.0 cm

ウ) 許容曲げモーメント

RC規準(1999)13条による

工) 引張鉄筋比

Ptmax = 3.00 %

Ptmin = 0.40 %

オ)曲げモーメントの判定

(設計応力/許容曲げモーメント)≦1.00 をOKとする

- 4) せん断力の検討
 - ア) 地震時短期設計用せん断力

 $Qd = Min{ Qo + a*(\Sigma(My)/L'), QL + n*QE }$

a=1.00, n=2.00 (5階建て以上の場合、n=1.5) とする。

My計算時:

主筋強度割増率: 1.10 倍 スラブ筋断面積: 7.10 cm2

イ) 許容せん断力

R C規準(1999)15条(6)式による

部材の中のM/Qの最大値を用いてM/(Q·d)の計算を行います

ウ) せん断補強筋比

Pwmax = 1.20 %

Pwmin = 0.20 %

エ) せん断力の判定

(設計せん断力/許容せん断力)≦1.00 をOKとする

5) 付着の検討

RC規準(1991)17条(27)~(28)式による

6) 定着の検討

R C規準(1991)17条(29)式による

7) 地震時設計応力の割増率

はりの応力割増率

応力割増タイプ:軸力・曲げモーメント・せん断力

応力割増率 : 壁のせん断力負担率が50%を超える場合は上下階の柱せん断力Qが

0.25 x N L x C i 以上になるように応力を割増す

壁せん断力負担率

階名	X正加力	X負加力	Y正加力	Y負加力
6F	0.00	0.00	100.00	100.00
5F	0.00	0.00	100.00	100.00
4F	0.00	0.00	100.00	100.00
3F	0.00	0.00	100.00	100.00
2F	0.00	0.00	100.00	100.00
1F	0.00	0.00	100.00	100.00

(3) RCはりの断面計算結果

記号説明

<u>ā</u> C	号記明		
	記号	単位	説明
	断面名		入力で指定した断面名称。()内は計算に用いたルートで(par)はパラメータ指定。
	部材位置		部材位置は〇〇フレーム、〇〇層、[〇〇〇一〇〇〇軸]で表示します。
	位置	cm	断面計算位置で、左端、左(右)ハンチ、中央、右端を部位表示します。ハンチがない場合は、柱間のうちのり長さLo /4 の位置。()内の数字は左軸心、右軸心からの距離で上段は長期荷重時、下段は短期荷重時を示します。
	MI	kN⋅m	長期曲げモーメントで、左端、右端は指定された断面計算位置の値。
	Ms. U(D)	kN⋅m	断面計算位置の最大短期曲げモーメント(上(下)端引張)の値。
応力	L. no		①/②:最大短期曲げモーメントの短期荷重ケース記号で、①は上記Ms. U、②はMs. Dを示します。(注2)
75	Q١	kN	最大長期せん断力。
	Qs	kN	最大短期せん断力。
	L. no		上記Qs の短期荷重ケース記号 (注2)
	材質	N/mm2	Fc:コンクリートの材質で、Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。()内は、コンクリート強度。 鉄筋:①/②/③:①は鉄筋太物1の材質。②は鉄筋太物2の材質。③は鉄筋細物の材質、または高強度せん断補強筋を用いる場合はその材質を示します。
	b	cm	はり幅
	D	cm	はりせい
	d. U (D)	cm	コンクリート圧縮縁から上端(下端)引張鉄筋群重心までの距離
断	j. U (D)	cm	曲げ材の応力中心距離(7/8)·d. U ((7/8)·d. D)
面	被り/sat	cm, 10^2cm2	①/②:①はかぶり厚(上端:下端)、②はMyに考慮するスラブ筋断面積
	上端筋下端筋		入力した鉄筋本数で、2段筋の場合は上端筋1(下端筋1)が外側、上端筋2(下端筋2)が内側の鉄筋を示します。算定計算では求めた鉄筋本数を示します。下段が□× D□と表示されている場合は、その本数が×形に配筋されていることを示します。
	STP径	mm	あばら筋径。算定計算の場合は、①-②:①はあばら筋径、②は算定計算で求まるあばら筋ピッチ
	形ピッチ	mm	あばら筋の形とピッチで、形はあばら筋の本数を示します。末尾の(S) はスパイラル 筋を表します。
	at. U(D)	cm2	上(下)端鉄筋断面積
-#5	pt. U(D)	%	鉄筋比で、At. U/bd(At. D/db)
曲げ	Mal	kN⋅m	長期許容曲げモーメントで、長期応力時引張となる側を示します。
1)	Mas	kN⋅m	上(下)端引張となる短期許容曲げモーメント
	判定		①/②:①は上端、②は下端の曲げモーメントに対する判定結果
	My. U (D)	kN·m	上(下)端引張となる降伏曲げモーメント
	L' (L)	cm	①(②): ①は、はりうちのり長さ、②は、はり軸心間の長さ
	Qd. 正(負)	kN	地震時設計用せん断力で、正は正加力時、負は負加力時。
	Qd	kN	Qd/Qa が最大となる時のQd
	L. no	1014	上記のQdの荷重ケース記号(注2)
	Qd/bj	N/cm2	短期で最大となるせん断応力度
せ	Gru/DJ	IN/ UIIIZ	短朔で取べてなるとん断ルガ度 はりのせん断スパン比(M/Qd)による割増係数で、(Ⅰ)は長期、(s.正)(s.負)は
6	а		短期正(負)加力時の値。検定計算の場合に出力します。
断	pw	%	
	Qal	kN	長期許容せん断力
	Qas. 正(負)	kN	地震時短期許容せん断力で、正は正加力時、負は負加力時。X形配筋のときはX形主筋による分は含みません。
	Qax	kN	X形配筋による短期許容せん断力
	判定	101	せん断力に対する判定結果(注1)
	Ta. U (D)	N/mm2	各荷重ケースで最大となる上(下)端筋の付着応力度。Lは長期、Sは短期を示します。 使用基準がRC規準1991 年版の場合に、同規準(27)式で求めます。
仕	Ld. U (D)	cm	上端(下端)筋の必要付着長さ。検定計算の場合に出力されます。 使用基準がRC規準1999年版の場合は、同規準(14)、(15)式で求めます。RC規準19 91 年版の場合は、同規準(28)式で求めます。
付着	Ld1. U(D)	cm	上端(下端)筋の算定断面位置から鉄筋端までの長さ。検定計算の場合に出力されます。
	判定		使用基準がRC規準1991 年版では、Taが許容付着応力度以下の場合にOK、Taが許容応力度を満足しない場合はLd≦Ld1の場合にOK。使用基準がRC規準1999 年版では、Ld≦Ld1の場合にOK。Ld>Ld1でも、通し筋の場合には付着長さの鉄筋端の確定ができないため、**を出力します。

定着	La. U (D)	ст	上端(下端)筋の必要定着長さ。検定計算の場合に出力されます。RC規準1999 年版の(19)、(20)式で求めます。標準フック付きでコア内定着として0.8倍しています。また、S=1.0としています。()内は直線定着の場合の必要定着長さで、(15)式で計算し、K=2.5 としています。
			使用基準がRC規準1991 年版の場合は検討しません。

(注1) 判定時に「NG*」と表示される場合は最低鉄筋量に満たない場合を示します。

(注2) [L. no]項目に出力される短期荷重ケース記号

\ <u>/</u> _		10.7	
記号	荷重ケース	記号	荷重ケース
S	積雪時		
K1	地震時フレーム方向正加力	K3	地震時直交方向正加力
K2	地震時フレーム方向負加力	K4	地震時直交方向負加力
W1	風圧時フレーム方向正加力	W3	風圧時直交方向正加力
W2	風圧時フレーム方向負加力	W4	風圧時直交方向負加力
WS1	風圧時フレーム方向正加力(積雪考慮)	WS3	風圧時直交方向正加力(積雪考慮)
WS2	風圧時フレーム方向負加力(積雪考慮)	WS4	風圧時直交方向負加力(積雪考慮)

	断面	夕	E1	G2 (3)		G2 (3)		G2 (3)
	部材			uz (3 -41F層[X1	/ _¥2]		ュ <u>ス (3</u> -ム1F層[X2	/ _Y3]		uz (3 -ム1F層[X3	<u>-</u> ¥41
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		区期 豆期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
		<u>□ </u>	0.0	-35. 3	50. 9	50. 9	-16. 2	38. 3	38. 3	-22. 4	38. 3
	Ms	U	0.0	0.0	50. 9	50. 9	0.0	38. 3	38. 3	0.0	38. 3
応		D	0.0	35. 3	0.0	0.0	16. 2	0.0	0.0	22. 4	0.0
力	L	no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
		QI	22. 7	-6. 4	-35. 4	30. 6	1. 6	-27. 4	29. 0	0. 0	-29. 0
		Qs	22. 7	6. 4	35. 4	30. 6	1. 6	27. 4	29. 0	0.0	29. 0
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.			Fc = 30.	
	彻貝	鉄筋		0/SD345/S		SD39	O/SD345/S			O/SD345/S	D295
		b	30.0	30. 0	30.0	30.0	30.0	30.0	30. 0	30. 0	30. 0
		D	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50.0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0
	al	U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	d	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
		U	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	被「		5. 0			5. 0			5. 0		
断	1//	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
面	上端		- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520
	筋	2									
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端		0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020
	筋	2									
	7323										
		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形L°ッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		Ü	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
ш	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲げ		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
.,		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	<u> </u>	判定	0K/0K	OK/OK	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK
		U	355. 7	OIL/ OIL	355. 7	355. 7	OII, OII	355. 7	355. 7	OII/ OII	355. 7
	My	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	- 1	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
		I I	22. 7	6.4	35. 4	30. 6	1. 6	27. 4	29. 0	0.0	29. 0
	Qd	負	22. 7	6. 4	35. 4	30. 6	1. 6	27. 4	29. 0	0.0	29. 0
		Qd	22. 7	6. 4	35. 4	30. 6	1. 6	27. 4	29. 0	0.0	29. 0
		no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
世		d/bj	20. 56	5. 77	32. 10	27. 76	1. 42	24. 91	26. 33	0.00	26. 33
6		J., J	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000
	_	S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000
		pw w	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5
		正	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	366. 2	366. 2	366. 2
	Qas	負	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	366. 2	366. 2	366. 2
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
		l U	0. 23L		0. 36L	0. 31L		0. 28L	0. 29L		0. 29L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
, .		Ü	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D	0. 0		0.0	0.0		0. 0	0. 0		0.0
看	1 14	Ŭ	400.0		400.0	400.0		400.0	400.0		400.0
	Ld1	D	400. 0		400. 0	400. 0		400. 0	400. 0		400. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	111		J11, J11		J11, J11	J11, J11		J11/ J11	J11/ J11		011, 011

	断面	タ	E/	G2 (3)		G2 (3	<u>, </u>		G (3)	
					<i>)</i>			<i>)</i>			V01
	部材			-ム1F層[X4			-ム1F層[X5			-41F層[X1	
位		立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期 一	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(35)	(400)	(35)
		MI	38. 3	-16. 2	50. 9	50. 9	-35. 3	0.0	59. 4	-167. 2	250. 2
	Ms	U	38. 3	0.0	50. 9	50. 9	0.0	0.0	255. 1	0.0	390. 7
応	IIIO	D	0. 0	16. 2	0. 0	0. 0	35. 3	0. 0	136. 3	194. 7	0.0
力	L	no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
75		QI	27. 4	-1.6	-30. 6	35. 4	6. 4	-22. 7	121. 1	-23. 8	-168. 8
		Qs	27. 4	1. 6	30. 6	35. 4	6. 4	22. 7	167. 2	69. 9	214. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	11 EE	Fc	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
	材質	鉄筋	SD390	0/SD345/S	D295	SD39	0/SD345/S	D295	SD39	0/SD345/S	D295
		b	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	70. 0	70. 0	70. 0
		D	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	140. 0	140. 0	140. 0
		U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	127. 5	127. 5	127. 5
	d	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	127. 5	127. 5	127. 5
		Ū	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	111. 5	111. 5	111. 5
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	111. 5	111. 5	111.5
lal	被し		5. 0		55	5. 0			5. 0		10
断	1//	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	6-D32	6-D32	6-D32
面	上端										
	筋	2							6-D32	6-D32	6-D32
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	下端										
	筋	2							6-D32	6-D32	6-D32
	13.5										
	OTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
	STP	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	95. 28	95. 28	95. 28
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	95. 28	95. 28	95. 28
		U	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 07	1. 07	1. 07
曲	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 07	1. 07	1. 07
げ		Ma I	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	2113. 0	2113. 0	2113. 0
		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	355. 7	,	355. 7	355. 7	,	355. 7	4954. 0	,	4954. 0
	Му	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	4689. 7		4689. 7
	L'	(L)	800	0.0 (800.		80	0.0 (800.		73	0.0 (800.	0)
	0.1	正	27. 4	1. 6	30. 6	35. 4	6. 4	22. 7	52. 0	92. 9	237. 9
	Qd	負	27. 4	1. 6	30. 6	35. 4	6. 4	22. 7	190. 2	45. 2	99. 7
		Qd	27. 4	1. 6	30. 6	35. 4	6. 4	22. 7	190. 2	92. 9	237. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
世		d/bj	24. 91	1. 42	27. 76	32. 10	5. 77	20. 56	24. 36	11. 90	30. 47
ん		I	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 850	1. 850	1. 850
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 113	1. 113	1. 113
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1.000	1.000	1. 000
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	1. 137	1. 137	1. 137
	(Qal	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	1854. 3	1854. 3	1854. 3
	000	正	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	2109. 5	2109. 5	2109. 5
	Qas	負	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	2004. 6	2004. 6	2004. 6
		Jax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	0K	0K	0K	0K	0K	OK	OK	OK	0K
	Ta	U	0. 28L		0. 31L	0. 36L		0. 23L	0.148		0. 13L
	ıa	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.048		0.00
4-+	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Lu	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
/自	Ld1	U	400.0		400.0	400.0		400.0	365.0		365. 0
		D	400.0		400.0	400.0		400.0	365. 0		365. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

断面名			G1A (3)			G	1A (3)	G1A (3)			
	部材化			-42F層[X1	-X21		-¼3F層[X1	-X21		-¼4F層[X1	-X21	
		 立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
位		<u>- — — — </u> 長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
置		豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
		MI	119. 3	-68. 8	135. 4	120. 3	-68. 7	134. 7	120. 5	-68. 6	134. 6	
		U	237. 6	0. 0	249. 8	252. 9	0. 0	263. 6	261. 1	0. 0	270. 0	
	Ms	D	0.0	70. 7	0.0	12. 3	70. 5	0. 0	20. 1	71. 2	0.8	
応		. no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K2	
カ		QI	91.4	-2. 0	-95. 5	91. 6	-1.8	-95. 2	91. 7	-1. 8	-95. 2	
		Qs	123. 3	33. 9	127. 3	127. 5	37. 6	131. 1	129. 5	39. 6	133. 0	
		. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	_	Fc	Fc30 (00)	Fc30 (Fc30 (
	材質	鉄筋		D/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S		
		b	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	
		D	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	
		U	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5	
	d	D	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5	
		U	40. 7	40. 4	40. 7	40. 7	40. 4	40. 3	40. 7	40. 4	40. 5	
	j	D	40. 7	42. 3	40. 7	40. 7	42. 3	40. 7	40. 7	42. 3	40. 7	
	被儿		40. 7			40. 7			40. 7			
断	が又り)/sat 1	4-D22	, 4.0/3. 4-D22	4-D22	4-D22	0, 4.0/ 3. 4−D22	4-D22	4-D22	4. 0/ 3. 4-D22	4-D22	
面	上端		4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	
	上	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	
	ЯЛ		7_077		Z-DZZ	Z-NZZ		Z-NZZ	Z-NZZ		Z-DZZ	
		1	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	
	下端		4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	4-022	
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	
	ЯЛ		2-022		2-022	2-022		2-022	2-022		2-022	
		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	STP	ー 1至 形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	
		U	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22	
	at	D	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22	
		U	1, 11	0. 71	1. 11	1. 11	0. 71	1. 11	1. 11	0. 71	1. 11	
ш	pt	D	1. 11	0. 71	1. 11	1. 11	0.71	1. 11	1. 11	0.71	1. 11	
曲げ		Mal	200. 2	143. 0	200. 2	200. 2	143. 0	200. 2	200. 2	143. 0	200. 2	
17	'	U	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2	
	Mas	D	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2	
	4	判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	
		U	417. 2	OIX/ OIX	417. 2	417. 2	OIT/ OIT	417. 2	417. 2	OIX/ OIX	417. 2	
	My	D	369. 0		369. 0	369. 0		369. 0	369. 0		369. 0	
	Ι,	(L)		0. 0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.		
		正	14. 3	49.8	143. 2	14. 3	55. 5	149. 0	14. 3	58. 5	151. 9	
	Qd	負	139. 2	45. 8	14. 3	145. 4	51. 9	14. 3	148. 4	54. 9	14. 3	
		Qd	139. 2	49. 8	143. 2	145. 4	55. 5	149. 0	148. 4	58. 5	151. 9	
		. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
せ		d/bj	76. 00	26. 16	78. 19	79. 36	29. 17	81. 32	81. 00	30. 71	82. 92	
6	Gr		1. 000	1. 017	1. 000	1. 000	1. 019	1. 000	1. 000	1. 019	1. 000	
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
141	a	s. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
		pw	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	
		Qal	209. 8	220. 6	209. 8	209. 8	221. 0	209. 8	209. 8	221. 0	209. 8	
		正	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6	
	Qas	負	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6	
	(Jax	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
		判定	OK OK	OK O	OK O	OK	OK OK	OK	OK OK	OK	OK OK	
		U	0.818	011	0. 84\$	0.858	OIL	0.878	0.878	OI1	0.898	
	Ta	D	0.00		0.00	0. 088		0.00	0. 088		0. 088	
		Ü	0.0		0.0	0. 0		0.0	0.0		0.00	
付着	Ld	D	0. 0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0	
看		U	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	
	Ld1	D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	
	判定		OK/OK		OK/OK	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	
	1,7~		J, JII		J, JII	J., J.		J., J.	J., JI		J, OIT	

断面名			Č.	1A (3)	<u></u>	1A (3	<u> </u>	G1A (3)		
	部材			-45F層[X1			1A (3 -46F層[X1	/ _Y2]		<u>IA 、 3</u> -ム7F層[X1	_Y21
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		支朔 豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		<u>立为</u>]	119. 2	-69. 1	134. 9	124. 6	-67. 4	133. 0	132. 2	-90.0	173. 4
			248. 1	0.0	257. 5	231. 1	0.0	235. 3	206. 2	0.0	240. 6
	Ms	U D		72. 3			69. 5				
応			9.7		0.0	0.0		0.0	0.0	93. 4	0.0
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
		QI	91.5	-2. 0	-95. 4	92. 4	-1.1	-94. 5	110.3	-5. 1	-120.6
		Qs	125. 9	36. 4	129. 9	121.0	29. 7	123. 1	129. 6	24. 5	139. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc		Fc = 30.		Fc27			Fc27 (Fc = 27.	
	17.2	鉄筋		0/SD345/S		SD390	0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55.0	55. 0	55. 0	55. 0
	d	U	46. 5	48. 4	46. 5	48. 4	48. 4	48. 4	48. 4	48. 4	48. 4
	ч	D	46. 5	48. 4	46. 5	48. 4	48. 4	48. 4	48. 4	48. 4	48. 4
	j	U	40. 7	42. 3	40. 7	42. 3	42. 3	42. 3	42. 3	42. 3	42. 3
		D	40. 7	42. 3	40. 7	42. 3	42. 3	42. 3	42. 3	42. 3	42. 3
断	被し		4. 0			4.0			4. 0		
面		1	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22
ш	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22						
		1	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22
	下端										
	筋	2	2-D22		2-D22						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	SIF	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	-+	U	23. 22	15. 48	23. 22	19. 35	19. 35	19. 35	19. 35	19. 35	19. 35
	at	D	23. 22	15. 48	23. 22	19. 35	19. 35	19. 35	19. 35	19. 35	19. 35
	+	U	1. 11	0. 71	1. 11	0. 89	0.89	0.89	0. 89	0. 89	0. 89
曲げ	pt	D	1. 11	0. 71	1. 11	0.89	0. 89	0.89	0.89	0.89	0. 89
げ		Mal	200. 2	143. 0	200. 2	176. 6	176. 6	176. 6	176. 6	176. 6	176. 6
	Maa	U	321. 2	229. 4	321. 2	283. 4	283. 4	283. 4	283. 4	283. 4	283. 4
	Mas	D	321. 2	229. 4	321. 2	283. 4	283. 4	283. 4	283. 4	283. 4	283. 4
	+	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	М	U	417. 2		417. 2	369. 7		369. 7	369.7		369. 7
	My	D	369. 0		369.0	319. 6		319.6	319. 6		319. 6
	L'	(L)	730	0.0 (800.	0)	73	0.0 (800.	0)	730	0.0 (800.	0)
	0-1	正	14. 3	53. 6	147. 1	1. 0	44. 0	137. 4	21. 0	34. 2	149. 6
	Qd	負	143. 1	49. 7	14. 3	135. 3	41. 9	1. 0	139. 3	23. 9	21. 0
		Qd	143. 1	53. 6	147. 1	135. 3	44. 0	137. 4	139. 3	34. 2	149. 6
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/b i	78. 14	28. 17	80. 29	71. 07	23. 10	72. 17	73. 16	17. 94	78. 56
ん			1. 000	1. 019	1. 000	1. 023	1. 023	1. 023	1. 007	1.007	1. 007
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 000	1.000	1.000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564
		Qal	209. 8	221. 0	209. 8	215. 7	215. 7	215. 7	213. 4	213. 4	213. 4
		正	315. 6	328. 0	315. 6	319. 4	319. 4	319. 4	319. 4	319. 4	319. 4
	Qas	 負	315. 6	328. 0	315. 6	319. 4	319. 4	319. 4	319. 4	319. 4	319. 4
	(Qax	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
		J~_U	0.848		0.868	0. 62L		0. 64L	0. 74L		0. 81L
	Ta	D	0. 088		0.00	0.00		0.00	0. 00		0.00
		Ü	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0. 0		0.0
着		U	215. 5		215. 5	365. 0		365. 0	365. 0		365. 0
	Ld1	D	226. 5		226. 5	365. 0		365. 0	365. 0		365. 0
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	刊化		UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\

	断面	- D		G (3)		G	i1 (3)	<u> </u>		i1 (3)	,
					VOI			VOI			VOI
	部材			-ム1F層 [X2			-42F層[X2			-ム3F層[X2	
位		立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期 一	(0)	(400)	(0)	(0)	(400) (400)	(0)	(0)	(400) (400)	(0)
		<u>豆期</u>	(35)	(400)	(35)	(35)	(/	(35)	(35)		(35)
		MI	240. 7	-100.3	202. 7	127. 1	-64. 4	126. 5	127. 3	-64. 3	126. 5
	Ms	U D	349. 2	0.0	321.8	229. 7	0.0	229. 4	243. 9	0.0	243. 5
応			0.0	105. 6	0.0	0.0	64. 6	0.0	0.0	64. 5	0.0
力		. no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
		QI	149.7	4. 8	-140. 2	91.1	0.1	-90. 9	91.1	0.1	-90. 9
		Qs	180. 9	35. 9	171. 4	119. 2	28. 2	119.1	123. 1	32. 1	122. 9
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 ($F_{c} = 30.$		Fc30 ($F_{c} = 30.$	
		鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	70.0	70.0	70.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0
		D	140.0	140.0	140.0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
	d	U	127. 5	127. 5	127. 5	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
		D	127. 5	127. 5	127. 5	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
	j	U	111.5	111.5	111.5	40. 4 40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4 40. 4
		D D	111.5	111.5	111.5		42. 3 4. 0/ 3.	40.4	40. 4	42. 3	
断	被「		5.0		6 022	4. C			4. 0		
面	<u> </u>	1	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	上端筋	2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	別		0-032	0-032	0-D3Z	2-022		2-022	2-022		2-022
		1	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	下端	<u> </u>	0-D3Z	0-D3Z	0-D3Z	3-022	3-022	3-022	3-022	3-022	3-022
	筋	2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	HJJ		0-032	0-032	0 032	Z-DZZ		Z-DZZ	Z-DZZ		2-022
		径	D16	D16	D16	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形L°ッチ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	95. 28	95. 28	95. 28	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	at	D	95. 28	95. 28	95. 28	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
		Ŭ	1. 07	1. 07	1. 07	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05
曲	pt	D	1. 07	1. 07	1. 07	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05
げ		Mal	2113. 0	2113. 0	2113. 0	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4
		U	4226. 1	4226. 1	4226. 1	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	Mas	D	4226. 1	4226. 1	4226. 1	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	1	月 月 定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	4954. 0	J.1., J.1.	4954. 0	352. 9	011, 011	352. 9	352. 9	J.1, J.1	352. 9
	Му	D	4689. 7		4689. 7	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1
	L	' (L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
	0-1	正	102. 9	42. 0	187. 0	0.8	42. 2	133. 1	0.8	47. 9	138. 9
	Qd	負	196. 5	51. 5	93. 4	133. 3	42. 3	0.8	139. 1	48. 1	0.8
		Qd	196. 5	51. 5	187. 0	133. 3	42. 3	133. 1	139. 1	48. 1	138. 9
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
せ		d/bj	25. 16	6. 60	23. 95	82. 50	25. 00	82. 40	86. 08	28. 42	85. 96
6			1. 769	1. 769	1. 769	1.000	1. 029	1. 000	1. 000	1. 028	1. 000
断	a	s. IE	1. 048	1. 048	1. 048	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		S. 負	1. 210	1. 210	1. 210	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1.000	1. 000
		pw	1. 137	1. 137	1. 137	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
	(Qal	1804. 6	1804. 6	1804. 6	196. 2	209. 4	196. 2	196. 2	209. 3	196. 2
	Qas	正	2048. 9	2048. 9	2048. 9	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1
		負	2199. 2	2199. 2	2199. 2	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0
	3	判定	OK	OK	0K	OK	0K	OK	0K	OK	0K
	7	11	0. 11L		0. 10L	0. 64L		0. 64L	0. 98\$		0. 98S
		U				0 00		0.00	0 00		0.00
	Та	D	0.00		0.00	0.00			0.00		
(:t	Та	D U	0. 00 0. 0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D U D	0. 00 0. 0 0. 0		0. 0 0. 0	0. 0 0. 0		0. 0 0. 0	0. 0 0. 0		0. 0
付着	Ta Ld	D U D	0. 00 0. 0 0. 0 365. 0		0. 0 0. 0 365. 0	0. 0 0. 0 215. 5		0. 0 0. 0 215. 5	0. 0 0. 0 215. 5		0. 0 0. 0 215. 5
付着	Та	D U D	0. 00 0. 0 0. 0		0. 0 0. 0	0. 0 0. 0		0. 0 0. 0	0. 0 0. 0		0. 0

断面名		G1 (3)			C	i1 (3)	,	G1 (3)				
	部材			<u> </u>	_X3]			_X3]	Y2フレーム6F層[X2-X3]			
		立 <u></u> 立置	左端	<u> </u>	-^3 <u>]</u> 右端	左端	- <u>43F/唐 L</u> ^2 中央	-ʌऽ」 右端	左端	中央	-^3 <u>]</u> 右端	
位		<u>英</u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
置		文別 豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
		MI MI	127. 2	-64. 4	126. 5	127. 6	-64. 3	126. 3	126. 6	-64. 6	126. 8	
			249. 0		248. 8	237. 2		236. 6	219. 5		220. 0	
	Ms	U D		0.0			0.0			0.0		
応			0.0	64. 6	0.0	0.0	64. 6	0.0	0.0	64. 7	0.0	
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	
		QI	91. 1	0.1	-90. 9	91.1	0. 2	-90.8	91.0	-0.0	-91.0	
		Qs	124. 5	33. 5	124. 3	121. 2	30. 3	120. 9	116.5	25. 5	116. 5	
	L	. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1	
	材質	Fc		Fc = 30.			Fc = 30.		Fc27			
	17.7	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S		
		b	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	
		D	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	
	d	U	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	
	ч	D	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	
	j	U	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	
		D	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	
断	被地	J/sat	4. 0			4.0			4.0			
面		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
IHI	上端											
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
	下端											
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	
	CTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	STP	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	
		U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	
		U	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	
曲	pt	D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	
げ	1	Ma I	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4	164. 4	107. 3	164. 4	
	м	U	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	263. 8	172. 2	263. 8	
	Mas	D	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	263. 8	172. 2	263.8	
	#	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
		U	352. 9	·	352. 9	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9	
	My	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	
	L'	(L)	730	0.0 (800.	0)	730	0.0 (800.	0)	73	0.0 (800.	0)	
	0-1	正	0.8	50. 1	141.0	0.8	45. 0	136. 0	0.8	38. 3	129. 2	
	Qd	 負	141. 2	50. 3	0.8	136. 3	45. 3	0.8	129. 2	38. 2	0.8	
		Qd	141. 2	50. 3	141. 0	136. 3	45. 3	136. 0	129. 2	38. 3	129. 2	
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1	
世		d/bj	87. 41	29. 69	87. 30	84. 36	26. 78	84. 17	79. 97	22. 61	80.00	
ん		Ī	1. 000	1. 028	1. 000	1. 000	1. 027	1. 000	1. 000	1. 031	1. 000	
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
		pw	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	
		Qal	196. 2	209. 3	196. 2	196. 2	209. 1	196. 2	191. 3	204. 4	191. 3	
		正	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	287. 8	301. 6	287. 8	
	Qas	負	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	287. 8	301. 6	287. 8	
	(Jax	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
		U U	1. 008	011	1. 00S	0. 64L	511	0. 64L	0. 64L	011	0. 64L	
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00	
		U	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00	
付着	Ld	D	0. 0		0.0	0.0		0. 0	0.0		0.0	
着		U	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	
	Ld1	D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	
	和中	U						0K/0K				
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		UN/UN	OK/OK		OK/OK	

	断面	夕		i1 (3)			G (3)	, 1		i1 (3)	
				<u> (</u>	VOI		<u>u (</u>	V 4 7		<u> (3 </u>	V41
	部材化										
位	1.	立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		MI	160. 6	-79. 3	156. 0	204. 7	-117. 3	204. 7	126. 8	-64. 4	126. 8
	Ms	U	219. 6	0.0	215. 7	331.6	0.0	331. 6	230. 1	0.0	230. 1
応		D	0.0	79. 6	0.0	0.0	117. 3	0.0	0.0	64. 4	0.0
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K4	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1
75		QI	113. 4	0. 6	-112. 2	145. 0	0.0	-145. 0	91.0	-0.0	-91. 0
		Qs	129. 6	16. 8	128. 5	179. 7	34. 8	179. 7	119. 3	28. 3	119. 3
	L	no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 (Fc = 27.		Fc30 (Fc = 30.		Fc30 (Fc = 30.	00)
	17 只	鉄筋		0/SD345/S			D/SD345/S			O/SD345/S	
		b	40. 0	40.0	40. 0	70. 0	70. 0	70. 0	40. 0	40.0	40. 0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	140. 0	140. 0	140.0	55. 0	55. 0	55. 0
	d	U	46. 2	48. 4	46. 2	127. 5	127. 5	127. 5	46. 2	48. 4	46. 2
	u	D	46. 2	48. 4	46. 2	127. 5	127. 5	127. 5	46. 2	48. 4	46. 2
	;	U	40. 4	42. 3	40. 4	111. 5	111. 5	111. 5	40. 4	42. 3	40. 4
	j	D	40. 4	42. 3	40. 4	111. 5	111. 5	111. 5	40. 4	42. 3	40. 4
MIC	被し	J∕sat	4. 0			5. 0			4. 0		
断面		1	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22
ш	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22
		1	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22
	下端										
	筋	2	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22
	STP		D13	D13	D13	D16	D16	D16	D13	D13	D13
	011	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100
	at	U	19. 35	11. 61	19. 35	95. 28	95. 28	95. 28	19. 35	11. 61	19. 35
	u c	D	19. 35	11. 61	19. 35	95. 28	95. 28	95. 28	19. 35	11. 61	19. 35
	pt	U	1. 05	0. 60	1. 05	1. 07	1. 07	1. 07	1. 05	0.60	1. 05
曲		D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 07	1. 07	1. 07	1. 05	0. 60	1. 05
げ		Mal	164. 4	107. 3	164. 4	2113. 0	2113. 0	2113. 0	165. 4	107. 9	165. 4
	Mas	U	263. 8	172. 2	263. 8	4226. 1	4226. 1	4226. 1	265. 5	173. 1	265. 5
		D	263. 8	172. 2	263. 8	4226. 1	4226. 1	4226. 1	265. 5	173. 1	265. 5
	¥	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Му	U	352. 9		352. 9	4954. 0		4954. 0	352. 9		352. 9
	,	D	305. 1		305. 1	4689. 7	2 0 /000	4689. 7	305. 1	2 2 (222	305. 1
	L.	' (L)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.			0.0 (800.	
	Qd	<u></u>	22. 7	23. 8	136. 6	92. 8	52. 1	197. 1	0.8	42. 5	133. 4
		負	137. 7	25. 0	22. 7	197. 1	52. 1	92.8	133. 4	42. 5	0.8
		Qd	137.7	25. 0	136. 6	197.1	52. 1	197. 1	133. 4	42. 5	133. 4
		no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ	Q(d/bj	85. 26	14. 74	84. 54	25. 24	6. 68	25. 24	82. 59	25. 09	82. 59
ん N/C		<u> </u>	1.000	1. 018	1.000	1. 898	1. 898	1.898	1.000	1. 030	1.000
断	а	S. 正	1.000	1.000	1.000	1. 097	1. 097	1. 097	1.000	1.000	1.000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 097	1. 097	1. 097	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	0. 635	0. 635	0. 635	1. 137	1. 137	1. 137	0. 635	0. 635	0. 635
		Qal	191. 3	202. 7	191.3	1884. 1	1884. 1	1884. 1	196. 2	209. 6 309. 2	196. 2
	Qas	<u>正</u> 負	287. 8 287. 8	301.6	287. 8	2094. 3	2094. 3	2094. 3	295. 1		295. 1 295. 1
		l <u>貝</u> Qax	0.0	301. 6 0. 0	287. 8 0. 0	2094. 3	2094. 3	2094. 3	295. 1 0. 0	309. 2 0. 0	0.0
		yax 判定	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U
	Ŧ	刊走 U	0. 80L	UΙ\	0. 79L	0. 11L	UΙΛ	0. 11L	0. 64L	UΙ\	0. 64L
	Ta	D	0.00		0. 79L	0. 11L		0.11L	0. 04L 0. 00		0. 04L 0. 00
		U	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
付着	Ld	D	0.0		0. 0	0. 0		0. 0	0. 0		0.0
着		U	215. 5		215. 5	365. 0		365. 0	215. 5		215. 5
	Ld1	D	226. 5		226. 5	365. 0		365. 0	226. 5		226. 5
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	J T'I Æ		OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN

	断面	夕	C	G1 (3)	1	r.	i1 (3))	C	i1 (3))
	部材			ュー(3 / −ム3F層[X3	_X1/1		11 (3 / -44F層[X3	_X11		-ム5F層[X3	<u>-</u>
		<u> </u>	左端	中央	- <u>/4]</u> 右端	左端	中央	- <u>/4]</u> 右端	左端	中央	- <u>/4]</u> 右端
位	12	<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		文別 豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
				-64. 5					126. 7		
		MI	126. 7		126. 7	126. 7	-64. 5	126. 7		-64. 5	126. 7
	Ms	U	244. 1	0.0	244. 1	249. 5	0.0	249. 5	237. 4	0.0	237. 4
応		D	0.0	64. 5	0.0	0.0	64. 5	0.0	0.0	64. 5	0.0
力		. no	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1
		QI	91. 0	-0.0	-91.0	91.0	-0.0	-91.0	91.0	-0.0	-91.0
		Qs	123. 1	32. 1	123. 1	124. 6	33. 6	124. 6	121. 3	30. 3	121. 3
	L	. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc		Fc = 30.			Fc = 30.			Fc = 30.	
	TO P.	鉄筋		0/SD345/S		SD39	0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	40.0	40.0	40. 0	40. 0	40.0	40. 0	40.0	40.0	40. 0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
	d	J	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
	u	D	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
	:	U	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
	j	D	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
pl/r	被电	J/sat	4. 0			4. 0			4. 0		
断		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
面	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	下端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	7,375										
		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
		Ü	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05
ш	pt	D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05
曲げ	-	Mal	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4
.,		U	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	Mas	D	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	4	判定	0K/0K	OK/OK	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	OK/OK	OK/OK
		U	352. 9	OIL/ OIL	352. 9	352. 9	OIL/ OIL	352. 9	352. 9	OII/ OII	352. 9
	My	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1
	Ι,	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
		正	0.8	48. 2	139. 2	0.8	50. 4	141. 4	0.8	45. 5	136. 5
	Qd	<u></u> 負	139. 2	48. 2	0.8	141. 4	50. 4	0.8	136. 5	45. 5	0.8
		Qd	139. 2	48. 2	139. 2	141. 4	50. 4	141. 4	136. 5	45. 5	136. 5
		. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/b i	86. 15	28. 49	86. 15	87. 52	29. 80	87. 52	84. 46	26. 87	84. 46
6	Gr	1/ DJ	1. 000	1. 031	1. 000	1. 000	1. 031	1. 000	1. 000	1. 031	1. 000
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000
14/1	а	s. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000
		pW	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
		Qal	196. 2	209. 6	196. 2	196. 2	209. 6	196. 2	196. 2	209. 6	196. 2
		· 正	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1
	Qas	負	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1
		良 Jax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0
		ax 判定	0. U	0. U	0. U	0. 0 0K	0. U	0. 0 0K	0. U	0. U	0. U
	7	刊正 U	0. 98S	UN		1. 00S	UN	1. 00S	0. 97S	UI\	0. 97S
	Ta	D			0. 98S 0. 00	0.00		0.00	0. 975		0. 975
		U	0.00								
付	Ld		0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
着		D			0.0	0.0		0.0			0.0
	Ld1	Ŋ	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5
		D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	- A		i1 (3)			i1 (3)			G (3)	
					V 4 7			V 4 7			V
	部材			-46F層[X3			-ム7F層[X3			-ム1F層[X4	
位	1.	立置	左端	<u>中央</u>	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		MI	126. 8	-64. 4	126. 8	157. 2	-80. 3	157. 2	202. 7	-100. 3	240. 7
	Ms	U	220. 2	0. 0	220. 2	217. 5	0.0	217. 5	321.8	0.0	349. 2
<u>.</u>	INIO	D	0.0	64. 4	0. 0	0. 0	80. 3	0.0	0.0	105. 6	0.0
応力	L	no	K2/K1	K1/K4	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
נע		QI	91.0	-0. 0	-91. 0	112. 8	-0. 0	-112. 8	140. 2	-4. 8	-149. 7
		Qs	116. 6	25. 6	116. 6	129. 3	16. 5	129. 3	171. 4	35. 9	180. 9
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
		Fc	Fc27 (Fc = 27.		Fc27 (Fc = 27		Fc30 (
	材質	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	70. 0	70. 0	70.0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	140. 0	140. 0	140. 0
	d	U	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	127. 5	127. 5	127. 5
		D	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	127. 5	127. 5	127. 5
	j	U	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	111.5	111.5	111.5
		D	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	111.5	111.5	111.5
断	被し		4. 0		55	4.0			5. 0		10
置		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32
ш	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32
	下端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
	311	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
	o+	U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	95. 28	95. 28	95. 28
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	95. 28	95. 28	95. 28
	pt	U	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0.60	1. 05	1. 07	1. 07	1. 07
曲	ρL	D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 07	1. 07	1. 07
げ		Mal	164. 4	107. 3	164. 4	164. 4	107. 3	164. 4	2113.0	2113. 0	2113. 0
	м	U	263. 8	172. 2	263. 8	263. 8	172. 2	263. 8	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	Mas	D	263. 8	172. 2	263. 8	263. 8	172. 2	263. 8	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	352. 9	511, 511	352. 9	352. 9	511, 511	352. 9	4954. 0	011, 011	4954. 0
	My	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	4689. 7		4689. 7
	Ι,	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
		正	0.8	38. 4	129. 3	22. 7	24. 8	137. 6	93. 4	51. 5	196. 5
	Qd	負	129. 3	38. 4	0.8	137. 6	24. 8	22. 7	187. 0	42. 0	102. 9
		Qd	129. 3	38. 4	129. 3	137. 6	24. 8	137. 6	187. 0	51. 5	196. 5
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ		d/bj	80. 06	22. 67	80. 06	85. 15	14. 64	85. 15	23. 95	6. 60	25. 16
6	- Gr	u, b j	1. 000	1. 030	1. 000	1. 000	1. 030	1. 000	1. 769	1. 769	1. 769
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 210	1. 210	1. 210
144	а	S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 048	1. 048	1. 048
			0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	1. 137	1. 137	1. 137
		pw Qal	191. 3	204. 3	191. 3	191. 3	204. 3	191. 3	1804. 6	1804. 6	1804. 6
			287. 8	301. 6	287. 8	287. 8	301. 6	287. 8	2199. 2	2199. 2	2199. 2
	Qas	<u>正</u> 負	287. 8	301. 6	287. 8	287. 8	301. 6	287. 8	2048. 9	2048. 9	
	-										2048. 9
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	- 1	判定	0K	OK	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
	Ta	U	0. 64L		0. 64L	0. 80L		0. 80L	0. 10L		0. 11L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
付	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	365. 0		365. 0
		D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	365. 0		365. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	名	G	i1 (3)		G	1 (3))	G	i1 (3)	
	部材			-42F層[X4	-X51		-43F層[X4	-X51		-44F層[X4	-X51
		立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置						(35)					
		豆期	(35)	(400)	(35)		(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		MI	126. 5	-64. 4	127. 1	126. 5	-64. 3	127. 3	126. 5	-64. 4	127. 2
	Ms	U	229. 4	0.0	229. 7	243. 5	0.0	243. 9	248. 8	0.0	249. 0
-	IIIO	D	0.0	64. 6	0.0	0.0	64. 5	0. 0	0.0	64. 6	0. 0
応力	L	no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
נע		QI	90. 9	-0. 1	-91. 1	90. 9	-0. 1	-91. 1	90. 9	-0. 1	-91. 1
		Qs	119. 1	28. 2	119. 2	122. 9	32. 1	123. 1	124. 3	33. 5	124. 5
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
		Fc		Fc = 30.			Fc = 30.			Fc = 30.	
	材質	鉄筋		0/SD345/S			D/SD345/S			0/SD345/S	
		b b	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0
		D	55. 0		55. 0	55. 0		55. 0	55. 0		55. 0
				55. 0			55. 0			55. 0	
	d	U	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
		D	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
	j	U	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
	J	D	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
Mar	被し	J/sat	4. 0			4. 0	, 4.0/ 3.		4.0), 4.0/ 3.	
断		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
面	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	13/3		2 022		2 022	2 022		2 022	2 022		2 022
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	下端		U DZZ	O DZZ	O DZZ	O DZZ	O DZZ	U DZZ	U DZZ	U DZZ	O DZZ
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	月刀		Z-DZZ		Z-DZZ	Z-DZZ		2-022	2-022		Z-DZZ
		/77	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	•	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	at	U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	pt	U	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05
曲げ	ρL	D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05
げ		Mal	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4
	м	U	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	Mas	D	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	352. 9	311, 311	352. 9	352. 9	011, 011	352. 9	352. 9	511, 511	352. 9
	My	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1
	1,	(L)		0. 0 (800.			0. 0 (800.			0. 0 (800.	
			0.8	42. 3	133. 3	0. 8	48. 1	139. 1	0.8	50. 3	141. 2
	Qd	正								50. 3	
		負	133. 1	42. 2	0.8	138. 9	47. 9	0.8	141.0		0.8
		Qd	133. 1	42. 3	133. 3	138. 9	48. 1	139. 1	141.0	50. 3	141. 2
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世	Q	d/bj	82. 40	25. 00	82. 50	85. 96	28. 42	86. 08	87. 30	29. 69	87. 41
6			1.000	1. 029	1.000	1. 000	1. 028	1.000	1. 000	1. 028	1. 000
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
				200 4	196. 2	196. 2	209. 3	196. 2	196. 2	209. 3	196. 2
		Qal	196. 2	209. 4	130. Z					200	295. 1
	(正	196. 2 295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	200. 1
		正	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2 309. 2			309. 2 309. 2	
	Qas	正 負	196. 2 295. 1 295. 1 0. 0		295. 1 295. 1	295. 1 295. 1 0. 0	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 0. 0
	Qas	正 負 Qax	295. 1 295. 1 0. 0	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0	295. 1 0. 0	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0
	Qas (正 負 Qax 判定	295. 1 295. 1 0. 0 OK	309. 2 309. 2	295. 1 295. 1 0. 0 0K	295. 1 295. 1 0. 0 0K	309. 2	295. 1 0. 0 0K	295. 1 0. 0 0K	309. 2	295. 1 0. 0 0K
	Qas	正 負 Qax 判定 U	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S	295. 1 0. 0 0K 1. 00S	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S
	Qas (正 負 Qax 判定 U	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00
付	Qas (正 負 Qax 判定 U D	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0
付着	Qas () †	正 負 Qax 判定 D D	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0
付着	Qas () Ta Ld	正 負 Qax 判定 U D U	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0 215. 5	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0 215. 5	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0 0. 0 215. 5	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0 215. 5	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0 215. 5	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0 0. 0 215. 5
付着	Qas (Qas Ta Ld	正 負 Qax 判定 D D	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0 215. 5 226. 5	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0 215. 5 226. 5	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0 215. 5 226. 5	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0 215. 5 226. 5	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0 215. 5 226. 5	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0 0. 0 215. 5 226. 5
付着	Qas () Ta Ld	正 負 Qax 判定 U D U	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0 215. 5	309. 2 309. 2 0. 0	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 64L 0. 00 0. 0 215. 5	295. 1 295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0 0. 0 215. 5	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 0. 98S 0. 00 0. 0 215. 5	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0 215. 5	309. 2 0. 0	295. 1 0. 0 0K 1. 00S 0. 00 0. 0 0. 0 215. 5

	断面	ī名	G	1 (3)		G	i1 (3))	G	i1 (3))
	部材化			-45F層[X4	-X5]		-46F層[X4	-X51		-47F層[X4	-X51
		立 <u>造</u> 立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		MI MI	126. 3	-64. 3	127. 6	126. 8	-64. 6	126. 6	156. 0	-79.3	160. 6
										, , , ,	
	Ms	U	236. 6	0.0	237. 2	220. 0	0.0	219. 5	215. 7	0.0	219. 6
応		D	0.0	64. 6	0.0	0.0	64. 7	0.0	0.0	79. 6	0.0
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
/ -		QI	90.8	-0. 2	-91. 1	91.0	0.0	-91. 0	112. 2	-0. 6	-113. 4
		Qs	120. 9	30. 3	121. 2	116. 5	25. 5	116. 5	128. 5	16.8	129. 6
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	++ 55	Fc	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc27 (Fc = 27.	00)	Fc27 (Fc = 27.	.00)
	材質	鉄筋	SD390	0/SD345/S	D295	SD390	O/SD345/S	D295	SD390	0/SD345/S	D295
		b	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40. 0	40.0	40. 0	40. 0	40. 0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
		U	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
	d	D	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
		U	40. 2	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
	j	D	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
			40.4			40. 4					
断	被地	J∕sat 1			3-D22	3-D22	3-D22		4. 0 3-D22		
面	1 1111		3-D22	3-D22	3-022	3-022	3-022	3-D22	3-022	3-D22	3-D22
	上端	0	0 000		0 000	0 000		0 000	0 000		0.000
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
			0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	下端							0.000			
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
		/	D.10	5.10	D.1.0	D.1.0	D.10	5.10	D.10	D.10	210
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	at	U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
		D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	pt	U	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1.05
曲げ		D	1. 05	0.60	1. 05	1. 05	0.60	1.05	1. 05	0.60	1.05
17		Ma I	165. 4	107. 9	165. 4	164. 4	107. 3	164. 4	164. 4	107. 3	164. 4
	Mas	U	265. 5	173. 1	265. 5	263. 8	172. 2	263.8	263. 8	172. 2	263. 8
		D	265. 5	173. 1	265. 5	263. 8	172. 2	263. 8	263. 8	172. 2	263. 8
	+	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9
	III y	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1
	L'	(L)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.	
	Qd	正	0.8	45. 3	136. 3	0.8	38. 2	129. 2	22. 7	25. 0	137. 7
		負	136. 0	45. 0	0.8	129. 2	38. 3	0.8	136. 6	23. 8	22. 7
		Qd	136. 0	45. 3	136. 3	129. 2	38. 3	129. 2	136. 6	25. 0	137. 7
		no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
せ	Qc	d/bj	84. 17	26. 78	84. 36	80. 00	22. 61	79. 97	84. 54	14. 74	85. 26
ん			1. 000	1. 027	1. 000	1.000	1. 031	1.000	1. 000	1. 018	1. 000
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1.000	1.000	1. 000	1.000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000
		pw	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
	(Qal	196. 2	209. 1	196. 2	191. 3	204. 4	191. 3	191. 3	202. 7	191. 3
	Qas	正	295. 1	309. 2	295. 1	287. 8	301.6	287. 8	287. 8	301.6	287. 8
	was	負	295. 1	309. 2	295. 1	287. 8	301.6	287. 8	287. 8	301.6	287. 8
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	+	判定	0K	0K	0K	0K	0K	OK	0K	OK	0K
	Ta	U	0. 64L		0. 64L	0. 64L		0. 64L	0. 79L		0. 80L
	ıd	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
4+	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Lu	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
旧	Ld1	U	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5
		D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	名	F	G (3)		G	1A (3)	G	1A (3)
	部材			-ム1F層[X5	-X6]		. <u>//</u> -ム2F層[X5	-X6]		-从、 <u>。</u> -43F層[X5	-X61
		<u>立置</u> 立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		<u>立为</u>	250. 2	-167. 2	59. 4	135. 4	-68. 8	119. 3	134. 7	-68. 7	120. 3
	Ms	U	390. 7	0.0	255. 1	249.8	0.0	237. 6	263. 6	0.0	252. 9
応		D	0.0	194. 7	136. 3	0.0	70. 7	0.0	0.0	70. 5	12. 3
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K2
-		QI	168. 8	23. 8	-121. 1	95. 5	2. 0	-91. 4	95. 2	1.8	-91.6
		Qs	214. 9	69. 9	167. 2	127. 3	33. 9	123. 3	131. 1	37. 6	127. 5
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (Fc30		
	们具	鉄筋	SD390	0/SD345/S			O/SD345/S		SD39	O/SD345/S	
		b	70. 0	70. 0	70.0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D	140. 0	140. 0	140. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
	- 1	U	127. 5	127. 5	127. 5	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5
	d	D	127. 5	127. 5	127. 5	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5
		Ū	111.5	111.5	111.5	40. 7	42. 3	40. 7	40. 7	42. 3	40. 7
	j	D	111.5	111.5	111. 5	40. 7	42. 3	40. 7	40. 7	42. 3	40. 7
	被し		5. 0			4. 0			4. 0		
断	172	7/3at	6-D32	6-D32	6-D32	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22
面	上端		0 002	0 002	0 002	7 022	7 022	7 022	7 022	7 022	7 022
	筋	2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	11/1		0 002	0 002	0 002	LULL		L ULL	L ULL		
		1	6-D32	6-D32	6-D32	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22
	下端		0 002	0 002	0 002	T DLL	T DLL	7 022	T DZZ	T DZZ	7 022
	筋	2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	נינו		0 002	0 002	0 002	L DLL		2 022	L DLL		Z DZZ
		径	D16	D16	D16	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形L [°] ッチ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	95. 28	95. 28	95. 28	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22
	at	D	95. 28	95. 28	95. 28	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22
		Ü	1. 07	1. 07	1. 07	1. 11	0. 71	1. 11	1. 11	0. 71	1. 11
ш	pt	D	1. 07	1. 07	1. 07	1. 11	0.71	1. 11	1. 11	0.71	1. 11
曲げ		Mal	2113. 0	2113. 0	2113. 0	200. 2	143. 0	200. 2	200. 2	143. 0	200. 2
' '		U	4226. 1	4226. 1	4226. 1	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2
	Mas	D	4226. 1	4226. 1	4226. 1	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2
	ı	<u>, レ</u> 判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
		U	4954. 0	OIX/ OIX	4954. 0	417. 2	OIX/ OIX	417. 2	417. 2	UIX/ UIX	417. 2
	My	D	4689. 7		4689. 7	369. 0		369. 0	369. 0		369. 0
	1.3	' (L)		0. 0 (800.			0. 0 (800.			0. 0 (800.	
		正	99.7	45. 2	190. 2	14. 3	45. 8	139. 2	14. 3	51. 9	145. 4
	Qd	負	237. 9	92. 9	52. 0	143. 2	49. 8	14. 3	149. 0	55. 5	143. 4
		Qd	237. 9	92. 9	190. 2	143. 2	49. 8	139. 2	149. 0	55. 5	145. 4
			K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
		no d/bj	30. 47	11. 90	24. 36	78. 19	26. 16	76. 00	81. 32	29. 17	79. 36
せん	Q(u/b]	1. 850	1. 850	1. 850	1. 000	1. 017	1. 000	1. 000		1. 000
ん断		s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 019 1. 000	1. 000
1421	а	S. 負	1. 113	1. 113	1. 113	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
			1. 137	1. 137	1. 137	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564
		pw Qal	1854. 3	1854. 3	1854. 3	209. 8	220. 6	209. 8	209. 8	221. 0	209. 8
		正 正	2004. 6	2004. 6	2004. 6	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6
	Qas	負	2109. 5	2109. 5	2109. 5	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6
	-	Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK O. U	0K	0. 0	0. 0	0. 0	OK O. U	0. 0	0. 0	0. 0 0K
		U	0. 13L	UΙ\	0. 14S	0. 84S	UΙ\	0. 81S	0. 87S	UΙ\	0. 858
	Ta	D	0. 13L		0. 048	0. 00		0.00	0. 00		0. 08\$
		U	0.00		0.043	0.00		0.00	0.00		0.003
付着	Ld	D	0.0		0. 0	0. 0		0. 0	0. 0		0.0
着		U	365. 0		365. 0	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5
	Ld1	D	365. 0		365. 0	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5
	判定	,	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	1.1		OIN/ OIN		OIT/ OIT	OIT/ OIT		ON, ON	OIT/ OIT		OIT/ OIT

	断面	夕	v.	1A (3)	C	1A (3	<u> </u>	Ū.	1A (3	<u> </u>
	部材			1A (3 -44F層[X5			<u>IA (3</u> -45F層[X5	/ -X61		1A (3 -46F層[X5	<u>/</u> _X6]
		<u> </u>	左端	<u> </u>	-x0 <u>]</u> 右端	左端	<u>-дог/層 [۸5</u> 中央	右端	左端	<u>-40F 唐 [</u>	-x0] 右端
位		<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		M I	134. 6	-68. 6	120. 5	134. 9	-69. 1	119. 2	133. 0	-67. 4	124. 6
		U	270. 0	0. 0	261. 1	257. 5	0. 0	248. 1	235. 3	0.0	231. 1
	Ms	D	0.8	71. 2	201. 1	0.0	72. 3	9. 7	0.0	69. 5	0.0
応	-		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K1
力		no Q I		1.8	-91. 7	95. 4	2. 0	-91. 5	94. 5	1.1	-92. 4
		Qs	95. 2 133. 0	39. 6	129. 5	129. 9	36. 4	125. 9	123. 1	29. 7	121. 0
			K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	L	no Fc		Fc = 30.		NZ F=20/	Fc = 30.	N I	Fc27 (
	材質	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
			45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D D		55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
			55. 0								
	d	U	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5	48. 4	48. 4	48. 4
		D	46. 5	48. 4	46. 5	46. 5	48. 4	46. 5	48. 4	48. 4	48. 4
	j	U	40. 7	42. 3	40. 7	40. 7	42. 3	40. 7	42. 3	42. 3	42. 3
		D	40. 7	42. 3	40. 7	40. 7	42. 3	40. 7	42. 3	42. 3	42. 3
断	被し		4.0			4. 0			4.0		
置	سيا	1	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22
	上端	0	0 000		0 000	0 000		0 000			
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22			
		1	4 000	4 000	4-D22	4-D22	4 D00	4 000	5-D22	E D00	E D00
	— <u>1</u> 111		4-D22	4-D22	4-022	4-022	4-D22	4-D22	5-022	5-D22	5-D22
	下端	2	0 000		0 000	0 000		0 000			
	筋		2-D22		2-D22	2-D22		2-D22			
		4₽	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10
	STP	径	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100
		形ピッチ									
	at	U	23. 22	15. 48	23. 22	23. 22	15. 48	23. 22	19. 35	19. 35	19. 35
		D	23. 22	15. 48 0. 71	23. 22	23. 22	15. 48 0. 71	23. 22	19. 35 0. 89	19. 35 0. 89	19. 35 0. 89
-#5	pt	U D	1. 11	0. 71	1. 11 1. 11	1. 11 1. 11	0. 71	1. 11 1. 11	0. 89	0. 89	0. 89
曲げ		Mal	200. 2	143. 0	200. 2	200. 2	143. 0	200. 2	176. 6	176. 6	176. 6
1)		U	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2	283. 4	283. 4	283. 4
	Mas	D	321. 2	229. 4	321. 2	321. 2	229. 4	321. 2	283. 4	283. 4	283. 4
	7	<u>, レ</u> 判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
			417. 2	UN/ UN	417. 2	417. 2	UN/ UN	417. 2	369. 7	UN/ UN	369. 7
	My	U D	369. 0		369. 0	369. 0		369. 0	319. 6		319. 6
	1.3	' (L)		0. 0 (800.			0.0 (800.			0. 0 (800.	
		正	14. 3	54. 9	148. 4	14. 3	49. 7	143. 1	1. 0	41. 9	135. 3
	Qd	負	151. 9	58. 5	14. 3	147. 1	53. 6	143. 1	137. 4	44. 0	1.0
		Qd	151. 9	58. 5	148. 4	147. 1	53. 6	143. 1	137. 4	44. 0	135. 3
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
44		d/b i	82. 92	30. 71	81. 00	80. 29	28. 17	78. 14	72. 17	23. 10	71. 07
せん	G/I	u/ b J	1. 000	1. 019	1. 000	1. 000	1. 019	1. 000	1. 023	1. 023	1. 023
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
144	а	S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		DW	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564
		Qal	209. 8	221. 0	209. 8	209. 8	221. 0	209. 8	215. 7	215. 7	215. 7
		E	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6	319. 4	319. 4	319. 4
	Qas	負	315. 6	328. 0	315. 6	315. 6	328. 0	315. 6	319. 4	319. 4	319. 4
		Qax	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK O	OK O. O	0K	0K	OK O. O	OK O. O	0K	0K	0K
		U	0.898	OIL	0. 878	0.868	OIL	0. 848	0. 64L	OIL	0. 62L
	Ta	D	0. 088		0. 073	0. 003		0. 043	0.00		0.02
		U	0.003		0.003	0.00		0. 003	0.00		0.00
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0. 0		0.0
着		U	215. 5		215. 5	215. 5		215. 5	365. 0		365. 0
	Ld1	D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	365. 0		365. 0
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	ナリル		UI\/ UI\		UIN/ UIN	UIN/ UIN		UIN/ UIN	UI\/ UI\		UI\/ UI\

	断面	夕	G.	1A (3)		G (3)	, 1		3 (3)	
	部材			<u>IA 、 </u>) _¥6]		u (3) -ム1F層[X1	_Y21		<u>。(。)</u> -ム2F層[X1	_¥21
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		支朔 豆期	(35)	(400)	(35)	(120)	(400)	(120)	(136)	(400)	(136)
		<u>立为</u>]	173. 4	-90.0	132. 2	143. 1	-145. 2	287. 4	194. 6	-105. 9	220. 0
		U	240. 6	0.0	206. 2	1409. 4	0.0	1507. 5	1147. 5		1159. 4
	Ms	D								0.0	
応			0.0	93. 4	0. 0	1123. 1	168. 3	932. 7	758. 2	112.7	719.3
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
		QI	120. 6	5. 1	-110.3	147. 6	-18.0	-183. 7	151. 8	-3. 2	-158. 2
		Qs	139. 9	24. 5	129. 6	591.6	462. 0	627. 6	510. 6	361. 9	516. 9
	L	no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 ($F_{c} = 30.$			Fc = 30.	
	17.2	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			/SD345/K	
		b	45. 0	45. 0	45. 0	70.0	70.0	70.0	60.0	60.0	60.0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	140.0	140. 0	140. 0	75. 0	75. 0	75. 0
	d	U	48. 4	48. 4	48. 4	127. 5	127. 5	127. 5	65. 5	67. 8	65. 5
	ч	D	48. 4	48. 4	48. 4	127. 5	127. 5	127. 5	65. 5	67. 8	65. 5
	j	U	42. 3	42. 3	42. 3	111. 5	111. 5	111. 5	57. 3	59. 3	57. 3
	J	D	42. 3	42. 3	42. 3	111. 5	111. 5	111. 5	57. 3	59. 3	57. 3
断	被し	J∕sat	4. 0), 4.0/3.	55	5.0), 5.0/7.	10	4. 0	, 4.0/ 3.	
面		1	5-D22	5-D22	5-D22	6-D32	6-D32	6-D32	5-D32	5-D32	5-D32
田	上端										
	筋	2				6-D32	6-D32	6-D32	2-D32		2-D32
		1	5-D22	5-D22	5-D22	6-D32	6-D32	6-D32	5-D32	5-D32	5-D32
	下端										
	筋	2				6-D32	6-D32	6-D32	2-D32		2-D32
	OTD	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	S13	S13	S13
	STP	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	3-100	3-100	3-100
		U	19. 35	19. 35	19. 35	95. 28	95. 28	95. 28	55. 58	39. 70	55. 58
	at	D	19. 35	19. 35	19. 35	95. 28	95. 28	95. 28	55. 58	39. 70	55. 58
		U	0.89	0. 89	0.89	1. 07	1. 07	1. 07	1. 41	0. 98	1. 41
#	pt	D	0.89	0. 89	0.89	1. 07	1. 07	1. 07	1. 41	0. 98	1. 41
曲げ		Mal	176. 6	176. 6	176. 6	2113. 0	2113. 0	2113. 0	615. 7	467. 5	615. 7
	м	U	283. 4	283. 4	283. 4	4226. 1	4226. 1	4226. 1	1231. 4	935. 0	1231. 4
	Mas	D	283. 4	283. 4	283. 4	4226. 1	4226. 1	4226. 1	1231. 4	935. 0	1231. 4
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	369. 7	,	369. 7	4954. 0		4954. 0	1474. 0	,	1474. 0
	My	D	319. 6		319.6	4689. 7		4689. 7	1406. 1		1406. 1
	L'	(L)	730	0.0 (800.	0)	49	0.0 (800.	0)	490	0.0 (800.	0)
	0.1	正	21. 0	23. 9	139. 3	518. 4	684. 0	849. 6	386. 2	541. 2	696. 3
	Qd	負	149. 6	34. 2	21. 0	813. 6	648. 0	482. 3	689. 9	534. 9	379. 9
		Qd	149. 6	34. 2	139. 3	813. 6	684. 0	849. 6	689. 9	541. 2	696. 3
		no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/b i	78. 56	17. 94	73. 16	104. 20	87. 60	108. 81	200. 55	152. 03	202. 40
ん		١	1. 007	1. 007	1. 007	1. 796	1. 796	1. 796	1. 281	1. 311	1. 281
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 007	1. 007	1. 007	1. 000	1. 000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 050	1. 050	1. 050	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	0. 564	0. 564	0. 564	1. 137	1. 137	1. 137	0. 633	0. 633	0. 633
		Qal	213. 4	213. 4	213. 4	1821. 1	1821. 1	1821. 1	493. 5	519. 2	493. 5
		正	319. 4	319. 4	319. 4	2011. 0	2011. 0	2011. 0	949. 0	982. 1	949. 0
	Qas	負	319. 4	319. 4	319. 4	2050. 6	2050. 6	2050. 6	949. 0	982. 1	949. 0
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0
		判定	OK O	OK OK	OK O	OK OK	OK O. G	OK O. G	OK OK	OK O	OK OK
		U	0. 81L	511	0. 74L	0. 618	011	0. 638	1. 728	011	1. 738
	Ta	D	0.00		0. 00	0. 398		0. 36S	0. 968		0. 958
		U	0.00		0.00	0.000		0.000	0. 00		0. 00
付着	Ld	D	0. 0		0. 0	0.0		0.0	0. 0		0.0
着		U	365. 0		365. 0	280. 0		280. 0	129. 9		137. 4
	Ld1	D	365. 0		365. 0	280. 0		280. 0	145. 9		153. 4
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	刊化		UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\

	断面	夕	G	3 (3)	,	r.	3 (3))	r.	3 (3)	,
	部材			<u>。(。)</u> -ム3F層[X1	_X21		<u>いしょう</u> -44F層[X1	_X21		いている。/ -45F層[X1	_X21
		立 <u></u> 立置	左端	中央	-^2 <u>]</u> 右端	左端	<u>-744F/唐 [</u>	-^2」 - 右端	左端	中央	-^2 <u>]</u> 右端
位		<u>英</u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		文物 豆期	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		立力 MI	192. 2	-103. 7	215. 0	184. 2	-96. 5	198. 7	183. 9	-96. 5	198. 8
						788. 4			742. 2		750. 4
	Ms	U D	1003.1	0.0	1017. 8		0.0	797. 0	274.2	0.0	
応			618. 7	107. 7	587. 8	420. 0	99. 4	399.7	374. 3	99. 9	352. 7
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
		QI	149. 6	-2.8	-155. 3	140.8	-1.8	-144. 4	140. 7	-1. 9	-144. 5
		Qs	455. 5	308. 8	461. 2	372. 0	233. 1	375. 7	354. 2	215. 3	357. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc		Fc = 30.			Fc = 30.			Fc = 30.	
	177	鉄筋		/SD345/KS		SD390	0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	60. 0	60.0	60.0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
		D	75. 0	75. 0	75. 0	60. 0	60.0	60.0	60. 0	60. 0	60.0
	d	U	65. 5	67. 8	65. 5	51. 2	53. 0	51. 2	51. 2	53. 0	51. 2
	u	D	65. 5	67. 8	65. 5	51. 2	53. 0	51. 2	51. 2	53. 0	51. 2
	j	U	57. 3	59. 3	57. 3	44. 8	46. 4	44. 8	44. 8	46. 4	44. 8
		D	57. 3	59. 3	57. 3	44. 8	46. 4	44. 8	44. 8	46. 4	44. 8
四位	被し	J/sat	4. 0			4. 0	, 4.0/ 3.		4. 0		
断面		1	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
田	上端										
	筋	2	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	13.5										
		径	S13	S13	S13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形L°ッチ	3-100	3-100	3-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100
		U	55. 58	39. 70	55. 58	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
	at	D	55. 58	39. 70	55. 58	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
		Ū	1. 41	0. 98	1. 41	1. 83	1. 32	1. 83	1. 83	1. 32	1. 83
曲	pt	D	1. 41	0. 98	1. 41	1. 83	1. 32	1. 83	1. 83	1. 32	1. 83
げ	1	Mal	615. 7	467. 5	615. 7	418. 0	347. 6	418. 0	418. 0	347. 6	418. 0
		U	1231. 4	935. 0	1231. 4	836. 0	695. 1	836. 0	836. 0	695. 1	836. 0
	Mas	D	1231. 4	935. 0	1231. 4	836. 0	695. 1	836. 0	836. 0	695. 1	836. 0
	4	判定	0K/0K	OK/OK	0K/0K	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		J/C	1474. 0	OIL/ OIL	1474. 0	1067. 6	OII, OII	1067. 6	1067. 6	OII/ OII	1067. 6
	My	D	1406. 1		1406. 1	1014. 6		1014. 6	1014. 6		1014. 6
	Ι,	(L)		0. 0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
		正	309. 3	461. 7	614. 1	206. 1	348. 7	491.3	179. 4	322. 0	464. 6
	Qd	負	608. 4	456. 0	303. 6	487. 7	345. 1	202. 5	460. 9	318. 3	175. 7
		Qd	608. 4	461. 7	614. 1	487. 7	348. 7	491. 3	460. 9	322. 0	464. 6
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/b i	176. 87	129. 70	178. 52	198. 06	136. 78	199. 53	187. 18	126. 30	188. 69
6	Gr	u/ b)	1. 285	1. 315	1. 285	1. 084	1. 112	1. 084	1. 084	1. 112	1. 084
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
141	a	s. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		DW	0. 633	0. 633	0. 633	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155
		Qal	494. 5	520. 3	494. 5	440. 1	461. 2	440. 1	440. 0	461. 2	440. 0
		正	949. 0	982. 1	949. 0	638. 4	661. 1	638. 4	638. 4	661. 1	638. 4
	Qas	負	949. 0	982. 1	949. 0	638. 4	661. 1	638. 4	638. 4	661. 1	638. 4
	(Dax	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Jax 钊定	0. U	0. U	0. U	0. 0 0K	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U
	Ŧ	···I走 U	1. 52S	UΙ\	1. 53S	1. 51S	UΙ\	1. 52S	1. 43S	UΙ\	1. 44S
	Ta	D									0. 55S
			0. 778		0. 768	0. 648		0. 63\$	0. 568		
付	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	129. 9		137. 4	121.6		129.1	121. 6		129. 1
		D	145. 9		153. 4	136. 1		143. 6	136. 1		143. 6
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	- A		3 (3)	,		3 (3)	, 1	г	G (3)	
					VOI			VOI			VOI
	部材			-46F層[X1			-ム7F層[X1			-ム1F層[X2	
位	1.	立置	左端	中央	右端	左端	中央 (400)	右端	左端	<u>中央</u> (400)	右端
置		長期 一	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(/	(0)
		<u>豆期</u>	(140) 178. 8	(400)	(140)	(140)	(/	(140)	(120)	(400) -120. 5	(120)
		MI		-92. 6	190. 1	180. 1	-100.3	205. 4	252. 0 1425. 8		
	Ms	U D	584. 6	0.0	591. 9	505. 2 144. 9	0.0	527. 1 116. 3		0.0	1409. 5 953. 7
応			227. 0 K2/K1	94. 6 K1/K1	211.8 K1/K2	K2/K1	102. 0 K1/K1	K1/K2	921. 7 K2/K1	124. 4 K1/K2	K1/K2
カ		no QI	135. 8	-1. 4	-138. 6	138. 9	-3. 2	-145. 2	168. 6	3.0	-162. 6
		Qs	291. 1	156. 7	293. 9	263. 3	127. 5	269. 6	589. 2	423. 6	583. 2
			K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
		no Fc	Fc27 ($F_{c} = 27.$		Fc27 ($F_{c} = 27.$		Fc30 (
	材質	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		<u> </u>	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70. 0	70.0
		D	60.0	60. 0	60. 0	60. 0	60.0	60. 0	140. 0	140. 0	140. 0
		U	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6	127. 5	127. 5	127. 5
	d	D	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6	127. 5	127. 5	127. 5
		Ü	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	111. 5	111. 5	111.5
	j	D	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	111. 5	111. 5	111.5
	被し	_	4. 0		55	4. 0			5. 0		10
断	1/2	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
面	上端		. 520	. 520	. 520	. 520	. 520	. 520	0 002	5 DOL	0 002
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	13.5										
	CTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
	STP	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	o+	U	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	95. 28	95. 28	95. 28
	at	D	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	95. 28	95. 28	95. 28
	pt	U	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	1. 07	1. 07	1. 07
曲	•	D	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	1. 07	1. 07	1. 07
げ		Mal	305. 6	232. 1	305. 6	305. 6	232. 1	305. 6	2113. 0	2113. 0	2113. 0
	Mas	U	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1
		D	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	<u></u>	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	804. 4		804. 4	804. 4		804. 4	4954. 0		4954. 0
	,	D	751. 9	0 0 /000	751. 9	751. 9	0 0 /000	751. 9	4689. 7	0 0 (000	4689. 7
	L	' (L)		0.0 (800.			0.0 (800.	0)	462. 3	0.0 (800.	
	Qd	正	97. 2	234. 4	371.6	47. 7	189. 7	331.8		627. 9	793. 5
		負	368. 7	231.6	94. 4	325. 5	183. 4	41. 4 331. 8	799. 5	633. 9	468. 3
		Qd	368. / K2	234. 4 K1	371. 6 K1	325. 5 K2	189. / K1	K1	/99. 5 K2	633. 9 K2	793. 5 K1
44		<u> no</u> d/bj	185. 22	112. 37	186. 64	163. 49	90. 96	166. 66	102. 40	81. 19	101. 62
せん	Ų	u/ b J	1. 077	1. 115	1. 077	1. 053	1. 090	1. 053	1. 841	1. 841	1. 841
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 034	1. 034	1. 034
144	а	S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 026	1. 026	1. 026
		DW	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 137	1. 137	1. 137
		Qal	343. 3	365. 6	343. 3	339. 6	361. 7	339. 6	1849. 2	1849. 2	1849. 2
		正	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2035. 8	2035. 8	2035. 8
	Qas	負	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2028. 4	2028. 4	2028. 4
		Qax	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK OK
		l U	1. 548		1. 568	1. 36S		1. 398	0.608		0. 598
	Ta	D	0. 418		0.408	0. 20\$		0. 178	0. 35\$		0. 35\$
1_1	1.1	Ū	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D	0. 0		0. 0	0. 0		0. 0	0.0		0.0
盾	1 41	U	121. 6		129. 1	121. 6		129. 1	280. 0		280. 0
	Ld1	D	136. 1		143. 6	136. 1		143. 6	280. 0		280. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	夕	0	12 (3)		0	2 (3)		0	2 (3)	,
				1 <u>2 (3)</u> -42F層[X2	VOI		<u>と (</u>	VOI		<u>に 、 。</u> -44F層[X2	VOI
	部材化										
位	1.	立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)
		MI	209. 6	-103. 8	209. 3	206. 0	-101. 7	205. 3	192. 8	-95. 3	192. 5
	Ms	U	1150. 1	0.0	1149. 6	1018. 6	0.0	1017. 7	801.1	0.0	800. 7
応		D	730. 9	103. 9	731. 0	606. 6	101. 7	607. 2	415. 6	95. 3	415. 8
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
75		QI	155. 1	0. 0	-155. 0	152. 5	0. 1	-152. 3	142. 6	0.0	-142. 6
		Qs	511. 6	356. 6	511. 5	460. 6	308. 2	460. 4	376. 6	234. 0	376. 5
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (00)	Fc30 (Fc = 30.	
	彻貝	鉄筋	SD390	/SD345/KS			/SD345/K3			O/SD345/S	
		b	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	55. 0	55. 0	55. 0
		D	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	60.0	60.0	60. 0
	٦	U	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2	51. 2	53. 0	51. 2
	d	D	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2	51. 2	53. 0	51. 2
		U	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9	44. 8	46. 4	44. 8
	j	D	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9	44. 8	46. 4	44. 8
Na	被し	J/sat	4. 0		55	4. 0		55	4. 0		55
断面		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
曲	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	STP	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	D13	D13	D13
	311	形ピッチ	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	4-100	4-100	4-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
	at	D	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
	pt	U	1. 29	0. 94	1. 29	1. 29	0. 94	1. 29	1. 83	1. 32	1. 83
曲	ρt	D	1. 29	0. 94	1. 29	1. 29	0. 94	1. 29	1. 83	1. 32	1. 83
げ		Mal	578. 9	455. 6	578. 9	578. 9	455. 6	578. 9	418. 0	347. 6	418. 0
	Mas	U	1157. 7	911. 1	1157. 7	1157. 7	911. 1	1157. 7	836.0	695. 1	836. 0
		D	1157. 7	911. 1	1157. 7	1157. 7	911. 1	1157. 7	836. 0	695. 1	836. 0
	1	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Му	U	1380. 6		1380. 6	1380.6		1380. 6	1067. 6		1067. 6
	IVI y	D	1312. 0		1312. 0	1312. 0		1312. 0	1014. 6		1014. 6
	L'	(L)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.			0.0 (800.	
	Qd	正	379. 8	534. 8	689. 8	309. 6	462. 0	614. 4	208. 3	350. 9	493. 5
	Q C	負	689. 9	534. 9	379.8	614. 6	462. 2	309.8	493. 6	351.0	208. 4
		Qd	689. 9	534. 9	689. 8	614. 6	462. 2	614. 4	493. 6	351.0	493. 5
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
せ	Q	d/bj	198. 61	149. 88	198. 59	176. 94	129. 51	176. 89	200. 46	137. 67	200. 42
6			1. 314	1. 338	1. 314	1. 315	1. 339	1. 315	1. 098	1. 126	1. 098
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000
		pw	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 924	0. 924	0. 924
	(Qal	507. 5	528. 2	507. 5	507. 7	528. 4	507. 7	387. 4	406. 7	387. 4
	Qas	正	958. 3	984. 5	958. 3	958. 3	984. 5	958. 3	554. 6	574. 2	554. 6
		負	958. 3	984. 5	958. 3	958. 3	984. 5	958. 3	554. 6	574. 2	554. 6
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	1	判定	0K	OK	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	1. 668		1. 658	1. 47S		1. 478	1. 538		1. 538
		D	0. 918		0. 918	0. 748		0. 748	0. 658		0. 658
付	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	131.0		131.0	131.0		131.0	127. 3		127. 3
		D	145. 5		145.5	145. 5		145. 5	141.8		141.8
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	タ	0	12 (3)	,		i2 (3)	, 1		32 (3)	
				1 <u>2 (3 /</u> -45F層[X2	VOI		1 <u>2 (3)</u> -46F層[X2	VOI		1 <u>2 (3 /</u> -47F層[X2	V21
	部材件										
位	1.	立置	左端	<u>中央</u>	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期 一	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		MI	192. 8	-95. 3	192. 4	185. 5	-91. 7	185. 3	195. 5	-98. 1	194. 5
	Ms	U	755. 3	0.0	754. 8	601.1	0.0	600. 6	532. 0	0.0	530. 7
応		D	369. 6	95. 3	369. 9	230. 0	91. 7	230. 1	141. 0	98. 3	141. 7
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
75		Ql	142. 6	0. 0	-142. 5	137. 2	0. 0	-137. 1	142. 2	0. 1	-141. 9
		Qs	358. 9	216. 3	358. 8	297. 0	159. 8	296. 9	271. 5	129. 5	271. 3
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc27 ((Fc = 27.		Fc27 ((Fc = 27.	
	彻貝	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	55. 0	55. 0	55. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D	60. 0	60.0	60.0	60.0	60.0	60. 0	60.0	60.0	60. 0
	d	U	51. 2	53. 0	51. 2	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6
	u	D	51. 2	53. 0	51. 2	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6
	:	U	44. 8	46. 4	44. 8	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2
	j	D	44. 8	46. 4	44. 8	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2
blo	被し	J/sat	4. 0		55	4. 0		55	4. 0		55
断面		1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
曲	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	311	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52
	aı	D	51. 36	38. 52	51. 36	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52
	pt	U	1. 83	1. 32	1. 83	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69
曲	ρt	D	1. 83	1. 32	1. 83	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69
げ		Mal	418. 0	347. 6	418. 0	305. 6	232. 1	305. 6	305. 6	232. 1	305. 6
	Mas	U	836. 0	695. 1	836. 0	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2
		D	836. 0	695. 1	836. 0	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2
	#	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Му	U	1067. 6		1067. 6	804. 4		804. 4	804. 4		804. 4
	IWI y	D	1014. 6		1014. 6	751. 9		751. 9	751. 9		751. 9
	L'	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.	0)		0.0 (800.	
	Qd	正	181. 8	324. 4	467. 0	102. 5	239. 7	376. 8	51. 9	193. 9	336. 0
	Q U	負	467. 1	324. 5	181. 9	376. 9	239. 7	102. 5	336. 2	194. 2	52. 1
		Qd	467. 1	324. 5	467. 0	376. 9	239. 7	376. 8	336. 2	194. 2	336. 0
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
せ	Q	d/bj	189. 71	127. 28	189. 67	189. 32	114. 92	189. 29	168. 90	93. 10	168. 77
6			1. 098	1. 126	1. 098	1. 089	1. 126	1. 089	1. 075	1. 112	1. 075
断	а	s. 正	1. 000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1. 000	1.000	1. 000
		S. 負	1. 000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1. 000	1.000	1. 000
		pw	0. 924	0. 924	0. 924	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129
	(Qal	387. 3	406. 7	387. 3	345. 0	367. 4	345. 0	343. 0	365. 3	343. 0
	Qas		554. 6	574. 2	554. 6	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7
		負	554. 6	574. 2	554. 6	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	1	判定	0K	0K	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	1. 458		1. 458	1. 58\$		1. 58\$	1. 418		1. 418
		D	0. 568		0. 568	0. 43\$		0. 43\$	0. 22\$		0. 22\$
付	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U D	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3
		U	141. 8		141. 8	141. 8		141. 8	141. 8		141.8
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	名	F	G (3)		G	2 (3)		G	2 (3)	
	部材			-41F層[X3	-X47		-42F層[X3	-X47		-43F層[X3	-X47
		立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置			` '								
		豆期	(120)	(400)	(120)	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)
		MI	235. 0	-125. 5	235. 0	209. 5	-103.8	209. 5	205. 6	-101. 7	205. 6
	Ms	U	1426. 0	0.0	1426. 0	1149. 7	0.0	1149. 7	1017. 9	0.0	1017. 9
-	IIIO	D	956. 1	125. 5	956. 1	730. 8	103.8	730. 8	606.8	101. 7	606. 8
応力	L	no	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2
נע		QI	165. 6	0. 0	-165. 6	155. 0	0. 0	-155. 0	152. 4	0. 0	-152. 4
		Qs	591. 0	425. 4	591.0	511. 5	356. 5	511. 5	460. 4	308. 0	460. 4
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
		Fc		Fc = 30.		Fc30 (Fc = 30.	00)		Fc = 30.	
	材質	鉄筋		D/SD345/S			/SD345/K3			/SD345/K3	
		b	70. 0	70. 0	70. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0
		D	140. 0	140. 0	140. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0
	d	U	127. 5	127. 5	127. 5	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2
		D	127. 5	127. 5	127. 5	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2
	j	U	111.5	111.5	111.5	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9
		D	111. 5	111. 5	111. 5	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9
断	被し	J/sat	5. 0			4.0			4. 0		
面		1	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
ш	上端										
	筋	2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
	下端		- 502	- 502	- 502		- 520	- 520		- 520	
	筋	2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	נימ		0 002	0 002	0 002	2 020		2 020	2 020		2 020
		径	D16	D16	D16	S13	S13	S13	S13	S13	S13
	STP	形L°ッチ	4-100	4-100	4-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100
		U	95. 28	95. 28		51.36	38. 52		51. 36	38. 52	
	at				95. 28			51. 36			51. 36
		D	95. 28	95. 28	95. 28	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
	pt	U	1. 07	1. 07	1. 07	1. 29	0. 94	1. 29	1. 29	0. 94	1. 29
曲げ		D	1. 07	1. 07	1. 07	1. 29	0. 94	1. 29	1. 29	0. 94	1. 29
ーナ		Mal	2113. 0	2113. 0	2113. 0	578. 9	455. 6	578. 9	578. 9	455. 6	578. 9
	Mas	U	4226. 1	4226. 1	4226. 1	1157. 7	911. 1	1157. 7	1157. 7	911. 1	1157. 7
		D	4226. 1	4226. 1	4226. 1	1157. 7	911. 1	1157. 7	1157. 7	911. 1	1157. 7
	#	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	4954. 0		4954. 0	1380. 6		1380. 6	1380. 6		1380. 6
	IVI y	D	4689. 7		4689. 7	1312. 0		1312. 0	1312. 0		1312. 0
	L'	' (L)	490	0.0 (800.	0)	49	0.0 (800.	0)	490	0.0 (800.	0)
	0-1	正	472. 5	638. 1	803. 7	379. 7	534. 7	689. 7	309. 6	462. 0	614. 4
	Qd	負	803. 7	638. 1	472. 5	689. 7	534. 7	379. 7	614. 4	462. 0	309.6
		Qd	803. 7	638. 1	803. 7	689. 7	534. 7	689. 7	614. 4	462. 0	614. 4
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/b i	102. 93	81. 72	102. 93	198. 57	149. 84	198. 57	176. 89	129. 47	176. 89
6	- G	ا	1. 893	1. 893	1. 893	1. 315	1. 339	1. 315	1. 316	1. 340	1. 316
断	а	s. 正	1. 029	1. 029	1. 029	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
1271	а	S. 負	1. 029	1. 029	1. 029	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
			1. 137	1. 137	1. 137	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633
		pw				507. 6					
		Qal	1881. 2	1881. 2	1881. 2		528. 3	507. 6	508. 1	528. 7	508. 1
	Qas	正	2031. 4	2031. 4	2031. 4	958. 3	984. 5	958. 3	958. 3	984. 5	958. 3
		負	2031. 4	2031. 4	2031. 4	958. 3	984. 5	958. 3	958. 3	984. 5	958. 3
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	+	判定	OK OCC	OK	OK OCC	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	0.608		0. 60S	1. 658		1. 658	1. 47S		1. 478
	ı a	D	0. 35S		0. 358	0. 918		0. 918	0. 748		0. 748
4+	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Lu	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
盾	1 ,14	U	280. 0		280. 0	131.0		131.0	131.0		131.0
	Ld1	D	280. 0		280. 0	145. 5		145. 5	145. 5		145. 5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
			JII/ JII		JII/ JII	JII/ JII		511/ JIX	511/ JIX		J11/ J11

	断面	夕	0	i2 (3)			i2 (3)	, 1		32 (3)	,
				<u>に 、 。)</u> -44F層[X3	VAT		1 <u>2 (3 /</u> -45F層[X3	V 4 7		1 <u>2 (3 /</u> -46F層[X3	V41
	部材化										
位	1.	立置	左端	<u>中央</u>	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		MI	192. 6	-95. 3	192. 6	192. 6	-95. 3	192. 6	185. 4	-91. 7	185. 4
	Ms	U	800.8	0.0	800.8	754. 9	0.0	754. 9	600. 7	0.0	600. 7
応		D	415. 6	95. 3	415. 6	369. 7	95. 3	369. 7	230. 0	91. 7	230. 0
力		no	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2
75		QI	142. 6	-0. 0	-142. 6	142. 6	-0.0	-142. 6	137. 2	0. 0	-137. 2
		Qs	376. 5	233. 9	376. 5	358. 9	216. 3	358. 9	296. 9	159. 8	296. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (Fc27 (Fc = 27.	00)
	彻貝	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	55. 0	55. 0	55. 0	55.0	55. 0	55. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D	60. 0	60. 0	60. 0	60.0	60.0	60. 0	60.0	60. 0	60. 0
	d	U	51. 2	53. 0	51. 2	51. 2	53. 0	51. 2	50. 6	53. 0	50. 6
	u	D	51. 2	53. 0	51. 2	51. 2	53. 0	51. 2	50. 6	53. 0	50. 6
	:	U	44. 8	46. 4	44. 8	44. 8	46. 4	44. 8	44. 2	46. 4	44. 2
	j	D	44. 8	46. 4	44. 8	44. 8	46. 4	44. 8	44. 2	46. 4	44. 2
blo	被し	J/sat	4. 0		55	4. 0			4. 0		
断面		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29
曲	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	311	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	38. 52	25. 68	38. 52
	at	D	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	38. 52	25. 68	38. 52
	pt	U	1. 83	1. 32	1. 83	1. 83	1. 32	1. 83	1. 69	1. 08	1. 69
曲		D	1. 83	1. 32	1. 83	1. 83	1. 32	1. 83	1. 69	1. 08	1. 69
げ		Mal	418. 0	347. 6	418. 0	418. 0	347. 6	418. 0	305. 6	232. 1	305. 6
	Mas	U	836. 0	695. 1	836. 0	836. 0	695. 1	836. 0	611. 2	464. 2	611. 2
		D	836. 0	695. 1	836. 0	836. 0	695. 1	836. 0	611. 2	464. 2	611. 2
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	1067. 6		1067. 6	1067. 6		1067. 6	804. 4		804. 4
	IVIY	D	1014. 6		1014. 6	1014. 6		1014. 6	751. 9		751. 9
	L'	' (L)		0.0 (800.		49	0.0 (800.			0.0 (800.	0)
	Qd	正	208. 3	350. 9	493. 5	181. 8	324. 4	467. 0	102. 5	239. 6	376. 8
		負	493. 5	350. 9	208. 3	467. 0	324. 4	181. 8	376. 8	239. 6	102. 5
		Qd	493. 5	350. 9	493. 5	467. 0	324. 4	467. 0	376. 8	239. 6	376. 8
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ	Q	d/bj	200. 43	137. 64	200. 43	189. 67	127. 25	189. 67	189. 28	114. 88	189. 28
6			1. 099	1. 127	1.099	1.099	1. 127	1. 099	1. 089	1. 126	1. 089
断	a	s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1. 000	1.000	1. 000
		S. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1. 000
		pw	0. 924	0. 924	0. 924	0. 924	0. 924	0. 924	1. 129	1. 129	1. 129
	-	Qal	387. 5	406.8	387. 5	387. 5	406.8	387. 5	345. 1	367. 5	345. 1
	Qas	正	554. 6	574. 2	554. 6	554. 6	574. 2	554. 6	499. 7	523. 6	499. 7
		負	554. 6	574. 2	554. 6	554. 6	574. 2	554. 6	499. 7	523. 6	499. 7
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	†	判定	0K	0K	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	1. 538		1. 538	1. 458		1. 458	1. 58\$		1. 58\$
		D	0. 658		0. 658	0. 568		0. 568	0. 43\$		0. 43\$
付	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D	0. 0 127. 3		0.0	0.0		0.0	0.0		0. 0 127. 3
	Ld1	U D	141.8		127. 3 141. 8	127. 3 141. 8		127. 3 141. 8	127. 3 141. 8		141.8
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	刊上		UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\

	断面	· D	0	32 (3)	,		G (3)	, 1	0	2 (3)	
				1 <u>2 (3 /</u> -47F層[X3	VAT		<u>は (</u>	VEI		<u>∠ (</u>	VEI
	部材件										
位	1.	立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		- 期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
		豆期	(140)	(400)	(140)	(120)	(400)	(120)	(136)	(400)	(136)
		MI	194. 9	-98. 2	194. 9	227. 9	-120. 5	252. 0	209. 3	-103. 8	209. 6
	Ms	U	530. 9	0.0	530. 9	1409. 5	0.0	1425. 8	1149. 6	0.0	1150. 1
応		D	141. 0	98. 2	141. 0	953. 7	124. 4	921. 7	731.0	103. 9	730. 9
力		no	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
75		Ql	142. 0	0.0	-142. 0	162. 6	-3. 0	-168. 6	155. 0	-0.0	-155. 1
		Qs	271. 3	129. 2	271. 3	583. 2	423. 6	589. 2	511. 5	356. 6	511. 6
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 (Fc = 27.		Fc30 (Fc30 (Fc = 30.	
	彻貝	鉄筋	SD390	0/SD345/S			0/SD345/S			/SD345/K3	
		b	45. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70. 0	70. 0	60.0	60. 0	60. 0
		D	60. 0	60. 0	60.0	140. 0	140. 0	140. 0	75. 0	75. 0	75. 0
	d	U	50. 6	53. 0	50. 6	127. 5	127. 5	127. 5	66. 2	68. 0	66. 2
	u	D	50. 6	53. 0	50. 6	127. 5	127. 5	127. 5	66. 2	68. 0	66. 2
	:	U	44. 2	46. 4	44. 2	111. 5	111. 5	111. 5	57. 9	59. 5	57. 9
	j	D	44. 2	46. 4	44. 2	111. 5	111. 5	111. 5	57. 9	59. 5	57. 9
blo	被し	J/sat	4. 0		55	5.0		10	4. 0		
断面		1	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29
曲	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29
		1	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29
	STP	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	S13	S13	S13
	311	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	3-100	3-100	3-100
	at	U	38. 52	25. 68	38. 52	95. 28	95. 28	95. 28	51. 36	38. 52	51.36
	at	D	38. 52	25. 68	38. 52	95. 28	95. 28	95. 28	51. 36	38. 52	51. 36
	pt	U	1. 69	1. 08	1. 69	1. 07	1. 07	1. 07	1. 29	0. 94	1. 29
曲	•	D	1. 69	1. 08	1. 69	1. 07	1. 07	1. 07	1. 29	0. 94	1. 29
げ		Mal	305. 6	232. 1	305. 6	2113. 0	2113. 0	2113. 0	578. 9	455. 6	578. 9
	Mas	U	611. 2	464. 2	611. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1	1157. 7	911. 1	1157. 7
		D	611. 2	464. 2	611. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1	1157. 7	911. 1	1157. 7
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Му	U	804. 4		804. 4	4954. 0		4954. 0	1380. 6		1380. 6
	III y	D	751. 9		751. 9	4689. 7		4689. 7	1312. 0		1312. 0
	L'	(L)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.			0.0 (800.	
	Qd	正	51.8	193. 8	335. 9	468. 3	633. 9	799. 5	379. 8	534. 9	689. 9
		負	335. 9	193. 8	51.8	793. 5	627. 9	462. 3	689. 8	534. 8	379. 8
		Qd	335. 9	193. 8	335. 9	793. 5	633. 9	799. 5	689. 8	534. 9	689. 9
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ	Q	d/bj	168. 71	92. 92	168. 71	101.62	81. 19	102. 40	198. 59	149. 88	198. 61
6			1. 077	1. 114	1. 077	1.841	1.841	1. 841	1. 314	1. 338	1. 314
断	а	s. 正	1. 000	1.000	1.000	1. 026	1. 026	1. 026	1. 000	1. 000	1. 000
		S. 負	1. 000	1.000	1. 000	1. 034	1. 034	1. 034	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	1. 129	1. 129	1. 129	1. 137	1. 137	1. 137	0. 633	0. 633	0. 633
	(Qal	343. 2	365. 5	343. 2	1849. 2	1849. 2	1849. 2	507. 5	528. 2	507. 5
	Qas	正	499. 7	523. 6	499. 7	2028. 4	2028. 4	2028. 4	958. 3	984. 5	958. 3
		負	499. 7	523. 6	499. 7	2035. 8	2035. 8	2035. 8	958. 3	984. 5	958. 3
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	1	判定	0K	0K	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	1. 418		1. 418	0. 598		0.608	1. 658		1.668
		D	0. 228		0. 228	0. 358		0. 358	0. 918		0. 918
付	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U D	127. 3		127. 3	280. 0		280. 0	131.0		131.0
		U	141. 8		141. 8	280. 0		280. 0	145. 5		145.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面名 部材位置 位置 長期		G	2 (3)	,	r.	2 (3)	, 1	r.	32 (3)	, 1
							-44F層[X4	_Y51		-ム5F層[X4	
	1. <u>[</u>	· · 居	左端	-43F/唐 L 84 中央	-x5 <u>]</u> 右端	左端	<u>-744F/唐 L^4</u> 中央	-^5] 右端	左端	- <u>43F/曾 L</u>	- <u>^</u> 5] 右端
位	7.2	ᄪ		(400)							
置			(0)	(/	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
		豆期	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		MI	205. 3	-101. 7	206. 0	192. 5	-95. 3	192. 8	192. 4	-95. 3	192. 8
	Ms	U	1017. 7	0.0	1018. 6	800. 7	0.0	801.1	754. 8	0.0	755. 3
-	INIO	D	607. 2	101. 7	606. 6	415. 8	95. 3	415. 6	369. 9	95. 3	369. 6
応力	L	no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
נע		QI	152. 3	-0. 1	-152. 5	142. 6	-0. 0	-142. 6	142. 5	-0. 0	-142. 6
		Qs	460. 4	308. 2	460. 6	376. 5	234. 0	376. 6	358. 8	216. 3	358. 9
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
		Fc	Fc30 (Fc = 30.		Fc30 (Fc30 (
	材質	鉄筋		/SD345/K3	SS785		D/SD345/S			0/SD345/S	D295
		b	60. 0	60.0	60.0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
		D	75. 0	75. 0	75. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0
		U	66. 2	68. 0	66. 2	51. 2	53. 0	51. 2	51. 2	53. 0	51. 2
	d				00. 2			51. 2			
		D	66. 2	68. 0	66. 2	51. 2	53.0	51. 2	51. 2	53.0	51. 2
	j	U	57. 9	59. 5	57. 9	44. 8	46. 4	44. 8	44. 8	46. 4	44. 8
		D D	57. 9	59. 5	57. 9	44. 8	46. 4	44. 8	44. 8	46. 4	44. 8
断	被地		4. 0			4.0			4.0		
置		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
ш	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	STP	径	S13	S13	S13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	311	形ピッチ	3-100	3-100	3-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	o+	U	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
	at	D	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36
		U	1. 29	0. 94	1. 29	1. 83	1. 32	1. 83	1. 83	1. 32	1. 83
曲	pt	D	1. 29	0. 94	1. 29	1. 83	1. 32	1. 83	1. 83	1. 32	1. 83
げ		Ma I	578. 9	455. 6	578. 9	418. 0	347. 6	418. 0	418. 0	347. 6	418. 0
		U	1157. 7	911. 1	1157. 7	836. 0	695. 1	836. 0	836. 0	695. 1	836. 0
	Mas	D	1157. 7	911. 1	1157. 7	836. 0	695. 1	836. 0	836. 0	695. 1	836. 0
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		J~_ U	1380. 6	OIT/ OIT	1380. 6	1067. 6	OIT/ OIT	1067. 6	1067. 6	OIL/ OIL	1067. 6
	My	D	1312. 0		1312. 0	1014. 6		1014. 6	1014. 6		1014. 6
	Ι,	(L)		0. 0 (800.			0. 0 (800.			0.0 (800.	
		正	309. 8	462. 2	614. 6	208. 4	351. 0	493. 6	181. 9	324. 5	467. 1
	Qd	負	614. 4	462. 0	309. 6	493. 5	350. 9	208. 3	467. 0	324. 4	181. 8
		Qd Qd	614. 4		0440	400 [054.0		467. 0	004 5	467. 1
			K2	462. 2 K1	614. 6 K1	493. 5 K2	351. 0 K1	493. 6 K1	K2	324. 5 K1	K1
		no							189. 67		
せ	(J)	d/bj	176. 89	129. 51	176. 94	200. 42	137. 67	200. 46		127. 28	189. 71
6		<u> </u>	1. 315	1. 339	1. 315	1.098	1. 126	1. 098	1. 098	1. 126	1. 098
断	a	s. 正	1. 000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		S. 負	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1. 000
		pw	0. 633	0. 633	0. 633	0. 924	0. 924	0. 924	0. 924	0. 924	0. 924
	(Qal	507. 7	528. 4	507. 7	387. 4	406. 7	387. 4	387. 3	406. 7	387. 3
	Qas	正	958. 3	984. 5	958. 3	554. 6	574. 2	554. 6	554. 6	574. 2	554. 6
	was	負	958. 3	984. 5	958. 3	554. 6	574. 2	554. 6	554. 6	574. 2	554. 6
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	#	判定	OK	0K	0K	OK	0K	0K	0K	OK	0K
	To	U	1. 47S		1. 47S	1. 53\$		1. 53S	1. 45S		1. 45S
	Ta	D	0. 748		0. 748	0. 658		0. 65S	0. 56S		0. 56S
1	اما	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D	0.0		0. 0	0.0		0.0	0.0		0.0
盾	1 ما 1	U	131.0		131. 0	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3
	Ld1	D	145. 5		145. 5	141.8		141.8	141.8		141.8
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
			,		,	,		,	,		,

	断面	名	G	i2 (3))	G	2 (3))	F	G (3)	
	部材			-46F層[X4	-X51			-X51		-ム1F層[X5	-X61
		立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置	4	豆期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(120)	(400)	(120)
		<u>亞郑</u> □	185. 3	-91. 7	185. 5	194. 5	-98. 1	195. 5	287. 4	-145. 2	143. 1
	Ms	U	600.6	0.0	601.1	530. 7	0.0	532. 0	1507. 5	0.0	1409. 4
応		D	230. 1	91.7	230. 0	141.7	98. 3	141. 0	932. 7	168. 3	1123. 1
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
		QI	137. 1	-0.0	-137. 2	141. 9	-0. 1	-142. 2	183. 7	18. 0	-147. 6
		Qs	296. 9	159. 8	297. 0	271. 3	129. 5	271. 5	627. 6	462. 0	591. 6
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc27 (Fc27 (Fc30 (
	17] 只	鉄筋		0/SD345/S			<u> </u>			<u> 0/SD345/S</u>	
		b	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70. 0	70. 0
		D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	140. 0	140. 0	140. 0
	d	U	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6	127. 5	127. 5	127. 5
	u	D	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53.0	50. 6	127. 5	127. 5	127. 5
		U	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	111. 5	111. 5	111. 5
	j	D	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	111. 5	111. 5	111. 5
ble	被し	IJ/sat	4. 0	, 4.0/ 3.	55	4. 0	, 4.0/ 3.	55	5. 0	, 5.0/ 7.	10
断面		1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
ш	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
	311	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	- 4	U	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	95. 28	95. 28	95. 28
	at	D	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	95. 28	95. 28	95. 28
	m.±	U	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	1. 07	1. 07	1. 07
曲げ	pt	D	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	1. 07	1. 07	1. 07
げ		Mal	305. 6	232. 1	305. 6	305. 6	232. 1	305. 6	2113. 0	2113. 0	2113. 0
	М	U	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	Mas	D	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	4226. 1	4226. 1	4226. 1
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	м	U	804. 4	·	804. 4	804. 4		804. 4	4954. 0		4954. 0
	Му	D	751. 9		751. 9	751. 9		751. 9	4689.7		4689. 7
	L'	' (L)	490	0.0 (800.	0)	490	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)
	0-1	正	102. 5	239. 7	376. 9	52. 1	194. 2	336. 2	482. 3	648. 0	813. 6
	Qd	負	376. 8	239. 7	102. 5	336. 0	193. 9	51. 9	849. 6	684. 0	518. 4
		Qd	376. 8	239. 7	376. 9	336. 0	194. 2	336. 2	849. 6	684. 0	813. 6
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
世	Q	d/bj	189. 29	114. 92	189. 32	168. 77	93. 10	168. 90	108. 81	87. 60	104. 20
ん			1. 089	1. 126	1. 089	1. 075	1. 112	1. 075	1. 796	1. 796	1. 796
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 050	1. 050	1. 050
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 007	1. 007	1. 007
		pw	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 137	1. 137	1. 137
		Qal	345. 0	367. 4	345. 0	343. 0	365. 3	343. 0	1821. 1	1821. 1	1821. 1
	000	正	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2050. 6	2050. 6	2050. 6
	Qas	負	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2011. 0	2011. 0	2011. 0
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK	0K	0K	0K	0K	OK	0K	0K	OK
	<u></u>					1. 418		1. 418	0. 63S		0.618
		U	1. 58S		1. 58S	1. 710					
	Ta	U D	0. 43\$		0. 43S	0. 228		0. 22\$	0. 36\$		0. 398
<i>1</i> _1	Та	D U			0. 43S 0. 0	0. 228					
付美		D U D	0. 43S 0. 0 0. 0		0. 43S 0. 0 0. 0	0. 22S 0. 0 0. 0		0. 22S 0. 0 0. 0	0. 36S 0. 0 0. 0		0. 39S 0. 0 0. 0
付着	Ta Ld	U D U D	0. 43S 0. 0		0. 43S 0. 0	0. 22S 0. 0		0. 22S 0. 0	0. 36S 0. 0 0. 0 280. 0		0. 39\$ 0. 0 0. 0 280. 0
付着	Та	D U D	0. 43S 0. 0 0. 0		0. 43S 0. 0 0. 0	0. 22S 0. 0 0. 0		0. 22S 0. 0 0. 0	0. 36S 0. 0 0. 0		0. 39S 0. 0 0. 0

	断面	. A	C	3 (3)			3 (3)	<u> </u>		3 (3)	
				いて (っつ) -42F層[X5	VCI		<u>いしょう</u> -43F層[X5	Vel		<u>いしょ</u> -44F層[X5	Vel
	部材化										
位	1.	立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
置		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
		豆期	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)
		MI	220. 0	-105. 9	194. 6	215. 0	-103. 7	192. 2	198. 7	-96. 5	184. 2
	Ms	U	1159. 4	0.0	1147. 5	1017. 8	0.0	1003. 1	797. 0	0.0	788. 4
応		D	719. 3	112. 7	758. 2	587. 8	107. 7	618. 7	399. 7	99. 4	420. 0
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
//		QI	158. 2	3. 2	-151.8	155. 3	2. 8	-149. 6	144. 4	1.8	-140.8
		Qs	516. 9	361. 9	510.6	461. 2	308.8	455. 5	375. 7	233. 1	372. 0
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (00)	Fc30 (
	171 貝	鉄筋	SD390	/SD345/KS			/SD345/K3			O/SD345/S	
		b	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	55. 0	55. 0	55. 0
		D	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	60.0	60.0	60. 0
	d	U	65. 5	67. 8	65. 5	65. 5	67. 8	65. 5	51. 2	53. 0	51. 2
	u	D	65. 5	67. 8	65. 5	65. 5	67. 8	65. 5	51. 2	53. 0	51. 2
	:	U	57. 3	59. 3	57. 3	57. 3	59. 3	57. 3	44. 8	46. 4	44. 8
	j	D	57. 3	59. 3	57. 3	57. 3	59. 3	57. 3	44. 8	46. 4	44. 8
pl/r	被し	J/sat	4. 0		55	4. 0			4. 0		55
断面		1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29
山山	上端										
	筋	2	2-D32		2-D32	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29
		1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D32		2-D32	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29
	STP	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	D13	D13	D13
	311	形ピッチ	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	5-100	5-100	5-100
	at	U	55. 58	39. 70	55. 58	55. 58	39. 70	55. 58	51. 36	38. 52	51. 36
	at	D	55. 58	39. 70	55. 58	55. 58	39. 70	55. 58	51. 36	38. 52	51. 36
	pt	U	1. 41	0. 98	1. 41	1. 41	0. 98	1. 41	1. 83	1. 32	1. 83
曲	ρt	D	1. 41	0. 98	1. 41	1. 41	0. 98	1. 41	1. 83	1. 32	1. 83
げ		Mal	615. 7	467. 5	615. 7	615. 7	467. 5	615. 7	418. 0	347. 6	418. 0
	Mas	U	1231. 4	935. 0	1231. 4	1231. 4	935. 0	1231. 4	836.0	695. 1	836. 0
		D	1231. 4	935. 0	1231. 4	1231. 4	935. 0	1231. 4	836.0	695. 1	836. 0
	+	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Му	U	1474. 0		1474. 0	1474. 0		1474. 0	1067. 6		1067. 6
	IVI y	D	1406. 1		1406. 1	1406. 1		1406. 1	1014. 6		1014. 6
	L'	' (L)	490	0.0 (800.	0)	490	0.0 (800.			0.0 (800.	
	Qd	正	379. 9	534. 9	689. 9	303. 6	456. 0	608. 4	202. 5	345. 1	487. 7
	- Gru	負	696. 3	541. 2	386. 2	614. 1	461. 7	309. 3	491. 3	348. 7	206. 1
		Qd	696. 3	541. 2	689. 9	614. 1	461. 7	608. 4	491. 3	348. 7	487. 7
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
せ	Q	d/bj	202. 40	152. 03	200. 55	178. 52	129. 70	176. 87	199. 53	136. 78	198. 06
6			1. 281	1. 311	1. 281	1. 285	1. 315	1. 285	1. 084	1. 112	1. 084
断	a	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	0. 633	1. 155	1. 155	1. 155
	(Qal	493. 5	519. 2	493. 5	494. 5	520. 3	494. 5	440. 1	461. 2	440. 1
	Qas	正	949. 0	982. 1	949. 0	949. 0	982. 1	949. 0	638. 4	661. 1	638. 4
		負	949. 0	982. 1	949. 0	949. 0	982. 1	949. 0	638. 4	661. 1	638. 4
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	+	判定	OK Too	OK	OK_	OK_	0K	OK	OK Too	OK	0K
	Ta	U	1. 73\$		1. 728	1. 538		1. 528	1. 528		1. 518
	Tu	D	0. 958		0. 96S	0. 76\$		0.778	0. 63\$		0. 648
		U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付	l l d	1 1	0.0		0.0	0. 0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D									
付着		Ū	137. 4		129. 9	137. 4		129. 9	129. 1		121. 6
付着	Ld Ld1 判定							129. 9 145. 9 0K/0K	129. 1 143. 6 0K/0K		

	断面	夕	0	3 (3)		C	3 (3)	, 1		3 (3)	
	部材			<u>いしょ</u> から -45F層[X5	_X61		いしょう / -46F層[X5	-X61		<u>いしょう</u> -47F層[X5	-X61
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		豆期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		M I	198. 8	-96. 5	183. 9	190. 1	-92. 6	178. 8	205. 4	-100. 3	180. 1
		U	750. 4	0. 0	742. 2	591. 9	0.0	584. 6	527. 1	0. 0	505. 2
	Ms	D	352. 7	99. 9	374. 3	211. 8	94. 6	227. 0	116. 3	102. 0	144. 9
応			K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
力		no Q I	144. 5		-140. 7	138. 6	1.4	-135. 8	145. 2	3. 2	-138. 9
				1.9				-133. 6		127. 5	
		Qs	357. 9	215. 3	354. 2	293. 9	156. 7	291.1	269. 6		263. 3
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc		$F_{c} = 30.$		Fc27 (Fc27 (
		鉄筋		0/SD345/S		SD39	0/SD345/S		5D39	0/SD345/S	
		b	55. 0	55. 0	55. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60. 0
	d	U	51. 2	53. 0	51. 2	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50.6
	ч —	D	51. 2	53. 0	51. 2	50. 6	53. 0	50.6	50.6	53.0	50. 6
	j	U	44. 8	46. 4	44. 8	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2
		D	44. 8	46. 4	44. 8	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2
断	被し		4. 0			4.0			4. 0		
面		1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
IHI	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	SIF	形ピッチ	5-100	5-100	5-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	-+	U	51. 36	38. 52	51. 36	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52
	at	D	51. 36	38. 52	51. 36	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52
		U	1. 83	1. 32	1. 83	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69
曲げ	pt	D	1. 83	1. 32	1. 83	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69
げ		Wal	418. 0	347. 6	418. 0	305. 6	232. 1	305. 6	305. 6	232. 1	305. 6
	Maa	U	836. 0	695. 1	836. 0	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2
	Mas	D	836. 0	695. 1	836. 0	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2
	+	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	М	U	1067. 6		1067. 6	804. 4		804. 4	804. 4		804. 4
	My	D	1014. 6		1014. 6	751. 9		751. 9	751. 9		751. 9
	L'	(L)	490	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)
	0-1	正	175. 7	318. 3	460. 9	94. 4	231. 6	368. 7	41. 4	183. 4	325. 5
	Qd	負	464. 6	322. 0	179. 4	371.6	234. 4	97. 2	331.8	189. 7	47. 7
		Qd	464. 6	322. 0	460. 9	371. 6	234. 4	368. 7	331.8	189. 7	325. 5
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
世		d/b j	188. 69	126. 30	187. 18	186. 64	112. 37	185. 22	166. 66	90. 96	163. 49
ん			1. 084	1. 112	1. 084	1. 077	1. 115	1. 077	1. 053	1.090	1. 053
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 000	1.000	1. 000
		s. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	1. 155	1. 155	1. 155	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129
		Qal	440. 0	461. 2	440. 0	343. 3	365. 6	343. 3	339. 6	361. 7	339. 6
		正	638. 4	661. 1	638. 4	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7
	Qas	負	638. 4	661. 1	638. 4	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7
		Qax	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK	OK O	OK O. G	OK OK	OK OK	OK O. G	OK O. G	OK O. G	OK OK
		U	1. 448	511	1. 438	1. 568	011	1. 548	1. 398	J.1.	1. 368
	Ta	D	0. 558		0. 568	0. 40\$		0. 418	0. 178		0. 20\$
		U	0.00		0.00	0. 400		0. 410	0. 170		0. 200
付着	Ld	D	0. 0		0.0	0.0		0.0	0. 0		0.0
着		U	129. 1		121. 6	129. 1		121. 6	129. 1		121. 6
	Ld1	D	143. 6		136. 1	143. 6		136. 1	143. 6		136. 1
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	刊上		UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\	UI\/ UI\		UI\/ UI\

	断面	夕	E/	G2 (3)	Г	G2 (3	<u>, </u>		G2 (3)
	部材			uz (3 -41F層[X1	/ _¥2]		uz (3 -ム1F層[X2	_Y3]		uz (3 -ム1F層[X3	<u>-</u> ¥41
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		支朔 豆期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
		立为 M I	0.0	-39. 0	56. 1	56. 1	-17. 9	42. 2	42. 2	-24. 8	42. 2
	Ms	U	0.0	0.0	56. 1	56. 1	0.0	42. 2	42. 2	0.0	42. 2
応		D	0.0	39. 0	0.0	0.0	17. 9	0.0	0.0	24. 8	0.0
力	L	no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2_	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
		QI	24. 6	-7. 0	-38. 6	33. 4	1. 7	-29. 9	31. 6	0. 0	-31. 6
		Qs	24. 6	7. 0	38. 6	33. 4	1. 7	29. 9	31. 6	0.0	31. 6
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.			Fc = 30.	
	彻貝	鉄筋	SD390	0/SD345/S		SD39	0/SD345/S			O/SD345/S	D295
		b	30.0	30. 0	30.0	30. 0	30.0	30.0	30. 0	30. 0	30. 0
		D	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50.0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0
	al	U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	d	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
		U	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	被「		5. 0			5. 0			5. 0		
断	1//	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
面	上端		- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520	- 520
	筋	2									
	,,,,										
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端		0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020
	筋	2									
	7323										
		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		Ü	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
ш	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲げ		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
.,		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	<u> </u>	判定	0K/0K	OK/OK	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK
		U	355. 7	OIL/ OIL	355. 7	355. 7	OII/ OII	355. 7	355. 7	OII/ OII	355. 7
	My	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	- 1	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
		I I	24. 6	7. 0	38. 6	33. 4	1. 7	29. 9	31. 6	0.0	31.6
	Qd	負	24. 6	7. 0	38. 6	33. 4	1. 7	29. 9	31. 6	0.0	31. 6
		Qd	24. 6	7. 0	38. 6	33. 4	1. 7	29. 9	31. 6	0.0	31. 6
		no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
世		d/bj	22. 35	6. 36	35. 07	30. 28	1. 57	27. 14	28. 71	0.00	28. 71
7			1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000
	_ ~	s. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5
		正	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	366. 2	366. 2	366. 2
	Qas	負	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	366. 2	366. 2	366. 2
	(Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0
		判定	OK	OK O	OK O. G	OK O. G	OK OK	OK O. G	OK O. G	OK O. G	OK OK
		U	0. 25L	511	0. 39L	0. 34L	011	0. 30L	0. 32L	J.1.	0. 32L
	Ta	D	0. 00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
		Ü	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
看		U	400.0		400. 0	400. 0		400.0	400. 0		400. 0
	Ld1	D	400.0		400.0	400.0		400.0	400.0		400.0
	判定	-	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	T'J /C		OIX/ OIX		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIX/ OIX	OIX/ OIX		OIN/ OIN

	断面	- A		G2 (3	\	г.	G2 (3	<u>, </u>		G2 (3	\
					<i>)</i>			<i>)</i>) V0]
	部材			-ム1F層[X4			-ム1F層[X5			-ム1F層[Y1	
位		立置	左端	<u>中央</u>	右端	左端	<u>中央</u>	右端	左端	<u>中央</u>	右端
置		長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(75)	(0)
_		豆期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(75)	(25)
		MI	42. 2	-17. 9	56. 1	56. 1	-39. 0	0.0	0.0	-0. 0	3. 5
	Ms	U	42. 2	0.0	56. 1	56. 1	0.0	0.0	0.0	0.0	3. 5
応	IIIO	D	0. 0	17. 9	0. 0	0. 0	39. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0
力	L	no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
75		QI	29. 9	-1. 7	-33. 4	38. 6	7. 0	-24. 6	1. 8	-2. 3	-6. 5
		Qs	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	1. 8	2. 3	6. 5
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K1	K1	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.		Fc30 ((Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
	刊貝	鉄筋	SD390	0/SD345/S		SD39	0/SD345/S	D295		O/SD345/S	D295
		b	30.0	30. 0	30.0	30.0	30.0	30. 0	30.0	30.0	30.0
		D	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0
		U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	d	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
		Ū	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
lal	被し	_	5. 0		55	5. 0			5. 0		55
断	1//	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
面	上端										
	筋	2									
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端										
	筋	2									
	13.5										
	OTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形L [°] ッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		U	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
げ		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	355. 7	,	355. 7	355. 7	,	355. 7	355. 7	,	355. 7
	Му	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	L'	, (L)	800	0.0 (800.		80	0.0 (800.		12	5. 0 (150.	
	0-1	正	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	1. 8	2. 3	6. 5
	Qd	負	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	1. 8	2. 3	6. 5
		Qd	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	1. 8	2. 3	6. 5
		no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K1	K1	K1
世		d/bj	27. 14	1. 57	30. 28	35. 07	6. 36	22. 35	1. 68	2. 12	5. 91
ん			1.000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1.000	1. 755	1. 755	1. 755
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 755	1. 755	1. 755
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 755	1. 755	1. 755
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
	(Qa I	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	156. 5	222. 2	222. 2	222. 2
	0	正	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	334. 2	334. 2	334. 2
	Qas	負	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	334. 2	334. 2	334. 2
	(Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK	0K	OK	OK	OK	OK	0K	0K	0K
		U	0. 30L		0. 34L	0. 39L		0. 25L	0. 02L		0. 07L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	اء ا	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
「百	1.41	U	400.0		400.0	400.0		400.0	75. 0		50.0
	Ld1	D	400.0		400.0	400.0		400.0	75. 0		50. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	夕	E1	G2 (3)		G2 (3)		G2 (3)
	部材	<u>1</u> 位置		uz (3 -ム1F層[Y3	/ _V/I		az (3 -ム1F層[Y1	/ _V2l		uz (3 -ム1F層[Y3	_V/1
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>		(90)	(0)	(0)	<u>中天</u> (75)	(0)		(90)	(0)
置			(0)		(-/				(0) (45)		
		豆期	(40) 4. 9	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)		(90)	(0)
		MI		-0.3	0.0	-0.0	0. 2	5. 0	7. 3	-0.1	-0.0
	Ms	U	4. 9	0.0	0.0	0.0	0. 2	5. 0	7. 3	0.0	0.0
応		D	0.0	0. 3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 1	0.0
力	L	no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
73		QI	8. 1	2. 7	-2. 7	1. 7	-3. 4	-8. 5	10. 9	4. 0	-2. 8
		Qs	8. 1	2. 7	2. 7	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
	L	no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	++ 55	Fc	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
	材質	鉄筋	SD390	0/SD345/S	D295	SD39	O/SD345/S	D295	SD390	0/SD345/S	D295
		b	30. 0	30. 0	30.0	30. 0	30. 0	30. 0	30.0	30. 0	30. 0
		D	50. 0	50. 0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50. 0	50. 0
		U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	d	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
		Ü	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	被「	_	5. 0			5. 0			5. 0		
断	XIT	7/8at 1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
面	上端		0 020	0 020	0 020	O DZ3	0 020	O DES	0 020	0 020	0 020
	断	2									
	נעמ										
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端	-	3 023	3 DZ3	O DZO	O DZO	O DZO	0 020	0 020	3 023	3 023
	筋	2									
	נעמ										
		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		Ü	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
dh	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲げ		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
''		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	1	判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
		U	355. 7	OIX/ OIX	355. 7	399. 2	UIX/ UIX	399. 2	399. 2	UIX/ UIX	399. 2
	My	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	1.	, (F)		0. 0 (180.			2. 5 (150.			5. 0 (180.	
		正	8. 1	2. 7	2. 7	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2.8
	Qd	負	8. 1	2. 7	2. 7	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
		Qd Qd	8. 1	2. 7	2. 7	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
		no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
せ		d/bj	7. 36	2. 47	2. 42	1. 57	3. 05	7. 67	9. 89	3. 67	2. 54
6	Q.	u, b j	1. 641	1. 641	1. 641	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543
断	а	s. 正	1. 641	1. 641	1. 641	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543
1441	а	S. 負	1. 641	1. 641	1. 641	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543
		pW	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	212. 3	212. 3	212. 3	213. 2	213. 2	213. 2	203. 8	203. 8	203. 8
		正	319. 3	319. 3	319. 3	320. 7	320. 7	320. 7	306. 5	306. 5	306. 5
	Qas	負	319. 3	319. 3	319. 3	320. 7	320. 7	320. 7	306. 5	306. 5	306. 5
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0
		idax 判定	OK O. U	OK O. U	0K	0K	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U
			0. 08L	UΙ\	0. 03L	0. 02L	UI۱	0. 09L	0. 11L	٥١١	0. 03L
	Ta	D	0.00		0.03L	0. 02L		0.09L	0. 11L		0.03L
		U	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
付着	Ld	D	0. 0		0. 0	0. 0		0. 0	0. 0		0.0
着		U	50. 0		90. 0	75. 0		47. 5	45. 0		90. 0
	Ld1	D	50. 0		90. 0	75. 0 75. 0		47. 5	45. 0 45. 0		90. 0
		U						0K/0K			
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		UN/UN	OK/OK		OK/OK

	断面	ع ا	E/	G2 (3)		G2 (3	\	E/	G2 (3	\
	部材			uz (3 -ム1F層[Y1	/ _Y21		uz (3 -ム1F層[Y3	_Y / 1		az (3 -ム1F層[Y1	_Y21
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位				<u>中天</u> (75)	(0)		(90)	(0)	(0)	(75)	(0)
置		長期 一	(0)			(0)					
		豆期	(0)	(75)	(28)	(45)	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)
		MI	0.0	0. 2	5.0	7. 3	-0.1	-0.0	0.0	0. 2	5. 0
	Ms	U	0.0	0. 2	5. 0	7. 3	0. 0	0.0	0.0	0. 2	5. 0
応	IIIO	D	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 1	0.0	0.0	0.0	0. 0
力	L	no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
75		Ql	1. 7	-3. 4	-8. 5	10. 9	4. 0	-2. 8	1. 7	-3. 4	-8. 5
		Qs	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5
	L	no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	++ 55	Fc	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
	材質	鉄筋	SD390	0/SD345/S	D295	SD39	0/SD345/S	D295		0/SD345/S	D295
		b	30.0	30. 0	30. 0	30.0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0
		D	50. 0	50. 0	50.0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0
		U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	d	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
		Ū	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
141 · · · ·	被し	_	5. 0			5. 0			5. 0		
断	1//	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
面	上端										- 2
	筋	2									
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端						0 220	0 220			0 0 0 0
	筋	2									
	13.5										
	OTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	形L°ッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		Ū	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
#	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲げ		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	399. 2	,	399. 2	399. 2	211, 211	399. 2	399. 2	,	399. 2
	Му	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	L'	(L)		2. 5 (150.			5. 0 (180.			2. 5 (150.	
	0.1	正	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5
	Qd	負	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5
		Qd	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5
		no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
せ		d/bj	1. 57	3. 05	7. 67	9. 89	3. 67	2. 54	1. 57	3. 05	7. 67
ん			1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543	1. 651	1. 651	1. 651
断	а	s. 正	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543	1. 651	1. 651	1. 651
	_	S. 負	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543	1. 651	1. 651	1. 651
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	213. 2	213. 2	213. 2	203. 8	203. 8	203. 8	213. 2	213. 2	213. 2
		正	320. 7	320. 7	320. 7	306. 5	306. 5	306. 5	320. 7	320. 7	320. 7
	Qas	負	320. 7	320. 7	320. 7	306. 5	306. 5	306. 5	320. 7	320. 7	320. 7
		Qax	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK OK
		J~_U	0. 02L		0. 09L	0. 11L		0. 03L	0. 02L		0. 09L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	, .	Ü	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
着	1.14	Ü	75. 0		47. 5	45. 0		90. 0	75. 0		47. 5
	Ld1	D	75. 0		47. 5	45. 0		90. 0	75. 0		47. 5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	~		, 511		, 511	, 511		, 511	,		,

	断面	夕	F.	G2 (3)	F	G2 (3)	F	G2 (3)
	部材	<u>17</u> 位署		uz (3 -ム1F層[Y3	/ _V/1		uz (3 -ム1F層[Y1	/ _V21		uz 、 5 -ム1F層[Y3	_V/1
		<u> </u>	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u> </u>	(0)	(90)	(0)	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)
置		区别 豆期	(45)	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)	(45)	(90)	(0)
		M	7. 3	-0.1	-0.0	-0.0	0. 2	5. 0	7. 3	-0.1	-0.0
		U	7. 3	0. 1	0.0	0. 0	0. 2	5. 0	7. 3	0. 1	0.0
	Ms	D	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 2	0. 0	0.0	0. 0	0.0
応			K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
力		no Ql	10.9	4.0	-2. 8	1.7	-3. 4	-8. 5	10. 9	4.0	-2.8
		Qs	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
			K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	L	no Fc	Fc30 (Fc = 30.			Fc = 30.	N I
	材質	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
			30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0	30. 0
		b D									
			50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50. 0 42. 0
	d	U D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	
			42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	j	U	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7 36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
		D D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7		36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
断	被「		5.0			5.0			5.0	5. 0/ 7. 3-D29	
面	Гтт	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	ა−D29	3-D29
	上端	0									
	筋	2									
		1	2 000	2 000	2 000	2 000	2 000	2 000	2 000	2 000	2 000
	— <u>1</u> m	<u> </u>	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端	2									
	筋										
		4 ▽	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	STP	径 形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		Ü	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
ш	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲げ		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
1,		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	1	判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
		l N	399. 2	OIX/ OIX	399. 2	399. 2	OIL/ OIL	399. 2	399. 2	OIL/ OIL	399. 2
	My	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	- 1	(L)		5. 0 (180.			2. 5 (150.			5. 0 (180.	
		正	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
	Qd	負	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
		Qd	10. 9	4. 0	2. 8	1. 7	3. 4	8. 5	10. 9	4. 0	2. 8
		no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
せ		d/bj	9. 89	3. 67	2. 54	1. 57	3. 05	7. 67	9. 89	3. 67	2. 54
6		u, 25	1. 543	1. 543	1. 543	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543
断	а	s. IE	1. 543	1. 543	1. 543	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543
	_ ~	s. 負	1. 543	1. 543	1. 543	1. 651	1. 651	1. 651	1. 543	1. 543	1. 543
		pw w	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	203. 8	203. 8	203. 8	213. 2	213. 2	213. 2	203. 8	203. 8	203. 8
		正	306. 5	306. 5	306. 5	320. 7	320. 7	320. 7	306. 5	306. 5	306. 5
	Qas	負	306. 5	306. 5	306. 5	320. 7	320. 7	320. 7	306. 5	306. 5	306. 5
		Qax	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
		l U	0. 11L		0. 03L	0. 02L		0. 09L	0. 11L		0. 03L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
, .		Ü	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D	0. 0		0.0	0.0		0.0	0. 0		0.0
看	1 14	Ŭ	45. 0		90. 0	75. 0		47. 5	45. 0		90. 0
	Ld1	D	45. 0		90.0	75. 0		47. 5	45. 0		90. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	111		J11, J11		J11, J11	J11, J11		J11, J11	J11/ J11		011, 011

	断面	i名	F	32 (3)	F	32 (3)
	部材		X6フレ-		-Y2]	X6フレ-	-ム1F層 [Y3	-Y4]
/		三三 立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		_ <u></u> 長期	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)
置		豆期	(0)	(75)	(25)	(40)	(90)	(0)
		WI	0.0	-0.0	3. 5	4. 9	-0. 3	0.0
		U	0. 0	0.0	3. 5	4. 9	0.0	0.0
	Ms	D	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0
応	-		K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
力		no	, , ,	-2.3	-6. 5	,	,	
		QI	1.8	2. 3	6. 5	8. 1 8. 1	2. 7 2. 7	-2. <i>1</i> 2. 7
		Qs						
	L	no	K1	K1 Fc = 30.	K1	K1 Fc30 (K1 Fc = 30.	K1
	材質	Fc	Fc30 (
		鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	30.0	30.0	30.0	30.0	30.0	30.0
		D	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	d	U	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	<u> </u>	D	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0	42. 0
	j	U	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
		D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
断	被し		5. 0		55	5. 0		55
置		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
ш	上端							
	筋	2						
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端							
	筋	2						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	011	形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	0+	U	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	at	D	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
	pt	U	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
曲	ρt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
げ	Mal		133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
	Mas	U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
		D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	355. 7		355. 7	355. 7		355. 7
	IVI y	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	L'	(L)	125	5. 0 (150.		140	0.0 (180.	
	Qd	正	1. 8	2. 3	6. 5	8. 1	2. 7	2. 7
	Q U	負	1.8	2. 3	6. 5	8. 1	2. 7	2. 7
		Qd	1. 8	2. 3	6. 5	8. 1	2. 7	2. 7
	L	no	K1	K1	K1	K1	K1	K1
せ	Q	d/bj	1. 68	2. 12	5. 91	7. 36	2. 47	2. 42
ん			1. 755	1. 755	1. 755	1. 641	1. 641	1. 641
断	a	s. 正	1. 755	1. 755	1. 755	1. 641	1. 641	1. 641
		S. 負	1. 755	1. 755	1. 755	1. 641	1. 641	1. 641
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	222. 2	222. 2	222. 2	212. 3	212. 3	212. 3
	0	正	334. 2	334. 2	334. 2	319. 3	319. 3	319. 3
	Qas	負	334. 2	334. 2	334. 2	319. 3	319. 3	319. 3
	(Jax	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	4	判定	OK	0K	0K	OK	0K	OK
		U	0. 02L		0. 07L	0. 08L		0. 03L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00
, .		Ü	0.0		0.0	0.0		0.0
付着	Ld	D	0. 0		0. 0	0. 0		0.0
看	1 14	Ü	75. 0		50. 0	50. 0		90. 0
	Ld1	D	75. 0		50. 0	50.0		90. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	1.11		OIT/ OIT		OIN, OIN	OIT/ OIT		OIT/ OIT

(4) 建築物の使用上の支障が起こらないことの確認(RC造)

	はりの有効長さ(mm)
D	はりのせい(mm)
δο	固定荷重及び積載荷重(地震用)によってはりに生じるたわみ(mm)
係数	長期間の荷重により変形が増大することの調整係数
δ	δο * 変形増大係数
δ/Ι	1/9999より小さい場合は、全て1/9999と表示する
判定	以上の条件式を満足する場合、
刊化	または、δ/lが1/250以下である場合にOKと表示する

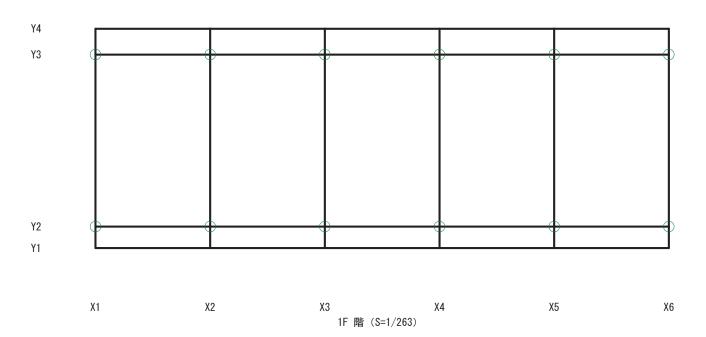
※ (D/I > 1/10)の条件が満足する場合には、たわみの計算を行いません。

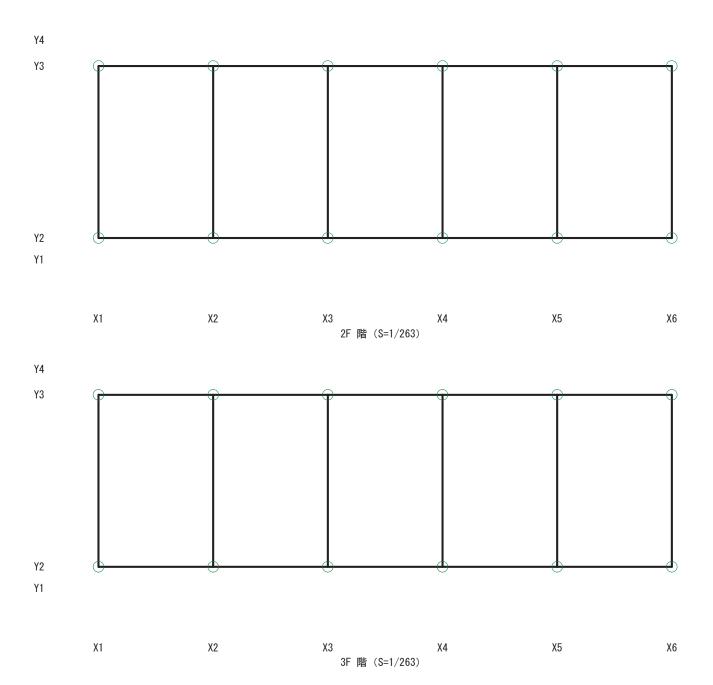
フレーム名	層名	軸名	はり符号		D	D/I	δο	係数	8/1	判定
Y1	1F	X1	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 64	8	1/ 610	OK
- ' '		X2	FG2	8000.0	500	1/ 16	0. 39	8	1/2548	OK
		X3	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.80	8	1/1247	OK
		X4	FG2	8000.0	500	1/ 16	0. 39	8	1/2548	OK
		X5	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 64	8	1/ 610	OK
Y2	1F	X1	FG	8000.0	1400	1/ 6			.,	OK
		X2	FG	8000.0	1400	1/ 6				0K
		Х3	FG	8000.0	1400	1/ 6				0K
		X4	FG	8000.0	1400	1/ 6				0K
		X5	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
	2F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 11	8	1/ 901	0K
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 916	0K
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 916	0K
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 916	0K
		Х5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 901	OK
	3F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 903	0K
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 919	OK
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 914	0K
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 919	0K
	45	X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 903	OK
	4F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 10	8	1/ 905	0K
		X2	G1	8000. 0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 918 1/ 915	0K
		X3	G1	8000. 0	550	1/ 15		8		0K
		X4	G1 G1A	8000. 0 8000. 0	550 550	1/ 15 1/ 15	1.09	8	1/ 918 1/ 905	OK OK
	5F	X5 X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 10 1. 12	8	1/ 893	0K
	OF.	X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 12	8	1/ 922	0K
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 914	0K
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 922	0K
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 12	8	1/ 893	OK
	6F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 10	8	1/ 905	OK
	01	X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 13	8	1/ 881	0K
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 13	8	1/ 885	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 13	8	1/ 881	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 10	8	1/ 905	OK
	7F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 46	8	1/ 684	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 24	8	1/ 806	0K
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 28	8	1/ 782	0K
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 24	8	1/ 806	OK
		Х5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 46	8	1/ 684	0K
Y3	1F	X1	FG	8000.0	1400	1/ 6				0K
		X2	FG	8000.0	1400	1/ 6				0K
		Х3	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X4	FG	8000.0	1400					0K
	0.5	X5	FG	8000.0	1400	1/ 6	0 FF		1 /1000	0K
	2F	X1	G3	8000.0	750	1/ 11	0. 55	8	1/1809	0K
		X2	G2	8000.0	750		0. 53	8	1/1883	0K
		X3	G2	8000. 0	750	1/ 11	0. 53	8	1/1884	0K
		X4	G2	8000.0	750	1/ 11	0. 53	8	1/1883	OK OK
	3F	X5 V1	G3	8000. 0 8000. 0	750 750	1/ 11	0. 55	8	1/1809	0K
	υr	X1 X2	G3 G2	8000.0	750	1/ 11	0. 54 0. 52	8	1/1855 1/1929	OK OK
		X2 X3	G2	8000.0	750	1/ 11	0. 52	8	1/1929	OK OK
		X4	G2	8000.0	750	1/ 11	0. 52	8	1/1929	0K
		X4 X5	G2 G3	8000.0	750		0. 52	8	1/1855	OK OK
	4F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 01	8	1/ 985	0K
	71	X2	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 99	8	1/1010	0K
		X3	G2	8000.0	600		0. 99	8	1/1010	0K
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 99	8	1/1010	0K
		/\ T	42	5500.0	300	1/ 10	0.00		1/ 1010	UIL

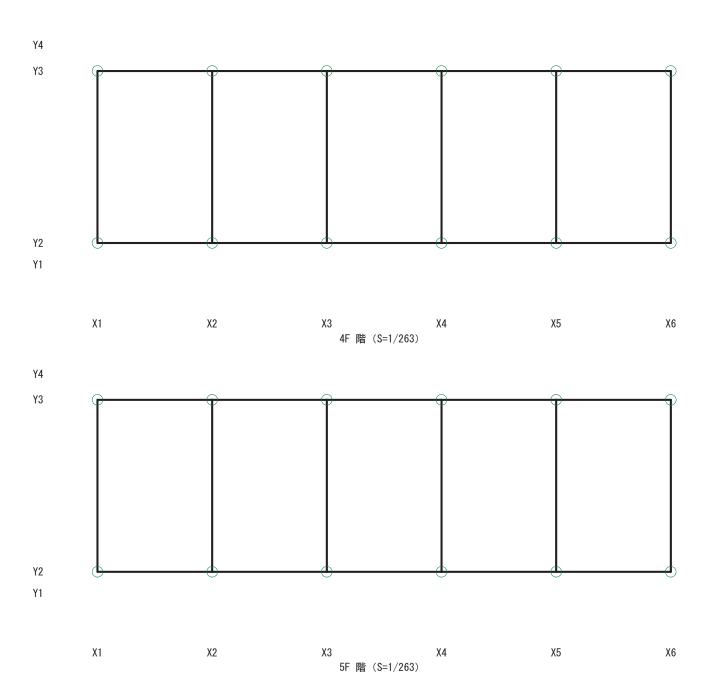
フレーム名	層名	軸名	はり符号		D	D/I	δο	係数	δ/Ι	判定
		Х5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 01	8	1/ 985	OK
	5F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 02	8	1/ 984	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 99	8	1/1011	OK
		Х3	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 99	8	1/1010	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 99	8	1/1011	OK
		X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 02	8	1/ 984	OK
	6F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 17	8	1/ 856	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 14	8	1/ 875	OK
		Х3	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 14	8	1/ 874	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 14	8	1/ 875	OK
		Х5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 17	8	1/ 856	OK
	7F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 19	8	1/ 843	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 13	8	1/ 885	OK
		Х3	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 13	8	1/ 883	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 13	8	1/ 885	OK
		X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 19	8	1/ 843	OK
Y4	1F	X1	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 72	8	1/ 582	OK
		X2	FG2	8000.0	500	1/ 16	0. 41	8	1/2411	OK
		Х3	FG2	8000. 0	500	1/ 16	0. 84	8	1/1188	OK
		X4	FG2	8000.0	500	1/ 16	0. 41	8	1/2411	OK
		Х5	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 72	8	1/ 582	OK
X1	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
Х2	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
Х3	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
X4	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
X5	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
X6	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK

A-4.3.2 RC柱の断面計算

(1) RC柱の計算指定







Y4
Y3
Y2
Y1
X1
X2
X3
K4
X5
X6

(2) R C柱の計算条件

1)計算指定: 検定計算(個別計算)

2) 計算ルート: ルート 3

3)曲げモーメントの検討

ア)長期荷重時設計応力の計算位置

節点モーメント

イ)短期荷重時設計応力の計算位置

フェースモーメント(剛域考慮)

フェースからの入り長さ: 0.0 cm

ウ) 許容曲げモーメント

RC規準(1999)14条による

エ)引張鉄筋比

Ptmax = 3.00 %Ptmin = 0.20 %

オ)曲げモーメントの判定

(設計応力/許容曲げモーメント)≦1.00 をOKとする

- 4) せん断力の検討
 - ア) 地震時短期設計用せん断力

Qd = min{ Qo+a*cMy/h', Qo+a*(gMy+cMy)/h', QL+n*QE } a=1.00, n=2.00 (5階建て以上の場合、n=1.5) とする。

M y 計算時:

主筋強度割増率 : 1.10 倍 地震時軸力割増率: 1.00 倍

イ) 許容せん断力

R C規準(1999)15条(8)式による

部材の中のM/Qの最大値を用いて $M/(Q \cdot d)$ の計算を行います

ウ) せん断補強筋比

Pwmax = 1.20 % Pwmin = 0.20 %

エ) せん断力の判定

(設計せん断力/許容せん断力)≦1.00 をOKとする

5) 付着の検討

R C規準(1991)17条(27)~(28)式による

6) 定着の検討

R C規準(1991)17条(29)式による

7) 地震時設計応力の割増率

柱の応力割増率

応力割増タイプ:軸力・曲げモーメント・せん断力

応力割増率 :壁のせん断力負担率が50%を超える場合は

柱せん断力Qが 0.25 x N L x C i 以上になるように応力を割増す

壁せん断力負担率

階名	X正加力	X負加力	Y正加力	Y負加力
6F	0.00	0.00	100.00	100.00
5F	0.00	0.00	100.00	100.00
4F	0.00	0.00	100.00	100.00
3F	0.00	0.00	100.00	100.00
2F	0.00	0.00	100.00	100.00
1F	0.00	0.00	100.00	100.00

(3) RC柱の断面計算結果

記号説明

EC.	号説明		
	記号	単位	説明
	此五夕		入力で指定した断面名称。部材位置は〇〇フレーム、〇〇軸、[〇〇階一〇〇階/〇
	断面名 部材位置		〇]で表示します。/の後の〇〇では「_壁」はX方向壁、「壁_」はY方向壁が取り
	叫似山直		付いていることを示します。
	方向		計算方向で、()内は計算に用いたルート (par)はパラメータ指定
	小 里		断面計算位置で、柱頭、柱脚を示します。()内の数字は柱頭軸心、柱脚軸心からの距
	位置	cm	離で上段は長期荷重時、下段は短期荷重時を示します。
	NI	kN	 長期軸力
	MI	kN⋅m	長期曲げモーメントで指定された断面計算位置の値
	Ns	kN	pt が最大となる時の短期軸力
応	Ms	kN·m	pt が最大となる時の短期曲げモーメントで、断面計算位置の値
力	L. no	KIN III	上記Ms の短期荷重ケース記号(注2)
75	QI	kN	大長期せん断力。
		kN	最大短期せん断力。
	Qs	KIN	
	L. no		上記Qs の短期荷重ケース記号(注2)
			Fc:コンクリートの材質で、Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。()
	材質	N/mm2	内は、コンクリート強度。
		,	鉄筋:①/②/③:①は鉄筋太物1の材質。②は鉄筋太物2の材質。③は鉄筋細物の
断			材質、または高強度せん断補強筋を用いる場合はその材質を示します。
	条件		2 軸応力の計算条件で、LS1軸(長期、短期とも1軸)、L2軸(長期2軸、短期1軸)、LS2軸
			(長期、短期とも2軸)を示します。円柱は、常にLS2軸となります。
	B×D	cm	断面の幅とせい円柱は直径を示し、()内は等断面積の正方形に置換した寸法
	d	cm	コンクリート圧縮縁から引張鉄筋群重心までの距離()内は上記のd
	j	cm	曲げ材の応力中心距離(7/8)·d ()内は上記のj
			入力した鉄筋本数、または算定計算で求められた鉄筋本数で、2段筋の場合は上段が
	主筋		外側、下段が内側の鉄筋を示します。下段が□×□□と表示されている場合は、その
			本数がX形に配筋されていることを示します。円柱では、全鉄筋本数を示します。
	Hoop径		帯筋の径
	ピッチ	mm	帯筋の形とピッチで、形は帯筋の本数を示します。末尾の(S)はスパイラル筋を表し
	L 77	mm	ます。
	at	cm2	鉄筋断面積。算定計算の場合は必要な鉄筋断面積。
	pt	%	鉄筋比でat/BD
	Mal	kN⋅m	長期許容曲げモーメント
配	Mas	kN⋅m	短期許容曲げモーメント
筋	判定		軸力と曲げモーメントに対する判定結果
	NI/BD	N/cm2	NI/BD
	MI/BD2		MI/BD2
	ptl	%	長期応力に対して、必要な引張鉄筋比
	Ns/BD	N/cm2	
	Ms/BD2		Ms/BD2
	pts	%	短期応力に対して、必要な引張鉄筋比
	at	cm2	必要な鉄筋断面積 ○
	0.8%ag	cm2	全断面積に対する0.8%の鉄筋量を示します
	cMy. 正(負)		地震時軸力を割増して求めた降伏曲げモーメント、正は正加力時負は負加力時
	gMy. 正(負)	kN⋅m	cMy に対する加力時の左右のはり降伏曲げモーメントの1/2
	H' (H)	cm	①(②): ①は柱うちのり長さ。②は柱軸心間長さ
	Qd	kN	設計用せん断力
世	Qal	kN	長期許容せん断力
しん	Qas	kN	短期許容せん断力 X形配筋のときはX形主筋による分は含まない。
が断			ルート2-3の場合はせん断強度(Qsu)(2007年版技術基準解説書P354④)。
1471	Qax	kN	×形配筋による短期許容せん断力
	判定		せん断力に対する判定結果(注1)
	Qd/Bj	N/cm2	短期で最大となるせん断応力度
	pw	%	一带筋比
	Ноор	mm	①一②: 算定計算で求められる帯筋ピッチで①は帯筋径、②はピッチ。
	·		各荷重ケースで最大となる付着応力度。Lは長期、Sは短期を示します。
, .	Ta. U(D)	N/mm2	使用基準がRC規準1991 年版の場合は、同規準(27)式で求めます。
付着	1.1		必要付着長さ。R C規準1999 年版の(14)、(15)式で求めます。
看	Ld	cm	使用基準がRC規準1991 年版の場合は、同規準(28)式で求めます。
	Ld1	cm	算定断面位置から鉄筋端までの長さ。
	LUI	VIII	

付着	判定		使用基準がRC規準1991 年版では、Taが許容付着応力度以下の場合にOK、Taが許容 応力度を満足しない場合はLd≦Ld1の場合にOK。使用基準がRC規準1999 年版では、 Ld≦Ld1の場合にOK。
定着	La	cm	必要定着長さRC規準1999 年版の(19)、(20)式で求めます。標準フック付きでコア内定着として0.8 倍しています。また、S=1.0 としています。() 内は直線定着の場合の必要定着長さで、(15)式で計算し、K=2.5 としています。使用基準がRC規準1991 年版の場合は検討しません。

(注1) 判定時に「NG*」と表示される場合は最低鉄筋量に満たない場合を示します。

(注2) [L. no]項目に出力される短期荷重ケース記号

(/		ᇚᄼ	
記号	荷重ケース	記号	荷重ケース
S	積雪時		
K1	地震時フレーム方向正加力	K3	地震時直交方向正加力
K2	地震時フレーム方向負加力	K4	地震時直交方向負加力
W1	風圧時フレーム方向正加力	W3	風圧時直交方向正加力
W2	風圧時フレーム方向負加力	W4	風圧時直交方向負加力
WS1	風圧時フレーム方向正加力(積雪考慮)	WS3	風圧時直交方向正加力 (積雪考慮)
WS2	風圧時フレーム方向負加力(積雪考慮)	WS4	風圧時直交方向負加力(積雪考慮)

	断面名	Z		C 1	Δ			C.	Ι Δ		C1A			
	部材位		Y27	レームX1軸		±]	Y27		[2F-3F/星		Y27	レームX1軸[∌]
	方向	旦	χ (3)	Y (3)	X (3)	<u> Υ</u> (3)	X (3)	V (3)
	<u>// 位</u>	罟	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	<u>0</u> 柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N N	// /]	1850. 5	1850. 5	0.0	0.0	1541. 8	1541. 8	0.0	0.0	1238. 7	1238. 7	0.0	0.0
	M		-56. 0	59. 4	0.0	0.0	-59. 7	63. 4	0.0	0.0	-59. 2	60.6	0.0	0.0
	N:		1659. 8	1659. 8	0.0	0.0	1414. 8	1414. 8	0.0	0.0	1159.8	1159.8	0.0	0.0
応	M:		-90. 5	234. 2	0.0	0.0	-99. 8	124. 2	0.0	0.0	-120. 9	136. 2	0.0	0.0
力		10	K2	K2	0. 0	0. 0	K2	K2	0.0	0. 0	K2	K2	0. 0	0.0
/ / /	Q		-35. 5	-35. 5	0.0	0. 0	-44. 0	-44. 0	0.0	0. 0	-42. 4	-42. 4	0. 0	0. 0
	Q:		117. 6	117. 6	0.0	0.0	88. 8	88. 8	0.0	0.0	103. 4	103. 4	0.0	0.0
	L.		K2	K2	0. 0	0. 0	K2	K2	0.0	0.0	K2	K2	0. 0	0.0
		Fc	Fc30 (Fc = 30.0)		30 (Fc	= 30 00)		30 (Fc	= 30 00	\
	材質	鉄筋	SD390/SD345/SD295						345/SD29	/		D390/SD3		5
	 条·			LS		-		LS				LS :		
断	B		50.0	50. 0	70.0	70. 0	50. 0	50. 0	70. 0	70. 0	50. 0	50.0	70.0	70. 0
面	D		70. 0	70. 0	50. 0	50. 0	70. 0	70. 0	50. 0	50. 0	70. 0	70. 0	50. 0	50. 0
	d		63. 4	63. 4	43. 4	43. 4	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4
	i		55. 4	55. 4	37. 9	37. 9	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9
	Ĭ	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	→ 4/5													
	主筋	2												
配	芯釤	扶筋												
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	a ⁻		11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61
	p.		0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33
	p۱		0. 51	0. 51	0. 36	0. 36	0. 51	0. 51	0. 36	0. 36	0. 51	0. 51	0. 36	0. 36
ш	Ma		244. 8	244. 8	0.0	0.0	270. 5	270. 5	0.0	0.0	278. 9	278. 9	0.0	0.0
曲げ	Ma		544. 5	544. 5	0. 0	0.0	537. 6	537. 6	0.0	0.0	524. 9	524. 9	0. 0	0.0
	判		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K 184. 5	0.0	0.0	0K	0K 184. 5	0.0	0.0
	gMy.		184. 5 822. 3	4689. 7 822. 3	0.0	0.0	184. 5		0. 0	0.0	184. 5		0.0	0. 0
	cMy.	<u></u> 上	208. 6	4954. 0	0. 0	0. 0	738. 0 208. 6	738. 0 208. 6	0.0	0. 0	650. 1 208. 6	650. 1 208. 6	0. 0	0.0
	cMy.		735. 8	735. 8	0.0	0.0	675. 2	675. 2	0.0	0.0	607.8	607.8	0.0	0.0
世	H' (U) (U)	255 (325)	0.0	0.0	225 (280)	0.0	0.0	225 (283)	0.0	0.0
せん	Q		158. 7	158. 7	0.0	0.0	111.3	111.3	0.0	0.0	133. 9	133. 9	0.0	0.0
断	Qa		240. 6	240. 6	0.0	0.0	267. 4	267. 4	0.0	0.0	269. 0	269. 0	0.0	0.0
	Qa		454. 4	454. 4	0. 0	0.0	454. 4	454. 4	0.0	0. 0	454. 4	454. 4	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判		0K	0K	0. 0	0. 0	OK	0K	0.0	0.0	0K	OK OK	0. 0	0.0
	T		1. 368	1. 36S	0.00	0.00	0. 968	0. 96S	0.00	0.00	1. 158	1. 158	0. 00	0.00
付	L		0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.00	0.00
着	Lo		137. 5	117. 5	0. 0	0. 0	115. 0	110.0	0.0	0. 0	113.8	111. 3	0. 0	0.0
	判		0K	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0	0K	OK	0. 0	0.0
	17.	~	U11	UIT			UIT	UIT			UI.	UIT		

	断面	名		C	I A		C1A				C1A			
	部材位		Y27			∄]	Y27		 [5F-6F/星	<u></u>	Y27	レームX1軸[
	方向			3)		3)	Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)	Υ (3)
1-	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
旦	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N	I	935. 3	935. 3	0.0	0.0	631.8	631.8	0.0	0.0	327. 2	327. 2	0.0	0.0
	M		-64. 5	61. 3	0.0	0.0	-43. 5	54. 7	0.0	0.0	-132. 2	81.0	0.0	0.0
	N		889. 5	889. 5	0.0	0.0	611. 5	611. 5	0.0	0.0	321.0	321.0	0.0	0.0
応	M	s	-138. 8	120. 4	0.0	0.0	-109. 7	92. 4	0.0	0.0	-201. 3	107. 0	0.0	0.0
力		no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q		-44. 9	-44. 9	0.0	0.0	-35. 1	-35. 1	0.0	0.0	-76. 2	-76. 2	0.0	0. 0
	Q		104. 2	104. 2	0.0	0.0	81. 3	81. 3	0.0	0.0	118. 4	118. 4	0.0	0. 0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	材質 Fc		Fc30 (Fc = 30.00) SD390/SD345/SD295				F	c27 (Fc	= 27.00	<u>)</u>	Fo	c27(Fc	= 27.00)
	或		S			5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条件		F0 0	LS		70.0	F0 0	LS		70.0	F0 0	LS		70.0
置		3	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0
)	70.0	70.0	50.0	50.0	70. 0	70.0	50.0	50. 0	70.0	70.0	50.0	50. 0
		<u> </u>	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4
		1	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9
		- 1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	主筋	2												
									I					
而口		<u></u> 生餎												
配飾	芯銀		D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
配筋	芯翁 Hoop	径	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 2-100	D13	D13	D13 2-100	D13	D13 2-100	D13 2-100
配筋	Ноор	<u>そ</u> ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
配筋	Ноор	径 ピッチ t	2-100 11. 61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11. 61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11. 61	2-100 11. 61
配筋	Hoop a	<u>径</u> ピッチ t	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33
筋	Hoop a	径 じッチ t t	2-100 11. 61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11. 61 0. 33 0. 51	2-100 11. 61 0. 33 0. 51	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11.61	2-100 11. 61 0. 33 0. 51	2-100 11. 61	2-100 11. 61
筋曲	Hoop a p p	怪 L°ッチ t t w	2-100 11. 61 0. 33 0. 51	2-100 11. 61 0. 33 0. 51	2-100 11. 61 0. 33 0. 36	2-100 11. 61 0. 33 0. 36	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33 0. 36	2-100 11. 61 0. 33 0. 36	2-100 11. 61 0. 33 0. 51	2-100 11. 61 0. 33	2-100 11. 61 0. 33 0. 36	2-100 11. 61 0. 33 0. 36
筋	Hoop a p p Ma	径 じッチ t t	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0
筋曲	Hoop a p p Ma Ma #IJ gMy	E A B B B B B B B B B B B B B B B B B B	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
筋曲	Hoop a p p Ma Ma #IJ gMy cMy	E Le yf t t w al as 定 正 正	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
筋曲	Hoop a p p Ma Ma #I gMy cMy gMy	径	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0
筋曲げ	Hoop a p p Ma Ma #IJ gMy cMy gMy cMy	<u> </u>	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋 曲げ せ	Hoop a p p Ma Ma *II gMy cMy gMy cMy H'	径 比	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11.61 0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 446. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋曲げせん	Hoop a p p Ma Ma *II gMy cMy gMy cMy H' Q	径 比	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280)	2-100 11.61 0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	2-100 11.61 0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 446. 9 225 (2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280)	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋 曲げ せ	Hoop a pp Ma Ma *III gMyy cMyy gMyy cMy H' Q		2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0.	2-100 11.61 0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 446. 9 225 (104. 4 243. 5	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋曲げせん	Hoop a pp Ma Ma *III gMyy cMyy gMy cMy H' Q Q Q Q Q	C C C C C C C C C C	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2 454. 4	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2 454. 4	0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	2-100 11.61 0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 446. 9 225 (104. 4 243. 5 441. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5 441. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3 441. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3 441. 9	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋 曲げ せん	Hoop a p p Ma Ma #IJ gMyy cMyy gMy H' GQ Qa Qa	径 L°ッチ t t w al as 定正正負 (H) d al as	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2 454. 4 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2 454. 4 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0.	2-100 11.61 0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 246. 9 225 (104. 4 243. 5 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋 曲げ せん	Hoop a pp Ma Ma *II gMy cMy gMy cMy diagram for a control gmy gmy gmy for a control gmy	C C C C C C C C C C	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2 454. 4 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K	0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 246. 9 225 (104. 4 243. 5 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3 441. 9 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋 曲げ せん断	Hoop a p p Ma Ma #IJ gMyy cMyy gMy H' Q Qa Qa #IJ T	程 と ッチ t t t w al as 定正正負負 (H) d d al as as as as as as as as as as	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 246. 9 225 (104. 4 243. 5 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
筋 曲げ せん断 付	Hoop	程 t t t w al as 定正正負負 (H) d al as as as as as as as as as as	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K 1. 15S 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K 1. 15S 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 225 (104. 4 243. 5 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5 441. 9 0. 0 0K 0. 90S 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3 441. 9 0. 0 0K 1. 20S 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
筋 曲げ せん断	Hoop a p p Ma Ma #IJ gMyy cMyy gMy H' Q Qa Qa #IJ T	怪した。yf tt tw alas 定正正負負 (H) dalas ax 定add1	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 225 (133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 275. 1 461. 1 0K 184. 5 558. 0 208. 6 531. 7 280) 133. 8 268. 2 454. 4 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 159. 8 459. 2 184. 9 246. 9 225 (104. 4 243. 5 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 253. 2 390. 2 0K 184. 5 459. 2 208. 6 446. 9 280) 104. 4 243. 5 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 319. 6 359. 3 369. 7 355. 3 225 (139. 6 225. 3 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 51 229. 9 317. 8 0K 159. 8 359. 3 184. 9 355. 3 280) 139. 6 225. 3 441. 9 0. 0 0K	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	2-100 11. 61 0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0

	断面名	ຊ		С	1			С	1		C1			
	部材位		Y27		<u>.</u> 「1F−2F/缉	∄]	Y27		<u>.</u> 「2F−3F/星	·····································	Y27	レームX2軸 [
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		3147. 0	3147. 0	0.0	0.0	2625. 2	2625. 2	0.0	0.0	2108. 9	2108. 9	0.0	0.0
	M		5. 5	-9.5	0. 0	0. 0	3. 4	-2. 8	0.0	0.0	3. 7	-4. 0	0. 0	0. 0
	N		3346. 0	3346. 0	0. 0	0. 0	2772. 7	2772. 7	0. 0	0. 0	2211. 3	2211. 3	0. 0	0. 0
応	M		79. 9	-232. 9	0. 0	0. 0	88. 6	-111.3	0.0	0.0	124. 8	-133. 1	0. 0	0. 0
力	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
-	Q		4. 6	4. 6	0.0	0.0	2. 2	2. 2	0.0	0. 0	2. 7	2. 7	0. 0	0. 0
	Q	S	121. 4	121. 4	0. 0	0.0	88. 3	88. 3	0.0	0.0	113. 9	113. 9	0. 0	0. 0
	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Fc		Fo	30 (Fc	= 30.00)	F	30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc	= 30.00)
	材質	鉄筋	SD390/SD345/SD295			5			345/SD29	5		D390/SD3		5
N/r	条件			LS				LS				LS		
断面	Е	3	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70.0	70. 0
山田	1)	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0
	C	1	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2
			55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
	主筋													
		2												
配	芯釗		D. / O.	D.10	210	210	D.10	D.10	210	D. (0	D.10	210	D.10	D.10
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		L [°] ッチ	3-100	3-100	2-100	2-100	3-100	3-100	2-100	2-100	3-100	3-100	2-100	2-100
	a		15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	p		0. 40 0. 69	0. 40 0. 69	0. 40 0. 36	0. 40 0. 36	0. 40	0. 40 0. 69	0. 40 0. 36	0. 40 0. 36	0. 40	0. 40 0. 69	0. 40	0. 40
	p: Ma		139. 5	139. 5	0.30	0.30	205. 7	205. 7	0. 30	0. 30	0. 69 271. 0	271. 0	0. 30	0. 30
曲げ	Ma		616. 7	616. 7	0.0	0.0	633. 7	633. 7	0.0	0.0	632. 6	632. 6	0.0	0. 0
げ	判		010. 7	0K	0. 0	0.0	033. 7 0K	033. 7	0.0	0.0	032. 0	032. 0	0. 0	0.0
	gMy		361. 2	9643. 7	0. 0	0.0	361. 2	361. 2	0.0	0. 0	361. 2	361. 2	0. 0	0.0
	cMy		1155. 1	1155. 1	0.0	0.0	1060. 7	1060. 7	0.0	0. 0	949. 0	949. 0	0. 0	0. 0
	gMy		361.0	9643. 7	0. 0	0. 0	361. 0	361.0	0. 0	0. 0	361.0	361.0	0. 0	0.0
	cMy		1091. 7	1091. 7	0. 0	0.0	1004. 4	1004. 4	0. 0	0. 0	903. 5	903. 5	0. 0	0. 0
ţ	H' (255 (325)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
ん断	Q		179. 8	179.8	0. 0	0.0	131. 4	131. 4	0.0	0.0	169. 5	169. 5	0. 0	0.0
M	Qa	ıl	240. 3	240. 3	0. 0	0.0	282. 1	282. 1	0.0	0.0	290. 5	290. 5	0. 0	0.0
	Qa	ıs	581. 4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0
	Qa	ìΧ	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	T		1. 36S	1. 36S	0.00	0.00	0. 998	0. 998	0.00	0.00	1. 28\$	1. 28S	0.00	0.00
付	L		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		137. 5	117. 5	0.0	0.0	115. 0	110.0	0.0	0.0	113. 8	111. 3	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			OK	0K			0K	0K		

	断面	名		С	1			С	1		C1			
	部材位		Y27	レームX2軸		∄]	Y27	レームX2軸		·····································	Y27	レームX2軸		<u></u>
	方向		Χ (3)	Y (3)	Χ (3)	Y (3)	Χ (3)	Υ (3)
,,	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置		期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1587. 1	1587. 1	0.0	0.0	1077. 5	1077. 5	0.0	0.0	569. 0	569. 0	0.0	0.0
	M		4. 4	-3. 6	0.0	0.0	0.8	-3. 0	0.0	0.0	12. 7	-5. 6	0. 0	0.0
	N	s	1644. 6	1644. 6	0.0	0.0	1106. 4	1106. 4	0.0	0.0	577. 6	577. 6	0. 0	0.0
応	M	s	125. 3	-106. 7	0.0	0.0	102. 7	-86. 8	0.0	0.0	128. 9	-72. 8	0. 0	0.0
力		no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Q		2. 9	2. 9	0.0	0.0	1. 3	1. 3	0.0	0.0	6. 5	6. 5	0.0	0.0
	Q	S	102. 4	102. 4	0.0	0.0	83. 9	83. 9	0.0	0.0	88. 1	88. 1	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	材質 Fc		Fo	30 (Fc	= 30.00)	Fo	27(Fc	= 27.00)	F	27(Fc	= 27. 00)
	域別		SD390/SD345/SD295			S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5	
断	条件			LS				LS				LS	2軸	
面	E	3	45. 0	45.0	70. 0	70. 0	45.0	45. 0	70. 0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70.0
Ш)	70.0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70.0	45. 0	45. 0	70. 0	70.0	45. 0	45. 0
	(b	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2
		j	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
	主筋													
		2												
配	芯翁	失筋	D40	D10	D10	D10	D40	D40	D10	D.1.0	D10	D10	D.1.0	D.1.0
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		t	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	р		0. 48 0. 56	0. 48 0. 56	0. 48 0. 36	0. 48 0. 36	0. 48 0. 56	0. 48 0. 56	0. 48 0. 36	0. 48 0. 36	0. 48	0. 48 0. 56	0. 48 0. 36	0. 48
	p Ma		248. 7	248. 7	0.36	0.36	252. 8	252. 8	0.36	0. 36	0. 56 260. 7	260. 7	0. 36	0. 36
曲	Ma		547. 2	547. 2	0.0	0.0	521. 0	521. 0	0.0	0.0	446. 1	446. 1	0.0	0.0
げ	判		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		361. 2	361. 2	0.0	0.0	337. 4	361. 2	0.0	0.0	674. 8	337. 4	0.0	0.0
	cMy		798. 7	798. 7	0.0	0.0	660. 1	660. 1	0.0	0.0	511. 7	511. 7	0.0	0.0
	gMy		361. 0	361.0	0.0	0.0	336. 3	361.0	0.0	0. 0	672. 5	336. 3	0. 0	0.0
	cMy		771. 9	771. 9	0.0	0.0	645. 0	645. 0	0.0	0.0	506. 5	506. 5	0. 0	0.0
世	H'	(H)	225 (280)	0.0	0)	225 (280)	0.0	0)	225 (280)	0.0	0)
6		d	152. 2	152. 2	0. 0	0.0	125. 1	125. 1	0. 0	0.0	128. 9	128. 9	0. 0	0. 0
断	Q		229. 2	229. 2	0. 0	0. 0	189. 1	189. 1	0. 0	0. 0	189. 1	189. 1	0. 0	0. 0
		as	428. 6	428. 6	0. 0	0.0	417. 4	417. 4	0. 0	0. 0	417. 4	417. 4	0. 0	0.0
		ax	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0
	判		OK	OK			OK	OK			OK	0K		
		a	1. 158	1. 158	0.00	0.00	0. 948	0. 948	0.00	0.00	0. 978	0. 978	0.00	0.00
付	L	.d	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		112. 5	112. 5	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

断面名			C1				C1				C1			
部材位置			Y27	Y2フレームX3軸 [1F-2F/5			Y2フレームX3軸[2F-3F/壁]			Y2フレームX3軸[3F-4F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		Х (3)		Y (3)		Х (3)		Y (3)		
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
応力	NI		3118. 2	3118. 2	0.0	0.0	2600.8	2600.8	0.0	0.0	2088. 7	2088. 7	0.0	0.0
	MI		-0. 7	2. 0	0.0	0.0	0.0	-0. 4	0.0	0.0	-0. 1	0. 2	0.0	0.0
	Ns		3053. 7	3053. 7	0.0	0.0	2648. 4	2648. 4	0.0	0.0	2055. 7	2055. 7	0.0	0.0
	Ms		-70. 2	220. 3	0.0	0.0	80. 5	-104. 1	0.0	0.0	-115. 5	124. 2	0.0	0.0
	L. no		K2	K2			K1	K1			K2	K2		
	QI		-0.8	-0.8	0.0	0.0	0. 1	0.1	0.0	0.0	-0.1	-0. 1	0.0	0.0
	Qs		113. 7	113. 7	0. 0	0.0	82. 0	82. 0	0.0	0.0	106. 5	106. 5	0. 0	0. 0
	L. no		K2	K2			K1	K1	00.00		K2	K2	00.00	,
断面	材質		Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				
			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				
	条件		LS 2軸 55.0 55.0 70.0 70.0			LS 2軸 55.0 55.0 70.0 70.0				LS 2軸 55.0 55.0 70.0 70.0				
	B D		70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	70. 0 55. 0	70. 0 55. 0	70. 0	70. 0	70. 0 55. 0	55. 0
	d d		63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2
		i i	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2
配筋	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		-	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020
		2												
	芯鉄筋													
	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	Поор	ピッチ	3-100	3-100	2-100	2-100	3-100	3-100	2-100	2-100	3-100	3-100	2-100	2-100
	at		15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	pt		0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0. 40
	pw		0. 69	0. 69	0. 36	0. 36	0. 69	0. 69	0. 36	0. 36	0. 69	0. 69	0. 36	0. 36
曲げ	Mal		143. 1	143. 1	0.0	0.0	208. 8	208. 8	0.0	0.0	273. 5	273. 5	0.0	0.0
	Mas 判定		628. 1 OK	628. 1 OK	0.0	0.0	634. 7 OK	634. 7 OK	0.0	0.0	630. 8 OK	630. 8 OK	0. 0	0.0
	gMy. 正		329. 0	9643. 7	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0. 0	329. 0	329. 0	0.0	0.0
せん断	cMy. 正		1130. 2	1130. 2	0.0	0.0	1037. 6	1037. 6	0.0	0.0	929. 4	929. 4	0.0	0.0
	gMy. 負		329. 0	9643. 7	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0. 0	0. 0
	cMy. 負		1109. 5	1109. 5	0. 0	0.0	1019. 3	1019. 3	0.0	0. 0	914. 7	914. 7	0. 0	0.0
	H' (H)		255 (325)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
	Qd		170. 2	170. 2	0. 0	0.0	122. 9	122. 9	0. 0	0.0	159. 6	159. 6	0. 0	0.0
	Qal		240. 3	240. 3	0. 0	0. 0	240. 3	240. 3	0. 0	0. 0	242. 2	242. 2	0. 0	0. 0
	Qa		581. 4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581.4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判		OK	OK			OK	OK			OK	0K		
付着		a	1. 28S 0. 0	1. 28\$	0.00	0.00	0. 93\$	0. 93S	0.00	0.00	1. 20\$	1. 20S	0.00	0.00
		Ld		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Ld1		137. 5	117. 5	0.0	0.0	115. 0	110.0	0.0	0. 0	113.8	111.3	0. 0	0. 0
	判定		0K	OK		1	0K	OK	1	1	OK	OK		

	断面	名		C	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		「4F−5F/星	±]	Y27		[5F-6F/星	全]	Y27	ルー4X3軸 [
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
/	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
旦	短	期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1571. 0	1571.0	0.0	0.0	1065.8	1065.8	0.0	0.0	560. 5	560. 5	0.0	0.0
	M		-0. 3	0. 1	0.0	0.0	0. 3	0. 1	0.0	0.0	-1. 3	0. 3	0.0	0.0
	N		1552. 6	1552. 6	0.0	0.0	1075. 0	1056. 6	0.0	0.0	558. 0	558. 0	0.0	0.0
応	M	S	-115. 6	98. 0	0.0	0.0	98. 6	79. 1	0.0	0.0	-111.5	63. 6	0.0	0.0
カ		no	K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	Q		-0. 2	-0. 2	0.0	0.0	0. 1	0. 1	0.0	0.0	-0.6	-0. 6	0.0	0. 0
	Q		94. 9	94. 9	0.0	0.0	78. 9	78. 9	0.0	0.0	77. 7	77. 7	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2_		,	K1	K1			K2	K2_		
	材質	Fc		30 (Fc)		27 (Fc)	Fo	c27 (Fc	= 27.00)
		鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条		45.0	LS		70.0	45.0	LS		70.0	45.0	LS		70.0
圖	E		45.0	45. 0	70.0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70. 0	45. 0	45. 0	70.0	70.0
	[70.0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70.0	45. 0	45. 0	70. 0	70.0	45. 0	45. 0
] :	63. 2 55. 3	63. 2 55. 3	38. 2 33. 4	38. 2 33. 4	63. 2 55. 3	63. 2 55. 3	38. 2 33. 4	38. 2 33. 4	63. 2 55. 3	63. 2 55. 3	38. 2 33. 4	38. 2 33. 4
	_	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		- 1	3-DZ3	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023	3-023
	主筋	2												
配	芯銀	上 生 辞												
筋		<u>径</u>	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
7373	Ноор	ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	а		15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	р		0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48
	p	W	0. 56	0. 56	0. 36	0. 36	0. 56	0. 56	0. 36	0. 36	0. 56	0. 56	0. 36	0. 36
dh	Ma	al	250. 1	250. 1	0.0	0.0	253. 2	253. 2	0.0	0.0	260. 9	260. 9	0.0	0.0
曲げ	Ma		547. 1	547. 1	0.0	0.0	521.5	521.8	0.0	0.0	441. 4	441. 4	0.0	0.0
1)	判		0K	0K			0K	0K			OK	0K		
	gMy		329. 0	329. 0	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0	658. 0	329. 0	0.0	0. 0
	сМу		786. 0	786. 0	0.0	0.0	651. 9	651. 9	0.0	0.0	507. 3	507. 3	0.0	0.0
	gMy		329. 0	329.0	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0	658. 0	329.0	0.0	0.0
せ	сМу		777. 4	777. 4	0.0	0.0	647. 1	647. 1	0.0	0.0	505. 7	505. 7	0.0	0.0
			225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (0(0)
ん	H'					0.0	118. 3	118. 3	0.0	0.0	116. 2	116. 2	0.0	0.0
ん断	Q		142.3	142. 3	0.0	0.0		100 4	^ ^	^ ^	100 4	100 4	^ ^	
6	Q Qa	al	198. 8	198. 8	0.0	0. 0	189. 1	189. 1	0.0	0.0	189.1	189. 1	0.0	0.0
6	Q Qa Qa	al as	198. 8 428. 6	198. 8 428. 6	0. 0 0. 0	0. 0	189. 1 417. 4	417. 4	0.0	0.0	417. 4	417. 4	0.0	0.0
6	Qa Qa Qa	al as ax	198. 8 428. 6 0. 0	198. 8 428. 6 0. 0	0.0	0. 0	189. 1 417. 4 0. 0	417. 4 0. 0			417. 4 0. 0	417. 4 0. 0		
6	Q Qa Qa Qa 半川	al as ax 定	198. 8 428. 6 0. 0 0K	198. 8 428. 6 0. 0 0K	0. 0 0. 0 0. 0	0. 0 0. 0 0. 0	189. 1 417. 4 0. 0 0K	417. 4 0. 0 0K	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	417. 4 0. 0 0K	417. 4 0. 0 0K	0. 0	0. 0
ん断	Q Qa Qa Qa 半川 T	al as ax 定 a	198. 8 428. 6 0. 0 0K 1. 07S	198. 8 428. 6 0. 0 0K 1. 07S	0. 0 0. 0 0. 0	0. 0 0. 0 0. 0	189. 1 417. 4 0. 0 0K 0. 89S	417. 4 0. 0 0K 0. 89S	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	417. 4 0. 0 0K 0. 88S	417. 4 0. 0 0K 0. 88S	0. 0 0. 0	0. 0
ん断 付	Qa Qa Qa ¥判 T L	al as ax 定 a d	198. 8 428. 6 0. 0 0K 1. 07S 0. 0	198. 8 428. 6 0. 0 0K 1. 07S 0. 0	0. 0 0. 0 0. 0 0. 00 0. 00	0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 00	189. 1 417. 4 0. 0 0K 0. 89S 0. 0	417. 4 0. 0 0K 0. 89S 0. 0	0. 0 0. 0 0. 00 0. 0	0. 0 0. 0 0. 00 0. 0	417. 4 0. 0 0K 0. 88S 0. 0	417. 4 0. 0 0K 0. 88S 0. 0	0. 0 0. 0 0. 00 0. 0	0. 0 0. 0 0. 00 0. 0
ん断	Q Qa Qa Qa 半川 T	al as ax 定 a d	198. 8 428. 6 0. 0 0K 1. 07S	198. 8 428. 6 0. 0 0K 1. 07S	0. 0 0. 0 0. 0	0. 0 0. 0 0. 0	189. 1 417. 4 0. 0 0K 0. 89S	417. 4 0. 0 0K 0. 89S	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	417. 4 0. 0 0K 0. 88S	417. 4 0. 0 0K 0. 88S	0. 0 0. 0	0. 0

	断面	ጟ		С	1			С	:1			С	1	
	部材位		Y27		<u>.</u> 「1F−2F/星	∄]	Y27		<u>.</u> 「2F−3F/星	<u></u>	Y27	レームX4軸 [
	方向		Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		3118. 2	3118. 2	0.0	0.0	2600. 8	2600.8	0.0	0.0	2088. 7	2088. 7	0.0	0.0
	M		0. 7	-2. 0	0.0	0.0	-0. 0	0. 4	0.0	0.0	0. 1	-0. 2	0. 0	0. 0
	N		3053. 7	3053.7	0.0	0.0	2648. 4	2648. 4	0.0	0.0	2055. 7	2055. 7	0. 0	0.0
応	M		70. 2	-220. 3	0.0	0.0	-80. 5	104. 1	0.0	0.0	115. 5	-124. 2	0. 0	0.0
力	-	no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
	Q	I	0.8	0.8	0.0	0.0	-0. 1	-0. 1	0.0	0.0	0. 1	0. 1	0. 0	0.0
	Q	S	113. 7	113. 7	0.0	0.0	82. 0	82. 0	0.0	0.0	106. 5	106. 5	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
	++ 55	Fc		30 (Fc)		30 (Fc)	F	c30 (Fc	= 30.00)
	材質	鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS				LS				LS	2軸	
面	E		55.0	55.0	70. 0	70.0	55.0	55. 0	70. 0	70.0	55. 0	55.0	70.0	70.0
ш	[70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0
	(t	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2
		j	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
	主筋													
		2												
	-11- 6													
配	芯釗		D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10
筋	Ноор	径 ピッチ	D13 3-100	D13 3-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 3-100	D13 3-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 3-100	D13 3-100	D13 2-100	D13 2-100
		- //	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	a p		0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0. 40	0. 40	0.40	0.40	0.40	0. 40
	р		0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40
	Ma		143. 1	143. 1	0. 30	0. 30	208. 8	208. 8	0. 30	0. 30	273. 5	273. 5	0. 0	0. 30
曲げ	Ma		628. 1	628. 1	0.0	0.0	634. 7	634. 7	0.0	0.0	630.8	630.8	0. 0	0. 0
げ	判		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		329. 0	9643. 7	0. 0	0. 0	329. 0	329. 0	0.0	0. 0	329. 0	329. 0	0. 0	0.0
	cMy		1109. 5	1109. 5	0. 0	0. 0	1019. 3	1019. 3	0.0	0.0	914. 7	914. 7	0. 0	0. 0
	gMy		329. 0	9643. 7	0. 0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0. 0	329. 0	329. 0	0.0	0.0
	сМу		1130. 2	1130. 2	0.0	0.0	1037. 6	1037. 6	0.0	0.0	929. 4	929. 4	0. 0	0.0
せん	H'		255 (325)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
ん断	Q	d	170. 2	170. 2	0.0	0.0	122. 9	122. 9	0.0	0.0	159. 6	159. 6	0.0	0.0
1201	Qa	a l	240. 3	240. 3	0.0	0.0	240. 3	240. 3	0.0	0.0	242. 2	242. 2	0.0	0.0
	Qa		581.4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	0K			0K	OK		
	T		1. 28\$	1. 28\$	0.00	0.00	0. 93\$	0. 93S	0.00	0.00	1. 20S	1. 20\$	0.00	0.00
付	L		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		137. 5	117. 5	0.0	0.0	115. 0	110.0	0.0	0.0	113. 8	111.3	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面	名		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27	レームX4軸		∄]	Y27	レームX4軸		·····································	Y27	レームX4軸		
	方向			3)	Y (3)	Χ (3)	Y (3)	Χ (3)	Υ (3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置		期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1571.0	1571.0	0.0	0.0	1065.8	1065.8	0.0	0.0	560. 5	560. 5	0. 0	0.0
	M		0. 3	-0. 1	0.0	0.0	-0. 3	-0. 1	0.0	0.0	1. 3	-0. 3	0. 0	0.0
	N	s	1552. 6	1552. 6	0.0	0.0	1075. 0	1056. 6	0.0	0.0	558. 0	558. 0	0. 0	0.0
応	M	s	115. 6	-98. 0	0.0	0.0	-98. 6	-79. 1	0.0	0.0	111.5	-63. 6	0. 0	0.0
力		no	K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	Q		0. 2	0. 2	0.0	0.0	-0. 1	-0. 1	0.0	0.0	0. 6	0. 6	0.0	0.0
	Q	S	94. 9	94. 9	0.0	0.0	78. 9	78. 9	0.0	0.0	77. 7	77.7	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
	材質	Fc	Fo	30 (Fc	= 30.00)	F	27(Fc	= 27.00)	Fo	c27(Fc	= 27. 00)
		鉄筋	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5
N/C	条	件		LS				LS				LS	2軸	
断面		3	45. 0	45. 0	70. 0	70. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70.0
Ш)	70.0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70. 0	45. 0	45.0
	(b	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2
		j	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
	主筋													
		2												
配	芯銀	失筋												
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
		t	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	р		0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0. 48	0.48	0. 48	0. 48
	p		0. 56	0. 56 250. 1	0. 36	0. 36	0. 56 253. 2	0. 56 253. 2	0. 36	0.36	0. 56 260. 9	0. 56 260. 9	0. 36	0. 36
曲	Ma		250. 1		0.0	0.0			0.0	0.0			0.0	0.0
げ	Ma	as 定	547. 1 OK	547. 1 OK	0.0	0.0	521. 5 OK	521. 8 0K	0.0	0.0	441. 4 0K	441. 4 0K	0. 0	0.0
	∰gMy		329. 0	329. 0	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0.0	658. 0	329. 0	0.0	0.0
	сМу		777. 4	777. 4	0.0	0.0	647. 1	647. 1	0.0	0.0	505. 7	505. 7	0.0	0.0
	gMy		329. 0	329. 0	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0.0	658. 0	329. 0	0.0	0.0
	cMy		786. 0	786. 0	0.0	0.0	651. 9	651. 9	0.0	0.0	507. 3	507. 3	0.0	0.0
せ	H'	· 只 (H)	225 (280)	0.0	0.0	225 (280)	0.0	0.0	225 (0.0	0.0
6		id	142. 3	142. 3	0.0	0.0	118. 3	118.3	0.0	0.0	116. 2	116. 2	0.0	0.0
断	Qa		198. 8	198. 8	0.0	0.0	189. 1	189. 1	0.0	0. 0	189. 1	189. 1	0. 0	0. 0
		as	428. 6	428. 6	0.0	0.0	417. 4	417. 4	0.0	0. 0	417. 4	417. 4	0. 0	0.0
		ax	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0
	判		OK	OK			OK	OK			OK	OK	0.0	
		a	1. 078	1. 078	0. 00	0. 00	0.898	0.898	0. 00	0. 00	0.888	0.888	0. 00	0. 00
付		.d	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		112. 5	112. 5	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0. 0	0.0
	判	定	0K	0K			OK	0K			0K	0K		

	断面名	ຊ		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		<u>.</u> 「1F−2F/星		Y27		<u>.</u> 「2F−3F/星	·····································	Y27	レームX5軸 [
	方向		Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		3147. 0	3147. 0	0.0	0.0	2625. 2	2625. 2	0.0	0.0	2108.9	2108. 9	0.0	0.0
	M		-5. 5	9. 5	0.0	0. 0	-3. 4	2. 8	0.0	0.0	-3. 7	4. 0	0. 0	0. 0
	N		3346. 0	3346. 0	0. 0	0. 0	2772. 7	2772. 7	0. 0	0. 0	2211. 3	2211. 3	0. 0	0. 0
応	М		-79. 9	232. 9	0.0	0. 0	-88. 6	111.3	0.0	0.0	-124. 8	133. 1	0. 0	0.0
力	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q		-4. 6	-4. 6	0.0	0. 0	-2. 2	-2. 2	0.0	0.0	-2. 7	-2. 7	0. 0	0.0
	Q	S	121. 4	121. 4	0.0	0.0	88. 3	88. 3	0.0	0.0	113. 9	113. 9	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	++ 55	Fc	Fo	30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc)		c30 (Fc)
	材質	鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS				LS				LS	2軸	
面	E		55.0	55.0	70. 0	70.0	55.0	55.0	70. 0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0
ш])	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0
	C	1	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2
		i	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
	主筋													
		2												
		4. <i>fel</i> e												
配	芯釗		D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10
筋	Ноор	径 ピッチ	D13 3-100	D13 3-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 3-100	D13 3-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 3-100	D13 3-100	D13 2-100	D13 2-100
		- //	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	a p		0.40	0.40	0.40	0. 40	0.40	0.40	0. 40	0. 40	0.40	0.40	0.40	0. 40
	p p		0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40
	Ma		139. 5	139. 5	0. 30	0. 30	205. 7	205. 7	0. 30	0. 30	271. 0	271. 0	0. 0	0. 30
曲げ	Ma		616. 7	616. 7	0.0	0. 0	633. 7	633. 7	0.0	0.0	632. 6	632. 6	0. 0	0. 0
げ	判		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		361.0	9643. 7	0. 0	0. 0	361.0	361.0	0.0	0. 0	361.0	361.0	0. 0	0.0
	сМу		1091. 7	1091. 7	0. 0	0. 0	1004. 4	1004. 4	0. 0	0.0	903. 5	903. 5	0. 0	0. 0
	gMy		361. 2	9643. 7	0. 0	0. 0	361. 2	361. 2	0.0	0. 0	361. 2	361. 2	0.0	0.0
	сМу		1155. 1	1155. 1	0.0	0. 0	1060. 7	1060.7	0.0	0.0	949. 0	949. 0	0. 0	0.0
せん	H' (255 (325)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
ん断	Q	d	179.8	179.8	0.0	0.0	131. 4	131. 4	0.0	0.0	169.5	169. 5	0.0	0.0
1201	Qa	ıl	240. 3	240. 3	0.0	0.0	282. 1	282. 1	0.0	0.0	290. 5	290. 5	0.0	0.0
	Qa		581.4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0	581. 4	581. 4	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	T		1. 36S	1. 36S	0.00	0.00	0. 998	0. 998	0.00	0.00	1. 28\$	1. 28\$	0.00	0.00
付	L		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		137. 5	117. 5	0.0	0.0	115. 0	110.0	0.0	0.0	113. 8	111.3	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面名	ጀ		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		4F-5F/星	全]	Y27	レームX5軸		全]	Y27	レームX5軸 [
	方向			3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚										
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1587. 1	1587. 1	0.0	0.0	1077. 5	1077. 5	0.0	0.0	569.0	569.0	0. 0	0.0
	M		-4. 4	3. 6	0. 0	0.0	-0. 8	3. 0	0.0	0.0	-12. 7	5. 6	0. 0	0.0
	N	S	1644. 6	1644. 6	0. 0	0.0	1106. 4	1106. 4	0.0	0.0	577. 6	577. 6	0.0	0.0
応	M	S	-125. 3	106. 7	0. 0	0.0	-102. 7	86. 8	0.0	0.0	-128. 9	72. 8	0. 0	0.0
力	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q	1	-2. 9	-2. 9	0.0	0.0	-1. 3	-1. 3	0.0	0.0	-6. 5	-6. 5	0.0	0.0
	Q	S	102. 4	102. 4	0.0	0.0	83. 9	83. 9	0.0	0.0	88. 1	88. 1	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	++ 55	Fc		30 (Fc)	Fo	27(Fc	= 27. 00)	F	27(Fc	= 27. 00)
	材質	鉄筋	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5	S	D390/SD3		5
bl/c	条	件		LS	2軸			LS	2軸			LS	2軸	
断面	Е	3	45. 0	45.0	70.0	70. 0	45. 0	45. 0	70.0	70.0	45. 0	45. 0	70.0	70.0
IHI)	70. 0	70. 0	45. 0	45. 0	70.0	70. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70.0	45. 0	45.0
	C	k	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2	63. 2	63. 2	38. 2	38. 2
		j	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4	55. 3	55. 3	33. 4	33. 4
		1	3-D25											
	主筋													
		2												
		1 66												
配	芯釗		D. / O	D.10	D.10	210	D.10	210	D.10	210	D.10	210	D.10	D.10
筋	Ноор	径	D13											
		ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	a		15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	p		0. 48 0. 56	0. 48 0. 56	0. 48 0. 36	0. 48 0. 36	0. 48 0. 56	0. 48 0. 56	0. 48 0. 36	0. 48 0. 36	0. 48 0. 56	0. 48 0. 56	0. 48 0. 36	0. 48 0. 36
	p Ma		248. 7	248. 7	0. 30	0.30	252. 8	252. 8	0. 30	0. 30	260. 7	260. 7	0. 30	0. 30
曲げ	Ma		547. 2	547. 2	0.0	0.0	521. 0	521. 0	0.0	0.0	446. 1	446. 1	0.0	0.0
げ	判		0K	0K	0. 0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		361. 0	361.0	0.0	0.0	336. 3	361.0	0. 0	0.0	672. 5	336. 3	0. 0	0.0
	cMy		771. 9	771. 9	0.0	0.0	645. 0	645. 0	0.0	0.0	506. 5	506. 5	0. 0	0. 0
	gMy		361. 2	361. 2	0. 0	0.0	337. 4	361. 2	0. 0	0. 0	674. 8	337. 4	0. 0	0.0
	cMy		798. 7	798. 7	0. 0	0.0	660. 1	660. 1	0. 0	0.0	511. 7	511. 7	0. 0	0. 0
t	H' (225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)
6	Q		152. 2	152. 2	0. 0	0.0	125. 1	125. 1	0. 0	0.0	128. 9	128. 9	0. 0	0.0
断	Qa		229. 2	229. 2	0. 0	0. 0	189. 1	189. 1	0. 0	0. 0	189. 1	189. 1	0. 0	0. 0
	Qa		428. 6	428. 6	0. 0	0. 0	417. 4	417. 4	0. 0	0. 0	417. 4	417. 4	0. 0	0. 0
	Qa		0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0
	判		OK	OK			OK	OK		_	OK	OK	_	
	Ť		1. 158	1. 158	0.00	0.00	0. 948	0. 948	0.00	0.00	0. 978	0. 978	0.00	0.00
付	L	d	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		112. 5	112. 5	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面	ጀ		C1	I A			C 1	IA			C1	Α	
	部材位		Y27	レームX6軸		<u></u>	Y27	レームX6軸		<u></u>	Y27	レームX6軸[
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)		3)
1-	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短		(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		1850. 5	1850. 5	0.0	0.0	1541. 8	1541. 8	0.0	0.0	1238. 7	1238. 7	0.0	0.0
	M		56. 0	-59. 4	0.0	0.0	59. 7	-63. 4	0.0	0.0	59. 2	-60. 6	0.0	0.0
	N		1659.8	1659.8	0.0	0.0	1414. 8	1414. 8	0.0	0.0	1159.8	1159.8	0.0	0.0
応	M	S	90. 5	-234. 2	0.0	0.0	99.8	-124. 2	0.0	0.0	120. 9	-136. 2	0.0	0.0
力		no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Q		35. 5	35. 5	0.0	0.0	44. 0	44. 0	0.0	0.0	42. 4	42. 4	0.0	0.0
	Q	S	117. 6	117. 6	0.0	0.0	88. 8	88. 8	0.0	0.0	103. 4	103. 4	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	材質	Fc	Fo	30 (Fc	= 30.00)	Fo	c30 (Fc	= 30.00)	F	30(Fc	= 30.00)
		鉄筋	S	D390/SD3		5	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条			LS				LS				LS		
		3	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0
	[70. 0	70. 0	50.0	50.0	70.0	70. 0	50.0	50.0	70. 0	70.0	50.0	50.0
	(1	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4	63. 4	63. 4	43. 4	43. 4
			55. 4	55. 4	37. 9	37. 9	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9	55. 4	55. 4	37. 9	37. 9
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	主筋	0												
		2												
- T-	++-4	4 <i>/-/-</i>												
配筋	芯銀		D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
月刀	Ноор	<u>径</u> ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2–100	2-100	2-100
	а		11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61		11. 61
	p		11.01											
	l þ												11. 61	
			0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33
	р	W	0. 33 0. 51	0. 33 0. 51	0. 33 0. 36	0. 33 0. 36	0. 33 0. 51	0. 33 0. 51	0. 33 0. 36	0. 33 0. 36	0. 33 0. 51	0. 33 0. 51	0. 33 0. 36	0. 33 0. 36
曲	p Ma	w a l	0. 33 0. 51 244. 8	0. 33 0. 51 244. 8	0. 33 0. 36 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5	0. 33 0. 51 270. 5	0. 33 0. 36 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9	0. 33 0. 51 278. 9	0. 33 0. 36 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0
曲げ	p Ma Ma	w al	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5	0. 33 0. 36	0. 33 0. 36	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6	0. 33 0. 36	0. 33 0. 36	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9	0. 33 0. 36	0. 33 0. 36
曲げ	p Ma Ma 半則	w al as 定	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
曲げ	P Ma Ma 半川 gMy	w al as 定 . 正	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
曲げ	p Ma Ma #IJ gMy cMy	w al as 定 . 正	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0
げ	p Ma Ma 半川 gMy cMy gMy	w al as 定 正 直	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
げせ	p Ma Ma 半归 gMy cMy gMy cMy	w al as 定 正 負 負	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0
げせん	p Ma Ma 半川 gMy cMy gMy	w al as 定正正負 (H)	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
げせ	p Ma Wa #IJ gMy cMy gMy cMy cMy	w a as c E E E E E E E E E	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7 240. 6	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325)	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3 267. 4	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3 267. 4	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9 269. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9 269. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
げせん	p Ma Ma #IJ gMyy cMyy cMyy cMy H' Q	w al as 定 正 五 負 (H) d	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
げせん	pp Ma	w all as c i. i. j j j j j j j j j j j j j j j j j	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7 240. 6 454. 4 0. 0	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7 240. 6 454. 4 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3 267. 4 454. 4 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3 267. 4 454. 4 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9 269. 0 454. 4 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9 269. 0 454. 4 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0
げせん	p Ma Ma #IJ gMyy cMyy cMyy cMy H' Q	w all as c i. i. j j j j j j j j j j j j j j j j j	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7 240. 6 454. 4 0. 0	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9 269. 0 454. 4 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9 269. 0 454. 4 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0.33 0.36 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.
げせん断	pp Max w al as 定正正負負(H) d al as ax 定 a	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9 269. 0 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9 269. 0 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	
げせん断	pp Main M	w al as 定正正負負(H) dal as x 定a d	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K 1. 36S 0. 0	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K 1. 36S 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 OK 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 OK 0. 96S 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K 0. 96S 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9 269. 0 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9 269. 0 0K 1. 15S 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0
げせん	pp Max	w all as 定	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 208. 6 735. 8 184. 5 822. 3 255 (158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 244. 8 544. 5 0K 4954. 0 735. 8 4689. 7 822. 3 325) 158. 7 240. 6 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 225 (111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 270. 5 537. 6 0K 208. 6 675. 2 184. 5 738. 0 280) 111. 3 267. 4 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 225 (133. 9 269. 0 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 51 278. 9 524. 9 0K 208. 6 607. 8 184. 5 650. 1 283) 133. 9 269. 0 454. 4 0. 0 0K	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0 0. 0	0. 33 0. 36 0. 0 0. 0

	断面	名		C.	1 A			C	I A			C1	A	
	部材位		Y27		[4F-5F/星	∄]	Y27		[5F-6F/星	全]	Y27	ルー4X6軸 [6F-7F/母	
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
/	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		935. 3	935. 3	0.0	0.0	631.8	631.8	0.0	0.0	327. 2	327. 2	0.0	0.0
	M		64. 5	-61. 3	0.0	0.0	43. 5	-54. 7	0.0	0.0	132. 2	-81. 0	0.0	0.0
	N		889. 5	889. 5	0.0	0.0	611. 5	611. 5	0.0	0.0	321.0	321.0	0.0	0.0
応	M	S	138. 8	-120. 4	0.0	0.0	109. 7	-92. 4	0.0	0.0	201.3	-107. 0	0.0	0.0
カ		no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Q		44. 9	44. 9	0.0	0.0	35. 1	35. 1	0.0	0.0	76. 2	76. 2	0.0	0. 0
	Q		104. 2	104. 2	0.0	0.0	81.3	81. 3	0.0	0.0	118. 4	118. 4	0.0	0.0
	L.	no	K1	<u>K1</u>			K1	K1_			K1	K1		
	材質	Fc			= 30.00)	Fo	27 (Fc	= 27.00)		c27 (Fc)
		鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条		F0 0	LS		70.0	F0 0	LS		70.0	F0 0	LS		70.0
圖	E		50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0
	[70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70. 0	70.0	50.0	50.0
	(: :	63. 4 55. 4	63. 4 55. 4	43. 4 37. 9	43. 4 37. 9	63. 4 55. 4	63. 4 55. 4	43. 4 37. 9	43. 4 37. 9	63. 4	63. 4	43. 4 37. 9	43. 4 37. 9
	_	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	55. 4 3-D22	55. 4 3-D22	37. 9 3-D22	3-D22
		- 1	3-DZZ	3-022	3-022	3-DZZ	3-022	3-022	3-022	3-022	3-022	3-022	3-DZZ	3-022
	主筋	2												
配	芯銀	上 生 辞												
筋		<u>径</u>	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
7373	Ноор	ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
	а		11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61	11. 61
	р		0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33	0. 33
	p	W	0. 51	0. 51	0. 36	0. 36	0. 51	0. 51	0. 36	0. 36	0. 51	0. 51	0. 36	0. 36
dh	Ma	al	275. 1	275. 1	0.0	0.0	253. 2	253. 2	0.0	0.0	229. 9	229. 9	0.0	0.0
曲げ	Ma		461.1	461.1	0.0	0.0	390. 2	390. 2	0.0	0.0	317. 8	317. 8	0.0	0.0
1)	判		0K	0K			0K	0K			OK	OK		
	gMy		208. 6	208. 6	0.0	0.0	184. 9	208. 6	0.0	0.0	369. 7	184. 9	0.0	0. 0
	сМу		531. 7	531. 7	0.0	0.0	446. 9	446. 9	0.0	0.0	355. 3	355. 3	0.0	0.0
	gMy		184. 5	184. 5	0.0	0.0	159.8	184. 5	0.0	0.0	319.6	159.8	0.0	0.0
せ	сМу		558. 0	558. 0	0.0	0.0	459. 2	459. 2	0.0	0.0	359. 3	359. 3	0.0	0.0
ん	H'		225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (0(0)
断	Q		133.8	133.8	0.0	0.0	104. 4	104. 4	0.0	0.0	139. 6	139. 6	0.0	0.0
	1 (1)	a l	268. 2	268. 2	0.0	0.0	243. 5 441. 9	243. 5 441. 9	0.0	0.0	225. 3	225. 3	0.0	0.0
141							<i>1</i> /1/1 4	441 9	0.0	0.0	441. 9	441. 9	0. 0	0.0
1471	Qa		454. 4	454. 4	0.0	0.0					Λ Λ			0.0
1271	Qa Qa	ax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0
	Qa Qa 半J	ax 定	0. 0 0K	0. 0 0K	0.0	0. 0	0. 0 0K	0. 0 0K	0.0	0.0	0K	0. 0 0K	0.0	
	Qa Qa 半川 T	ax 定 a	0. 0 0K 1. 15S	0. 0 0K 1. 15S	0.00	0. 0	0. 0 0K 0. 90S	0. 0 0K 0. 90S	0.00	0.00	0K 1. 20S	0. 0 0K 1. 20S	0.00	0. 00
付	Qa Qa 半川 T L	aX 定 a d	0. 0 0K 1. 15S 0. 0	0. 0 0K 1. 15S 0. 0	0. 0 0. 00 0. 0	0.00	0. 0 0K 0. 90S 0. 0	0. 0 0K 0. 90S 0. 0	0. 0 0. 00 0. 0	0. 0 0. 00 0. 0	0K 1. 20S 0. 0	0. 0 0K 1. 20S 0. 0	0. 0 0. 00 0. 0	0.00
	Qa Qa 半川 T	定 a d	0. 0 0K 1. 15S	0. 0 0K 1. 15S	0.00	0. 0	0. 0 0K 0. 90S	0. 0 0K 0. 90S	0.00	0.00	0K 1. 20S	0. 0 0K 1. 20S	0.00	0. 00

	断面名	ζ		C	3			C	3			C	3	
	部材位		Y37		_ [1F-2F/昼	<u></u>	Y37	レームX1軸		·····································	Y37	レームX1軸[<u></u>
	方向		Χ (3)		3)	χ (3)	Υ (3)	Χ (3)		3)
,,	位	置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(60)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		2202. 8	2202. 8	0.0	0.0	1820. 2	1820. 2	0.0	0.0	1448. 2	1448. 2	0.0	0.0
	M		-125. 6	143. 1	0. 0	0. 0	-101. 1	69. 0	0.0	0.0	-101.0	91. 1	0. 0	0. 0
	N:		1149. 2	3256. 4	0. 0	0. 0	2583. 6	2583. 6	0. 0	0. 0	1971. 3	1971. 3	0. 0	0.0
応	Ms		-249. 5	1657. 7	0. 0	0. 0	-282. 7	1080. 6	0.0	0.0	-481. 2	735. 6	0.0	0.0
力	L. 1		K1	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q		-82. 7	-82. 7	0. 0	0. 0	-60. 8	-60. 8	0.0	0.0	-68. 0	-68. 0	0.0	0.0
	Q	S	714. 8	714. 8	0. 0	0. 0	642. 8	642. 8	0.0	0.0	533. 7	533. 7	0.0	0.0
	L. 1	10	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
		Fc		30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc	= 30.00)
	材質	鉄筋			45/KSS78	35		0390/SD3		35		0390/SD3		5
bl/r	条			LS				LS				LS		
断面	В		80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
山田	D		80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
	d		72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8
	j		63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7
		1	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32
	主筋													
		2												
配	芯鈞											212		
筋	Ноор	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	a ⁻		63. 52	63. 52	23. 82	23. 82	63. 52	63. 52	23. 82	23. 82	63. 52	63. 52	23. 82	23. 82
	p.		0. 99	0. 99	0. 37 0. 32	0. 37 0. 32	0. 99 0. 79	0. 99	0. 37 0. 32	0. 37 0. 32	0. 99	0. 99 0. 79	0. 37 0. 32	0. 37
	p۱ Ma		0. 79 830. 7	0. 79 830. 7	0. 32	0. 32	856. 2	0. 79 856. 2	0. 32	0. 32	0. 79 882. 5	882. 5	0. 32	0. 32
曲げ	Ma		1925. 5	1738. 3	0.0	0.0	1788. 5	1788. 5	0.0	0.0	1840. 5	1840. 5	0. 0	0.0
げ			0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy.		703. 1	4689. 7	0.0	0.0	703. 1	703. 1	0.0	0. 0	507. 3	703. 1	0.0	0.0
	cMy.		2176. 2	2176. 2	0.0	0.0	2143. 5	2143. 5	0.0	0. 0	2096. 2	2096. 2	0.0	0. 0
	gMy.		737. 0	4954. 0	0.0	0. 0	737. 0	737. 0	0.0	0.0	533. 8	737. 0	0. 0	0. 0
	cMy.		2825. 6	2825. 6	0.0	0.0	2638. 4	2638. 4	0.0	0.0	2451. 6	2451. 6	0. 0	0.0
世	H' (200 (325)	0.0	0)	200(280)	0.0	0)	200 (283)	0.0	0)
6	Q		1030. 9	1030. 9	0.0	0.0	933. 9	933. 9	0. 0	0.0	766. 6	766. 6	0.0	0.0
断	Qa		476. 9	476. 9	0.0	0. 0	490. 2	490. 2	0. 0	0. 0	529. 8	529. 8	0. 0	0.0
	Qa		1644. 2	1644. 2	0.0	0.0	1644. 2	1644. 2	0. 0	0. 0	1644. 2	1644. 2	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0. 0
	判		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	Ta		2. 02S	2. 02S	0.00	0.00	1.83\$	1. 83S	0.00	0.00	1. 50S	1. 50S	0.00	0.00
付	Lo	b	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Ld		102. 5	117. 5	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108.8	111. 3	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面	名		С	3			C	3			С	3	
	部材位		Y37			∄]	Y37	レームX1軸		·····································	Y37	レームX1軸[
	方向		Χ (3)		3)	χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1083. 4	1083. 4	0.0	0.0	718. 9	718. 9	0.0	0.0	359. 2	359. 2	0.0	0.0
	M		-102. 4	83. 2	0. 0	0.0	-89. 9	81.6	0.0	0. 0	-180. 1	88. 9	0. 0	0. 0
	N		1425. 7	1425. 7	0. 0	0. 0	903. 5	903. 5	0. 0	0. 0	435. 3	283. 0	0. 0	0. 0
応	M		-725. 4	366. 3	0. 0	0. 0	-717. 3	100. 9	0.0	0.0	-633. 0	227. 9	0. 0	0. 0
力		no	K2	K2			K2	K2			K2	K1		
	Q		-66. 3	-66. 3	0. 0	0.0	-61. 2	-61. 2	0.0	0. 0	-96. 1	-96. 1	0. 0	0. 0
	Q		478. 2	478. 2	0. 0	0. 0	355. 2	355. 2	0.0	0. 0	238. 8	238. 8	0. 0	0. 0
		no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
		Fc		30 (Fc	= 30.00)		27(Fc	= 27.00)		27(Fc	= 27. 00)
	材質	鉄筋			345/SD29	<u>Ś</u>	S	D390/SD3	345/SD29	<u>Ś</u>	S	D390/SD3	345/SD29	5
hlam	条			LS			_	LS				LS		
断	Е		80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80. 0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
面)	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
	(t	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0
		j	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9
		1	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
	工加	2												
配	芯銀													
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	4-100	4-100	2-100	2-100	4-100	4-100	2-100	2-100	4-100	4-100	2-100	2-100
	a		25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	р		0. 40	0.40	0. 30	0. 30	0. 40	0.40	0.30	0.30	0.40	0. 40	0. 30	0. 30
	р		0. 63	0. 63 602. 2	0. 32	0. 32	0. 63	0. 63 543. 2	0. 32	0. 32	0. 63	0. 63	0. 32	0. 32
曲げ	Ma		602. 2 1091. 3	1091. 3	0.0	0.0	543. 2		0.0	0.0	441.6	441. 6 750. 8	0.0	0.0
げ	Ma 半J		0K	0K	0.0	0.0	936. 3 OK	936. 3 OK	0.0	0.0	800. 4 0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		507. 3	507. 3	0.0	0.0	376. 0	507. 3	0.0	0. 0	751. 9	376. 0	0.0	0.0
	сМу		990. 1	990. 1	0.0	0.0	912. 2	912. 2	0.0	0. 0	816. 4	816. 4	0.0	0.0
	gMy		533. 8	533. 8	0.0	0.0	402. 2	533. 8	0.0	0.0	804. 4	402. 2	0.0	0. 0
	cMy		1233. 0	1233. 0	0.0	0.0	1047. 6	1047. 6	0.0	0. 0	874. 8	874. 8	0.0	0. 0
世	H'		200 (280)	0.0	0)	200 (280)	0.0	0.0	200 (280)	0.0	0.0
6	Q		684. 1	684. 1	0. 0	0.0	502. 2	502. 2	0. 0	0.0	310. 1	310. 1	0. 0	0.0
断	Qa		517. 9	517. 9	0. 0	0.0	515. 6	515. 6	0.0	0. 0	435. 1	435. 1	0. 0	0. 0
	Qa		933. 1	933. 1	0. 0	0.0	910. 1	910. 1	0.0	0. 0	910. 1	910. 1	0. 0	0.0
	Qa		0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0. 0
	判		OK	OK		2.0	OK	OK	3.0	3.7 6	OK	OK		
		a	2. 98\$	2. 98\$	0.00	0.00	2. 18S	2. 18S	0. 00	0. 00	1. 358	1. 35\$	0.00	0. 00
付	Ĺ		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面	名		С	2			С	2			C	2	
	部材位		Y37	レームX2軸			Y37		_ [2F-3F/昼		Y37	レームX2軸[<u>}</u>]
	方向			3)		3)	Χ (3)	Y (3)	Χ (3)	Υ (3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置		期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		3821. 1	3821.1	0. 0	0. 0	3152. 4	3152. 4	0. 0	0. 0	2497. 0	2497. 0	0.0	0.0
	M		9. 6	-35. 4	0. 0	0. 0	4. 8	-0. 9	0. 0	0. 0	3. 5	-4. 3	0.0	0.0
	N	S	4215. 3	4215. 3	0. 0	0. 0	2857. 9	3446.8	0. 0	0. 0	2701.9	2701. 9	0.0	0.0
応	M	s	141. 4	2843. 5	0. 0	0. 0	369.0	1955. 2	0. 0	0. 0	-819. 3	1285. 9	0.0	0.0
力		no	K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	Q		13. 8	13. 8	0.0	0.0	2. 0	2. 0	0.0	0.0	2. 8	2. 8	0.0	0.0
	Q	S	1241. 6	1241. 6	0.0	0.0	1133. 9	1133. 9	0.0	0.0	963. 2	963. 2	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
		Fc	Fo	30 (Fc	= 30.00)	Fo	30 (Fc	= 30.00)	Fo	c30 (Fc	= 30.00)
	材質	鉄筋	SI	0390/SD3	45/KSS78	35	SI	0390/SD3	45/KSS78	35	SI	D390/SD3	45/KSS78	5
N/r	条	件		LS	2軸			LS	2軸			LS	2軸	
断面	-	3	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0
Ш)	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0
	(b	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6
		j	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3
		1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
	主筋													
	工加	2												
配	芯釒													
筋	Ноор	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	a		86. 13	86. 13	28. 71	28. 71	86. 13	86. 13	28. 71	28. 71	86. 13	86. 13	28. 71	28. 71
	р		1. 01	1. 01	0. 34	0. 34	1. 01	1. 01	0.34	0. 34	1. 01	1. 01	0. 34	0. 34
	p		0.70	0.70	0. 27	0. 27	0.70	0.70	0. 27	0. 27	0.70	0.70	0. 27	0. 27
曲	Ma		1281. 4	1281. 4	0.0	0.0	1345. 2	1345. 2	0.0	0.0	1404. 0	1404. 0	0.0	0.0
げ	Ma		2879. 1	2879. 1	0. 0	0.0	3023. 3	2957. 3	0.0	0.0	3041.9	3041.9	0. 0	0. 0
	判 gMy		0K 1393. 0	0K 9643. 7	0. 0	0.0	0K 1393. 0	0K 1393. 0	0.0	0.0	0K 1041. 1	0K 1393. 0	0. 0	0.0
	cMy		4218. 5	4218. 5	0.0	0.0	4014. 4	4014. 4	0.0	0.0	1041. 1 3799. 7	3799. 7	0. 0	0.0
	gMy		1393. 4	9643. 7	0.0	0.0	1393. 4	1393. 4	0.0	0.0	1041.1	1393. 4	0. 0	0. 0
	cMy		4481. 4	4481. 4	0.0	0.0	4225. 4	4225. 4	0.0	0.0	3956. 4	3956. 4	0. 0	0.0
せ	H'	· 艮 (H)	200 (325)	0.0	0.0	200 (280)	0.0	0.0	200 (0.0	0.0
6	Q		1855. 4	1855. 4	0.0	0.0	1699. 8	1699. 8	0.0	0. 0	1443. 4	1443. 4	0.0	0.0
断	Qa		556. 6	556. 6	0.0	0. 0	588. 2	588. 2	0.0	0. 0	786. 7	786. 7	0.0	0.0
	Qa		2047. 5	2047. 5	0.0	0.0	2047. 5	2047. 5	0.0	0. 0	2047. 5	2047. 5	0.0	0.0
		ax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0
	判		OK O	OK	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	OK	0. 0	0.0
		a	2. 448	2. 448	0. 00	0. 00	2. 248	2. 248	0. 00	0. 00	1. 90S	1. 90S	0. 00	0. 00
付		d	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		106. 3	117. 5	0. 0	0. 0	95. 0	110.0	0. 0	0. 0	108.8	111. 3	0.0	0.0
	判		OK	OK			OK	OK			OK	OK		

	断面名	ຊ		С	2			С	2			С	2	
	部材位		Y37		_ [4F-5F/昼		Y37		_ [5F-6F/星	∄]	Y37	レームX2軸 [<u></u>
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1859. 6	1859. 6	0.0	0.0	1237. 1	1237. 1	0.0	0.0	624. 7	624. 7	0.0	0.0
	M		3. 3	-2. 4	0. 0	0. 0	2. 4	-2. 7	0. 0	0. 0	9. 9	-2. 1	0. 0	0. 0
	N		1737. 5	1737. 5	0. 0	0. 0	1174. 5	1174. 5	0. 0	0. 0	605. 7	643. 6	0. 0	0.0
応	M		1183. 5	-513. 9	0. 0	0. 0	1149. 2	-129. 1	0.0	0. 0	914. 6	-170. 5	0. 0	0.0
力	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K2		
	Q		2. 0	2. 0	0. 0	0. 0	1.8	1.8	0. 0	0. 0	4. 3	4. 3	0. 0	0.0
	Q	S	771. 0	771. 0	0. 0	0.0	580. 6	580. 6	0.0	0.0	339. 0	339. 0	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	++ 55	Fc		30 (Fc)		27(Fc)		27(Fc)
	材質	鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS				LS				LS	2軸	
面	Е		65. 0	65.0	95. 0	95. 0	65.0	65.0	95. 0	95. 0	65.0	65.0	95.0	95.0
ш			95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0
	C	1	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0
		i	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7
		1	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
		2												
		4. <i>fel</i> e												
配	芯釗		D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D10
筋	Ноор	径 ピッチ	D13 6-100	D13 6-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 6-100	D13 6-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 6-100	D13 6-100	D13 2-100	D13 2-100
		- //	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	a p		0. 42	0. 42	0. 31	0. 31	0. 42	0. 42	0. 31	0. 31	0. 42	0. 42	0. 31	0. 31
	p p		1. 17	1. 17	0. 31	0. 31	1. 17	1. 17	0. 31	0. 31	1. 17	1. 17	0. 31	0. 31
	Ma		719. 5	719. 5	0. 27	0. 27	680. 8	680. 8	0. 27	0. 27	622. 6	622. 6	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		1415. 3	1415. 3	0.0	0. 0	1220. 3	1220. 3	0.0	0. 0	1026. 9	1040. 1	0. 0	0. 0
げ	判		0K	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		1041.1	1041.1	0. 0	0. 0	778. 1	1041.1	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0. 0	0.0
	cMy		1585. 2	1585. 2	0. 0	0. 0	1355. 9	1355. 9	0. 0	0.0	1114. 5	1114. 5	0. 0	0. 0
	gMy		1041.1	1041.1	0. 0	0. 0	778. 1	1041.1	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0. 0	0.0
	cMy		1677. 9	1677. 9	0.0	0. 0	1406. 5	1406. 5	0. 0	0. 0	1131. 2	1131. 2	0. 0	0.0
せ	H' (200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)
ん断	Q		1155. 5	1155. 5	0. 0	0. 0	869. 9	869. 9	0. 0	0.0	506. 3	506. 3	0. 0	0.0
1201	Qa	ıl	554. 3	554. 3	0.0	0.0	570. 5	570. 5	0.0	0.0	420. 2	420. 2	0.0	0.0
	Qa		1310. 5	1310.5	0.0	0.0	1288. 0	1288. 0	0.0	0.0	1288. 0	1288. 0	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	T	a	4. 17S	4. 17S	0.00	0.00	3. 14S	3. 148	0.00	0.00	1.838	1. 83\$	0.00	0.00
付	L		168. 8	168. 8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0. 0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0. 0
	判	定	NG	NG			0K	0K			0K	0K		

	断面名	7		С	2			С	2			C	2	
	部材位		Y37		_ [1F-2F/昼	<u></u>	Y37	レームX3軸		<u></u>	Y37	レームX3軸[<u></u>
	方向		Χ (3)		3)	χ (3)		3)	χ (3)		3)
	位置	置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短期		(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	NI		3806. 0	3806. 0	0.0	0.0	3140. 5	3140. 5	0.0	0.0	2488. 2	2488. 2	0.0	0.0
	MI		-0. 8	7. 0	0. 0	0.0	-0.1	-0.6	0. 0	0.0	-0.1	0. 2	0.0	0.0
	Ns		3676. 6	3935. 4	0.0	0. 0	3236. 3	3236. 3	0. 0	0. 0	2554. 4	2554. 4	0.0	0.0
応	Ms		-130. 2	2849. 3	0.0	0. 0	-369. 2	1958. 1	0. 0	0.0	-829. 2	1294. 7	0. 0	0.0
力	L. r		K1	K2			K2	K2			K2	K2		
-	QI		-2. 4	-2. 4	0.0	0.0	0. 2	0. 2	0. 0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0. 0
	Qs		1214. 9	1214. 9	0. 0	0. 0	1135. 7	1135. 7	0. 0	0. 0	965. 4	965. 4	0.0	0.0
	L. r	10	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
		Fc		30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc :	= 30.00)
	材質┝	鉄筋			45/KSS78	5		0390/SD3		<u>,</u> 35		0390/SD3		5
blom	条			LS				LS				LS		
断面	В		90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90. 0	90.0	95. 0	95. 0
山田	D		95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90. 0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0
	d		87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6
	j		76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3
		1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
	主筋													
		2												
配	芯鉄													
筋	Ноор	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	at		86. 13	86. 13	28. 71	28. 71	86. 13	86. 13	28. 71	28. 71	86. 13	86. 13	28. 71	28. 71
	pt		1.01	1. 01	0. 34 0. 27	0. 34 0. 27	1.01	1. 01	0. 34 0. 27	0. 34 0. 27	1. 01	1. 01	0. 34 0. 27	0. 34
	pw Ma		0. 70 1283. 0	0. 70 1283. 0	0. 27	0. 27	0. 70 1346. 3	0. 70 1346. 3	0. 27	0. 27	0. 70 1404. 7	0. 70 1404. 7	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		2936. 1	2907. 5	0.0	0.0	2980. 2	2980. 2	0.0	0.0	3059. 9	3059. 9	0.0	0.0
げ	判別		0K	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy.		1346. 3	9643. 7	0.0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0.0	0.0	1041.1	1346. 3	0.0	0.0
	cMy.		4304. 2	4304. 2	0.0	0.0	4082. 8	4082. 8	0.0	0.0	3850. 0	3850. 0	0.0	0. 0
	gMy.	<u>-</u>	1346. 3	9643. 7	0.0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0.0	0. 0	1041. 1	1346. 3	0. 0	0. 0
	cMy.		4390. 7	4390. 7	0.0	0. 0	4151.5	4151.5	0. 0	0.0	3900. 7	3900. 7	0. 0	0.0
世	H' (200 (325)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (283)	0(0)
6	Qc		1821. 1	1821. 1	0.0	0.0	1703. 5	1703. 5	0. 0	0.0	1448. 1	1448. 1	0.0	0.0
断	Qa	_	545. 3	545. 3	0.0	0. 0	545. 3	545. 3	0. 0	0.0	693. 8	693. 8	0. 0	0.0
	Qa		2047. 5	2047. 5	0. 0	0. 0	2047. 5	2047. 5	0. 0	0. 0	2047. 5	2047. 5	0. 0	0. 0
	Qa		0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0
	判別	Ê	0K	OK			OK	OK			OK	0K		
	Ta		2. 40S	2. 40\$	0.00	0.00	2. 24\$	2. 24\$	0.00	0.00	1. 918	1. 918	0.00	0.00
付	Lo		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Ld		106. 3	117. 5	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108.8	111. 3	0.0	0.0
	判別	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面	2		C2	2			С	2			С	2	
	部材位		Y37l	/-4X3軸[4F-5F/壁]	Y37	レームX3軸	[5F-6F/星	±]	Y37	レームX3軸	[6F-7F/星	∄]
	方向		Χ (3)	Υ΄ (3)	Χ (3)	Υ΄(3)	Χ (3)	Υ΄(3)
/	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1852. 8	1852. 8	0.0	0. 0	1232. 2	1232. 2	0.0	0.0	621.3	621.3	0.0	0.0
	M		-0. 1	0. 1	0. 0	0. 0	-0. 1	0. 1	0.0	0.0	-0. 4	0. 0	0.0	0.0
	N		1891. 8	1891.8	0. 0	0. 0	1212. 8	1212. 8	0. 0	0.0	616. 0	616. 0	0.0	0.0
応	M	S	-1186. 7	515. 9	0.0	0. 0	1155. 3	-131. 2	0. 0	0.0	921. 5	162. 4	0.0	0.0
力	L.	no	K2	K2			K1	K1			K1	K1		
	Q		-0. 0	-0. 0	0.0	0.0	-0. 0	-0. 0	0.0	0.0	-0. 2	-0. 2	0.0	0.0
	Q	S	773. 9	773. 9	0.0	0.0	584. 9	584. 9	0.0	0.0	345. 5	345. 5	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	++ 55	Fc	Fc	30 (Fc =	= 30.00)	Fo	27 (Fc	= 27.00)	Fo	27 (Fc	= 27.00)
	材質	鉄筋	SI	0390/SD3	45/SD295)	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5
N/r	条	件		LS 2	2軸			LS	2軸			LS	2軸	
断面	E	3	65.0	65.0	95. 0	95. 0	65.0	65.0	95. 0	95. 0	65.0	65. 0	95. 0	95.0
Щ)	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65.0	95. 0	95. 0	65.0	65.0
	(k	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0
		j	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7
		1	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
	<i></i>	2												
		1 66												
配	芯銀		D40	D40	D.1.0	D.1.0	D.1.0	D40	D.1.0	D.1.0	D40	D.1.0	D40	D10
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13						
		ピッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100
	a		25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26 0. 31	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	p		0. 42 1. 17	0. 42 1. 17	0. 31 0. 27	0. 31 0. 27	0. 42 1. 17	0. 42 1. 17	0. 31	0. 31 0. 27	0. 42 1. 17	0. 42 1. 17	0. 31 0. 27	0. 31
	p Ma		719. 5	719. 5	0. 27	0. 27	680. 9	680. 9	0.27	0. 27	621. 5	621. 5	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		1438. 9	1438. 9	0.0	0.0	1233. 1	1233. 1	0.0	0.0	1030. 5	1030. 5	0.0	0.0
げ	判		0K	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy		1041.1	1041.1	0. 0	0. 0	778. 1	1041.1	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
	cMy		1614. 4	1614. 4	0. 0	0. 0	1371. 4	1371. 4	0.0	0. 0	1119.1	1119.1	0.0	0.0
	gMy		1041. 1	1041. 1	0. 0	0. 0	778. 1	1041. 1	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0. 0	0.0
	cMy		1644. 1	1644. 1	0. 0	0. 0	1387. 2	1387. 2	0.0	0. 0	1123. 7	1123. 7	0.0	0.0
t	H'			280)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)
6	Q		1160. 8	1160.8	0. 0	0.0	877. 3	877. 3	0.0	0.0	518. 1	518. 1	0.0	0.0
断	Qa		529. 1	529. 1	0. 0	0. 0	539. 6	539. 6	0.0	0. 0	394. 6	394. 6	0.0	0. 0
	Qa		1310. 5	1310. 5	0. 0	0. 0	1288. 0	1288. 0	0. 0	0. 0	1288. 0	1288. 0	0.0	0. 0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0
	判		0K	0K			OK	0K			OK	OK		
	Ť		4. 198	4. 198	0.00	0.00	3. 178	3. 17S	0.00	0.00	1.878	1.878	0.00	0.00
付	L	d	168. 8	168. 8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0
	判	定	NG	NG			0K	0K			0K	0K		

	断面名	3		C2	2			C2	<u> </u>			C2)	
	部材位		Y37	フレームX4軸「		1	Y37	フレームX4軸「		1	Y3:	フレームX4軸「		1
	方向		Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)	Υ (3)
/	位	置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短	期	(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		3806. 0	3806. 0	0.0	0. 0	3140. 5	3140. 5	0.0	0. 0	2488. 2	2488. 2	0.0	0.0
	М		0.8	-7. 0	0. 0	0. 0	0. 1	0. 6	0.0	0. 0	0. 1	-0. 2	0.0	0.0
	N	S	3676. 6	3935. 4	0.0	0.0	3236. 3	3236. 3	0.0	0.0	2554. 4	2554. 4	0.0	0.0
応	M	S	130. 2	-2849. 3	0.0	0.0	369. 2	-1958. 1	0.0	0.0	829. 2	-1294. 7	0.0	0.0
力	L.	no	K2	K1			K1	K1			K1	K1		
	Q	l	2. 4	2. 4	0. 0	0.0	-0. 2	-0. 2	0.0	0.0	0. 1	0. 1	0.0	0.0
	Q	S	1214. 9	1214. 9	0.0	0.0	1135. 7	1135. 7	0.0	0.0	965. 4	965. 4	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
	++ 55	Fc	F	c30 (Fc =	= 30.00)	F	c30 (Fc =	30.00)	F	c30 (Fc =	30.00)
	材質	鉄筋	S	D390/SD34	15/KSS78	5	S	D390/SD34	15/KSS78	5	S	D390/SD34	5/KSS785	5
断	条			LS 2				LS 2	弹			LS 2		
面	Е	}	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95.0	90.0	90.0	95. 0	95.0
Щ)	95. 0	95. 0	90.0	90. 0	95. 0	95. 0	90.0	90.0	95. 0	95. 0	90.0	90.0
	С		87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6
	j		76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3
		1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
	主筋	_												
	1 1 100	2												
		1.66												
配	芯釗		212	0.1.0	0.1.0	0.1.0	0.1.0	0.1.0	212	0.1.0	0.1.0	212	212	212
筋	Ноор	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	a		86. 13	86. 13 1. 01	28. 71 0. 34	28. 71 0. 34	86. 13 1. 01	86. 13	28. 71 0. 34	28. 71 0. 34	86. 13	86. 13 1. 01	28. 71 0. 34	28. 71 0. 34
	p ^r		1. 01 0. 70	0. 70	0. 34	0. 34	1. 01 0. 70	1. 01 0. 70	0. 34	0. 34	1. 01 0. 70	0. 70	0. 34	0. 34
	p: Ma		1283. 0	1283. 0	0. 27	0. 27	1346. 3	1346. 3	0. 27	0. 27	1404. 7	1404. 7	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		2936. 1	2907. 5	0. 0	0. 0	2980. 2	2980. 2	0. 0	0.0	3059. 9	3059. 9	0.0	0. 0
げ	判		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy		1346. 3	9643. 7	0.0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0.0	0. 0	1041.1	1346. 3	0.0	0.0
	cMy		4390. 7	4390. 7	0. 0	0. 0	4151. 5	4151. 5	0. 0	0.0	3900. 7	3900. 7	0. 0	0. 0
	gMy		1346. 3	9643. 7	0. 0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0. 0	0. 0	1041. 1	1346. 3	0. 0	0.0
	cMy		4304. 2	4304. 2	0. 0	0. 0	4082. 8	4082. 8	0. 0	0. 0	3850. 0	3850. 0	0. 0	0.0
t	H' (200	(325)	0(0)	200	(280)	0(0)	200		0(0)
ん断	Q		1821. 1	1821. 1	0. 0	0.0	1703. 5	1703. 5	0.0	0.0	1448. 1	1448. 1	0.0	0.0
西川	Qa	ıl	545. 3	545. 3	0. 0	0. 0	545. 3	545. 3	0. 0	0. 0	693. 8	693. 8	0. 0	0. 0
	Qa		2047. 5	2047. 5	0. 0	0. 0	2047. 5	2047. 5	0. 0	0. 0	2047. 5	2047. 5	0.0	0. 0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	T	a	2. 40S	2. 40S	0.00	0.00	2. 24\$	2. 24S	0.00	0.00	1. 918	1. 91S	0.00	0.00
付	L	d	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		106. 3	117. 5	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108. 8	111. 3	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	OK		

	断面	ጀ		C	2			C2)			C	2	
	部材位		Y37		<u>-</u> [4F-5F/星		Y371		<u>-</u> 5F-6F/壁	:]	Y37		<u></u>	±]
	方向			3)	Υ (3)		3)		3)	Χ (3)	Y (3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1852. 8	1852. 8	0.0	0.0	1232. 2	1232. 2	0.0	0.0	621. 3	621. 3	0.0	0.0
	M		0.1	-0. 1	0.0	0.0	0. 1	-0.1	0. 0	0. 0	0. 4	-0.0	0.0	0.0
	N		1891. 8	1891. 8	0.0	0.0	1212. 8	1212. 8	0. 0	0. 0	616. 0	616. 0	0.0	0.0
応	M		1186. 7	-515. 9	0.0	0.0	-1155. 3	131. 2	0. 0	0. 0	-921. 5	-162. 4	0.0	0.0
力		no .	K1	K1	0.0	0.0	K2	K2	0.0	0.0	K2	K2	0.0	0.0
73	Q		0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 2	0. 2	0. 0	0.0
	Q		773. 9	773. 9	0.0	0.0	584. 9	584. 9	0.0	0. 0	345. 5	345. 5	0.0	0.0
		no	K1	K1	0.0	0.0	K1	K1	0.0	0.0	K1	K1	0.0	0.0
		Fc		30 (Fc	= 30 00)		27(Fc =	= 27 00)		27(Fc	= 27 00)
	材質	鉄筋			345/SD29	5			45/SD295	<u>/</u>			345/SD29	5
	条	件		LS	2 9軸	-	OL.	LS 2	· <u>···</u> ································	,		LS	2 <u> 15/ 5525</u> 2軸	_
断	E		65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0
面	i		95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0
		1	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0
		i	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7
		1	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29
	-> hh				0 220	0 0 1 1			0 220				0 220	
	主筋	2												
配	芯鈑	失筋												
筋		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	Ноор	ピッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100
	а	t	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	р	t	0. 42	0. 42	0. 31	0. 31	0. 42	0. 42	0. 31	0. 31	0. 42	0. 42	0. 31	0. 31
	р		1. 17	1. 17	0. 27	0. 27	1. 17	1. 17	0. 27	0. 27	1. 17	1. 17	0. 27	0. 27
曲	Ma		719. 5	719. 5	0.0	0.0	680. 9	680. 9	0.0	0.0	621. 5	621. 5	0.0	0.0
げげ	Ma		1438. 9	1438. 9	0.0	0.0	1233. 1	1233. 1	0.0	0.0	1030. 5	1030. 5	0.0	0.0
.,	判		OK	OK_			OK	0K			0K	0K		
	gMy		1041.1	1041.1	0.0	0.0	778. 1	1041.1	0.0	0.0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
	сМу		1644. 1	1644. 1	0.0	0.0	1387. 2	1387. 2	0.0	0.0	1123. 7	1123. 7	0.0	0.0
	gMy		1041.1	1041.1	0.0	0.0	778. 1	1041.1	0.0	0.0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
++	сМу		1614. 4	1614. 4	0.0	0.0	1371.4	1371. 4	0.0	0.0	1119.1	1119.1	0.0	0.0
せん	H'		200 (0(0)		280)	0(0)	200 (0(0)
断	Q		1160.8	1160.8	0.0	0.0	877. 3	877. 3	0.0	0.0	518. 1	518. 1	0.0	0.0
	Qa		529. 1	529. 1	0.0	0.0	539. 6	539. 6	0.0	0.0	394. 6	394. 6	0.0	0.0
	Qa		1310.5	1310. 5	0.0	0.0	1288. 0	1288. 0	0.0	0.0	1288. 0	1288. 0	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0
	判		0K	0K	0.00	0.00	0K	0K	0.00	0.00	0K	0K	0.00	0.00
		a	4. 198	4. 198	0.00	0.00	3. 178	3. 178	0.00	0.00	1.878	1.878	0.00	0.00
付着		d	168.8	168.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
有	Lo 判		107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0. 0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0
	#1	正	NG	NG			0K	OK			0K	0K	1	

	断面名	7		C2)			C2)			C2)	
	部材位		Y3			:]	Y3-	フレームX5軸[:]	Y3:	フレームX5軸[:		: 1
	方向		χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位记	置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N	1	3821. 1	3821. 1	0.0	0.0	3152. 4	3152. 4	0.0	0.0	2497. 0	2497. 0	0.0	0.0
	M		-9. 6	35. 4	0. 0	0. 0	-4. 8	0. 9	0.0	0. 0	-3. 5	4. 3	0. 0	0.0
	Ns		4215. 3	4215. 3	0. 0	0. 0	2857. 9	3446. 8	0. 0	0.0	2701. 9	2701. 9	0.0	0.0
応	Ms		-141. 4	-2843. 5	0. 0	0. 0	-369. 0	-1955. 2	0. 0	0. 0	819. 3	-1285. 9	0. 0	0.0
力	L. r		K1	K1	0. 0	0.0	K2	K1	0.0	0.0	K1	K1	0.0	0. 0
75	Q		-13. 8	-13. 8	0.0	0.0	-2. 0	-2. 0	0.0	0.0	-2. 8	-2. 8	0. 0	0.0
	Qs		1241. 6	1241. 6	0.0	0. 0	1133. 9	1133. 9	0. 0	0.0	963. 2	963. 2	0.0	0.0
	L. r		K2	K2	0. 0	0. 0	K2	K2	0. 0	0. 0	K2	K2	0. 0	0.0
		Fc		c30(Fc =	- 30 00)		c30(Fc =	- 30 00)		c30 (Fc =	- 30 00	١
	材質	鉄筋		D390/SD34	- 30.00 5/KSS78	<u>) </u>	9	D390/SD34	- 30.00 15/KSS78	, 5		D390/SD34	- 30.00 <u>/</u>	5
	条	外		LS 2		J	3	LS 2	+ひ/ NSS / O ₋) 声小	J		LS 2	 本小 NOO / O	J
断	B		90. 0	90.0	95. 0	95. 0	90. 0	90. 0	-∓¤ 95. 0	95. 0	90. 0	90.0	95. 0	95. 0
面	D D		95. 0	95. 0	90. 0	90. 0	95. 0	95. 0	90. 0	90. 0	95. 0	95. 0	90.0	90. 0
	d		87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6	87. 6	87. 6	82. 6	82. 6
	u i		76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3	76. 7	76. 7	72. 3	72. 3
		1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
	-	-	9-033	9-033	3-035	3-033	9-033	ช - บงง	3-033	3-033	9-033	9-033	3-033	3-033
	主筋	2												
	l -													
配	芯鉗	- <u>6</u> 2												
筋	心现	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
HJJ	Hoop	ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	at		86. 13	86. 13	28. 71	28. 71	86. 13	86. 13	28. 71	28. 71	86. 13	86. 13	28. 71	28. 71
	pt		1. 01	1. 01	0. 34	0. 34	1. 01	1. 01	0. 34	0. 34	1. 01	1. 01	0. 34	0. 34
	pv		0. 70	0. 70	0. 34	0. 34	0. 70	0. 70	0. 34	0. 34	0. 70	0. 70	0. 34	0. 34
	Ma		1281. 4	1281. 4	0. 27	0. 27	1345. 2	1345. 2	0. 27	0. 27	1404. 0	1404. 0	0. 27	0. 27
曲	Ma		2879. 1	2879. 1	0.0	0.0	3023. 3	2957. 3	0.0	0.0	3041. 9	3041. 9	0. 0	0. 0
げ	判		0K	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy.		1393. 4	9643. 7	0.0	0.0	1393. 4	1393. 4	0.0	0.0	1041. 1	1393. 4	0.0	0.0
	cMy.		4481. 4	4481. 4	0.0	0.0	4225. 4	4225. 4	0.0	0.0	3956. 4	3956. 4	0. 0	0. 0
	gMy.		1393. 0	9643. 7	0.0	0.0	1393. 0	1393. 0	0.0	0.0	1041.1	1393. 0	0. 0	0. 0
	cMy.		4218. 5	4218. 5	0.0	0.0	4014. 4	4014. 4	0.0	0.0	3799. 7	3799. 7	0.0	0.0
せん	H' (H)	200	(325)	0.0	0.0	200	(280)	0.0	0.0	200		0.0	0.0
6	Qc		1855. 4	1855. 4	0.0	0.0	1699. 8	1699. 8	0.0	0.0	1443. 4	1443. 4	0.0	0.0
断	Qa		556. 6	556. 6	0. 0	0.0	588. 2	588. 2	0.0	0.0	786. 7	786. 7	0. 0	0. 0
	Qa		2047. 5	2047. 5	0.0	0.0	2047. 5	2047. 5	0.0	0.0	2047. 5	2047. 5	0. 0	0. 0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0
	判別	<u>^</u>	OK	0. 0	0. 0	0. 0	OK OK	0. 0 0K	0. 0	0. 0	0. 0 0K	OK	0. 0	0. 0
	Ta		2. 44S	2. 44S	0. 00	0. 00	2. 24S	2. 24S	0. 00	0. 00	1. 908	1. 90S	0. 00	0. 00
1-	Lo		0. 0	0.0	0.00	0.00	0.0	0.0	0.00	0.00	0.0	0.0	0.00	0.00
付着	Ld		106. 3	117. 5	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108. 8	111. 3	0. 0	0.0
泪	判別		0K	0K	0. 0	0. 0	95. U	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0. 0	0. 0
	干リ人	Æ	υſ	UΓ			UΓ	υľ			UΝ	UN		

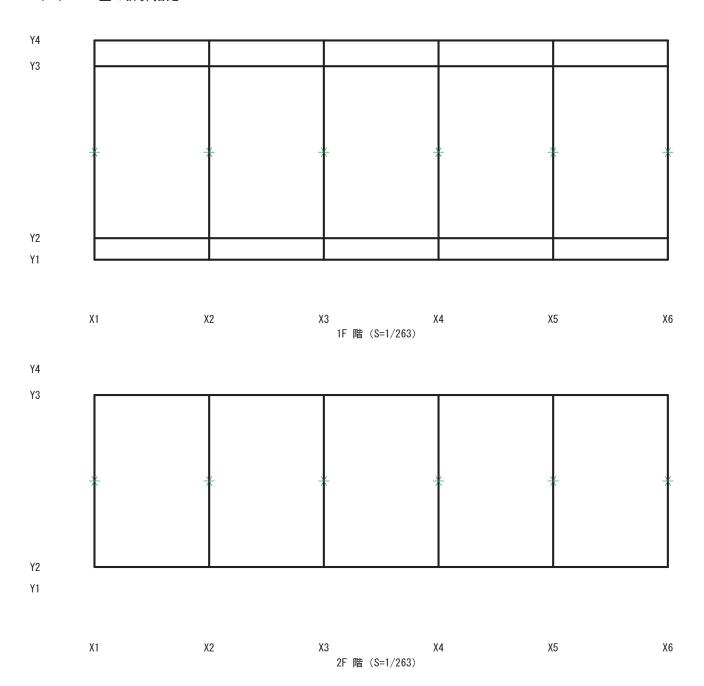
	断面名	2		C2	2			C2)			С	2	
	部材位		Y371	ノームX5軸 [4F-5F/壁]	Y371	LX5軸[5F-6F/壁]	Y37	レームX5軸	[6F-7F/星	±]
	方向		Χ (3)	Υ΄ (3)	Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)	Υ΄ (3)
/	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1859. 6	1859. 6	0.0	0. 0	1237. 1	1237. 1	0. 0	0. 0	624. 7	624. 7	0. 0	0.0
	M		-3. 3	2. 4	0. 0	0. 0	-2. 4	2. 7	0. 0	0. 0	-9. 9	2. 1	0. 0	0.0
	N	S	1737. 5	1737. 5	0. 0	0. 0	1174. 5	1174. 5	0.0	0. 0	605. 7	643. 6	0. 0	0.0
応	M	S	-1183. 5	513. 9	0.0	0. 0	-1149. 2	129. 1	0.0	0. 0	-914. 6	170. 5	0. 0	0.0
力	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K1		
	Q		-2. 0	-2. 0	0. 0	0. 0	-1.8	-1.8	0.0	0. 0	-4. 3	-4. 3	0. 0	0.0
	Q	S	771. 0	771. 0	0.0	0. 0	580. 6	580. 6	0.0	0. 0	339. 0	339. 0	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	++ 55	Fc	Fc	30 (Fc =	= 30.00)	Fc	27(Fc =	27. 00)	F	c27(Fc	= 27. 00)
	材質	鉄筋	SI	0390/SD3	45/SD295)	SI	0390/SD3	45/SD295)	S	D390/SD3	345/SD29	5
N/r	条	件		LS 2	2軸			LS 2	弹			LS	2軸	
断面	Е	}	65.0	65. 0	95. 0	95. 0	65.0	65.0	95.0	95. 0	65. 0	65.0	95. 0	95. 0
Щ)	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95. 0	65. 0	65. 0	95. 0	95.0	65. 0	65.0
	C	1	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0	88. 0	88. 0	58. 0	58. 0
		i	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7	77. 0	77. 0	50. 7	50. 7
		1	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
		2												
		1.66												
配	芯釗	<u>扶筋</u>	D40	D.1.0	D.1.0	D.1.0	D40	D.1.0	D.1.0	D.1.0	D10	D.1.0	D.1.0	D10
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		L [°] ッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100
	a		25. 68	25. 68 0. 42	19. 26 0. 31	19. 26 0. 31	25. 68 0. 42	25. 68	19. 26 0. 31	19. 26 0. 31	25. 68	25. 68 0. 42	19. 26 0. 31	19. 26 0. 31
	p		0. 42 1. 17	1. 17	0. 31	0. 31	1. 17	0. 42 1. 17	0. 31	0. 31	0. 42 1. 17	1. 17	0. 31	0. 31
	p Ma		719. 5	719. 5	0. 27	0. 27	680. 8	680. 8	0. 27	0. 27	622. 6	622. 6	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		1415. 3	1415. 3	0.0	0.0	1220. 3	1220. 3	0. 0	0.0	1026. 9	1040. 1	0.0	0. 0
げ	判		0K	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		1041. 1	1041.1	0. 0	0. 0	778. 1	1041.1	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0. 0	0.0
	cMy		1677. 9	1677. 9	0. 0	0. 0	1406. 5	1406. 5	0. 0	0. 0	1131. 2	1131. 2	0. 0	0.0
	gMy		1041. 1	1041.1	0. 0	0. 0	778. 1	1041. 1	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0. 0	0. 0
	cMy		1585. 2	1585. 2	0. 0	0. 0	1355. 9	1355. 9	0. 0	0. 0	1114. 5	1114. 5	0. 0	0. 0
世	H' (200 (280)	0(0)		280)	0(0)	200 (0(0)
ん断	Q		1155. 5	1155. 5	0. 0	0.0	869. 9	869. 9	0.0	0.0	506. 3	506. 3	0. 0	0.0
西川	Qa	ıl	554. 3	554. 3	0. 0	0. 0	570. 5	570. 5	0. 0	0. 0	420. 2	420. 2	0. 0	0. 0
	Qa		1310. 5	1310. 5	0. 0	0. 0	1288. 0	1288. 0	0.0	0. 0	1288. 0	1288. 0	0. 0	0.0
	Qa	ìΧ	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	0K	OK			OK	OK			OK	OK		
	T		4. 17S	4. 17S	0.00	0.00	3. 14\$	3. 14S	0.00	0.00	1.838	1.83\$	0.00	0. 00
付	L	d	168. 8	168. 8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0
	判	定	NG	NG			0K	0K			OK	0K		

	断面名	<mark>ጀ</mark>		C3	}			C3	}			С	3	
	部材位		Y37	7レームX6軸[:]	Y3:	7レームX6軸[2F-3F/壁	1	Y37	レームX6軸 [<u></u>
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
	位		柱頭	柱脚										
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(60)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		2202. 8	2202. 8	0.0	0.0	1820. 2	1820. 2	0.0	0.0	1448. 2	1448. 2	0.0	0.0
	M		125. 6	-143. 1	0.0	0.0	101.1	-69. 0	0.0	0.0	101.0	-91.1	0.0	0.0
	N	S	1149. 2	3256. 4	0.0	0.0	2583. 6	2583. 6	0.0	0.0	1971. 3	1971. 3	0.0	0.0
応	M	S	249. 5	-1657. 7	0.0	0.0	282. 7	-1080. 6	0.0	0.0	481. 2	-735. 6	0.0	0.0
力	L.	no	K2	K1			K1	K1			K1	K1		
	Q		82. 7	82. 7	0.0	0.0	60.8	60.8	0.0	0.0	68. 0	68. 0	0.0	0.0
	Q	S	714. 8	714. 8	0.0	0.0	642. 8	642. 8	0.0	0.0	533. 7	533. 7	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	材質	Fc		c30(Fc =)		c30(Fc =)		c30 (Fc)
		鉄筋	S	D390/SD34	15/KSS78	5	S	D390/SD34	5/KSS78	5	SI	D390/SD3	45/KSS78	35
断	条	件		LS 2				LS 2				LS		
置	E		80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
IHI	[)	80.0	80. 0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
	(l l	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8	72. 8
		j	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7	63. 7
		1	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32
	主筋													
		2												
配	芯銀		010	010	010	010	010	010	010	010	010	010	010	010
筋	Ноор	径	S13	S13	\$13	\$13	S13	S13	S13	\$13	S13	S13	\$13	\$13
		ピッチ	5-100 63. 52	5-100 63. 52	2-100 23. 82	2-100 23. 82	5-100 63. 52	5-100 63. 52	2-100 23. 82	2-100 23. 82	5-100 63. 52	5-100 63. 52	2-100 23. 82	2-100 23. 82
	a p		0. 99	03. 52	0. 37	0. 37	0. 99	03. 52	0. 37	0. 37	0. 99	0. 99	0. 37	0. 37
	р		0. 79	0. 99	0.37	0.37	0. 99	0. 79	0. 37	0.37	0. 79	0. 99	0. 37	0. 37
	Ma		830. 7	830. 7	0. 02	0. 02	856. 2	856. 2	0. 02	0. 02	882. 5	882. 5	0. 02	0. 02
曲	Ma		1925. 5	1738. 3	0.0	0.0	1788. 5	1788. 5	0.0	0.0	1840. 5	1840. 5	0. 0	0. 0
げ	判		0K	0K	0. 0	0.0	0K	0K	0.0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy		737. 0	4954. 0	0. 0	0. 0	737. 0	737. 0	0. 0	0. 0	533. 8	737. 0	0.0	0.0
	cMy		2825. 6	2825. 6	0. 0	0. 0	2638. 4	2638. 4	0. 0	0. 0	2451. 6	2451. 6	0.0	0.0
	gMy		703. 1	4689. 7	0. 0	0. 0	703. 1	703. 1	0. 0	0. 0	507. 3	703. 1	0. 0	0. 0
	cMy	. 負	2176. 2	2176. 2	0.0	0. 0	2143. 5	2143. 5	0.0	0.0	2096. 2	2096. 2	0. 0	0.0
せん	H'	(H)	200	(325)	0(0)	200		0(0)	200 (0(0)
が断	Q		1030. 9	1030. 9	0.0	0.0	933. 9	933. 9	0.0	0.0	766. 6	766. 6	0.0	0. 0
上	Qa		476. 9	476. 9	0.0	0.0	490. 2	490. 2	0.0	0.0	529.8	529.8	0.0	0.0
	Qa		1644. 2	1644. 2	0.0	0.0	1644. 2	1644. 2	0.0	0.0	1644. 2	1644. 2	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	0K			OK	OK		
	T	а	2. 02S	2. 02S	0.00	0.00	1.838	1.83S	0.00	0.00	1. 50S	1. 50S	0.00	0.00
付着	L		0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		102. 5	117. 5	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108. 8	111. 3	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			0K	OK			0K	0K		

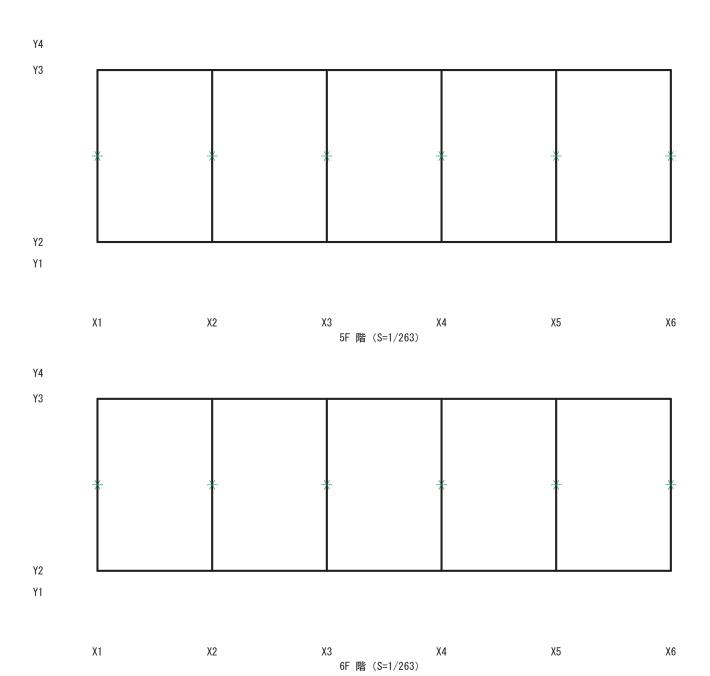
	断面名	ຊ		С	3			C	3			С	3	
	部材位		Y37			∄]	Y37			達]	Y37	レームX6軸 [<u>*</u>]
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
/	位		柱頭	柱脚										
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1083. 4	1083. 4	0.0	0. 0	718. 9	718. 9	0.0	0.0	359. 2	359. 2	0. 0	0. 0
	M		102. 4	-83. 2	0. 0	0. 0	89. 9	-81. 6	0.0	0.0	180. 1	-88. 9	0. 0	0. 0
	N		1425. 7	1425. 7	0. 0	0. 0	903. 5	903. 5	0.0	0.0	435. 3	283. 0	0. 0	0. 0
応	M	S	725. 4	-366. 3	0. 0	0.0	717. 3	-100. 9	0.0	0.0	633. 0	-227. 9	0. 0	0.0
力	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K2		
	Q		66. 3	66. 3	0.0	0.0	61. 2	61. 2	0.0	0.0	96. 1	96. 1	0.0	0.0
	Q	S	478. 2	478. 2	0.0	0.0	355. 2	355. 2	0.0	0.0	238. 8	238. 8	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	++ 55	Fc		30 (Fc)	Fo	27(Fc	= 27.00)		27(Fc)
	材質	鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS				LS				LS	2軸	
面	E		80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
ш]		80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0
	C	1	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0	73. 0
		i	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9	63. 9
		1	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
		2												
		1 4-4-												
配	芯釗		D10											
筋	Ноор	径 ピッチ	D13 4-100	D13 4-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 4-100	D13 4-100	D13 2-100	D13 2-100	D13 4-100	D13 4-100	D13 2-100	D13 2-100
			25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	a p		0. 40	0. 40	0. 30	0. 30	0.40	0. 40	0.30	0. 30	0.40	0.40	0. 30	0. 30
	p p		0. 40	0. 40	0. 30	0.30	0. 40	0. 40	0.30	0. 30	0. 40	0. 40	0. 30	0. 30
	Ma		602. 2	602. 2	0. 32	0. 32	543. 2	543. 2	0. 32	0. 32	441. 6	441. 6	0. 32	0. 32
曲げ	Ma		1091. 3	1091. 3	0.0	0.0	936. 3	936. 3	0.0	0.0	800. 4	750. 8	0. 0	0. 0
げ	判		0K	0K	0. 0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		533. 8	533. 8	0. 0	0. 0	402. 2	533. 8	0. 0	0.0	804. 4	402. 2	0. 0	0.0
	cMy		1233. 0	1233. 0	0. 0	0.0	1047. 6	1047. 6	0. 0	0. 0	874. 8	874. 8	0. 0	0. 0
	gMy		507. 3	507. 3	0. 0	0. 0	376. 0	507. 3	0. 0	0. 0	751. 9	376. 0	0. 0	0.0
	сМу		990. 1	990. 1	0. 0	0. 0	912. 2	912. 2	0. 0	0.0	816. 4	816. 4	0. 0	0. 0
せ	H'É		200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)
ん断	Q		684. 1	684. 1	0. 0	0. 0	502. 2	502. 2	0.0	0.0	310. 1	310. 1	0. 0	0. 0
1201	Qa	ıl	517. 9	517. 9	0.0	0.0	515. 6	515. 6	0.0	0.0	435. 1	435. 1	0.0	0.0
	Qa		933. 1	933. 1	0.0	0.0	910. 1	910. 1	0.0	0.0	910. 1	910. 1	0.0	0.0
	Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判	定	OK	OK			OK	OK			0K	OK		
	T		2. 98S	2. 98\$	0.00	0.00	2. 18S	2. 18S	0.00	0.00	1. 358	1. 35\$	0.00	0. 00
付	L		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
着	Lo		107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0
	判	定	0K	0K			0K	0K			0K	0K		

A-4.3.3 RC壁の断面計算

(1) RC壁の計算指定



Y4 Y3 Y2 Y1 X1 Х6 X2 Х3 X4 X5 3F 階 (S=1/263) Y4 Y3 Y2 Y1 X3 4F 階(S=1/263) Х1 X2 Х5 Х6 Х4



(2) RC壁の計算条件

1)計算指定: 検定計算(個別計算)

2) 計算ルート: ルート 3

3) せん断力の検討

ア)地震時短期設計用せん断力

Qd = QL + 1.00 * QE

開口補強筋: R C 規準(1999)19条(26)~(28)式による

イ)許容せん断力

RC規準(1999)19条(22)式による

ウ) せん断補強筋比

Psmax = 1.20 %

Psmin = 0.25 %

エ)せん断力の判定

(設計せん断力/許容せん断力) \leq 1.00 をOKとする

4) 付帯柱の検討

許容圧縮耐力: R C規準(1999)19条(19.8)式による 許容引張耐力: R C規準(1999)19条(19.9)式による (設計軸力/許容耐力)≦1.0 をOKとする

(3) RC壁の断面計算結果

記号説明

	亏祝明 	11 IT	=24 nn
	記号	単位	説明
並	断面名 邓材位置		入力で指定した断面名称。部材位置は○○階、○○フレーム、○○軸で表示します。
	t t	Cm.	壁厚
	Lo/Ho	cm	宝序
-	L' /H'		
		cm	①/②:①は壁うちのり長さ、②は壁うちのり高さ
形	L/H	cm	①/②:①は壁軸心長さ、②は壁軸心高さ
状	r		開口による低減率で、r1 ~ r3 の最小値
	r1		開口による低減率(=1-Lo <u>/</u> L)
	r2		開口による低減率 (=1− √((Ho·Lo)/(H·L))
	r3		開口による低減率 (=1-Ho/H)
			コンクリート:Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。()内は、コ
	材質		ンクリート強度。
			<u>鉄筋①/②/③:①:鉄筋太物種別1、②:鉄筋太物種別2、③:鉄筋細物種別</u>
ボコ	縦筋	mm	壁筋径とピッチを示します。ピッチの後の記号のDはダブル配筋、Sはシングル配筋
配筋	横筋	111111	を示します。
HJJ	ps	%	壁筋比
	QdI	kN	壁の長期設計用せん断力。
	Qds	kN	壁の短期設計用せん断力Qds>Q1の場合はmax(Q1,rQw)を用います。
	L. no		上記Qds の短期荷重ケース記号(注1)
	Qal	kN	壁の長期許容せん断力
応	Qw	kN	壁筋の負担できる許容せん断力(=ps·t·L'·ft)
カ	ΣQc	kN	壁周囲の柱の許容せん断力で隣接壁のある場合は1/2
	Q1	kN	壁の許容せん断力(=r・t・L・fs)
1	Q2	kN	壁の許存せん断力(=r(Qw+ΣQc)
-	判定	KIN	全の計合との断力(一「(WM+2 UC) 作用せん断力に対する判定結果
	刊正		
	Td	kΝ	開口ぐう角部の付加斜張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについ
-			て出力。
	Tv	kN	開口ぐう角部の鉛直縁張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについ
-			て出力。
	Th	kN	開口ぐう角部の水平縁張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについ
開			て出力。
	aTd	kN, cm2	①一②、③:①②は斜開口補強筋の本数と径、③は検定計算ではその耐力、算定
			計算では必要断面積。
	aTv	kN, cm2	①一②、③:①②は鉛直開口補強筋の本数と径、③は検定計算ではその耐力、算
			定計算では必要断面積。 ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ② ②
	aTh	kN, cm2	①一②、③:①②は水平開口補強筋の本数と径、③は検定計算ではその耐力、算
	如一	· ·	定計算では必要断面積。
	判定		①/②/③:斜、鉛直、水平開口補強筋の判定結果
	B x D	cm	柱断面寸法(幅xせい)
	主筋1		壁方向の柱鉄筋一段目
	X 主筋2		壁方向の柱鉄筋二段目
	芯鉄筋		壁方向の芯鉄筋
	主筋1		壁と直交方向の柱鉄筋一段目
	Y 主筋2		壁と直交方向の柱鉄筋二段目
	芯鉄筋		壁と直交方向の芯鉄筋
1-1	Ag		柱主筋全断面積
付帯	NI	kN	長期設計軸力
市柱	MI	kN⋅m	長期設計用曲げモーメント
仕	Ns	kN	短期設計軸力
	Ms	kN	短期設計曲げモーメント
	L. no		短期設計用曲げモーメント荷重ケース記号(注1)
	Nc	kN	付帯柱の圧縮軸力
	Nt	kN	付帯柱の引張軸力
	Nac	kN	付帯柱の許容圧縮耐力
	Nat	kN	
		r\IV	付帯柱の許容引張耐力
	判定		付帯柱の軸方向の判定結果

(注1) [L. no]項目に出力される短期荷重ケース記号

(/ T I	/ [L. 110] 項目に出力でれる应助何里7 一人	ᇟク	
記号	荷重ケース	記号	荷重ケース
S	積雪時		
K1	地震時フレーム方向正加力	K3	地震時直交方向正加力
K2	地震時フレーム方向負加力	K4	地震時直交方向負加力
W1	風圧時フレーム方向正加力	W3	風圧時直交方向正加力
W2	風圧時フレーム方向負加力	W4	風圧時直交方向負加力
WS1	風圧時フレーム方向正加力(積雪考慮)	WS3	風圧時直交方向正加力 (積雪考慮)
WS2	風圧時フレーム方向負加力(積雪考慮)	WS4	風圧時直交方向負加力 (積雪考慮)

	断面名 W2 W2 W2 部材位置 1F階X1フレームY2軸 2F階X1フレームY2軸 3F階X1フレームY2軸 4F階X1フレームY2軸 t 18.0 18.0 18.0													
	마까	t t												
	-	_o/Ho	180	/ 90	180	/ 90	180	/ 90	180	/ 90				
		_' /H'	1135	/ 260	1135	/ 230	1135	/ 230	1135	/ 230				
形		L/H	1200	/ 325	1200	/ 280	1200	/ 283	1200	/ 280				
火		r		700	0. (681		679				
1/1		r1	0.	700	0. \	700		700		700				
		r2		705		689		691		689				
		r3	0.	710	0. (679		681		679				
材	_	ンクリート	Fc30(Fc		Fc30 (Fc =		Fc30(Fc		Fc30(Fc					
質		鉄筋		345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295	SD300 / SD	345/ SD295				
		縦筋	D10	@200D		@200D	D10	@200D		@200D				
配		横筋		@200D		@200D	D10	@200D		@200D				
筋		ps		40		40		40		40				
		QdI	<u> </u>	1.1	0.	3. 0	<u> </u>	4. 5	<u> </u>	5. 9				
		Qds	8	335. 2	7	65. 6	6	689. 7	5	590. 6				
		L. no	K		K		K		K					
		Qal		94. 5		57. 9		62. 8		57. 9				
応		Qw		388. 3		88. 3		388. 3		388. 3				
力		rQw		671. 8		20. 6		527. 4		620. 6				
		ΣQc		67. 7		67. 7		67. 7	15	32. 4				
		Q1		91. 7		36. 9		44. 2	17	736. 9				
		Q2		009. 2		20. 1		32. 0	26	660. 5				
		判定	0		Ol		0		0	K				
		Td		6. 4	60	0. 9	5	4. 9	4	7. 0				
		Tv	3	6. 8	33	3. 8	3	0. 4		6. 1				
88		Th	8	6. 6	84	4. 6	7	5. 9	6	5. 3				
開口		aTd	3-D13	238. 3	3-D13	238. 3	3-D13	238. 3	3-D13	238. 3				
		aTv	3-D13	112. 4	3-D13	112. 4	3-D13	112. 4	3-D13	112. 4				
		aTh	4-D13	149. 9	4-D13	149. 9	4-D13	149. 9	4-D13	149. 9				
		判定	0K / 0	K / 0K	OK / OI		0K / 0		0K / 0					
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱				
	t	3 x D	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80				
		主筋1	3-D22	3-D32	3-D22	3-D32	3-D22	3-D32	3-D22	3-D29				
	\ ,	->- ht- 0												
	Х	主筋2												
		++ &# &#</th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th></tr><tr><th></th><th></th><td>芯鉄筋</td><td>3-D22</td><td>8-D32</td><td>3-D22</td><td>8-D32</td><td>3-D22</td><td>8-D32</td><td>3-D22</td><td>4-D29</td></tr><tr><th></th><th></th><td>主筋1</td><td>3-022</td><td>0-D3Z</td><td>3-DZZ</td><td>0-D3Z</td><td>3-022</td><td>0-D3Z</td><td>3-022</td><td>4-029</td></tr><tr><th></th><th>Υ</th><td>主筋2</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><th></th><th>'</th><td>工加工</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><th></th><th></th><th>芯鉄筋</th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th></tr><tr><th>1.+</th><th></th><th>Ag</th><th>30. 96</th><th>142. 92</th><th>30. 96</th><th>142. 92</th><th>30. 96</th><th>142. 92</th><th>30. 96</th><th>64. 20</th></tr><tr><th>付帯</th><th></th><th>NI</th><th>4133. 8</th><th>4133.8</th><th>3429. 0</th><th>3429. 0</th><th>2740. 5</th><th>2740. 5</th><th>2059. 1</th><th>2059. 1</th></tr><tr><th>柱</th><th></th><th>MI</th><th>2054. 2</th><th>2054. 2</th><th>1617. 6</th><th>1617. 6</th><th>1210. 6</th><th>1210. 6</th><th>850. 1</th><th>850. 1</th></tr><tr><th> </th><th>長</th><th>Nc</th><th>2238. 1</th><th>2238. 1</th><th>1849. 3</th><th>1849. 3</th><th>1471. 2</th><th>1471. 2</th><th>1100. 4</th><th>1100. 4</th></tr><tr><th></th><th>期</th><th>Nt</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th></tr><tr><th></th><th> ***</th><th>Nac</th><th>3871. 5</th><th>8115. 0</th><th>3871. 5</th><th>8115. 0</th><th>3871. 5</th><th>8115. 0</th><th>3871.5</th><th>7170. 4</th></tr><tr><th></th><th></th><th>Nat</th><th>665. 6</th><th>2786. 9</th><th>665. 6</th><th>2786. 9</th><th>665. 6</th><th>2786. 9</th><th>665. 6</th><th>1251. 9</th></tr><tr><th></th><th></th><th>Ns</th><th>5710. 7</th><th>5710. 7</th><th>4615. 3</th><th>4615. 3</th><th>3585. 1</th><th>3585. 1</th><th>2634. 6</th><th>2634. 6</th></tr><tr><th></th><th></th><th>Ms</th><th>14106. 2</th><th>14106. 2</th><th>10262. 8</th><th>10262. 8</th><th>7089. 5</th><th>7089. 5</th><th>4677. 8</th><th>4677. 8</th></tr><tr><th></th><th>h=</th><th>L. no</th><th>K4</th><th>K4</th><th>K4</th><th>K4</th><th>K4</th><th>K4</th><th>K4</th><th>K4</th></tr><tr><th></th><th>短期</th><th>Nc</th><th>4030. 9</th><th>4030. 9</th><th>3162. 9</th><th>3162. 9</th><th>2383. 4</th><th>2383. 4</th><th>1707. 1</th><th>1707. 1</th></tr><tr><th></th><th>州</th><th>Nt</th><th>0.0</th><th>0. 0</th><th>0. 0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th><th>0.0</th></tr><tr><th></th><th></th><th>Nac</th><th>7743. 0</th><th>16230. 1</th><th>7743. 0</th><th>16230. 1</th><th>7743. 0</th><th>16230. 1</th><th>7743. 0</th><th>14340. 8</th></tr><tr><th></th><th></th><th>Nat</th><th>1068. 1</th><th>5573. 9</th><th>1068. 1</th><th>5573. 9</th><th>1068. 1</th><th>5573. 9</th><th>1068. 1</th><th>2503. 8</th></tr><tr><th></th><th></th><th>判定</th><th>OK</th><th>OK</th><th>0K</th><th>0K</th><th>OK</th><th>OK</th><th>OK</th><th>OK</th></tr></tbody></table>												

		面名	W		W		W		W.	
	部材	位置	5F階X17		6F階X17		1F階X27		2F階X27	
	<u> </u>	t		3. 0		3. 0		3. 0		. 0
		Lo/Ho	180	/ 90	180	/ 90	0	/ 0	0 ,	/ 0
π,		L' /H'	1135	/ 230 / 280	1135	/ 230	1128	/ 260 / 325	1128	/ 230
形状		L/H	1200		1200	/ 280 679	1200		1200	/ 280
1		r		679 700		700		000 000		000
		r1 r2		689		689		000		000
		r3		679		679		000		000
++	-	ンクリート	Fc27(Fc		Fc27(Fc :		Fc30 (Fc :		Fc30(Fc =	
材質		鉄筋		345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295
		縦筋	D10	@200D		@200D	D10	@200D		@200D
配筋		横筋	D10	@200D		@200D	D10	@200D		@200D
筋		DS		40		40		40		40
		Qdl	0.	6. 9	0.	7. 6	<u> </u>	0.6	0.	1.6
		Qds		468. 1	3	319. 8	12	275. 8	11	51. 8
		L. no	K		K		K		K	
		Qal		113. 9		13. 9		06. 4		06. 4
応		Qw	23	388. 3	23	888. 3		372. 5		72. 5
カ		rQw	16	620. 6	16	620. 6	23	372. 5	23	72. 5
		ΣQc	14	480. 0		80.0		54. 6		54. 6
		Q1		670. 9		570. 9	25	559. 6		59. 6
		Q2		624. 9		524. 9		527. 2		27. 2
		判定	0	K	0		0	K	Ol	(
		Td		7. 2		5. 4				
		Tv		0. 7		4. 1				
開		Th		1. 7		5. 4				
		aTd	3-D13	238. 3	3-D13	238. 3				
		aTv	3-D13	112. 4	3-D13	112. 4				
		aTh	4-D13	149.9	4-D13	149.9				
		判定	0K / 0	右柱	0K / 0 左柱	n / UN	+++	/- +>	+++	/ −+÷
	—	B x D	<u>左柱</u> 70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	<u>左柱</u> 70x 55	<u>右柱</u> 95x 90	<u>左柱</u> 70x 55	<u>右柱</u> 95x 90
	<u> </u>	主筋1	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35
		工加「	3 DZZ	3 023	3 DZZ	0 029	3 DZ3	3 000	3 023	3 033
	χ	主筋2								
	\ \	<i></i>								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35
	Υ	主筋2								
		芯鉄筋								
付		Ag	30. 96		30. 96	64. 20	40. 56	191. 40	40. 56	191. 40
帯		NI	1377. 8	1377. 8	700. 2	700. 2	7082. 2	7082. 2	5872. 5	5872. 5
柱	l _	MI	492. 4	492. 4	170. 1	170. 1	3935. 4	3935. 4	3073. 0	3073. 0
	長	Nc	729. 9	729. 9	364. 3	364. 3	3869. 1	3869. 1	3192. 3	3192. 3
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3540. 1	6568. 9	3540. 1	6568. 9	4336. 7	10846. 8	4336. 7	10846. 8
		Nat Ns	665. 6 1705. 5	1251. 9 1705. 5	665. 6 844. 0	1251. 9 844. 0	872. 0 7081. 0	3732. 3 7081. 0	872. 0 5871. 7	3732. 3 5871. 7
		Ms	2559. 6	2559. 6	992. 2	992. 2	19030. 0	19030. 0	14028. 5	14028. 5
		L. no	K4	K4	K4	K4	K1	K1	K1	K1
	短	Nc	1066. 0	1066. 0	504. 7	504. 7	5126. 3	5126. 3	4104. 9	4104. 9
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0.0
		Nac	7080. 2	13137. 8	7080. 2	13137. 8	8673. 4	21693. 6	8673. 4	21693. 6
		Nat	1068. 1	2503. 8	1068. 1	2503. 8	1399. 3	7464. 6	1399. 3	7464. 6
		判定	OK	OK	OK	OK OK	OK	OK OK	OK	OK
			-11	-11	-11		-11	-11	-11	,

	米斤百	面名	W1	1	W	1	W	1	W1	
	<u>- 四川</u> - 本7本	<u> </u>	3F階X2フレ						6F階X2フレ	
	DINA	t		. O		B. 0		J. 0	18	
		_o/Ho	0 /	/ 0	0	/ 0	0	/ 0	0 /	/ O
	ī	_' /H'	1128	/ 230	1145	/ 230	1145	/ 230	1145	/ 230
形		L/H	1200 /	/ 283	1200	/ 280	1200	/ 280	1200	280
形状		r	1. (000	1. (000	1. (
		r1	1. (000	1. (000	1. (000	1. (
		r2	1. (000	1. (000	1. (000		000
		r3	1. (000		000	1. (000	1. (000
材質		ンクリート	Fc30(Fc =		Fc30(Fc		Fc27(Fc :	= 27.00)	Fc27(Fc =	27. 00)
質		鉄筋	SD390/ SD3			345/ SD295		345/ SD295	SD390/ SD3	
- ボコ		縦筋		@200D		@200D		@200D		@200D
配筋		横筋		@200D		@200D		@200D		@200D
HJJ		ps	0.		0.	40	0.	40	0.	
		Qdl		2. 4		3. 1		3. 6		4. 0
		Qds		95. 4		315. 5		06. 3		60. 6
		L. no	K1		K		K		K1	
		Qal		06. 4		06. 4		41. 6		41.6
応力		Qw		72. 5		109.3		09. 3		09. 3
71		rQw ∑Qc		72. 5 54. 6		109. 3 176. 5	24	09. 3 28. 2	24	09. 3 28. 2
		Q1	21	59. 6		576. 5		62. 4		28. 2 62. 4
		Q2		27. 2		785. 9		37. 6	24	37. 6
		判定	0k		0				Oł	
		Td	OI:	`	0	IX.	UI UI	`	UI UI	`
		Tv								
		Th								
開		aTd								
		aTv								
		aTh								
		判定								
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	E	3 x D	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65
		主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
	V	→ k/c 0								
	Х	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29
		工別」	3 023	9 000	0 020	4 023	3 023	4 023	0 020	4 023
	Υ	主筋2								
	'									
		芯鉄筋								
付		Ag	40. 56	191. 40	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20
帯		NI	4681. 9	4681. 9	3517. 7	3517. 7	2362. 5	2362. 5	1218. 7	1218. 7
柱		MI	2256. 9	2256. 9	1570. 9	1570. 9	915. 5	915. 5	313. 7	313. 7
	長	Nc	2529. 0	2529. 0	1889. 8	1889. 8	1257. 6	1257. 6	635. 5	635. 5
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336. 7	10846. 8	3636. 7	6945. 4	3346. 1	6366. 4	3346. 1	6366. 4
		Nat	872. 0	3732. 3	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9
		Ns Ma	4681.5	4681.5	3517. 3	3517. 3	2362. 3	2362. 3	1218. 6	1218. 6
		Ms	9997. 8 K1	9997. 8	6512. 1	6512. 1	3588. 6	3588. 6	1305. 9	1305. 9 K1
	短	L. no No	3173. 9	K1 3173. 9	K1 2301. 3	K1 2301. 3	K1 1480. 2	K1 1480. 2	K1 718. 1	718. 1
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673. 4	21693. 6	7273. 4	13890. 8	6692. 1	12732. 8	6692. 1	12732. 8
		Nat	1399. 3	7464. 6	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8
		判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
		11/	, on	٠.١	-11	-11	-i1	-11	· · ·	۷.۱

	米斤百	面名	W1	1	W-	1	W	1	W-	1
	部材	位置	1F階X3フレ		2F階X3フレームY2軸		3F階X3フレームY2軸		4F階X3フレームY2軸	
	HIS-IS	t		. 0		. 0		B. 0		. 0
		Lo/Ho	0 /	/ 0	0 / 0		0 / 0		0 / 0	
		L' /H'	1128 / 260		1128 / 230		1128 / 230		1145 / 230	
形状	L/H		1200 / 325		1200	/ 280	1200	/ 283	1200	/ 280
状	r		1. (000	1. (000	1.	000		000
		r1	1. (000		000		000
		r2	1. 000			000		000		000
		r3	1. 000		1. (000		000		000
材質		ンクリート	Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30(Fc =	= 30.00)	Fc30(Fc	= 30.00)	Fc30(Fc =	= 30.00)
質		鉄筋	SD390/ SD345/ SD295			345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295
- ボコ		縦筋	D10 @200D			@200D	D10	@200D		@200D
配筋		横筋		@200D		@200D		@200D		@200D
1373		ps	0.		0.	40	0.	40	0.	40
		Qdl	10	0. 5		1.4		2. 1		2. 8
		Qds		75. 5		50. 9		94. 0		13. 8
		L. no	K1		K1		K		K 17	
-		Qal		06. 4 72. 5		72. 5		706. 4 372. 5		06. 4 09. 3
応力		Qw rQw		72. 5		72. 5		372. 5 372. 5		09. 3
73		ΣQc	23 21	54.6		54. 6				
		Q1	2154. 6 2559. 6		21 25	59. 6	2154. 6 2559. 6		1376. 5 2559. 6	
	Q2		45	27. 2	45	27. 2	4527. 2			85. 9
		判定	0K		0K		0K		OK OK	
		Td	OK .		OK .				01	`
		Tv								
	Th aTd aTv									
開										
		aTh								
		判定								
	L.,		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
		B x D 主筋1	70x 55 3–D25	95x 90 3-D35	70x 55 3-D25	95x 90 3-D35	70x 55 3-D25	95x 90 3-D35	70x 45 3-D25	95x 65 3-D29
		土肋!	3-023	3-033	3-023	ა-სან	3-020	ง-มงง	3-023	3-029
	Χ	主筋2								
		<u> </u>								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29
	Υ	主筋2								
		芯鉄筋	10.50	101 10	10.50	101 10	10.50	101 10	10.50	
位		Ag	40. 56	191. 40	40. 56	191. 40	40. 56	191. 40	40. 56	64. 20
帯		NI	7037. 5	7037. 5	5835. 5	5835. 5	4652. 3	4652. 3	3494. 2	3494. 2
柱		MI	4018. 7	4018. 7	3149. 2	3149. 2	2326. 0	2326. 0	1626. 6	1626. 6
	長期	Nc Nt	3853. 6	3853. 6	3180. 2	3180. 2	2520. 0	2520. 0	1882. 6	1882. 6
	州	Nac	0. 0 4336. 7	0. 0 10846. 8	0. 0 4336. 7	0. 0 10846. 8	0. 0 4336. 7	0. 0 10846. 8	0. 0 3636. 7	0. 0 6945. 4
		Nat	872. 0	3732. 3	872. 0	3732. 3	872. 0	3732. 3	872. 0	1251. 9
		Ns	7037. 4	7037. 4	5835. 4	5835. 4	4652. 2	4652. 2	3494. 1	3494. 1
		Ms	19131. 8	19131. 8	14118. 6	14118. 6	10076. 7	10076. 7	6575. 0	6575. 0
		L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期	Nc	5113. 0	5113. 0	4094. 2	4094. 2	3165. 8	3165. 8	2295. 0	2295. 0
	期	Nt	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673. 4	21693. 6	8673. 4	21693. 6	8673. 4	21693. 6	7273. 4	13890. 8
		Nat	1399. 3	7464. 6	1399. 3	7464. 6	1399. 3	7464. 6	1399. 3	2503. 8
		判定	OK	0K	0K	OK	OK	OK	OK	OK

	米斤百	面名	W	1	W	1	W	1	W-	
	部材	位置	5F階X3フl		6F階X3フレ		1F階X4フレームY2軸		2F階X4フレームY2軸	
	HIS-IS	t		. 0		. 0		B. 0		. 0
		Lo/Ho	0 /	/ 0	0 / 0		0 / 0		0 / 0	
	L'/H'		1145 / 230		1145 / 230		1128 / 260		1128 / 230	
形状	L/H		1200 /	/ 280	1200	/ 280	1200	/ 325	1200	/ 280
状	r		1. (000	1. (000	1.	000	1. (
		r1		000		000		000	1. (
		r2	1. 000			000		000		000
		r3	1. 000			000		000	1. (
材質		ンクリート	Fc27 (Fc = 27.00)		Fc27(Fc =	= 27.00)	Fc30(Fc	= 30.00)	Fc30(Fc =	= 30.00)
質		鉄筋	SD390/ SD345/ SD295			345/ SD295		345/ SD295	SD390/ SD3	
西戸		縦筋	D10 @200D			@200D	D10	@200D		@200D
配筋	横筋			@200D		@200D		@200D		@200D
		ps	0.		0.		0.	40	0.	
		Qdl	C	3. 2	2	3. 6 58. 5	10	0. 5 275. 5	11	1.4
		Qds	<u></u> К1	04. 4	3 K1		12 K		K	50. 9
		L. no Qal		41. 6		41. 6		06. 4		06. 4
応		Qw		09. 3		09. 3		372. 5		72. 5
力		rQw		09. 3		09. 3		372. 5		72. 5
		ΣQc	13	28. 2	1328. 2		21	54. 6	2372. 5	
		Q1	2462. 4			62. 4	2559. 6		2559. 6	
		Q2	3737. 6		3737. 6		4527. 2		4527. 2	
		判定	Ol		Oł		OK		OK	
		Td								
	Tv Th aTd									
開										
		aTv aTh								
		判定								
		TILE	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	E	B x D	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35
	Χ	主筋2								
		芯鉄筋	0.005	4 800	0.005	4 500	0.005	0.005	0 005	0.005
		主筋1	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35
	Υ	主筋2								
	l '	工加工								
		芯鉄筋								
付		Ag	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	40. 56	191. 40	40. 56	191. 40
帯		NI	2345. 6	2345. 6	1206. 5	1206. 5	7037. 5	7037. 5	5835. 5	5835. 5
柱		MI	956. 3	956. 3	344. 6	344. 6	4018. 7	4018. 7	3149. 2	3149. 2
	長期	Nc	1252. 5	1252. 5	632. 0	632. 0	3853. 6	3853. 6	3180. 2	3180. 2
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3346. 1	6366. 4	3346. 1	6366. 4	4336. 7	10846. 8	4336. 7	10846. 8
		Nat Ns	872. 0 2345. 5	1251. 9 2345. 5	872. 0 1206. 5	1251. 9 1206. 5	872. 0 7037. 4	3732. 3 7037. 4	872. 0 5835. 4	3732. 3 5835. 4
		Ms	3633. 7	3633. 7	1338. 6	1338. 6	19131. 8	19131. 8	14118. 6	14118. 6
		L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期	Nc	1475. 6	1475. 6	714. 8	714. 8	5113. 0	5113. 0	4094. 2	4094. 2
	期	Nt	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6692. 1	12732. 8	6692. 1	12732. 8	8673. 4	21693. 6	8673. 4	21693. 6
		Nat	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503.8	1399. 3	7464. 6	1399. 3	7464. 6
		判定	OK	0K	0K	OK	OK	OK	OK	0K

	米斤百	面名	W1	1	W	1	W	1	W1	
	<u>- 四川</u> - 本7本	<u> </u>	3F階X4フレ		4F階X47					
	DINA	t		. O		B. 0		J. 0	18	
	Lo/Ho		Lo/Ho 0 / 0		0 / 0		0 / 0		0 / 0	
	L' /H'		1128 / 230		1145 / 230		1145	/ 230	1145 / 230	
形	L/H		1200 / 283		1200	/ 280	1200	/ 280	1200 / 280	
形状	r			000		000	1. (000	1. (
		r1	1. (000	1. (000	1. (000	1. (
		r2	1. (000	1. (000	1. (000		000
		r3	1. 000			000	1. (000	1. (000
材質		ンクリート	Fc30(Fc =		Fc30(Fc :		Fc27(Fc :		Fc27(Fc =	27. 00)
質		鉄筋	SD390/ SD345/ SD295			345/ SD295		345/ SD295	SD390/ SD3	
- ボコ	が な			@200D		@200D		@200D		@200D
配筋				@200D		@200D		@200D		@200D
HJJ		ps	0.		0.	40	0.	40	0.	
		Qdl		2. 1		2. 8		3. 2		3. 6
		Qds		94. 0		313. 8		04. 4		58. 5
		L. no	K1		K		K		K1	
		Qal		06. 4		06. 4		41. 6		41.6
応力		Qw	2372. 5			109.3		09. 3	2409. 3	
71		rQw ∑Qc	2372. 5		2409. 3 1376. 5		2409. 3 1328. 2		2409. 3 1328. 2	
		<u>≥uc</u> Q1	2154. 6					62. 4		
		Q2	2559. 6 4527. 2		2559. 6 3785. 9				2462. 4 3737. 6	
		判定	0k		0K		3737. 6 0K		0K	
		Td	UK		UK		UI UI	`	UI UI	`
		Tv								
		Th								
開		aTd								
		aTv								
		aTh								
		判定								
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	E	3 x D	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65
		主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
	V	<u>→</u>								
	Х	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29
		工別」	3 023	9 000	0 020	4 023	3 023	4 023	0 020	4 023
	Υ	主筋2								
	'									
		芯鉄筋								
付		Ag	40. 56	191. 40	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20
帯		NI	4652. 3	4652. 3	3494. 2	3494. 2	2345. 6	2345. 6	1206. 5	1206. 5
柱		MI	2326. 0	2326. 0	1626. 6	1626. 6	956. 3	956. 3	344. 6	344. 6
	長	Nc	2520. 0	2520. 0	1882. 6	1882. 6	1252. 5	1252. 5	632. 0	632. 0
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336. 7	10846. 8	3636. 7	6945. 4	3346. 1	6366. 4	3346. 1	6366. 4
		Nat	872. 0	3732. 3	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9
		Ns Ma	4652. 2	4652. 2	3494. 1	3494. 1	2345. 5	2345. 5	1206. 5	1206. 5
		Ms	10076. 7 K1	10076. 7 K1	6575. 0	6575. 0	3633. 7	3633. 7	1338. 6	1338. 6 K1
	短	L. no No	3165.8	3165.8	K1 2295. 0	K1 2295. 0	K1 1475. 6	K1 1475. 6	K1 714. 8	714. 8
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673. 4	21693. 6	7273. 4	13890. 8	6692. 1	12732. 8	6692. 1	12732. 8
		Nat	1399. 3	7464. 6	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8
		判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
		11/	· · · ·	٠.١	V11	-11	-i1	-11	· · ·	V.11

	米斤子	面名	W1		W	1	W	1	W1	
	그입니다 그리	<u> </u>	1F階X5フレ				3F階X57		4F階X5フレ	
	DI 12	t	18			B. 0		3. 0	18	
	Lo/Ho L'/H'		0 /	/ 0	0 / 0		0 / 0		0 / 0	
			1128 / 260		1128 / 230		1128	/ 230	1145 / 230	
邢名	L/H		1200 / 325		1200	/ 280	1200	/ 283	1200 /	7 280
形状	r		1. (000	1 (000	1. (
		r1	1. 000		1. (000	1. (000	1. (
		r2	1. (000		000	1. (
		r3	1.000			000		000	1. (
材		ンクリート	Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc :		Fc30(Fc :	= 30.00)	Fc30(Fc =	
材質		鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD3	345/ SD295
	縦筋			@200D	D10	@200D		@200D	D10	@200D
配筋		横筋	D10	@200D	D10	@200D	D10	@200D	D10	@200D
月力		ps	0.	40	0.	40	0.	40	0.	40
		QdI		0. 6		1. 6		2. 4		3. 1
		Qds		75. 8		51.8		95. 4		15. 5
		L. no	K 1		K		K		K 1	
		Qal		06. 4		06. 4		06. 4		06. 4
応		Qw		72. 5		372. 5		372. 5		09. 3
カ		rQw	2372. 5		2372. 5		2372. 5		2409. 3	
		ΣQc	2154. 6		2154. 6		2154. 6		1376. 5	
		Q1	2559. 6		2559. 6		25	59. 6	2559. 6	
		Q2	4527. 2		4527. 2		4527. 2		3785. 9	
		判定	OK		OK		OK		OK	
	Td Tv									
		Th								
開		aTd								
		aTv								
		aTh								
		判定								
		1170	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	F	3 x D	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65
		主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29
	Χ	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29
	.,	> 44-0								
	Υ	主筋2								
		++								
		芯鉄筋	40 EC	101 40	40 FG	101 40	40 EG	101 40	40 EC	64.00
付帯		Ag NI	40. 56 7082. 2	191. 40 7082. 2	40. 56 5872. 5	191. 40 5872. 5	40. 56 4681. 9	191. 40 4681. 9	40. 56 3517. 7	64. 20 3517. 7
柱		MI	3935. 4	3935. 4	3073. 0	3073. 0	2256. 9	2256. 9	1570. 9	1570. 9
11	長	Nc	3869. 1	3869. 1	3192. 3	3192. 3	2529. 0	2529. 0	1889. 8	1889. 8
	期	Nt	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0.0
	741	Nac	4336. 7	10846. 8	4336. 7	10846. 8	4336. 7	10846. 8	3636. 7	6945. 4
		Nat	872. 0	3732. 3	872. 0	3732. 3	872. 0	3732. 3	872. 0	1251. 9
		Ns	7081. 0	7081. 0	5871. 7	5871. 7	4681.5	4681. 5	3517. 3	3517. 3
		Ms	19030. 0	19030. 0	14028. 5	14028. 5	9997. 8	9997. 8	6512. 1	6512. 1
	4 =	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期	Nc	5126. 3	5126. 3	4104. 9	4104. 9	3173. 9	3173. 9	2301.3	2301. 3
	州	Nt	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0
		Nac	8673. 4	21693. 6	8673. 4	21693. 6	8673. 4	21693. 6	7273. 4	13890. 8
		Nat	1399. 3	7464. 6	1399. 3	7464. 6	1399. 3	7464. 6	1399. 3	2503. 8
		判定	0K	0K	0K	OK	OK	OK	OK	0K

	业二:	五 夕	W1	1	W-	1	W	n	W	<u> </u>	
		面名									
	可炒炒	位置	5F階X5フレ		6F階X57		1F階X67		2F階X67		
		t		. 0	18.0			18.0		18.0	
	L'/H'		Lo/Ho 0 / 0		0 ,	/ 0	180	/ 90	180	/ 90	
			1145 /	/ 230	1145 /	/ 230	1135	/ 260	1135	/ 230	
形		L/H 1200 / 280		1200 /	/ 280	1200	/ 325	1200	/ 280		
状		r	1. (000	1. (000	0.	700	0.	679	
		r1	1. (000	1. (000	0.	700		700	
		r2	1. (000		705		689	
		r3	1.000				0.	710		679	
++	_	ンクリート	Fc27(Fc =		1.000 Fc27(Fc = 27.00)		Fc30(Fc :		Fc30(Fc		
材質		シリケート シサケケ	CD200 / CD2	- Z1.00)	CD200 / CD	- Z1.00)	CD200 / CD	- 30.00)	CD200 / CD	- 30.00)	
貝		鉄筋	SD390/ SD345/ SD295 D10 @200D			345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295	
西口		縦筋				@200D		@200D		@200D	
配筋		横筋	D10 @200D			@200D		@200D		@200D	
נעמ		ps	0.		0.	40	0.	40	0.	40	
		Qdl		3. 6		4. 0		1. 1		3. 0	
		Qds	6	06. 3	3	60. 6	8	35. 2	7	⁷ 65. 6	
		L. no	K1		K.		K		K		
		Qal		41. 6		41. 6		94. 5		57. 9	
応		Qw				09. 3		34. 3		37. 3	
力		rQw	2409. 3					671. 8		620. 6	
71					2409. 3						
		ΣQc	1328. 2			28. 2	1/	767. 7	1/	767. 7	
		Q1	2462. 4		2462. 4		1791. 7		17	736. 9	
		Q2		37. 6	3737. 6			09. 2	2820. 1		
	判定					OK		OK		OK	
	Td						66. 4		60. 9		
		Tv					36. 8		33. 8		
		Th					8	6. 6	8.	4. 6	
開		aTd					3-D13	238. 3	3-D13	238. 3	
		aTv					3-D13	112. 4	3-D13	112. 4	
		aTh					4-D13 149.9		4-D13 149.9		
	判定						OK / OK / OK		OK / OK / OK		
		刊化	+++		 +>			/ UN	UN / U		
	— ,	D D	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	Ŀ	B x D	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D22	3-D32	3-D22	3-D32	
	X	主筋2									
		芯鉄筋									
		主筋1	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D22	8-D32	3-D22	8-D32	
	Υ	主筋2									
	١.	<i></i>									
		芯鉄筋									
			40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	30. 96	142. 92	30. 96	142. 92	
付帯		Ag								142. 92	
市		NI	2362. 5	2362. 5	1218. 7	1218. 7	4133. 8	4133.8	3429. 0	3429. 0	
柱		MI	915. 5	915. 5	313. 7	313. 7	2054. 2	2054. 2	1617. 6	1617. 6	
	長	Nc	1257. 6	1257. 6	635. 5	635. 5	2238. 1	2238. 1	1849. 3	1849. 3	
	期	Nt	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	
		Nac	3346. 1	6366. 4	3346. 1	6366. 4	3871. 5	8115. 0	3871. 5	8115. 0	
		Nat	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	665. 6	2786. 9	665. 6	2786. 9	
		Ns	2362. 3	2362. 3	1218. 6	1218. 6	5710. 7	5710. 7	4615. 3	4615. 3	
		Ms	3588. 6	3588. 6	1305. 9	1305. 9	14106. 2	14106. 2	10262. 8	10262. 8	
		L. no	K1	K1	K1	K1	K3	K3	K3	K3	
	短	Nc	1480. 2	1480. 2	718. 1	718. 1	4030. 9	4030. 9	3162. 9	3162. 9	
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
				12732. 8	6600 1						
		Nac	6692.1		6692.1	12732. 8	7743. 0	16230. 1	7743. 0	16230. 1	
		Nat	1399. 3 OK	2503. 8	1399. 3 OK	2503. 8 0K	1068. 1 0K	5573. 9 OK	1068. 1 0K	5573. 9 0K	
		判定		0K							

	床上	面名	W	2	W	2	W	2	W	2
		位置	3F階X6フレームY2軸		4F階X6フレームY2軸				6F階X6フレームY2軸	
	DIVIZ	t t	19 19	B. 0		B. 0		3. 0		3. 0
	-	_o/Ho	180	/ 90	180 / 90		180 / 90		180 / 90	
		_' /H'	1135	/ 230	1135			/ 230	1135 / 230	
邢名	L/H		1200	/ 283	1200 / 280		1135 1200	/ 280	1200	/ 280
形状	r		0. 681			679		679	0. 679	
17 4	r1			700	0.	700	0.	700	0.	700
		r2	0. 691			689		689		689
		r3	0. 681		0. 679		0. (679		679
材	٦	1ンクリート Fc30(Fc = 30.00) Fc30(Fc = 30		= 30.00)	Fc27(Fc :	= 27.00)	Fc27(Fc	= 27.00)		
質	鉄筋 SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD	345/ SD295		
ш-1		縦筋	D10	@200D	D10	@200D		@200D	D10	@200D
配筋		横筋	D10	@200D	D10	@200D		@200D	D10	@200D
別		ps	0.	40	0.	40	0.	40	0.	40
		Qdl		4. 5		5. 9		6. 9		7. 6
		Qds		89. 7		90. 6		68. 1		319. 8
		L. no	K		K	2	K:		K	
		Qal		62. 8		57. 9		13. 9		113. 9
応		Qw		388. 3		388. 3		88. 3		388. 3
カ	rQw			527. 4	16	320. 6		20. 6		620. 6
	ΣQc			767. 7	1532. 4		1480. 0			180.0
		Q1	1744. 2		1736. 9		1670. 9		1670. 9	
	Q2		2832. 0		2660. 5 OK		2624. 9 OK		2624. 9 OK	
	判定 OK 54. 9		47. 0		37. 2		25. 4			
	Tv 30. 4			6. 1		0. 7		4. 1		
		Th 75. 9		6	5. 3		1. 7	3	5. 4	
開		aTd	3-D13 238.3		3-D13	238. 3	3-D13	238. 3	3-D13	238. 3
	aTv		3-D13	112. 4	3-D13	112. 4	3-D13	112. 4	3-D13	112. 4
		aTh	4-D13 149.9		4-D13	149. 9	4-D13	149. 9	4-D13	149. 9
	判定			K / 0K		K / OK	OK / OI			K / OK
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
		3 x D	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80
		主筋1	3-D22	3-D32	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29
	X	主筋2								
		芯鉄筋	0 000	0 000	2 000	4 D00	2 000	4 D00	0 000	4 D00
		主筋1	3-D22	8-D32	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29
	Υ	主筋2								
	l '	工別乙								
		芯鉄筋								
付		Ag	30. 96	142. 92	30. 96	64. 20	30. 96	64. 20	30. 96	64. 20
帯		NI	2740. 5	2740. 5	2059. 1	2059. 1	1377. 8	1377. 8	700. 2	700. 2
柱		MI	1210. 6	1210. 6	850. 1	850. 1	492. 4	492. 4	170. 1	170. 1
	長	Nc	1471. 2	1471. 2	1100. 4	1100. 4	729. 9	729. 9	364. 3	364. 3
	期	Nt	0. 0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0.0
		Nac	3871. 5	8115. 0	3871.5	7170. 4	3540. 1	6568. 9	3540. 1	6568. 9
		Nat	665. 6	2786. 9	665. 6	1251. 9	665. 6	1251. 9	665. 6	1251. 9
		Ns	3585. 1	3585. 1	2634. 6	2634. 6	1705. 5	1705. 5	844. 0	844. 0
		Ms	7089. 5	7089. 5	4677. 8	4677. 8	2559. 6	2559. 6	992. 2	992. 2
	短	L. no	K3	K3	K3	K3	K3	K3	K3	K3
	期	Nc N+	2383. 4	2383. 4	1707. 1	1707. 1	1066. 0	1066. 0	504. 7	504. 7
		Nt	7742 0	0.0	0. 0 7743. 0	0.0	0. 0 7080. 2	0. 0 13137. 8	7090 2	12127 0
		Nac Nat	7743. 0 1068. 1	16230. 1 5573. 9	1068.1	14340. 8 2503. 8	1068. 1	2503. 8	7080. 2 1068. 1	13137. 8 2503. 8
		Nat 判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
		刊化	UΝ	Uί\	Uί\	Uί\	Uί\	Uί\	υſ\	υſ\

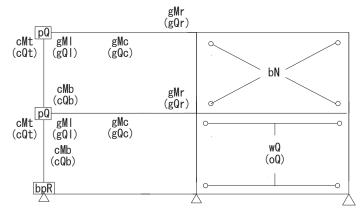
A-4.3.4 R C柱はり接合部の断面計算(許容応力度) 本建物の場合は該当しない(該当するデータがありません)

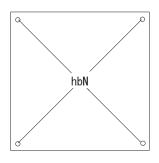
A-4.3.5 R C柱はり接合部の断面計算 (終局強度) 本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

A-4.8 断面計算結果一覧

A-4.8.1 断面検定比図

(1)長期荷重時断面検定比図





: はり左端の曲げモーメント検定値(※1): はり中央の曲げモーメント検定値(※1): はり右端の曲げモーメント検定値(※1) gMc gMr : はり石端の世ん断力検定値(※1) : はり中央のせん断力検定値(※1) : はり右端のせん断力検定値(※1) (gQI) (gQc) (gQr)

: 柱頭の軸力及び曲げモーメントを考慮した検定値 : 柱脚の軸力及び曲げモーメントを考慮した検定値 : 柱頭のせん断力検定値 cMt cMb (cQt)

:柱脚のせん断力検定値 *:両方向壁付き箇所を示す (cQb)

: 壁のせん断力検定比 wQ : 壁の開口補強検定比 (oQ)bN :ブレースの軸力検定比

рQ : 接合部のせん断力検定比

bpR

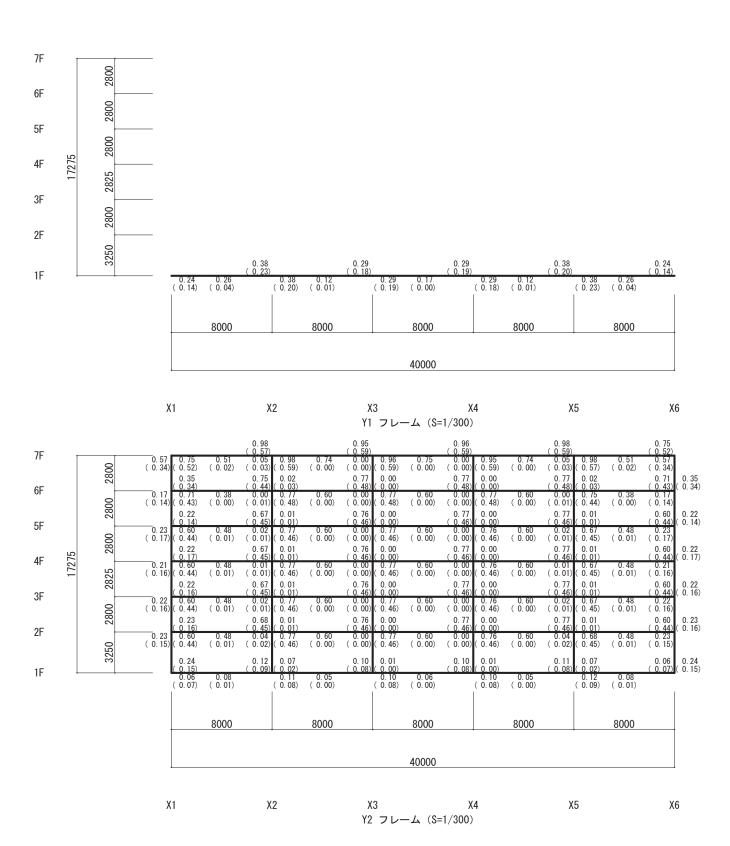
ベースプレートの検定比(※2) M:曲げモーメント Q:せん断力 N:軸力

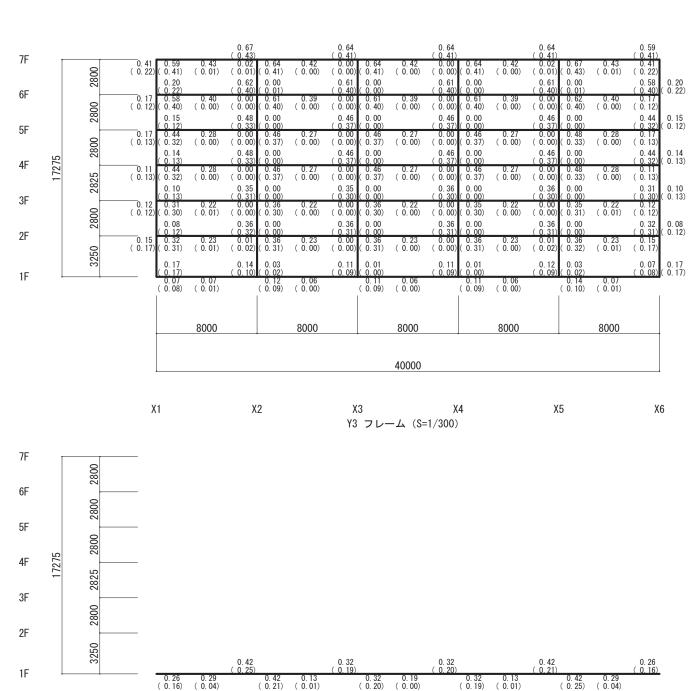
hbN : 水平ブレースの軸力検定比

(**※**1)

はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。

ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。





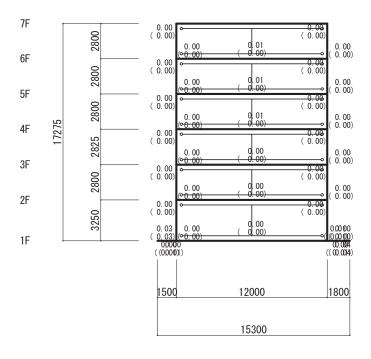
8000

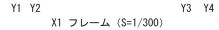
8000

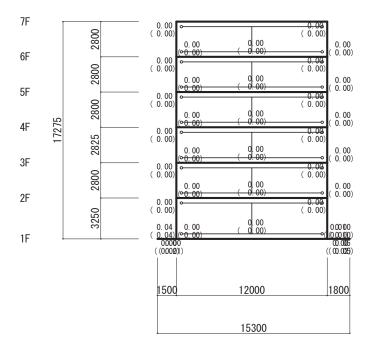
8000

8000

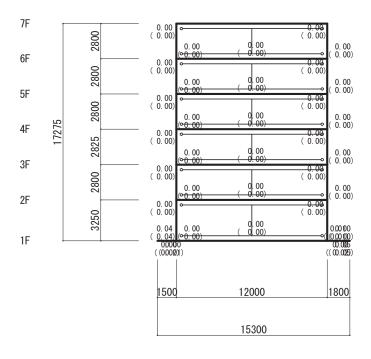
8000

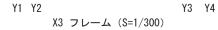


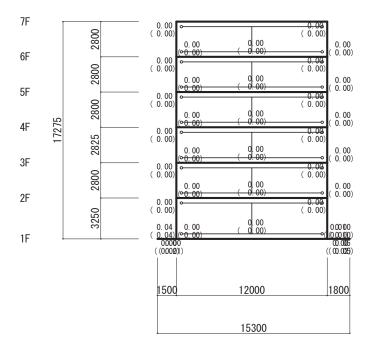




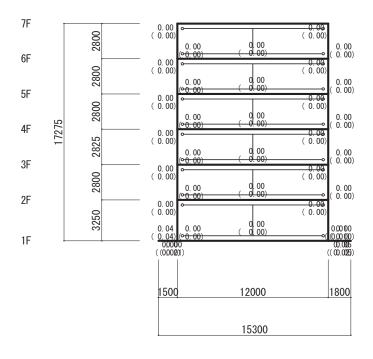
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

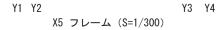


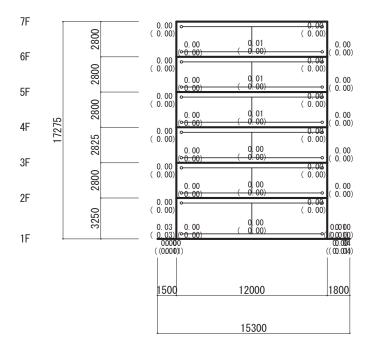




Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

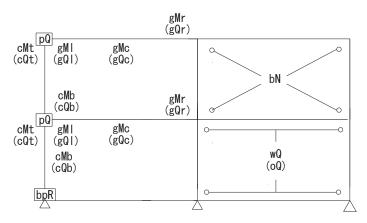


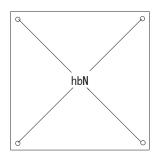




Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

(2) 短期荷重時断面検定比図





gMI : はり左端の曲げモーメント検定値(※1)gMc : はり中央の曲げモーメント検定値(※1)gMr : はり右端の曲げモーメント検定値(※1)(gQI): はり左端のせん断力検定値(※1)(gQc): はり中央のせん断力検定値(※1)(gQr): はり右端のせん断力検定値(※1)

cMt : 柱頭の軸力及び曲げモーメントを考慮した検定値cMb : 柱脚の軸力及び曲げモーメントを考慮した検定値

(cQt) :柱頭のせん断力検定値 (cQb) :柱脚のせん断力検定値 *:両方向壁付き箇所を示す wQ :壁のせん断力検定比(oQ):壁の開口補強検定比 bN :ブレースの軸力検定比

pQ:接合部のせん断力検定比

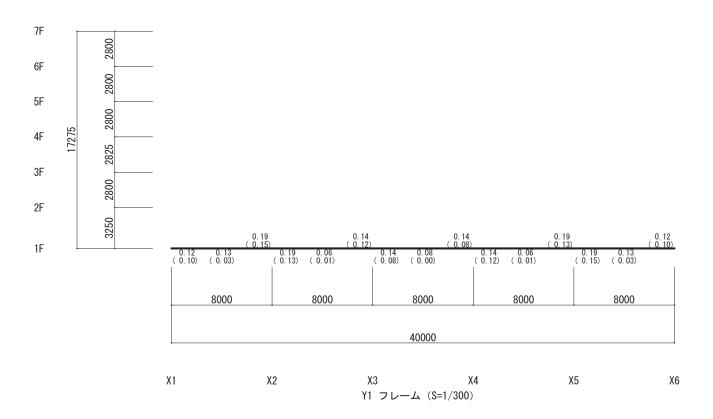
bpR : ベースプレートの検定比(※2) M:曲げモーメント

M: 曲けて // Q: せん断力 N: 軸力

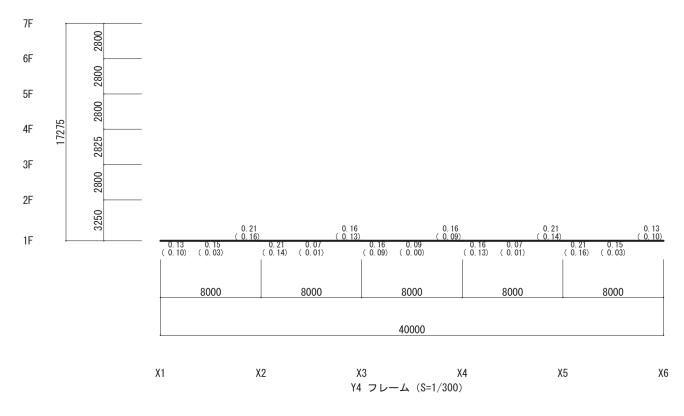
hbN: 水平ブレースの軸力検定比

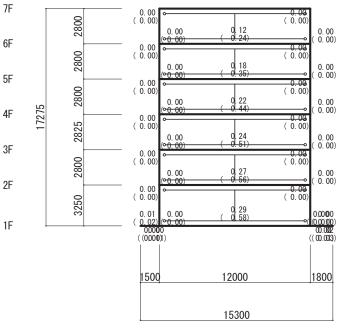
(※1) はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、 max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、 中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。 (※2)

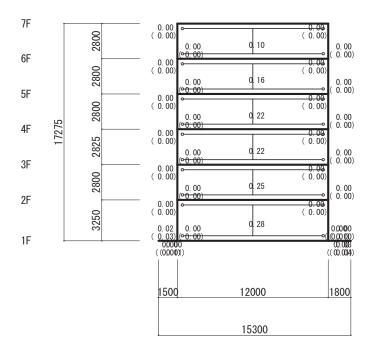
ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。

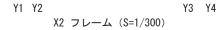


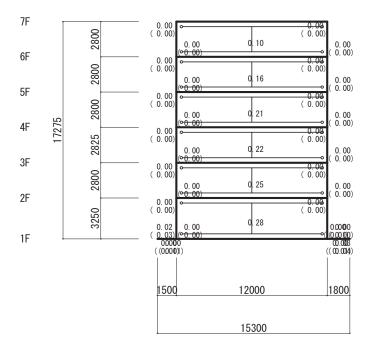
		_			0. 85 (0. 47)		0. 82 (0. 47)		0. 82 (0. 48)		0.83			0. 73 (0. 44)
	2800	0. 63 (0. 32)	0. 73 (0. 44) 0. 34 (0. 32)	0. 33 (0. 11)	0. 29	i	0. 83	0. 82 0. 4 0. 48) (0. 0 0. 14 0. 28)	17 0. 25 08) (0. 28 0. 83 (0. 45	0. 47)	0. 46 (0. 08)	0. 29 (0. 31) 0. 83 (0. 45)	0. 85 (0. 47) 0. 16 (0. 31)	0. 33 (0. 11)	0. 63 (0. 32) 0. 82
	2800	0. 28 (0. 24)	0. 82 (0. 42) 0. 24 (0. 24)	0. 25 (0. 14)	0. 20	0.38	0. 19 (0. 28) (0. 89	0. 83 0. 3 0. 45) (0. 1 0. 15	37 0. 19	0. 83 (0. 45) 0. 15	0. 38 (0. 13)	0. 20 (0. 30) 0. 89 (0. 46)	0. 83 (0. 43) 0. 17	0. 25 (0. 14)	0. 28 (0. 24) 0. 77
10	2800	0. 30 (0. 29)	0. 77 (0. 45)	0. 31 (0. 16)	0. 23	0.37	0. 21 (0. 33) (0. 28) 0. 89 0. 3 0. 46) (0. 1	37 0. 21 5) (0. 33 0. 94	0.89 (0.46) 0.18	0. 37 (0. 15)	0. 23 (0. 36) 0. 94 (0. 48)	0. 30) 0. 80 (0. 47) 0. 19	0.31 (0.16)	0. 30 (0. 29)
17275	2825	0. 23 (0. 29)	0. 26 (0. 29) 0. 81 (0. 47) 0. 26	0. 31 (0. 18)	(0. 48) (0. 36 0. 20		0. 92	0. 33) 0. 94	0. 92	0. 94 (0. 48) 0. 20	0. 37 (0. 16)	0. 48) 0. 20 (0. 29) 0. 92	0. 19 (0. 36) 0. 84 (0. 48) 0. 21	0. 31 (0. 18)	0. 23 (0. 29) 0. 79 0. 2
	2800	0. 19 (0. 24)	0. 29 0. 79 (0. 46) 0. 23	0. 31 (0. 17)	(0. 47) (0. 29 0. 14	0.37	(0. 47) (0. 13 (0. 21) (0. 86	0. 27) 0. 92	(0. 47 37 0. 13	0. 92 0. 47)	0. 37 (0. 16)	(0. 47) 0. 14 (0. 23) 0. 87	0. 82 (0. 47) 0. 18	0. 31 (0. 17)	(0. 46) (0. 2 0. 19 (0. 24)
	3250 2	0. 17 (0. 35)	0. 24) 0. 74 (0. 44)	0. 31 (0. 15)	(0. 45) (0. 23 0. 13	0.37	(0, 45) (0, 11 (0, 29) (0. 21) 0. 87	(0. 45 37	0. 86 0. 45)	0. 37 (0. 14)	(0, 45) 0, 13 (0, 31)	0. 78 (0. 45)	0.31 (0.15)	(0. 44) (0. 2 0. 17 (0. 35)
	33		0. 43 (0. 35) 0. 06 (0. 09)	0. 05 (0. 04)	0. 09 0. 38 (0. 11) (0. 31 0. 08 (0. 09	0.02	(0.09)(0. 35 0. 29) 0. 08 0. 0 0. 09) (0. 0	0. 08 (0. 09 02)	0. 35 (0. 29) 0. 08 (0. 09)	0. 02 (0. 02)	0. 08 (0. 09)	0. 38 (0. 31) 0. 09 (0. 11)	0. 05 (0. 04)	0.06 (0.09) (0.3
				8000		8000		800	0		8000			8000	
								400	00						
		Х	1		X2		X3 Y2	フレーム		X4		X	5		Х6
	_	0. 79	0.83	0. 22	0.86 (0.66) 0.89 0.87	0. 21	0. 87 (0. 67) 0. 89	0. 87 0. 2	0. 87 (0. 67 21 0. 89	0.87	0. 21	0. 87 (0. 67) 0. 89	0. 86	0. 22	0. 83 (0. 65) 0. 79
	2800	(0.34)	(0. 65) 0. 30 (0. 34)	(0. 36)	0.89 0.87 (0.39) (0.67 0.97 0.16 (0.74) (0.39) (0.37)	0. 89 (0. 40) (0. 98 (0. 75) (0. 67) (0. 3 0. 16 0. 40)	(0. 67 21	0. 87 (0. 67) 0. 16 (0. 40)	(0.37)	0. 89 (0. 39) 0. 98 (0. 75)	(0. 66) 0. 16 (0. 39)	(0.36)	(0, 65) 0, 79 (0, 34) 0, 96 (0, 74) (0, 3
	2800 2800	0. 34) 0. 77 (0. 55)	(0. 65) 0. 30 (0. 34) 0. 96 (0. 74) 0. 11 (0. 55)	0. 20 (0. 45)	0.89 0.87 (0.39) (0.67 0.97 0.16 (0.74) (0.39 0.94 0.98 (0.68) (0.75 0.90 0.11 (0.73) (0.68	0. 20	0. 89 (0. 40) (0. 98 (0. 75) (0. 94 (0. 68) (0. 90 (0. 84) (0. 67) (0. 3 0. 16 0. 40) 0. 98 0. 2 0. 75) (0. 4 0. 11 0. 68)	(0. 67 21	0. 87 0. 16 0. 16 0. 98 0. 75 0. 11 0. 68	0. 20 (0. 46)	0. 89 (0. 39) 0. 98 (0. 75) 0. 94 (0. 68) 0. 90 (0. 84)	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11 (0. 68)	0. 20 (0. 45)	(0, 65) 0, 79 (0, 34) 0, 96 (0, 74) (0, 77 (0, 55) 0, 89
75	-	0. 34)	(0. 65) 0. 30 (0. 34) 0. 96 (0. 74) 0. 11 (0. 55) 0. 89 (0. 72)	0. 36)	0.89 0.87 (0.39) (0.67 0.97 0.16 (0.74) (0.39 0.94 0.98 (0.68) (0.75	0. 20 0. 46) 0. 14 0. 57)	0. 89 (0. 40) (0. 98 (0. 75) (0. 94 (0. 68) (0. 90 (0. 84) (0. 82 (0. 89) (0. 96	0. 67) (0. 3 0. 16 0. 40) 0. 98	(0, 67 1 0, 89 10, 75 20 0, 94 16) (0, 68 0, 90 0, 94 16) (0, 68 0, 90 0, 84 14 0, 82 0, 96 0, 96 0, 98 0, 98 0	0. 87 0. 67) 0. 16 0. 98 0. 75) 0. 11 0. 98 0. 75) 0. 11 0. 98 0. 36	0. 20	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) 0.84 (0.88) 0.96	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11	0. 20	(0, 65) 0, 79 (0, 34) 0, 96 (0, 74) 0, 77 (0, 55) 0, 89 (0, 72) (0, 72) (0, 66 (0, 73)
17275	2800	0. 34) 0. 77 (0. 55) 0. 66	(0. 65) 0. 30 (0. 34) 0. 96 (0. 74) 0. 11 (0. 55) 0. 89 (0. 72) 0. 34 (0. 73) 0. 94 (0. 76)	0. 20 (0. 45)	0.89 0.8 (0.39) (0.67 0.97 0.16 (0.74) (0.38 (0.68) (0.75 0.90 0.11 (0.73) (0.68 (0.84 0.90 (0.88) (0.84 (0.77) (0.88 (0.77) (0.88 (0.77) (0.88	(0.37) (0.37) (0.20) (0.46) (0.57) (0.57) (0.14) (0.61)	0. 89 (0. 40) (0. 98 (0. 75) (0. 94 (0. 68) (0. 90 (0. 84) (0. 89) (0. 89) (0. 89) (0. 89) (0. 71) (0.	0. 67) (0.3 0. 16 0. 40) (0.98) (0.2 0. 75) (0.4 0. 11 0. 68) (0.8 0. 90 (0.8 0. 84) (0.8 0. 89) (0.6 0. 89) (0.6	(0, 67 1 0, 89 10 0, 98 (0, 75 20 0, 94 16 (0, 68 0, 90 (0, 84 14 0, 82 16 (0, 89 0, 96 (0, 89 14 0, 27 16 (0, 71 17 (0, 71 18 (0, 71 19	0.87 0.87 0.16 0.16 0.98 0.75 0.11 0.68 0.90 0.84 0.36 0.89 0.89	0. 20 (0. 46)	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) 0.84 (0.88) 0.96 (0.89) 0.27 (0.70)	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11 (0. 68) 0. 90 (0. 73) 0. 36 (0. 88) 0. 95 (0. 77)	0. 20 (0. 45)	(0, 65) (0, 34) (0, 96) (0, 74) (0, 77) (0, 55) (0, 72) (0, 72) (0, 66) (0, 73) (0, 76) (0, 76) (0, 76) (0, 74)
17275	2800 2800	0. 34) 0. 77 (0. 55) 0. 66 (0. 73)	(0. 65) 0. 30 (0. 34) 0. 96 (0. 74) 0. 11 (0. 55) 0. 89 (0. 72) 0. 34 (0. 72) 0. 34 (0. 76) 0. 94 (0. 76) 0. 40 (0. 47) 0. 81 (0. 64)	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49)	0. 88 0. 87 0. 167 0. 164 0. 397 0. 164 0. 384 0. 97 0. 164 0. 984 0. 984 0. 994 0. 984 0. 994 0. 984 0. 995 0. 384 0. 995 0. 384 0. 995 0. 384 0. 977 0. 385 0. 277 0. 985 0. 373 0. 424 0. 655 0. 77 0. 122 0. 985 0. 363 0. 425 0. 655 0. 77 0. 122 0. 985 0. 363 0. 425 0. 363 0. 425 0. 363 0. 425 0. 363 0. 425 0. 363 0. 425 0. 363 0. 425 0. 363 0. 425 0. 363	0. 20 0. 46) 0. 14 0. 14 0. 15 0. 14 0. 61)	0, 89 (0, 40) (0, 98 (0, 75) (0, 98 (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 68) (0, 64) (0	0. 67) (0.3 0. 16) (0.40) 0. 98 (0.2) (0.40) 0. 75) (0.4) 0. 11 (0.68) 0. 90 (0.5) 0. 84) (0.5) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 42 (0.71) 0. 88 (0.71)	(0, 67 21 0, 89 37) (0, 40 0, 98 (0, 75 20 0, 94 46) (0, 68 0, 90 (0, 84 4 0, 82 (0, 89 (0, 38 (0, 64 1 1 0, 12 1 1) (0, 71 (0, 84 (0, 89 (0, 89	0.87 0.0.67) 0.16 0.0.40) 0.98) 0.98) 0.11 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98) 0.0.98)	0. 20 (0. 46) 0. 14 (0. 57)	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) 0.84 (0.88) 0.96 (0.89) 0.27 (0.70) 0.88 (0.64) 0.12 (0.83)	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 0. 11 (0. 68) 0. 90 (0. 73) 0. 36 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 42 (0. 70) 0. 83 (0. 65)	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49)	(0,65) (0,34) (0,96) (0,74) (0,74) (0,55) 0,89 (0,72) (0,66) (0,73) 0,94 (0,76) (0
17275	2800 2825 2800 2800	0. 77 (0. 55) 0. 66 (0. 73) 0. 26 (0. 47) 0. 16 (0. 57)	(0. 65) 0. 30 (0. 34) (0. 96 (0. 74) 0. 11 (0. 55) 0. 89 (0. 72) 0. 34 (0. 73) 0. 94 (0. 76) 0. 40 (0. 40 (0. 40) (0. 64) 0. 64) 0. 64) 0. 63 0. 73)	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53)	0. 88	(0.37) (0.37) (0.20) (0.46) (0.46) (0.57) (0.57) (0.61) (0.61) (0.47) (0.47) (0.54)	0. 89 (0. 40) (0. 98 (0. 75) (0. 98 (0. 75) (0. 94) (0. 68) (0. 68) (0. 89) (0. 89) (0. 27) (0. 71) (0. 88) (0. 64) (0. 89) (0. 72) (0. 83) (0. 99) (0. 72) (0. 83) (0. 99) (0. 72) (0. 83) (0. 99) (0. 72) (0. 83) (0. 99) (0. 72) (0. 84) (0. 89) (0	0. 67) (0.3 0. 16) (0.40) 0. 98 (0.2) 0. 75) (0.4) 0. 75) (0.4) 0. 11 0. 68) 0. 90 (0.5) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 42 0. 71) 0. 88 (0.4) 0. 42 0. 71) 0. 88 (0.6) 0. 89) (0.6)	(0, 67 21 0, 89 37) (0, 40 0, 98 (0, 75 20 0, 94 46) (0, 68 0, 90 (0, 89 4 0, 27 31) (0, 71 31) (0, 89 (0, 99 (0, 72 31) (0, 89 (0, 72 31) (0, 89 (0, 72 31) (0, 89 (0, 89 (0, 89 (0, 72 (0, 89 (0, 89 (0, 89 (0, 72 (0, 89 (0, 89 (0, 72 (0, 89 (0. 87 0. 67 0. 16 0. 98 0. 98 0. 75 0. 11 0. 68 0. 98 0. 0. 98 0. 0. 99 0.	0. 20 (0. 46) 0. 14 (0. 57) 0. 14 (0. 61)	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) 0.84 (0.88) 0.96 (0.89) 0.27 (0.70) 0.88 (0.64) 0.12 (0.83) 0.90 (0.83) 0.90 (0.70) 0.70 0.70 (0.70) 0.70 0.70 (0.70) 0.70 (0.	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11 (0. 68) 0. 90 (0. 73) 0. 36 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 42 (0. 77) 0. 42 (0. 73) 0. 65) 0. 65) 0. 65)	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53)	(0,65) (0,34) (0,96) (0,74) (0,74) (0,72) (0,66) (0,73) (0,76) (0,73) (0,76)
17275	800 2825 2800 2800	0. 77 (0. 55) 0. 66 (0. 73) 0. 26 (0. 47) 0. 16 (0. 57)	(0. 65) 0. 30 (0. 34) 0. 96 (0. 74) 0. 11 (0. 55) 0. 89 (0. 72) 0. 34 (0. 73) 0. 94 (0. 76) 0. 40 (0. 47) 0. 60 (0. 60 (0. 65)	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53) 0. 12 (0. 47)	0. 89 0. 8, (0. 67 0. 97 0. 16 (0. 74) (0. 33 0. 94 0. 98 0. 94 0. 98 (0. 68) (0. 75 0. 94 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 (0. 68) (0. 77) (0. 88 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 (0. 65) (0. 77) (0. 88 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 34 0. 95 0. 95 0. 34 0. 95 0. 95 0. 34 0. 95 0	(0.37) (0.37) (0.20) (0.46) (0.57) (0.57) (0.57) (0.61) (0.47) (0.47) (0.54)	0, 89 (0, 40) (0, 98 (0, 75) (0, 98 (0, 68) (0, 89) (0, 88) (0, 89) (0, 27 (0, 71) (0, 71) (0, 71) (0, 72) (0, 73) (0, 72) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 83) (0, 89) (0, 72) (0, 73) (0,	0. 67) (0.3 0. 16) (0.40) 0. 98 (0.2) 0. 75) (0.4) 0. 75) (0.4) 0. 11 0. 68) 0. 90 (0.5) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 42 0. 71) 0. 88 (0.4) 0. 42 0. 71) 0. 88 (0.6) 0. 89) (0.6)	(0, 67 21 0, 89 37) (0, 40 0, 98 (0, 75 20 0, 94 (0, 68 0, 90 (0, 89 (0, 89 (0, 89 (0, 89 (0, 64 1 0, 12 17) (0, 83 (0, 64 1 0, 12 1 0, 1	0. 87 0. 67 0. 16 0. 98 0. 98 0. 75 0. 11 0. 68 0. 98 0. 0. 98 0. 0. 99 0.	0. 20 (0. 46) 0. 14 (0. 57) 0. 14 (0. 61) 0. 11 0. 11	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) (0.88) 0.96 (0.89) 0.27 (0.70) 0.88 (0.64) 0.12 (0.83) 0.99 (0.72) (0.72) 0.90 (0.90) 0.90	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11 (0. 68) 0. 90 (0. 73) 0. 36 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 42 (0. 77) 0. 42 (0. 73) 0. 65) 0. 65) 0. 65)	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53) 0. 12 (0. 47)	(0,65) (0,34) (0,74) (0,74) (0,74) (0,55) (0,72) (0,66) (0,73) (0,76) (0
17275	2800 2825 2800 2800	0. 77 (0. 55) 0. 66 (0. 73) 0. 26 (0. 47) 0. 16 (0. 57)	(0, 65) 0, 30 0, 34) 0, 96 0, 11 (0, 55) 0, 72) 0, 34 (0, 73) 0, 94 (0, 76) 0, 40 (0, 60) (0, 60) (0, 73) 0, 93 (0, 73) 0, 93 0, 9	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53) 0. 12 (0. 47) 0. 12 (0. 55)	0. 88 0. 87 0. 167 0. 164 0. 397 0. 164 0. 398 0. 67 0. 164 0. 398 0. 687 0. 164 0. 398 0. 688 0. 94 0. 988 0. 95 0. 368 0. 77 0. 388 0. 424 0. 665 0. 77 0. 386 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 363 0. 424 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 954 0.	(0.37) (0.37) (0.20) (0.46) (0.57) (0.57) (0.57) (0.61) (0.47) (0.47) (0.54)	0, 89 (0, 40) (0, 98 (0, 75) (0, 98 (0, 68) (0, 89) (0, 88) (0, 89) (0, 27 (0, 71) (0, 71) (0, 71) (0, 72) (0, 73) (0, 72) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 83) (0, 89) (0, 72) (0, 73) (0,	0. 67) (0.3 0. 16) (0.40) 0. 98 (0.2) (0.40) 0. 75) (0.4) 0. 11 (0.68) 0. 90 (0.5) 0. 84) (0.5) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 42 (0.71) 0. 88 (0.6) 0. 42 (0.6) 0. 71) 0. 88 (0.6) 0. 64 (0.4) 0. 64 (0.4) 0. 64 (0.4) 0. 69 (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 89) (0.6) 0. 89 (0.6) 0. 90	(0, 67 21	0	0. 37) 0. 20 0. 46) 0. 14 0. 57) 0. 14 0. 61) 0. 11 0. 11 0. 54)	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) (0.88) 0.96 (0.89) 0.27 (0.70) 0.88 (0.64) 0.12 (0.83) 0.99 (0.72) (0.72) 0.90 (0.90) 0.90	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11 (0. 68) 0. 90 (0. 73) 0. 36 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 88 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 83 (0. 66) 0. 66 (0. 83) 0. 94 (0. 73) 0. 99 (0. 91) 0. 36	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53) 0. 12 (0. 47) 0. 12 (0. 55)	(0,65) (0,34) (0,74) (0,74) (0,74) (0,55) (0,72) (0,66) (0,73) (0,76) (0
17275	2800 2825 2800 2800	0. 77 (0. 55) 0. 66 (0. 73) 0. 26 (0. 47) 0. 16 (0. 57)	(0, 65) 0, 30 0, 34) 0, 96 0, 11 (0, 55) 0, 72) 0, 34 (0, 73) 0, 94 (0, 76) 0, 40 (0, 60) (0, 60) (0, 73) 0, 93 (0, 73) 0, 93 0, 9	0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53) 0. 12 (0. 47) 0. 12 (0. 55)	0. 88 0. 87 0. 167 0. 164 0. 397 0. 164 0. 398 0. 67 0. 164 0. 398 0. 687 0. 164 0. 398 0. 688 0. 94 0. 988 0. 95 0. 368 0. 77 0. 388 0. 424 0. 665 0. 77 0. 386 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 363 0. 424 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 944 0. 664 0. 73 0. 688 0. 95 0. 954 0.	(0.37) (0.37) (0.20) (0.46) (0.57) (0.57) (0.57) (0.61) (0.61) (0.47) (0.47) (0.54)	0, 89 (0, 40) (0, 98 (0, 75) (0, 98 (0, 68) (0, 89) (0, 88) (0, 89) (0, 27 (0, 71) (0, 71) (0, 71) (0, 72) (0, 73) (0, 72) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 73) (0, 83) (0, 89) (0, 72) (0, 73) (0,	0. 67) (0.3 0. 16) (0.40) 0. 98 (0.75) (0.4 0. 11) (0.88) 0. 90 (0.84) (0.8 0. 90 (0.64) (0.4 0. 36) (0.64) (0.4 0. 66) (0.83) (0.6 0. 83) (0.64) (0.4 0. 66) (0.83) (0.6 0. 98) (0.64) (0.4 0. 66) (0.83) (0.6 0. 98) (0.64) (0.4 0. 64) (0.4 0. 66) (0.83) (0.6 0. 98) (0.64) (0.4 0.64) (0.4 0.64) (0.4 0.64) (0.4 0.64) (0.4	(0, 67 (0, 68) (0, 40) (0, 40) (0, 75) (0, 94) (0, 68) (0, 89) (0, 84) (0, 89) (0, 89) (0, 89) (0, 89) (0, 89) (0, 89) (0, 64) (1, 1, 0, 12) (1, 1) (0, 89) (0, 64) (1, 1) (0, 89) (0, 72) (1, 1) (0, 89) (0, 72) (1, 1) (0, 89) (0, 74) (0, 89) (0, 72) (0, 74) (0, 89) (0,	0	0. 37) 0. 20 0. 46) 0. 14 0. 57) 0. 14 0. 61) 0. 11 0. 17 0. 11 0. 54)	0.89 (0.39) 0.98 (0.75) 0.94 (0.68) 0.90 (0.84) (0.88) 0.96 (0.89) 0.27 (0.70) 0.88 (0.64) 0.12 (0.83) 0.99 (0.72) (0.72) 0.90 (0.90) 0.90	(0. 66) 0. 16 (0. 39) 0. 97 (0. 74) 0. 11 (0. 68) 0. 90 (0. 73) 0. 36 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 88 (0. 88) 0. 95 (0. 77) 0. 83 (0. 66) 0. 66 (0. 83) 0. 94 (0. 73) 0. 99 (0. 91) 0. 36	0. 36) 0. 20 (0. 45) 0. 14 (0. 49) 0. 14 (0. 53) 0. 12 (0. 47) 0. 12 (0. 55)	(0,65) (0,34) (0,96) (0,74) (0,77) (0,55) (0,72) (0,66) (0,73) (0,76) (0,47) (0,47) (0,44) (0,44) (0,44) (0,57)



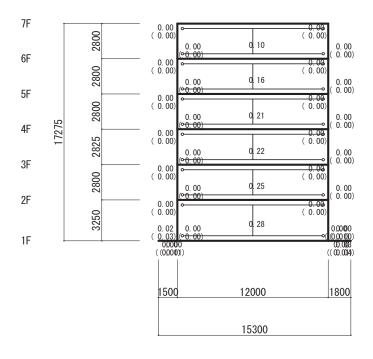


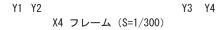


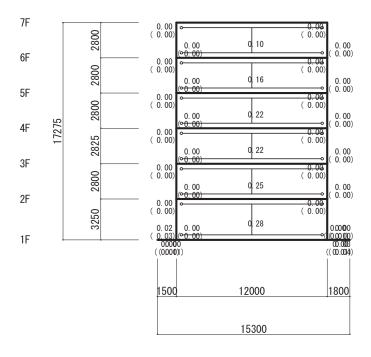


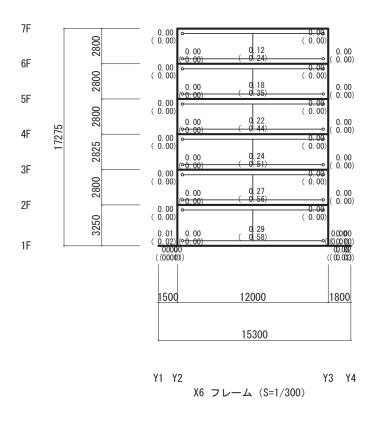


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

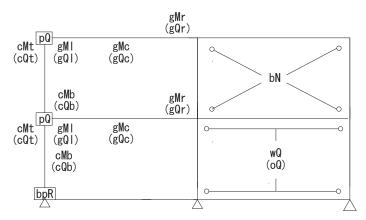








(3) 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)



hbN

gMl : はり左端の曲げモーメント検定値(※1) gMc gMr : はり中央の曲げモーメント検定値: はり右端の曲げモーメント検定値 (X1)(X1): はり左端のせん断力検定値(※1): はり左端のせん断力検定値(※1): はり中央のせん断力検定値(※1): はり右端のせん断力検定値(※1) (gQI) (gQc)

: 柱頭の軸力及び曲げモーメントを考慮した検定値: 柱脚の軸力及び曲げモーメントを考慮した検定値 cMt cMb

(cQt) : 柱頭のせん断力検定値

(cQb) : 柱脚のせん断力検定値 *: 両方向壁付き箇所を示す

wQ : 壁のせん断力検定比 : 壁の開口補強検定比 (oQ)bN : ブレースの軸力検定比

рQ :接合部のせん断力検定比

: ベースプレートの検定比(※2) M:曲げモーメント Q: せん断力

N:軸力

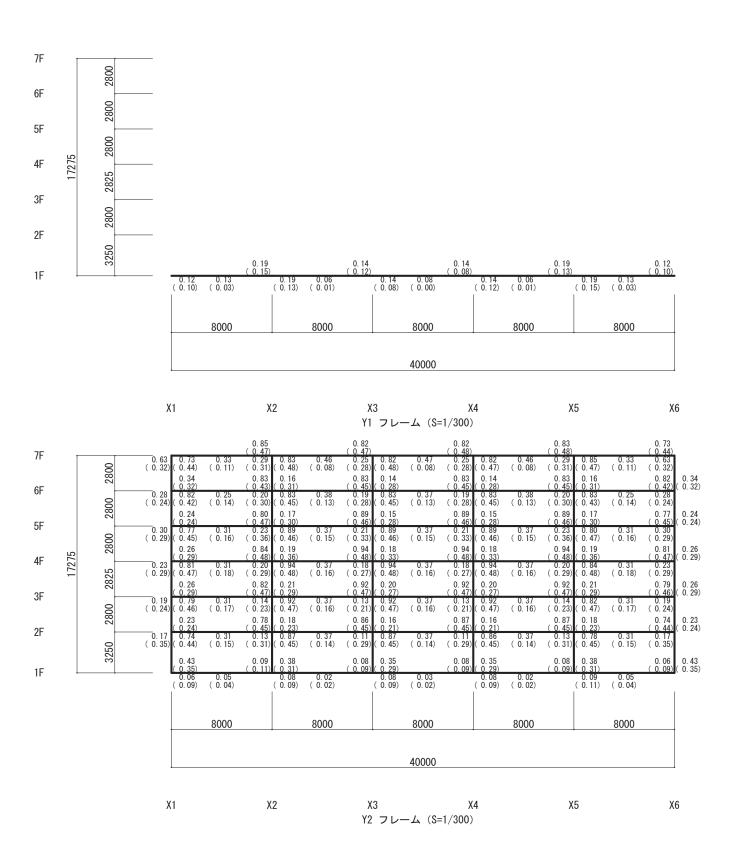
bpR

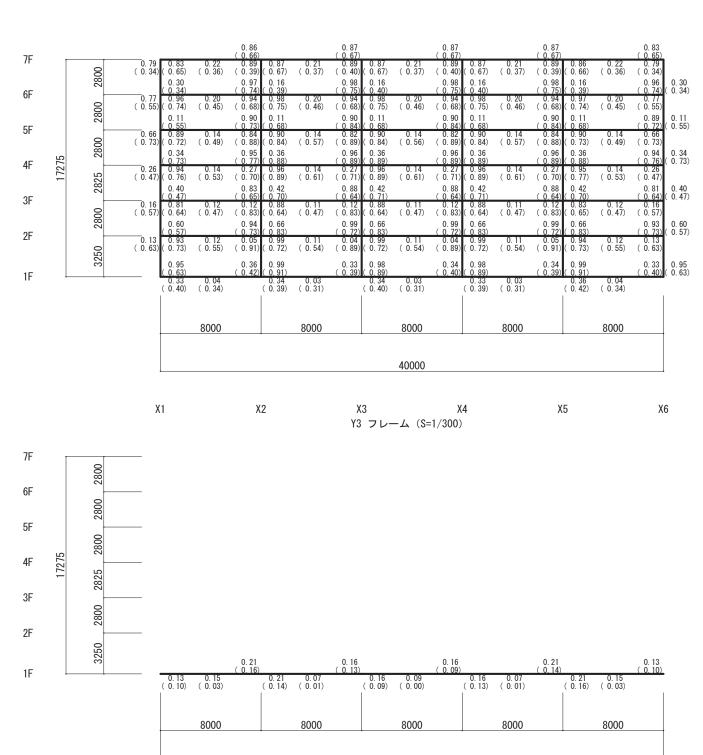
hbN : 水平ブレースの軸力検定比

(*1)(次日) はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。

ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。

(gQr)





40000

Y4 フレーム (S=1/300)

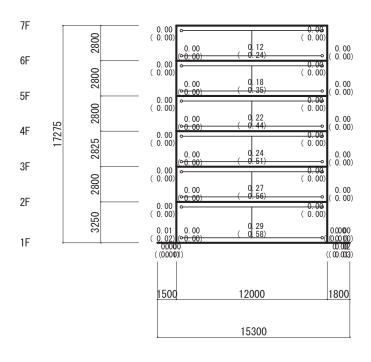
Х3

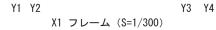
X1

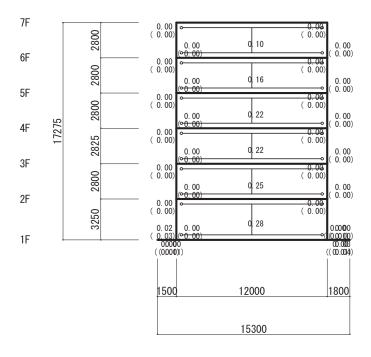
Х2

Х5

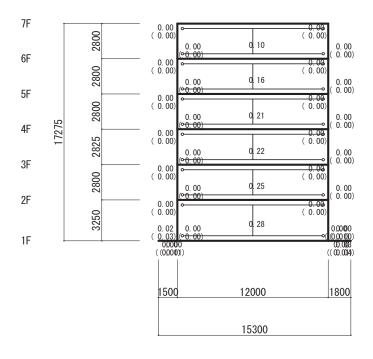
Х6

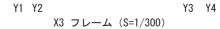


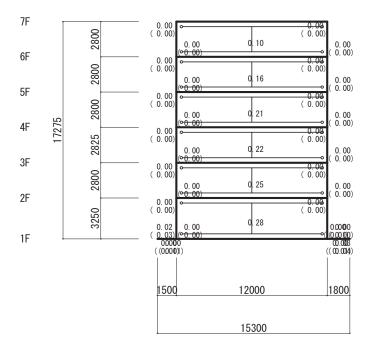


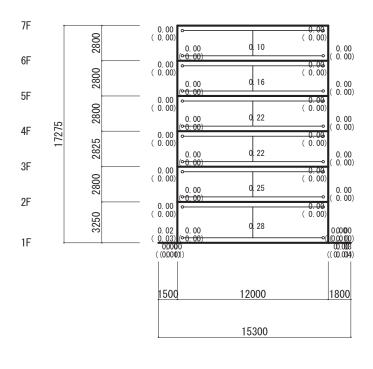


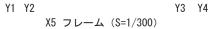
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

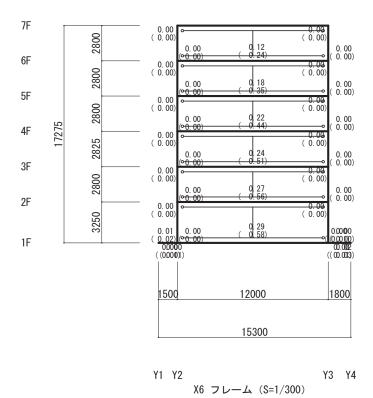












A-4.8.2 はり断面計算結果

(1) R C はり断面計算結果 (検定計算)

判定 最大曲げ応力度比 最大せん断応力度比

7F 6F 5F 4F 3F 2F 1F Х1 Х2 Х3 Х5 Х6 Y1 フレーム (S=1/263) 7F 0. 98 0. 59 0. 96 0. 59 0. 98 0. 59 0. 98 0. 57 6F 0. 83 0. 48 5F 0K OK 4F 0. 84 0. 48 0. 94 0. 48 0. 94 0. 48 0. 84 0. 48 3F 0. 92 0. 47 0. 92 0. 47 0. 82 0. 47 0. 82 0. 47 0. 92 0. 47 2F 0. 78 0. 45 0. 87 0. 46 0. 87 0. 46 0. 87 0. 46 0. 78 0. 45 0K 0K 0K 0K 1F X1 Х2 Х5 Х6

Y2 フレーム (S=1/263)

7F	OK	OK	OK	OK	OK
/1	0. 86 0. 66	0. 87 0. 67	0. 87 0. 67	0. 87 0. 67	0. 86 0. 66
CE.	0K	0K	OK	OK	OK
6F	0. 97 0. 74	0. 98 0. 75	0. 98 0. 75	0. 98 0. 75	0. 97 0. 74
	0K	0K	0K	0K	OK
5F	0. 90 0. 73	0. 90 0. 84	0. 90 0. 84	0. 90 0. 84	0. 90 0. 73
4F	0K	0K	OK	OK	OK
4 Г	0. 95 0. 77	0. 96 0. 89	0. 96 0. 89	0. 96 0. 89	0. 95 0. 77
3F	0K	OK	OK	OK	OK
JI"	0. 83 0. 65	0. 88 0. 64	0. 88 0. 64	0. 88 0. 64	0. 83 0. 65
2F	0K	0K	0K	OK	0K
Δ1	0. 94 0. 73	0. 99 0. 72	0. 99 0. 72	0. 99 0. 72	0. 94 0. 73
	0K	0K	0K	OK	0K
1F	0. 36 0. 42	0. 34 0. 39	0. 34 0. 40	0. 34 0. 39	0. 36 0. 42
Х	11 X	2 Y	3 X	4 X	75 X6
^	Λ.		73 フレーム (S=1/263)	.τ /	λ0

7F

6F

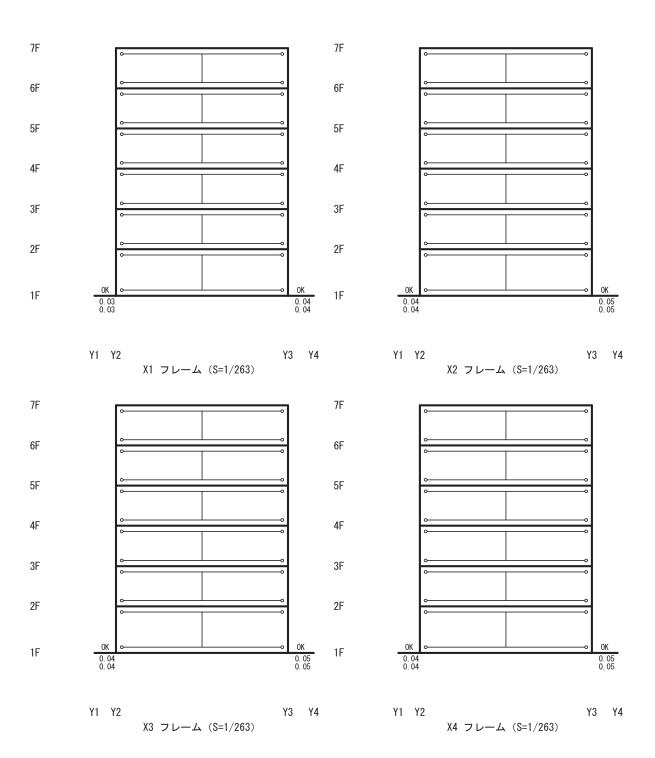
5F

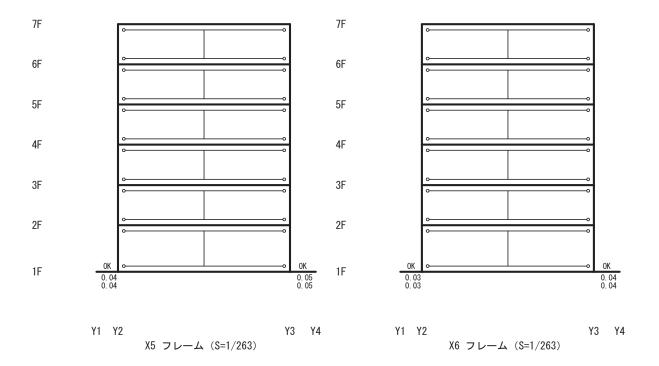
4F

3F

2F

10		OK	OK		OK	OK	OK	
II		0. 42 0. 25	0. 42 0. 21		0. 32 0. 20	0. 42 0. 21	0. 4 0. 2	2 5
	X1		X2	Х3	X4		Х5	X6
					. /. (C-1/262)			





A-4.8.3 柱断面計算結果

(1) R C柱断面計算結果 (検定計算)

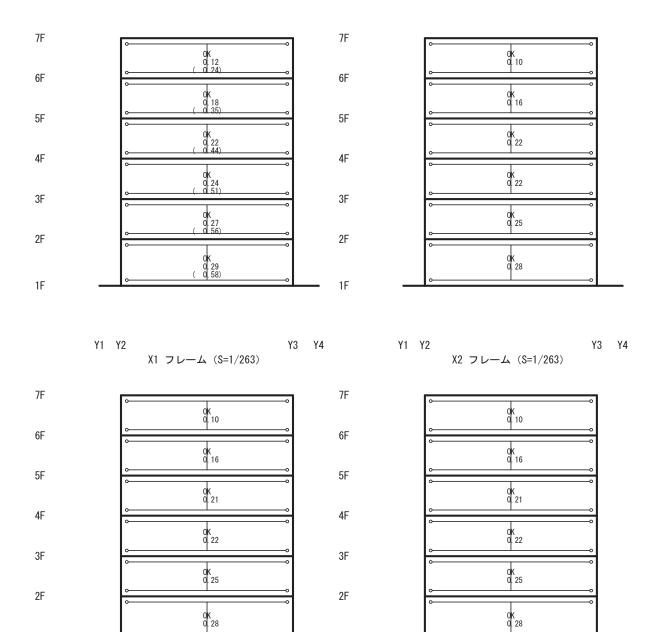
判定 最大曲げ応力度比 最大せん断応力度比

7F							
	OK	0. 63 0. 34	0. 29 0. 31	0. 25 0. 28	0. 25 0. 28	0. 29 0. 31	0. 63 0. 34
6F	OK	0. 28 0. 24	0. 20 0. 30	0. 19 OK 0. 28	0. 19 OK 0. 28	0. 20 0. 30	0. 28 0. 24
5F	OK	0. 30 0. 29	0. 23 0. 36	0. 21 0. 33	0. 21 0. 33	0. 23 0. 36	0. 30 0. 29
4F	OK	0. 26 0. 29	0. 21 0. 29	0. 20 0. 27	0. 20 0. 27	0. 21 OK 0. 29	0. 26 0. 29
3F	OK	0. 23 0. 24	0. 18 0. 23	0. 16 OK 0. 21	0. 16 OK 0. 21	0. 18 OK 0. 23	0. 23 0. 24
2F	OK	0. 43 OK 0. 35	0. 38 OK 0. 31	0. 35 OK 0. 29	0. 35 OK 0. 29	0. 38 OK 0. 31	0. 43 0. 35
1F		0.00	0.01	V. 25	0.25	0.01	0.00
	Х	11 X		3 X 2 フレーム (S=1/263)	4 X	5 X	6
7F							
							1
65	OK	0. 79 0. 34	0. 89 0. 39	0. 89 0. 40	0. 89 0. 40	0. 89 0. 39	0. 79 0. 34
6F	OK OK	0. 34		0. 89 0. 40 0. 94 0. 68	0. 40		0. 79 0. 34 0. 77 0. 55
5F		0. 77 0. 55	0. 94 0. 68	0. 94 OK 0. 68	0. 40	0. 94 0. 68	
	0K	0. 77 0. 55 0. 66 0. 73	0. 94 OK 0. 68 0. 84 OK 0. 88	0. 94 OK 0. 68	0. 40 0. 94 0. 68 0. 82 0. 89	0. 94 OK 0. 68 OK 0. 84 OK 0. 88	0. 77 0. 55
5F	OK OK	0. 34 0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70	0. 94 0. 68 0. 82 0. 89 0. 42 0. 71	0. 40 0. 94 0. 68 0. 82 0. 89 0. 42 0. 71	0. 94 OK 0. 68 OK 0. 84 OK 0. 88	0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47
5F 4F	ok ok	0. 34 0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47 0. 60 0. 57	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70 0. 66 0. 83	0. 94 OK 0. 68 OK 0. 82 OK 0. 89 OK 0. 42 OK 0. 71 OK 0. 66 OK 0. 83	0. 40 0. 94 0. 68 0. 82 0. 89 0. 42 0. 71 0. 66 0. 83	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70 0. 66 0. 83	0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47 0. 60 0. 57
5F 4F 3F	OK OK OK	0. 34 0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47 0. 60 0. 57	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70 0. 66 0. 83	0. 94 0. 68 0. 82 0. 89 0. 42 0. 71 0. 66 0. 83	0. 40 0. 94 0. 68 0. 82 0. 89 0. 42 0. 71 0. 66 0. 83	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70 0. 66 0. 83	0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47
5F 4F 3F 2F	OK OK OK	0. 34 0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47 0. 60 0. 57	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70 0. 66 0. 83	0. 94 OK 0. 68 OK 0. 82 OK 0. 89 OK 0. 42 OK 0. 71 OK 0. 66 OK 0. 83	0. 40 0. 94 0. 68 0. 82 0. 89 0. 42 0. 71 0. 66 0. 83	0. 94 0. 68 0. 84 0. 88 0. 42 0. 70 0. 66 0. 83	0. 77 0. 55 0. 66 0. 73 0. 40 0. 47 0. 60 0. 57

A-4.8.4 壁・ブレース断面計算結果

(1) RC壁断面計算結果 (検定計算)





1F

Y1 Y2

X4 フレーム (S=1/263)

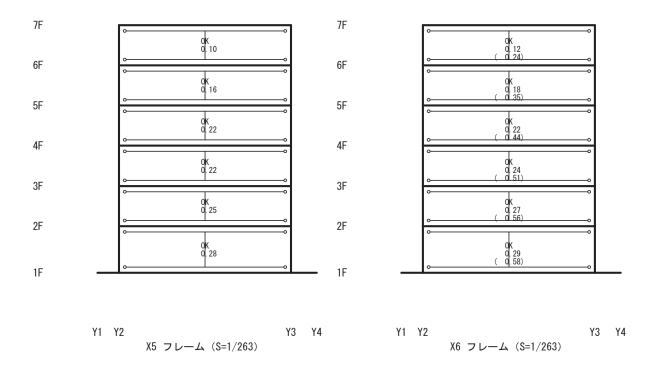
Y3 Y4

Y1 Y2

X3 フレーム (S=1/263)

1F

Y3 Y4



§ 3. 保有水平耐力計算結果

U-1 長期荷重時応力・層せん断力

U-1.3 層せん断力

U-1.3.1 地震時層せん断力算定の諸数値

地域係数	Z	1.000	
地盤種別		第 2 種地盤	
		X方向	Y方向
標準せん断力係数	Co	1.000	1. 000
1 次固有周期	T	0.347(秒)	0.347(秒)
自動計算時の 最小せん断力係数	Ci	Ci = 1.000 (Rt = 1.000)	Ci = 1.000 (Rt = 1.000)
用途係数	U	1.000	

U-1.3.4 層重量・層せん断力係数

·Ds算定時、保有水平耐力時 共通

X方向正加力

層名	層重量 Wi	総重量 ∑W	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807. 86	1. 762	10235. 98	1. 762
6F	5477. 77	11285.63	1. 475	16651.03	1. 475
5F	5525. 60	16811. 23	1. 314	22081.94	1. 314
4F	5563.00	22374. 23	1. 193	26700. 81	1. 193
3F	5679. 19	28053. 42	1. 092	30622. 84	1. 092
2F	5788. 02	33841.44	1. 000	33841.44	1. 000

X方向負加力

層名	層重量 Wi	総重量 ∑W	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807. 86	1. 762	10235. 98	1. 762
6F	5477. 77	11285.63	1. 475	16651.03	1. 475
5F	5525. 60	16811. 23	1. 314	22081.94	1. 314
4F	5563.00	22374. 23	1. 193	26700. 81	1. 193
3F	5679. 19	28053. 42	1. 092	30622. 84	1. 092
2F	5788. 02	33841.44	1. 000	33841.44	1.000

Y方向正加力

層名	層重量 Wi	総重量 ∑W	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807. 86	1. 762	10235. 98	1. 762
6F	5477. 77	11285.63	1. 475	16651.03	1. 475
5F	5525. 60	16811. 23	1. 314	22081.94	1. 314
4F	5563.00	22374. 23	1. 193	26700. 81	1. 193
3F	5679. 19	28053. 42	1. 092	30622. 84	1. 092
2F	5788. 02	33841.44	1. 000	33841.44	1. 000

Y方向負加力

層名	層重量 Wi	総重量 ∑W	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807. 86	1. 762	10235. 98	1. 762
6F	5477. 77	11285.63	1. 475	16651.03	1. 475
5F	5525. 60	16811. 23	1. 314	22081.94	1. 314
4F	5563.00	22374. 23	1. 193	26700. 81	1. 193
3F	5679. 19	28053. 42	1. 092	30622. 84	1. 092
2F	5788. 02	33841.44	1.000	33841.44	1. 000

・各層に作用する外力 (kN)

X方向正加力

1,1771							
層名	層せん断力	外力					
7F		10235. 98					
/ / / /	10235. 98						
6F		6415. 05					
OF .	16651. 03						
5F		5430. 91					
IJΓ	22081. 94						

X方向正加力

V 77 1-3 TT 7/H 7.7					
層せん断力	外力				
	4618. 88				
26700. 81					
	3922. 03				
30622. 84					
	3218. 59				
33841.44					
	層せん断力 26700.81 30622.84				

X方向正加力

層名	層せん断力	外力
1F		0.00

X方向負加力

ハノコドリテスパロノコ			
層名	層せん断力	外力	
7F		10235. 98	
	10235. 98		
6F		6415. 05	
	16651.03		
5F		5430. 91	
	22081.94		

X方向負加力

層名	層せん断力	外力
4F		4618.88
	26700. 81	
3F		3922. 03
	30622. 84	
2F		3218. 59
	33841.44	
1F		0.00

Y方向正加力

1 /1 141 111 /11		
層名	層せん断力	外力
7F		10235. 98
	10235. 98	
6F		6415. 05
	16651.03	
5F		5430. 91
	22081.94	
4F		4618. 88
	26700. 81	
3F		3922. 03
	30622. 84	
2F		3218. 59
	33841.44	
1F		0.00

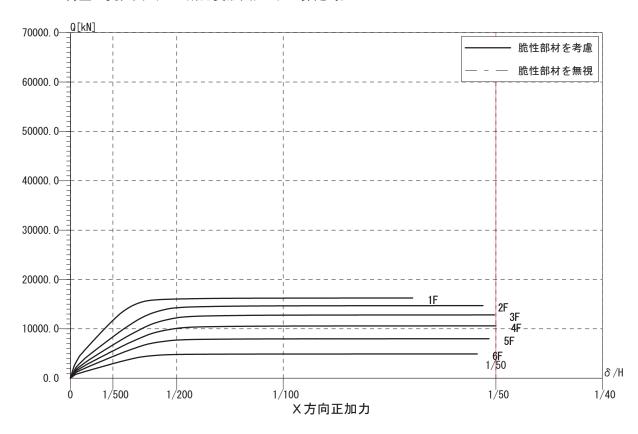
Y方向負加力

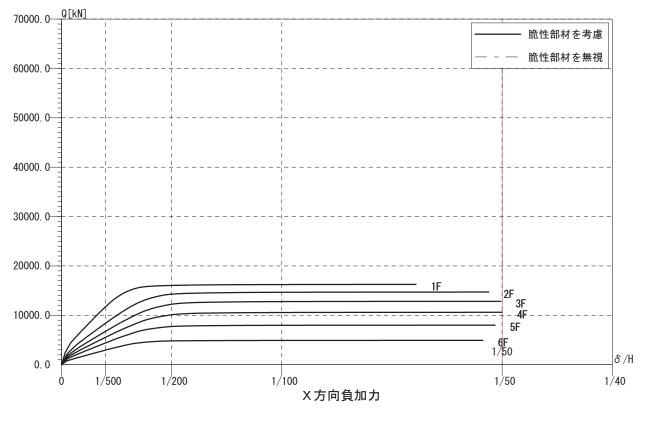
層せん断力	外力
	10235. 98
10235. 98	
	6415.05
16651.03	
	5430. 91
22081.94	
	4618.88
26700.81	
	3922. 03
30622. 84	
	3218. 59
33841.44	
	0.00
	16651. 03 22081. 94 26700. 81 30622. 84

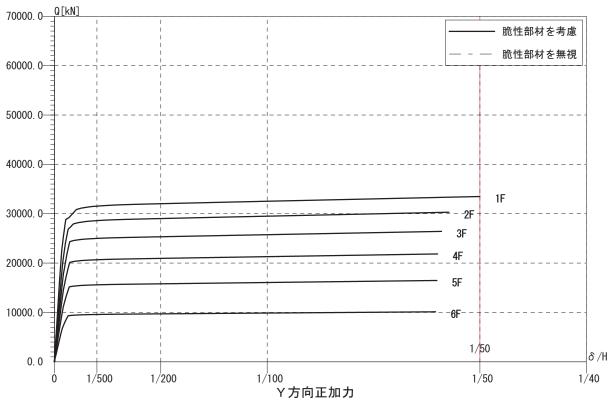
U-3 Ds算定時計算結果

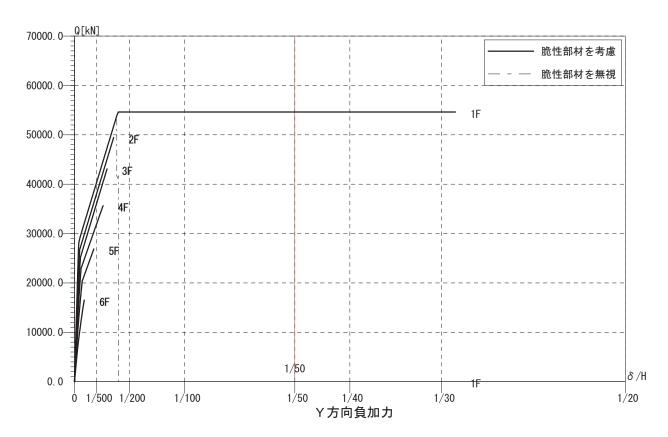
U-3.1 荷重一変位(Ds算定時)

U-3.1.1 荷重-変位図(せん断力変形図) (Ds算定時)



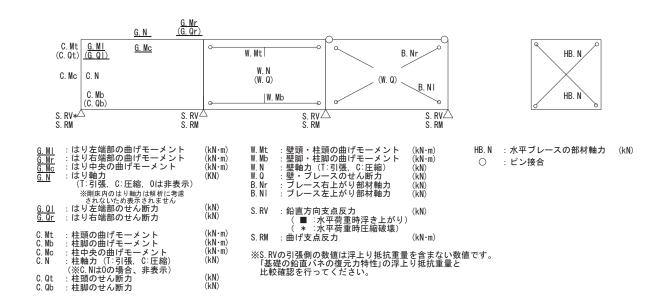


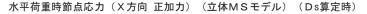


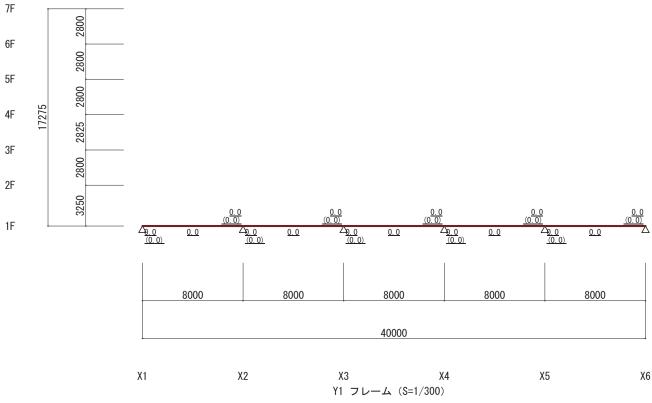


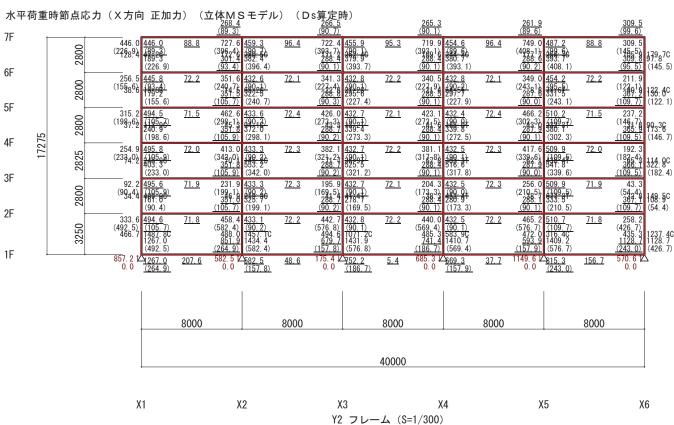
U-3.2 終局時部材応力(Ds算定時)

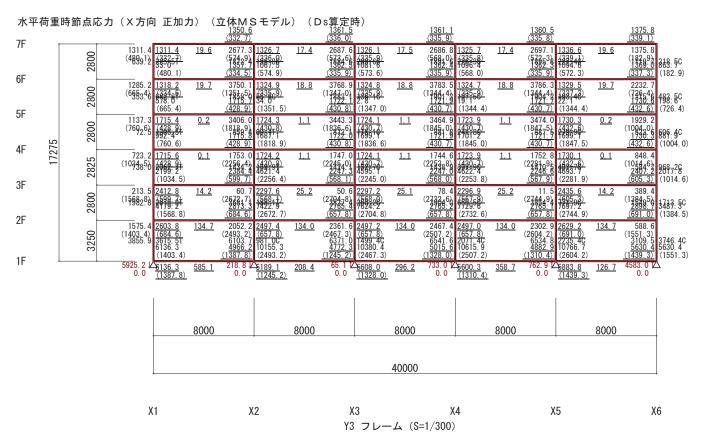
U-3.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力)(Ds算定時)



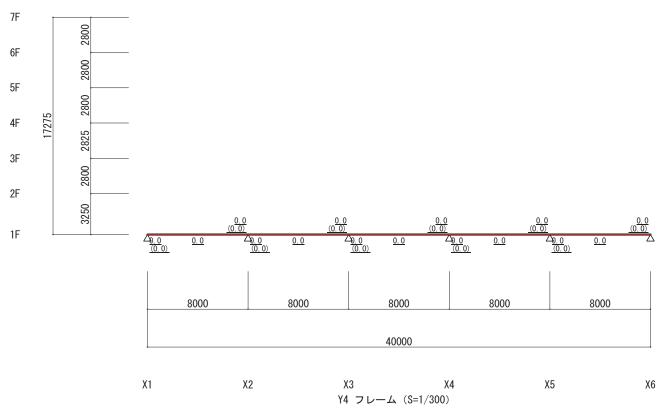




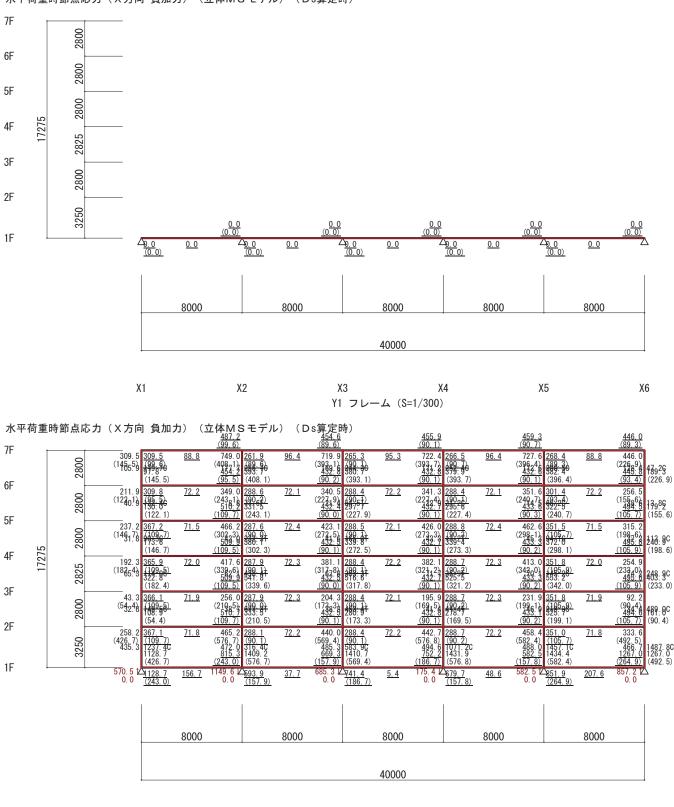




水平荷重時節点応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



水平荷重時節点応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Х3

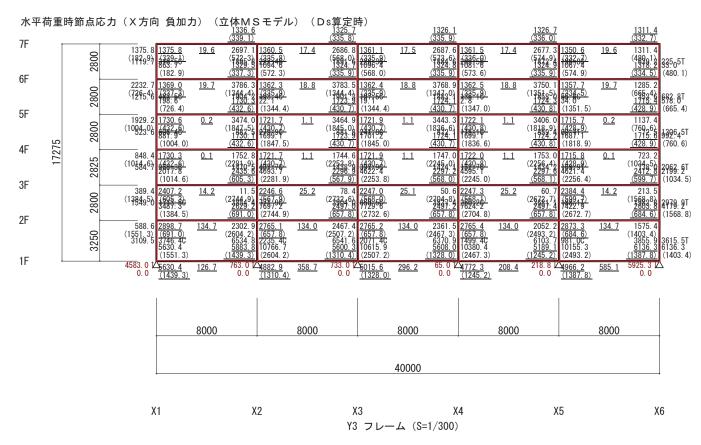
Y2 フレーム (S=1/300)

X1

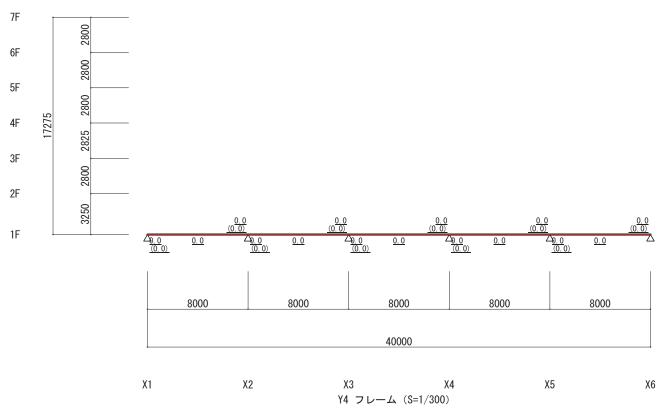
Х2

Х5

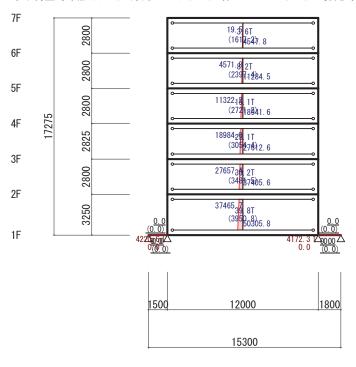
Х6



水平荷重時節点応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

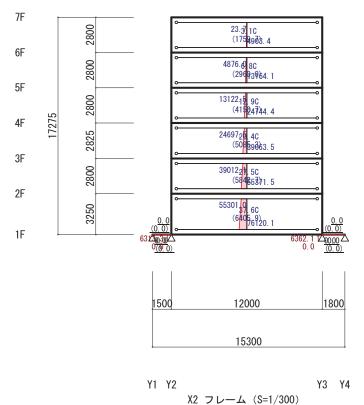


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

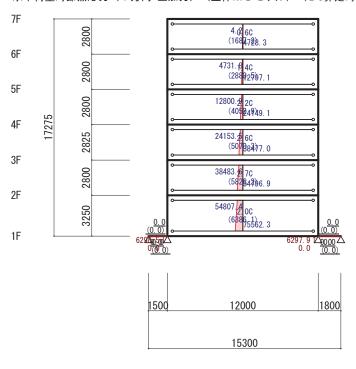


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

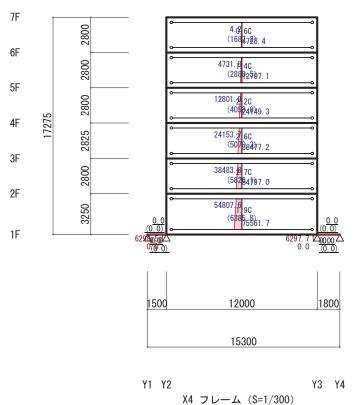


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

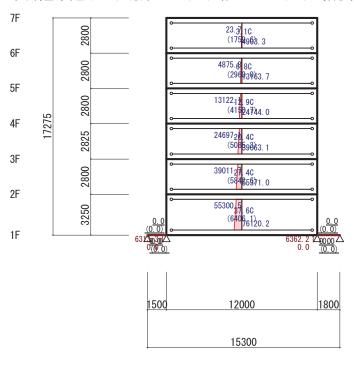


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

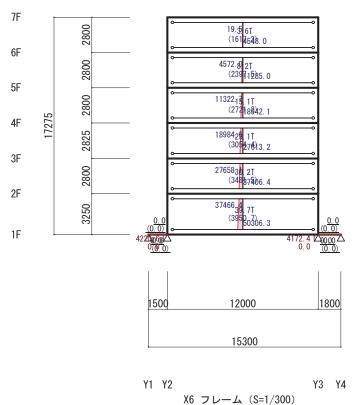


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

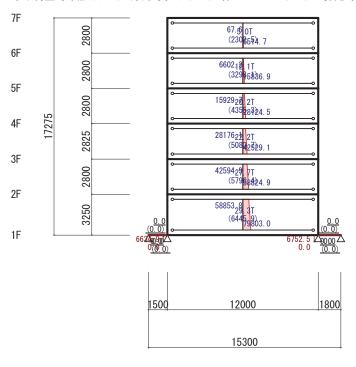


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

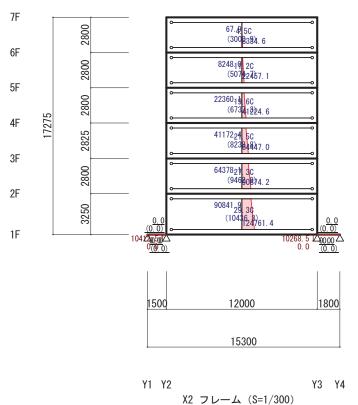


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

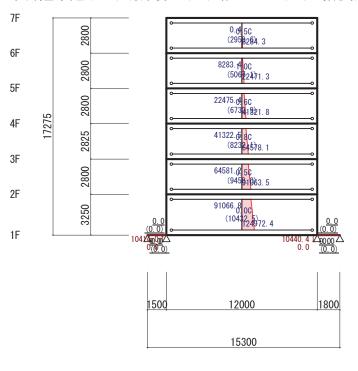


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

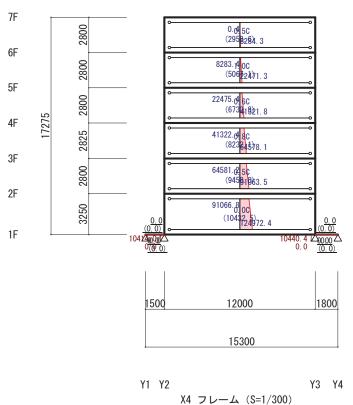


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

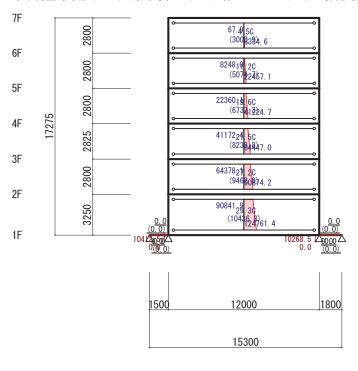


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

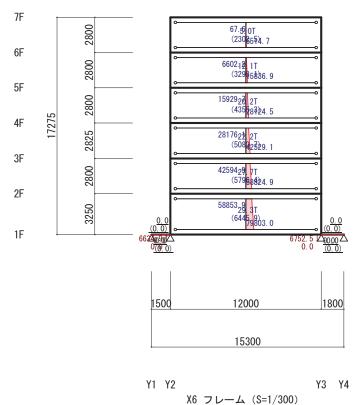


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

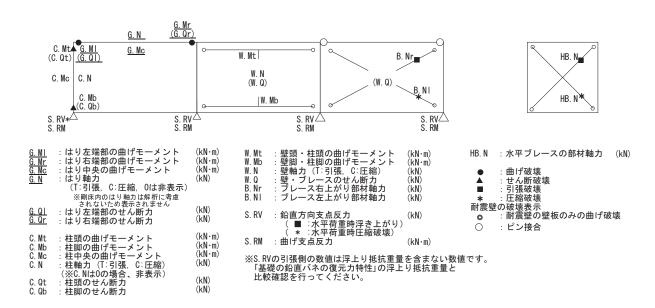


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

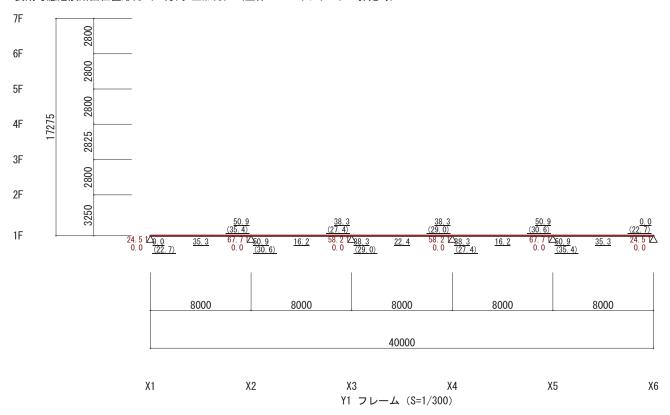
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

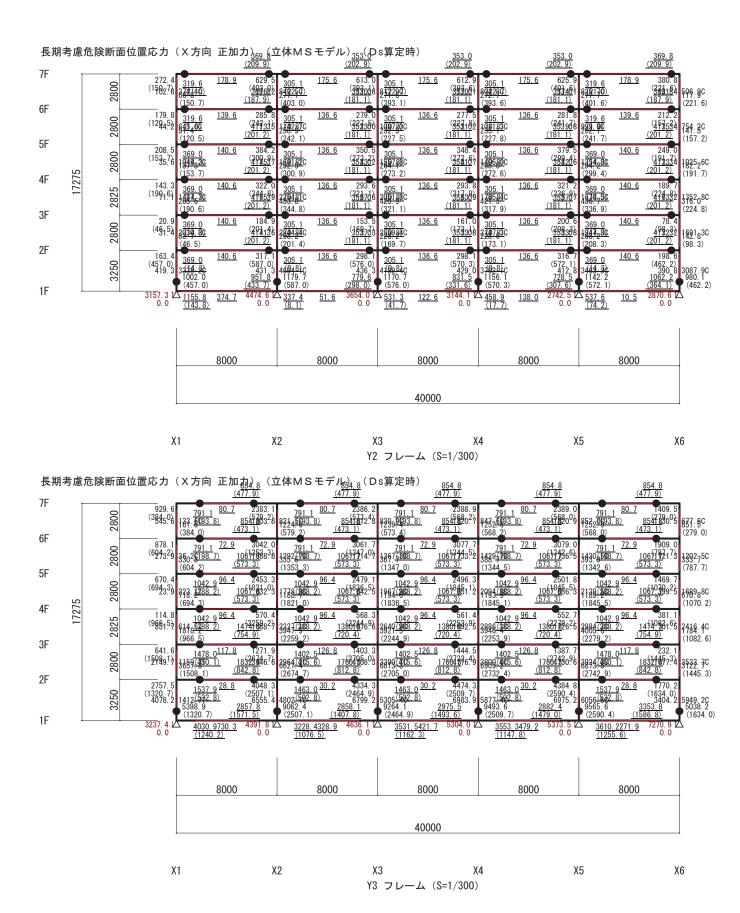


U-3.2.2 終局時部材応力図(長期考慮危険断面位置)(Ds算定時)

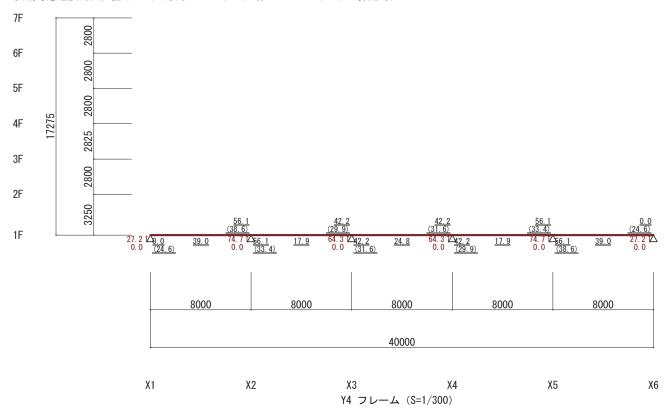


長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

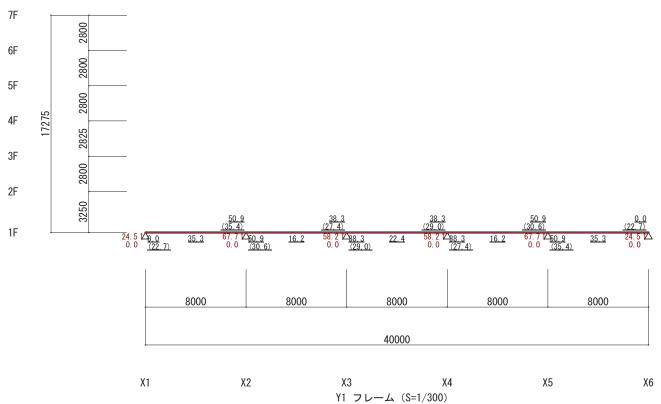


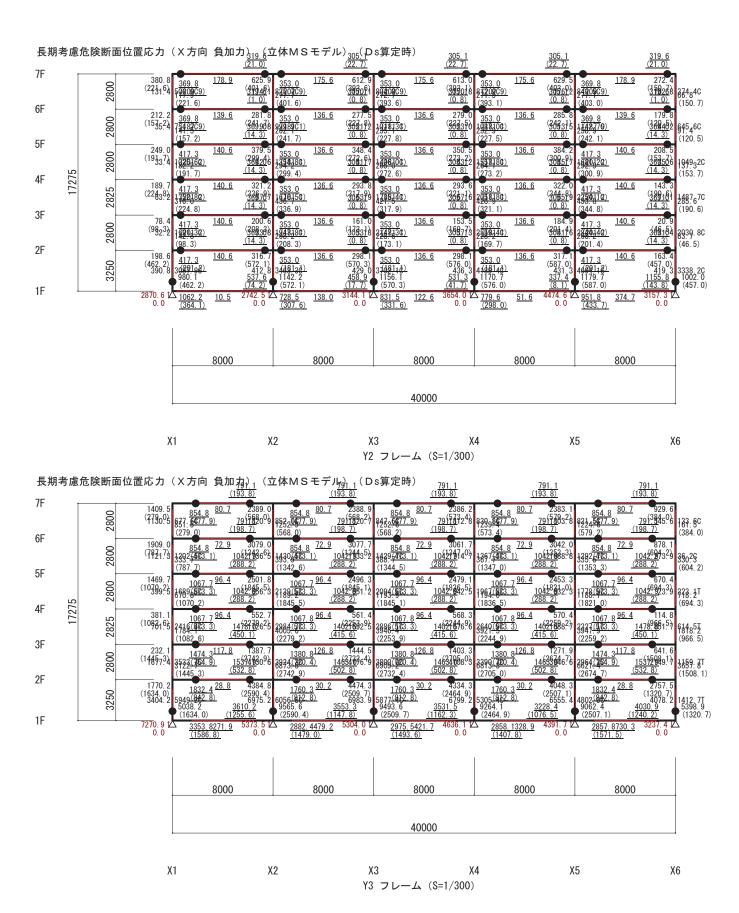


長期考慮危険断面位置応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

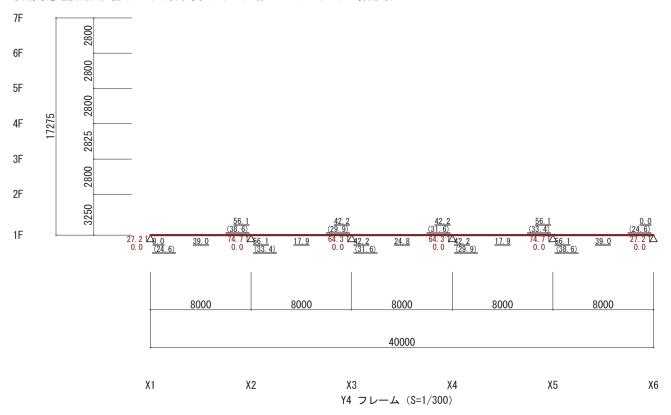


長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

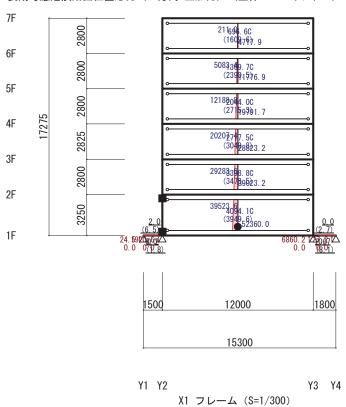




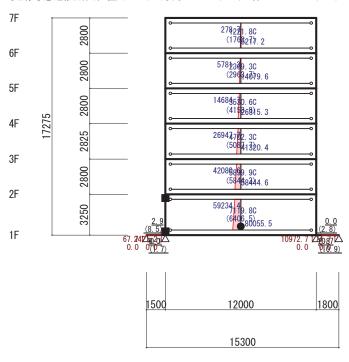
長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

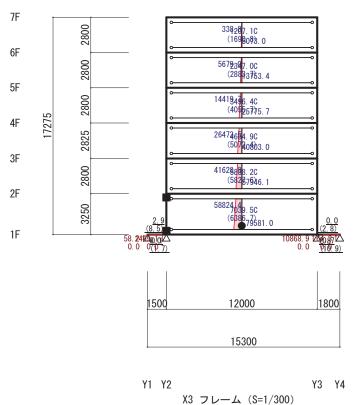


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

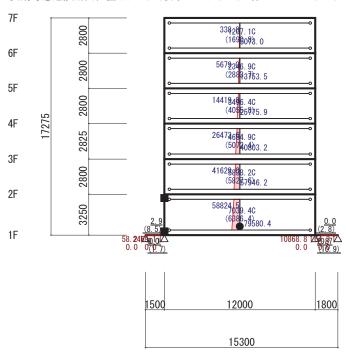


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

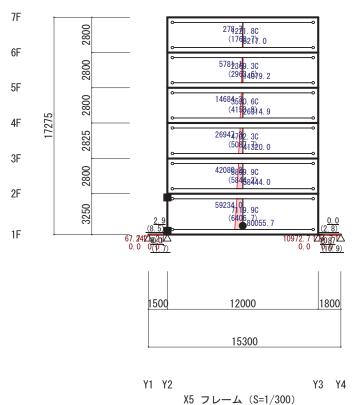


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

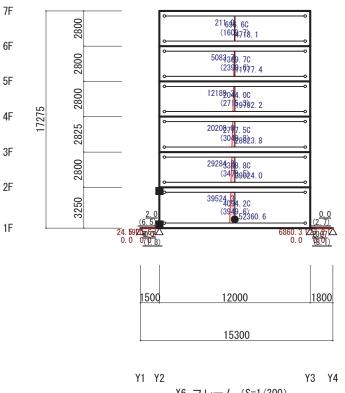


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

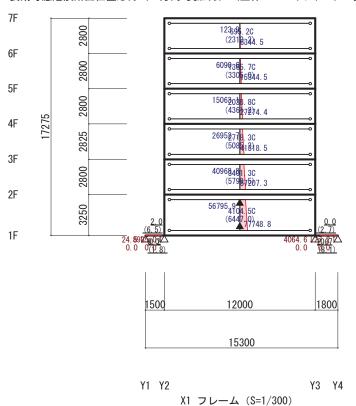


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

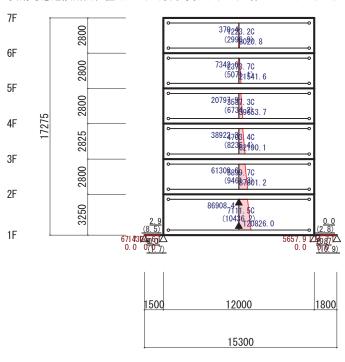


X6 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

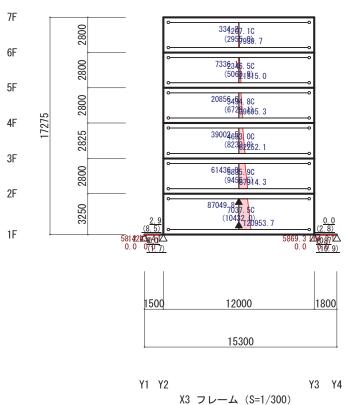


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

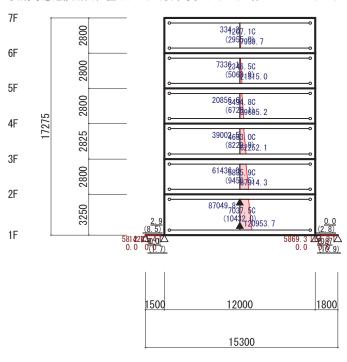


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

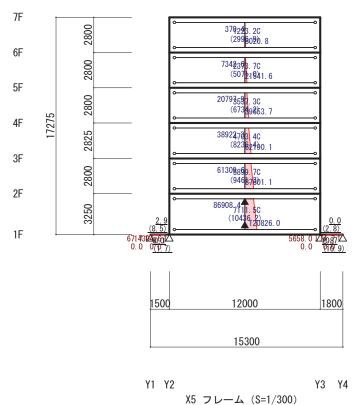


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

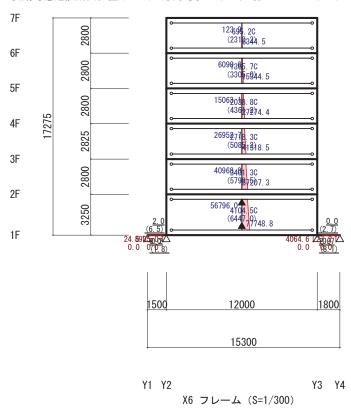


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

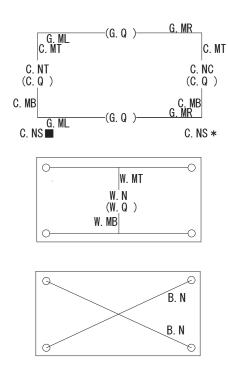


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル) (Ds算定時)



U-3.3 部材の終局強度 (Ds算定時)

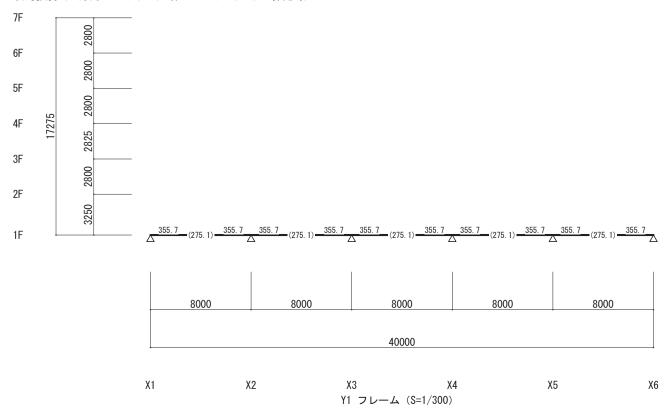
U-3.3.1 部材の終局強度図(Ds算定時)



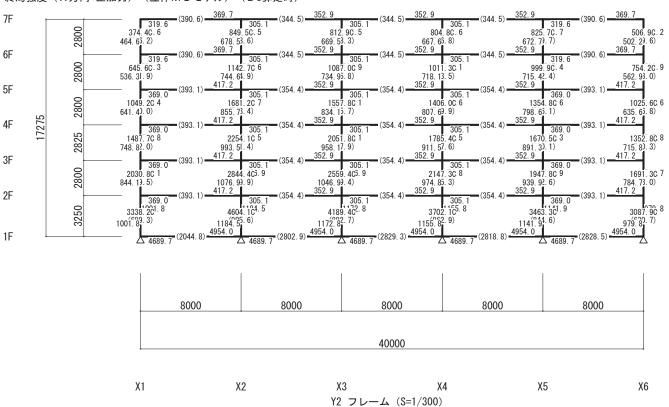
G. ML	: はり左端危険断面位置曲げ耐力	(kN·m)
G. MR	: はり左端危険断面位置曲げ耐力	(kN·m)
G. Q	: はりせん断耐力	(kN)
C. MT	: 柱頭危険断面位置曲げ耐力	(kN·m)
C. MB	: 柱脚危険断面位置曲げ耐力	(kN·m)
C. N	: 柱軸耐力(T∶引張、C∶圧縮)	(kN)
C. Q	: 柱のせん断耐力	(kN)
C. NS	: 支点鉛直耐力 ■:浮上り、*:圧壊	(kN)
W. MT	: 壁柱 柱頭の曲げ耐力	(kN·m)
W. MB	: 壁柱 柱脚の曲げ耐力	(kN·m)
W. Q	: 壁・ブレースのせん断力	(kN)
W. N	: 壁柱軸耐力 (T:引張、C:圧縮)	(kN)
B. N	: ブレース部材軸耐力	(kN)

※ 解析モデルが2方向MSモデルの場合の 柱の曲げ耐力は2軸曲げを考慮した値です。

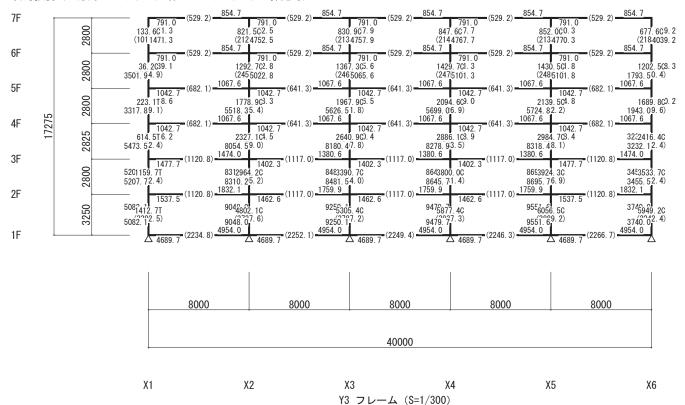
終局強度(X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



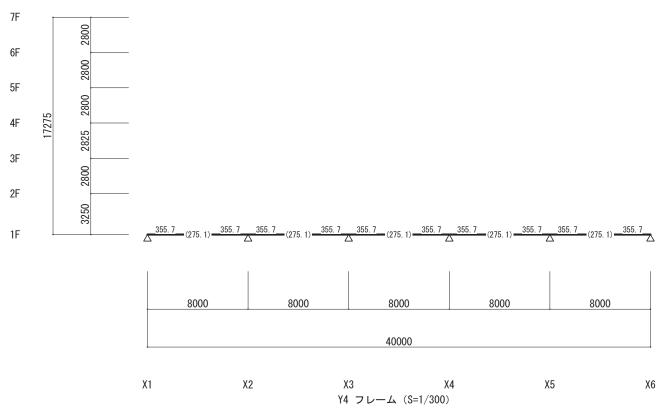
終局強度(X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



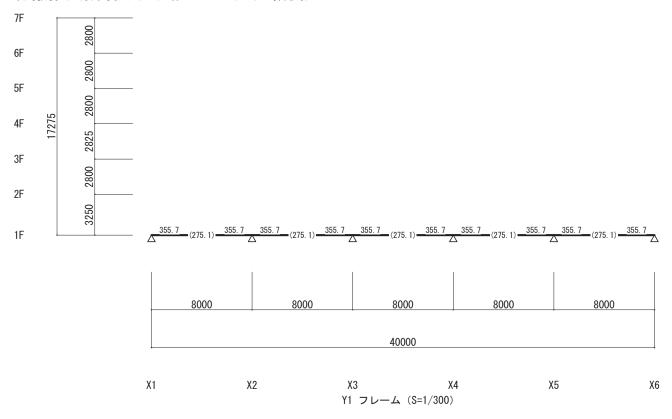
終局強度(X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



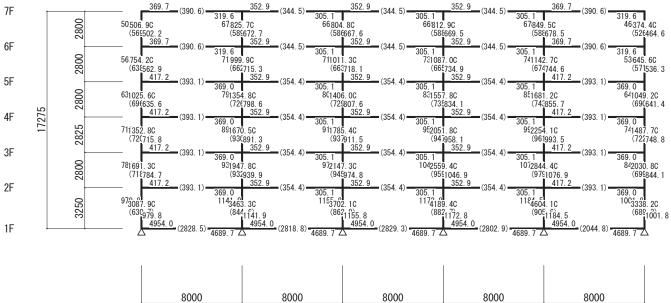
終局強度(X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



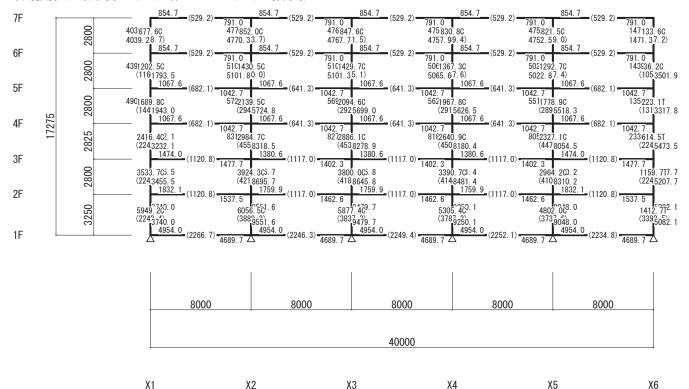
終局強度(X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



終局強度(X方向 負加力)(立体MSモデル) (Ds算定時)

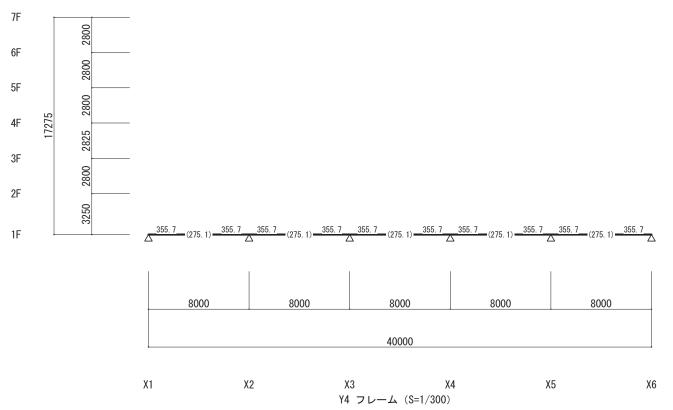


終局強度(X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

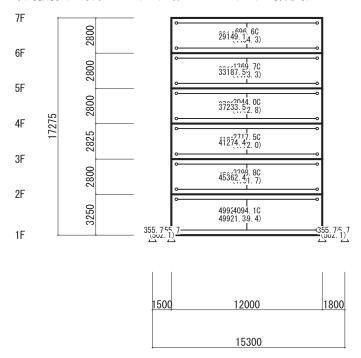


Y3 フレーム (S=1/300)

終局強度 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

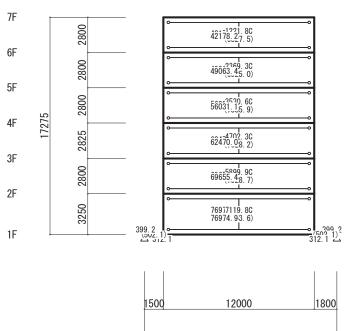


終局強度(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



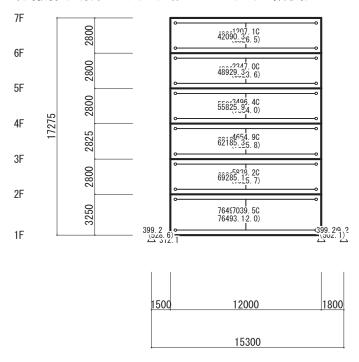
Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局強度(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



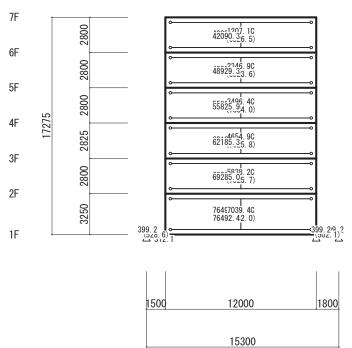
15300

終局強度(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

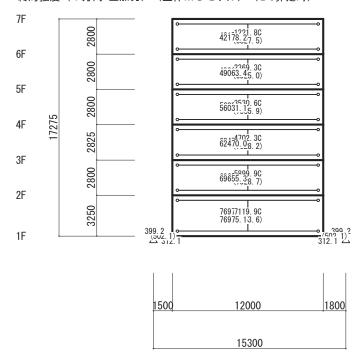


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

終局強度 (Y方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

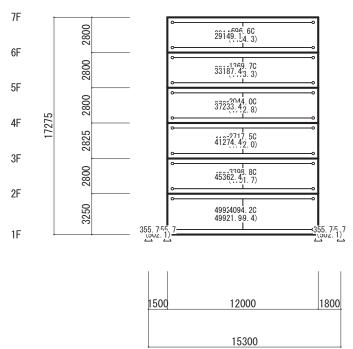


終局強度(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

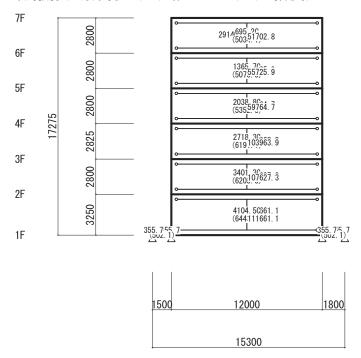


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

終局強度 (Y方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

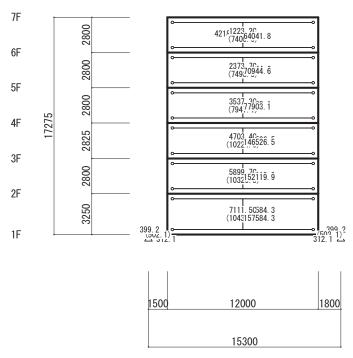


終局強度(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局強度(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

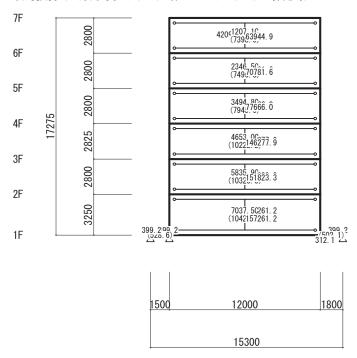


Y1 Y2

X2 フレーム (S=1/300)

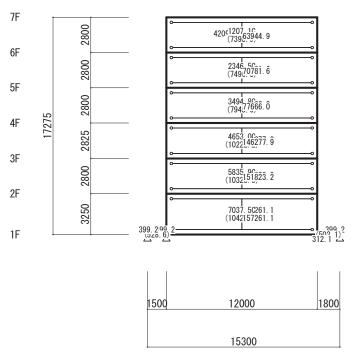
Y3 Y4

終局強度(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

終局強度(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

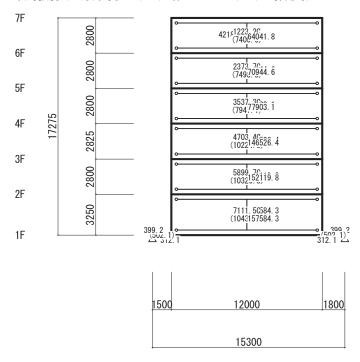


Y1 Y2

X4 フレーム (S=1/300)

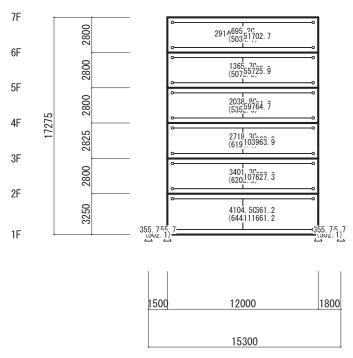
Y3 Y4

終局強度(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



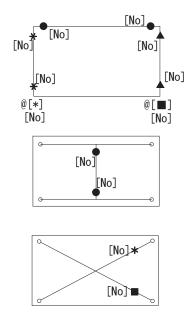
Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

終局強度(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

U-3.4 終局時ヒンジ図(Ds算定時)



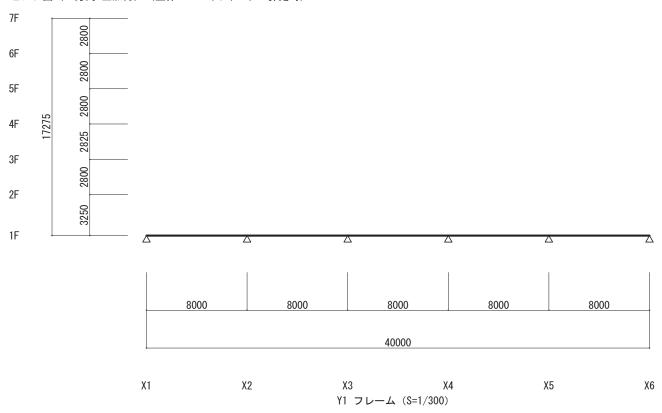
: 曲げ破壊 : せん断破壊 : 引張破壊 •

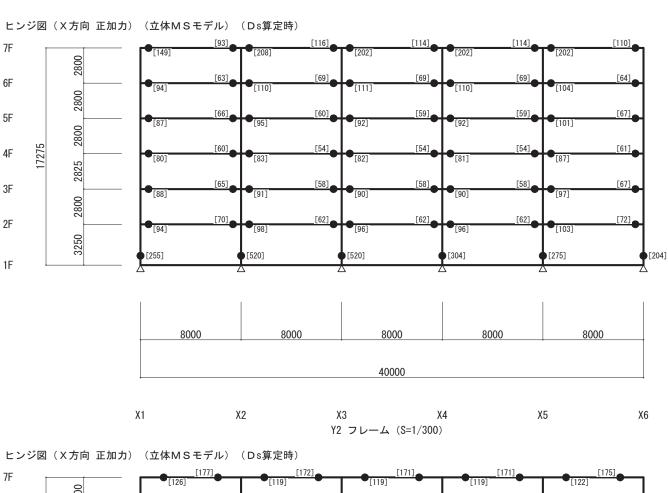
* : 戸締破壊 耐震壁の破壊表示 ◎ : 耐震壁の壁板のみの曲げ破壊

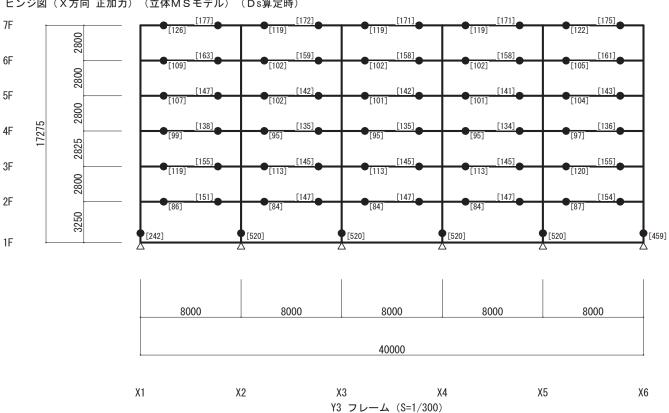
[No]

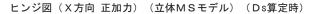
: 崩壊荷重ステップ数 : 基礎鉛直バネ : 浮上り判定、■:浮上り、*:圧壊 @ [*]

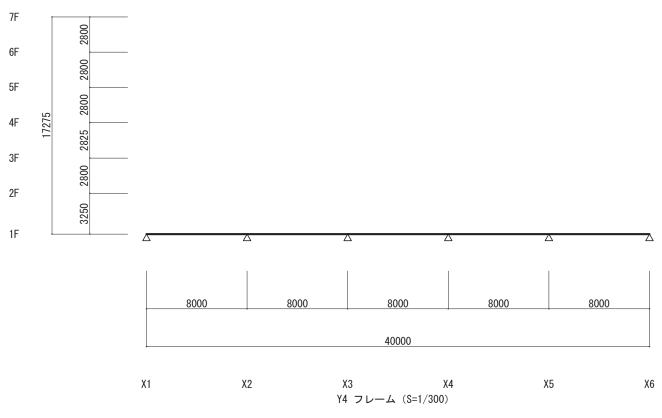
ヒンジ図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



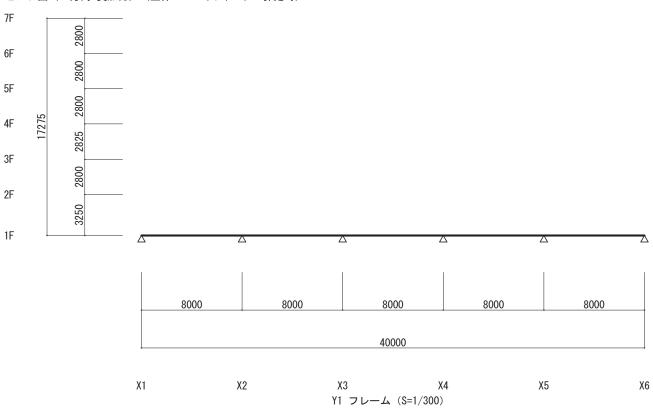


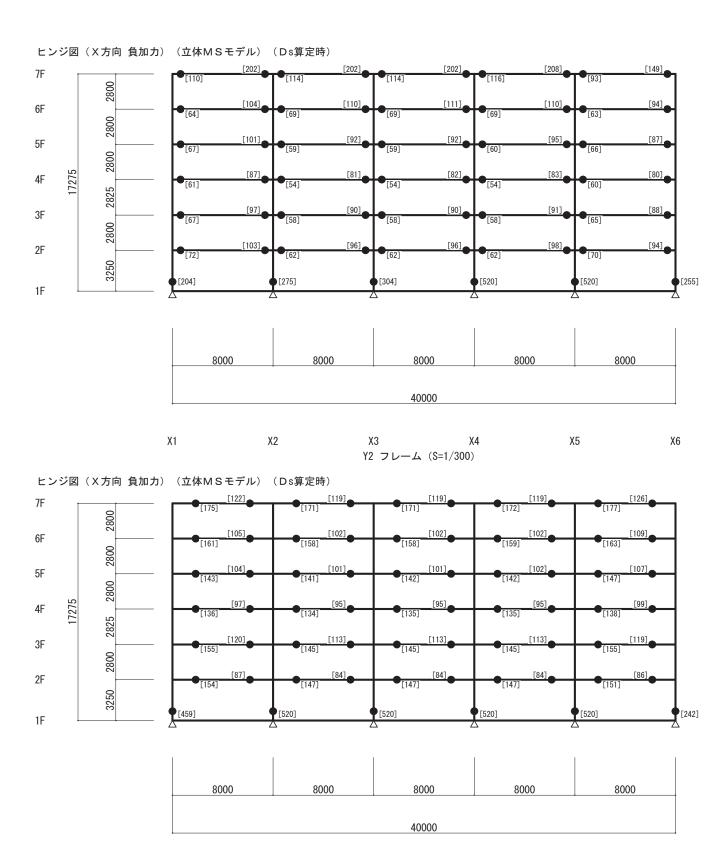






ヒンジ図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)





Х3

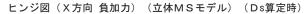
Y3 フレーム (S=1/300)

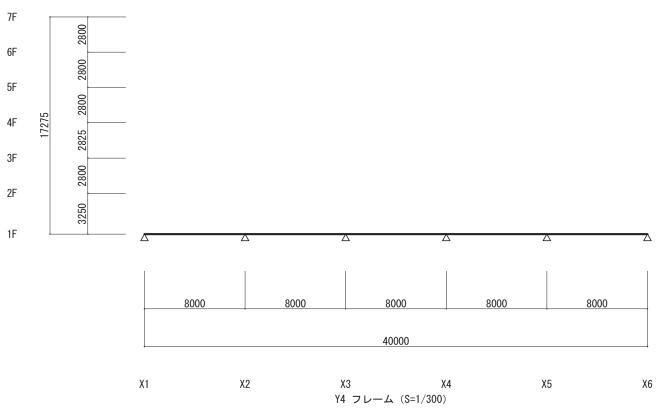
X1

Х2

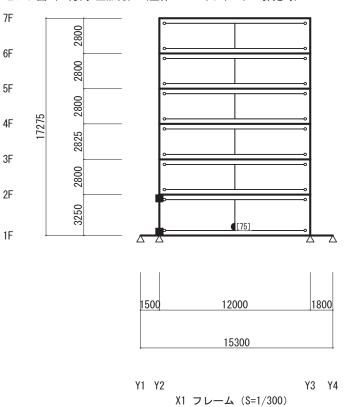
Х5

Х6

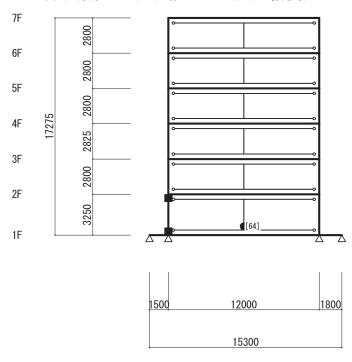




ヒンジ図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

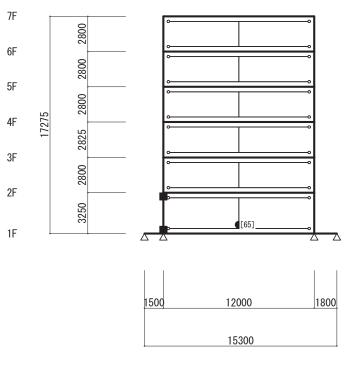


ヒンジ図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

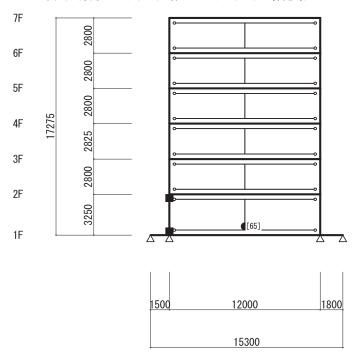


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

ヒンジ図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

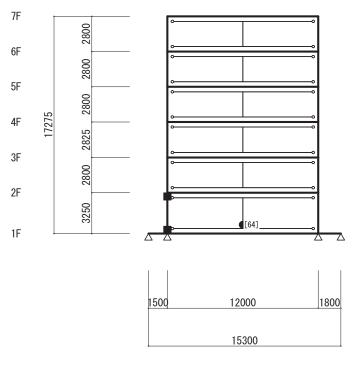


ヒンジ図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

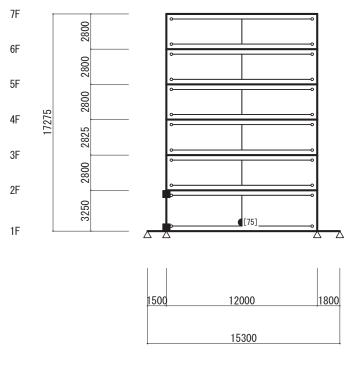


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

ヒンジ図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

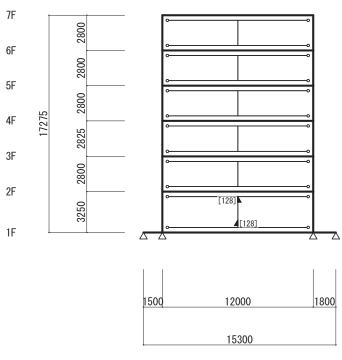


ヒンジ図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

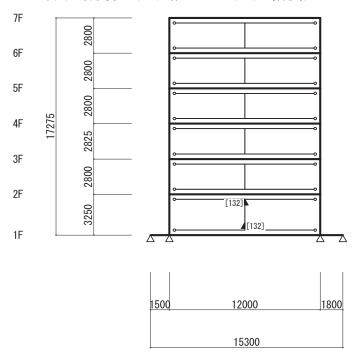


Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

ヒンジ図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

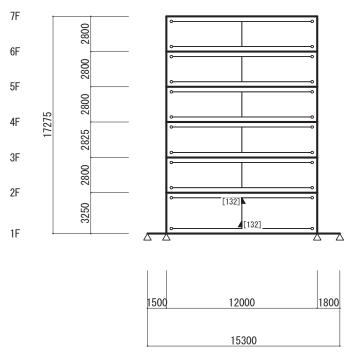


ヒンジ図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

ヒンジ図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

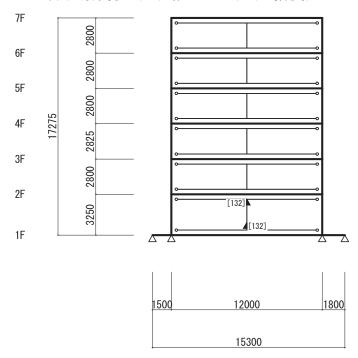


Y1 Y2

X3 フレーム (S=1/300)

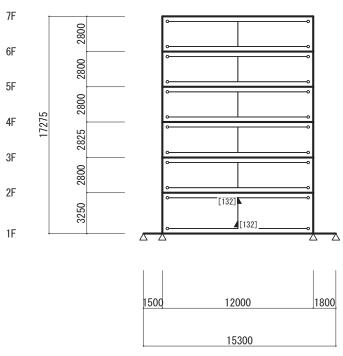
Y3 Y4

ヒンジ図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

ヒンジ図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

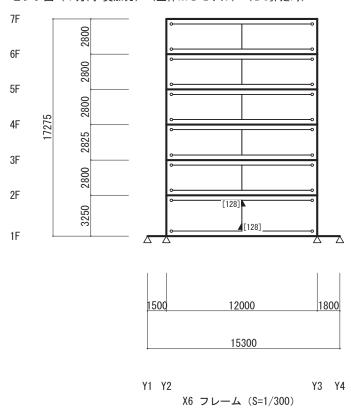


Y1 Y2

X5 フレーム (S=1/300)

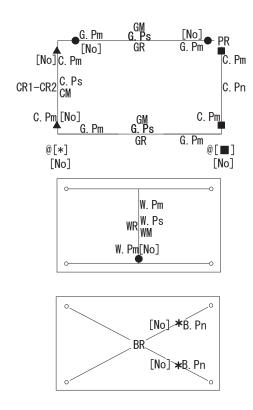
Y3 Y4

ヒンジ図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



U-3.5 終局時機構図(Ds算定時)

U-3.5.1 終局時機構図 (Ds算定時)



曲げ破壊 せん断破壊 引張破壊 圧縮破壊 耐震壁の破壊の表示

: 耐震壁の壁板のみの曲げ破壊 0

基礎鉛直バネ 浮上り判定、■:浮上り、*:圧壊 [*]

[No] : 崩壊荷重ステップ数

: はり曲げ崩壊塑性化率 G. Pm G. Ps C. Pm C. Ps : はりせん断崩壊塑性化率 : 柱曲げ崩壊塑性化率 : 柱せん断崩壊塑性化率 : 柱せん断崩壊塑性化率

C. Pn 柱引張崩壊塑性化率(T:引張、C:圧縮)

W. Pm 壁曲げ崩壊塑性化率

W. Ps

量せん断崩壊塑性化率 ブレース引張崩壊塑性化率(T:引張、C:圧縮) B. Pn

GR : はりの種別 CR1-CR2: 柱の種別 CR1: 個材のランク、CR2: 崩壊形考慮のランク

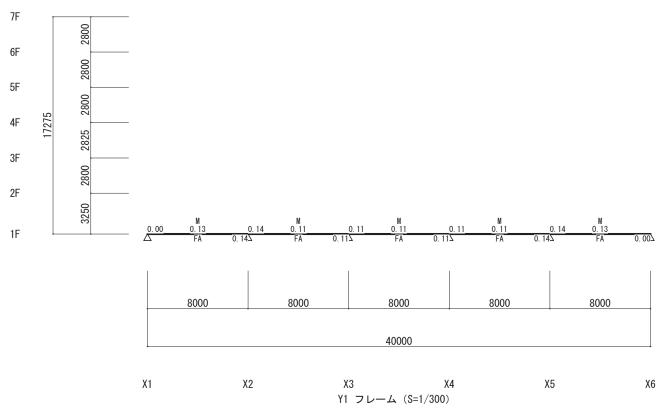
WR

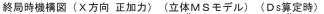
壁の種別 ブレースの種別 柱はり接合部の種別 BR PR

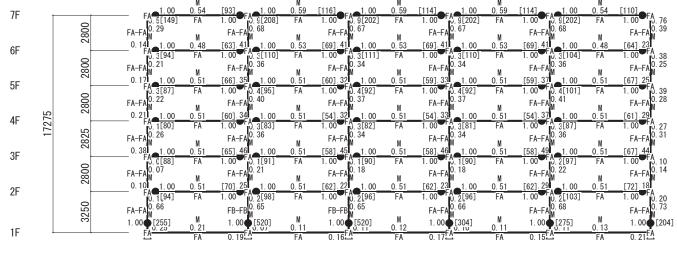
: はりの破壊モード GM :柱の破壊モード:壁の破壊モード CM WM

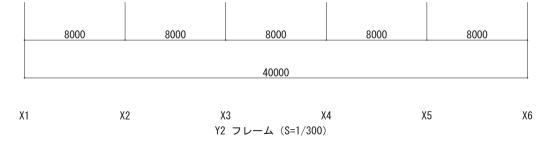
.... (※破壊モード M:曲げ破壊、S:せん断破壊)

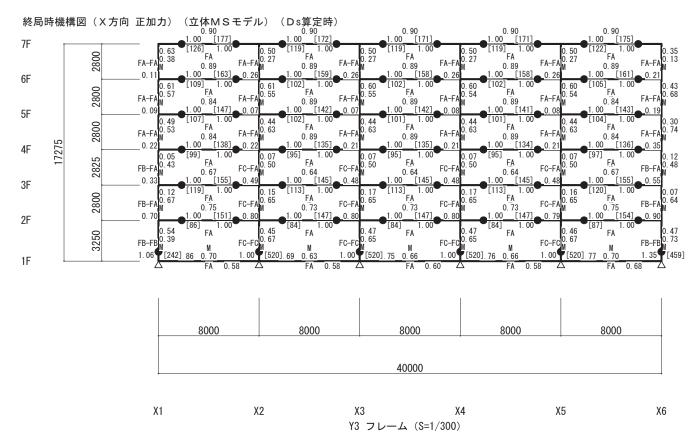




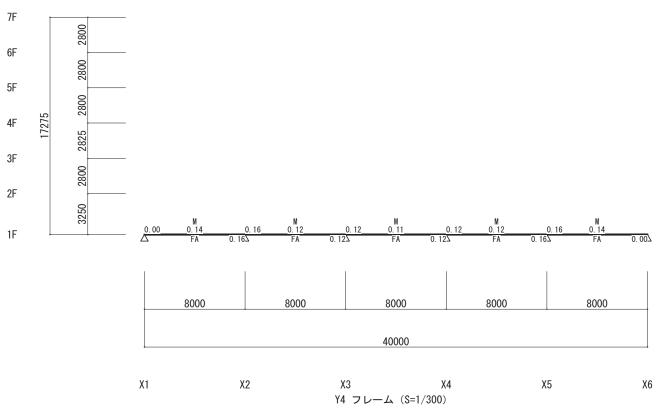




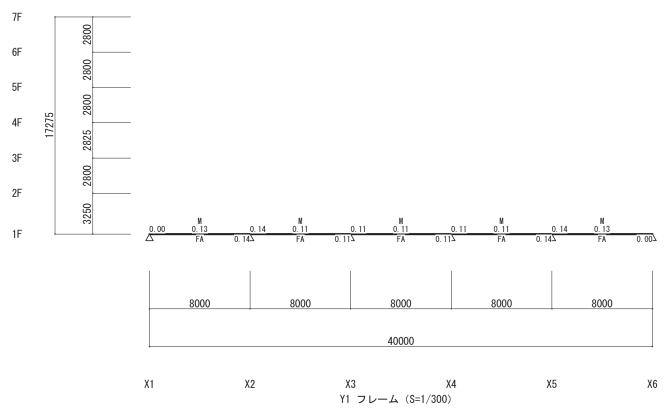




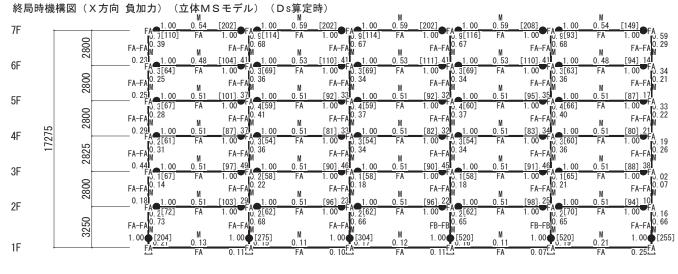
終局時機構図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

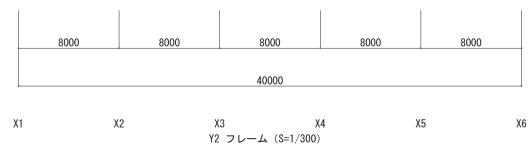


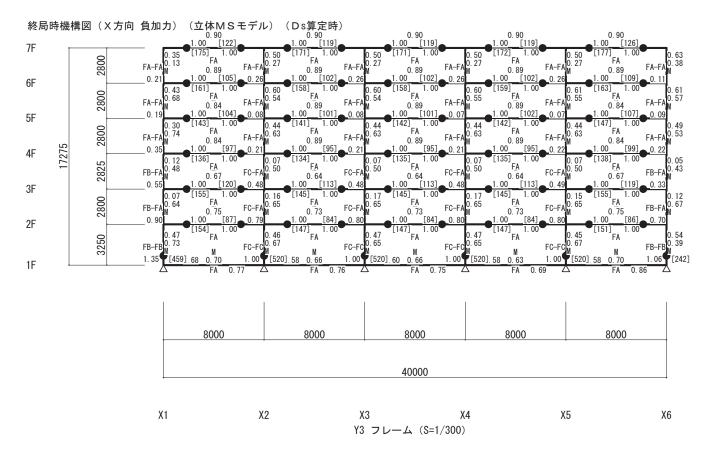




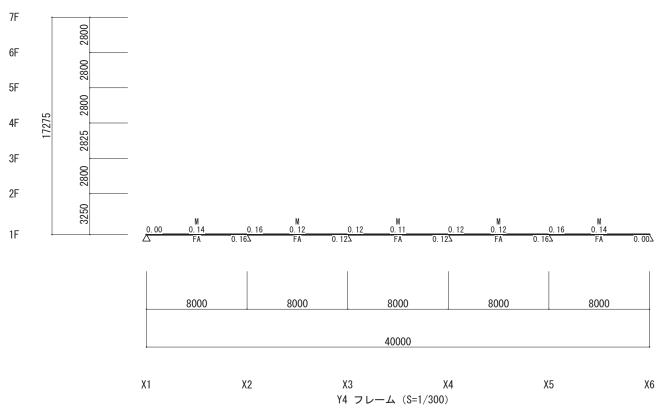




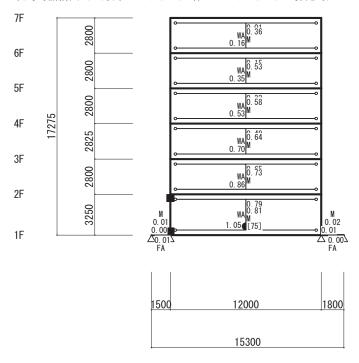




終局時機構図(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

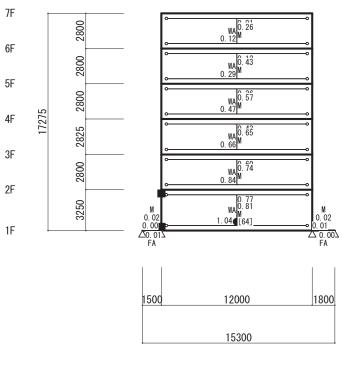


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

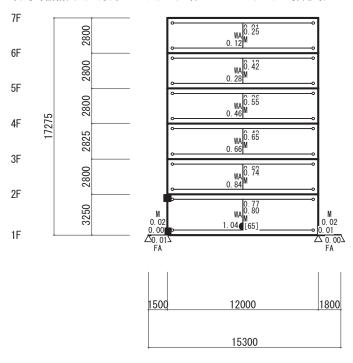


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

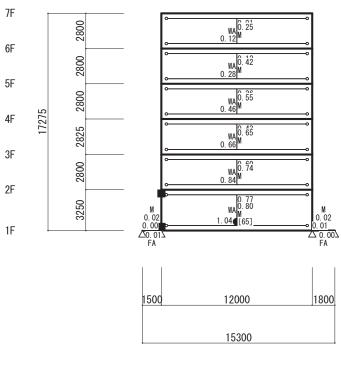


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



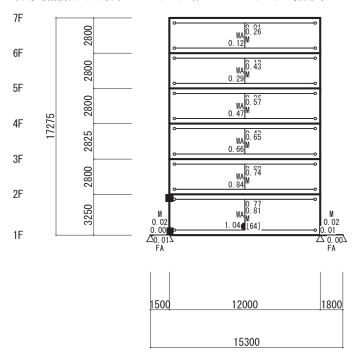
Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



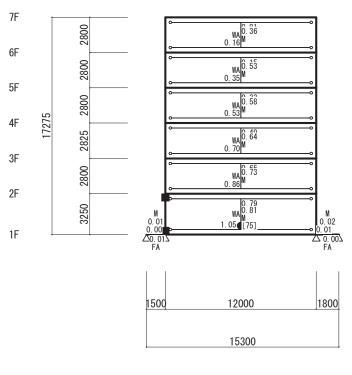
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

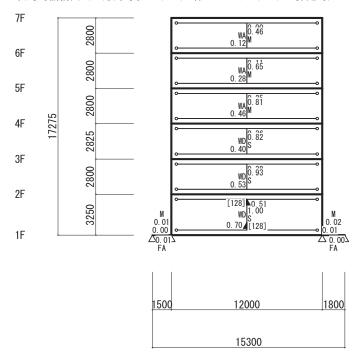


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

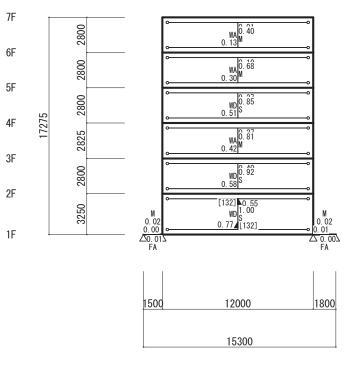


終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

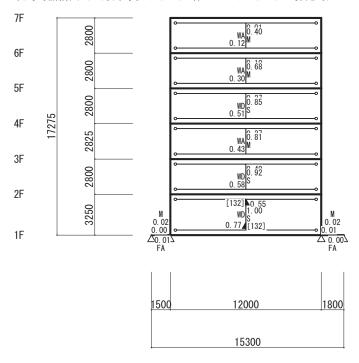


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

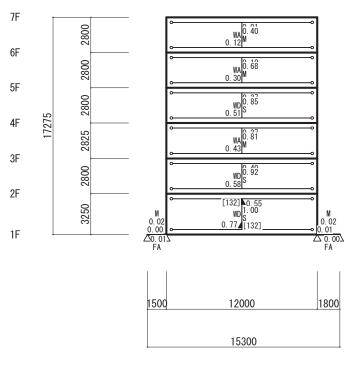


終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

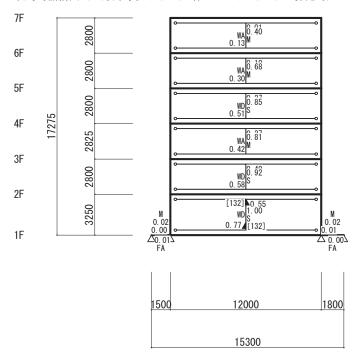


Y1 Y2

X4 フレーム (S=1/300)

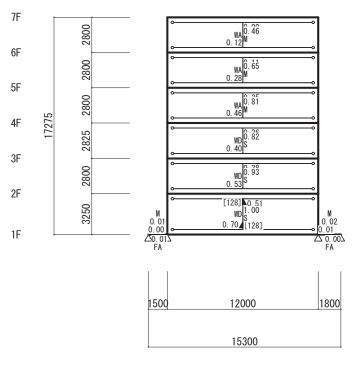
Y3 Y4

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

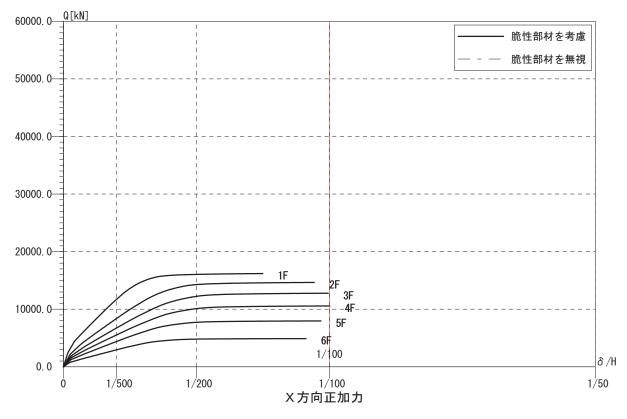


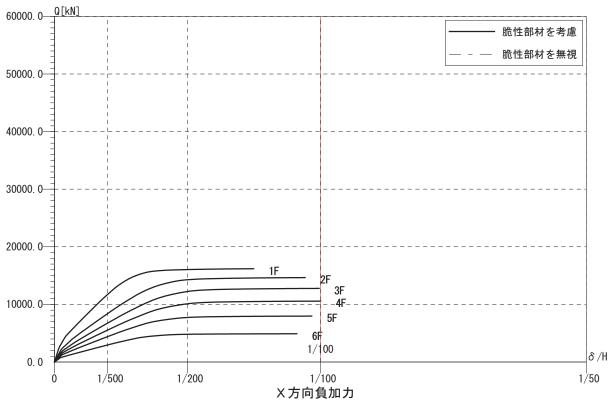
Y3 Y4

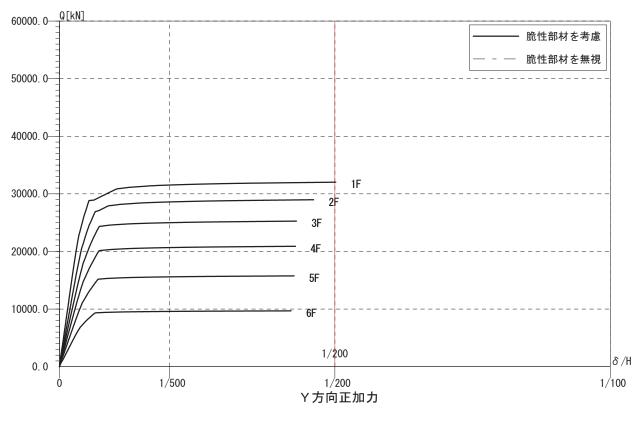
U-4 保有水平耐力計算結果

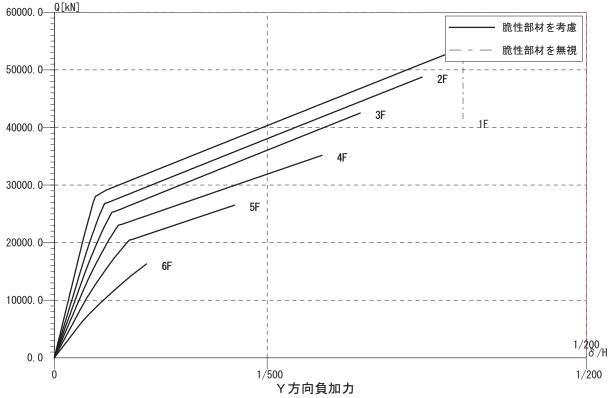
U-4.1 荷重-変位(保有耐力時)

U-4.1.1 荷重-変位図(せん断力変形図)(保有耐力時)



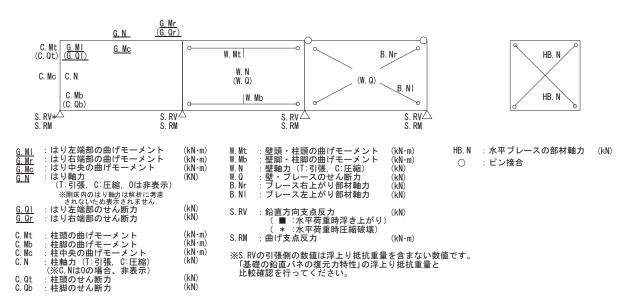




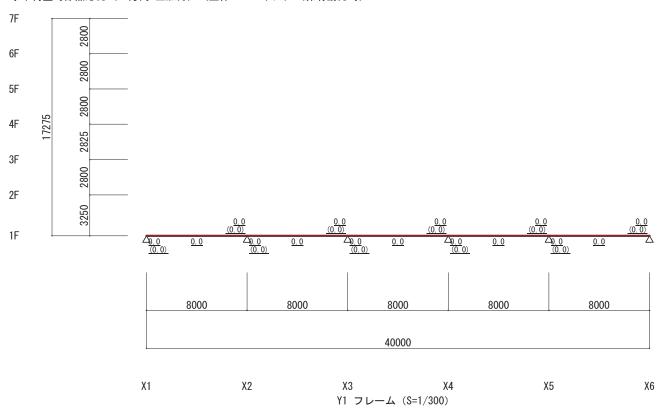


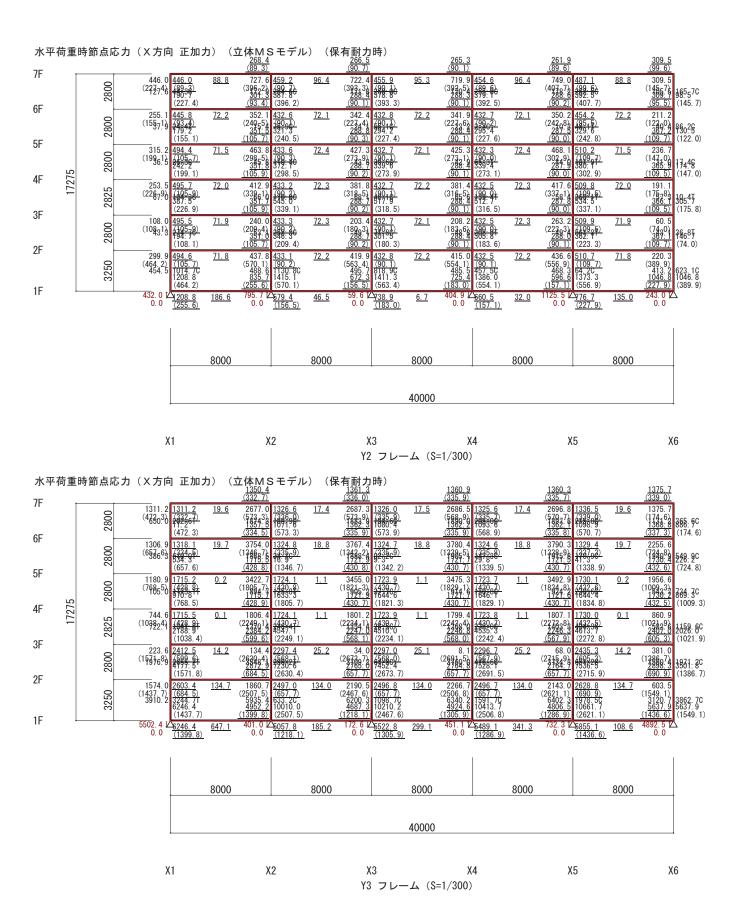
U-4.2 終局時部材応力(保有耐力時)

U-4.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力)(保有耐力時)

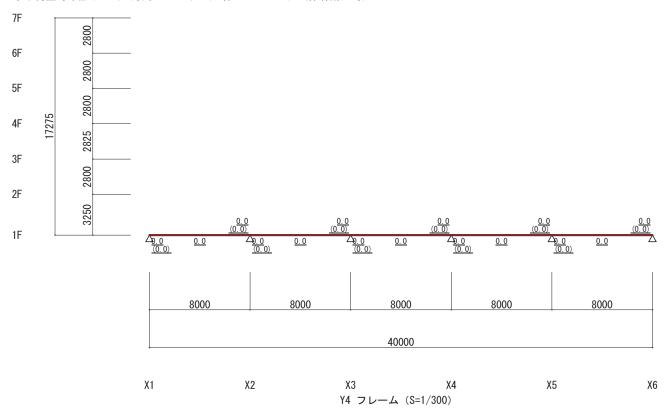


水平荷重時節点応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

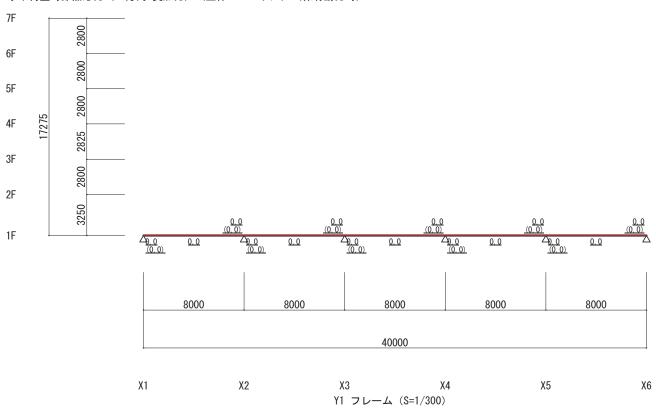


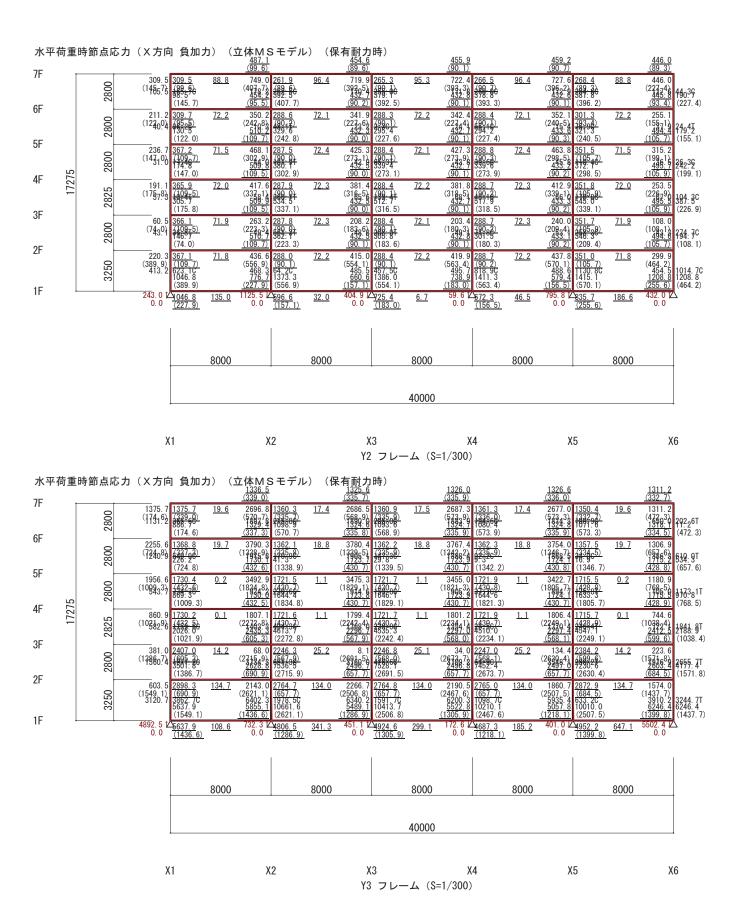


水平荷重時節点応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

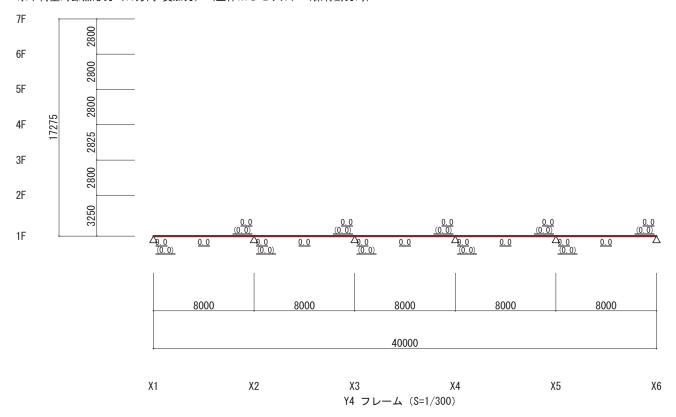


水平荷重時節点応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

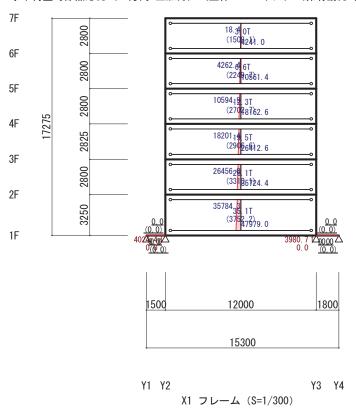




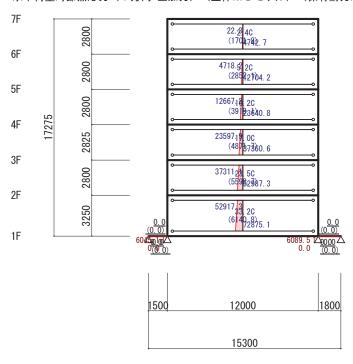
水平荷重時節点応力(X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



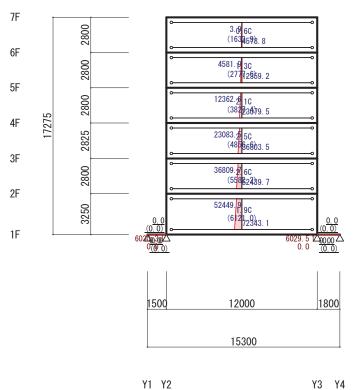
水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



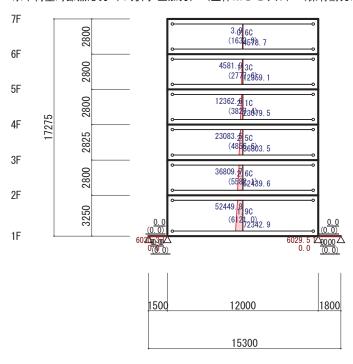
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

X3 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

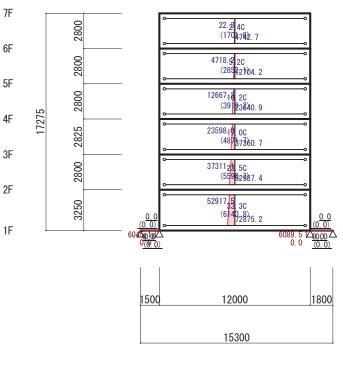


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



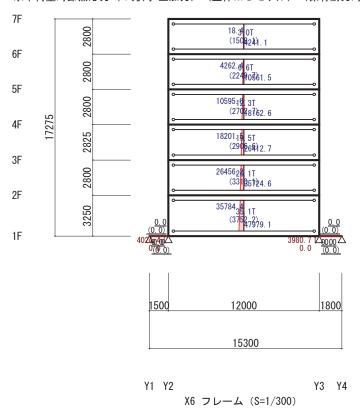
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

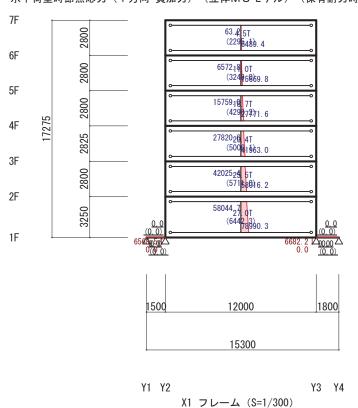


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

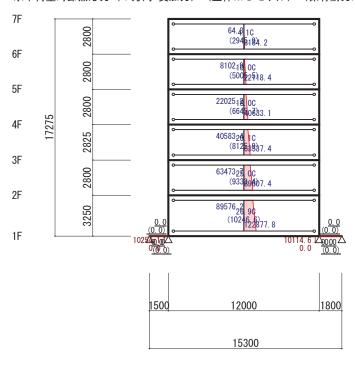
水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

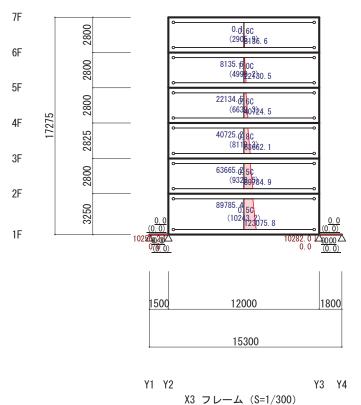


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

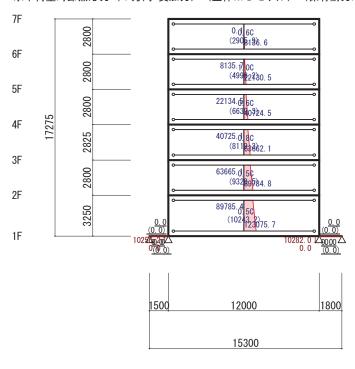


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



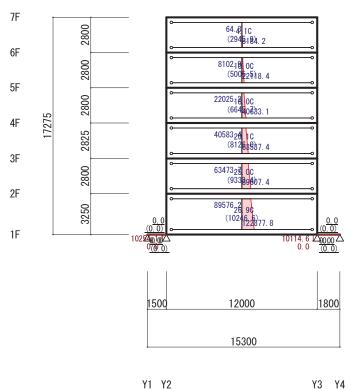
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



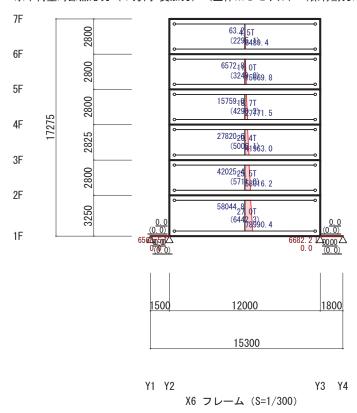
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

X5 フレーム (S=1/300)

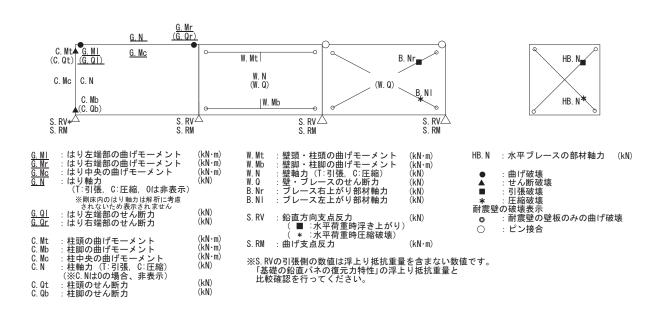
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



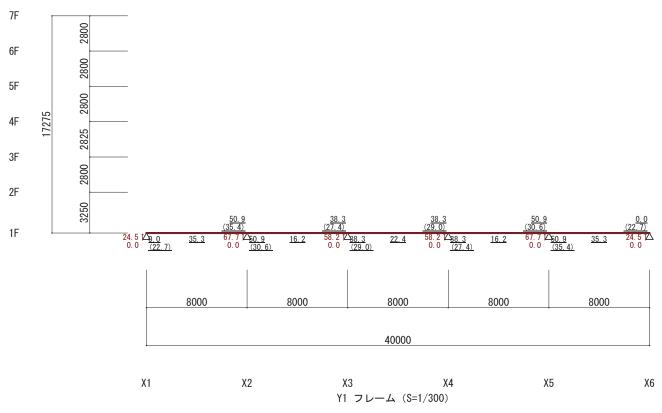
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

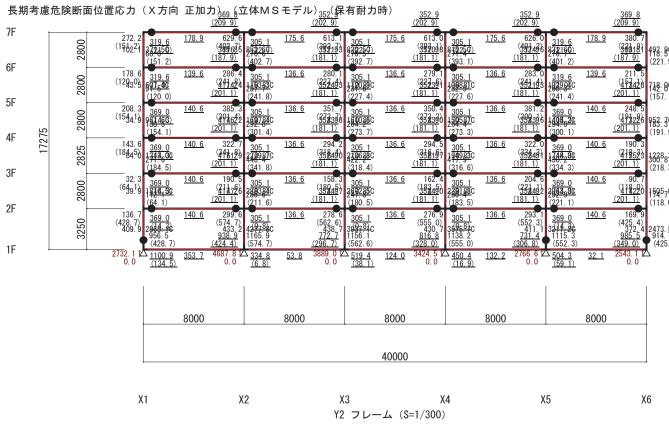


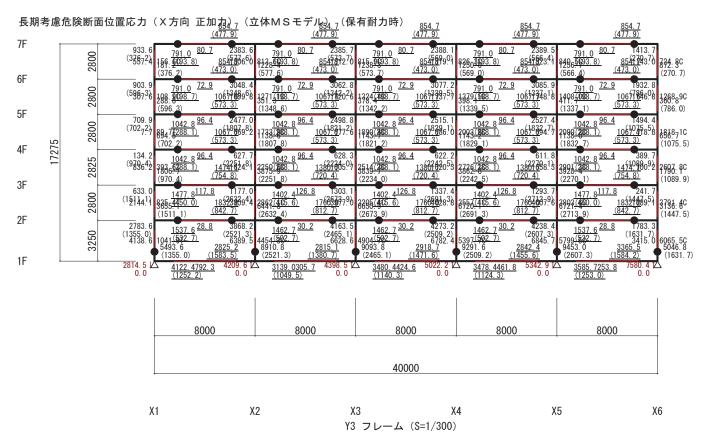
U-4.2.2 終局時部材応力図(長期考慮危険断面位置)(保有耐力時)



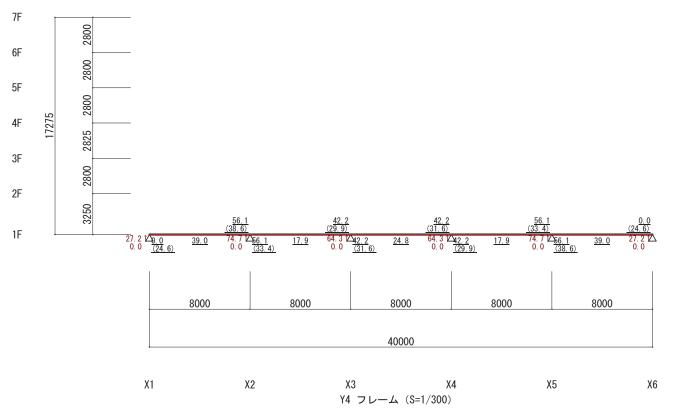
長期考慮危険断面位置応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



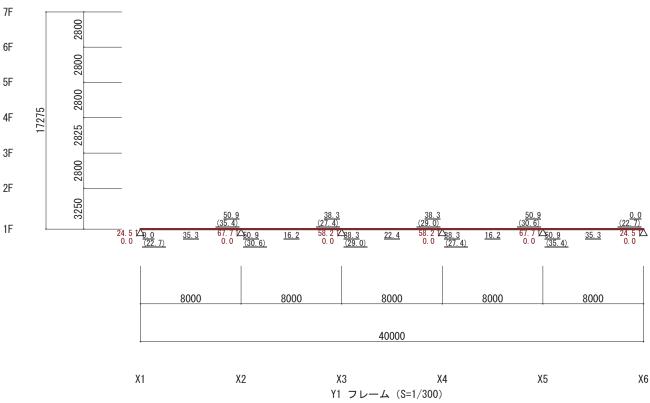


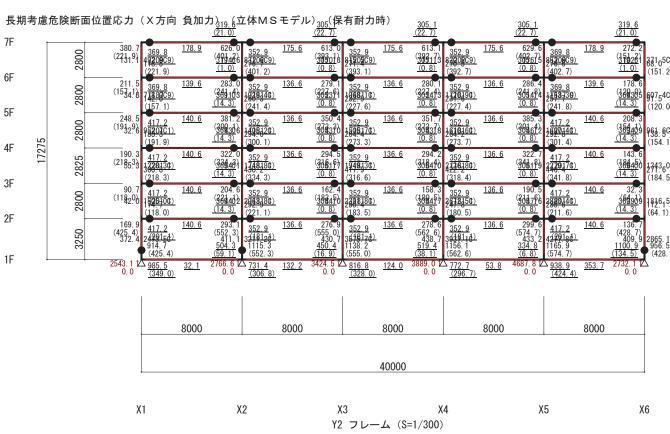


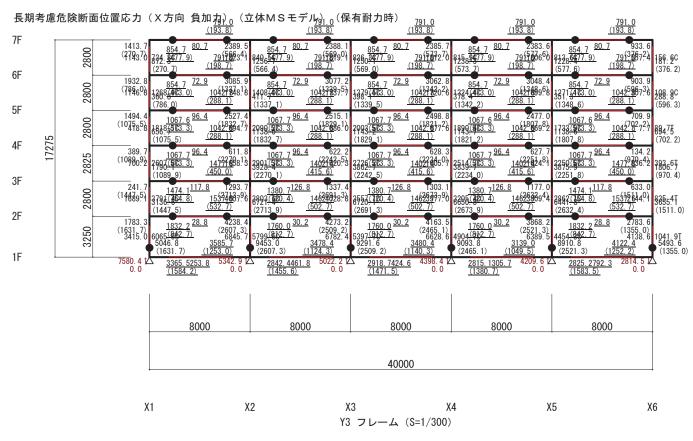
長期考慮危険断面位置応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



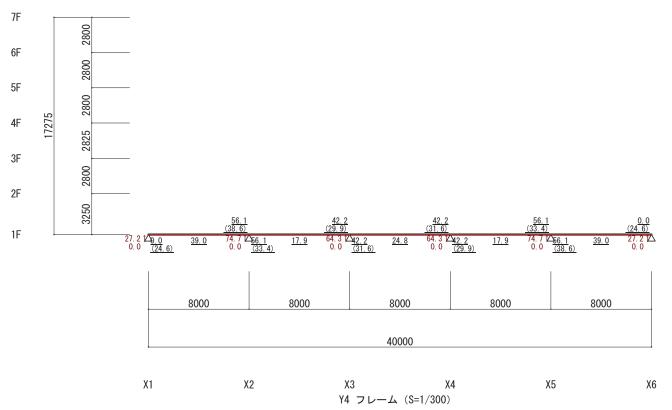
長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



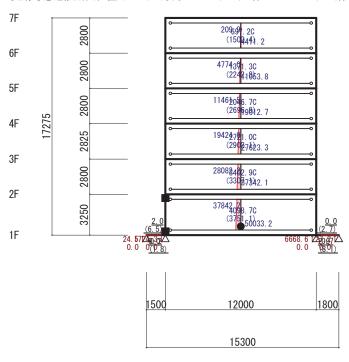




長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

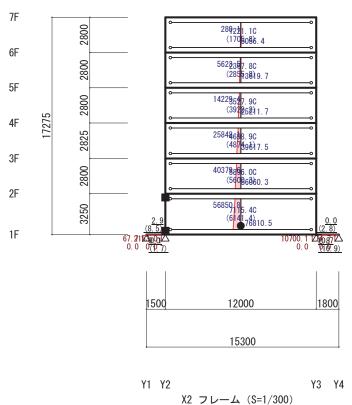


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

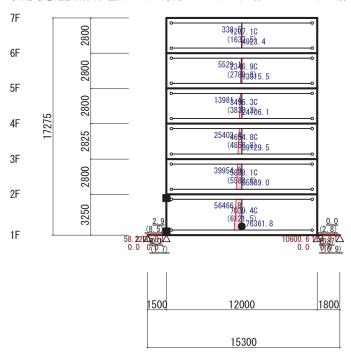


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

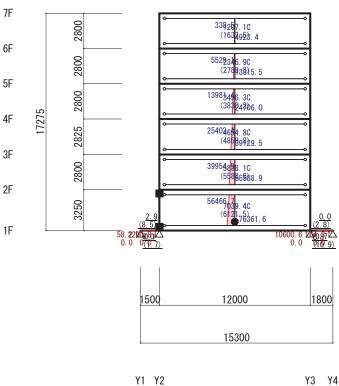


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

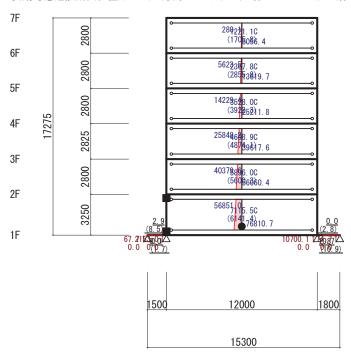


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



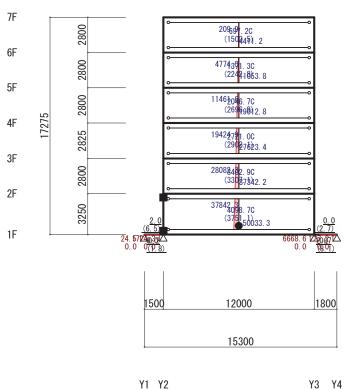
長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



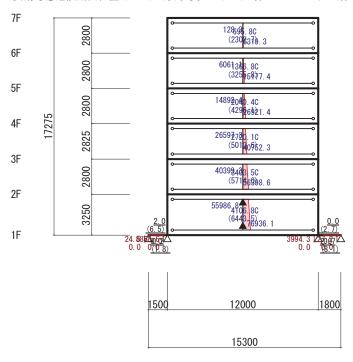
Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

X6 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

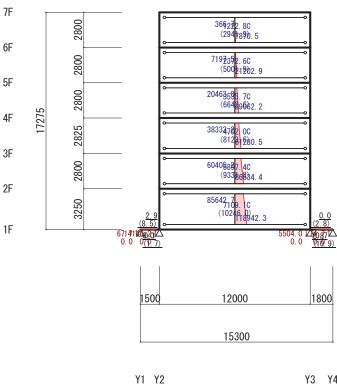


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

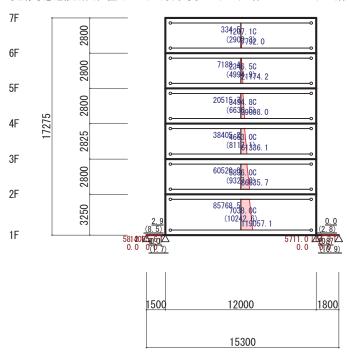


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

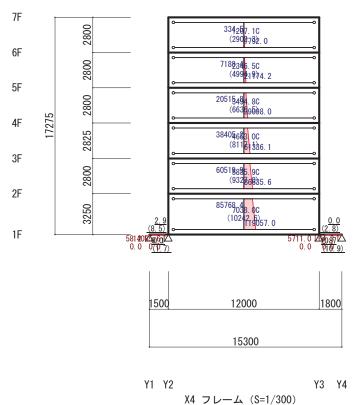


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

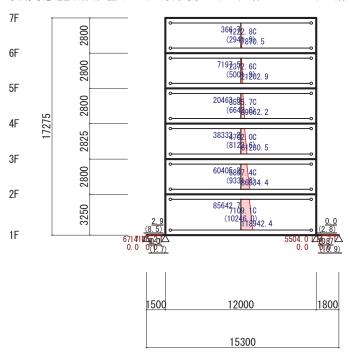


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



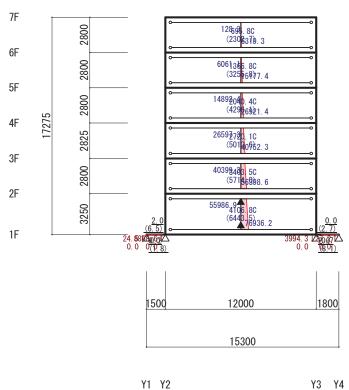
長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

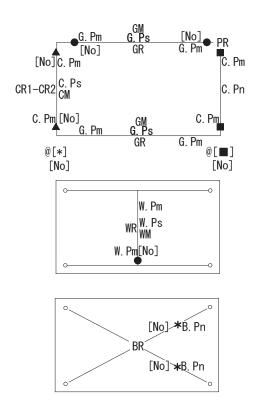
X6 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



終局時機構図(保有耐力時) U-4. 5

U-4.5.1 終局時機構図(保有耐力時)



曲げ破壊 せん断破壊 引張破壊 圧縮破壊 * 耐震壁の破壊の表示

: 耐震壁の壁板のみの曲げ破壊 0

@ 基礎鉛直バネ

: 浮上り判定、■: 浮上り、*: 圧壊 : 崩壊荷重ステップ数 [*]

ΓοΝί

: はり曲げ崩壊塑性化率 : はりせん断崩壊塑性化率 : 柱曲げ崩壊塑性化率 G. Pm G. Ps C. Pm C. Ps C. Ps

柱せん断崩壊塑性化率 柱引張崩壊塑性化率(T:引張、C:圧縮)

W. Pm W. Ps

壁曲げ崩壊塑性化率 壁せん断崩壊塑性化率 ブレース引張崩壊塑性化率(T:引張、C:圧縮) B. Pn

GR : はりの種別

CR1-CR2: 柱の種別 CR1: 個材のランク、CR2: 崩壊形考慮のランク

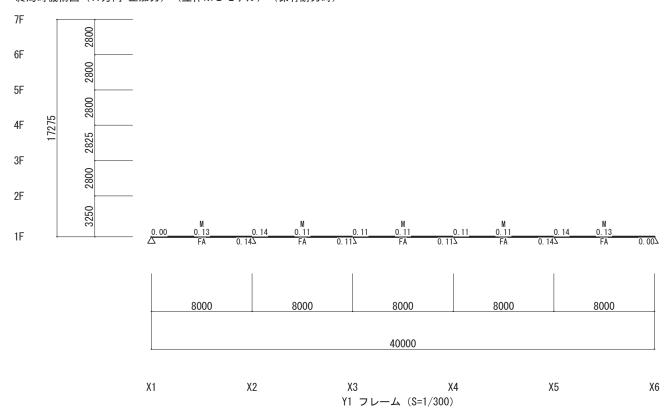
WR

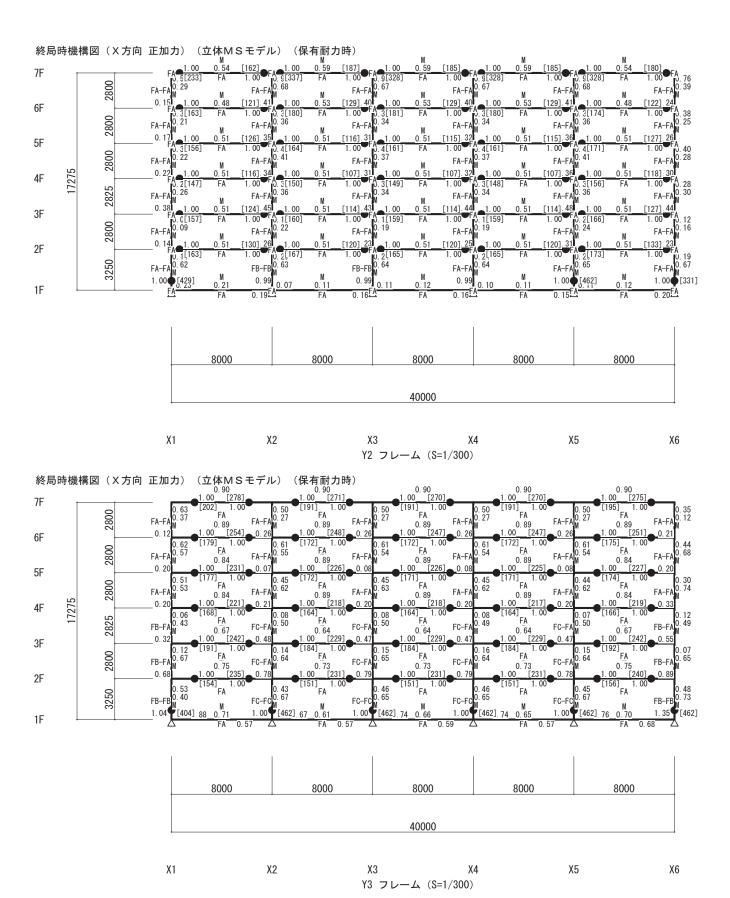
壁の種別 ブレースの種別 柱はり接合部の種別 BR PR

GM : はりの破壊モード : 柱の破壊モード: 壁の破壊モード CM WM

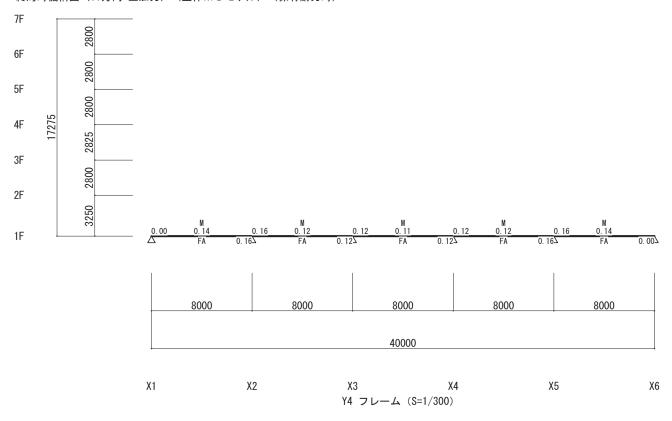
(※破壊モード M:曲げ破壊、S:せん断破壊)

終局時機構図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

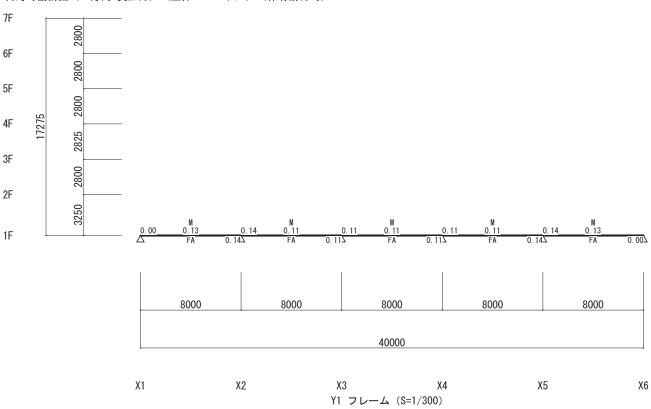


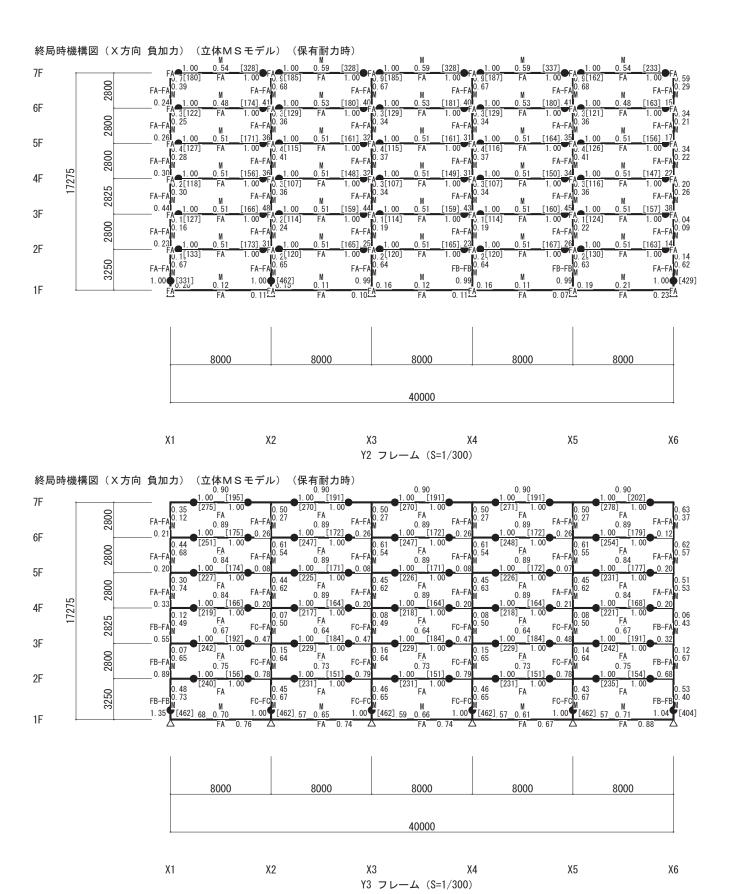


終局時機構図(X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

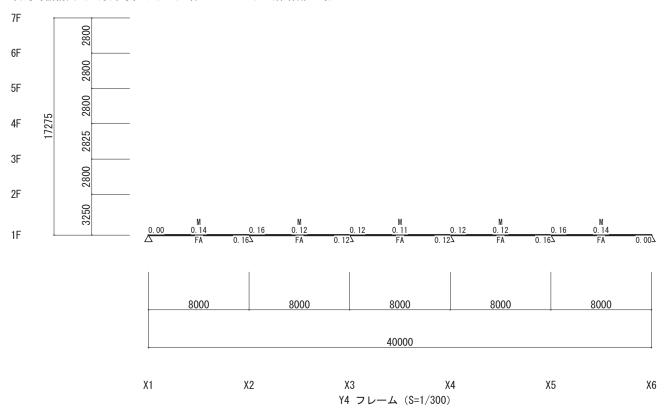


終局時機構図(X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

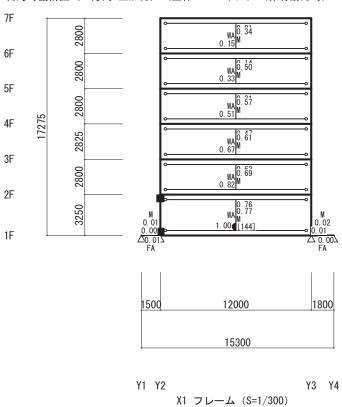




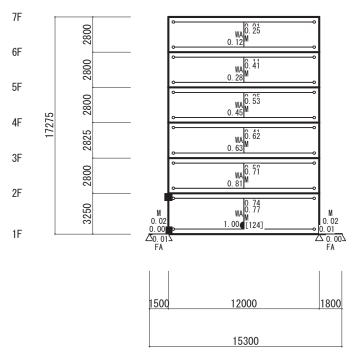
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



終局時機構図(Y方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

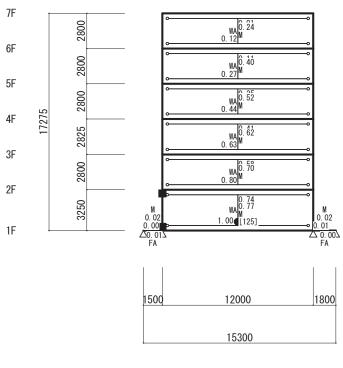


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



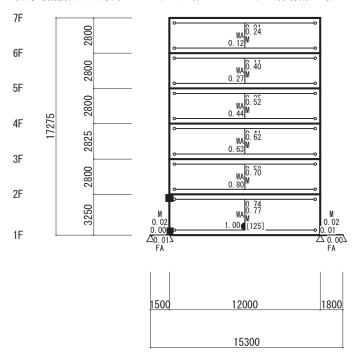
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



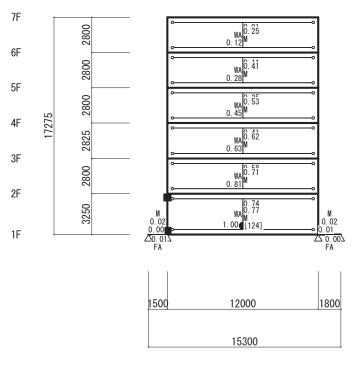
Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

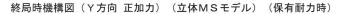
終局時機構図 (Y方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

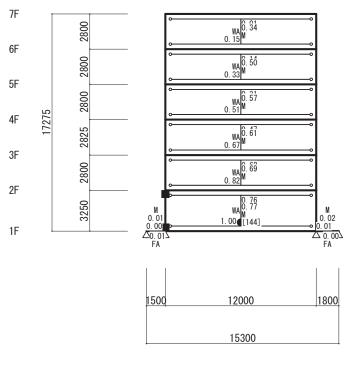


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

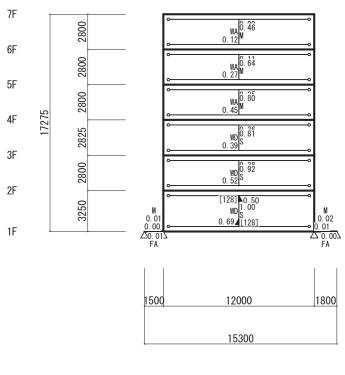






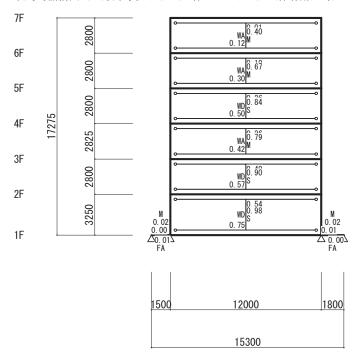
Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



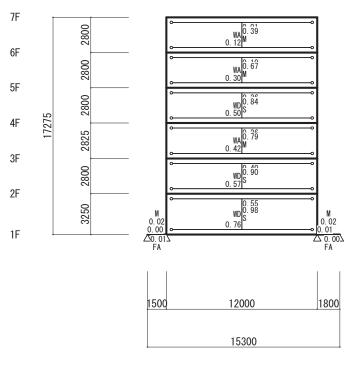
Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



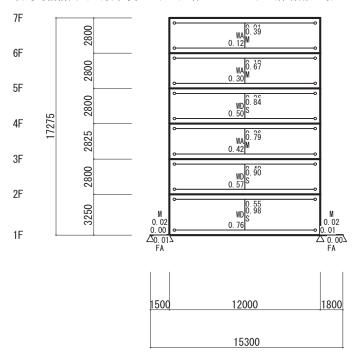
Y1 Y2

X3 フレーム (S=1/300)

Y3 Y4

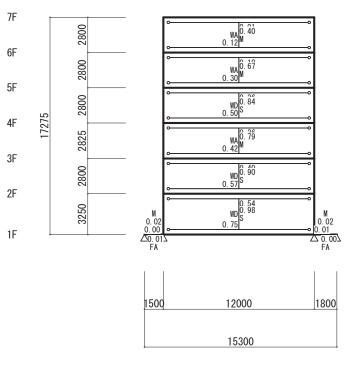
BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 NO. 66

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



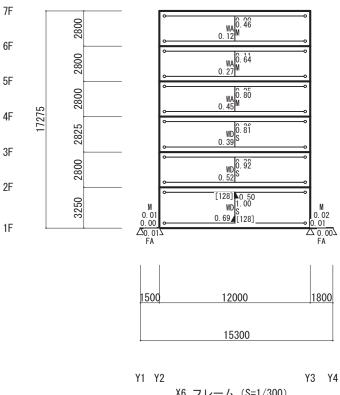
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 NO. 66

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



X6 フレーム (S=1/300)

U-5 必要保有水平力と判定

U-5.1 耐震性能パラメータと部材ランク

U-5.1.2 部材の耐震性能パラメータと部材ランク (構造種別別)

a) RCはりの部材種別

τu : 最終ステップでの平均せん断応力度 (N/mm2)Fc : コンクリート強度 (N/mm2)モード : 破壊モード (M : 曲げ破壊 , S : せん断破壊)

X方向正加力時

フルーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
		X1	X2	FA	М	0. 011	0. 32	30. 00
		X2	Х3	FA	М	0.009	0. 28	30.00
Y1	1F	Х3	Х4	FA	М	0.009	0. 26	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0.009	0. 28	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
		X1	Х2	FA	M	0. 041	1. 10	27. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 047	1. 26	27. 00
	7F	Х3	X4	FA	M	0. 047	1. 26	27. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 047	1. 26	27. 00
		Х5	Х6	FA	M	0. 041	1. 10	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 037	0. 99	27. 00
		X2	Х3	FA	M	0.042	1. 12	27. 00
Y2	6F	Х3	X4	FA	M	0. 042	1. 12	27. 00
12		X4	Х5	FA	M	0. 042	1. 12	27. 00
		Х5	Х6	FA	M	0. 037	0. 99	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
	5F	Х3	Х4	FA	M	0. 037	1. 12	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0. 037	1. 10	30.00

X方向正加力時

X 方向正加		++ 17 4	±+ 7: ^	-, -	- 1*	_ /⊏		-
フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
		X2	Х3	FA	M	0.037	1. 12	30.00
	4F	Х3	X4	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
		X4	X5	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
		X1	Х2	FA	М	0. 037	1. 10	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 037	1. 12	30. 00
	3F	Х3	Х4	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
		X4	X5	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
		X5	Х6	FA	М	0. 037	1. 10	30.00
Y2		X1	X2	FA	М	0. 037	1. 10	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 037	1. 12	30.00
	2F	Х3	X4	FA	М	0. 037	1. 12	30. 00
		X4	Х5	FA	М	0. 037	1. 12	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 013	0.38	30. 00
	1F	X3	X4	FA	M	0.013	0. 42	30.00
	"	X4	X5	FA	M	0. 014	0. 42	30.00
		X5	Х6	FA	M	0.016	0. 47	30.00
		X1	X2	FA	M	0.069	1.87	27. 00
		X2	Х3	FA	M	0.069	1. 87	27. 00
	7F	ХЗ	X4	FA	M	0.069	1. 87	27. 00
		X4	Х5	FA	М	0.069	1. 87	27. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 069	1. 87	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 069	1. 86	27. 00
		X2	Х3	FA	M	0.069	1.86	27. 00
	6F	Х3	X4	FA	M	0.069	1.86	27. 00
		X4	X5	FA	M	0.069	1.86	27. 0
		X5	Х6	FA	М	0.069	1.86	27. 0
		X1	X2	FA	М	0.063	1.88	30. 00
		Х2	Х3	FA	М	0.063	1.88	30. 00
	5F	Х3	X4	FA	М	0. 063	1.88	30. 00
		Х4	Х5	FA	M	0. 063	1. 88	30. 00
		X5	X6	FA	M	0. 063	1. 88	30. 00
		X1	X2	FA	M	0.063	1. 88	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0.063	1. 88	30. 00
Y3	4F	X3	X4	FA	M	0.063	1. 88	30. 0
13	41	X4	X5	FA	M	0.063	1. 88	
		X5	X6	FA	M	0.063	1. 88	30. 0
							1. 00	
		X1	X2	FA	M	0.066		30. 0
	٥٦	X2	Х3	FA	M	0.063	1. 88	30. 00
	3F	Х3	X4	FA	M	0.063	1. 88	30. 0
		X4	Х5	FA	M	0. 063	1. 88	30. 0
		Х5	Х6	FA	М	0. 066	1. 97	30. 00
		X1	Х2	FA	M	0. 066	1. 97	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 063	1. 90	30. 0
	2F	Х3	Х4	FA	M	0. 063	1. 90	30. 0
		X4	X5	FA	M	0.063	1. 90	30.0
		X5	Х6	FA	М	0.066	1. 97	30. 0
		X1	X2	FA	М	0.067	2. 01	30. 0
		X2	Х3	FA	М	0.060	1.80	30. 0
	1F	Х3	X4	FA	М	0.064	1. 91	30. 0
		X4	X5	FA	M	0. 063	1.89	30. 0
		X5	X6	FA	M	0.068	2. 03	30. 0
		X1	X2	FA	M	0. 012	0. 35	30. 0
		X2	X3	FA	M	0. 012	0.30	30. 0
Y4	1F	X3	X4	FA	M	0.010	0. 30	30. 0
14	15	X4	X5	FA	M			
						0.010	0.30	30.0
		X5	Х6	FA	M	0.012	0.35	30.0
X1	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.0
		Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30.0
Х2	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 003	0.08	30. 0
\\L_	"	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30. 0
		Y1	Y2	FA	M	0.003	0. 08	30. 0
Х3	1F							

X方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
^4	11	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30. 00
Х5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30. 00
Λ5	11	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30.00
Х6	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0.06	30.00
٨٥	II	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30.00

X方向負加		±# 12 1	±4.57.0	=, 4	T 18	~/⊏.		Г-
フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τu/Fc	<i>T</i> U	Fc
		X1	X2	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
V4	15	X2	Х3	FA	M	0.009	0. 28	30.00
Y1	1F	Х3	X4	FA	M	0.009	0. 26	30.00
		X4	X5	FA	M	0.009	0. 28	30.00
		X5	X6	FA	M	0.011	0.32	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 041	1. 10	27. 00
	75	X2	Х3	FA	M	0.047	1. 26	27. 00
	7F	Х3	X4	FA	M	0.047	1. 26	27. 00
		X4	X5	FA	M	0.047	1. 26	27. 00
		X5	X6	FA	M	0. 041	1. 10	27. 00
		X1	X2	FA	M	0.037	0. 99	27. 00
	CE.	X2	X3	FA	M	0.042	1. 12	27. 00
	6F	Х3	X4	FA	M	0.042	1. 12	27. 00
		X4	X5	FA	M	0.042	1. 12	27. 00
		X5	X6	FA	M	0. 037	0. 99	27. 00
		X1	X2	FA	M	0.037	1. 10	30.00
		X2	Х3	FA	M	0.037	1. 12	30.00
	5F	Х3	X4	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X4	X5	FA	M	0. 037	1. 12	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
		X1	X2	FA	M	0.037	1. 10	30.00
V0	45	X2	Х3	FA	M	0.037	1. 12	30.00
Y2	4F	Х3	X4	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
		X1	X2	FA	M	0.037	1. 10	30.00
	٥٦	X2	Х3	FA	M	0.037	1. 12	30.00
	3F	Х3	X4	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1. 10	30.00
		X1	X2	FA	M	0.037	1. 10	30.00
	٥٦	X2	X3	FA	M	0.037	1. 12	30.00
	2F	Х3	X4	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1. 12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1. 10	30.00
		X1	X2	FA	M	0.016	0. 47	30.00
	10	X2	X3 X4	FA	M	0.013	0.39	30.00
	1F	X3		FA	M	0. 014 0. 013	0. 42	30. 00 30. 00
		X4	X5	FA	M		0.38	
		X5	X6	FA	M	0.019	0. 56	30.00
		X1 X2	X2 X3	FA FA	M	0. 069 0. 069	1. 87 1. 87	27. 00
	7F				M			27. 00
	/٢	Х3	X4	FA	M	0.069	1.87	27. 00
		X4	X5	FA	M	0.069	1.87	27. 00
		X5	X6 X2	FA	M	0.069	1.87	27. 00
		X1		FA	M	0.069	1.86	27. 00
	er.	X2	Х3	FA	M	0.069	1.86	27. 00
Y3	6F	Х3	X4	FA	M	0.069	1.86	27. 00
		X4 V5	X5	FA	M	0.069	1.86	27. 00
		X5	X6	FA	M	0.069	1.86	27. 00
		X1	X2	FA	M	0.063	1.88	30.00
	FF	X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
	5F	Х3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
	45	X5	X6	FA	M	0.063	1.88	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.063	1.88	30. 00

X方向負加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	₹−ŀ°	τ u/Fc	τu	Fc
		X2	Х3	FA	М	0.063	1.88	30.00
	4F	Х3	X4	FA	М	0.063	1.88	30.00
	4 Г	X4	Х5	FA	М	0. 063	1.88	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X1	X2	FA	М	0. 066	1. 97	30.00
		X2	Х3	FA	М	0.063	1. 88	30.00
	3F	Х3	X4	FA	М	0.063	1.88	30.00
		X4	Х5	FA	М	0.063	1. 88	30.00
		X5	Х6	FA	М	0. 066	1. 97	30.00
Y3		X1	X2	FA	М	0.066	1.97	30.00
		X2	Х3	FA	М	0.063	1. 90	30.00
	2F	Х3	X4	FA	M	0.063	1.90	30.00
		X4	Х5	FA	М	0.063	1. 90	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0.066	1. 97	30.00
		X1	Х2	FA	М	0. 068	2. 03	30.00
		Х2	Х3	FA	M	0.063	1.89	30.00
	1F	Х3	X4	FA	М	0.064	1. 91	30.00
		X4	Х5	FA	М	0.060	1.80	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 067	2. 01	30.00
		X1	X2	FA	М	0. 012	0. 35	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 010	0. 30	30.00
Y4	1F	Х3	X4	FA	M	0. 010	0. 29	30.00
		X4	Х5	FA	М	0. 010	0.30	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 012	0. 35	30.00
X1	1F	Y1	Y2	FA	М	0. 002	0.06	30.00
ΛI	IF	Y3	Y4	FA	М	0. 002	0. 07	30.00
Х2	1F	Y1	Y2	FA	М	0.003	0.08	30.00
۸۷	11	Y3	Y4	FA	М	0.003	0. 10	30.00
Х3	1F	Y1	Y2	FA	М	0. 003	0.08	30.00
۸٥	IF	Y3	Y4	FA	М	0.003	0. 10	30.00
X4	1F	Y1	Y2	FA	М	0.003	0.08	30.00
Λ4	IF	Y3	Y4	FA	М	0.003	0. 10	30.00
Х5	1F	Y1	Y2	FA	М	0.003	0.08	30.00
Λυ	IF	Y3	Y4	FA	М	0.003	0. 10	30.00
V6	10	Y1	Y2	FA	М	0.002	0.06	30.00
۷٥	X6 1F	Y3	Y4	FA	М	0. 002	0. 07	30.00
	•		•					

Y方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
V1	15	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0.06	30. 00
X1	1F	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30. 00
Х2	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
٨٧	IF	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30.00
Х3	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
۸۵	IF	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30.00
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
Λ4	IF	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30.00
Х5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
Λ3	"	Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30.00
Х6	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
٨٥	IF	Y3	Y4	FA	M	0.002	0. 07	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
		X2	Х3	FA	M	0.009	0. 28	30.00
Y1	1F	Х3	Х4	FA	M	0.009	0. 26	30.00
		X4	X5	FA	M	0.009	0. 28	30. 00
		Х5	Х6	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 024	0. 65	27. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 026	0. 70	27. 00
	7F	Х3	X4	FA	M	0. 026	0. 70	27. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 026	0. 70	27. 00
Y2		X5	Х6	FA	M	0. 024	0. 65	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 52	27. 00
	6F	X2	Х3	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00
		Х3	X4	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00
		Х4	Х5	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00

Y方向正加力時

ソ方向正加 フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
// 5H	6F	Х5	Х6	FA	M	0.019	0. 52	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
	5F	X3	X4	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
	O1	X4	X5	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
	4F	X3	X4	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
	"	X4	X5	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 019	0. 57	30.00
Y2	3F	X3	X4	FA	M	0. 019	0. 56	30. 00
	01	X4	X5	FA	M	0. 019	0. 57	30. 00
		X5	X6	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 57	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 019	0. 57	30.00
	2F	X3	X4	FA	M	0. 019	0.56	30.00
	21	X4	X5	FA	M	0. 019	0. 57	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 019	0. 57	30.00
		X1	X2	FA	M	0.008	0. 37	30.00
		X2	X3	+	M	0.008	0. 23	
	1F	X3	X4	FA FA	M	0.007	0. 20	30. 00 30. 00
	IF	X4	X5	FA	M	0.000	0. 19	30.00
		X5	X6	FA	M	0.007	0. 20	30.00
		X1	X2	FA		0. 008	0. 23	27. 00
		X2	X3	FA	M	0. 021	0. 57	27. 00
	7F	X3	X4	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00
	7.	X4	X5	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00
		X5	X6	FA	M		0. 50	27. 00
		X1	X2	FA		0. 021 0. 020	0. 57	27. 00
				_	M			
	СГ	X2	X3 X4	FA	M	0. 020	0. 54	27. 00
	6F	X3 X4	X4 X5	FA FA	M	0. 020 0. 020	0. 54 0. 54	27. 00 27. 00
		X5	X6	FA	M	0. 020	0. 54	27. 00
			-					
		X1	X2	FA	M	0.016	0.47	30.00
	EE	X2	Х3	FA	M	0.016	0. 47	30.00
	5F	X3	X4	FA	M	0.016	0.47	30. 00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X5	Х6	FA	M	0.016	0. 47	30.00
		X1	X2	FA	M	0.016	0. 47	30.00
Vo	45	X2	Х3	FA	M	0.016	0. 47	30.00
Y3	4F	Х3	X4	FA	M	0.016	0. 47	30.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0. 47	30.00
		X5	X6	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X1	X2	FA	M	0.014	0.41	30.00
	0.5	X2	Х3	FA	M	0. 013	0.40	30.00
	3F	Х3	X4	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X4	X5	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X5	Х6	FA	M	0.014	0.41	30.00
		X1	X2	FA	M	0.012	0.37	30.00
		X2	Х3	FA	M	0.012	0. 36	30.00
	2F	X3	X4	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X4	X5	FA	M	0. 012	0. 36	30.00
		X5	Х6	FA	M	0. 012	0. 37	30.00
		X1	X2	FA	M	0.008	0. 24	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 007	0. 22	30.00
	1F	Х3	X4	FA	M	0. 007	0. 21	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 007	0. 22	30. 00
		Х5	Х6	FA	M	0.008	0. 24	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 012	0. 35	30.00
	4-	X2	Х3	FA	M	0. 010	0. 30	30. 00
YΔ	1⊩							
Y4	1F	X3 X4	X4 X5	FA	M	0. 010 0. 010	0. 29 0. 30	30. 00

Y方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
Y4	1F	X5	Х6	FA	M	0. 012	0.35	30.00

Y方向負加力時

Y方向負加フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	₹ −ド	τ u/Fc	τu	Fc
		Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
X1	1F	Y3	Y4	FA	М	0. 002	0. 07	30.00
V0	15	Y1	Y2	FA	М	0. 003	0.08	30. 00
X2	1F	Y3	Y4	FA	М	0. 003	0.10	30. 00
Х3	1F	Y1	Y2	FA	М	0.003	0.08	30.00
٨٥	11	Y3	Y4	FA	М	0.003	0. 10	30. 00
X4	1F	Y1	Y2	FA	М	0.003	0.08	30. 00
Λ1	"	Y3	Y4	FA	М	0. 003	0. 10	30. 00
Х5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30. 00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0. 10	30.00
Х6	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
		X1 X2	X2 X3	FA FA	M M	0. 011 0. 009	0. 32 0. 28	30.00
Y1	1F	X3	X4	FA	M	0.009	0. 28	30. 00 30. 00
11	IF	X4	X5	FA	M	0.009	0. 28	30.00
		X5	X6	FA	M	0.009	0. 28	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 011	0. 62	27. 00
		X2	X3	FA	M	0. 023	0. 62	27. 00
	7F	X3	X4	FA	M	0. 026	0. 70	27. 00
	71	X4	X5	FA	M	0. 026	0. 70	27. 00
		X5	Х6	FA	M	0. 023	0. 62	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 50	27. 00
		X2	X3	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00
	6F	Х3	X4	FA	M	0. 021	0. 56	27. 00
		X4	Х5	FA	М	0. 021	0. 56	27. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 019	0. 50	27. 00
		X1	Х2	FA	М	0. 017	0. 52	30. 00
		Х2	Х3	FA	М	0. 019	0. 56	30.00
	5F	Х3	X4	FA	М	0. 019	0. 56	30.00
		X4	Х5	FA	М	0. 019	0. 56	30. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 017	0. 52	30. 00
		X1	X2	FA	М	0. 017	0. 52	30. 00
		X2	Х3	FA	М	0. 019	0. 56	30. 00
Y2	4F	ХЗ	Х4	FA	М	0. 019	0. 56	30. 00
		Х4	Х5	FA	М	0. 019	0. 56	30. 00
		Х5	Х6	FA	M	0. 017	0. 52	30.00
		X1	X2	FA	M	0.017	0. 52	30.00
	aг	X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
	3F	X3 X4	X4 X5	FA	M M	0.019	0.56	30. 00 30. 00
		X5	X6	FA FA	M	0. 019 0. 017	0. 56 0. 52	30.00
		X1	X2	FA	M	0.017	0. 52	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0. 56	30.00
	2F	X3	X4	FA	M	0.019	0. 56	30.00
		X4	X5	FA	M	0. 019	0. 56	30.00
		X5	Х6	FA	M	0.017	0. 51	30.00
		X1	X2	FA	M	0.007	0. 22	30.00
		X2	Х3	FA	M	0.006	0. 19	30.00
	1F	Х3	Х4	FA	М	0. 006	0. 19	30. 00
		X4	Х5	FA	М	0.006	0. 19	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 007	0. 22	30. 00
		X1	Х2	FA	М	0. 022	0. 60	27. 00
		Х2	Х3	FA	М	0. 021	0. 56	27. 00
	7F	Х3	X4	FA	М	0. 021	0. 56	27. 00
		X4	Х5	FA	М	0. 021	0. 56	27. 00
Y3		Х5	Х6	FA	М	0. 022	0. 60	27. 00
		X1	Х2	FA	М	0. 022	0. 59	27. 00
	6F	Х2	Х3	FA	М	0. 020	0. 54	27. 00
	<u>.</u>	ХЗ	X4	FA	M	0. 020	0. 54	27. 00
		X4	X5	FA	М	0. 020	0. 54	27. 00

Y方向負加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	X5	Х6	FA	M	0. 022	0. 59	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 017	0. 51	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
	5F	Х3	X4	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
		Х4	Х5	FA	M	0. 016	0. 47	30. 00
		X5	Х6	FA	M	0. 017	0. 51	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 016	0.49	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
	4F	Х3	X4	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
		X4	Х5	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 016	0.49	30.00
		X1	Х2	FA	M	0. 014	0.43	30.00
Y3		X2	Х3	FA	M	0. 013	0.40	30. 00
13	3F	Х3	X4	FA	M	0. 013	0.40	30.00
		Х4	X5	FA	M	0. 013	0.40	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 014	0.43	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 013	0. 38	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 012	0. 36	30.00
	2F	Х3	X4	FA	M	0. 012	0. 36	30.00
		X4	Х5	FA	M	0. 012	0. 36	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 013	0. 38	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 012	0. 35	30.00
		X2	Х3	FA	M	0.008	0. 25	30. 00
	1F	Х3	Х4	FA	M	0. 007	0. 21	30.00
		X4	X5	FA	M	0.008	0. 25	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 012	0. 35	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 012	0. 35	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 010	0.30	30.00
Y4	1F	Х3	X4	FA	M	0. 010	0. 29	30.00
		Х4	X5	FA	M	0. 010	0. 30	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 012	0. 35	30.00

b) RC柱の部材種別

Ho/D : ①:柱の内のり長さHo/柱のせいD、または②:2M/(Q·D)

: 最終ステップでの軸方向応力度 (N/mm2) σ 0 Pt : 引張鉄筋比 (%) τu : 最終ステップでの平均せん断応力度 (N/mm2)Fc : コンクリート強度 (N/mm2)(kN)N : 柱軸力 (kN): 柱軸方向耐力 No

E-F: 破壊モード (M: 曲げ破壊 , S: せん断破壊) N/No : ピロティー柱の軸力制限の確認のための数値

: [*]:「建築物の構造関係技術基準解説書」によるピロティー柱の軸力制限を超えた場合

(XY方向のいずれかに耐力壁が取り付く場合は、参考値として()付で出力)

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	€ − ŀ *	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
						0. 040		0.02	(0.04)
		X1	FA-FA	M	4. 83②	1. 07	0. 33	0. 54	374. 43
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 100		0.06	(0.10)
		X2	FA-FA	M	4.46②	2. 70	0. 48	1. 62	849. 52
						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 096		0.06	(0.09)
Y2	6F	Х3	FA-FA	М	4. 462	2. 58	-	1. 58	812. 92
12	OF-					27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 095		0.06	(0.09)
		X4	FA-FA	M	4. 45②	2. 55	0. 48	1. 58	804. 82
						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 097		0.06	(0.09)
		X5	FA-FA	M	4.46②	2. 62	0. 48	1. 61	825. 73
						27. 00		27. 00	8768. 50
		Х6	FA-FA	M	5. 29②	0. 054	0. 33	0.03	(0.06)

X方向正加力時

X 方向正加	刀時					σo/Fc		τu/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N No
	٥٦	V.0	E4 E4		5.00@	1. 45	0.00	0.80	506. 91
	6F	Х6	FA-FA	M	5. 29②	27. 00	0. 33	27. 00	9207. 43
						0. 068		0. 02	(0.07)
		X1	FA-FA	M	3. 92②	1. 84	0. 33	0. 43	645. 63
						27. 00		27. 00	9207. 43
		X2	FA-FA	M	3. 39②	0. 134 3. 63	0. 48	0. 04 0. 97	(0. 13)
		\\Z	I A I A	"	0.002	27. 00	0. 40	27. 00	8768. 50
						0. 128		0.03	(0. 12)
		Х3	FA-FA	М	3. 50②	3. 45	0. 48	0. 91	1086.98
	5F					27. 00		27. 00	8768. 50
	OI					0. 119		0. 03	(0. 12)
		X4	FA-FA	M	3. 48②	3. 21	0. 48	0. 92	1011.30
			-			27. 00 0. 118		27. 00 0. 04	8768. 50 (0. 11)
		X5	FA-FA	M	3. 32②	3. 17	0. 48	0. 04	999. 89
		Λο	17, 17,	"	0.022	27. 00	0. 10	27. 00	8768. 50
						0.080		0.02	(0.08)
		Х6	FA-FA	М	4. 17②	2. 15	0. 33	0. 57	754. 25
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 100		0. 02	(0.10)
		X1	FA-FA	M	3. 75②	3. 00	0. 33	0. 55	1049.18
						30.00		30.00	10099. 93
		X2	FA-FA	M	3. 65②	0. 178 5. 34	0. 48	0. 04 1. 21	(0. 18) 1681. 18
		Λ2	1 1 1	"	J. 03(Z)	30.00	0.40	30. 00	9571. 75
						0. 165		0. 04	(0. 16)
		Х3	FA-FA	М	3. 67②	4. 95	0. 48	1. 10	1557. 78
	4F					30.00		30.00	9571.75
	41					0. 149		0.04	(0.15)
		X4	FA-FA	M	3. 65②	4. 46	0. 48	1. 10	1405. 97
Y2						30.00		30.00	9571.75
		X5	FA-FA	M	3. 62②	0. 143 4. 30	0. 48	0. 04 1. 20	(0. 14) 1354. 79
		Λū	FA-FA	l IVI	3. 02(2)	30.00	0.40	30. 00	9571. 75
						0. 098		0. 02	(0. 10)
		X6	FA-FA	М	3.83②	2. 93	0. 33	0. 69	1025. 58
						30.00		30.00	10099. 93
						0. 142		0.02	(0.15)
		X1	FA-FA	M	4. 09②	4. 25	0. 33	0. 69	1487. 68
						30.00		30. 00	10099. 93
		Vo		٠.,	0.700	0. 195	0.40	0.04	(0. 20)
		X2	FA-FA	M	3. 76②	5. 85 30. 00	0. 40	1. 13 30. 00	2254. 11 11356. 75
						0. 178		0. 04	(0. 18)
		Х3	FA-FA	M	3. 82②	5. 33	0. 40	1. 06	2051.84
	0.5					30.00		30.00	11356. 75
	3F					0. 155		0.03	(0.16)
		Х4	FA-FA	M	3. 79②	4. 64	0. 40	1. 05	1785. 41
						30.00		30. 00	11356. 75
		V-5			0.70€	0. 145	2 42	0.04	(0. 15)
		X5	FA-FA	M	3. 70②	4. 34	0. 40	1. 11	1670.50
			+			30. 00 0. 129		30. 00 0. 03	11356. 75 (0. 13)
		Х6	FA-FA	M	4. 20②	3. 87	0. 33	0. 03	1352. 77
				"		30.00		30. 00	10099. 93
						0. 193		0. 01	(0. 20)
		X1	FA-FA	M	4. 23②	5. 80	0. 33	0. 17	2030. 81
						30.00		30. 00	10099. 93
	2F					0. 246		0. 02	(0. 25)
		X2	FA-FA	M	3. 82②	7. 39	0. 40	0. 66	2844. 42
			1			30.00		30.00	11356. 75
		Х3	FA-FA	M	3.84②	0. 222	0. 40	0.02	(0. 23)
				<u> </u>		6. 65		0. 56	2559. 36

X 方向正加	1力時					σo/Fc		τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	₹- ŀ *	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N/NO N No
		Х3	FA-FA	М	3.84②	30.00	0.40	30. 00	11356. 75
				l		0. 186		0. 02	(0.19)
		X4	FA-FA	M	3. 77②	5. 58	0. 40	0. 57	2147. 34
						30. 00 0. 169		30. 00 0. 02	11356. 75
	2F	X5	FA-FA	M	3. 67②	5. 06	0. 40	0. 02	(0. 17) 1947. 83
		Λο	17 17	"	3. 01 Z	30.00	0.40	30. 00	11356. 75
						0. 161		0. 01	(0.17)
		Х6	FA-FA	M	4. 87②	4. 83	0. 33	0. 35	1691.30
						30.00		30. 00	10099. 93
				l		0. 318		0. 05	(0. 33)
		X1	FA-FA	M	6.06②	9. 54	0. 33	1. 65	3338. 23
						30. 00 0. 399		30. 00 0. 06	10099. 93
Y2		X2	FB-FB	M	5. 75②	11. 96	0. 40	1. 93	4604. 09
		Λ2	1010	"	J. 75@	30.00	0.40	30. 00	11356. 75
						0. 363		0.06	(0. 37)
		Х3	FB-FB	M	5.812	10.88	0. 40	1. 89	4189. 41
	1F					30.00		30. 00	11356. 75
					_	0. 321		0.06	(0. 33)
		X4	FA-FA	M	5. 79②	9. 62	0. 40	1.88	3702. 12
						30.00		30. 00	11356. 75
		X5	FA-FA	M	5. 70②	0. 300 9. 00	0. 40	0. 06 1. 88	(0. 30)
		Λο	1	"	J. 702	30.00	0.40	30. 00	11356. 75
						0. 294		0.06	(0.31)
		Х6	FA-FA	M	6. 27②	8. 82	0. 33	1. 67	3087. 88
						30.00		30. 00	10099. 93
						0. 006		0. 02	(0.01)
		X1	FA-FA	M	5. 52②	0. 16	0. 40	0. 54	133. 62
						27. 00 0. 030		27. 00 0. 03	22515. 65 (0. 03)
		X2	FA-FA	M	8. 70②	0. 030	0. 42	0. 69	821. 45
		7.2		"	0.700	27. 00	0. 12	27. 00	26453. 09
						0. 031		0. 03	(0.03)
		Х3	FA-FA	M	8. 76②	0. 83	0. 42	0. 68	830. 85
	6F					27. 00		27. 00	26453. 09
			F. F.	l	0.05@	0. 031	0.40	0.03	(0.03)
		X4	FA-FA	M	8. 85②	0. 84 27. 00	0. 42	0. 68 27. 00	847. 63 26453. 09
						0. 031		0. 03	(0.03)
		X5	FA-FA	М	8. 82②	0. 85	0. 42	0. 68	852. 00
				"		27. 00		27. 00	26453. 09
						0.030		0. 01	(0.03)
		Х6	FA-FA	M	17. 49②	0. 80	0. 40	0.40	677. 65
Y3			1			27. 00		27. 00	22515. 65
		V1	E4 E4		2 50/6	0.002	0.40	0.03	(0.00)
		X1	FA-FA	M	3. 52②	0. 04 27. 00	0. 40	0. 86 27. 00	36. 16 22515. 65
						0. 048		0.06	(0.05)
		X2	FA-FA	M	4. 742	1. 29	0. 42	1. 62	1292. 66
				"		27. 00	- · · -	27. 00	26453. 09
						0.050		0.06	(0.05)
		Х3	FA-FA	M	4. 79②	1. 36	0. 42	1.61	1367. 33
	5F		1			27. 00		27. 00	26453. 09
		V.	E4 E4		4 00@	0.053	0.40	0.06	(0.05)
		X4	FA-FA	M	4. 82②	1. 42	0. 42	1.61	1429. 71 26453. 09
						27. 00 0. 053		27. 00 0. 06	(0.05)
		X5	FA-FA	M	4. 82(2)	1. 42	0. 42	1. 60	1430.53
		X5 FA-F		"	4. 82②	27. 00	' <u>-</u>	27. 00	26453. 09
						0. 053		0.04	(0.05)
		Х6	FA-FA	M	6. 37②	1. 42	0. 40	1. 12	1202. 46
						27. 00		27. 00	22515.65

X方向正加力時

X 方向正加	177144					σo/Fc		τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N No
						0.000		0.03	(-0.07)
		X1	FA-FA	М	2. 57②	0.00	0. 40	0. 98	-223. 12
						30.00		30.00	-3077. 00
						0. 059		0.07	(0.06)
		X2	FA-FA	M	2. 84②	1. 77	0. 42	2. 18	1778. 90
						30.00		30.00	29014. 57
						0.065		0.07	(0.07)
		Х3	FA-FA	M	2. 84②	1. 96	0. 42	2. 19	1967.86
	45					30.00		30. 00	29014. 57
	4F					0. 070		0.07	(0.07)
		X4	FA-FA	М	2. 85②	2. 09	0. 42	2. 20	2094. 56
						30.00		30. 00	29014. 57
						0. 071		0.07	(0.07)
		Х5	FA-FA	M	2. 85②	2. 13	0. 42	2. 20	2139.51
						30.00		30. 00	29014. 57
						0. 067		0. 05	(0.07)
		Х6	FA-FA	М	3. 49②	2. 00	0. 40	1. 52	1689. 81
		/				30.00		30.00	24675. 50
						0.000		0. 05	(-0. 10)
		X1	FB-FA	М	4. 56②	0.00	0. 99	1. 37	-614. 49
		, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	ID IN	"	1.002	30.00	0.00	30.00	-6454. 09
						0. 062		0. 07	(0.06)
		X2	FC-FA	M	3. 68②	1. 87	1. 01	2. 18	2327. 14
		٨٧	1017	"	3.002	30.00	1.01	30. 00	40527. 70
						0. 071		0. 07	(0.07)
		Х3	FC-FA	M	3. 68②	2. 13	1. 01	2. 17	
		۸۵	FU-FA	IWI	3.00@		1.01		2640. 88
	3F					30.00		30.00	40527. 70
		V.A	F0 F4		2 00@	0. 077	1 01	0.07	(0.07)
		X4	FC-FA	M	3.692	2. 32	1. 01	2. 18	2886. 07
			-			30.00		30.00	40527. 70
		\ \rac{1}{2}		l	3 70/2	0.080		0. 07	(0.07)
Y3		Х5	FC-FA	M	3. 70②	2. 40	1. 01	2. 20	2984. 67
						30.00		30.00	40527. 70
		V.O.				0. 095		0.05	(0.09)
		Х6	FB-FA	M	4. 22②	2. 85	0. 99	1. 53	2416. 41
						30.00		30. 00	28052. 59
					_	0. 000		0. 07	(-0. 18)
		X1	FB-FA	M	5. 912	0.00	0. 99	2. 14	-1159. 71
						30.00		30. 00	-6454. 09
						0.080		0.09	(0.07)
		X2	FC-FA	M	5. 22②	2. 39	1.01	2. 58	2964. 24
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 091		0.09	(0.08)
		Х3	FC-FA	M	5. 30②	2. 73	1. 01	2. 61	3390. 73
	2F					30.00		30.00	40527. 70
	21					0. 102		0.09	(0.09)
		Х4	FC-FA	M	5. 32②	3.06	1. 01	2. 64	3799.96
						30.00		30.00	40527. 70
						0. 105		0.09	(0.10)
		Х5	FC-FA	M	5. 27②	3. 16	1. 01	2. 65	3924. 28
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 139		0.07	(0.13)
		X6	FB-FA	М	5. 55②	4. 17	0. 99	2. 05	3533. 71
						30.00		30. 00	28052. 59
						0.000		0.06	(-0. 22)
		X1	FB-FB	М	9.812	0.00	0. 99	1. 87	-1412. 75
				"		30.00	5.00	30.00	-6454. 09
			1			0. 129		0. 08	(0. 12)
		X2	FC-FC	M	7. 63②	3. 87	1. 01	2. 42	4802. 05
	1F	\^ <u>L</u>	1010	"	7.00@	30.00	1.01	30. 00	40527. 70
			1			0. 142		0. 08	(0.13)
		Х3	FC-FC	м	7.01@	4. 27	1. 01		5305. 41
		۸۵	10-10	M	7. 91②	30.00	1.01	2. 38	40527. 70
		V A	E0 E0	M	7 07/2		1 01	30.00	
	1	X4	FC-FC	M	7. 97②	0. 158	1. 01	0.08	(0.15)

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
		X4	FC-FC	М	7. 97②	4. 73	1. 01	2. 42	5877. 36
		Λ4	1010	IVI	1.312	30.00	1.01	30.00	40527. 70
						0. 163		0.08	(0. 15)
Y3	1F	X5	FC-FC	M	7.76②	4. 88	1. 01	2. 50	6056. 45
13	"					30.00		30.00	40527. 70
						0. 234		0.08	(0. 21)
		Х6	FB-FB	M	7. 95②	7. 02	0.99	2. 31	5949. 16
						30.00		30.00	28052. 59

X方向負加力時

X 方向負加	フルサ					σo/Fc		τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	₹-ŀ*	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N
						0. 054		0. 03	(0. 06)
		X1	FA-FA	М	5. 29②	1. 45	0. 33	0.80	506. 91
		,,,	' ' ' ' ' '	"	0.200	27. 00	0.00	27. 00	9207. 43
						0. 097		0.06	(0.09)
		X2	FA-FA	М	4. 46②	2. 62	0. 48	1. 61	825. 72
				"		27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 095		0.06	(0.09)
		Х3	FA-FA	М	4. 45②	2. 56	0. 48	1. 58	804. 83
	٥٦					27. 00		27. 00	8768. 50
	6F					0. 096		0.06	(0.09)
		X4	FA-FA	М	4. 46②	2. 58	0. 48	1. 58	812. 91
						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 100		0.06	(0.10)
		X5	FA-FA	M	4. 46②	2. 70	0. 48	1.62	849. 53
						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 040		0. 02	(0.04)
		Х6	FA-FA	M	4. 83②	1. 07	0. 33	0. 54	374. 43
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 080		0. 02	(0.08)
		X1	FA-FA	M	4. 17②	2. 15	0. 33	0. 57	754. 25
						27. 00		27. 00	9207. 43
					_	0. 118		0.04	(0.11)
		X2	FA-FA	M	3. 32②	3. 17	0. 48	0. 97	999. 88
						27. 00		27. 00	8768. 50
		Х3	FA FA		_	0. 119		0. 03	(0. 12)
Y2			FA-FA	M	3. 48②	3. 21	0. 48	0. 92	1011. 30
	5F					27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 128		0. 03	(0. 12)
		X4	FA-FA	М	3. 50②	3. 45	0. 48	0. 91	1086. 98
						27. 00		27. 00	8768. 50
				l		0. 134		0.04	(0.13)
		X5	FA-FA	M	3. 39②	3. 63	0. 48	0. 97	1142. 72
						27. 00		27. 00	8768. 50
		V.C			2 00@	0.068	0.00	0. 02	(0.07)
		X6	FA-FA	M	3. 92②	1. 84	0. 33	0. 43	645. 63
						27. 00		27. 00	9207. 43
		V1			2 02	0. 098	0.00	0.02	(0.10)
		X1	FA-FA	M	3. 83②	2. 93 30. 00	0. 33	0. 69	1025. 58
			+					30.00	10099.93
		Va			2 62	0. 143	0.40	0.04	(0.14)
		X2	FA-FA	M	3. 62②	4. 30	0. 48	1. 20	1354. 78
	4F					30.00		30.00	9571. 75 (0. 15)
		Х3		M	3. 65②	0. 149 4. 46	0.40	0. 04 1. 10	1405.97
		۸۵	FA-FA	INI	ა. 00(2)		0. 48		
			1	-		30. 00 0. 165		30. 00 0. 04	9571. 75 (0. 16)
		X4	FA-FA	M	3. 67②	4. 95	0. 48	1. 10	1557. 78
		Λ4	N-EW	l M	3.072	30.00	U. 40	30. 00	9571.75
						0. 178		0. 04	
		X5	FA-FA	M	3. 65②	5. 34	0. 48	1. 21	(0. 18)
		٨٥	17-14	"	0.002	30.00	U. 40	30.00	9571.75
		<u> </u>				30.00		30.00	<i>331</i> 1. <i>1</i> 3

X方向負加力時

Trigon	X 方向負加	刀時					σo/Fc		τ u/Fc	N/No
AF	フレーム名	階名	軸名	ランク	₹ − ト *	Ho/D	σο	Pt	τu	N
Y2 V3										
X1		40	Ve	EV-EV	м	2 75/3		0.22		
X1		<u>4</u> Г	٨٥	FA-FA	INI	J. 15(2)		U. 33		
X1										
X2			X1	FA-FA	М	4 20②		0 33		
Y2 FA-FA M 3.702						1. 200		0.00		
Y2										
Ya			X2	FA-FA	М	3. 70②	4. 34	0.40	1. 11	
3F X3 FA-FA M 3.79(2) 4.64 (30.00) 0.40 (30.00) 1.05 (785.41) X4 FA-FA M 3.82(2) 5.33 (0.00) 0.40 (1.16) 2.051.84 (0.18) X5 FA-FA M 3.76(2) 5.85 (0.40) 0.40 (0.20) 0.00 (11356.75 (0.20) X6 FA-FA M 4.09(2) 4.25 (0.33) 0.30 (0.00) 30.00 (10099.93) X1 FA-FA M 4.87(2) 4.83 (0.33) 0.33 (0.00) 10099.93 X1 FA-FA M 4.87(2) 4.83 (0.33) 0.35 (1691.29) X2 FA-FA M 3.67(2) 5.06 (0.40) 0.40 (0.00) 0.00 (10099.93) X2 FA-FA M 3.67(2) 5.06 (0.40) 0.40 (0.66) 1487.92 X3 FA-FA M 3.67(2) 5.06 (0.40) 0.00 (0.1356.75) 0.00 (0.1356.75) X4 FA-FA M 3.84(2) 6.65 (0.40) 0.00 (0.20) 0.00 (0.1356.75) X4 FA-FA M 3.							30.00		30. 00	11356. 75
Ya							0. 155		0.03	(0.16)
Y2 Y2 Y4 FA-FA M 3.82(2) 5.33 0.40 1.06 2051.84 3.00 1.136.75 0.04 1.06 2051.84 3.00 1.136.75 0.04 1.06 2051.84 3.00 1.136.75 0.04 1.06 2051.84 3.00 1.136.75 0.04 1.02 0.136.75 0.04 1.02 0.136.75 0.04 1.03 0.00 1.136.75 0.00 1.136.7			Х3	FA-FA	М	3. 79②	4. 64	0.40	1. 05	
Y2		3F								
X5		OI								
X5			X4	FA-FA	M	3. 82(2)		0. 40		
X5				-						
Ya			VE	F4 F4		0.70@		0.40		
Y2 FA-FA M A. 09(2) A. 25 A. 30 A. 00			Χ5	FA-FA	M	3. 76(2)		0. 40		
Y2										
Y2			Х6	FA-FA	М	4 000		0 33		
Y1			Λο	INTA	""	T. 03 (Z)		0.00		
Y2										
Y2			X1	FA-FA	М	4. 87②		0. 33		
Y2							30.00			
Y2 Y2							0. 169		0. 02	(0.17)
Y2 2F X3 FA-FA M 3.77② 5.58 0.40 0.57 2147.34 30.00 1356.75 0.222 0.02 (0.19) 30.00 1356.75 0.246 0.025 0.02 (0.25) 30.00 30.00 1356.75 0.246 0.026 0.026 0.027 0.025 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.026 0.027 0.030 0.030 0.001 1356.75 0.001 0.001 1356.75 0.001 0			X2	FA-FA	М	3. 67②	5. 06	0. 40	0. 69	1947. 82
Y2							30.00		30.00	11356. 75
YA										
X4	Y2		X3	FA-FA	M	3. 77②		0. 40		
X4		2F								
X5			X4 F	F4 F4		0.04@		0.40		
X5				FA-FA	M	3. 84(2)		0. 40		
X5				-						
X6				EA_EA	М	3. 82②		0.40		
THE TRANSPORT OF T			Λο	1 1 1	""			0.40		
X6										
X1			X6	FA-FA	М	4. 23(2)		0. 33		
X1										
X2										
X2			X1	FA-FA	М	6. 27②	8. 82	0. 33	1. 67	3087.85
X2							30.00		30.00	10099.93
THE TABLE TO THE PROPERTY OF T									0.06	
THE TABLE TO THE PROPERTY OF T			X2	FA-FA	М	5. 70②		0. 40		
THE THE PROPERTY OF THE PROPER										
THE TABLE TO THE PROOF OF THE P						F 70 @				
X4 FB-FB M 5.81② 0.363 0.40 1.89 4189.41 X5 FB-FB M 5.75② 11.96 0.40 1.93 4604.11 X5 FB-FB M 5.75② 11.96 0.40 1.93 4604.11 30.00 30.00 30.00 11356.75 0.318 0.05 (0.33) X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 1.65 3338.22 30.00 30.00 30.00 10099.93 X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 27.00 27.00 27.00 22515.65 Y3 6F X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 Y3 6F 27.00 27.00 26453.09			X3	FA-FA	M	5. 79(2)		0. 40		
X4 FB-FB M 5.81② 10.88 0.40 1.89 4189.41 30.00 30.00 11356.75 0.399 0.06 (0.41) X5 FB-FB M 5.75② 11.96 0.40 1.93 4604.11 30.00 30.00 30.00 11356.75 X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 1.65 3338.22 30.00 30.00 30.00 10099.93 X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 27.00 27.00 27.00 22515.65 Y3 6F X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 27.00 26453.09		1F								
X5 FB-FB M 5.75@ 11.96 0.40 1.93 4604.11 30.00 30.00 11356.75 0.399 0.06 (0.41) 30.00 30.00 11356.75 0.318 0.05 (0.33) 0.318 0.05 (0.33) 0.318 0.05 (0.33) 0.318 0.05 (0.33) 0.00 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.01 (0.03) 0.03 (0.03)			V 4	ED ED	M	E 01@		0.40		
X5 FB-FB M 5.75② 11.96 0.40 1.93 4604.11 30.00 30.00 11356.75 X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 1.65 3338.22 30.00 30.00 10099.93 X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 27.00 22515.65 X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 26453.09			^4	ר ו ח–רם	IVI	0.01(2)		0.40		
X5 FB-FB M 5.75② 11.96 0.40 1.93 4604.11 30.00 30.00 11356.75 X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 1.65 3338.22 30.00 30.00 10099.93 X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 27.00 22515.65 X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 26453.09										
X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 0.05 (0.33) X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 Y3 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 27.00 26453.09			X5	FB-FB	M	5. 75(2)		0 40		
X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 1.65 3338.22 30.00 30.00 10099.93 X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 27.00 22515.65 X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 26453.09					"	5. , 0 2		5. 10		
X6 FA-FA M 6.06② 9.54 0.33 1.65 3338.22 30.00 30.00 10099.93 X1 FA-FA M 17.49② 0.80 0.40 0.40 677.65 27.00 27.00 27.00 27.00 22515.65 X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 27.00 26453.09										
Y3			Х6	FA-FA	M	6.06②		0. 33		
Y3 6F X1 FA-FA M 17. 49② 0. 80 0. 40 0. 40 677. 65 27. 00 22515. 65 37. 00 0. 40 0. 31 0. 03 (0. 03) X2 FA-FA M 8. 82② 0. 85 0. 42 0. 68 852. 01 27. 00 26453. 09							30.00		30. 00	
Y3 6F										
Y3 6F X2 FA-FA M 8. 82② 0. 031 0. 03 (0. 03) X2 FA-FA M 8. 82② 0. 85 0. 42 0. 68 852. 01 27. 00 26453. 09			X1	FA-FA	М	17. 49②		0. 40		
X2 FA-FA M 8.82② 0.85 0.42 0.68 852.01 27.00 27.00 27.00 26453.09									27. 00	22515. 65
27. 00 27. 00 26453. 09	Y3	6F								
			X2	FA-FA	M	8. 82②		0. 42		
X3 FA-FA M 8.85(2) 0.031 0.42 0.03 (0.03)			V.0	F		0.056		2 12		
			X3	FA-FA	M	8. 852	0. 031	0. 42	0. 03	(0.03)

X 方向負加	刀時					σo/Fc		τu/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο	Pt	τu	N
						Fc 0. 84		Fc 0. 68	No 847. 63
		Х3	FA-FA	M	8. 85②	27. 00	0. 42	27. 00	26453. 09
						0. 031		0.03	(0. 03)
		X4	FA-FA	М	8. 76②	0. 83	0.42	0. 68	830. 85
						27. 00		27. 00	26453. 09
	6F					0. 030		0. 03	(0.03)
		X5	FA-FA	М	8. 70②	0. 82	0.42	0. 69	821. 45
						27. 00		27. 00	26453. 09
					_	0. 006		0. 02	(0.01)
		Х6	FA-FA	M	5. 52②	0. 16	0. 40	0. 54	133. 62
						27. 00		27. 00	22515. 65
		V4	F4 F4	٠.,	0.07@	0.053	0.40	0.04	(0.05)
		X1	FA-FA	M	6. 37②	1. 42	0. 40	1. 12	1202. 46
						27. 00 0. 053		27. 00 0. 06	22515. 65 (0. 05)
		X2	FA-FA	М	4. 82②	1. 42	0. 42	1. 60	1430.54
		Λ2	IAIA	W	4. 02 2	27. 00	0.42	27. 00	26453. 09
						0.053		0.06	(0.05)
		Х3	FA-FA	М	4. 82②	1. 42	0. 42	1. 61	1429. 71
				"		27. 00		27. 00	26453. 09
	5F					0.050		0.06	(0.05)
		X4	FA-FA	М	4. 79②	1. 36	0.42	1. 61	1367. 33
						27. 00		27. 00	26453. 09
						0. 048		0.06	(0.05)
		X5	FA-FA	M	4. 742	1. 29	0. 42	1. 62	1292. 66
						27. 00		27. 00	26453. 09
				l	0.500	0.002		0.03	(0.00)
		X6	FA-FA	M	3. 52②	0.04	0.40	0.86	36. 17
						27. 00		27. 00	22515. 65
		X1	FA-FA	М	3. 49②	0. 067 2. 00	0.40	0. 05 1. 52	(0. 07) 1689. 82
		^1	FA-FA	M	3. 49@	30.00	0. 40	30. 00	24675. 50
Y3		Х2	FA-FA M		0. 071		0. 07	(0.07)	
				М	2. 85②	2. 13	0. 42	2. 20	2139.53
				"	2.000	30.00	0. 12	30. 00	29014. 57
						0. 070		0. 07	(0.07)
		Х3	FA-FA	М	2.85②	2. 09	0. 42	2. 20	2094. 56
	4F					30.00		30. 00	29014. 57
	46					0.065		0.07	(0.07)
		X4	FA-FA	M	2. 84②	1. 96	0. 42	2. 19	1967. 84
						30.00		30. 00	29014. 57
					_	0. 059		0. 07	(0.06)
		Х5	FA-FA	M	2. 84②	1. 77	0. 42	2. 18	1778. 90
						30.00		30.00	29014. 57
		Vo	L,		0.57@	0.000	0.40	0.03	(-0.07)
		X6	FA-FA	M	2. 57②	0.00	0. 40	0. 98	-223. 12 -2077. 00
				-		30. 00 0. 095		30. 00 0. 05	-3077. 00 (0. 09)
		X1	FB-FA	М	4. 22②	2. 85	0. 99	1. 53	2416. 43
			1017	"	7. 22 2	30.00	0. 33	30.00	28052. 59
						0.080		0. 07	(0.07)
		X2	FC-FA	М	3. 70②	2. 40	1.01	2. 20	2984. 69
	3F					30.00		30.00	40527. 70
						0. 077		0. 07	(0.07)
		Х3	FC-FA	M	3.69②	2. 32	1. 01	2. 18	2886. 09
						30.00		30.00	40527. 70
						0. 071		0. 07	(0.07)
		X4	FC-FA	M	3. 68②	2. 13	1. 01	2. 17	2640. 87
						30.00		30.00	40527. 70
						0.062		0.07	(0.06)
		X5	FC-FA	M	3. 68②	1. 87	1. 01	2. 18	2327. 11
						30.00		30.00	40527. 70
		Х6	FB-FA	М	4.56②	0.000	0.99	0.05	(-0.10)
						0.00		1. 37	-614. 48

X方向負加力時

人力问复加		++ /2	-, ,	- 1*	П /Б	σo/Fc	Di	τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	₹-ŀ*	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N No
	3F	X6	FB-FA	M	4. 56②	30.00	0. 99	30.00	-6454. 09
	01	7.0	1017		1.000	0. 139	0.00	0. 07	(0. 13)
		X1	FB-FA	М	5. 55②	4. 17	0. 99	2. 05	3533. 71
					0.00	30.00		30. 00	28052. 59
						0. 105		0.09	(0. 10)
		X2	FC-FA	М	5. 27②	3. 16	1. 01	2. 65	3924. 30
				"		30.00		30.00	40527. 70
						0. 102		0.09	(0.09)
		Х3	FC-FA	М	5. 32②	3. 06	1. 01	2. 64	3799.97
	25					30.00		30. 00	40527. 70
	2F					0. 091		0.09	(0.08)
		X4	FC-FA	М	5. 30②	2. 73	1. 01	2. 61	3390.70
						30.00		30.00	40527. 70
			FC-FA			0.080		0.09	(0.07)
		Х5		М	5. 22②	2. 39	1. 01	2. 58	2964. 21
						30.00		30.00	40527. 70
		X6 FB-				0.000		0.07	(-0.18)
			FB-FA	M	5. 91②	0.00	0. 99	2. 14	-1159. 69
Y3						30.00		30. 00	-6454. 09
				М	7. 95②	0. 234	0. 99	0.08	(0. 21)
		X1	FB-FB			7. 02		2. 31	5949.16
						30.00		30.00	28052. 59
						0. 163		0. 08	(0.15)
		X2	FC-FC	M	7. 76②	4. 88	1.01	2. 50	6056.50
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 158		0.08	(0.15)
		Х3	FC-FC	M	7. 97②	4. 73	1. 01	2. 42	5877. 39
	1F					30.00		30. 00	40527. 70
	IF					0. 142		0.08	(0.13)
		X4	FC-FC	M	7. 91②	4. 27	1. 01	2. 38	5305.36
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 129		0.08	(0.12)
		X5 FC-FC	M	7. 63②	3. 87	1. 01	2. 42	4802. 04	
						30.00		30. 00	40527. 70
						0.000		0.06	(-0. 22)
		X6 FB-FB	M	9.812	0.00	0. 99	1. 87	-1412. 75	
						30.00		30. 00	-6454. 09

Y方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
						0. 010		0. 01	(0.01)
		X1	FA-FA	M	4. 812	0. 26	0. 33	0. 24	90. 44
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 037		0.00	(0.04)
		X2	FA-FA	M	4. 59②	1. 01	0. 48	0. 05	316. 81
						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 037		0.00	(0.04)
		Х3	FA-FA	M	4. 442	1. 01	0. 48	0.00	316. 66
	6F					27. 00		27. 00	8768. 50
	UI UI	X4	FA-FA	M	4. 37②	0. 037		0.00	(0.04)
Y2						1. 01	0. 48	0.00	316. 66
12						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 037		0.00	(0.04)
		Х5	FA-FA	M	4. 59②	1. 01	0. 48	0.05	316. 83
						27. 00		27. 00	8768. 50
						0. 010		0. 01	(0.01)
		Х6	FA-FA	M	4. 81②	0. 26	0. 33	0. 24	90. 41
						27. 00		27. 00	9207. 43
	5F					0.000		0.00	(-0.02)
		5F X1 FA-FA	M	5. 30②	0.00	0. 33	0. 11	-20. 96	
	JF			"		27. 00		27. 00	-1174. 93
		X2	FA-FA	M	4. 30②	0. 044	0. 48	0.00	(0.04)

Y方向正加	力時								
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
		Vo		м	4 20/0	1. 20	0.40	0. 03	376. 86
		X2	FA-FA	М	4. 30②	27. 00	0. 48	27. 00	8768. 50
						0. 045		0.00	(0.04)
		Х3	FA-FA	M	4. 02②	1. 22	0. 48	0.00	383. 43
						27. 00		27. 00	8768. 50
		V.4			4.00@	0. 045	0.40	0.00	(0.04)
	5F	X4	FA-FA	M	4. 03②	1. 22 27. 00	0. 48	0.00	383. 43 8768. 50
						0. 044		27. 00 0. 00	(0.04)
		X5	FA-FA	M	4. 30(2)	1. 20	0.48	0.00	376. 88
		,,,	' ' ' ' ' '		1. 00 €	27. 00	0. 10	27. 00	8768. 50
						0.000		0.00	(-0.02)
		Х6	FA-FA	М	5. 30②	0.00	0. 33	0.11	-20. 99
						27. 00		27. 00	-1174. 93
						0.000		0.00	(-0.14)
		X1	FA-FA	M	4. 85②	0. 00	0. 33	0. 10	-159. 28
						30.00		30. 00	-1174. 93
						0. 025		0.00	(0.02)
		X2	FA-FA	M	4. 62②	0. 75	0. 48	0.05	236. 85
						30.00		30.00	9571. 75
		Х3	FA-FA	М	5. 65②	0. 026 0. 79	0.48	0. 00 0. 00	(0. 03) 250. 39
		٨٥	FA-FA	IVI	5. 05(Z)	30.00	0.40	30.00	9571. 75
	4F					0. 026		0.00	(0. 03)
		X4	FA-FA	М	5. 49(2)	0. 79	0. 48	0.00	250. 37
				"		30.00		30.00	9571.75
						0. 025		0.00	(0.02)
		Х5	FA-FA	М	4. 62②	0. 75	0.48	0. 05	236. 87
						30.00		30.00	9571. 75
			FA FA			0.000		0.00	(-0.14)
		Х6	FA-FA	М	4. 85②	0. 00	0. 33	0. 10	-159. 31
Y2						30.00		30.00	-1174. 93
		V1		3. 21(1)	0.000	0.00	0.00	(-0.33)	
		X1	FA-FA	M	3. 21(1)	0.00	0. 33	0.10	-388. 61
						30. 00 0. 000		30. 00 0. 00	-1174. 93 (-0. 13)
		X2	FA-FA	М	5. 50②	0.00	0.40	0.00	-199. 68
		\Z	17, 17,	""	0.002	30.00	0.40	30.00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-0. 12)
		Х3	FA-FA	М	3. 21①	0.00	0.40	0.00	-188. 10
	2E					30.00		30. 00	-1539. 25
	3F					0.000		0.00	(-0.12)
		Х4	FA-FA	М	3. 21①	0.00	0.40	0.00	-188. 11
						30.00		30.00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-0. 13)
		Х5	FA-FA	M	5. 50②	0.00	0.40	0.02	-199. 65
						30.00		30.00	-1539. 25
		Ve	E . E .		0.01@	0.000	0.00	0.00	(-0.33)
		Х6	FA-FA	M	3. 21①	0. 00 30. 00	0. 33	0. 10 30. 00	-388. 65 -1174. 93
		X1	FA-FA	М	3. 21①	0. 000 0. 00	0. 33	0. 00 0. 13	(-0. 70) -818. 54
		_ ^1	' ' ' ' '	"	0.210	30.00	0.00	30.00	-1174. 93
			1			0.000		0.00	(-0. 56)
		X2	FA-FA	М	3. 21①	0.00	0.40	0.04	-865.50
						30.00		30.00	-1539. 25
	2F					0.000		0.00	(-0.56)
	<u> </u>	Х3	FA-FA	M	3. 21①	0.00	0.40	0.00	-855. 46
						30.00		30. 00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-0.56)
		X4	FA-FA	М	3. 21①	0.00	0.40	0.00	-855. 48
			1			30.00		30.00	-1539. 25
		X5	FA-FA	М	3. 21①	0.000	0.40	0.00	(-0.56)
			1			0. 00		0. 04	-865. 47

Y方向正加	刀時					/⊏		/⊑	NI /NI	
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No	
		Х5	FA-FA	М	3. 21①	30.00	0. 40	30. 00	-1539. 25	
	2F					0.000		0.00	(-0.70)	
		Х6	FA-FA	M	3. 21①	0.00	0. 33	0. 13	-818. 60	
						30.00		30.00	-1174. 93	
		V1	FA FA	٠.,	0.04	0.000	0.00	0.00	(-1.00*)	
		X1	FA-FA	M	3. 64①	0. 00 30. 00	0. 33	0. 00 30. 00	-1174. 93 -1174. 93	
						0. 000		0.00	(-1. 00*)	
		X2	FA-FA	M	3. 64(1)	0.000	0. 40	0.00	-1539. 25	
		\Z	I A I A	"	0.04(1)	30.00	0. 40	30.00	-1539. 25	
						0. 000		0.00	(-1.00*)	
Y2		Х3	FA-FA	М	3. 64①	0.00	0. 40	0.00	-1539. 25	
	15					30.00		30.00	-1539. 25	
	1F					0.000		0.00	(-1.00*)	
		Х4	FA-FA	M	3. 64①	0.00	0. 40	0.00	-1539. 25	
						30.00		30. 00	-1539. 25	
						0.000		0.00	(-1.00*)	
		X5	FA-FA	M	3. 64①	0.00	0. 40	0.00	-1539. 25	
						30.00		30.00	-1539. 25	
				l	0.04@	0.000	0.00	0.00	(-1.00*)	
		Х6	FA-FA	M	3. 64①	0.00	0. 33	0.00	-1174. 93	
						30. 00 0. 017		30. 00 0. 01	-1174. 93	
		X1	FA-FA	M	2. 75①	0. 017	0. 40	0. 01	(0. 02)	
		٨١	IAIA	IWI	2. 75(1)	27. 00	0.40	27. 00	22515. 65	
						0. 025		0.00	(0.03)	
		X2	FA-FA	М	3. 77②	0. 67	0. 42	0. 01	676. 15	
				"		27. 00		27. 00	26453. 09	
						0. 025		0.00	(0.03)	
		Х3	FA-FA	М	3.84②	0. 67	0. 42	0.00	672. 18	
	6F					27. 00		27. 00	26453. 09	
		Х4	V.4	Y/				0. 025		0.00
			FA-FA	M	3.85②	0. 67	0. 42	0.00	672. 18	
						27. 00		27. 00	26453. 09	
				l		0. 025		0.00	(0.03)	
		X5	FA-FA	M	3.77②	0. 67	0. 42	0.01	676. 15	
						27. 00		27. 00	26453. 09	
		Х6	E	M	2. 75①	0. 017 0. 47	0.40	0. 01 0. 14	(0. 02) 396. 61	
		Λ0	FA-FA	M	2. /5(1)	27. 00	0. 40	27. 00	22515. 65	
						0. 050		0.00	(0. 05)	
		X1	FA-FA	M	2. 75①	1. 34	0. 40	0.09	1132. 24	
			' ' ' ' ' '	"	2. 700	27. 00	0. 10	27. 00	22515. 65	
Y3						0.063		0.00	(0.07)	
		X2	FA-FA	М	3. 01②	1. 71	0. 42	0.00	1722. 12	
						27. 00		27. 00	26453. 09	
						0. 063		0.00	(0.06)	
		Х3	FA-FA	M	2. 98②	1. 69	0. 42	0.00	1701. 44	
	5F					27. 00		27. 00	26453. 09	
	JI					0.063		0.00	(0.06)	
		Х4	FA-FA	M	2. 96②	1. 69	0. 42	0.00	1701.44	
						27. 00		27. 00	26453. 09	
		VE		.,	0.00@	0.063	0.40	0.00	(0.07)	
		X5	FA-FA	M	3. 00②	1. 71	0. 42	0.00	1722. 10	
						27. 00 0. 050		27. 00 0. 00	26453. 09 (0. 05)	
		X6	FA-FA	M	2. 75①	1. 34	0. 40	0.00	1132. 26	
		Λ0	'^ '^	"	2. 73(1)	27. 00	U. 4U	27. 00	22515. 65	
			1			0. 081		0.00	(0.08)	
		X1	FA-FA	М	2. 75①	2. 42	0. 40	0.09	2052. 18	
	45			M	2. 75①	30.00		30.00	24675. 50	
	4F					0. 101		0.00	(0.10)	
		X2	FA-FA	М	3. 04②	3. 03	0. 42	0.00	3043.72	
						30.00		30.00	29014. 57	

Y方向正加力時

Y方向正加	力時					σo/Fc		τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο	Pt	τu	N
						Fc 0. 100		Fc 0. 00	(0, 10,)
		Х3	FA-FA	M	3. 39②	0. 100 2. 99	0. 42	0.00	(0. 10)
		Λ0	1 1 1	"	0.032	30.00	0. 42	30. 00	29014. 57
						0. 100		0.00	(0.10)
		X4	FA-FA	М	3. 42②	2. 99	0. 42	0.00	3004.34
	45					30.00		30.00	29014. 57
	4F					0. 101		0.00	(0.10)
		Х5	FA-FA	M	3.06②	3. 03	0. 42	0.00	3043. 69
						30.00		30. 00	29014. 57
				l		0. 081		0.00	(0.08)
		Х6	FA-FA	M	2. 75①	2. 42	0. 40	0.09	2052. 22
						30. 00 0. 120		30. 00 0. 00	24675. 50 (0. 11)
		X1	FB-FB	M	2. 75①	3. 60	0. 99	0. 00	3053. 43
			1010	"	2. 75(1)	30.00	0. 33	30. 00	28052. 59
						0. 126		0.00	(0. 12)
		X2	FC-FA	М	4. 25②	3. 77	1. 01	0.00	4677. 58
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 124		0.00	(0.11)
		Х3	FC-FA	M	3. 04②	3. 72	1. 01	0.00	4616. 10
	3F					30.00		30. 00	40527. 70
		V.4	F0 F4	l	0.00@	0. 124		0.00	(0.11)
		X4	FC-FA	M	3. 08②	3. 72	1. 01	0.00	4616.12
						30. 00 0. 126		30. 00 0. 00	40527. 70 (0. 12)
		X5	FC-FA	M	4. 29②	3. 77	1. 01	0.00	4677. 54
		Λ0	1017	"	4. 23 2	30.00	1.01	30.00	40527. 70
						0. 120		0.00	(0.11)
		Х6	FB-FB	М	2. 75①	3. 61	0. 99	0.10	3053. 47
						30.00		30.00	28052. 59
						0. 163		0.00	(0.15)
Y3		X1	FB-FB	M	2. 56①	4. 88	0. 99	0.09	4134. 96
						30.00		30. 00	28052. 59
		Vo.	F0 F4	٠.,	0.500	0. 176	1 01	0.00	(0.16)
		X2	FC-FA	M	3. 562	5. 27 30. 00	1. 01	0. 00 30. 00	6546. 21 40527. 70
						0. 174		0.00	(0. 16)
		Х3	FC-FA	M	3. 12②	5. 22	1. 01	0.00	6481.30
		,,,	' ' ' ' ' '	"	0.12	30.00	1.01	30. 00	40527. 70
	2F					0. 174		0.00	(0.16)
		Х4	FC-FA	М	3. 17②	5. 22	1. 01	0.00	6481.32
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 176		0.00	(0.16)
		X5	FC-FA	M	3. 65②	5. 27	1. 01	0.00	6546. 18
						30.00		30.00	40527. 70
		VC	ED. ED	м	2. 56(1)	0. 163	0.00	0.00	(0. 15)
		X6	FB-FB	M	2. 50(1)	4. 88 30. 00	0. 99	0. 09 30. 00	4135. 01 28052. 59
						0. 245		0.00	(0. 22)
		X1	FB-FB	M	2. 94①	7. 36	0. 99	0. 12	6231.31
				"		30.00	5.00	30. 00	28052. 59
						0. 262		0.00	(0. 24)
		X2	FC-FC	M	6. 37②	7. 86	1. 01	0. 01	9757. 59
						30.00		30. 00	40527. 70
						0. 260		0.00	(0. 24)
	1F	Х3	FC-FC	M	6.36②	7. 80	1. 01	0.00	9683.60
			-			30.00		30.00	40527. 70
		X4	FC-FC	M	6. 44②	0. 260 7. 80	1. 01	0. 00 0. 00	(0. 24) 9683. 60
		^4	10-50	IWI	U. 44(Z)	30.00	1.01	30.00	40527. 70
						0. 262		0.00	(0. 24)
		X5	FC-FC	M	6. 54②	7. 86	1. 01	0.00	9757. 54
				"		30.00	• 1	30. 00	40527. 70
		Х6	FB-FB	M	2. 94①	0. 245	0. 99	0.00	(0. 22)
			•	•					

Y方向正加力時

	フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ−ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
İ	٧2	10	Х6	FB-FB	M	2. 94①	7. 36	0. 99	0.12	6231.36
	13	IF	Λ0	LD_LD	IVI	2. 94(1)	30.00	0.99	30.00	28052. 59

Y方向負加力時

Y方向負加	力時								
	The to	-1.5			/5	σo/Fc	ъ.	τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	₹-ŀ*	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N No
						0. 037		0. 01	(0.04)
		X1	FA-FA	M	4. 90②	1.00	0. 33	0. 30	350. 59
		_ ^1	1	"	4. 30 2	27. 00	0. 55	27. 00	9207. 43
			+			0. 070		0.00	(0.07)
		X2	FA-FA	M	4. 63②	1. 90	0. 48	0.00	599. 24
		^2	FA-FA	l W	4. 03②	27. 00	0.40		
						0.070		27. 00 0. 00	8768.50
		Х3	FA-FA	М	5. 62②	1. 88	0. 48	0.00	(0. 07) 592. 58
		۸۵	FA-FA	l W	J. 02(<u>2</u>)		0.40	27. 00	
	6F		-			27. 00		0.00	8768. 50
		V4	EA EA	М	E 60@	0.070	0.40		(0.07)
		X4	FA-FA	M	5. 62②	1. 88	0. 48	0.00	592. 58
			+			27. 00		27. 00	8768. 50
		VE			4 62@	0.070	0.40	0.00	(0.07)
		X5	FA-FA	M	4. 63②	1. 90	0. 48	0.00	599. 24
						27. 00		27. 00	8768.50
		V.C		۱.,	4.00@	0.037	0.00	0.01	(0.04)
		Х6	FA-FA	M	4. 90②	1.00	0. 33	0.30	350. 59
						27. 00		27. 00	9207. 43
		V.4		١	4 000	0. 112	0.00	0.01	(0. 12)
		X1	FA-FA	M	4. 00②	3. 03	0. 33	0. 15	1061.51
						27. 00		27. 00	9207. 43
		V0		١	4.40@	0. 187	0.40	0.00	(0.18)
		X2	FA-FA	M	4. 19②	5. 05	0. 48	0.01	1589. 38
						27. 00		27. 00	8768. 50
		V0		١	F 70@	0. 186	0.40	0.00	(0.18)
		X3	FA-FA	M	5. 76②		0.00	1577. 72	
	5F		-			27. 00		27. 00	8768. 50
\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \				١	F 70@	0. 186	0.40	0.00	(0.18)
Y2		X4	FA-FA	M	5. 76②	5. 01	0. 48	0.00	1577. 72
						27. 00		27. 00	8768. 50
		V.F		١	4.40@	0. 187	0.40	0.00	(0.18)
		X5	FA-FA	M	4. 19②	5. 05	0. 48	0.01	1589. 38
						27. 00		27. 00	8768. 50
		V 0		١	4.00@	0. 112	0.00	0.01	(0. 12)
		X6	FA-FA	M	4. 00②	3. 03	0. 33	0. 15	1061.51
						27. 00		27. 00	9207. 43
		V4		٠.,	4.00@	0. 176	0.00	0.01	(0.18)
		X1	FA-FA	M	4. 08②	5. 29	0. 33	0. 18	1850. 53
						30.00		30.00	10099. 93
		V.0		l	4.05	0. 291	0.40	0.00	(0. 29)
		X2	FA-FA	M	4. 25②	8. 72	0. 48	0.01	2747. 58
			1			30.00		30.00	9571.75
		V.0		l	4 700	0. 289	0.40	0.00	(0. 29)
		X3	FA-FA	M	4. 73②	8. 68	0. 48	0.00	2734. 08
	4F					30.00		30.00	9571. 75
		,,,,	F. 5:		4	0. 289		0.00	(0. 29)
		X4	FA-FA	M	4. 73②	8. 68	0. 48	0.00	2734. 08
			1			30.00		30.00	9571. 75
		,,,,		ļ <u>"</u>	4.05@	0. 291	0.40	0.00	(0. 29)
		X5	FA-FA	M	4. 25②	8. 72	0. 48	0.01	2747. 58
						30.00		30.00	9571. 75
		V0			4.00@	0. 176	0.00	0.01	(0.18)
		X6	FA-FA	M	4. 08②	5. 29	0. 33	0. 18	1850. 53
						30.00		30.00	10099. 93
	٥٦	V4		l	4 448	0. 252	0.00	0.01	(0. 26)
	3F	X1	FA-FA	M	4. 442	7. 55	0. 33	0. 17	2642. 84
						30.00		30.00	10099. 93

Y方向負加	力時								
フレーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
						0. 362		0.00	(0.37)
		X2	FB-FA	М	4. 15②	10.85	0. 40	0. 01	4177. 51
						30.00		30.00	11356. 75
						0. 360		0.00	(0.37)
		Х3	FB-FA	M	4. 56②	10.81	0.40	0.00	4160.17
						30.00		30.00	11356. 75
						0. 360		0.00	(0.37)
	3F	X4	FB-FA	M	4. 56②	10. 81	0. 40	0.00	4160.17
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 362		0.00	(0.37)
		Х5	FB-FA	M	4. 15②	10. 85	0. 40	0. 01	4177. 51
						30.00		30.00	11356. 75
						0. 252		0. 01	(0. 26)
		Х6	FA-FA	M	4. 442	7. 55	0. 33	0. 17	2642. 84
						30.00		30.00	10099.93
						0. 341		0. 01	(0.35)
		X1	FA-FA	M	4. 71②	10. 24	0. 33	0. 18	3584. 76
						30.00		30. 00	10099. 93
						0. 490		0.00	(0.50)
		X2	FC-FA	M	4. 612	14. 71	0. 40	0.00	5662. 43
						30.00		30.00	11356. 75
						0. 489		0.00	(0.50)
		Х3	FC-FA	M	11. 28②	14. 66	0. 40	0.00	5645. 08
	2F					30.00		30.00	11356. 75
	21					0. 489		0.00	(0.50)
Y2		X4	FC-FA	M	11. 28②	14. 66	0. 40	0.00	5645. 07
						30.00		30.00	11356. 75
						0. 490		0.00	(0.50)
		Х5	FC-FA	M	4. 612	14. 71	0.40	0.00	5662. 43
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 341		0. 01	(0. 35)
		Х6	FA-FA	M	4. 71②	10. 24	0. 33	0. 18	3584. 76
						30.00		30. 00	10099. 93
						0. 446		0.00	(0.46)
		X1	FB-FB	M	6. 342	13. 39	0. 33	0. 12	4687. 87
						30.00		30.00	10099. 93
					0	0. 624		0.00	(0. 63*)
		X2	FD-FD	M	4. 77②	18. 72	0. 40	0. 01	7209.09
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 622		0.00	(0. 63*)
		Х3	FD-FD	M	5.862	18. 67	0. 40	0.00	7188. 11
	1F					30.00		30. 00	11356. 75
			FD FD	١	F 00@	0. 622	0 40	0.00	(0. 63*)
		X4	FD-FD	M	5.86②	18. 67	0. 40	0.00	7188. 11
			1			30.00		30.00	11356. 75
		VE	ED 55		4 77 @	0. 624	0.40	0.00	(0. 63*)
		X5	FD-FD	M	4. 77②	18. 72	0. 40	0.01	7209.09
			1			30.00		30.00	11356. 75
		Vo	רף כי		0.05@	0. 446	0.00	0.00	(0.46)
		X6	FB-FB	M	6. 35②	13. 39	0. 33	0. 12	4687. 88
						30.00		30.00	10099. 93
		V1		м	0.754	0.000	0.40	0.00	(-0. 03)
		X1	FA-FA	M	2. 75①	0.00	0. 40	0.10	-89. 80 -2077, 00
						27. 00 0. 001		27. 00	-3077. 00
		X2	EV-EV	м	2.01@	0.001	0. 42	0.00	(0.00)
		^∠	FA-FA	M	3. 01②	27. 00	0. 42	0.03	
Y3	6F							27. 00 0. 00	26453. 09
13	UΓ	Х3	FA-FA	М	3. 15②	0. 001 0. 04	0. 42	0.00	(0. 00) 35. 46
		۸٥	I A-FA	"	J. 10(<u>4</u>)	27. 00	0. 42	27. 00	26453. 09
						0. 001		0.00	(0.00)
		X4	FA-FA	M	3. 15②	0.001	0. 42	0.00	35. 46
		^4	I A-FA	"	J. 10(<u>4</u>)	27. 00	0. 42	27. 00	26453. 09
		X5	FA-FA	M	3. 01②	0. 001	0. 42	0.00	(0.00)
		Λυ	I A-FA	IVI	J. UI (2)	0.001	0.42	0.00	(0.00)

Y方向負加						σo/Fc		τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	₹-ŀ*	Ho/D	σο Fc	Pt	τu Fc	N No
						0.04		0.03	38. 39
		X5	FA-FA	M	3. 01②	27. 00	0. 42	27. 00	26453. 09
	6F					0.000		0.00	(-0.03)
		Х6	FA-FA	М	2. 75①	0.00	0.40	0. 10	-89. 80
						27. 00		27. 00	-3077. 00
						0.000		0.00	(-0. 13)
		X1	FA-FA	М	2. 75①	0. 00	0. 40	0. 05	-392. 03
						27. 00		27. 00	-3077. 00
		V0			4.11@	0.000	0.40	0.00	(-0. 10)
		X2	FA-FA	M	4. 11②	0.00	0. 42	0.01	-324. 42 -3399. 82
						27. 00 0. 000		27. 00 0. 00	(-0. 10)
		Х3	FA-FA	М	20. 71②	0.000	0. 42	0.00	-331.80
		Λο	IA IA	""	20.712	27. 00	0. 42	27. 00	-3399. 82
	5F					0.000		0.00	(-0. 10)
		X4	FA-FA	М	20. 642	0.00	0. 42	0.00	-331.80
						27. 00		27. 00	-3399. 82
						0.000		0.00	(-0.10)
		X5	FA-FA	М	4.112	0.00	0.42	0.01	-324. 42
						27. 00		27. 00	-3399. 82
					. 750	0.000		0.00	(-0.13)
		X6	FA-FA	M	2. 75①	0.00	0. 40	0.05	-392. 03
						27. 00 0. 000		27. 00 0. 00	-3077. 00 (-0. 29)
		X1	FA-FA	М	2. 75①	0.000	0. 40	0.00	-878. 92
			17.17	""	2. 75(1)	30.00	0.40	30.00	-3077. 00
						0.000		0.00	(-0. 29)
		X2	FA-FA	М	4. 12②	0.00	0. 42	0. 01	-979. 82
						30.00		30.00	-3399. 82
						0.000		0.00	(-0. 29)
		X3 FA-FA M 9.99②	0.00	0. 42	0.00	-997. 18			
Y3	4F					30.00		30.00	-3399. 82
10	"					0.000		0.00	(-0. 29)
		X4	FA-FA	M	9. 96②	0.00	0. 42	0.00	-997. 18
						30.00		30.00	-3399. 82
		X5	FA-FA	M	1 12(2)	0.000	0. 42	0.00	(-0. 29) -979. 82
		ΛS	FA-FA	M	4. 12②	0. 00 30. 00	0. 42	0. 01 30. 00	-3399. 82
						0.000		0.00	(-0. 29)
		Х6	FA-FA	M	2. 75①	0.00	0. 40	0.03	-878. 92
				"		30.00		30.00	-3077. 00
						0.000		0.00	(-0. 27)
		X1	FB-FB	М	2. 75①	0.00	0.99	0. 03	-1745. 97
						30.00		30. 00	-6454. 09
						0.000		0.00	(-0. 27)
		X2	FC-FA	M	3. 26②	0.00	1. 01	0. 01	-2390. 81
						30.00		30.00	-8856. 70
		V2	F0 F4		05 000	0.000	1 01	0.00	(-0. 27)
		Х3	FC-FA	M	25. 66②	0. 00 30. 00	1. 01	0.00	-2416. 86 -8856. 70
	3F					0.000		30. 00 0. 00	(-0. 27)
		X4	FC-FA	М	25. 80②	0.000	1. 01	0.00	-2416. 86
		, A-1	017	"	20.002	30.00	1.01	30.00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0. 27)
		X5	FC-FA	M	3. 26②	0.00	1. 01	0. 01	-2390. 81
						30.00		30. 00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0. 27)
		Х6	FB-FB	М	2. 75①	0.00	0.99	0.03	-1745. 97
						30.00		30.00	-6454. 09
						0.000		0.00	(-0.42)
		X1	FB-FB	M	2. 56①	0.00	0. 99	0.01	-2741. 16
	2F		1			30.00		30.00	-6454. 09
		X2	FC-FA	М	3. 37②	0.000	1. 01	0.00	(-0.45)
						0.00		0. 01	-3966. 43

Y方向負加力時

フルーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc σο Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
		X2	FC-FA	M	3. 37②	30.00	1.01	30.00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0.45)
		Х3	FC-FC	M	4. 112	0.00	1. 01	0.00	-4003. 61
						30.00		30. 00	-8856. 70
					_	0.000		0.00	(-0.45)
		X4	FC-FC	M	4. 112	0.00	1. 01	0.00	-4003. 61
	2F					30.00		30. 00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0.45)
		X5	FC-FA	M	3. 37②	0.00	1.01	0. 01	-3966. 43
						30.00		30. 00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0.42)
		Х6	FB-FB	M	2. 56①	0.00	0. 99	0. 01	-2741. 16
						30.00		30. 00	-6454. 09
			ED ED		0.04@	0.000	0.00	0.00	(-0.64)
		X1	FB-FB	M	2. 94①	0.00	0.99	0.05	-4148. 54
Y3						30.00		30.00	-6454. 09
		V0	F0 F0		6.64@	0.000	1 01	0.00	(-0.71)
		X2	FC-FC	M	6. 642	0. 00 30. 00	1. 01	0. 03 30. 00	-6305. 80 -8856. 70
						0.000		0.00	(-0. 72)
		Х3	FC-FC	M	2. 47①	0.000	1. 01	0.00	-6350. 29
		۸۵	10-10	IVI	2. 47(1)	30.00	1.01	30. 00	-8856. 70
	1F					0.000		0.00	(-0.72)
		X4	FC-FC	M	2. 47①	0.000	1. 01	0.00	-6350. 30
		Λ4	1010	, m	2. 47(1)	30.00	1.01	30. 00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0. 71)
		X5	FC-FC	М	6. 642	0.00	1. 01	0.03	-6305. 81
		/.0			J. J. E	30.00	1.01	30.00	-8856. 70
						0.000		0.00	(-0. 64)
		X6	FB-FB	М	2. 94(1)	0.00	0. 99	0.05	-4148. 54
						30.00	5.00	30. 00	-6454. 09

c) RC壁の部材種別

 ru
 : 最終ステップでの平均せん断応力度
 (N/mm2)

 Fc
 : コンクリート強度
 (N/mm2)

 モード
 : 破壊モード (M:曲げ破壊, S:せん断破壊)

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 017	0. 5	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 020	0.6	30.00
^1	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 025	0.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 034	1. 0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 019	0. 6	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0. 1	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 005	0. 1	30.00
٨٧	3F	Y2	Y3	WA	M	0.005	0. 1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0. 2	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0.0	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30.00
۸۵	3F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0. 1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0. 2	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WA	M	0.008	0. 2	30.00
Λ4	3F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0. 3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0. 3	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30. 00

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 010	0. 3	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0. 3	30. 00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 012	0. 4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 016	0. 5	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0. 0	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.006	0. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	27. 00
X6	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0. 0	30. 00
Λ0	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.003	0. 1	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 019	0. 6	30.00

X方向負加力時

×方向負加フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	М	0.006	0. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	М	0.000	0.0	30. 00
٨١	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	М	0.003	0.1	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 019	0.6	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 004	0.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0. 3	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0.3	30. 00
^2	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 012	0.4	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	М	0. 016	0. 5	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	М	0. 001	0.0	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 004	0.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	М	0. 007	0. 2	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WA	M	0.008	0. 2	30. 00
۸۵	3F	Y2	Y3	WA	М	0.009	0.3	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0.3	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30.00
^4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0.1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	М	0.000	0.0	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 004	0.1	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 005	0.1	30.00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	М	0. 005	0.1	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	М	0. 007	0. 2	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0.0	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 007	0. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 016	0. 4	27. 00
Х6	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 020	0. 6	30. 00
Λ0	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 025	0. 7	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	М	0. 033	1.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	М	0. 019	0. 6	30. 00

Y方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 030	0.8	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 044	1. 2	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 045	1.3	30.00
٨١	3F	Y2	Y3	WA	M	0.050	1.5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 058	1. 7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1. 9	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 026	0. 7	27. 00
X2	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1. 2	27. 00
٨٧	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 054	1.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00

K48033 NO. 66

Y方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
X2	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 071	2. 1	30. 00
^2	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 077	2. 3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 025	0. 7	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 042	1.1	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 053	1. 6	30.00
۸۵	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 070	2. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 077	2. 3	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 025	0. 7	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 042	1.1	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 053	1. 6	30.00
A4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 061	1. 8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 070	2. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 077	2. 3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 026	0. 7	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1. 2	27. 00
Х5	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 054	1. 6	30.00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 071	2. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 077	2. 3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 030	0.8	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 044	1. 2	27. 00
Х6	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 045	1. 3	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.050	1. 5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 058	1. 7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 064	1. 9	30.00

Y方向負加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 042	1.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1. 6	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 071	2. 1	30. 00
^1	3F	Y2	Y3	WD	S	0. 083	2. 5	30. 00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 095	2. 8	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 104	3. 1	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 073	2. 0	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WD	S	0. 087	2. 6	30. 00
\ \Z	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 098	2. 9	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 113	3. 4	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 124	3. 7	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 073	2. 0	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WD	S	0. 087	2. 6	30. 00
^3	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 098	2. 9	30. 00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 113	3. 4	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 124	3. 7	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 073	2. 0	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WD	S	0. 087	2. 6	30. 00
A4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 098	2. 9	30. 00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 113	3. 4	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 124	3. 7	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 073	2. 0	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WD	S	0. 087	2. 6	30. 00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 098	2. 9	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 113	3. 4	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 124	3. 7	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 042	1.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.6	27. 00
Х6	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 071	2. 1	30.00
٨٥	3F	Y2	Y3	WD	S	0. 083	2. 5	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 095	2. 8	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 104	3. 1	30.00

BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 NO. 66

U-5.1.3 部材の耐震性能パラメータと部材ランク (FD部材のみ)

はりの性能パラメータ

構造	RC	SRC	S
P1	τ u/Fc	sMo/Mo	d/t(w)
P2			b/t(f)
P3			横補剛
P4			靭性
P5			接合

モード : 部材破壊モード(M : 曲げ破壊 , S : せん断破壊)

τu : 最終ステップでの平均せん断応力度

sMo/Mo: 鉄骨断面の曲げ耐力/鉄骨鉄筋コンクリートとしての曲げ耐力

 d/t(w)
 : ウエブの幅厚比

 b/t(f)
 : フランジの幅厚比

 横補剛
 : [o]充分 [x]不足

靭性 : 脆性破壊部材の種別 [o]:靭性破壊部材 [x]:脆性破壊部材接合 : 保有耐力接合の結果 [o]:保有耐力接合 [x]:非保有耐力接合

[(o)]:保有耐力接合とみなす [---]:両端ピン接合のため判定外

柱の性能パラメータ

1			
構造	RC	SRC	S
P1	①:Ho/Dまたは②:2M/(Q·D)	N/No (Ru)	d/t(w)
P2	σo/Fc	sMo/Mo	b/t(f)
P3	Pt		靭性
P4	τ u/Fc		接合
P5	N/No		

t-ト゛ : 部材破壊モード (M : 曲げ破壊 , S : せん断破壊)

: [*]: 充填形鋼管コンクリートの拘束効果が考慮されている

Ho/D : (柱の内のり長さ/柱のせい) または (2·M/Q·D)

σo : 最終ステップでの軸方向応力度

Pt : 引張鉄筋比(%)

τu : 最終ステップでの平均せん断応力度

N/No : RCの場合は、ピロティー柱の軸力制限の確認のための数値

: [*]:「建築物の構造関係技術基準解説書」によるピロティー柱の軸力制限を超えた場合

: (XY方向のいずれかに耐力壁が取り付く場合は、参考値として()付で出力)

N/No : 崩壊メカニズム時の軸方向荷重/SRC断面としての最大圧縮耐力。

Ru : コンファインド効果を考慮する場合の限界部材角

sMo/Mo : 鉄骨断面の曲げ耐力/鉄骨鉄筋コンクリートとしての曲げ耐力

(SRC柱の柱脚がベースプレート下面でモデル化されている場合には柱頭の数値とします)

d/t(w) : ウエブの幅厚比 b/t(f) : フランジの幅厚比

靭性 : 脆性破壊部材の種別 [o]: 靭性破壊部材 [x]: 脆性破壊部材接合 : 保有耐力接合の結果 [o]: 保有耐力接合 [x]: 非保有耐力接合

[(o)]:保有耐力接合とみなす [---]:両端ピン接合のため判定外

壁・ブレースの性能パラメータ

至っ	レースの圧	ピハング ブ	•
構造	RC	SRC	S
P1	τ u/Fc		λ e1
P2			λ e2
P3			靭性
P4			接合

モード : 部材破壊モード (M : 曲げ破壊 , S : せん断破壊)

τ u : 最終ステップでの平均せん断応力度
 λ e1 : 筋違材の有効細長比(右上り)
 λ e2 : 筋違材の有効細長比(左上り)

靭性 : 脆性破壊部材の種別 [o]: 靭性破壊部材 [x]: 脆性破壊部材接合 : 保有耐力接合の結果 [o]: 保有耐力接合 [x]: 非保有耐力接合

[(o)]:保有耐力接合とみなす [---]:両端ピン接合のため判定外

Y方向負加力時 X1 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
3F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 083			
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 095			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 104			

BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 NO. 66

Y方向負加力時 X2 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 087			
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 124			

Y方向負加力時 X3 フレーム 壁の部材種別

ĺ	階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
ĺ	4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 087			
	2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113			
ĺ	1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 124			

Y方向負加力時 X4 フレーム 壁の部材種別

	階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
	4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 087			
ĺ	2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113			
	1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 124			

Y方向負加力時 X5 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 087			
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 124			

Y方向負加力時 X6 フレーム 壁の部材種別

. , , , , , , , , , , ,	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		1.11777						
階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
3F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 083			
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 095			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 104			

Y方向負加力時 Y2 フレーム 柱の部材種別

	7740 12 71	, n 11.	マン ロレーショーエ	- / 1 - 1					
階名	軸名	構造	ランク	モート゛	P1	P2	P3	P4	P5
	X2	RC	FD-FD	M	4. 77②	0. 62	0. 40	0.000	
16	Х3	RC	FD-FD	M	5.862	0. 62	0. 40	0.000	
117	X4	RC	FD-FD	M	5.862	0. 62	0. 40	0.000	
	Х5	RC	FD-FD	M	4. 772	0. 62	0. 40	0.000	

U-5.1.4 S造柱圧縮座屈耐力の確認

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

U-5.2 RC部材のせん断破壊の防止(保証設計)

U-5.2.1 RCはり部材のせん断破壊の防止(保証設計)

ヒンジ : ヒンジ状態 0=曲げヒンジ、x=せん断破壊

 QL
 : 長期せん断力
 (kN)

 Qm
 : 地震力によって生じるせん断力
 (kN)

 Qsu
 : はりのせん断耐力
 (kN)

n : 部材の端部のヒンジ状態により考慮される割り増し係数 判定 : ヒンジ状態がせん断破壊の場合には判定の対象外になります

Y1フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	275. 1	OK
	٨١	R		35. 4	1. 200	0.0	35. 4	VII	273. 1	UK
	Х2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	VII	275. 1	OK
	٨٧	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	UIX
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	\leq	275. 1	OK
11	۸٥	R		29. 0	1. 200	0.0	29. 0	VII	273. 1	UK
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	OK
	Λ4	R		30. 6	1. 200	0.0	30. 6	\leq	275. 1	UIX
	Х5	L		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	\leq	275. 1	OK
	ΛŪ	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	273. 1	υN

Y2フレーム		加力		OI.		0	01 0		0	如亡
層名	軸名	L	<u> とンジ</u> 0	QL -110. 3	n	Qm	QL+n·Qm 12.1	≦	Qsu	判定
	X1	R	0	120. 6	1. 100	89. 3	218. 8	<u>"</u>	390. 6	0K
		Ĺ	0	-113. 4	4 400	7	13. 6	<u>=</u>	044.5	211
	X2	R	0	112. 2	1. 100	90. 7	212. 0	≦	344. 5	OK
7F	٧a	L	0	-112. 8	1 100	00.1	13. 6	≦	244 5	OV
/F	Х3	R	0	112. 8	1. 100	90. 1	212. 0	\leq	344. 5	OK
	X4	L	0	-112. 2	1. 100	89. 6	13. 7	\leq	344. 5	OK
	ΛΤ	R	0	113. 4	1. 100	00. 0	211. 9	\leq	044. 0	OIX
	Х5	F	0	-120. 6	1. 100	99. 6	11.0	VII VII	390. 6	OK
		R	0	110. 3 -92. 4			219. 8 10. 3	<u></u> ≅		
	X1	L R	0	94. 5	1. 100	93. 4	197. 2	<u>≅</u>	390. 6	OK
		L	0	-91. 0			8. 2			
	X2	R	0	91. 0	1. 100	90. 1	190. 1	VII VII	344. 5	OK
6F	٧o	L	0	-91. 0	1 100	00.1	8. 2	≦	244 5	OK
OF	Х3	R	0	91.0	1. 100	90. 1	190. 1	\leq	344. 5	OK
	Х4	L	0	-91. 0	1. 100	90. 2	8. 2	≦	344. 5	OK
	Λ1	R	0	91. 0	1. 100	00. 2	190. 1	\leq	011.0	OIX
	Х5	L	0	-94. 5	1. 100	95. 5	10.5	VII VII	390. 6	OK
		R	0	92. 4 -91. 5			197. 4 24. 8	<u> </u>		
	X1	R	0	95. 4	1. 100	105. 7	211. 7	<u> </u>	393. 1	OK
		L	0	-91.1			8. 2			
	X2	R	0	90. 8	1. 100	90. 3	190. 1	VII VII	354. 4	OK
5F	Х3	L	0	-91.0	1. 100	90. 1	8. 2	\leq	354. 4	OK
υr	۸۵	R	0	91. 0	1. 100	90. 1	190. 1	≦	304. 4	UK
	Х4	L	0	-90. 8	1. 100	90. 0	8. 2	\	354. 4	OK
		R	0	91.1			190. 1	\ <u> </u>		
	Х5	R	0	-95. 4	1. 100	109. 7	25. 2 212. 1	VII VII	393. 1	OK
		L	0	91. 5 -91. 7			24. 9	1		
	X1	R	0	95. 2	1. 100	105. 9	211. 7		393. 1	OK
	VO	L	0	-91.1	1 100	00.0	8. 2	<u>≤</u>	254.4	OV
	Х2	R	0	90. 9	1. 100	90. 2	190. 1	\leq	354. 4	OK
4F	Х3	L	0	-91. 0	1. 100	90. 1	8. 2	VII VII	354. 4	OK
	Λ0	R	0	91.0	1. 100	30. 1	190. 1	≦	004. 4	OK.
	Х4	L	0	-90. 9	1. 100	90. 1	8. 2	≦	354. 4	OK
		R	0	91. 1 -95. 2			190. 1 25. 2	VII VII		
	Х5	L R	0	91. 7	1. 100	109. 5	212. 1		393. 1	OK
		L	0	-91. 6			24. 9	<u>=</u>		
	X1	R	0	95. 2	1. 100	105. 9	211. 7	<u></u>	393. 1	OK
	Х2	L	0	-91.1	1. 100	90. 2	8. 2	VII	354. 4	ОК
	۸۷	R	0	90. 9	1. 100	90. 2	190. 1	VII	304. 4	UK
3F	Х3	L	0	-91.0	1. 100	90. 1	8. 2	≦	354. 4	OK
		R	0	91. 0 -90. 9			190. 1 8. 2	≦ ∨		
	Х4	R	0	-90. 9 91. 1	1. 100	90. 0	190. 1	VII VII	354. 4	OK
		L	0	-95. 2			25. 2	<u> </u>		_
	Х5	R	0	91. 6	1. 100	109. 5	212. 1	<u>=</u>	393. 1	OK
	V1	L	0	-91. 4	1 100	105.7	24. 8	≦	202 1	ΟV
	X1	R	0	95. 5	1. 100	105. 7	211. 7	\leq	393. 1	OK
	Х2	L	0	-91. 1	1. 100	90. 2	8. 2	\	354. 4	ОК
		R	0	90. 9	100		190. 1	\II\	551.1	
2F	Х3	L R	0	-91. 0 91. 0	1. 100	90. 1	8. 2 190. 1	≅	354. 4	OK
		L	0	-90. 9			8. 2	<u></u>		
	Х4	R	0	91. 1	1. 100	90. 1	190. 1	<u> </u>	354. 4	OK
	VE	Ĺ	0	-95. 5	4 400	100 7	25. 2	<u>=</u>	000 4	01/
	Х5	R	0	91.4	1. 100	109. 7	212. 1	\leq	393. 1	OK
	X1	L		-121. 1	1. 200	264. 9	196. 7	W	2044. 8	OK
	Λ1	R		168. 8	1. 200	۷۰4. ا	486. 6	≦	۷۷٦٩. ٥	OI.
1F	X2	L		-149.7	1. 200	157. 8	39.6	≦	2044. 8	OK
	Х3	R		140. 2 -145. 0	1. 200	186. 7	329. 5 79. 1	VII VII	2044. 8	
	۸٥	1_		-145.0	1. 200	100. /	/9. I	=	ZU44. ŏ	OK

Y2フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х3	R		145. 0	1. 200	186. 7	369. 0	\leq	2044. 8	OK
	Х4	L		-140. 2	1. 200	157. 9	49. 3	≦	2044. 8	ОК
1F	Λ4	R		149. 7	1. 200	157.9	339. 2	≦	2044. 0	UK
	X5	L		-168.8	1. 200	243. 0	122. 8	≦	2044. 8	OK
	ΛO	R		121. 1	1. 200	243. 0	412. 7	≦	2044. 0	UK

Y3フレーム(X方向正加力)

	. (X 方向正	- 711 7		OI		0	01 0		0	حامار ك
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm	_	Qsu	判定
	X1	L R	0	-138.9	1. 100	332. 7		≦	529. 2	OK
		_	0	145. 2						
	X2	L		-142. 2	1. 100	336.0	227. 5	≦	529. 2	OK
		R	0	141. 9 -142. 0				≦		
7F	Х3	L R	0	142. 0	1. 100	335. 9		<u>≅</u>	529. 2	OK
		L	0	-141.9						
	Х4	_			1. 100	335. 8		≦	529. 2	OK
		R	0	142. 2			511. 5 227. 8	≦		
	Х5	R	0	-145. 2 138. 9	1. 100	339. 1	511. 9	≦	529. 2	OK
		_	0	-135. 8				≟		
	X1	L R	0	138. 6	1. 100	334. 5		≦	529. 2	OK
		L	0	-137. 2				≅		
	X2	R	0	137. 1	1. 100	335. 9	506. 7	<u>≅</u> ≦	529. 2	OK
		L	0	-137. 2				<u>≅</u>		
6F	Х3	R	0	137. 2	1. 100	335. 9		<u>≅</u>	529. 2	OK
		L	0	-137. 1				≟		
	Х4	R	0	137. 1	1. 100	335. 9		<u>≅</u> ≦	529. 2	OK
		L	0	-138. 6						
	Х5	R	0	135. 8	1. 100	337. 3	506. 8	<u>\</u>	529. 2	OK
		L	0	-140. 7						
	X1	R			1. 100	428. 9		₩	682. 1	OK
		_	0	144. 5 -142. 6				_		
	Х2	L R	0		1. 100	430. 8		≦	641.3	0K
		-	0	142. 5						
5F	Х3	L		-142.6	1. 100	430. 7		≦	641.3	0K
		R	0	142. 6				≦		
	Х4	L	0	-142.5	1. 100	430. 7		≦	641.3	0K
		R		142. 6				≦		
	Х5	L	0	-144. 5	1. 100	432. 6		≦_	682. 1	0K
		R	0	140. 7				≦		
	X1	L	0	-140.8	1. 100	428. 9	331.0	/	682. 1	0K
		R	0	144. 4				≦		
	Х2	L R	0	-142.6	1. 100	430. 8		≦	641.3	0K
		_	0	142. 6				≦		
4F	Х3	L	0	-142.6	1. 100	430. 7		≦	641.3	0K
		R	0	142. 6				≦		
	Х4	L	0	-142.6	1. 100	430. 7		≦	641.3	0K
		R	0	142. 6				<u>≧</u>		
	Х5	L		-144. 4 140. 8	1. 100	432. 6			682. 1	0K
		R	0	-140. 8 -149. 6			616. 6			
	X1	L		-149. 6 155. 3	1. 100	599. 7		≦	1120.8	OK
		R	0				814. 9 472. 4	≦		
	X2	L R	0	-152. 5 152. 3	1. 100	568. 1	777. 2	≦	1117.0	OK
		_	0							
3F	Х3	L R		-152. 4 152. 4	1. 100	568.0		≦ <	1117.0	OK
		+-	0	-152. 4 -152. 3				≦		
	Х4	L R			1. 100	567. 9	412.4	≅	1117.0	OK
		+-	0	152. 5						
	X5	L	0	-155. 3 149. 6	1. 100	605. 3		≦ <	1120.8	OK
		R						≦		
	X1	L	0	-151.8	1. 100	684. 6	601. 3	≦	1120.8	0K
		R	0	158. 2				≦		
05	X2	L	0	-155. 1	1. 100	657. 8		\leq	1117.0	OK
2F		R	0	155. 0	_			≦		
	Х3	L	0	-155.0	1. 100	657. 8		≦	1117.0	OK
		R	0	155. 0				≦		
	X4	L	0	-155. 0	1. 100	657. 8	568. 6	≦	1117. 0	OK

Y3フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х4	R	0	155. 1	1. 100	657. 8	878. 6	\leq	1117.0	OK
2F	Х5	L	0	-158. 2	1. 100	691. 0	601. 9	VII	1120. 8	OK
	ΛĐ	R	0	151.8	1. 100	091.0	911. 9	≦	1120. 0	UN
	X1	L		-147. 6	1. 200	1387. 8	1517. 8	\leq	2184. 8	OK
	٨١	R		183. 7	1. 200	1307. 0	1849. 0		2104.0	UK
	X2	L		-168. 6	1. 200	1245. 2	1325. 6	VII	2262. 0	OK
	٨٧	R		162. 6	1. 200	1245. 2	1656. 8	\leq	2202.0	UK
1F	Х3	L		-165. 6	1. 200	1328. 0	1427. 9	\leq	2249. 1	OK
117	۸٥	R		165. 6	1. 200	1320. 0	1759. 2	VII	2249. 1	UK
	Х4	L		-162. 6	1. 200	1310. 4	1409. 9	≦	2230. 8	OK
	۸4	R		168. 6	1. 200	1310. 4	1741. 1	≦	2230. 0	UK
	Х5	L		-183. 7	1. 200	1439. 3	1543. 5	\leq	2304. 8	OK
	ΛĐ	R		147. 6	1. 200	1439. 3	1874. 7	\leq	2304.0	UN

Y4フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	275. 1	OK
	٨١	R		38. 6	1. 200	0.0	38. 6	≦	270. 1	UN
	X2	L		-33. 4	1. 200	0.0	33. 4	VII	275. 1	OK
	۸۷	R		29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	270. 1	UK
1F	Х3	L		-31. 6	1. 200	0.0	31. 6	VII	275. 1	OK
117	۸٥	R		31.6	1. 200	0.0	31. 6	VII	270. 1	UK
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	275. 1	OK
	۸4	R		33. 4	1. 200	0.0	33. 4	\leq	270. 1	UK
	X5	L		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	VII	275. 1	OK
	۸٥	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	VII	270. 1	UK

X1フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1. 8	\leq	502. 1	OK
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	\leq	302. 1	UK
II	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	\leq	502. 1	OK
	13	R		2. 7	1. 200	0. 0	2. 7	VII	30Z. I	UK

X2フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0.0	1. 7	≦	502. 1	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	302. 1	UN
117	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	30Z. I	UN

X3フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1. 7	VII	528. 6	ОК
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	\leq	520. 0	UK
IF	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	ОК
	13	R		2. 8	1. 200	0. 0	2. 8	VII	302. 1	UK

X4フレーム(X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0.0	1. 7	≦	528. 6	OK
1F	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	\leq	320. 0	UK
I IF	V2	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UK

X5フレーム (X方向正加力)

1070 7		7) H	· J /							
層名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1.7	≦	502. 1	ОК
10	11	R		8. 5	1. 200	0. 0	8. 5	¥	302. 1	UK
117	Y3	L		-10. 9	1. 200	0 0	10. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	\leq	302. 1	UK

X6フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0. 0	1. 8	\leq	502. 1	ОК
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	\leq	302. 1	UK
I IF	V2	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	≦	502. 1	ОК
	13	R		2. 7	1. 200	0.0	2. 7	≦	302. 1	UK

Y1フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	275. 1	OK
	٨١	R		35. 4	1. 200	0. 0	35. 4	\leq	270. 1	UK
	X2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	¥	275. 1	OK
	۸۷	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	≦	273. 1	UK
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	≦	275. 1	OK
117	۸٥	R		29. 0	1. 200	0. 0	29. 0	\leq	270. 1	UIN
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	OK
	Λ4	R		30. 6	1. 200	0.0	30. 6	≦	273. 1	UIX
	Х5	Г		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	≦	275. 1	OK
	Λΰ	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	273. 1	UIN

Y2フレーム (X方向負加力)

Y2フレーム	(X方向負	加力	<u>ታ)</u>							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n∙Qm		Qsu	判定
	X1	L	0	-110. 3	1, 100	-99. 6	219. 8	≦	390. 6	0K
	٨١	R	0	120. 6	1. 100	33. 0	11. 0	≦	330. 0	OIX
	Х2	L	0	-113. 4	1. 100	-89. 6	211. 9	\leq	344. 5	OK
	۸۷	R	0	112. 2	1. 100	-09. 0	13. 7	\leq	344. 0	UIN
7F	٧n	L	0	-112. 8	1 100	00.1	212. 0	\ \	244 5	ΟV
/٢	Х3	R	0	112. 8	1. 100	-90. 1	13. 6	\leq	344. 5	0K
	X4	L	0	-112. 2	1. 100	-90. 7	212. 0	\leq	344. 5	ΟV
	۸4	R	0	113. 4	1. 100	-90. 7	13. 6		344. 0	OK
	VE	L	0	-120. 6	1 100	00.0	218. 8	\leq	200 0	OV
	Х5	R	0	110. 3	1. 100	-89. 3	12. 1	≦	390. 6	OK
	V1	L	0	-92. 4	1 100	٥٢ ٦	197. 4	\leq	200 0	OV
	X1	R	0	94. 5	1. 100	-95. 5	10. 5	\rmathbb{ \rmathbb{ }	390. 6	0K
	V0	L	0	-91.0	1 100	20.0	190. 1	≦	044.5	01/
	Х2	R	0	91.0	1. 100	-90. 2	8. 2	≦	344. 5	0K
0.5	V0	L	0	-91.0	4 400	00.4	190. 1	≦	044.5	01/
6F	Х3	R	0	91.0	1. 100	-90. 1	8. 2	≦	344. 5	OK
	V.4	L	0	-91.0	4 400	00.4	190. 1	≦	044.5	01/
	Х4	R	0	91.0	1. 100	-90. 1	8. 2	≦	344. 5	OK
	V.E	L	0	-94. 5	4 400	00.4	197. 2	_		
	Х5	R	0	92. 4	1. 100	-93. 4	10. 3		390. 6	0K
		L	0	-91. 5			212. 1	_		
	X1	R	0	95. 4	1. 100	-109. 7	25. 2		393. 1	0K
		L	0	-91. 1			190. 1	≦		
	X2	R	0	90. 8	1. 100	-90. 0	8. 2	≦	354. 4	OK
		L	0	-91. 0			190. 1	<u>-</u>		
5F	Х3	R	0	91. 0	1. 100	−90. 1	8. 2	≦	354. 4	0K
		L	0	-90. 8			190. 1	<u></u>		
	Х4	R	0	91. 1	1. 100	-90. 3	8. 2	<u></u>	354. 4	OK
		L	0	-95. 4			211. 7	<u>=</u>		
	X5	R	0	91. 5	1. 100	− 105. 7	24. 8	<u></u>	393. 1	0K
		L	0	-91. 7			212. 1	<u></u>		
	X1	R	0	95. 2	1. 100	-109. 5	25. 2	<u>-</u>	393. 1	OK
		L	0	-91. 1			190. 1	<u></u>		
	X2	R	0	90. 9	1. 100	-90. 1	8. 2	<u></u>	354. 4	OK
		L	0	-91. 0			190. 1	<u>-</u>		
4F	Х3	R	0	91. 0	1. 100	-90. 1	8. 2	<u></u>	354. 4	OK
		L	0	-90. 9			190. 1	\leq		
	Х4	R	0	91. 1	1. 100	-90. 2	8. 2	∐	354. 4	0K
		L	0	-95. 2			211. 7			
	Х5	R	0	91. 7	1. 100	-105. 9	24. 9	<u>=</u>	393. 1	0K
		L	0	-91. 6			212. 1	≝		
	X1	R	0	95. 2	1. 100	-109. 5	25. 2	≝	393. 1	0K
3F		L	0	-91. 1			190. 1	<u>=</u>		
	X2	R	0	90. 9	1. 100	-90. 0	8. 2	<u> </u>	354. 4	0K
		Γıν	U	90. 9			0. Z	=		

Y2フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х3	L	0	-91. 0	1. 100	-90. 1	190. 1	\leq	354. 4	ОК
	۸۵	R	0	91.0	1. 100	-90. 1	8. 2	\leq	304. 4	UN
3F	Х4	L	0	-90. 9	1. 100	-90. 2	190. 1	≦	354. 4	ОК
31	Λ4	R	0	91. 1	1. 100	-90. Z	8. 2	≦	304. 4	UK
	Х5	L	0	-95. 2	1. 100	-105. 9	211. 7	\leq	393. 1	OK
	٨٥	R	0	91. 6	1. 100	-100. 9	24. 9	\leq	JJJ. 1	UIX
	X1	L	0	-91. 4	1. 100	-109. 7	212. 1	VII	393. 1	OK
	٨١	R	0	95. 5	1. 100	-109. 7	25. 2	VII	JJJ. 1	UIN
	X2	L	0	-91. 1	1. 100	-90. 1	190. 1	VII	354. 4	OK
	۸۷	R	0	90. 9	1. 100	-90. I	8. 2	VII	304. 4	UK
2F	Х3	L	0	-91. 0	1. 100	-90. 1	190. 1	VII	354. 4	OK
21	٨٥	R	0	91.0	1. 100	30. 1	8. 2	\leq	334. 4	UIN
	Х4	L	0	-90. 9	1. 100	-90. 2	190. 1	¥	354. 4	OK
	Λ4	R	0	91. 1	1. 100	-90. Z	8. 2	VII	304. 4	UI
	Х5	L	0	-95. 5	1. 100	-105. 7	211. 7	\leq	393. 1	OK
	۸٥	R	0	91. 4	1. 100	-105. 7	24. 8	\leq	J9J. I	UI
	X1	L		-121. 1	1. 200	242 0	412. 7	≦	2044. 8	OK
	٨١	R		168. 8	1. 200	-243. 0	122. 8	\leq	2044. 0	UN
	Х2	L R		-149. 7	1. 200	-157. 9	339. 2	VII VII	2044. 8	OK
	۸۷	R		140. 2	1. 200	-137. 9	49. 3		2044. 0	UK
1F	Х3	L		-145. 0	1. 200	-186. 7	369. 0	\leq	2044. 8	ОК
15	۸۵	R		145. 0	1. 200	-100. /	79. 1	\leq	2044. 0	UN
	Х4	L R		-140. 2	1. 200	-157. 8	329. 5	VII	2044. 8	OK
	Λ4	R		149. 7	1. 200	-157. 6	39. 6	\leq	2044. 0	UK
	Х5	L		-168. 8	1. 200	-264. 9	486. 6	VII	2044. 8	OK
	۸٥	R		121. 1	1. 200	-204. 9	196. 7	\leq	ZU44. 0	UI

Y3フレーム (X方向負加力)

層名	軸名			()	n I	(lm	[] _n.(]m		Hell	判定
1			<u>ヒンジ</u> 0	QL -138. 9	n	Qm	QL+n·Qm 511. 9	<	Qsu	刊化
	X1	R	0		1. 100	-339. 1		≦	529. 2	OK
		L	0	145. 2 -142. 2			227. 8 511. 5			
	X2	R	0	141. 9	1. 100	-335. 8	227. 4		529. 2	OK
			0							
7F	Х3	L R		-142. 0	1. 100	-335. 9	511. 5	≦	529. 2	0K
		-	0	142. 0			227. 4	≦		
	Х4	L	0	-141. 9	1. 100	-336.0	511. 5	≦	529. 2	OK
		R		142. 2			227. 5	≦		
	Х5	L	0	-145. 2	1. 100	-332. 7	511. 2	≦	529. 2	OK
		R	0	138. 9			227. 1	≦		
	X1	L	0	-135. 8	1. 100	-337. 3	506. 8	≦	529. 2	OK
		R	0	138. 6			232. 5	≦		
	X2	L	0	-137. 2	1. 100	-335. 9	506. 7	\leq	529. 2	OK
		R	0	137. 1			232. 3	≦		
6F	Х3	L	0	-137. 2	1. 100	-335. 9	506. 7	≦	529. 2	OK
		R	0	137. 2			232. 3	≦		
	X4	L	0	-137. 1	1. 100	-335. 9	506. 7	≦	529. 2	OK
		R	0	137. 2			232. 3	≦		
	X5	L	0	-138. 6	1. 100	-334. 5	506. 5	≦	529. 2	ОК
		R	0	135. 8			232. 2	≦		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •
	X1	L	0	-140. 7	1. 100	-432. 6	616. 6	≦	682. 1	ОК
	Λ.	R	0	144. 5	1. 100	102. 0	331. 4	≦		OI.
	X2	L	0	-142. 6	1. 100	-430. 7	616. 4	≦	641. 3	ОК
	7,2	R	0	142. 5	1. 100	100. 7	331. 2	≦	011.0	OI.
5F	Х3	L	0	-142. 6	1. 100	-430. 7	616. 4	≦	641.3	OK
	٨٥	R	0	142. 6	1. 100	400. 7	331. 2	≦	041.0	OIX
	X4	L	0	-142.5	1. 100	-430.8	616. 4	≦	641.3	OK
	ハゴ	R	0	142. 6	1. 100	+00. 0	331. 2	≦	U+1. U	OI.
	X5	L	0	-144. 5	1. 100	-428. 9	616. 2	≦	682. 1	OK
	٨٥	R	0	140. 7	1. 100	420. y	331. 0	≦	00Z. I	UIN
	X1	L	0	-140. 8	1. 100	-432. 6	616. 6	≦	682. 1	OK
	Λ1	R	0	144. 4	1. 100	-4 3∠. 0	331. 4	≦	UOZ. I	UN
4F	X2	L	0	-142. 6	1. 100	-430. 7	616. 4	≦	641.3	OK
45	ΛΔ	R	0	142. 6	1. 100	-43U. /	331. 2	≦	041. 3	UK
	Х3	L	0	-142. 6	1 100	-430. 7	616. 4	≦	641. 3	OK
	۸۵	R	0	142. 6	1. 100	-43U. /	331. 2	≦	041. 3	UN

Y3フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	VA	L	0	-142. 6	1 100		616. 4	≦	6/1 2	
4F	X4	R	0	142. 6	1. 100	-430. 8	331. 2	≦	641. 3	OK
41	Х5	L	0	-144. 4	1. 100	-428. 9	616. 2	≦	682. 1	OK
	VO	R	0	140.8	1.100	-420. 9	331.0	≦	002. 1	UN
	X1	L	0	-149. 6	1. 100	-605. 3	815. 4	$\ \!\! $	1120.8	OK
	٨١	R	0	155. 3	1. 100	-000. 3	510. 6	≦	1120. 0	UK
	Х2	L	0	-152. 5	1. 100	-567. 9	777. 2	\leq	1117. 0	OK
	٨٧	R	0	152. 3	1. 100	307. 3	472. 4	≦	1117.0	OIX
3F	Х3	L	0	-152. 4	1. 100	-568. 0	777. 2	≦	1117. 0	OK
01	٨٥	R	0	152. 4	1. 100	300.0	472. 4	≦	1117.0	OIX
	X4	L	0	-152. 3	1. 100	-568. 1	777. 2	≦	1117. 0	OK
	Λ1	R	0	152. 5	1. 100	000. 1	472. 4	\leq	1117.0	OIX
	Х5	L	0	-155. 3	1. 100	-599. 7	814. 9	≦	1120.8	ОК
	Λ0	R	0	149. 6	1. 100	000.7	510. 1	\leq	1120.0	
	X1	L	0	-151.8	1. 100	-691. 0	911. 9	\leq	1120.8	OK
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	R	0	158. 2			601. 9	⊪.		
	X2	닏	0	-155. 1	1. 100	-657. 8	878. 6	≦	1117. 0	OK
		R	0	155. 0			568. 6	≦		
2F	Х3	L	0	-155. 0	1. 100	-657. 8	878. 6	\ <u>\</u>	1117. 0	OK
		R	0	155. 0			568. 6	=		
	Х4	L	0	-155. 0	1. 100	-657. 8	878. 6	\	1117.0	0K
		R	0	155. 1			568. 6	\leq		
	Х5	L	0	-158. 2	1. 100	-684. 6	911. 3	\leq	1120.8	OK
		R	0	151.8			601. 3	\leq		
	X1	L		-147. 6	1. 200	-1439. 3	1874. 7	\ ∧	2304.8	0K
		R		183. 7			1543. 5	\leq		
	Х2	L		-168.6	1. 200	-1310. 4	1741.1		2230.8	0K
		R		162. 6			1409. 9			
1F	Х3	L R		-165. 6	1. 200	-1328. 0	1759. 2	\	2249. 1	0K
		+		165. 6			1427. 9	≦ \		
	Х4	L R		-162. 6 168. 6	1. 200	-1245. 2	1656. 8 1325. 6	\ <u>\</u>	2262.0	OK
		L		-183. 7			1849. 0			
	Х5	R			1. 200	-1387. 8	1517. 8		2184.8	0K
		ΙK		147. 6			1317.8	$\stackrel{=}{}$		

Y4フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-24. 6	1. 200	0.0	24. 6	VII	275. 1	ОК
	٨١	R		38. 6	1. 200	0. 0	38. 6	\leq	270. 1	UK
	X2	L		-33. 4	1. 200	0.0	33. 4	VII	275. 1	OK
	۸۷	R		29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	273. 1	UK
1F	Х3	L		-31.6	1. 200	0.0	31.6	\leq	275. 1	ОК
117	۸۵	R		31.6	1. 200	0.0	31. 6	\leq	273. 1	UK
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	275. 1	ОК
	۸4	R		33. 4	1. 200	0.0	33. 4	≦	270. 1	UK
	Х5	L		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	\leq	275. 1	ОК
	۸٥	R		24. 6	1. 200	0. 0	24. 6	\leq	270. 1	UK

X1フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1.8	$\ \wedge$	502. 1	OK
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	$\ \wedge$	302. 1	UK
"	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	\Vdash	502. 1	OK
	13	R		2. 7	1. 200	0.0	2. 7	≦	30Z. I	UN

X2フレーム (X方向負加力)

1270 7		/JH /	·J/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0 0	1. 7	≦	502. 1	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0. 0	8. 5	≦	302. 1	UN
IF	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UIN

X3フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0.0	1. 7	\leq	528. 6	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	\leq	526. 0	UK
I IF	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UK

X4フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1.7	≦	528. 6	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	\leq	320. 0	UK
'F	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UN

X5フレーム (X方向負加力)

710 5 5	. (////////////////////////////////////									
層名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1.7	≦	502. 1	OK
15	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	302. 1	UK
117	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UN

X6フレーム (X方向負加力)

	(11751370)									
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1.8	≦	502. 1	OK
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	≦	302. 1	UN
117	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 7	1. 200	0.0	2. 7	≦	302. 1	UK

X1フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1. 8	VII	502. 1	OK
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	\leq	302. 1	UK
11	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 7	1. 200	0. 0	2. 7	\leq	302. 1	UK

X2フレーム (Y方向正加力)

	(I)) IHJ III.	/JH /	')/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1. 7	≦	502. 1	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	302. 1	UN
IF	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UK

X3フレーム (Y方向正加力)

1070 2	(()) [-] 11.	<u> </u>	J/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1. 7	≦	528. 6	OK
15	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	320. 0	UK
I IF	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	502. 1	UK

X4フレーム (Y方向正加力)

// /	_	(1)1-11-1)H /	'3'							
層	名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
		V1	L		-1.7	1. 200	0 0	1. 7	≦	528. 6	OK
1	С	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	320. 0	UIN
'	Г	Y3	L		-10. 9	1. 200	0 0	10. 9	≦	502. 1	OK
		13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UN

X5フレーム (Y方向正加力)

1070	(/) -111-)H /	3/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0 0	1. 7	≦	502. 1	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	302. 1	UN
"	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UN

X6フレーム(Y方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1. 8	\leq	502. 1	OK
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	\leq	302. 1	UK
I IF	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 7	1. 200	0.0	2. 7	\leq	302. 1	UN

Y1フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	275. 1	ОК
	٨١	R		35. 4	1. 200	0. 0	35. 4	\leq	273.1	UN
	X2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	VII	275. 1	OK
	۸۷	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	273. 1	UK
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	\leq	275. 1	ОК
11	۸٥	R		29. 0	1. 200	0.0	29. 0	VII	273.1	UK
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	OK
	Λ4	R		30. 6	1. 200	0.0	30. 6	\leq	273. 1	l oi
	Х5	L		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	\leq	275. 1	ОК
	۸٥	R		22. 7	1. 200	0. 0	22. 7		273. 1	UK

Y2フレーム (Y方向正加力)

Y2フレーム	(Y方向)	E加っ								
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-110.3	1. 200	3. 4	106. 1	≦	390. 6	0K
	Λ1	R		120. 6	1. 200	5. 4	124. 7	≦	330. 0	OIX
	Х2	L		-113. 4	1. 200	-0. 1	113. 4	\leq	344. 5	0K
	۸۷	R		112. 2	1. 200	-0. 1	112. 1	\leq	344. 0	UK
7F	٧a	L		-112.8	1 200	0.0	112. 8	≦	244 5	ΟV
/	Х3	R		112. 8	1. 200	-0.0	112. 8		344. 5	0K
	Х4	L		-112. 2	1. 200	0.1	112. 2	\leq	344. 5	OK
	۸4	R		113. 4	1. 200	0. 1	113. 4		344. 0	UN
	VE	L		-120. 6	1 000	2.5	124. 7	\leq	200 0	ΟV
	Х5	R		110. 3	1. 200	-3.5	106. 1	≦	390. 6	0K
	V.1	L		-92. 4	1 000	4.0	87. 3	≦	200 0	OV
	X1	R		94. 5	1. 200	4. 3	99. 6	≦	390. 6	0K
	V/0	L		-91.0	1 000	0.4	90.8	≦	044.5	01/
	X2	R		91.0	1. 200	0. 1	91. 1	≦	344. 5	0K
0.5	V/0	L		-91.0	1 000	0.0	91. 0	≦	044.5	01/
6F	Х3	R		91.0	1. 200	-0.0	91.0	≦	344. 5	0K
	V.4	L		-91.0	1 000	0.4	91. 1	≦	044.5	01/
	Х4	R		91.0	1. 200	-0. 1	90. 8	≦	344. 5	0K
	VE	L		-94. 5			99. 6	\leq		
	Х5	R		92. 4	1. 200	-4. 3	87. 3	<u>=</u>	390. 6	0K
		L		-91. 5			83. 6			
	X1 -	R		95. 4	1. 200	6. 6	103. 3		393. 1	0K
	vo l	L		-91. 1			91. 0	_		
		R		90. 8	1. 200	0. 1	90. 9		354. 4	0K
	1	L		-91.0	1 200	-0.0	91. 0	<u>=</u>		
5F	Х3	R		91. 0			91. 0	<u></u>	354. 4	0K
		L		-90. 8			90. 9	<u></u>	354. 4	
	Х4	R		91. 1	1. 200	-0. 1	91. 0	<u></u>		0K
		L		-95. 4			103. 3	<u>=</u>		
	X5	R		91. 5	1. 200	-6. 6	83. 6		393. 1	0K
		L		-91. 7			82. 6	<u></u>		
	X1	R		95. 2	1. 200	7. 5	104. 2	<u>-</u>	393. 1	OK
		L		-91.1			91. 2	<u></u>		
	X2	R		90. 9	1. 200	-0. 1	90. 7	<u></u>	354. 4	0K
		L		-91. 0			91. 0	<u>-</u>		
4F	Х3	R		91. 0	1. 200	-0.0	91. 0	<u></u>	354. 4	0K
		L		-90. 9			90. 7	=		
	Х4	R		91. 1	1. 200	0. 1	91. 2	=	354. 4	0K
		TL.		-95. 2			104. 2	<u>=</u>		
	Х5	R		91. 7	1. 200	-7. 5	82. 6	=	393. 1	0K
		L		-91. 6			82. 9	<u>≡</u>		
	X1			95. 2	1. 200	7. 3	104. 0	≦	393. 1	0K
3F		AI R		-91.1			91. 7	<u> </u>		
	X2	R		90. 9		200 -0.5	90. 3	<u>≅</u>	354. 4	0K
		Л		90. 9			90. 3	=		

Y2フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х3	L		-91. 0	1. 200	-0. 0	91.0	VII	354. 4	OK
	۸۵	R		91.0	1. 200	-0. 0	91.0	¥	304. 4	UK
3F	Х4	L		-90. 9	1. 200	0. 5	90. 3	\leq	354. 4	OK
31	7,4	R		91. 1	1. 200	0. 0	91. 7	\leq	004. 4	OIL
	Х5	L		-95. 2	1. 200	-7. 3	104. 0	\leq	393. 1	OK
	٨٥	R		91. 6	1. 200	7. 0	82. 9	≦	000.1	OIX
	X1 X2	L		-91. 4	1. 200	9. 7	79. 7	\leq	393. 1	OK
		R		95. 5	1. 200	5. 1	107. 1	\leq	000.1	OIL
		L		-91. 1	1. 200	-1. 3	92. 6	\leq	354. 4	OK
		R		90. 9	1. 200	1. 0	89. 4	≦	004. 4	OIL
2F	Х3	L		-91. 0	→ I 200 I	-0. 0	91. 0	\leq	354. 4	OK
21	٨٥	R		91. 0	1. 200	0. 0	91. 0	≦	004. 4	OIL
	X4 L	L		-90. 9	1. 200	1. 3	89. 4	\leq	354. 4	OK
	7,4	^4 R		91. 1		1. 0	92. 6	\leq	334. 4	OIL
	Х5	L		-95. 5	1. 200	-9. 7	107. 1	\leq	393. 1	OK
	٨٥	R		91. 4	1. 200		79. 7	\leq	აყა. I	UK
	X1	L		-121. 1	1. 200	8. 6	110. 8	≦	2044. 8	OK
	٨١	R		168. 8	1. 200	0. 0	179. 1	\leq	2044. 0	UIX
	X2	L		-149. 7	1. 200	-2. 6	152. 9	VII	2044. 8	OK
	٨٧	R		140. 2	1. 200	-2. 0	137. 0	VII	2044. 0	UIN
15	V2	L		-145. 0	1. 200	0.0	145. 0	\leq	2044. 8	OK
1F X3 X4	٨٥	R		145. 0	1. 200	0. 0	145. 0	VII	2044. 0	UIN
	ΥΛ	L		-140. 2	2 1 200	2. 6	137. 0	≦	2044. 8	OK
	Λ4	R		149. 7		2. 0	152. 9	\leq		UN
	Y 5	L		-168. 8		0 -8.6	179. 1	VII	2044. 8	OK
	Х5	R		121. 1	1. 200	-0. 0	110.8	\leq	2044. 0	UN

Y3フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名	Π	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-138. 9	1 000	0.0	138. 7	≦	E01 7	ОК
	ΛI	R		145. 2	1. 200	0. 2	145. 4	≦	531. 7	UK
	X2	L		-142. 2	1 200	0.6	141. 4	≦	E21 7	OK
	٨٧	R		141. 9	1. 200	0. 6	142. 7	≦	531. 7	UK
7F	Х3	L		-142. 0	1. 200	0.0	142. 0	≦	531. 7	OK
"	٨٥	R		142. 0	1. 200	0. 0	142. 1	≦	331. 7	UIX
	X4	L		-141. 9	1. 200	-0. 6	142. 7	≦	531. 7	OK
	Λ4	R		142. 2	1. 200	-0. 0	141. 4	≦	331. 7	UIN
	X5	L		-145. 2	1. 200	-0. 2	145. 4	≦	531. 7	OK
	٨٥	R		138. 9	1. 200	-U. Z	138. 7	≦	331. 7	UIX
	X1	L		-135. 8	1. 200	0. 3	135. 4	≦	531. 7	OK
	X2	R		138. 6	1. 200	0. 0	138. 9	≦	001. 7	OIX
		L		-137. 2	1. 200	0. 7	136. 4	≦	531. 7	OK
	\\Z	R		137. 1	1. 200	0. 1	138. 0	≦	001.7	OIX
6F	Х3	L		-137. 2	1. 200	0.0	137. 2	≦	531. 7	OK
	7.0	R		137. 2	1. 200	0.0	137. 2	≦	001.7	OIX
	Х4	L		-137. 1	1. 200	-0. 7	138. 0	≦	531. 7	OK
		R		137. 2	1. 200	0. 7	136. 4	≦	001.7	OIX
	Х5	L		-138. 6	8 1. 200	-0. 3	138. 9	≦	531. 7	OK
	7.0	R		135. 8		0.0	135. 4	≦	001.7	OIL
	X1	L		-140. 7	1 200	0. 3	140. 4	≦	684. 3	OK
	Λ1	R		144. 5		0. 3	144. 8	≦	004. 0	
	X2	L		-142. 6	1. 200	0. 7	141.8	≦	642. 1	OK
	7,2	R		142. 5	1. 200	V. 1	143. 4	≦	0 12. 1	OI.
5F	Х3	L		-142. 6	1. 200	0. 0	142. 6	≦	642. 1	OK
	7,0	R		142. 6	1. 200	0.0	142. 6	≦	0 12. 1	- Oit
	X4	L		-142. 5	1. 200	-0. 7	143. 4	≦	642. 1	OK
		R		142. 6		• • •		≦		
	Х5	L		-144. 5	1. 200	-0. 3	144. 8	≦	684. 3	OK
	7,0	R		140. 7	1. 200	0.0	140. 4	≦		- Oit
4F	X1	L		-140. 8	1. 200	0. 5	140. 2	≦	684. 3	OK
		R		144. 4	200	5.0	145. 0	≦		
	X2	L		-142. 6	1. 200	0. 6	141. 9	\leq	040.1	OK
		X2 R		142. 6	200	0.6	143. 3	≦	≥	
	X3 L		-142. 6	1. 200	0. 0		≦	642. 1	OK	
		R		142. 6	200	3. 0	142. 6	≦	'	

Y3フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х4	L		-142. 6	1. 200	-0. 6	143. 2	\leq	642. 1	OK
4F	۸4	R		142. 6	1. 200	-0. 0	141. 9	\leq	042. 1	UK
45	Х5	L		-144. 4	1. 200	-0. 5	144. 9	\leq	684. 3	OK
	ΛO	R		140. 8	1. 200	-0. 5	140. 2	≦	004. 3	UK
	X1	L		-149. 6	1. 200	-0. 2	149. 8	$\ \wedge$	1120.8	OK
	٨١	R		155. 3	1. 200	-0. Z	155. 0	\leq	1120. 0	UK
	X2	L		-152. 5	1. 200	0.6	151. 8	\leq	1117.0	OK
	٨٧	R		152. 3	1. 200	0. 0	153. 0	\leq	1117.0	UK
3F	Х3	L		-152. 4	1. 200	0.0	152. 4	≦	1117. 0	OK
JI JI	X4 X5	R		152. 4	1. 200	0.0	152. 4	\leq	1117.0	UK
		L		-152. 3	1. 200	-0.6	153. 0	\leq	1117. 0	OK
		R		152. 5	1. 200	0. 0	151. 8	\leq	1117.0	OIX
		L		-155. 3	1. 200	0. 2	155. 0	≦	1120.8	OK
	٨٥	R		149. 6	1. 200	0. 2	149. 8	\leq	1120.0	OIX
	X1	L		-151.8	1. 200	-0. 3	152. 2	\leq	1120.8	OK
	Λ1	R		158. 2	1. 200	0.0	157. 9	\leq	1120.0	OIX
	X2	L		-155. 1	1. 200	0. 5	154. 5	\leq	1117. 0	OK
		R		155. 0		0.0	155. 6	≦	1117.0	OI.
2F	ХЗ	L		-155. 0	→ I 700 I	0.0	155. 0	VII VII	1117. 0	ОК
	7.0	R		155. 0		0.0	155. 0	\leq	1117.0	OI.
	Х4	L		-155. 0	1. 200	-0.5	155. 6	\leq	1117. 0	OK
	7,4	R		155. 1	1. 200	0.0	154. 5	\leq	1117.0	OIX
	X5	L		-158. 2	1. 200	0.3	157. 9	\leq	1120.8	ОК
	7.0	R		151.8	1. 200	0.0	152. 2	≦	1120.0	OIX
	X1	L		-147. 6	1. 200	-0.0	147. 6	\leq	2044. 8	ОК
	Λ1	R		183. 7	1. 200	0. 0	183. 6	\leq	2011.0	OI.
	X2	L		-168. 6	1. 200	0.0	168. 6	VII VII	2044. 8	ОК
	//2	R		162. 6	1. 200	0.0	162. 6	\leq	2011.0	OI.
1F	Х3	L		-165. 6	1. 200	0.0	165. 6	\leq	2044. 8	OK
''	٨٥	R		165. 6	1. 200	0. 0	165. 6	≦	2044. 0	UI.
	X4	L		-162. 6	1. 200	-0 0	162. 6	≦	≦ 2044.8	OK
	Λ -1	R		168. 6	1. 200	0.0	168. 6	≦		o UK
	X5 L		-183. 7	. 7	0 0	183. 6	\leq	≦ 2044.0	8 0K	
		R		147. 6	→ 1 /00	0.0	147. 6	≦ 204	2044. 0	UN

Y4フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	275. 1	OK
	Λ1	R		38. 6	1. 200	0.0	38. 6	\leq	273.1	UI
	X2	L		-33. 4	1. 200	0.0	33. 4	\leq	275. 1	OK
	۸۷	R		29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	273. 1	UK
1F	Х3	L		-31.6	1. 200	0.0	31.6	\leq	275. 1	OK
117	۸٥	R		31.6	1. 200	0.0	31. 6	VII	270.1	OIX
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	275. 1	OK
	۸4	R		33. 4	1. 200	0.0	33. 4	≦	273. 1	UK
	X5	L		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	\leq	275. 1	OK
	۸٥	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	273. 1	UK

X1フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1.8	$\ \wedge$	502. 1	OK
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	$\ \wedge$	302. 1	UK
"	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	\Vdash	502. 1	OK
	13	R		2. 7	1. 200	0.0	2. 7	≦	30Z. I	UN

X2フレーム (Y方向負加力)

1270 7		/JH /	·J/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0 0	1. 7	≦	502. 1	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	302. 1	UN
IF	V2	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
Y3	R		2. 8	1. 200	0.0	2.8 ≦		302. 1	UK	

X3フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1. 7	1. 200	0. 0	1. 7	\leq	528. 6	ОК
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	\leq	320. 0	UK
117	V2	L		-10. 9	1. 200	0. 0	10. 9	≦	502. 1	ОК
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UK

X4フレーム(Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1.7	≦	528. 6	OK
10	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	\leq	320. 0	UK
'F	Y3	L		-10. 9	1. 200	0.0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UN

X5フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.7	1. 200	0.0	1.7	≦	502. 1	OK
15	11	R		8. 5	1. 200	0.0	8. 5	≦	302. 1	UK
117	Va	L		-10. 9	1. 200	0 0	10. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		2. 8	1. 200	0.0	2. 8	≦	302. 1	UN

X6フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-1.8	1. 200	0.0	1.8	≦	E00 1	ОК
10	11	R		6. 5	1. 200	0.0	6. 5	≦	502. 1	UK
IF	Y3	L		-8. 1	1. 200	0.0	8. 1	≦	502. 1	ОК
	13	R		2. 7	1. 200	0.0	2. 7	≦	302. 1	UK

Y1フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-22. 7	1. 200	0.0	22. 7	≦	275. 1	ОК
	٨١	R		35. 4	1. 200	0. 0	35. 4	≦	270.1	UK
	X2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	\leq	275. 1	OK
	٨٧	R		27. 4	1. 200	0. 0	27. 4	≦	273. 1	UIX
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	≦	275. 1	OK
"	٨٥	R		29. 0	1. 200	0.0	29. 0	≦	275. 1	UIX
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	OK
	Λ4	R		30. 6	1. 200	0. 0	30. 6	≦	273. 1	UIX
	Х5	Ĺ		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	≦	275. 1	OK
	۸٥	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	275. 1	UK

Y2フレーム (Y方向負加力)

層名	盐力									
	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х1	L		-110. 3	1. 200	-3. 1	114. 0	VII	390. 6	OK
	٨١	R		120. 6	1. 200	−ა. 1	116.8	\leq	390. 0	UK
	X2	L		-113. 4	1. 200	0. 3	113. 0	\leq	344. 5	OK
	۸۷	R		112. 2	1. 200	0. 3	112. 6	≦	344. 0	UK
7F	Х3	L		-112.8	1. 200	0.0	112. 8	≦	344. 5	OK
/	۸٥	R		112. 8	1. 200	0.0	112. 8	\leq	344. 3	UK
	Х4	L		-112. 2	1. 200	-0. 3	112. 6	VII	344. 5	OK
	۸4	R		113. 4	1. 200	-0. 3	113. 0	VII	344. 3	UK
	Х5	L		-120. 6	1. 200	3. 1	116. 8	\leq	390. 6	OK
	۸٥	R		110. 3	1. 200	ა. 1	114. 0	\leq	390. 0	UK
	X1	L		-92. 4	1. 200	-3.8	96. 9	VII	390. 6	OK
	٨١	R		94. 5	1. 200	-3. 6	90.0	\leq	390. 0	UK
	Х2	L		-91. 0	1. 200	0. 1	90.8	\leq	344. 5	OK
	٨٧	R		91.0	1. 200	0. 1	91. 2	VII	344. 3	UIN
6F	Х3	L		-91. 0	1. 200	0.0	91.0	VII	344. 5	OK
OF	۸٥	R		91.0	1. 200	0.0	91.0	VII	344. 3	UK
	Х4	L		-91. 0	1. 200	-0. 1	91. 2	\leq	344. 5	OK
	۸4	R		91.0	1. 200	-0. 1	90.8	VII	344. 3	UK
	Х5	L		-94. 5	1. 200	3. 8	90.0	VII	390. 6	OK
	۸٥	R		92. 4	1. 200	ა. 0	96. 9	\leq	38U. U	UK
	Х1	L		-91. 5	1. 200	-3. 7	95. 9	VII	393. 1	OK
5F	٨١	R		95. 4	1. 200	-s. <i>1</i>	91.0	VII	აშა. I	UK
	X2	L		-91. 1	1. 200	0. 2	90. 9	VII	354. 4	OK

Y2フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名	7,547	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n•Qm		Qsu	判定
/6 4	X2	R		90.8	1. 200	0. 2	91.0	≦	354. 4	OK
	7.2	L		-91.0		0. 2	91. 0		001.1	OIL
	Х3	R		91.0	1. 200	0.0	91.0		354. 4	0K
5F		L		-90. 8			91.0	=		
) or	Х4	R			1. 200	-0. 2		≦	354. 4	0K
		_		91.1			90. 9	=		
	Х5	L		-95. 4	1. 200	3. 7	91.0	≦	393. 1	OK
		R		91.5			95. 9	≦		
	X1	L		-91. 7	1. 200	-3. 3	95. 6		393. 1	OK
	Α1	R		95. 2	1. 200	0.0	91. 3	≦	000.1	OIX
	X2	L		-91. 1	1. 200	0. 1	90. 9		354. 4	OK
	٨٧	R		90. 9	1. 200	0.1	91.0		334. 4	OIN
45	V0	L		-91.0	1 000	0.0	91.0	≦	054.4	OI/
4F	Х3	R		91.0	1. 200	0.0	91.0	≦	354. 4	OK
		L		-90. 9			91.0			
	X4	R		91. 1	1. 200	-0.1	90. 9		354. 4	OK
		L		-95. 2			91. 3			
	Х5	R		91. 7	1. 200	3. 3	95. 6	≦	393. 1	0K
		TL.		-91. 6			94. 9			
	X1	R		95. 2	1. 200	-2. 8	91. 9	≦	393. 1	OK
		_								
	X2	L		-91.1	1. 200	0. 1	90. 9		354. 4	0K
		R		90. 9			91.0			
3F	Х3	L		-91.0	1. 200	0.0	91.0	≦	354. 4	0K
		R		91.0	200		91.0	≦		•
	X4	L		-90. 9	1. 200	-0. 1	91.0		354. 4	OK
	Λ +	R		91. 1	1. 200	0. 1	90. 9		334. 4	OIX
	Х5	L		-95. 2	1. 200	2. 8	91. 9		393. 1	OK
	ΛĐ	R		91.6	1. 200	2. 0	94. 9	≦	აყა. I	UN
	V.4	L		-91. 4	1 000	4.0	93. 4		000.1	01/
	X1	R		95. 5	1. 200	-1.6	93. 5	≤	393. 1	0K
		L		-91.1			91.0			
	X2	R		90. 9	1. 200	0.1	91. 0		354. 4	0K
		L		-91.0			91. 0			
2F	Х3	R		91.0	1. 200	0.0	91.0	=	354. 4	0K
		T.		-90. 9			91.0	≦		
	Х4	R			1. 200	-0. 1			354. 4	0K
		_		91.1			91.0			
	Х5	L		-95. 5	1. 200	1. 6	93. 5		393. 1	OK
		R		91. 4			93. 4	≦		
	X1	L		-121. 1	1. 200	0. 7	120. 3	≦	2044. 8	OK
		R		168. 8	1. 200	0. /	169. 6		2011.0	OI.
	Х2	L		-149. 7	1. 200	-0.4	150. 2	\leq	2044. 8	0K
	٨٧	R		140. 2	1. 200	0.4	139. 7	≦	2044. 0	OIN
15	V0	L		-145.0			145. 0	≦	0044.0	01/
1F	Х3	R		145. 0	1. 200	0. 0	145. 0		2044. 8	0K
		L		-140. 2			139. 7	≦		
	X4	R		149. 7	1. 200	0. 4	150. 2		2044. 8	OK
		L		-168. 8			169. 6			
	Х5	R		121. 1	1. 200	-0. 7	120. 3	≦	2044. 8	OK
		ΙΛ		121.1			120. 3	=		

Y3フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-138. 9	1. 200	8. 2	129. 1	≦	529. 2	OK
	٨١	R		145. 2	1. 200	0. 2	155. 0	≦	3Z9. Z	UK
	X2	L		-142. 2	1. 200	0. 2	141. 9	≦	531. 7	OK
	۸۷	R		141.9	1. 200	0. 2	142. 2	≦	551. <i>1</i>	UK
7F	Х3	L		-142. 0	1. 200	0.0	142. 0	≦	531. 7	OK
/	۸٥	R		142. 0	1. 200	0.0	142. 0	≦	551. <i>1</i>	UK
	Х4	L		-141. 9	1. 200	-0. 2	142. 2	≦	531. 7	OK
	Λ4	R		142. 2	1. 200	-0. 2	141. 9	≦	JJ1. 1	UK
	Х5	L		-145. 2	1. 200	-8. 2	155. 0	≦	529. 2	OK
	٨٥	R		138. 9	1. 200	0. 2	129. 1	≦	020. Z	OIX
	X1	L		-135. 8	1. 200	10.8	122. 8	≦	529. 2	OK
	٨١	R		138. 6	1. 200	10. 0	151. 6	≦	JZJ. Z	UK
6F	X2	L		-137. 2	1. 200	0. 3	136. 9	≦	531. 7	OK
	٨٧	R		137. 1	1. 200	0. 3	137. 5	≦	JJ1. 1	UIV.
	Х3	L		-137. 2	1. 200	0.0	137. 2	≦	531. 7	OK

Y3フレーム (Y方向負加力)

Y3フレーム 層名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
,,,,,,	Х3	R		137. 2	1. 200	0.0	137. 2	≦	531. 7	OK
		L		-137. 1			137. 5	≦		01/
6F	X4	R		137. 2	1. 200	-0. 3	136. 9	≦	531. 7	OK
		L		-138. 6			151. 6	<u>≤</u>		
	Х5	R		135. 8	1. 200	-10. 8	122. 8	≦	529. 2	OK
		L		-140. 7			126. 6	≦		
	X1	R		144. 5	1. 200	11. 8	158. 6	=	682. 1	0K
		L		-142. 6			143. 3			
	X2	R		142. 5	1. 200	-0. 5	141. 9	≦	642. 1	0K
		_						=		
5F	Х3	L		-142.6	1. 200	0.0	142. 6	\leq	642. 1	OK
		R		142. 6			142. 6			
	Х4	L		-142.5	1. 200	0. 5	141. 9	≦	642. 1	OK
		R		142. 6			143. 3	≦	- · · · ·	
	Х5	L		-144. 5	1. 200	-11.8	158. 6	≦	682. 1	OK
	ΛU	R		140. 7	1. 200	11.0	126. 6	\leq	002. 1	OIX
	X1	L		-140.8	1. 200	5. 3	134. 4	≦	682. 1	OK
	٨١	R		144. 4	1. 200	0. 3	150. 8	≦	002. 1	UIN
	VO	L		-142. 6	1 000	0.0	142. 6	\leq	040 1	01/
	X2	R		142. 6	1. 200	0.0	142. 6	≦	642. 1	0K
		L		-142. 6			142. 6	<u></u>		
4F	Х3	R		142. 6	1. 200	0.0	142. 6	≦	642. 1	0K
		L		-142. 6			142. 6	≦		
	X4	R		142. 6	1. 200	-0. 0	142. 6		642. 1	0K
		_						≦		
	Х5	L		-144. 4	1. 200	-5. 3	150. 8	\leq	682. 1	0K
		R		140. 8			134. 4	≦		
	X1	L		-149. 6	1. 200	8. 2	139. 7	≦	1120.8	OK
		R		155. 3			165. 1	≦		
	X2	L		-152. 5	1. 200	-0. 4	153. 0	≦	1117. 0	OK
	٨٧	R		152. 3	1. 200	0. 4	151. 8	\leq	1117.0	OIX
3F	Х3	L		-152. 4	1 000	0.0	152. 4	≦	1117.0	OK
SF.	۸۵	R		152. 4	1. 200	0.0	152. 4	≦	1117. 0	UN
	V.4	L		-152. 3	4 000	0.4	151. 8	≦	4447.0	01/
	Х4	R		152. 5	1. 200	0. 4	153. 0	≦	1117. 0	OK
		L		-155. 3			165. 1	<u>≤</u>		
	Х5	R		149. 6	1. 200	-8. 2	139. 7	≦	1120.8	0K
		1		-151.8			148. 0	<u>=</u>		
	X1	R		158. 2	1. 200	3. 2	162. 0	≦	1120.8	0K
		_					155. 7			
	X2	L		-155. 1	1. 200	-0. 5		≦	1117. 0	0K
		R		155. 0			154. 4	≦		
2F	Х3	L		-155.0	1. 200	0.0	155. 0	\leq	1117.0	0K
		R		155. 0			155. 0			
	Х4	L		-155. 0	1. 200	0. 5	154. 4	≦	1117. 0	OK
		R		155. 1	1. 200	0.0	155. 7	≦		J.,
	X5	L		-158. 2	1. 200	-3. 2	162. 0	≦	1120. 8	OK
	ΛŪ	R		151.8	1. 200	-s. Z	148. 0	\leq	1120.0	UIN
	V 1	L		-147. 6	1 000	07.0	42. 4	≦	2044.0	On
	X1	R		183. 7	1. 200	87. 6	288. 8	≦	2044. 8	OK
	V/0	L		-168. 6	4 000	20.0	199. 9	≦	0500 7	01/
	X2	R		162. 6	1. 200	-26. 0	131. 4	≦	2503. 7	0K
		L		-165. 6			165. 6	≦		
1F	Х3	R		165. 6	1. 200	-0.0	165. 6	=	2044. 8	0K
		L		-162. 6			131. 4	≦		
	X4				1. 200	26. 0			2503. 7	0K
		R		168. 6			199. 9	≦		
	Х5	L		-183. 7	1. 200	-87. 6	288. 8	≦	2044. 8	0K
		R		147. 6			42. 4	≦		

Y4フレーム (Y方向負加力)

1477 4	(1カ門貝)	// 11/	' - '							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	275. 1	OK
	٨١	R		38. 6	1. 200	0.0	38. 6	≦	275. 1	UK
	Х2	L		-33. 4	1. 200	0.0	33. 4	\leq	275. 1	OK
1F	۸۷	R		29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	270. 1	UN
	Х3	L		-31.6	1. 200	0.0	31.6	≦	275. 1	OK
	۸٥	R		31. 6	1. 200	0.0	31. 6	\leq	270. 1	UN
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\leq	275. 1	0K

Y4フレーム (Y方向負加力)

層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X4	R		33. 4	1. 200	0. 0	33. 4	≦	275. 1	OK
1F	Х5	L		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	≦	275. 1	ОК
	ΛS	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	≦	275. 1	UK

U-5.2.2 RC柱部材のせん断破壊の防止(保証設計)

ヒンジ : ヒンジ状態 0=曲げヒンジ、x=せん断破壊

 QL
 : 長期せん断力
 (kN)

 Qm
 : 地震力によって生じるせん断力
 (kN)

 Qsu
 : 柱のせん断耐力
 (kN)

n : 部材の端部のヒンジ状態により考慮される割り増し係数 判定 : ヒンジ状態がせん断破壊の場合には判定の対象外になります

Y2フレーム (X方向正加力)

X1	12 フレーム 階名	軸名	L //H	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
Fig. 1.	ган		Т						≤		
For a series of the series of		X1				1. 250	226. 9			539. 5	0K
FE X2 B 6.5 1.250 396.4 502.1 ≤ 588.5 00 00 00 00 00 00 00											
FF X3		X2				1. 250	396. 4		=	588. 5	0K
F									=		
AX4 T 0.6 1.250 393.1 491.9 ≤ 585.7 585.7 OK X5 T -6.5 b 86.5 1.250 408.1 503.6 ≤ 503.6 ≤ 587.2 0K X6 T 76.2 b 76.2 1.250 145.5 5 268.0 ≤ 561.0 0K X1 B 76.2 b 76.2 1.250 155.6 528.0 ≤ 560.0 503.6 ≤ 587.2 0K X2 B 70.2 b 76.2 1.250 155.6 528.0 ≤ 561.0 0K X2 B 1.3 1.250 240.7 302.3 ≤ 568.1 605.5 0K X3 T 0.1 1.250 227.4 284.4 ≤ 671.4 0K X4 T -0.1 1.250 227.4 284.8 ≤ 667.4 667.4 0K X5 B -1.3 1.250 243.1 302.5 ≤ 679.7 0K X6 T 35.1 1.250 122.1 187.7 ≤ 640.6 0K X1 T -44.9 1.250 128.1 187.7 ≤ 640.6 0K <tr< td=""><td></td><td>Х3</td><td></td><td></td><td></td><td>1. 250</td><td>393. 7</td><td></td><td>=</td><td>586. 0</td><td>0K</td></tr<>		Х3				1. 250	393. 7		=	586. 0	0K
X5	6F		_								
X5		Х4	_			1. 250	393. 1		=	585. 7	0K
X6									=		
X6		Х5				1. 250	408. 1		$\stackrel{ o}{=}$	587. 2	OK
X1											
X1		Х6				1. 250	145. 5			561.0	0K
Fig. 1.									≦		
Fig. 1.3. 1.250 240.7 302.3 ≤ 687.1 0K X3		X1	_			1 250	155 6		≦	605 5	OK
Fig. 1.		***							≦		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •
F		Х2				1 250	240 7			687 1	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_		1. 3	1. 200	210.7		≦	007.1	OI (
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		ХЗ				1 250	227 /		≦	671 <i>I</i>	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	5F	٨٥			0. 1	1. 230	227. 4			071.4	OIX
X5	31	V/I	T		-0. 1	1 250	227 0	284. 8	≦	667 4	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Λ4	В		-0. 1	1. 230	221. 9	284. 8		007.4	UIX
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		VE	T		-1.3	1 050	040 1	302. 5	≦	670.7	OV
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		λĐ	В		-1.3	1. 200	243. 1	302. 5	≦	679.7	UN
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		V.0	Т		35. 1	1 050	100 1	187. 7		0.40	01/
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Хб	В			1. 250	122. 1			640. 6	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			T		-44. 9	4 050	100.0	203. 3	≦		01/
$ \begin{array}{ c c c c c c c c } \hline X2 & \hline 1 & 2.9 & 1.250 & 298.1 & 375.5 & \leq & 726.7 & 0K \\ \hline X3 & \hline 1 & -0.2 & 1.250 & 273.3 & 341.5 & \leq & 715.4 & 0K \\ \hline X4 & \hline 1 & 0.2 & 1.250 & 272.5 & 340.8 & \leq & 704.7 & 0K \\ \hline X5 & \hline 1 & -2.9 & 1.250 & 302.3 & 375.0 & \leq & 703.1 & 0K \\ \hline X6 & \hline 1 & 44.9 & 1.250 & 146.7 & 228.3 & \leq & 693.1 & 0K \\ \hline X1 & \hline 1 & -42.4 & 1.250 & 233.0 & 248.8 & \leq & 688.8 & 0K \\ \hline X2 & \hline 1 & 2.7 & 1.250 & 342.0 & 430.3 & \leq & 911.6 & 0K \\ \hline X3 & \hline 1 & -0.1 & 1.250 & 317.8 & 397.3 & \leq & 872.0 & 0K \\ \hline X4 & \hline 1 & 0.1 & 1.250 & 339.6 & 421.8 & \leq & 870.7 & 0K \\ \hline X5 & \hline 1 & -2.7 & 1.250 & 339.6 & 421.8 & \leq & 870.7 & 0K \\ \hline X6 & \hline 1 & 42.4 & 1.250 & 339.6 & 421.8 & \leq & 870.7 & 0K \\ \hline X6 & \hline 1 & 42.4 & 1.250 & 339.6 & 421.8 & \leq & 870.7 & 0K \\ \hline X6 & \hline 1 & 42.4 & 1.250 & 182.4 & 270.3 & \leq & 695.7 & 0K \\ \hline X6 & \hline 1 & 42.4 & 1.250 & 182.4 & 270.3 & \leq & 695.7 & 0K \\ \hline \end{array}$		ΧI	В		-44. 9	1. 250	198. 6		≦	682. 0	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			T		2. 9	4 050	200 1			700 7	01/
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X2				1. 250	298. 1		<u></u>	/26. /	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$									<u>_</u>		
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х3				1. 250	273. 3			715. 4	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	4F		_								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X4				1. 250	272. 5		=	704. 7	0K
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$									=		
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х5				1. 250	302. 3		=	703. 1	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$											
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х6				1. 250	146. 7			693. 1	0K
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X1				1. 250	233. 0		$\stackrel{ o}{=}$	688. 8	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X2				1. 250	342. 0		$\stackrel{=}{-}$	911. 6	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х3				1. 250	321. 2		$\stackrel{=}{=}$	890. 6	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	3F										
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х4				1. 250	317. 8		≦_	872. 0	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_				•				
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X5	_			1 250	339 6			870 7	0K
No B 42.4 1.250 270.3 ≤ 366.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 < 360.7 610 1.250 270.3 < 360.7 < 360.7 < 360.7 < 360.7 < 360.7 < 360.7 <			_			1. 200	300.0		≦	370.7	
No B 42.4 1.250 270.3 ≤ 366.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 ≤ 360.7 610 1.250 270.3 < 360.7 610 1.250 270.3 < 360.7 < 360.7 < 360.7 < 360.7 < 360.7 < 360.7 <		Х6				1 250	182 4		≦	695 7	0K
		7,0				1. 200	102. 4		≦	300. 1	- OIK
$ B -44.0 69.1 \le 600.5 $	2F	X1				1 250	90 4			686 3	OK
	41	Λ1	В		-44. 0	1. 200	JU. 4	69. 1	≦	000. 0	

Y2フレーム (X方向正加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х2	T		2. 2	1. 250	199. 1	251. 2	\parallel	954. 2	OK
	٨٧	В		2. 2	1. 230	133. 1	251. 2	≦	304. Z	UIX
	Х3	Τ		0. 1	1. 250	169. 5	212. 0	≦	928. 3	OK
	٨٥	В		0. 1	1. 200	100.0	212. 0	≦	320. 0	OIL
2F	X4	T		-0. 1	1. 250	173. 3	216. 5	≦	902. 1	OK
21	Λ4	В		-0. 1	1. 230	175.5	216. 5	≦	302. 1	UIX
	Х5	T		-2. 2	1. 250	210. 5	261. 0	≦	895. 1	OK
	٨٥	В		-2. 2	1. 230	210. 3	261. 0	≦	090. 1	UIN
	Х6	Τ		44. 0	1. 250	54. 4	111. 9	≦	713. 4	OK
	۸٥	В		44. 0	1. 200	34. 4	111. 9	$\ \!\!\! $	/13.4	UK
	X1	T		-35. 5	1. 250	492. 5	580. 1	≦	777. 8	OK
	٨١	В	0	-35. 5	1. 230	432. 3	580. 1	≦	111.0	UIN
	Х2	Τ		4. 6	1. 250	582. 4	732. 6	≦	990. 2	OK
	٨٧	В	0	4. 6	1. 230	302. 4	732. 6	\leq	990. Z	UIN
	Х3	Τ		-0.8	1. 250	576. 8	720. 2	\leq	957. 4	OK
1F	٨٥	В	0	-0.8	1. 230	370. 0	720. 2	≦	337.4	UIN
"	Х4	T		0.8	1. 250	569. 4	712. 6	≦	919. 0	OK
	۸4	В	0	0.8	1. 200	509. 4	712. 6	\cong	919.0	UK
	Х5	Τ		-4. 6	1. 250	576. 7	716. 3	\cong	900. 1	OK
	۸٥	В	0	-4. 6	1. 200	370.7	716. 3	$\ \wedge$	900. I	UI
	V6	Τ		35. 5	1 250	426. 7	568. 9	\leq	758. 0	OK
	Х6	В	0	35. 5	1. 250	420. /	568. 9	\leq	100.0	UN

Y3フレーム (X方向正加力)

階名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm	Qsu	判定
	X1	T		-96. 1	1. 250	480. 1	504. 1 ≦	1011.0	OK
	٨١	В		-96. 1	1. 230	400. 1	504. 1 ≦	:	UIX
	X2	T		4. 3	1. 250	574. 9	723. 0 ≦		OK
	٨٧	В		4. 3	1. 200	074. 0	723. 0 ≦	!	OIX
	Х3	T		-0. 2	1. 250	573. 6	716.8 ≦	1890. 2	OK
6F	7.0	В		-0. 2	1. 200	070.0	716.8 ≦	:	OIX
01	Х4	T		0. 2	1. 250	568. 0	710. 2 ≦	1891. 9	OK
	Λ1	В		0. 2	1. 200	000.0	710. 2 ≦	:	OIX
	X5	T		-4. 3	1. 250	572. 3	711.1 ≦		OK
		В		-4. 3		072.0	711.1 ≦	:	
	Х6	T		96. 1	1. 250	182. 9	324. 7 ≦		OK
		В		96. 1			324. 7 ≦	:	
	X1	T		-61. 2	1. 250	665. 4	770.6 ≦		OK
		В		-61. 2			770.6 ≦	:	
	X2	I		1.8	1. 250	1351.5	1691.1 ≦	2277. 5	OK
		В		1.8			1691.1 ≦	:	
	Х3	T B		-0. 0 -0. 0	1. 250	1347. 0	1683.8 ≤ 1683.8 ≤	2276. 4	OK
5F		T		0.0			1680. 6 ≦		
	Х4	В		0.0	1. 250	1344. 4	1680. 6 ≦	2277. 3	OK
		T		-1.8			1678. 6 ≦		
	Х5	В		-1.8	1. 250	1344. 4	1678. 6 ≦	2275. 9	OK
		T		61. 2			969. 3 ≦		
	Х6	В		61. 2	1. 250	726. 4	969. 3 ≦	2304. 8	OK
		T		-66. 3			884. 5 ≦		
	X1	В		-66. 3	1. 250	760. 6	884. 5 ≤	1455. 5	OK
		T		2. 0	4 050	1010.0	2275. 7 ≦		01/
	X2	В		2. 0	1. 250	1818. 9	2275. 7 ≦		OK
	V0	T		-0. 0	4 050	4000 0	2295. 7 ≦		01/
45	Х3	В		-0.0	1. 250	1836. 6	2295. 7 ≦	2916.0	OK
4F	V.4	T		0.0	1 050	1045.0	2306. 4 ≦	0005.0	OV
	Х4	В		0.0	1. 250	1845. 0	2306. 4 ≦		OK
	VE	Т		-2. 0	1 050	1047 E	2307. 4 ≦		OV
	Х5	В		-2. 0	1. 250	1847. 5	2307. 4 ≦	2920.0	OK
	Х6	Т		66. 3	1. 250	1004. 0	1321. 2 ≦	1404.2	OK
	Λυ	В		66. 3	1. 200	1004. 0	1321. 2 ≦	:	UN
	X1	T		-68. 0	1. 250	1034. 5	1225. 1 ≦		OK
3F	٨١	В		-68. 0	1. 200	1004. 0	1225. 1 ≦	:	UN
01	Х2	T		2. 8	1. 250	2256. 4	2823. 3 ≦		OK
	//_	В		2. 8	1. 200	2200.4	2823. 3 ≤	. 7001.0	UIV.

Y3フレーム (X方向正加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	VO	Т		-0.1	1 050	0045.0	2806. 2	≦	4000 0	OV
	Х3	В		-0.1	1. 250	2245. 0	2806. 2	≦	4093.6	OK
	V.A	Т		0.1	1 000	0050 0	2817. 3	≦	4114 0	OV
٥٦	Х4	В		0.1	1. 250	2253. 8	2817. 3	≦	4114. 6	OK
3F	Х5	Т		-2. 8	1 050	2201 0	2849. 7		4110 0	ОК
	ΛO	В		-2. 8	1. 250	2281. 9	2849. 7	\leq	4118.8	UN
	Х6	Т		68. 0	1. 250	1014. 6	1336. 2	\leq	2242. 4	OK
	۸٥	В		68. 0	1. 200	1014. 0	1336. 2	\leq	2242. 4	UN
	X1	T		-60. 8	1. 250	1568. 8	1900. 3	\leq	3285. 0	OK
	٨١	В		-60. 8	1. 200	1000. 0	1900. 3	\leq	3200. 0	UK
	X2	T		2. 0	1. 250	2672. 7	3342. 9	VII	3664. 1	OK
	٨٧	В		2. 0	1. 230	2012. 1	3342. 9	\parallel	3004. 1	UK
	Х3	T		0. 2	1. 250	2704. 8	3381. 2	\parallel	3687. 1	OK
2F	٨٥	В		0. 2	1. 230	2704.0	3381. 2	≦	3007.1	UIX
21	Х4	T		-0. 2	1. 250	2732. 6	3415. 5	≦	3723.5	OK
	7,4	В		-0. 2	1. 200	2702.0	3415. 5	≦	0720.0	OIX
	Х5	T		-2. 0	1. 250	2744. 9	3429. 1	\leq	3746. 2	OK
	٨٥	В		-2. 0	1. 200	2144. 3	3429. 1	\leq	0740. Z	OIX
	Х6	T		60.8	1. 250	1384. 5	1791. 4	\leq	2242. 4	ОК
	٨٥	В		60.8	1. 200	1004. 0	1791. 4	\leq	2272. 7	OIX
	X1	T		-82. 7	1. 250	1403. 4	1671.5	\parallel	2830. 4	ОК
	٨١	В	0	-82. 7	1. 200	1400. 4	1671.5	\leq	2000. 4	OIX
	X2	T		13. 8	1. 250	2493. 2	3130. 4	\leq	3476.3	ОК
	7,2	В	0	13. 8	1. 200	2430. 2	3130. 4	\leq	0470.0	OIX
	Х3	T		-2. 4	1. 250	2467. 3	3081. 7	≦	3494.8	OK
1F	٨٥	В	0	-2. 4	1. 200	2107.0	3081. 7	\leq	0 10 1. 0	OI.
"	X4	T		2. 4	1. 250	2507. 2	3136. 5	≦	3546.8	ОК
	7,4	В	0	2. 4	1. 200	2007. 2	3136. 5	\leq	0040.0	OIX
	Х5	T		-13. 8	1. 250	2604. 2	3241.5	≦	3584. 2	OK
	7.0	В	0	-13. 8	1. 200	2007. Z	3241.5	\leq	000 1 . Z	OIL
	Х6	T		82. 7	1. 250	1551. 3	2021. 8	⊪	2242. 4	ОК
	7,0	В	0	82. 7	1. 200	1301.0	2021.8	\leq	2272. 7	

Y2フレーム (X方向負加力)

階名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	T		-76. 2	1 050	145 5	258. 0	≦	561. 0	ΟV
	X1	В		-76. 2	1. 250	-145. 5	258. 0	≦	301.0	0K
	Х2	T		6. 5	1. 250	-408. 1	503. 6	\leq	587. 2	OK
	٨٧	В		6. 5	1. 230	400. 1	503. 6	\parallel	307. 2	UIX
	Х3	T		-0. 6	1. 250	-393. 1	491. 9	\parallel	585. 7	0K
6F	٨٥	В		-0. 6	1. 200	000.1	491. 9	≦	300. 7	OIX
01	X4	T		0. 6	1. 250	-393. 7	491. 6	≦	586. 0	OK
	Λ1	В		0. 6	1. 200	000.7	491. 6	≦		OIX
	X5	T		-6. 5	1. 250	-396. 4	502. 1	≦	588. 5	OK
	,,,,	В		-6. 5			502. 1	\leq		
	Х6	T		76. 2	1. 250	-226. 9	207. 5	≦	539. 5	OK
	7.0	В		76. 2			207. 5	. ■∧		
	X1	Ţ		-35. 1	1. 250	-122. 1	187. 7	\leq	640. 6	OK
		В		-35. 1			187. 7	≦		
	X2	T		1. 3	1. 250	-243. 1	302. 5	≦	679. 7	OK
		В		1.3			302. 5	\leq		
	Х3	I		0.1	1. 250	-227. 9	284. 8	≦	667. 4	0K
5F		В		0.1			284. 8	\ \		
	Х4	Ţ		-0.1	1. 250	-227. 4	284. 4	\ ∧	671.4	0K
		В		-0.1			284. 4	\leq		
	X5	T B		-1.3	1. 250	-240. 7	302. 3	≦ /	687. 1	0K
		T		-1. 3 35. 1			302. 3 159. 4	\ <u>\</u>		
	Х6	В		35. 1	1. 250	-155. 6	159. 4	IIA IIA	605. 5	0K
		T		-44. 9			228. 3			
	X1	В		-44. 9 -44. 9	1. 250	-146. 7	228. 3	≦	693. 1	0K
		T		2. 9			375. 0	<u>≅</u>		
4F	X2	В		2. 9	1. 250	-302. 3	375. 0	<u>≅</u>	703. 1	0K
		T		-0. 2			340. 8	<u> </u>		
	Х3	В		-0. 2	1. 250	-272. 5	340. 8		704. 7	0K
		טן	l	-U. Z			340. 0	=		

Y2フレーム (×方向負加力)

階名	軸名	JE/JH	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n•Qm		Qsu	判定
PHTH		Т	L)/	0. 2			2/1 5	≦		TIAL
	X4	В		0. 2	1. 250	-273. 3	341. 5	 	715. 4	OK
		T		-2. 9			375. 5	<u>=</u>		
4F	Х5	В		-2. 9	1. 250	-298. 1	375. 5	$\stackrel{=}{-}$	726. 7	OK
		T					3/5.5			
	Х6			44. 9	1. 250	-198. 6	203. 3	$\stackrel{=}{-}$	682. 0	OK
		В		44. 9			203. 3	$\stackrel{=}{-}$		
	X1	T		-42. 4	1. 250	-182. 4	270. 3	≦	695.7	OK
		В		-42. 4			270. 3	<u> </u>		
	X2	T		2. 7	1. 250	-339. 6	421. 8		870. 7	OK
		В		2. 7			421.8	≦		
	Х3	T		-0. 1	1. 250	-317. 8	397. 3	\leq	872. 0	ОК
3F	Λ0	В		-0. 1	1. 200	017.0	397. 3	≦	0,2.0	OI.
	X4	T		0. 1	1. 250	-321. 2	401. 4		890. 6	ОК
	Λ4	В		0. 1	1. 250	321.2	401. 4	≦	030. 0	OIX
	Х5	T		-2. 7	1. 250	-342. 0	430. 3	≦	911. 6	OK
	۸٥	В		-2. 7	1. 230	-342. 0	430. 3	$\ \wedge$	911.0	UK
	VC	Т		42. 4	1 050	222.0	248. 8		600 0	OV
	X6	В		42. 4	1. 250	-233. 0	248. 8	\leq	688. 8	OK
	V.1	Т		-44. 0	1 050	F4 4	111. 9	≦	710.4	OI/
	X1	В		-44. 0	1. 250	-54. 4	111. 9	\leq	713. 4	OK
		Т		2. 2	4 050	040 5	261. 0	≦	225.1	01/
	Х2	В		2. 2	1. 250	-210. 5	261. 0	≦	895. 1	OK
		T		0. 1	4 050	470.0	216. 5		200 1	01/
	Х3	В		0. 1	1. 250	-173. 3	216. 5	_	902. 1	OK
2F		T		-0. 1			212. 0	_		
	Х4	В		-0.1	1. 250	-169. 5	212 0	≦	928. 3	OK
		T		-2. 2			251. 2	■		
	Х5	В		-2. 2	1. 250	-199. 1	251. 2	≦	954. 2	OK
		T		44. 0			69. 1	$\overline{}$		
	Х6	В		44. 0	1. 250	-90. 4	69. 1		686. 3	OK
		T		-35. 5			568. 9			
	X1	В	0	-35. 5	1. 250	-426. 7	568. 9	≅	758. 0	OK
		T	-	4. 6			716. 3			
	X2	В	0	4. 6	1. 250	− 576. 7	716. 3	≦	900. 1	OK
		T	U	-0.8			710. 3	=		
	Х3	В	0	-0.8	1. 250	-569. 4	712. 6	≦ ~	919. 0	OK
1F		T	U				712. 6	\leq		
	Х4		_	0.8	1. 250	-576. 8		=	957. 4	OK
		В	0	0.8			720. 2	≦ \		
	Х5	I	_	-4. 6	1. 250	-582. 4	732. 6	\ ∧	990. 2	OK
		В	0	-4. 6			732. 6	\		
	Х6	T		35. 5	1. 250	-492. 5	580. 1	≦	777. 8	OK
		В	0	35. 5			580. 1	≦		

Y3フレーム (X方向負加力)

1370-4	(入力问》	₹/JH	/ / /							
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	T		-96. 1	1. 250	-182. 9	324. 7	≦	1923. 8	OK
	٨١	В		-96. 1	1. 230	102. 9	324. 7	≅	1923. 0	UIN
	Х2	T		4. 3	1. 250	-572. 3	711. 1	\leq	1892. 3	OK
	۸۷	В		4. 3	1. 230	-372. 3	711. 1	≦	1092. 3	UK
	Х3	Т		-0. 2	1. 250	-568. 0	710. 2	\leq	1891. 9	OK
6F	۸۵	В		-0. 2	1. 200	-300.0	710. 2	\leq	1091.9	UN
OF	Х4	Τ		0. 2	1. 250	-573. 6	716. 8	≦	1890. 2	OK
	۸4	В		0. 2	1. 230	-573.0	716. 8	\leq	1090. 2	UN
	Х5	Τ		-4. 3	1 050	E74 0	723. 0	\leq	1889. 3	OK
	λO	В		-4. 3	1. 250	-574. 9	723. 0	¥	1889. 3	UN
	Х6	Τ		96. 1	1. 250	400 1	504. 1	\leq	1011.0	OK
	ΛO	В		96. 1	1. 250	-480. 1	504. 1	\leq	1011.0	UN
	V1	Т		-61. 2	1 050	706 4	969. 3	VII	2204.0	ΟV
	X1	В		-61. 2	1. 250	-726. 4	969. 3	\leq	2304. 8	0K
	X2	Τ		1.8	1. 250	1244 4	1678. 7	\leq	2275 0	OK
5F	٨٧	В		1. 8	1. 250	-1344. 4	1678. 7	\leq	2275. 9	UN
or or	٧n	Т		-0. 0	1 050	1044 4	1680. 6	≦	2077 2	ΟV
	Х3	В		-0. 0	1. 250	-1344. 4	1680. 6	\leq	2277. 3	OK
	V.4	Т		0. 0	1 050	1047.0	1683. 8	≦	0076 4	ΟV
	Х4	В		0. 0	1. 250	-1347. 0	1683. 8	≦	2276. 4	0K

Y3フレーム (X方向負加力)

Y3フレーム		灵川								
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х5	T		-1.8	1. 250	-1351.5		≦	2277.5	0K
5F	٨٥	В		-1.8	1. 250	1001.0		≦	2211.3	OIX
31	Х6	T		61. 2	1 250	-665. 4	770. 6	≦	1197. 2	0K
	۸٥	В		61.2	1. 250	-005. 4	770. 6	≦	1197. 2	UN
	V4	T		-66. 3	1 050	1001.0		≦	1404.0	01/
	X1	В		-66. 3	1. 250	-1004. 0		≦	1404. 3	0K
		Т		2. 0				≦		
	X2	В		2. 0	1. 250	-1847. 5		≦	2928. 0	0K
		T		-0.0				_		
	Х3	В		-0.0	1. 250	-1845. 0		<u>-</u>	2925. 9	0K
4F		T		0. 0				=		
	X4	В		0.0	1. 250	-1836. 6		<u>=</u>	2916. 0	0K
		T		-2. 0				≦		
	Х5	В		-2. 0	1. 250	-1818. 9		<u>=</u> ≦	2899. 5	0K
		T								
	Х6	-		66. 3	1. 250	-760. 6		≦	1455. 5	0K
		В		66. 3				≦		
	X1	T		-68. 0	1. 250	-1014. 6		<u> </u>	2242. 4	OK
		В		-68. 0				≦		
	X2	T		2. 8	1. 250	-2281.9		≦	4118.8	OK
		В		2. 8	200			≦		
	Х3	T		-0. 1	1. 250	-2253.8		≦	4114.6	OK
3F	Λ0	В		-0. 1	1. 200	2200.0		≦	4114.0	OIX
31	X4	T		0. 1	1. 250	-2245. 0	2806. 2	≦	4093.6	0K
	Λ4	В		0. 1	1. 230	-2243. 0		≦	4093. 0	OIN
	Х5	T		-2. 8	1 250	2256 4	2823. 3	≦	4061.6	0K
	ΛĐ	В		-2. 8	1. 250	-2256. 4	2823. 3	≦	4001.0	UN
	VO	T		68. 0	1 050	1004 5	1225. 1	≦	0040 4	01/
	Х6	В		68. 0	1. 250	-1034. 5		≦	2242. 4	0K
		Т		-60. 8	4 050	1001 5	1791. 4	≦	2212 1	01/
	X1	В		-60. 8	1. 250	-1384. 5		≦	2242. 4	0K
		Т		2. 0				≦		
	X2	В		2. 0	1. 250	-2744. 9		<u>-</u>	3746. 2	OK
		T		0. 2				<u>-</u>		
	Х3	В		0. 2	1. 250	-2732. 6		<u>=</u> _	3723. 6	0K
2F		T		-0. 2				<u>=</u>		
	X4	В		-0. 2	1. 250	-2704. 8		<u>=</u> ≦	3687. 1	0K
		T		-2. 0				≦		
	Х5	В		-2. 0	1. 250	-2672. 7		<u>=</u> ≦	3664. 1	0K
		T		60. 8				_		
	Х6	В			1. 250	-1568.8		≦	3285.0	0K
		_		60.8				_		
	X1	T	_	-82.7	1. 250	-1551.3		≦	2242. 4	0K
		В	0	-82. 7				≦		
	X2	T		13. 8	1. 250	-2604. 2	3241.5	≦	3584. 2	0K
		В	0	13. 8				≦		
	Х3	T		-2. 4	1. 250	-2507. 2		≦	3546. 9	0K
1F		В	0	-2. 4				≦		
''	X4	T		2. 4	1. 250	-2467. 3		≦	3494.8	0K
	//-	В	0	2. 4	1. 200	4701.0		≦	0-10-1.0	OI (
	Х5	T		-13. 8	1 250	-2493. 2		≦	3476. 3	0K
	Λΰ	В	0	-13. 8	1. 250	-2490. Z		≦	34/0.3	UN
	VC	Т		82. 7	1 050	1400 4	1671. 5	≦	0000 4	OV
	X6	В	0	82. 7	1. 250	-1403.4		≦	2830. 4	0K
	1									

Y2フレーム (Y方向正加力)

1270-5	(Y力问业	_ //L	<i>J</i> J)							
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	T		-76. 2	1. 250	9. 9	63. 8	\leq	524. 7	OK
	٨١	В		-76. 2	1. 200	9. 9	63.8	≦	324. 7	UI
	X2	T		6. 5	1. 250	6. 3	14. 5	\leq	517. 2	OK
	۸۷	В		6. 5	1. 200	0. 3	14. 5	≦	317. 2	UN
6F	Х3	T		-0. 6	1. 250	0. 2	0. 3	≦	504. 4	OK
OF .	۸٥	В		-0. 6	1. 250	0. 2	0. 3	≦	304. 4	UK
	VA	T		0. 6	1 050	0.0	0. 3	≦	E04 4	OK
	X4	В		0. 6	1. 250	-0. 2	0. 3	≦	504. 4	UN
	X5	T		-6. 5	1. 250	-6. 4	14. 5	≦	517. 3	OK
	ΛO	В		-6. 5	1. 200	-0. 4	14. 5	≦	317.3	UN

Y2フレーム (Y方向正加力)

Y2フレーム 階名	・(Y方向 軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Х6	T		76. 2	1. 250	-9. 9	63. 7	≦	524. 7	OK
ÜΓ	۸٥	В		76. 2	1. 200	-9. 9	63. 7	≦	324. /	UK
	X1	T		-35. 1	1. 250	5. 1	28. 7	¥	526. 5	OK
	٨١	В		-35. 1	1. 230	J. I	28. 7	\leq	320. 3	OIX
	X2	T		1. 3	1. 250	4. 9	7. 5	≦	538. 2	OK
	٨٧	В		1. 3	1. 230	4. 3	7. 5	≦	JJ0. Z	UIX
	Х3	T		0. 1	1. 250	0. 2	0. 4	≦	509. 6	ОК
5F	٨٥	В		0. 1	1. 200	0. 2	0. 4	≦	000.0	OIX
OI .	Х4	T		-0. 1	1. 250	-0.3	0. 4	\leq	509. 6	ОК
		В		-0. 1	1. 200	0.0	0. 4	≦	000.0	OI.
	Х5	T		-1. 3	1. 250	-4. 9	7. 5	≦	538. 2	OK
		В		-1.3			7. 5	≦		
	Х6	I		35. 1	1. 250	-5. 1	28. 7	≦	526. 5	0K
		В		35. 1			28. 7	\leq		
	X1	T		-44. 9	1. 250	16. 9	23. 8	€	554. 1	0K
		В		-44. 9			23. 8	\ \ \ \ \		
	X2	Ţ		2. 9	1. 250	10.0	15. 3		560. 5	OK
		В		2. 9			15. 3			
	Х3	T B		-0. 2	1. 250	0. 1	3. 5	\ <u> </u>	581. 8	OK
4F		I.		-0. 2 0. 2			3. 5 0. 0	≥ <		
	Х4	В		0. 2	1. 250	-0. 1		≦	581. 9	OK
		T		-2. 9			0. 0 15. 3	≜		
	Х5	В		-2. 9	1. 250	-10. 0	15. 3	≦	560. 5	0K
		T		44. 9			23. 7	<u>≅</u>		
	Х6	В		44. 9	1. 250	-17. 0	23. 7	≦	554. 1	0K
		T		-42. 4			23. 5	≡		
	X1	В		-42. 4	1. 250	15. 1	23. 5	≦	553. 0	OK
		T		2. 7			6.8			
	Х2	В		2. 7	1. 250	3. 3	6. 8		637. 2	0K
		T		-0. 1			0. 1	<u>−</u>		
	Х3	В		-0. 1	1. 250	0.0	0. 1	≦	611. 7	OK
3F		T		0. 1	4 050		0. 1	≦	244 7	01/
	Х4	В		0. 1	1. 250	-0.0	0. 1	<u>≤</u>	611. 7	OK
	V.E.	T		-2. 7	4 050	0.0	6. 8	≦	007.0	01/
	Х5	В		-2. 7	1. 250	-3. 3	6.8	≦	637. 2	OK
	VC	T		42. 4	1 050	15 1	23. 5	≦	FF0 0	OV
	Х6	В		42. 4	1. 250	-15. 1	23. 5	≦	553. 0	OK
	X1	T		-44. 0	1 250	7. 2	34. 9	\leq	478. 3	OK
	٨١	В		-44. 0	1. 250	1. 2	34. 9	\leq	470. 3	UK
	Х2	T		2. 2	1. 250	9. 3	13. 8		580. 7	OK
	٨٧	В		2. 2	1. 200	J. J	13. 8	≦	JUU. 1	UI.
	Х3	T		0. 1	1. 250	-0.8	0. 9	≦	558. 9	OK
2F	,,,,	В		0. 1	1. 200	0.0	0. 9	≦	550.0	J.,
	X4	T		-0.1	1. 250	0.8	0. 9	≦ ≦	558. 9	OK
		В		-0.1			0.9	≦		
	Х5	Ţ		-2. 2	1. 250	-9.3	13. 8	≦	580. 8	OK
		В		-2. 2			13. 8	≦		
	Х6	T		44. 0	1. 250	-7. 2	34. 9	\ <u> </u> \	478. 2	OK
		B		44. 0 -35. 5			34. 9 8. 9	≧		
	X1	В		-35. 5 -35. 5	1. 250	35. 5	8. 9	\leq	419. 2	OK
		T		4. 6			1.1	≅		
	Х2	В		4. 6	1. 250	-4. 6	1.1	≅	503. 4	OK
	<u> </u>	T		-0.8			0. 2	<u>≅</u>		
	Х3	В		-0.8	1. 250	0.8	0. 2	≦	503. 4	OK
1F		T		0.8			0. 2	≦		
	Х4	В		0.8	1. 250	-0. 8	0. 2	≦	503. 4	OK
		T		-4. 6			1.1	≦		
	Х5	В		-4. 6	1. 250	4. 6	1.1	≦	503. 4	OK
		T		35. 5	,		8. 9	=		
	Х6	В		35. 5	1. 250	-35. 5	8. 9		419. 2	OK
	-	12		30. 0			0. 0		l	

Y3フレーム (Y方向正加力)

Y3フレーム		正加		01		0	01 0			Jul
階名	軸名	T	ヒンシ゛	QL -96. 1	n	Qm	QL+n·Qm 95.8	≦	Qsu	判定
	X1	В		-96. 1	1. 250	0. 2	95. 8	<u>≅</u>	1098.0	0K
	٧a	T		4. 3	1 250	1. 9	6. 7	<u>=</u>	2251 2	OK
	X2	В		4. 3	1. 250	1.9	6. 7	≦	2251.3	UK
	Х3	I		-0. 2	1. 250	1.4	1.6	≦	2437. 8	OK
6F		B		-0. 2 0. 2			1. 6 1. 6	≦		
	Х4	В		0. 2	1. 250	-1.4	1. 6	=	2437. 4	0K
	Х5	T		-4. 3	1. 250	-1. 9	6. 6	≦	2250. 8	OK
	Λο	В		-4. 3	1. 200	1. 5	6. 6	≦	2200.0	OIX
	Х6	ТВ		96. 1 96. 1	1. 250	-0. 2	95. 8 95. 8	≦	1098.0	0K
	V4	T		-61. 2	1 050	0.7	60. 4	=	1000 0	01/
	X1	В		-61. 2	1. 250	0. 7	60. 4	≦	1280. 6	OK
	X2	I		1.8	1. 250	1.4	3. 6	≦	2722. 9	OK
		B		1. 8 -0. 0			3. 6 1. 2	≦		
	Х3	В		-0.0	1. 250	1.0	1. 2	<u>=</u>	2755. 6	OK
5F	Х4	T		0.0	1. 250	-1.0	1. 2	≦	2759. 3	OK
		B		0. 0 -1. 8			1. 2 3. 6	≦		•
	Х5	В		-1.8	1. 250	-1. 4	3. 6	≦	2724. 0	OK
	Х6	T		61. 2	1 250	-0. 7	60. 4	≦	1200 7	OK
	۸٥	В		61. 2	1. 250	-0. 7	60. 4	≦	1280. 7	UK
	X1	ТВ		-66. 3 -66. 3	1. 250	0.6	65. 6 65. 6	≦	1360.8	0K
		T		2. 0			3. 8	<u>≅</u>		
	Х2	В		2. 0	1. 250	1.4	3. 8	<u>=</u>	2861.5	OK
	Х3	T		-0.0	1. 250	0. 9	1. 1	≦	2824. 9	OK
4F		B		-0.0	200		1.1	≦		•
	Х4	В		0.0	1. 250	-0. 9	1. 1 1. 1	≦	2815. 2	0K
	Х5	T		-2. 0	1. 250	-1.4	3. 8	≦	2859. 2	OK
	λō	В		-2.0	1. 230	1. 4	3. 8	≦	2003. 2	OIX
	Х6	В		66. 3	1. 250	-0.6	65. 6 65. 6	\leq	1360.8	0K
	V.4	T		-68. 0	4 050	0.0	67. 7	_=	0470.0	01/
	X1	В		-68. 0	1. 250	0. 2	67. 7	≦	2176. 3	OK
	X2	T		2. 8	1. 250	1. 1	4. 1	≦	4562. 0	0K
		В		2. 8 -0. 1			4. 1 1. 0			
0.5	Х3	В		-0.1	1. 250	0. 9	1. 0		4537. 3	0K
3F	Х4	T		0. 1	1. 250	-0. 9	1. 0	≦	4512. 6	OK
	ДТ	В		0.1	1. 200	0. 0	1.0	≦	4012.0	OIX
	Х5	ТВ		-2. 8 -2. 8	1. 250	-1. 1	4. 1 4. 1	≦	4557. 0	0K
	Ve	T		68. 0	1 050	-0. 2	67. 7	≦	0170 0	OK
	Х6	В		68. 0	1. 250	-0. 2	67. 7	≦	2176. 3	OK
	X1	ТВ		-60. 8 -60. 8	1. 250	-0. 4	61. 2 61. 2	≦	2177. 8	0K
		T		2. 0			2. 6	<u>≅</u>	****	21.
	X2	В		2. 0	1. 250	0. 5	2. 6	≦	4138. 9	OK
	Х3	T		0. 2	1. 250	0.8	1. 2	≦	4489. 6	OK
2F		B		0. 2 -0. 2			1. 2 1. 2	≦		
	Х4	В		-0. 2	1. 250	-0.8	1. 2	≦	4501.9	0K
	Х5	T		-2. 0	1. 250	-0. 5	2. 6	≦	4133. 5	OK
	7.0	В		-2.0	1. 200	0. 0	2. 6	≦	7100.0	OI (
	Х6	В		60. 8 60. 8	1. 250	0.4	61. 2 61. 2	≦	2177. 8	0K
	V1	T		-82. 7	1 050	0.0	82. 9	≦	0154 7	ΟV
	X1	В		-82. 7	1. 250	-0. 2	82. 9	≦	2154. 7	0K
1F	X2	T		13.8	1. 250	0. 1	14. 0	≦ ~	4317. 1	0K
	Х3	B		13. 8 -2. 4	1. 250	0. 3	14. 0 2. 0	≦	4047.8	OK
	٨٥	11		2.4	1. 200	0. 3	2. 0	=	7077.0	UIV.

Y3フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х3	В		-2. 4	1. 250	0. 3	2. 0	$\ \wedge$	4047.8	OK
	X4	T		2. 4	1. 250	-0. 3	2. 0	$\ \wedge$	4046. 7	OK
	Λ4	В		2. 4	1. 200	-0. 3	2. 0	\leq	4040. /	UN
1F	X5	T		-13. 8	1. 250	-0. 1	14. 0	\parallel	4317. 4	OK
	ΛO	В		-13. 8	1. 230	-0. 1	14. 0	≦	4317.4	UN
	VC	T		82. 7	1 050	0.0	82. 9	\leq	0154.7	OK
	Х6	В		82. 7	1. 250	0. 2	82. 9	\leq	2154. 7	UN

階名	軸名		力) ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判別
		Т		-76. 2			84. 9	≦		
	X1	В		-76. 2	1. 250	-7. 0	84. 9	<u></u>	546. 6	OK
		T		6. 5			2. 0	<u>=</u>		
	X2	В		6. 5	1. 250	-6. 9	2. 0	<u>_</u>	526. 7	OK
		T		-0. 6			0. 2	<u>=</u>		
	Х3	В		-0. 6	1. 250	0. 3	0. 2	≦	526. 2	OK
6F		T		0. 6			0. 2	≦		
	Х4	В		0. 6	1. 250	-0. 3	0. 2	<u>=</u>	526. 2	OK
		T		-6. 5			2. 0	<u>=</u>		
	Х5	В		-6. 5	1. 250	6. 9	2. 0	=	526. 7	Ok
		T		76. 2			84. 9	=		
	Х6	В		76. 2	1. 250	7. 0	84. 9	<u>=</u>	546. 6	Oł
		T		-35. 1			41. 7	≦		
	X1	В		-35. 1	1. 250	-5. 3	41. 7	≦	630. 8	Oł
		T		1. 3			41. 7	<u>≅</u>		
	X2	В			1. 250	-4. 7	4. 5	<u>≅</u>	637. 1	Oł
				1. 3						
	Х3	T		0.1	1. 250	0. 1	0. 2	≦	604. 0	01
5F		В		0.1			0. 2	≦		
	Х4	T		-0.1	1. 250	-0. 1	0. 2	≦	604. 0	01
		В		-0.1			0. 2	≦		
	X5	T		-1. 3	1. 250	4. 7	4. 5	≅	637. 1	01
		В		-1. 3			4. 5	≦		٠.
	Х6	T		35. 1	1. 250	5. 3	41. 7	≦	630. 8	01
	Λ0	В		35. 1	1. 200	0.0	41. 7	≦	000.0	0
	X1	Τ		-44. 9	1. 250	-5. 2	51. 4	≦	729. 4	01
	٨١	В		-44. 9	1. 230	-J. Z	51. 4	≦	723.4	U
	X2	T		2. 9	1. 250	-4. 6	2. 9	≦	781. 5	0
	۸۷	В		2. 9	1. 250	-4. 0	2. 9	≦	701. 0	U
	VO	Т		-0. 2	1 050	0.1	0.0	≦	700 1	01
45	Х3	В		-0. 2	1. 250	0. 1	0.0	≦	709. 1	01
4F	VA	T		0. 2	1 050	0.1	0.0	≦	700 1	01
	Х4	В		0. 2	1. 250	-0. 1	0. 0	≦	709. 1	01
		Т		-2. 9	4 050		2. 9	≦	701 5	
	Х5	В		-2. 9	1. 250	4. 6	2. 9	≦	781. 5	01
		T		44. 9			51. 4	≦		
	Х6	В		44. 9	1. 250	5. 2	51. 4	<u></u>	729. 4	01
		T		-42. 4			47. 2	≦		
	X1	В		-42. 4	1. 250	-3. 9	47. 2	<u>=</u>	795. 8	01
		T		2. 7			2. 7	<u>=</u>		
	Х2	В		2. 7	1. 250	-4. 4	2. 7		1002. 7	01
		T		-0.1			0. 0	<u>=</u>		
	Х3	В		-0.1	1. 250	0. 1	0.0	≦	955. 1	0
3F		T		0. 1			0. 0	≦		
	X4	В		0. 1	1. 250	-0. 1	0. 0	≦	955. 1	01
		T		-2. 7			2. 7	≦		
	Х5	В		-2. 7 -2. 7	1. 250	4. 4	2. 7	<u>≅</u>	1002.7	01
	Х6	T		42. 4	1. 250	3. 9	47. 2	≦	795. 8	01
		В		42. 4			47. 2	≦		
	X1	T		-44. 0	1. 250	-5. 3	50. 6	≦	861. 1	01
		В		-44. 0		5. 0	50. 6	≦	,,,,,	
	Х2	T		2. 2	1. 250	-2. 7	1.1	≦	991. 5	01
2F	ΛΔ	В		2. 2	1. 200	۷. ۱	1.1		331.3	
	Х3	T		0. 1	1. 250	-0.0	0. 1	≦	991.5	01
	۸٥	В		0.1	1. 200	-0.0	0. 1	≦	331.5	U
		Т		-0.1	1. 250	0.0	0. 1	≦	991. 5	Oł

Y2フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X4	В		-0. 1	1. 250	0.0	0. 1	≦	991. 5	OK
	Х5	Т		-2. 2	1. 250	2. 7	1.1	\leq	991. 5	OK
2F	۸٥	В		-2. 2	1. 200	Z. 1	1.1	¥	991. 0	UK
	Х6	Т		44. 0	1. 250	5. 3	50. 6	≦	861. 1	OK
	۸٥	В		44. 0	1. 200	ე. ა	50. 6	\leq	001.1	UK
	X1	Т		-35. 5	1. 250	2. 6	32. 3	¥	881. 7	OK
	٨١	В		-35. 5	1. 230	2. 0	32. 3	≦	001. /	UK
	٧o	Т		4. 6	1. 250	-2. 0	2. 1	≦	991. 5	0K
	X2	В		4. 6	1. 250	-2.0	2. 1	\leq	991. 0	UK
	Х3	Т		-0.8	1. 250	0. 2	0. 5	\leq	991. 5	OK
1F	٨٥	В		-0. 8	1. 230	0. 2	0. 5	≦	331.3	OIN
"	Х4	T		0.8	1. 250	-0. 2	0. 5	\leq	991. 5	OK
	Λ4	В		0.8	1. 200	-0. Z	0. 5	\leq	991. 0	UK
	Х5	Т		-4. 6	1. 250	2. 0	2. 1	\leq	991. 5	OK
	۸٥	В		-4. 6	1. 200	2. 0	2. 1	\leq	991.0	UN
	Х6	T		35. 5	1. 250	-2. 6	32. 3	\leq	881. 7	OK
	۸٥	В		35. 5	1. 230	-2. 0	32. 3	≦	001. /	UN

Y3フレーム (Y方向負加力)

Y3フレーム		負加								
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	T		-96. 1	1. 250	24. 1	65. 9	IIV	1025. 7	OK
	ΛI	В		-96. 1	1. 230	24. 1	65. 9	\leq	1023. 7	OIX
	X2	T		4. 3	1. 250	22. 7	32. 6	\Vdash	2505. 8	OK
	٨٧	В		4. 3	1. 200	22. 1	32. 6	\parallel	2000. 8	UN
	V0	Т		-0. 2	1 050	0.0	0. 9	\leq	0400 0	01/
0.5	Х3	В		-0. 2	1. 250	0.9	0. 9	≦	2492. 3	0K
6F		T		0. 2	4 050		0. 9	≤	2400.0	01/
	Х4	В		0. 2	1. 250	-0.9	0. 9	VII VII	2492. 2	OK
		T		-4. 3			32. 6	_		
	Х5	В		-4. 3	1. 250	-22. 7	32. 6	VII VII	2505. 8	OK
		T		96. 1			65. 9			
	Х6	В		96. 1	1. 250	-24. 1	65. 9	VII VII	1025. 7	0K
		T		-61. 2			32. 5	<u>=</u>		
	X1	В		-61. 2	1. 250	23. 0	32. 5	<u>=</u>	1005. 9	OK
		T		1.8			14. 8	<u> </u>		
	X2	В		1.8	1. 250	10. 4	14. 8	<u>"</u>	2263.0	OK
		T		-0.0			0. 1			
	Х3	В		-0.0	1. 250	-0. 1	0. 1	11	1774. 0	OK
5F		T								
	Х4	В		0.0	1. 250	0. 1	0. 1	VII VII	1774.0	0K
				0.0				$\stackrel{=}{-}$		
	Х5	T		-1.8	1. 250	-10. 4	14. 8	VII VII	2263.0	OK
		В		-1.8			14. 8	\perp		
		T		61. 2	1. 250	-23. 0	32. 5	VII VII	1005.9	OK
		В		61. 2			32. 5	$\stackrel{\sim}{=}$		
	X1	T		-66. 3	1. 250	41. 9	13. 9	\	1811.6	OK
		В		-66. 3			13. 9	VII VII		
	X2	T		2. 0	1. 250	10. 2	14. 8	\leq	2253. 6	OK
		В		2. 0	1.200	10.2	14. 8			OI.
	Х3	T		-0. 0	1. 250	-0. 1	0. 2	\leq	1753. 4	ОК
4F	Λ0	В		-0.0	1. 200	0. 1	0. 2	≦	1700. 1	OI (
71	X4	T		0. 0	1. 250	0. 1	0. 2	\leq	1754. 4	OK
	Λ+	В		0. 0	1. 200	V. I	0. 2	\leq	1704.4	ΟIN
	Х5	T		-2. 0	1. 250	-10. 2	14. 8	≦	2253. 6	OK
	Λΰ	В		-2. 0	1. 200	-10. Z	14. 8	VII VII		UN
	Ve	T		66. 3	1 050	41 0	13. 9	≦	1011 0	ΟV
	X6	В		66. 3	1. 250	-41.9	13. 9	\parallel	1811. 6	OK
	V4	Т		-68. 0	1 050	F0 0	5. 3	≦	0707 1	01/
	X1	В		-68. 0	1. 250	50. 2	5. 3	VII VII	2797. 1	OK
	V0	T		2. 8	1 050	2.2	14. 7	\leq	0701 1	011
	X2	В		2. 8	1. 250	9.6	14. 7	<u></u>	3781.4	OK
3F		T		-0. 1	,	_	0. 1	<u></u>		
	Х3	В		-0.1	1. 250	-0.0	0. 1	VII VII	2938. 4	OK
		T		0.1			0. 1	<u> </u>		
	Х4	В		0. 1	1. 250	0.0	0. 1	<u> </u>	2938. 4	0K
	X5	T		-2. 8	1. 250	-9. 6	14. 7	<u>"</u>	3781.4	OK
	٨٥			-2. 0	1. 200	-9. U	14. /	=	3/01.4	UIN

Y3フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х5	В		-2. 8	1. 250	-9. 6	14. 7	≦	3781.4	OK
3F	Х6	T		68. 0	1. 250	-50. 2	5. 3	≦	2797. 1	OK
	۸٥	В		68. 0	1. 200	-30. Z	5. 3	\leq	2/9/. 1	UN
	X1	Τ		-60. 8	1. 250	51. 0	3. 0	\rmathbb{ \rmathbb{ }	2697. 6	OK
	٨١	В		-60. 8		31.0	3. 0		2097.0	UK
	X2	Τ		2. 0	1. 250	9. 1	13. 4	\parallel	3437. 2	OK
	٨٧	В		2. 0	1. 200	J. I	13. 4	≦	3437. Z	UIN
	Х3	T		0. 2	1. 250	-0. 5	0. 4	≦	3380. 3	OK
2F	٨٥	В		0. 2	1. 200	0. 0	0. 4	≦	3300. 3	OIX
21	X4	T		-0. 2	1. 250	0. 5	0. 4	≦	3381.7	OK
	7,4	В		-0. 2	1. 200	0.0	0. 4	\leq	0001.7	OIX
	Х5	T		-2. 0	1. 250	-9. 1	13. 4	≦	3437. 1	OK
	Λυ	В		-2. 0		5. 1	13. 4	\leq	0407.1	OIX
	Х6	T		60. 8		-51.0	3. 0	≦	2697. 6	OK
	٨٥	В		60. 8	1. 200	01.0	3. 0	≦	2007.0	OIX
	X1	T		-82. 7	1. 250	48. 5	22. 1	\leq	2556.8	OK
	Λ1	В		-82. 7	1. 200	10. 0	22. 1		2000.0	OIX
	X2	T		13. 8	1. 250	16. 6	34. 5	\leq	2902. 0	OK
	,,_	В		13. 8		10.0	34. 5	\leq	2002.0	OI (
	Х3	T		-2. 4	1. 250	-7. 5	11. 7	≦	2902. 0	OK
1F	7,0	В		-2. 4		7.0	11. 7	≦	2002.0	OIX
"	X4	T		2. 4	1. 250	7. 5	11. 7	≦	2902. 0	OK
	,,,	В		2. 4	1. 200	7.0	11. 7	≦	2002.0	OI.
	Х5	T		-13. 8	1. 250	-16. 6	34. 5	≦	2902.0	ОК
	,,,,	В		-13. 8	1. 200	10.0	34. 5	≦		
	Х6	T		82. 7	1. 250	-48. 5	22. 1	≦	2556. 8	ОК
	,,,,	В		82. 7	1. 250	10. 0	22. 1	\leq	2000.0	J

U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止(保証設計)

Lンジ : ヒンジ状態 x=せん断破壊 QL : 長期せん断力 Qm : 地震力によって生じるせん断力 (kN)(kN)

 Qsu : 壁のせん断耐力

 n : せん断力の割り増し係数

 (kN)

判定 : ヒンジ状態がせん断破壊の場合には判定の対象外になります

X1フレーム (X方向正加力)

X172 _	. (////////////////////////////////////	J- 73/							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	-370. 6	470. 9	≦	4450. 3	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	-899. 4	1131.1	≦	4503.6	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	-1196.0	1500. 9	≦	4751.6	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	-1511. 2	1893. 6	≦	4819.3	OK
2F	Y2		-3.0	1. 250	-2041.3	2554. 7	≦	4837. 8	OK
1F	Y2		-1.1	1. 250	-1183. 9	1481.0	≦	4130.1	OK

X2フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	5. 2	10. 5	≦	5052. 4	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	-287. 6	355.8	≦	7126. 2	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	-377. 5	468. 8	≦	7636. 7	OK
3F	Y2		2. 4	1. 250	-397. 8	494. 9	≦	8225. 6	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	-553. 6	690. 4	≦	8430. 5	OK
1F	Y2		0. 6	1. 250	-127. 3	158. 5	\leq	7159. 5	OK

X3フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	152. 6	194. 4	≦	6929. 4	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	87. 6	112. 7	≦	5701.4	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	100.3	128. 2	≦	5627. 9	OK
3F	Y2		2. 1	1. 250	139.8	176. 8	≦	6089. 9	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	151.6	191. 0	≦	6289. 7	0K
1F	Y2		0. 5	1. 250	-1.0	0. 7	≦	6492. 6	OK

X4フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	281.3	355. 3	≦	6929. 4	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	470. 1	590. 8	≦	7123. 6	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	608. 0	762. 8	≦	7631.9	OK
3F	Y2		2. 1	1. 250	735. 9	922. 0	≦	7958. 2	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	937. 0	1172.7	≦	7930. 9	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	22. 2	28. 3	≦	6492. 6	OK

X5フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	240. 3	304. 4	≦	6930. 3	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	654. 5	821.8	≦	7124. 7	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	834. 0	1045. 7	≦	7632. 2	OK
3F	Y2		2. 4	1. 250	991. 7	1242. 0	≦	8218. 2	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	1323. 8	1656. 4	≦	8308. 6	OK
1F	Y2		0. 6	1. 250	93. 0	116. 9	≦	6485. 4	0K

X6フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	-308. 9	393. 7	≦	4499.8	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	-25. 2	38. 4	≦	3397. 9	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	31. 1	33. 0	≦	3627. 4	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	41.8	47. 7	≦	3752. 6	OK
2F	Y2		-3.0	1. 250	182. 5	225. 1	≦	3857. 2	OK
1F	Y2		-1.1	1. 250	1196. 9	1495. 0	≦	4976. 9	OK

X1フレーム (X方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	-308. 9	393. 7	≦	5100. 4	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	-25. 2	38. 4	≦	3766. 3	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	31. 1	33. 0	≦	4020.5	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	41.8	47. 7	≦	4614. 0	OK
2F	Y2		-3. 0	1. 250	182. 5	225. 1	≦	4716. 5	OK
1F	Y2		-1.1	1. 250	1196. 9	1495.0	≦	6241.9	OK

X2フレーム (X方向負加力)

	. (,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,								
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	240. 3	304. 4	≦	7503. 5	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	654. 5	821.8	≦	7699. 5	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	834. 0	1045. 7	≦	8245. 7	OK
3F	Y2		2. 4	1. 250	991.6	1241. 9	≦	10620. 1	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	1323. 8	1656. 4	≦	10666. 2	OK
1F	Y2		0. 6	1. 250	93. 0	116. 9	≦	7946. 8	OK

X3フレーム (X方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	281.3	355. 3	≦	7502. 7	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	470. 1	590. 8	≦	7698. 4	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	608. 0	762. 8	\leq	8245. 3	OK
3F	Y2		2. 1	1. 250	735. 9	922. 0	VII	10244. 4	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	937. 0	1172.7	≦	10119.0	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	22. 2	28. 3	\leq	7954. 0	OK

X4フレーム (X方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	152. 6	194. 4	≦	7502. 7	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	87. 5	112. 7	≦	6107. 6	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	100.3	128. 2	≦	6004. 1	OK
3F	Y2		2. 1	1. 250	139.8	176. 8	≦	7545. 6	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	151.6	190. 9	≦	7748. 2	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	-1.0	0. 7	≦	7954. 0	OK

X5フレーム (X方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	5. 2	10.5	≦	5403. 2	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	-287. 6	355. 8	≦	7701.0	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	-377. 6	468. 8	≦	8250. 2	OK
3F	Y2		2. 4	1. 250	-397. 8	494. 9	≦	10627. 6	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	-553. 7	690. 5	≦	10835. 5	OK
1F	Y2		0. 6	1. 250	-127. 3	158. 5	≦	8910. 6	OK

X6フレーム (X方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	-370. 6	470. 9	≦	5050. 3	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	-899. 4	1131.1	≦	5104. 3	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	-1196.0	1500.8	≦	5391.6	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	-1511. 2	1893. 5	≦	6239.3	OK
2F	Y2		-3.0	1. 250	-2041.3	2554. 6	≦	6252. 3	OK
1F	Y2		-1.1	1. 250	-1183. 9	1481.0	≦	5199. 4	OK

X1フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	1617. 2	2013. 9	≦	4474. 3	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	2397. 4	2989. 9	≦	4552. 0	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	2721. 2	3395. 6	≦	4830. 3	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	3054. 4	3813. 4	≦	4928.8	OK
2F	Y2		-3.0	1. 250	3481.5	4348.8	≦	4987. 0	OK
1F	Y2		-1.1	1. 250	3950. 8	4937. 3	\leq	5102. 9	OK

X2フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	1759. 7	2203. 7	≦	6931.7	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	2960. 0	3703. 7	≦	7127. 0	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	4150. 7	5191.4	≦	7636. 9	OK
3F	Y2		2. 4	1. 250	5085. 3	6359.0	≦	8225. 2	OK
2F	Y2		1.6	1. 250	5842. 7	7304. 9	≦	8426.8	OK
1F	Y2		0. 6	1. 250	6405. 9	8008.0	≦	8561.7	OK

X3フレーム (Y方向正加力)

	(, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,								
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	1687. 2	2112. 6	≦	6929. 4	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	2880. 5	3603.8	≦	7123. 7	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	4052. 9	5068. 9	≦	7632. 0	OK
3F	Y2		2. 1	1. 250	5070. 3	6340.0	≦	8218. 7	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	5826. 2	7284. 2	≦	8418. 5	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	6386. 1	7983. 2	≦	8554. 8	OK

X4フレーム(Y方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	1687. 2	2112. 6	≦	6929. 4	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	2880. 5	3603.8	≦	7123. 7	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	4053.0	5069.0	≦	7632. 0	OK
3F	Y2		2. 1	1. 250	5070. 3	6340.0	≦	8218. 7	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	5826. 1	7284. 1	≦	8418. 5	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	6385. 8	7982. 8	≦	8554. 7	OK

X5フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	1759. 6	2203.6	≦	6931.7	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	2960. 0	3703. 6	≦	7127. 0	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	4150. 7	5191.4	≦	7636. 9	OK
3F	Y2		2. 4	1. 250	5085. 3	6359.0	≦	8225. 2	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	5842. 6	7304. 9	≦	8426.8	OK
1F	Y2		0. 6	1. 250	6406. 1	8008. 2	\leq	8561.8	OK

X6フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	1617. 3	2014. 0	≦	4474. 3	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	2397. 5	2990. 0	≦	4552. 0	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	2721. 2	3395. 6	≦	4830.3	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	3054. 4	3813. 4	≦	4928.8	OK
2F	Y2		-3.0	1. 250	3481.5	4348. 9	≦	4987. 0	OK
1F	Y2		-1. 1	1. 250	3950. 7	4937.3	≦	5102. 9	OK

X1フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	-2302. 5	2885. 8	≦	5074. 6	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	-3298. 1	4129.5	≦	5153. 0	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	-4355. 3	5450. 0	≦	5471.0	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	-5080. 7	6355. 4	>	6350. 2	NG
2F	Y2		-3.0	1. 250	-5796. 4	7248. 6	>	6403.5	NG
1F	Y2	Х	-1. 1	1.000	-6445. 9	6447. 0		6690. 2	

X2フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	-3000. 9	3747. 1	\leq	7505. 1	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	-5074. 7	6339.7	≦	7702. 2	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	-6737. 3	8418.5	>	8250. 9	NG
3F	Y2		2. 4	1. 250	-8238. 8	10296. 1	≦	10627. 3	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	-9462. 9	11827. 0	>	10831.7	NG
1F	Y2	Х	0. 6	1.000	-10436.8	10436. 2		11039.0	

X3フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	-2958. 6	3694. 6	≦	7502. 6	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	-5067. 1	6330. 7	≦	7698. 4	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	-6730. 9	8410.8	>	8245. 2	NG
3F	Y2		2. 1	1. 250	-8232. 1	10288. 0	≦	10620.5	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	-9458. 0	11821. 0	>	10823. 0	NG
1F	Y2	Х	0. 5	1.000	-10432.5	10432. 0		11028.8	

X4フレーム (Y方向負加力)

	. (.)) 1 2								
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 6	1. 250	-2958. 6	3694. 6	≦	7502. 6	OK
5F	Y2		3. 2	1. 250	-5067. 1	6330. 7	≦	7698. 4	OK
4F	Y2		2. 8	1. 250	-6730. 8	8410.8	>	8245. 2	NG
3F	Y2		2. 1	1. 250	-8232. 1	10288. 0	≦	10620.5	OK
2F	Y2		1.4	1. 250	-9458. 0	11821.0	>	10823. 0	NG
1F	Y2	Х	0. 5	1.000	-10432.5	10432.0		11028.8	

X5フレーム (Y方向負加力)

ハリンレーム	・「フ門貝	/JU /J /							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4. 0	1. 250	-3000. 9	3747. 1	≦	7505. 1	OK
5F	Y2		3. 6	1. 250	-5074. 7	6339.7	≦	7702. 2	OK
4F	Y2		3. 1	1. 250	-6737. 3	8418. 6	>	8250. 9	NG
3F	Y2		2. 4	1. 250	-8238. 8	10296. 1	≦	10627. 3	OK
2F	Y2		1. 6	1. 250	-9462. 9	11827. 0	>	10831.7	NG
1F	Y2	Х	0. 6	1.000	-10436.8	10436. 2		11039.0	

X6フレーム (Y方向負加力)

	(,)) 1 2								
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7. 6	1. 250	-2302. 5	2885.8	≦	5074. 6	OK
5F	Y2		-6. 9	1. 250	-3298. 1	4129.5	≦	5153.0	OK
4F	Y2		-5. 9	1. 250	-4355. 3	5450.0	≦	5471.0	OK
3F	Y2		-4. 5	1. 250	-5080. 7	6355. 4	>	6350. 2	NG
2F	Y2		-3.0	1. 250	-5796. 4	7248. 6	>	6403.5	NG
1F	Y2	Х	-1.1	1. 000	-6445. 9	6447. 0		6690. 2	

U-5.3 はりの横補剛による変形能力の確保(保有耐力横補剛)

本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

U-5.4 ランク別のDs算定時負担せん断力

U-5.4.3 ランク別のDs算定時負担せん断力のまとめ

X方向正加力時

入方向止加力的			フレ	ーム				 È	
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Y1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	1963. 67	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2951. 84	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
6F	X2	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	4915. 51	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1216. 93	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6779. 21	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
5F	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	ХЗ	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	7996. 14	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1491. 50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9112. 68	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
45	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4F	Х2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4 X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0.00	0. 00 0. 00	0.00
	X6		0.00		0.00		0.00		0.00
	合計	0. 00 10604. 17	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0.00	0. 00 0. 00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1736. 01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	11086. 23	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3F	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
31	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	合計	12822. 24	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y2	897. 31	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	13808. 37	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
2F	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	X5	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	14705. 68	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
1F	Y2	2065. 39	1159. 20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	2954. 69	10072. 03	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	1.0	3. 00	_00 1. 00	. 55, 2. 00	3. 00	5. 55	3. 00	3. 00	<u> </u>

X方向正加力時

階名	フレーム名		フレ	ーム		壁					
陷石	フレーム石 	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD		
	Y4	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00		
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
1F	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
II.	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	X5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Х6	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	合計	2065. 39	4113.89	10072. 03	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		

X方向負加力時

階名	フレーム名		フレ				塁		
陷石		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1963. 67	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	2951. 84	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
6F	Х2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	合計	4915. 51	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1216. 93	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	6779. 21	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
5F	Х2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	合計	7996. 14	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1491. 49	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9112. 68	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
4F	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	合計	10604. 17	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	1736. 01	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	11086. 23	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
3F	Х2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	合計	12822. 24	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	897. 31	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	13808. 37	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
2F	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
د ا	X1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

階名	フレーム名		フレ	ーム		壁					
泊石	<i>ν</i> -44	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD		
	X5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
2F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	合計	14705. 68	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Y2	2065. 39	1159. 20	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Y3	0.00	2954. 69	10072. 04	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00		
	X1	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
1F	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
	X5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	Х6	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		
	合計	2065. 39	4113.89	10072. 04	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00		

Y方向正加力時

此夕	71,-14		フレ	– Д			旦		
陌石	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
向正加力 ^B B 6F 4F 3F	X1	0.00	0. 00	0.00	0.00	1617. 25	0.00	0.00	0.0
	X2	0.00	0.00	0. 00	0.00	1759. 70	0.00	0.00	0.0
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0. 00	1687. 19	0.00	0.00	0.0
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	1687. 20	0.00	0.00	0.0
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	1759. 64	0.00	0.00	0.0
6F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0. 00	1617. 31	0.00	0.00	0.0
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.0
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.0
	合計	0.00	0.00	0. 00	0.00	10128. 28	0.00	0.00	0.0
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2397. 41	0.00	0.00	0.0
	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	2960. 05	0. 00	0.00	0.0
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0. 00	2880. 47	0.00	0.00	0.0
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2880. 48	0.00	0.00	0.0
	X5	0.00	0. 00	0.00	0.00	2959. 97	0.00	0.00	0.0
5F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0.00	2397. 47	0.00	0.00	0.0
	Y1	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.0
	Y3	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.0
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	16475. 84	0.00	0.00	0.0
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	2721. 20	0.00	0.00	0.0
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	4150.65	0.00	0.00	0.0
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	4052. 92	0.00	0.00	0.0
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	4052. 99	0.00	0.00	0.0
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	4150.65	0.00	0.00	0.0
4F	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2721. 21	0.00	0.00	0.0
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.0
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.0
	合計	0.00	0.00	0. 00	0. 00	21849. 61	0.00	0.00	0.0
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	3054. 36	0.00	0.00	0.0
	Х2	0.00	0.00	0.00	0.00	5085. 31	0.00	0.00	0.0
	Х3	0.00	0. 00	0.00	0.00	5070. 27	0.00	0.00	0.0
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5070. 28	0.00	0.00	0.0
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	5085. 31	0.00	0.00	0.0
3F	Х6	0.00	0. 00	0.00	0.00	3054. 37	0.00	0.00	0.0
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0
	合計	0.00	0. 00	0.00	0.00	26419. 90	0. 00	0.00	0.00
25	X1	0.00	0. 00	0.00	0.00	3481.50	0.00	0.00	0.00
2F	X2	0.00	0.00	0.00	0. 00	5842. 66	0.00	0.00	0. 00

Y方向正加力時

階名	フレーム名		フレ	ーム		壁				
1914	7V-14-1	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD	
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	5826. 18	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.00	0.00	0. 00	0.00	5826. 15	0.00	0.00	0.00	
	X5	0.00	0.00	0. 00	0.00	5842. 62	0.00	0.00	0.00	
	X6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	3481. 54	0.00	0.00	0.00	
2F	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	30300.66	0.00	0.00	0.00	
	X1	0.00	0.00	0. 00	0.00	3950. 79	0.00	0.00	0.00	
	X2	0.00	0.00	0. 00	0.00	6405.88	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	6386. 12	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	6385. 84	0.00	0.00	0.00	
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	6406.09	0.00	0.00	0.00	
1F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	3950. 72	0.00	0.00	0.00	
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	33485. 43	0. 00	0.00	0.00	

Y方向負加力時

Y万问負加力的			フレ・	-ム			壁		
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	2302. 53	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	3000.89	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	2958. 56	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0. 00	2958. 56	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0.00	0. 00	3000.89	0. 00	0.00	0.00
6F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	2302. 53	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0. 00	16523. 96	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	3298. 09	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	5074. 68	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0.00	5067. 13	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5067. 13	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	5074. 68	0.00	0.00	0.00
5F	X6	0.00	0.00	0. 00	0. 00	3298. 09	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0. 00	26879. 80	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	4355. 28	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	6737. 32
	Х3	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	6730.86
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	6730. 85
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	6737. 33
4F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	4355. 28	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	8710. 57	0. 00	0.00	26936.36
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	5080. 72
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	8238. 80	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	8232. 08	0.00	0.00	0.00
3F	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	8232. 08	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	8238. 80	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5080. 72
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向負加力時

階名	フレーム名		フレ	ーム			昼	ŧ	
泊石)V-14	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
3F	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
31	Y4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0. 00	0. 00	32941. 75	0. 00	0.00	10161.44
	X1	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	5796. 43
	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	9462. 87
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	9457. 97
	X4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	9457. 97
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	9462. 87
2F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	5796. 43
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	49434. 53
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	6445. 88
	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	10436. 77
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	10432. 51
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	10432. 51
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	10436.77
1F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	6445. 88
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	54630.32

U-5.5 水平せん断力係数

Ds算定時

×方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

人力问正加力時		2-1.00 1-	Q	, ,		Q/ΣWi]
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y2	1963. 7	0. 0	1963. 7	0. 34	0.00	0. 34	
	Y3	2951.8	0. 0	2951.8	0. 51	0.00	0. 51	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
6F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	合計	4915. 5	0. 0	4915. 5	0. 85	0. 00	0. 85	Ai=1.762 Co=0.480
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1216. 9	0. 0	1216. 9	0. 11	0. 00	0. 11	
	Y3	6779. 2	0. 0	6779. 2	0. 60	0. 00	0. 60	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
5F	Х2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х5	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	合計	7996. 1	0. 0	7996. 1	0. 71	0. 00	0. 71	Ai = 1.475 Co = 0.480
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Y2	1491. 5	0. 0	1491.5	0. 09	0.00	0. 09	
	Y3	9112. 7	0. 0	9112. 7	0. 54	0. 00	0. 54	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
4F	X1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Х2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	Х5	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	

階名	フレーム名		Q			Q∕ΣWi		
1961年	70-44	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
4F	X6	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
41	合計	10604. 2	0.0	10604. 2	0. 63	0. 00	0. 63	Ai=1.314 Co=0.480
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1736. 0	0.0	1736. 0	0. 08	0. 00	0. 08	
	Y3	11086. 2	0. 0	11086. 2	0. 50	0. 00	0. 50	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
3F	X2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Х5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	合計	12822. 2	0. 0	12822. 2	0. 57	0. 00	0. 57	Ai=1.193 Co=0.480
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	897. 3	0. 0	897. 3	0. 03	0. 00	0. 03	
	Y3	13808. 4	0. 0	13808. 4	0. 49	0. 00	0. 49	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
2F	X2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	合計	14705. 7	0. 0	14705. 7	0. 52	0. 00	0. 52	Ai=1.092 Co=0.480
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	3224. 6	0.0	3224. 6	0. 10	0. 00	0. 10	
	Y3	13026. 7	0.0	13026. 7	0. 38	0.00	0. 38	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
1F	X2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	16251.3	0. 0	16251. 3	0. 48	0.00	0. 48	Ai=1.000 Co=0.480

X方向負加力時	(第2種地盤	7 = 1	00	T=0	35	Rt = 1	00)

DL .夕	71 18		Q			Q/ΣWi		
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1963. 7	0. 0	1963. 7	0. 34	0. 00	0. 34	
	Y3	2951.8	0. 0	2951.8	0. 51	0. 00	0. 51	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
6F	X2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	X5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	4915. 5	0. 0	4915. 5	0. 85	0.00	0. 85	Ai = 1.762 Co = 0.480
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Y2	1216. 9	0. 0	1216. 9	0. 11	0. 00	0. 11	
	Y3	6779. 2	0. 0	6779. 2	0. 60	0. 00	0. 60	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
5F	X2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	X5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	7996. 1	0. 0	7996. 1	0. 71	0.00	0. 71	Ai=1.475 Co=0.480
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
4F	Y2	1491. 5	0.0	1491.5	0.09	0.00	0. 09	
41	Y3	9112. 7	0.0	9112. 7	0. 54	0. 00	0. 54	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	

階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
陷石	//-4石	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
4F	X4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	合計	10604. 2	0.0	10604. 2	0. 63	0.00	0. 63	Ai = 1.314 Co = 0.480
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y2	1736. 0	0.0	1736. 0	0. 08	0.00	0. 08	
	Y3	11086. 2	0.0	11086. 2	0. 50	0. 00	0. 50	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
3F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	12822. 2	0.0	12822. 2	0. 57	0.00	0. 57	Ai=1.193 Co=0.480
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	897. 3	0.0	897. 3	0. 03	0.00	0. 03	
	Y3	13808. 4	0.0	13808. 4	0. 49	0. 00	0. 49	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
2F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	14705. 7	0.0	14705. 7	0. 52	0. 00	0. 52	Ai = 1.092 Co = 0.480
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	3224. 6	0.0	3224. 6	0. 10	0. 00	0. 10	
	Y3	13026. 7	0.0	13026. 7	0. 38	0. 00	0. 38	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
1F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Х5	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	合計	16251.3	0. 0	16251. 3	0. 48	0. 00	0. 48	Ai = 1.000 Co = 0.480

Y方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

7比 夕	71. 18		Q			Q/ΣWi		
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	1617. 2	1617. 2	0.00	0. 28	0. 28	
	X2	0.0	1759. 7	1759. 7	0.00	0. 30	0. 30	
	Х3	0.0	1687. 2	1687. 2	0. 00	0. 29	0. 29	
	X4	0.0	1687. 2	1687. 2	0. 00	0. 29	0. 29	
	X5	0.0	1759. 6	1759. 6	0. 00	0. 30	0. 30	
6F	X6	0.0	1617. 3	1617. 3	0.00	0. 28	0. 28	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	合計	0.0	10128. 3	10128. 3	0.00	1. 74	1. 74	Ai = 1.762 Co = 0.989
	X1	0.0	2397. 4	2397. 4	0. 00	0. 21	0. 21	
	X2	0.0	2960. 0	2960. 0	0. 00	0. 26	0. 26	
	Х3	0.0	2880. 5	2880. 5	0. 00	0. 26	0. 26	
	X4	0.0	2880. 5	2880. 5	0. 00	0. 26	0. 26	
5F	Х5	0.0	2960. 0	2960. 0	0. 00	0. 26	0. 26	
JI JI	Х6	0.0	2397. 5	2397. 5	0. 00	0. 21	0. 21	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	

DFF 72	7V-4名 Q				Q/ΣWi			
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	•
5F	合計	0.0	16475. 8	16475. 8	0. 00	1. 46	1. 46	Ai=1.475 Co=0.989
	X1	0.0	2721. 2	2721. 2	0. 00	0. 16	0. 16	
	X2	0.0	4150.7	4150. 7	0. 00	0. 25	0. 25	
	Х3	0.0	4052. 9	4052. 9	0. 00	0. 24	0. 24	
	Х4	0.0	4053.0	4053. 0	0.00	0. 24	0. 24	
	Х5	0.0	4150. 7	4150. 7	0. 00	0. 25	0. 25	
4F	Х6	0.0	2721. 2	2721. 2	0.00	0. 16	0. 16	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	合計	0.0	21849. 6	21849. 6	0.00	1. 30	1. 30	Ai = 1.314 Co = 0.989
	X1	0.0	3054. 4	3054. 4	0. 00	0. 14	0. 14	
	X2	0.0	5085. 3	5085. 3	0.00	0. 23	0. 23	
	ХЗ	0.0	5070. 3	5070. 3	0. 00	0. 23	0. 23	
	X4	0.0	5070. 3	5070. 3	0.00	0. 23	0. 23	
0.5	Х5	0.0	5085. 3	5085. 3	0.00	0. 23	0. 23	
3F	Х6	0.0	3054. 4	3054. 4	0.00	0. 14	0. 14	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	A: 1 100 0- 0 000
	合計 X1	0.0	26419. 9 3481. 5	26419. 9 3481. 5	0. 00 0. 00	1. 18 0. 12	1. 18 0. 12	Ai=1.193 Co=0.989
	X2	0.0	5842. 7	5842. 7	0.00	0. 12	0. 12	
	X3	0.0	5826. 2	5826. 2	0.00	0. 21	0. 21	
	X4	0.0	5826. 1	5826. 1	0.00	0. 21	0. 21	
	X5	0.0	5842. 6	5842. 6	0.00	0. 21	0. 21	
2F	X6	0.0	3481. 5	3481.5	0.00	0. 21	0. 12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0. 0	0. 0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	30300. 7	30300. 7	0.00	1. 08	1.08	Ai=1.092 Co=0.989
	X1	0.0	3950.8	3950. 8	0. 00	0. 12	0. 12	
	X2	0.0	6405. 9	6405. 9	0. 00	0. 19	0. 19	
	Х3	0.0	6386. 1	6386. 1	0. 00	0. 19	0. 19	
	X4	0.0	6385.8	6385. 8	0. 00	0. 19	0. 19	
	Х5	0.0	6406. 1	6406. 1	0. 00	0. 19	0. 19	
1F	Х6	0.0	3950. 7	3950. 7	0.00	0. 12	0. 12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	0.0	33485. 4	33485. 4	0.00	0. 99	0. 99	Ai=1.000 Co=0.989

Y方向負加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

1 73 113 55 78 73 81	())-(E-C)			,			
階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi	
陷石	7V-A4	柱	壁	合計	柱	壁	合計
	X1	0.0	2302. 5	2302. 5	0.00	0. 40	0. 40
	X2	0.0	3000. 9	3000. 9	0.00	0. 52	0. 52
	Х3	0.0	2958. 6	2958. 6	0. 00	0. 51	0. 51
	Х4	0.0	2958. 6	2958. 6	0.00	0. 51	0. 51
	Х5	0.0	3000. 9	3000. 9	0.00	0. 52	0. 52
6F	Х6	0.0	2302. 5	2302. 5	0.00	0. 40	0. 40
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00
	合計	0.0	16524. 0	16524. 0	0. 00	2. 85	2. 85
	X1	0.0	3298. 1	3298. 1	0.00	0. 29	0. 29
	X2	0.0	5074. 7	5074. 7	0.00	0. 45	0. 45
5F	Х3	0.0	5067. 1	5067. 1	0. 00	0. 45	0. 45
	Х4	0.0	5067. 1	5067. 1	0. 00	0. 45	0. 45
	Х5	0.0	5074. 7	5074. 7	0.00	0. 45	0. 45

Ai = 1.762 Co = 1.614

DFF 52	71 1 2		Q			Q/ΣWi]
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Х6	0.0	3298. 1	3298. 1	0.00	0. 29	0. 29	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
อะ	Y3	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	26879. 8	26879. 8	0. 00	2. 38	2. 38	Ai=1.475 Co=1.614
	X1	0.0	4355. 3	4355. 3	0. 00	0. 26	0. 26	
	X2	0.0	6737. 3	6737. 3	0. 00	0. 40	0. 40	
	Х3	0.0	6730. 9	6730. 9	0. 00	0. 40	0. 40	
	Х4	0.0	6730. 8	6730. 8	0. 00	0. 40	0. 40	
	Х5	0.0	6737. 3	6737. 3	0.00	0. 40	0. 40	
4F	Х6	0.0	4355. 3	4355. 3	0.00	0. 26	0. 26	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	合計	0.0	35646. 9	35646. 9	0. 00	2. 12	2. 12	Ai=1.314 Co=1.614
	X1	0.0	5080. 7	5080. 7	0. 00	0. 23	0. 23	
	X2	0.0	8238. 8	8238. 8	0. 00	0. 37	0. 37	
	Х3	0.0	8232. 1	8232. 1	0. 00	0. 37	0. 37	
	X4	0.0	8232. 1	8232. 1	0. 00	0. 37	0. 37	
	Х5	0.0	8238. 8	8238. 8	0. 00	0. 37	0. 37	
3F	Х6	0.0	5080. 7	5080. 7	0. 00	0. 23	0. 23	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	合計	0.0	43103. 2	43103. 2	0. 00	1. 93	1. 93	Ai=1.193 Co=1.614
	X1	0.0	5796. 4	5796. 4	0. 00	0. 21	0. 21	
	Х2	0.0	9462. 9	9462. 9	0. 00	0. 34	0. 34	
	Х3	0.0	9458. 0	9458. 0	0. 00	0. 34	0. 34	
	X4	0.0	9458. 0	9458. 0	0. 00	0. 34	0. 34	
	Х5	0.0	9462. 9	9462. 9	0. 00	0. 34	0. 34	
2F	X6	0.0	5796. 4	5796. 4	0. 00	0. 21	0. 21	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	0.0	49434. 5	49434. 5	0. 00	1. 76		Ai=1.092 Co=1.614
	X1	0.0	6445. 9	6445. 9	0. 00	0. 19	0. 19	
	X2	0.0	10436.8	10436.8	0.00	0. 31	0. 31	
	Х3	0.0	10432. 5	10432. 5	0.00	0. 31	0. 31	
	X4	0.0	10432. 5	10432. 5	0.00	0. 31	0. 31	
. —	X5	0.0	10436.8	10436. 8	0.00	0. 31	0. 31	
1F	Х6	0.0	6445. 9	6445. 9	0.00	0. 19	0. 19	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	54630. 3	54630. 3	0. 00	1. 61	1. 61	Ai=1.000 Co=1.614

保有耐力時

X方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

『比 夕	フレーム名		Q			Q/ΣWi	
階名	7V-4A	柱	壁	合計	柱	壁	合計
	Y1	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00
	Y2	1962. 8	0. 0	1962. 8	0. 34	0. 00	0. 34
	Y3	2933. 7	0. 0	2933. 7	0. 51	0. 00	0. 51
	Y4	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
6F	X1	0. 0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00
OF OF	X2	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00
	Х3	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
	Х4	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
	Х5	0. 0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0. 00

m11. p.			Q			Q/ΣWi		
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
6F	合計	4896. 5	0.0	4896. 5	0. 84	0. 00		Ai=1.762 Co=0.478
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y2	1215. 4	0.0	1215. 4	0. 11	0.00	0. 11	
	Y3	6749. 7	0.0	6749. 7	0. 60	0. 00	0. 60	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
5F	Х2	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X5 X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0. 0 7965. 2	0. 0	0. 0 7965. 2	0. 00 0. 71	0.00	0.00	Ai=1.475 Co=0.478
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 71	0.00	0.71	AI — 1. 475 00 — 0. 476
	Y2	1494. 5	0.0	1494. 5	0.00	0.00	0.09	
	Y3	9068. 6	0.0	9068. 6	0. 54	0.00	0. 54	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
4F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Х5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	合計	10563.1	0.0	10563. 1	0. 63	0. 00		Ai = 1.314 Co = 0.478
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	1713. 9	0.0	1713. 9	0.08	0.00	0. 08	
	Y3	11058.7	0.0	11058. 7	0. 49	0.00	0. 49	
	Y4 X1	0.0	0. 0	0.0	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0. 00	
3F	X2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
OI OI	X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	合計	12772. 6	0.0	12772. 6	0. 57	0. 00	0. 57	Ai=1.193 Co=0.478
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y2	978. 7	0.0	978. 7	0. 03	0. 00	0. 03	
	Y3	13670.0	0.0	13670. 0	0. 49	0. 00	0. 49	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
2F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4 X5	0.0	0. 0	0.0	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0. 00	
	X6	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	14648. 7	0.0	14648. 7	0. 52	0.00		Ai=1.092 Co=0.478
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	1.032 00-0.470
	Y2	3098. 7	0. 0	3098. 7	0. 09	0.00	0. 09	
	Y3	13089. 7	0.0	13089. 7	0. 39	0. 00	0. 39	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
1F	Х2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	16188. 4	0.0	16188. 4	0. 48	0. 00	0. 48	Ai = 1.000 Co = 0.478

×方向負加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi	
10000000000000000000000000000000000000	7V-44	柱	壁	合計	柱	壁	合計
	Y1	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
	Y2	1962. 8	0. 0	1962. 8	0. 34	0. 00	0. 34
6F	Y3	2933. 7	0. 0	2933. 7	0. 51	0. 00	0. 51
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00
	X1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00

mbb do			Q			Q/ΣWi		
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	•
	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
6F	Х4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
j	Х5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	4: 4 700 0 0 470
	合計	4896. 5	0.0	4896. 5	0. 84	0.00	0. 84	Ai=1.762 Co=0.478
	Y1 Y2	0. 0 1215. 4	0.0	0. 0 1215. 4	0. 00 0. 11	0.00	0. 00 0. 11	
	Y3	6749. 7	0.0	6749. 7	0. 11	0.00	0. 11	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
5F	X2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Х3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	7965. 2	0.0	7965. 2	0. 71	0.00	0. 71	Ai = 1.475 Co = 0.478
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	1494. 5	0.0	1494. 5	0. 09	0.00	0. 09	
	Y3	9068. 6	0.0	9068. 6	0. 54	0.00	0. 54	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
45	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
4F	X2 X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X6	0. 0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	10563. 1	0. 0	10563. 1	0. 63	0.00	0. 63	Ai=1.314 Co=0.478
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y2	1713. 9	0.0	1713. 9	0. 08	0.00	0. 08	
	Y3	11058.7	0.0	11058. 7	0. 49	0.00	0. 49	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
3F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	Ai=1.193 Co=0.478
	合計 Y1	12772. 6	0. 0	12772. 6 0. 0	0. 57 0. 00	0.00	0. 57	A1 = 1. 193 C0 = 0. 478
	Y2	978. 7	0. 0	978. 7	0. 00	0.00	0.00	
	Y3	13670. 0	0.0	13670. 0	0. 49	0.00	0. 03	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
2F	Х2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х5	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Х6	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	合計	14648. 7	0.0	14648. 7	0. 52	0.00	0. 52	Ai = 1.092 Co = 0.478
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3098. 7	0.0	3098. 7	0. 09	0.00	0.09	
	Y3 Y4	13089. 7	0. 0	13089. 7	0. 39 0. 00	0.00	0. 39	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
1F	X2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
"	X3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Х6	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	16188. 4	0.0	16188. 4	0. 48	0.00		Ai=1.000 Co=0.478

Y方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

DFF /2	-1.17		Q			Q/ΣWi]
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	1508. 1	1508. 1	0.00	0. 26	0. 26	
	X2	0.0	1701. 8	1701. 8	0.00	0. 29	0. 29	
	Х3	0.0	1633. 9	1633. 9	0.00	0. 28	0. 28	
	X4 X5	0.0	1633. 9 1701. 8	1633. 9	0.00	0. 28 0. 29	0. 28 0. 29	
6F	X6	0.0	1508. 1	1701. 8 1508. 1	0.00	0. 29	0. 29	
OF OF	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 20	0. 20	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	9687. 5	9687. 5	0.00	1. 67	1. 67	Ai=1.762 Co=0.946
	X1	0.0	2249. 7	2249. 7	0.00	0. 20	0. 20	
	X2	0.0	2852. 1	2852. 1	0.00	0. 25	0. 25	
	Х3	0.0	2777. 6	2777. 6	0.00	0. 25	0. 25	
	X4	0.0	2777. 6	2777. 6	0.00	0. 25	0. 25	
5F	X5 X6	0.0	2852. 1 2249. 7	2852. 1 2249. 7	0.00	0. 25 0. 20	0. 25 0. 20	
31	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 20	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	1
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	合計	0.0	15758. 8	15758. 8	0.00	1. 40		Ai = 1.475 Co = 0.946
	X1	0.0	2702. 7	2702. 7	0.00	0. 16	0. 16	
	X2	0.0	3919. 1	3919. 1	0.00	0. 23	0. 23	
	X3 X4	0.0	3827. 4 3827. 4	3827. 4	0.00	0. 23	0. 23	
	X5	0.0	3919. 2	3827. 4 3919. 2	0.00	0. 23 0. 23	0. 23 0. 23	-
4F	X6	0.0	2702. 7	2702. 7	0.00	0. 23	0. 23	
"	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	合計	0.0	20898. 7	20898. 7	0.00	1. 24		Ai = 1.314 Co = 0.946
	X1	0.0	2906. 6	2906. 6	0.00	0. 13	0. 13	
	X2 X3	0.0	4871. 7 4856. 7	4871. 7 4856. 7	0.00	0. 22 0. 22	0. 22 0. 22	
	X4	0.0	4856. 7	4856. 7	0.00	0. 22	0. 22	
	X5	0.0	4871. 7	4871.7	0.00	0. 22	0. 22	
3F	X6	0.0	2906. 6	2906. 6	0.00	0. 13	0. 13	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計 ٧1	0.0	25270. 0	25270. 0 3310. 1	0.00	1. 13		Ai=1.193 Co=0.946
	X1 X2	0.0	3310. 1 5598. 7	5598. 7	0.00	0. 12 0. 20	0. 12	
	X3	0.0	5582. 2	5582. 2	0.00	0. 20	0. 20	
	X4	0.0	5582. 1	5582. 1	0.00	0. 20	0. 20	
	Х5	0.0	5598. 7	5598. 7	0. 00	0. 20	0. 20	
2F	Х6	0.0	3310. 1	3310. 1	0.00	0. 12	0. 12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4 合計	0.0	0. 0 28981. 9	0. 0 28981. 9	0.00	0. 00 1. 03	0.00	Ai=1.092 Co=0.946
	X1	0.0	3752. 2	3752. 2	0.00	0. 11	0. 11	NI - 1. 092 00-0. 940
	X2	0.0	6140. 8	6140. 8	0.00	0. 11	0. 18	-
	X3	0.0	6121. 0	6121.0	0.00	0. 18	0. 18	
	Х4	0.0	6121.0	6121.0	0.00	0. 18	0. 18	
1F	Х5	0.0	6140.8	6140.8	0.00	0. 18	0. 18	
"	Х6	0.0	3752. 2	3752. 2	0.00	0. 11	0. 11	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3 Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	14	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0.00	

階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
1914年	70 44	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
1F	合計	0.0	32028. 0	32028. 0	0.00	0. 95	0. 95	Ai = 1.000 Co = 0.946

Y方向負加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

Y方向負加力時	F (弟Z種地盤	Z=1.00 T=		00)		- /		1
階名	フレーム名	15	Q	A = /	15	Q/ΣWi	A = 1	
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	2295. 1	2295. 1	0.00	0. 40	0. 40	
	Х2	0.0	2945. 9	2945. 9	0.00	0. 51	0. 51	
	Х3	0.0	2905. 9	2905. 9	0. 00	0. 50	0. 50	
	X4	0.0	2905. 9	2905. 9	0. 00	0. 50	0. 50	
	Х5	0.0	2945. 9	2945. 9	0. 00	0. 51	0. 51	
6F	Х6	0.0	2295. 1	2295. 1	0.00	0. 40	0. 40	
	Y1	0.0	0. 0	0. 0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0. 0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	0.0	16293. 8	16293. 8	0.00	2. 81		Ai = 1.762 Co = 1.592
	X1	0.0	3249. 0	3249. 0	0. 00	0. 29	0. 29	
	Х2	0.0	5005. 5	5005. 5	0. 00	0. 44	0. 44	
	Х3	0.0	4998. 2	4998. 2	0. 00	0. 44	0. 44	
	X4	0.0	4998. 2	4998. 2	0. 00	0. 44	0. 44	
	Х5	0.0	5005. 5	5005. 5	0. 00	0. 44	0. 44	
5F	Х6	0.0	3249. 0	3249. 0	0. 00	0. 29	0. 29	
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	合計	0.0	26505. 3	26505. 3	0. 00	2. 35	2. 35	Ai=1.475 Co=1.592
	X1	0.0	4290. 2	4290. 2	0. 00	0. 26	0. 26	
	Х2	0.0	6645. 7	6645. 7	0. 00	0. 40	0. 40	
	Х3	0.0	6639.3	6639. 3	0. 00	0. 39	0. 39	
	Х4	0.0	6639.3	6639. 3	0. 00	0. 39	0. 39	
	Х5	0.0	6645. 7	6645. 7	0. 00	0. 40	0. 40	
4F	Х6	0.0	4290. 2	4290. 2	0. 00	0. 26	0. 26	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	合計	0.0	35150. 3	35150. 3	0. 00	2. 09	2. 09	Ai = 1.314 Co = 1.592
	X1	0.0	5006. 1	5006. 1	0. 00	0. 22	0. 22	
	Х2	0.0	8125. 9	8125. 9	0. 00	0. 36	0. 36	
	Х3	0.0	8119. 3	8119.3	0.00	0. 36	0. 36	
	X4	0.0	8119. 3	8119.3	0. 00	0. 36	0. 36	
	Х5	0.0	8126. 0	8126. 0	0. 00	0. 36	0. 36	
3F	Х6	0.0	5006. 1	5006. 1	0.00	0. 22	0. 22	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	42502. 7	42502. 7	0.00	1. 90		Ai=1.193 Co=1.592
	Х1	0.0	5711. 0	5711. 0	0.00	0. 20	0. 20	
	X2	0.0	9333. 4	9333. 4	0.00	0. 20	0. 33	
	X3	0.0	9328. 5	9328. 5	0.00	0. 33	0. 33	
	X4	0.0	9328. 5	9328. 5	0.00	0. 33	0. 33	1
	X5	0.0	9333. 4	9333. 4	0.00	0. 33	0. 33	
2F	X6	0.0	5711. 0	5711. 0	0.00	0. 33	0. 33	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 20	0. 00	
	Y2	0. 0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	14 合計	0.0	48745. 8	48745. 8	0.00	1. 74		Ai=1.092 Co=1.592
			6442. 3	6442. 3	0.00	0. 19	0. 19	MI - 1. U3Z UU - 1. 39Z
	X1 X2	0.0			0.00		0. 19	
1F	X2 X3	0.0	10246. 6 10243. 2	10246. 6	0.00	0. 30 0. 30	0. 30	
'F	X3 X4			10243. 2				
		0.0	10243. 2	10243. 2	0.00	0.30	0.30	
	Х5	0.0	10246. 6	10246. 6	0. 00	0. 30	0. 30	

	階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi	
	1914年	7V-A4	柱	壁	合計	柱	壁	合計
		Х6	0. 0	6442. 3	6442. 3	0. 00	0. 19	0. 19
		Y1	0. 0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00
	1F	Y2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00
	l Ir	Y3	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00
		Y4	0. 0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00
		合計	0.0	53864. 3	53864. 3	0.00	1. 59	1. 59

Ai = 1.000 Co = 1.592

U-5.6 構造特性係数

種別 : 部材群としての種別 βu : 耐力壁またはすじかいの負担する水平耐力の割合 Ds : 構造特性係数

* : Ds値の直接入力

X方向正加力時

人 刀 凹 正 加 刀 H	ク゛ルーフ゜		フレーム			壁		0	Do
階名	9 11-7	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	<i>β</i> u	Ds
	Α	4915. 51	100.00		0.00	0.00			
6F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
OF OF	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	4915. 51		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	7996. 14	100.00		0.00	0. 00			
5F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
JI JI	С	0.00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	7996. 14		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	10604. 17	100.00		0.00	0. 00			
4F	В	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
4F	С	0.00	0.00		0.00	0. 00			
	A+B+C	10604. 17		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	12822. 24	100.00		0.00	0. 00			
3F	В	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
JF JF	С	0.00	0.00		0.00	0. 00			
	A+B+C	12822. 24		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	14705. 68	100.00		0.00	0. 00			
2F	В	0.00	0. 00		0.00	0.00			
ΖΓ	С	0.00	0.00		0.00	0. 00			
	A+B+C	14705. 68		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	A	2065. 39	12. 71		0.00	0.00			
1F	В	4113. 89	25. 31		0.00	0. 00			
IF	С	10072. 03	61. 98		0.00	0. 00			
	A+B+C	16251. 31		FC	0.00		WA	0.00	0. 40

X方向負加力時

DL 夕	階名 グループ フレーム				壁		βu	Ds	
陷位	7 N-7	Q(kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別	βü	Ds
	Α	4915. 51	100.00		0.00	0. 00			
6F	В	0.00	0. 00		0.00	0.00			
OF OF	С	0.00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	4915. 51		FA	0.00		WA	0. 00	0. 30
	Α	7996. 14	100.00		0.00	0.00			
5F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
JF JF	С	0.00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	7996. 14		FA	0.00		WA	0. 00	0. 30
	Α	10604. 17	100.00		0.00	0.00			
4F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
41	С	0. 00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	10604. 17		FA	0.00		WA	0. 00	0. 30
	Α	12822. 24	100.00		0.00	0.00			
3F	В	0.00	0. 00		0.00	0.00			
OI OI	С	0.00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	12822. 24		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	A	14705. 68	100.00		0. 00	0. 00			
2F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	14705. 68		FA	0.00		WA	0.00	0. 30

X方向負加力時

	階名	グルーフ゜		フレーム			壁		βu	Ds
	P自 石	יי איי	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	βu	Ds
ĺ		Α	2065. 39	12. 71		0.00	0. 00			
	10	В	4113.89	25. 31		0.00	0. 00			
	II	С	10072.04	61. 98		0.00	0.00			
		A+B+C	16251.31		FC	0.00		WA	0.00	0.40

Y方向正加力時

階名	ク゛ルーフ゜		フレーム			壁		<i>β</i> u	Ds
陷石	9 11-7	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別] pu	D8
	Α	0.00	0.00		10128. 28	100.00			
6F	В	0.00	0.00		0.00	0. 00			
OF	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	10128. 28		WA	1. 00	0.40
	Α	0.00	0.00		16475. 84	100.00			
5F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
JI JI	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	16475. 84		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0.00		21849. 61	100.00			
4F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
46	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	21849. 61		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0.00		26419. 90	100.00			
3F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
J.	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	26419. 90		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0.00		30300.66	100.00			
2F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
ΔΓ	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	30300.66		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0.00		33485. 43	100.00			
1F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
IF IF	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	33485. 43		WA	1.00	0. 40

Y方向負加力時

1 月 月 貝 加 月 1			フレーム			壁		0	D
階名	グループ	Q(kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別	<i>β</i> u	Ds
	A	0.00	0.00		16523. 96	100.00			
6F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
ŬΓ	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0. 00		FA	16523. 96		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0.00		26879.80	100.00			
5F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
ЭГ	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0. 00		FA	26879.80		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0.00		8710. 57	100.00			
	В	0.00	0. 00		0.00	0.00			
4F	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
4Γ	A+B+C	0. 00		FA	8710. 57		WA	1.00	0. 40
	D	0.00	0.00		26936. 36	75. 56			
	A+B+C+D	0.00		FA	35646. 93		WD	1.00	0. 55
	A	0.00	0.00		32941. 75	100.00			
	В	0. 00	0.00		0.00	0.00			
3F	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
SГ	A+B+C	0.00		FA	32941. 75		WA	1.00	0. 40
	D	0. 00	0.00		10161.44	23. 57			
	A+B+C+D	0.00		FA	43103. 19		WD	1.00	0. 55
	A	0.00	0. 00		0.00	0.00			
	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
2F	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
2F	A+B+C	0.00		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	D	0.00	0.00		49434. 53	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	49434. 53		WD	1.00	0. 55
1F	A	0. 00	0. 00		0.00	0.00			

Y方向負加力時

階名	ク゛ルーフ゜ -		フレーム			壁		βu	Ds
陷石	יור אי	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	βu	Ds
	В	0. 00	0. 00		0.00	0. 00			
	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
1F	A+B+C	0.00		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	D	0.00	0.00		54630. 32	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	54630. 32		WD	1.00	0. 55

U-5.7 必要保有水平耐力 Ci : 層せん断力係数

 Ci
 : 層せん断力係数
 Fs
 : 剛性率に応じた数値

 Σ Wi
 : 層重量
 (kN)
 Fe
 : 偏心率に応じた数値

 Qud
 : 各階の水平力
 (kN)
 Fes
 : 形状係数

 Qun
 : 必要保護水平の力
 (kN)
 Ds
 : 構造特性係数

U : 用途係数(1.00) * : Ds値の直接入力

+ : Ds値の割増がされている

X方向正加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1. 762	5807. 9	10236. 0	1.000	1.000	1.000	0. 30	3070.8
5F	1. 475	11285. 6	16651.0	1.000	1.000	1.000	0. 30	4995. 3
4F	1.314	16811. 2	22081. 9	1.000	1.000	1. 000	0. 30	6624. 6
3F	1. 193	22374. 2	26700.8	1.000	1.000	1.000	0. 30	8010. 2
2F	1.092	28053. 4	30622. 8	1.000	1.000	1.000	0. 30	9186. 9
1F	1.000	33841.4	33841. 4	1.000	1.000	1.000	0. 40	13536. 6

X方向負加力時

// /J - J-Z /JH /J H								
階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1. 762	5807. 9	10236. 0	1.000	1.000	1.000	0. 30	3070.8
5F	1. 475	11285. 6	16651.0	1.000	1.000	1.000	0. 30	4995. 3
4F	1. 314	16811. 2	22081. 9	1.000	1.000	1.000	0. 30	6624. 6
3F	1. 193	22374. 2	26700. 8	1.000	1.000	1.000	0. 30	8010. 2
2F	1.092	28053. 4	30622. 8	1.000	1.000	1.000	0. 30	9186. 9
1F	1.000	33841.4	33841.4	1.000	1. 000	1.000	0. 40	13536. 6

Y方向正加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1. 762	5807. 9	10236. 0	1.000	1. 000	1.000	0. 40	4094. 4
5F	1. 475	11285. 6	16651.0	1.000	1. 000	1.000	0. 40	6660. 4
4F	1.314	16811. 2	22081. 9	1.000	1. 000	1.000	0. 40	8832. 8
3F	1. 193	22374. 2	26700. 8	1.000	1. 000	1. 000	0. 40	10680. 3
2F	1.092	28053. 4	30622. 8	1.000	1. 000	1.000	0. 40	12249. 1
1F	1.000	33841.4	33841. 4	1.000	1. 000	1.000	0. 40	13536. 6

Y方向負加力時

1 73 103 54 75 75	,							
階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1. 762	5807. 9	10236. 0	1.000	1.000	1.000	0. 40	4094. 4
5F	1. 475	11285. 6	16651. 0	1.000	1.000	1.000	0. 40	6660. 4
4F	1. 314	16811. 2	22081. 9	1. 000	1. 000	1. 000	0. 40	8832. 8
41	1.314	10011. 2	22001. 9	1.000	1.000	1.000	0. 55	12145. 1
3F	1, 193	22374. 2	26700. 8	1. 000	1.000	0 1.000	0.40	10680. 3
SI SI	1. 193	22374. 2	20700. 6	1.000			0. 55	14685. 4
2F	1. 092	28053. 4	30622. 8	1. 000	1. 000	1. 000	0. 30	9186. 9
ZF	1.092	20000. 4	30022. 0	1.000	1.000	1.000	0. 55	16842. 6
1F	1.000	33841. 4	33841. 4	1. 000	1. 000	1. 000	0. 30	10152. 4
IF.	1.000	JJ041. 4	JJ041. 4	1.000	1.000	1.000	0. 55	18612. 8

U-5.8 保有水平耐力判定

U-5.8.1 ランク別の保有水平耐力時負担せん断力のまとめ x 方向正加力時

階名	フレーム名		フレ				壁		
陷石		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1962. 75	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2933. 72	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00
6F	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	4896. 47	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1215. 44	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6749. 73	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0. 00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
5F	Х2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	7965. 17	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	1494. 50	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9068. 60	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
4F	X2	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	10563. 10	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1713. 91	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	11058. 67	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
3F	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00
	X4	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	12772. 58	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	978. 75	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00
	Y3	13669.97	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0. 00
2F	X2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	14648. 72	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1965. 14	1133. 53	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1F	Y3	0.00	2986. 73	10102. 96	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向正加力時

階名	フレーム名		フレ	ーム		壁				
1961年		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD	
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
1F	X4	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
IIF	X5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
	合計	1965. 14	4120. 26	10102. 96	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	

X方向負加力時

X方向負加力問			フレ	ーム			壁	<u></u>	
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	1962. 75	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	2933. 72	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
6F	Х2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	4896. 47	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1215. 44	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6749. 73	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
5F	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4 X5	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	7965. 17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1494. 50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9068. 60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4F	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	合計	10563.10	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	1713. 91	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	11058.67	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3F	X2	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	合計	12772. 58	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	978. 75	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13669. 97	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

階名	フレーム名		フレ	ーム			旦	产	
陷石	7V-44	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
2F	合計	14648. 72	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	1965. 14	1133. 53	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	2986. 73	10102. 96	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
1F	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	1965. 14	4120. 27	10102. 96	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00

Y方向正加力時

Y方向正加力時			フレ	— <i>L</i> ,			星	*	
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1508. 08	0.00	0.00	0.00
	Х2	0.00	0.00	0. 00	0.00	1701. 78	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	1633. 88	0.00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0.00	0.00	0.00	1633. 88	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0.00	0.00	1701. 78	0.00	0.00	0.00
6F	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0.00	1508. 08	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	9687. 48	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2249. 65	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2852. 14	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	2777. 60	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2777. 59	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2852. 15	0.00	0.00	0.00
5F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	2249. 65	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0. 00	0.00	15758. 78	0.00		0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2702. 74	0.00		0.00
	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	3919. 14	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0.00	0.00	3827. 44	0.00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0.00	0.00	0.00	3827. 45	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3919. 16	0.00	0.00	0.00
4F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	2702. 74	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	20898. 67	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2906. 62	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4871. 75	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	4856. 65	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4856. 65	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	4871. 74	0.00	0.00	0.00
3F	Х6	0.00	0.00	0.00	0. 00	2906. 63	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	25270. 05	0.00	0.00	0.00
	Х1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	3310. 14	0. 00	0.00	0.00
2F	Х2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	5598. 66	0. 00	0.00	0.00
41	Х3	0.00	0. 00	0.00	0.00	5582. 16	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0. 00	5582. 13	0.00	0.00	0.00

Y方向正加力時

『比 夕	フレーム名		フレ	ーム				 €	
階名	//-4名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	5598. 67	0. 00	0.00	0.00
	X6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	3310. 15	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
2F	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0. 00	0. 00	28981. 92	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	3752. 22	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	6140.84	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	6120. 97	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0.00	0. 00	6120.96	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0.00	6140. 85	0. 00	0.00	0.00
1F	X6	0.00	0.00	0. 00	0. 00	3752. 21	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	32028. 05	0.00	0.00	0.00

Y方向負加力時

Y万冋負加力的			フレ	ーム			壁		
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	X1	0.00	0.00	0.00	0. 00	2295. 07	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	2945. 90	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2905. 91	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2905. 91	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	2945. 90	0. 00	0.00	0.00
6F	X6	0.00	0.00	0. 00	0.00	2295. 07	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0.00	16293. 76	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0.00	3248. 95	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5005. 55	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0.00	4998. 16	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0. 00	0.00	4998. 16	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	5005. 55	0. 00	0.00	0.00
5F	X6	0.00	0.00	0. 00	0.00	3248. 95	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0.00	26505. 33	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0. 00	0.00	4290. 21	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	6645. 67
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	6639. 28
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	6639. 28
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	6645. 67
4F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0.00	4290. 21	0. 00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0.00	8580. 42	0. 00	0.00	26569.90
	X1	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	5006. 13
	X2	0.00	0.00	0. 00	0.00	8125. 95	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	8119. 27	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	8119. 26	0. 00	0.00	0.00
3F	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	8125. 95	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	5006. 13
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00

Y方向負加力時

D比力	71. <i>1.4</i> 7		フレ	ーム			昼	±	
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
3F	Y4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
<u>ه</u> ۲	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	32490. 44	0. 00	0.00	10012. 26
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	5710. 99
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	9333. 44
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	9328. 49
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	9328. 48
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9333. 45
2F	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	5710. 99
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	48745.83
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	6442. 33
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	10246.65
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	10243. 17
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	10243. 17
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	10246.64
1F	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	6442. 33
	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	53864. 30

U-5.8.2 保有水平耐力判定表

 Qud : 水平力
 (kN)
 Qun : 必要保有水平耐力
 (kN)

 Fes : 形状係数
 Qbu : Dランク部材の負担せん断力
 (kN)

 Ds : 構造特性係数
 Qu : 保有水平耐力
 (kN)

: 剛性率・偏心率の直接入力

* : Ds値の直接入力 + : Ds値の割増がされている

() : Dランク部材を考慮した場合

X方向正加力時

階名		必要保有	水平耐力		保有水	平耐力	判定
1910年	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun
6F	10236.0	1. 000	0. 30	3070. 8		4896. 5	1. 59
5F	16651.0	1. 000	0. 30	4995. 3		7965. 2	1. 59
4F	22081.9	1. 000	0. 30	6624. 6		10563. 1	1. 59
3F	26700.8	1. 000	0. 30	8010. 2		12772. 6	1. 59
2F	30622. 8	1. 000	0. 30	9186. 9		14648. 7	1. 59
1F	33841.4	1.000	0. 40	13536. 6		16188. 4	1. 19

X方向負加力時

^ 刀凹貝加刀吋	r						
階名		必要保有ス	水平耐力		保有水	平耐力	判定
四位	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun
6F	10236. 0	1. 000	0. 30	3070. 8		4896. 5	1. 59
5F	16651.0	1. 000	0. 30	4995. 3		7965. 2	1. 59
4F	22081.9	1. 000	0. 30	6624. 6		10563. 1	1. 59
3F	26700.8	1. 000	0. 30	8010. 2		12772. 6	1. 59
2F	30622. 8	1. 000	0. 30	9186. 9		14648. 7	1. 59
1F	33841.4	1. 000	0. 40	13536. 6		16188. 4	1. 19

Y方向正加力時

階名		必要保有ス	水平耐力		保有水	平耐力	判定
1910年	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun
6F	10236.0	1. 000	0. 40	4094. 4		9687.5	2. 36
5F	16651.0	1. 000	0. 40	6660. 4		15758. 8	2. 36
4F	22081.9	1. 000	0. 40	8832. 8		20898. 7	2. 36
3F	26700.8	1. 000	0. 40	10680. 3		25270. 0	2. 36
2F	30622. 8	1. 000	0. 40	12249. 1		28981.9	2. 36
1F	33841.4	1.000	0. 40	13536. 6		32028. 0	2. 36

Y方向負加力時

階名		必要保有ス	水平耐力		保有水	平耐力	判定
陷石	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun
6F	10236.0	1. 000	0. 40	4094. 4		16293.8	3. 97
5F	16651.0	1. 000	0. 40	6660. 4		26505. 3	3. 97
4F	22081. 9	1. 000	0. 40	8832. 8		8580. 4	0. 97
41	22001. 9	1.000	0. 55	(12145. 1)	26569. 9	(35150. 3)	(2. 89)
3F	26700.8	1. 000	0. 40	10680. 3		32490. 4	3. 04
31	20700. 6	1.000	0. 55	(14685. 4)	10012. 3	(42502. 7)	(2. 89)
2F	30622. 8	1. 000	0. 30	9186. 9		0. 0	0. 00
21	30022. 0	1.000	0. 55	(16842. 6)	48745. 8	(48745. 8)	(2. 89)
1F	33841. 4	1. 000	0. 30	10152. 4		0. 0	0.00
"	33041.4	1.000	0. 55	(18612. 8)	53864. 3	(53864. 3)	(2. 89)

U-5.8.3 保有水平耐力計算終了理由

Ds算定時

 X方向 (正加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)

 X方向 (負加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)

 Y方向 (正加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 1F - 2F)

 Y方向 (負加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 1F - 2F)

保有耐力時

 X方向 (正加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)

 X方向 (負加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)

 Y方向 (正加力)
 層間変形角 (解析終了位置: 1F - 2F)

Y方向 (負加力) 脆性破壊部材の発生 (解析終了位置: X1フレーム 1F階 Y2軸 壁)

U-5.8.4 最終ステップの重心位置の変位

 Q : 層せん断力
 (kN)
 層名位置と下層との間の階のせん断力

 U : 層変位
 (cm)
 層名位置の計算階の最下層からの水平変位

 Δ U : 層間変位
 (cm)
 層名位置と下層との水平変位の差分

※層名称の表記は主剛床、剛床~の表記は多剛床を示す(独立水平変位は主剛床に含まれる)

Ds算定時

X 方向 (正加力)

·ッフ゜ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 △U (cm)	変形角	Í
	7F	4915. 5	32. 7533	5. 3548	1/	52
	6F	7996. 1	27. 3985	5. 5090	1/	51
520	5F	10604. 2	21. 8894	5. 6005	1/	50
320	4F	12822. 2	16. 2889	5. 6310	1/	50
	3F	14705. 7	10. 6579	5. 4292	1/	52
	2F	16251. 3	5. 2288	5. 2288	1/	62

X方向(負加力)

ステップ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角	
	7F	4915. 5	32. 7533	5. 3548	1/	52
	6F	7996. 1	27. 3984	5. 5091	1/	51
520	5F	10604. 2	21. 8894	5. 6004	1/	50
520	4F	12822. 2	16. 2890	5. 6310	1/	50
	3F	14705. 7	10. 6580	5. 4292	1/	52
	2F	16251. 3	5. 2288	5. 2288	1/	62

Y方向(正加力)

	1 / 1-1 /	111111111111					
	ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角	角
ĺ		7F	10128. 3	31. 9267	5. 0177	1/	56
		6F	16475. 8	26. 9090	5. 0342	1/	56
	465	5F	21849. 6	21. 8749	5. 0424	1/	56
		4F	26419. 9	16. 8325	5. 1398	1/	55
		3F	30300. 7	11. 6927	5. 1923	1/	54

ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 △U (cm)	変形角	
465	2F	33485. 4	6. 5004	6. 5004	1/	50

Y方向(負加力)

ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形	角
	7F	16524. 0	14. 5324	0. 2471	1/	1133
	6F	26879. 8	14. 2853	0. 4916	1/	570
133	5F	35646. 9	13. 7937	0. 7263	1/	386
133	4F	43103. 2	13. 0674	0. 8353	1/	338
	3F	49434. 5	12. 2321	0. 9943	1/	282
	2F	54630. 3	11. 2378	11. 2378	1/	29

保有耐力時

X方向 (正加力)

_	V) [H] (エ加力 /					
	ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形	角
Γ		7F	4896. 5	15. 9620	2. 5542	1/	110
		6F	7965. 2	13. 4078	2. 7113	1/	103
	462	5F	10563. 1	10. 6965	2. 8048	1/	100
	402	4F	12772. 6	7. 8917	2. 8132	1/	100
		3F	14648. 7	5. 0785	2. 6416	1/	106
		2F	16188. 4	2. 4369	2. 4369	1/	133

X方向(負加力)

ステップ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形	角
	7F	4896. 5	15. 9620	2. 5542	1/	110
	6F	7965. 2	13. 4078	2. 7113	1/	103
462	5F	10563. 1	10. 6965	2. 8048	1/	100
402	4F	12772. 6	7. 8917	2. 8132	1/	100
	3F	14648. 7	5. 0785	2. 6416	1/	106
	2F	16188. 4	2. 4370	2. 4370	1/	133

Y方向 (正加力)

「刀川(正加刀)					
ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形	角
	7F	9687. 5	7. 7072	1. 1772	1/	238
	6F	15758. 8	6. 5300	1. 1929	1/	235
223	5F	20898. 7	5. 3371	1. 1995	1/	233
223	4F	25270. 0	4. 1376	1. 2153	1/	232
	3F	28981. 9	2. 9223	1. 2921	1/	217
	2F	32028. 0	1. 6302	1. 6302	1/	199

Y方向(負加力)

T /J IPJ (貝加刀 /					
ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形	角
	7F	16293. 8	4. 4496	0. 2424	1/	1155
	6F	26505. 3	4. 2072	0. 4744	1/	590
128	5F	35150. 3	3. 7328	0. 7042	1/	398
120	4F	42502. 7	3. 0285	0.8122	1/	348
	3F	48745. 8	2. 2163	0. 9680	1/	289
	2F	53869. 2	1. 2483	1. 2483	1/	260

U-5.8.5 増分解析イテレーション結果

Ds算定時

X方向 (正加力)最大荷重ステップ: 520X方向 (負加力)最大荷重ステップ: 520Y方向 (正加力)最大荷重ステップ: 465Y方向 (負加力)最大荷重ステップ: 133

保有水平耐力時

X方向 (正加力)最大荷重ステップ: 462X方向 (負加力)最大荷重ステップ: 462Y方向 (正加力)最大荷重ステップ: 223Y方向 (負加力)最大荷重ステップ: 128

U-5.11 R C柱はり接合部せん断耐力

柱はり接合部の設計用せん断力 $Qdju = \alpha (Tu + Tu' - Qcu)$ (はり降伏型) $Qdju = \alpha (Tu + Tu' - Qgu) \cdot D/Db$ (柱降伏型)

ロJu = はくては、Tu = dgu / D/DD (在降水 ここに、α:応力割り増し係数で 1.1とする

柱はり接合部のせん断強度 $Vju = \kappa \cdot \Phi \cdot Fj \cdot bj \cdot Dj$

U-5.11.1 RC柱はり接合部(はり降伏型)

gbL, gbR : 左右のはり幅 (cm) Mb , Mb': 左右のはり端モーメント $(kN \cdot m)$ lb , lb':左右のはりのスパン長さ (cm) : 左右のはりの内のり長さ L , L' (cm) hc , hc' : 上下の階高 (cm) Tu , Tu' : 左右のはり端に生ずる引張力 (kN): 上下柱のメカニズム時せん断力の平均値 Ocu (kN): 柱はり接合部のせん断設計用せん断力 (kN)Qdju cB, cD : 柱はり接合部の柱断面寸法 (cm)

κ : 柱はり接合部の形状による係数 Φ : 直交はりの有無による補正係数 Fj : 柱はり接合部のせん断強度の基準値

 bj
 : 柱はり接合部の有効幅
 (cm)

 Dj
 : 柱せい
 (cm)

 Vju
 : 柱はり接合部のせん断強度
 (kN)

種別: 判定結果による種別。(柱はり接合部種別の直接入力が行われている場合は 上段:直接入力、下段:(計算結果)として表記します)

Y2(正加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb΄ κ	L L' Ø	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	250. 2	555. 6		
	X1	Fc27	45. 0	319. 6	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
			50. 0	70. 0	0. 40	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	681.4	OK	FA
			45. 0	369. 7	800. 0	730. 0	0. 0	873. 8	528. 2	1211.0		
	X2 Fc27	Fc27	40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	1464. 3	OK	FA
			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	0. 0	873. 8	515. 1	1225.5		
	Х3	Fc27	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
7F			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	1422. 5	OK	FA
/1	X4 Fc2		40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	0. 0	873. 8	515. 1	1225.5		
		X4	X4	Fc27	40. 0		280. 0	755. 3				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	1422. 5	OK	FA
			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	0. 0	873. 8	526. 4	1212. 9		
	Х5	Fc27	45. 0	319. 6	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	1464. 3	OK	FA
			45. 0	369. 7	800. 0	730. 0	0. 0	873. 8	289. 4	642. 8		
	Х6	Fc27	0.0	0.0	0.0	0. 0	280. 0	0.0				
			50. 0	70. 0	0. 40	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	681.4	OK	FA
			0.0	0.0	0. 0	0. 0	280. 0	0. 0	125. 1	693. 2		
6F	X1	Fc27	45. 0	319. 6	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
			50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1192. 4	OK	FA

(N/mm2)

Y2(正加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' Ø	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			45. 0	369. 7	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	264. 1	1501.5		
	X2	Fc27	40.0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	2091.9	OK	FA
			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	Х3	Fc27	40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	2032. 1	OK	FA
			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
6F	X4	Fc27	40.0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				E 4
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	2032. 1	OK	FA
			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	263. 2	1502. 5		
	Х5	Fc27	45. 0	319. 6	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				ГА
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	2091.9	OK	FA
			45. 0	369. 7	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	144. 7	802. 0		
	Х6	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1192. 4	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0	144. 4	838. 2		
	X1	Fc30	45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	280. 0	906. 4				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA
			45. 0	417. 2	800.0	730. 0	280. 0	1024. 9	282. 7	1647. 2		
	X2	Fc30	40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	43. 8	70. 0	2252. 0	OK	FA
			40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7	OIL	
	Х3	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	207.0	1000.7		
	7.0	1 000	45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	42. 5	70. 0	2187. 7	OK	FA
5F			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7	OIX	_
	X4	Fc30	40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	201. 0	1300.7		
	۸4	F C 3 U		70. 0					70.0	0107.7	OV	FA
			45. 0		1.00	0.85	8. 65	42. 5	70. 0	2187. 7	OK	
			40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	282. 6	1647. 4		
	Х5	Fc30	45. 0	369. 0	800.0	730. 0	280. 0	906. 4				FA
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	43. 8	70. 0	2252. 0	OK	17
			45. 0	417. 2	800. 0	730. 0	280. 0	1024. 9	163. 3	947. 7		
	Х6	Fc30	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	280. 0	0.0				FA
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	1 /
			0.0	0.0	0. 0	0. 0	280. 0	0.0	143. 8	838. 9		
	X1	Fc30	45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	282. 5	906. 4				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA
			45. 0	417. 2	800.0	730. 0	280. 0	1024. 9	281. 4	1648. 6		
	X2	Fc30	40.0	305. 1	800. 0	730. 0	282. 5	755. 3				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA
			40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	256. 4	1510.0		
	Х3	Fc30	40.0	305. 1	800.0	730. 0	282. 5	755. 3				
45			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	FA
4F			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	256. 4	1510.0		
	X4	Fc30	40.0	305. 1	800. 0	730. 0	282. 5	755. 3				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445.0	OK	FA
			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	281. 3	1648.8		
	X5	Fc30	45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	282. 5	906. 4				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA
			45. 0	417. 2	800.0	730. 0	280. 0	1024. 9	162. 6	948. 5		\vdash
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0. 0	0. 0	282. 5	0. 0	102.0	3.3.3		
	7.0	. 550	50. 0	70. 0	0.70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA
		1	0.0	0. 0	0.70	0. 83	282. 5	0.0	143. 8	838. 9	UI.	
	X1	Fc30	45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	280. 0	906. 4	140. 0	030.9		
	٨١	1.030							E0 E	1202 6	ΟV	FA
3F			50. 0 45. 0	70. 0	0.70	0.85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	
	Vo	F-00		417. 2	800. 0	730. 0	282. 5	1024. 9	281. 4	1648. 6		
	X2	Fc30	40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	70.0	0500 1	011	FA
		1	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4	OK	' '

Y2(正加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL	Mb Mb'	lb lb'	L,	hc hc'	Tu Tu'	Qcu	Qdju	判定	
陷石	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	州貝	gbR cB	cD	K	ϕ	Fj	b j	Dj	Vju	刊化	種別
		Fc30	40.0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5	873. 8	256. 4	1510.0		
	Х3		40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445.0	OK	FA
			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5	873. 8	256. 4	1510.0		
	3F X5	Fc30	40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
٥٢.			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445.0	OK	FA
35			40.0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8	281. 3	1648.8		
		Fc30	45. 0	369.0	800.0	730. 0	280. 0	906. 4				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4	0K	FA
	Х6	Fc30	45. 0	417. 2	800.0	730. 0	282. 5	1024. 9	162. 6	948. 5		
			0.0	0.0	0.0	0. 0	280. 0	0.0				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0. 0	280. 0	0.0	133. 7	850.0		
	X1	Fc30	45. 0	369.0	800.0	730. 0	325. 0	906. 4				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA
			45. 0	417. 2	800.0	730. 0	280. 0	1024. 9	261. 7	1670.4		
	X2	Fc30	40.0	305. 1	800.0	730. 0	325. 0	755. 3			OK	
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4		FA
			40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	238. 4	1529.8		
	Х3	Fc30	40.0	305. 1	800.0	730. 0	325. 0	755. 3				
2F			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445.0	OK	FA
ZF			40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	238. 4	1529.8		
	Х4	Fc30	40.0	305. 1	800.0	730. 0	325. 0	755. 3				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445.0	OK	FA
			40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	261. 5	1670.5		
	X5	Fc30	45. 0	369.0	800.0	730. 0	325. 0	906. 4				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4	OK	FA
			45. 0	417. 2	800.0	730. 0	280. 0	1024. 9	151. 2	961.1		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	325. 0	0.0			\dashv	
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA

Y2(負加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb΄ κ	L L' Ø	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
		Fc27	0.0	-0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	-0. 0	289. 4	642. 8		
	X1		45. 0	369. 7	800.0	730. 0	280. 0	873. 8]	
			50.0	70. 0	0.40	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	681.4	0K	FA
			45. 0	319. 6	800.0	730. 0	0.0	755. 3	526. 4	1212. 9		
	Х2	Fc27	40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	1464. 3	0K	FA
7F			40.0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	515. 1	1225. 5	<u> </u>	
	Х3	Fc27	40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	1422. 5	OK	FA
			40.0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	515. 1	1225. 5		
	Х4	Fc27	40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	1422. 5	0K	FA
	Х5	Fc27	40.0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	528. 2	1211.0		
			45. 0	369. 7	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	1464. 3	OK	FA
			45. 0	319. 6	800.0	730. 0	0.0	755. 3	250. 2	555. 6		
	Х6	Fc27	0.0	-0. 0	0.0	0.0	280. 0	-0. 0				
			50.0	70. 0	0.40	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	681. 4	OK	FA
			0.0	-0. 0	0.0	0.0	280. 0	-0. 0	144. 7	802. 0		
	X1	Fc27	45. 0	369. 7	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
6F			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1192. 4	0K	FA
UI			45. 0	319. 6	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	263. 2	1502. 5		
	Х2	Fc27	40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	2091.9	OK	FA

Y2(負加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' <i>κ</i>	L, L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	Х3	Fc27	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	2032. 1	OK	FA
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	Х4	Fc27	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	42. 5	70. 0	2032. 1	OK	FA
6F			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	264. 1	1501.5	Oit	
	Х5	Fc27	45. 0	369. 7	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
	, AG	1027	45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	43. 8	70. 0	2091.9	OK	F
			45. 0	319. 6	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	125. 1	693. 2	OIX	
	Х6	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	280. 0	-0.0	120. 1	030. 2		
	٨٥	1 627	50.0	70. 0	0.70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1102 /	OK	F
										1192.4	UN	
	V.4	F 00	0.0	-0.0	0.0	0.0	280. 0	-0.0	163. 3	947. 7		
	X1	Fc30	45. 0	417. 2	800.0	730. 0	280. 0	1024. 9		1000		F
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	٠,
			45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	280. 0	906. 4	282. 6	1647. 4		
	X2	Fc30	40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8				F
		1	45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	43. 8	70. 0	2252. 0	OK	F/
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	Х3	Fc30	40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8				_
5F			45. 0	70. 0	1.00	0.85	8. 65	42. 5	70.0	2187. 7	OK	F
ЭГ			40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	Х4	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	42. 5	70. 0	2187.7	OK	F
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	282. 7	1647. 2		\top
	Х5	Fc30	45. 0	417. 2	800. 0	730. 0	280. 0	1024. 9				
	, AG	1 000	45. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	43. 8	70. 0	2252. 0	OK	F
			45. 0	369. 0	800.0	730. 0	280. 0	906. 4	144. 4	838. 2	OIX	+
	Х6	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0. 0	280. 0	-0.0	144. 4	030. Z		
	۸٥	FGSU							E0 E	1000 6	OV	F
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	
	V1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280. 0	-0.0	162. 6	948. 5		
	X1	Fc30	45. 0	417. 2	800.0	730. 0	282. 5	1024. 9		1000		E.
			50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	''
		Fc30	45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	280. 0	906. 4	281. 3	1648. 8		
	X2		40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5	873. 8				FA
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	F.
			40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	256. 4	1510.0		
	Х3	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8				_
ΛE			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70.0	2445. 0	OK	F
4F			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	256. 4	1510.0		
	Х4	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8				
		1	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	F
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	281. 4	1648. 6		
	Х5	Fc30	45. 0	417. 2	800.0	730. 0	282. 5	1024. 9	201			
	,,,,	. 555	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4	OK	F.
			45. 0	369. 0	800.0	730. 0	280. 0	906. 4	143. 8	838. 9	ΟIN	
	Х6	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280. 0	-0.0	143. 6	030.9		
	۸٥	1030							E0 F	1002.0	OV	F
	1		50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	Ļ.
			0.0	-0.0	0.0	0.0	282. 5	-0.0	162. 6	948. 5		
	X1	Fc30	45. 0	417. 2	800. 0	730. 0	280. 0	1024. 9				_
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	F
			45. 0	369. 0	800.0	730. 0	282. 5	906. 4	281. 3	1648.8		
3F	Х2	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				_
		1	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70.0	2509. 4	OK	F
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	282. 5	755. 3	256. 4	1510.0		
	Х3	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8		13.3	-	
	Х3	Fc30	10.0	00Z. J	555. 0	, 55. 0	200.0	0,0.0			ı	F

Y2(負加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L,' ϕ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別					
			40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	282. 5	755. 3	256. 4	1510.0		作里力リ					
	X4	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	200. 4	1010.0							
	Α1	1 000	55.0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	FA					
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	282. 5	755. 3	281. 4	1648.6	- OIX						
3F	Х5	Fc30	45. 0	417. 2	800. 0	730. 0	280. 0	1024. 9									
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA					
			45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	282. 5	906. 4	143. 8	838. 9							
	Х6	Fc30	0.0	-0. 0	0.0	0.0	280. 0	-0. 0									
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA					
			0.0	-0. 0	0.0	0. 0	280. 0	-0. 0	151. 2	961.1							
	X1	Fc30	Fc30	Fc30	Fc30	Fc30	Fc30	45. 0	417. 2	800. 0	730. 0	325. 0	1024. 9				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA					
			45. 0	369. 0	800. 0	730. 0	280. 0	906. 4	261. 5	1670.5							
	X2	Fc30	40.0	352. 9	800. 0	730. 0	325. 0	873. 8									
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4	OK	FA					
			40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	238. 4	1529.8							
	Х3	Fc30	40.0	352. 9	800.0	730. 0	325. 0	873. 8									
2F			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	FA					
ZF			40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	238. 4	1529.8							
	Х4	Fc30	40.0	352. 9	800.0	730. 0	325. 0	873. 8									
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70.0	2445. 0	OK	FA					
			40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	261. 7	1670. 4							
	X5	Fc30	45. 0	417. 2	800.0	730. 0	325. 0	1024. 9									
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA					
			45. 0	369. 0	800.0	730. 0	280. 0	906. 4	133. 7	850. 0							
	Х6	Fc30	0.0	-0. 0	0.0	0. 0	325. 0	-0. 0				EA					
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA					

U-5.11.2 RC柱はり接合部(柱降伏型)

gbL, gbR	: 左右のはり幅	(cm)
Mc , Mc'	: 上下の柱端モーメント	$(kN \cdot m)$
hc , hc'	: 上下の階高	(cm)
H , H'	: 上下の柱の内のり高さ	(cm)
lb , lb'	: 左右のはりのスパン長さ	(cm)
Tu , Tu'	: 上下の柱端に生ずる引張力	(kN)
Qgu	: 左右のはりのメカニズム時せん断力の平均値	(kN)
Qdju	: 柱はり接合部のせん断設計用せん断力	(kN)
cB , cD	: 柱はり接合部の柱断面寸法	(cm)
κ	: 柱はり接合部の形状による係数	

 ん
 ・柱はり接合部の形状による係数

 Φ
 : 直交はりの有無による補正係数

 Fj
 : 柱はり接合部のせん断強度の基準値
 (N/mm2)

 bj
 : 柱はり接合部の有効幅
 (cm)

 Dj
 : 柱せい
 (cm)

 Vju
 : 柱はり接合部のせん断強度
 (kN)

 Vju
 : 柱はり接合部のせん断強度
 (kN)

 D
 : 柱せい
 (cm)

 Db
 : はりせい
 (cm)

種別: 判定結果による種別。(柱はり接合部種別の直接入力が行われている場合は 上段:直接入力、下段:(計算結果)として表記します)

Y2(正加力)-- RC柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' <i>K</i>	Н Н' Ф	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			0.0	1001. 8	325. 0	255. 0	0.0	1807. 0	319. 2	818. 3		12773
	X1 X2	Fc30	70. 0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			50.0	70. 0	0.40	1.00	8. 65	50. 0	52. 5	908. 4	OK	FA
			70. 0	1184. 5	325. 0	255. 0	800.0	2142. 2	188. 7	1074. 4		
		Fc30	70. 0	0.0	0.0	0. 0	800.0	0.0				
			55. 0	70. 0	0. 70	1.00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5	OK	FA
			70. 0	1172. 8	325. 0	255. 0	800.0	2121. 0	186. 8	1063.8		
	Х3	Fc30	70. 0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
1F			55. 0	70. 0	0. 70	1.00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5	OK	FA
"			70. 0	1155. 8	325. 0	255. 0	800.0	2090. 2	184. 1	1048.3		
	Х4	Fc30	70. 0	0.0	0. 0	0. 0	800. 0	0. 0			OK	
			55. 0	70. 0	0. 70	1.00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5		FA
			70. 0	1141. 9	325. 0	255. 0	800. 0	2065. 1	181. 9	1035. 7		
	X5	Fc30	70. 0	0.0	0. 0	0. 0	800. 0	0. 0				
			55. 0	70. 0	0. 70	1.00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5	OK	FA
			70. 0	979. 8	325. 0	255. 0	800. 0	1767. 4	312. 2	800.3		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0				
			50.0	70. 0	0.40	1.00	8. 65	50. 0	52. 5	908. 4	OK	FA

Y2(負加力)-- RC柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' κ	Н Н' <i>ф</i>	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
	X1 X2		0.0	-979. 8	325. 0	255. 0	0.0	1767. 4	312. 2	800. 3		
		Fc30	70. 0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			50. 0	70. 0	0.40	1. 00	8. 65	50. 0	52. 5	908. 4	OK	FA
			70. 0	-1141.9	325. 0	255. 0	800.0	2065. 1	181. 9	1035.7		
		Fc30	70. 0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			55. 0	70. 0	0. 70	1. 00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5	OK	FA
			70. 0	-1155.8	325. 0	255. 0	800.0	2090. 2	184. 1	1048.3		
	Х3	Fc30	70. 0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
1F			55. 0	70. 0	0. 70	1. 00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5	OK	FA
"			70. 0	-1172. 8	325. 0	255. 0	800.0	2121. 0	186. 8	1063.8		
	Х4	Fc30	70. 0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0			OK	
			55. 0	70. 0	0. 70	1. 00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5		FA
			70. 0	-1184. 5	325. 0	255. 0	800.0	2142. 2	188. 7	1074. 4		
	Х5	Fc30	70. 0	0.0	0.0	0. 0	800.0	0.0				
			55. 0	70. 0	0. 70	1. 00	8. 65	55. 0	70. 0	2331.5	OK	FA
			70. 0	-1001.8	325. 0	255. 0	800.0	1807. 0	319. 2	818. 3		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0				
			50. 0	70. 0	0. 40	1. 00	8. 65	50. 0	52. 5	908. 4	OK	FA

**** メッセージ一覧 ****

プリチェックメッセージ一覧

・C504 LW. X方向風圧力の検討がされていない。・C504 LW. Y方向風圧力の検討がされていない。・C601 LS. 積雪荷重の考慮がされていない。

・■建物基本入力データ・ エラー メッセージ : 0・ 警告 メッセージ : 0

· 注意 メッセージ:3

準備計算メッセージ一覧

計算結果メッセージはありません

応力計算メッセージ一覧

計算結果メッセージはありません

断面計算メッセージ一覧

計算結果メッセージはありません

保有耐力計算メッセージ一覧

```
•[Y方向負加力][ X1 フレーム Y2
                      軸
                         2F
                            階]: RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
               フレーム
                   Y2
                      軸
                         3F
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
・[Y方向負加力][
·[Y方向負加力][
                         2F
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
           X2
               フレーム
                   Y2
                      軸
           Х2
                   Y2
                      軸
                         4F
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
·[Y方向負加力][
               フレーム
           Х3
               フレーム
                   Y2
                      軸
                         2F
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
·[Y方向負加力][
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
                         4F
·[Y方向負加力][
           Х3
                   Y2
               フレーム
                      軸
·[Y方向負加力][
           Χ4
               フレーム
                   Y2
                      軸
                         2F
                            階]: RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
·[Y方向負加力][
           Χ4
               フレーム
                   Y2
                      軸
                         4F
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
                         2F
·[Y方向負加力][
           Х5
                   Y2
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
               フレーム
                      軸
·[Y方向負加力][
           Х5
               フレーム
                   Y2
                      軸
                         4F
                            階]: RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
·[Y方向負加力][
            Х6
               フレーム
                   Y2
                      軸
                         2F
                            階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
·[Y方向負加力][
           Х6
                   Y2
                         3F
                            階]: RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます
               フレーム
                      軸
```

保有耐力計算注意事項メッセージ一覧

・計算結果メッセージはありません

ー貫計算が終了しました。 計算終了時間 2014/01/19 14:40