BUILDING STRUCTURE CALCULATION SHEETS

一貫構造計算書

NO. 35 rc6-8-10

略 称: NO. 35 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 14:51 (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-
【・・ 区用フロノノムの似女』	
1. 入力データ ————————————————————————————————————	ш-
-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	
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 ———————	
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 ————————————————————————————————————	
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 ————————————————————————————————————	
I-2.1 材料種別	π_
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 ————————————————————————————————————	
-3 荷重・外力	π_

<u>I</u> I –
<u>II</u>
ш-
ш-
ш-
ш-
ш-
ш-
ш-
ш-
ш-

A-1.3 層せん断力	
A-1.3.1 地震力	
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 ————————————————————————————————————	
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率 ————————————————————————————————————	ш— ш
A-2. 応力計算結果	ш— ш— 4
A-2.1 フレーム剛性とねじり剛性	
A-2.2 部材応力図	II
A-2.3 部材応力表	т— :
A-3. 応力計算結果のまとめ ————————————————————————————————————	II — 7
A-3.5 壁量	m
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— 8
A-4. 断面計算結果	
A-4.3 RCの断面計算	ш— ш
A-4.3.1 R Cはりの断面計算	
A-4.3.2 RC柱の断面計算 ————————————————————————————————————	I I − 1
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) ————————————————————————————————————	II − 10
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 ————————————————————————————————————	Ⅲ — 18
U−1 長期荷重時応力・層せん断力 ————————————————————————————————————	m— 18
U-1.3 層せん断力	π 18
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 ————————————————————————————————————	II 18
U−3.1 荷重−変位(Ds算定時) ————————————————————————————————————	m — 15
U-3.1 何里一変位(DS昇に時) ————————————————————————————————————	
U-3.2 終局時部材応力(Ds算定時) ————————————————————————————————————	π — 18
U-3.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力)(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) ——	
II-3 9 7 終局時支占反力表(水平荷重)(Ds算定時) ————————————————————————————————————	$\Pi = 20$

U-3.2.8 終局時支点反力表(長期考慮)(Ds算定時) ——————	III — 206
U-3.3 部材の終局強度(Ds算定時) ————————————————————————————————————	III — 207
U-3.3.1 部材の終局強度図 (Ds算定時) ————————————————————————————————————	
U-3.4 終局時ヒンジ図(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) ————————————————————————————————————	
U−4 保有水平耐力計算結果 ————————————————————————————————————	ш— 232
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) ——	III − 234
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)	III - 245
U-4.5 終局時機構図(保有耐力時) ————————————————————————————————————	π− 255
U-4. 5. 1 終局時機構図(保有耐力時) ————————————————————————————————————	
U-5 必要保有水平力と判定 ————————————————————————————————————	ш— 266
U-5.1 耐震性能パラメータと部材ランク	ш— 266
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) ——	
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)	III - 288
U-5.1.4 S造柱圧縮座屈耐力の確認 ————————————————————————————————————	III — 290
U-5.2 RC部材のせん断破壊の防止(保証設計) ——————	III — 290
U-5.2.1 RCはり部材のせん断破壊の防止(保証設計) —————	Ⅲ- 290
U-5.2.2 RC柱部材のせん断破壊の防止(保証設計) —————	III - 303
U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止(保証設計) —————	
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) —	Ⅲ — 316
U-5.4 ランク別の D s算定時負担せん断力	Ⅲ — 316
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 ————————————————————————————————————	II − 331
U-5.8 保有水平耐力判定	Ⅲ — 332
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 ————	III − 332
U-5.8.2 保有水平耐力判定表	ш− 336
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 ————————————————————————————————————	
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	
U-5.11.1 R C柱はり接合部(はり降伏型) ————————————————————————————————————	
**** メッセージ一覧 ****	
プリチェックメッセージ一覧	
準備計算メッセージ一覧	
応力計算メッセージ一覧 ――――――――――――――――――――――――――――――――――――	
断面計算メッセージ一覧	
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 —————	

計算・設計に関する情報

工事名称	NO. 35 rc6-8-10
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·電話番号	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829	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	イ		
□ 平成19年国土交通省告示領	第593号第1号			
【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】	BUS-5 Ver. 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	ログラムで安全性を確認)・ 有(その他)	• 無	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

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	327. 5

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	95. 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 (cm)					
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	1000.0	1000.0	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

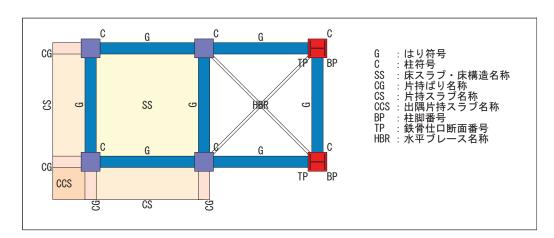
構造種別	層名1	層名2
鉄筋コンクリート造	1F	7F

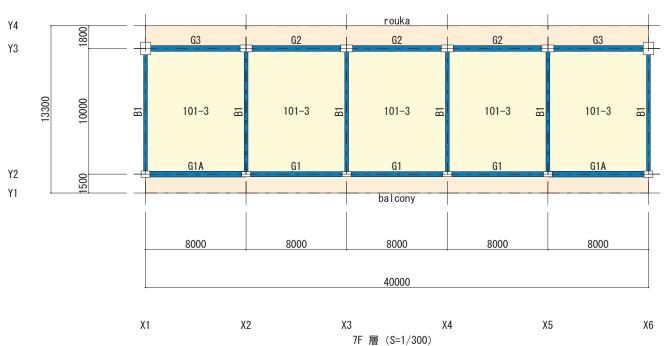
Ⅰ-1.1.4 周囲にダミー部材がある場合の壁の取り扱い

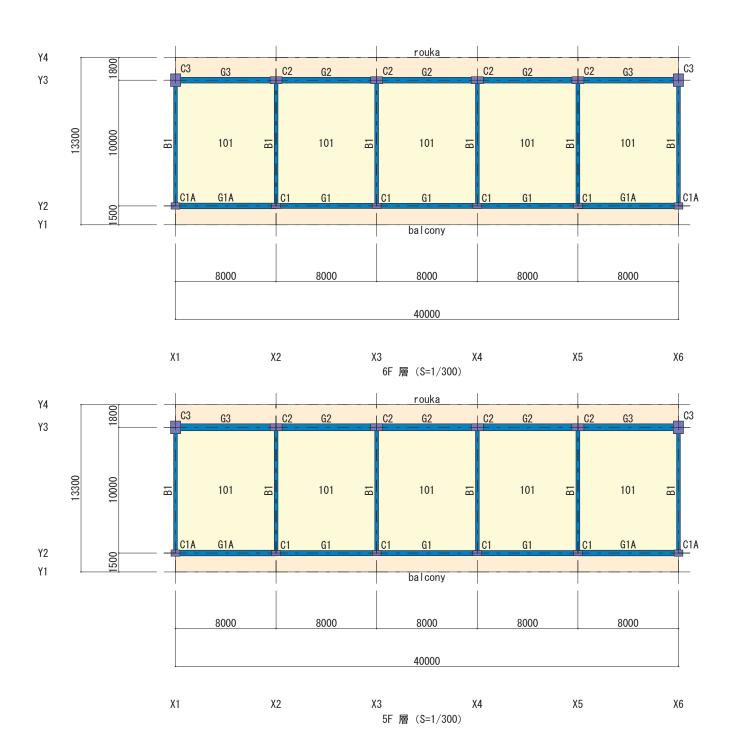
そで壁または雑壁として扱う

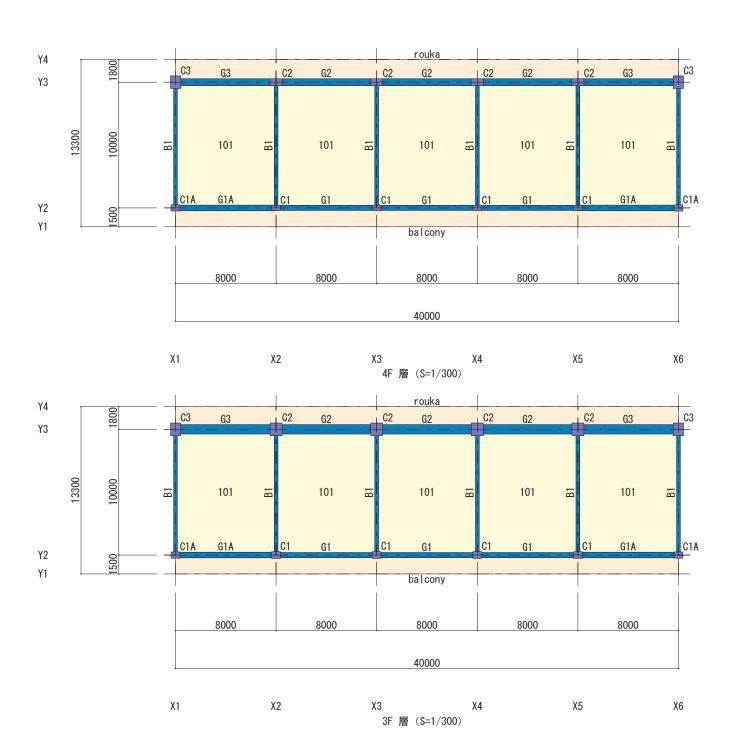
I-1.2 略伏図

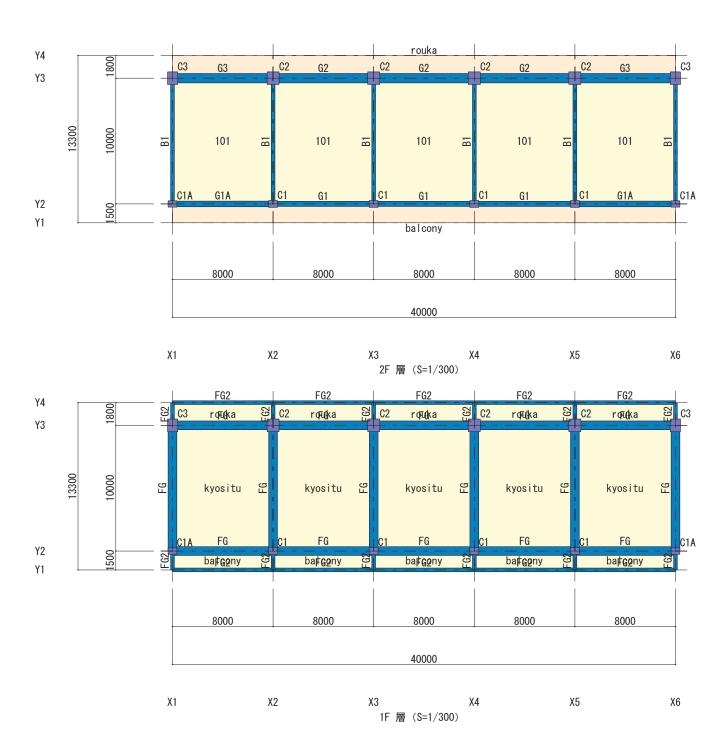
Ⅰ-1.2.1 はり・柱・床・片持ばり・片持スラブ・ベースプレート配置





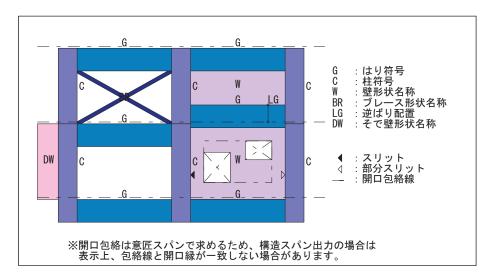


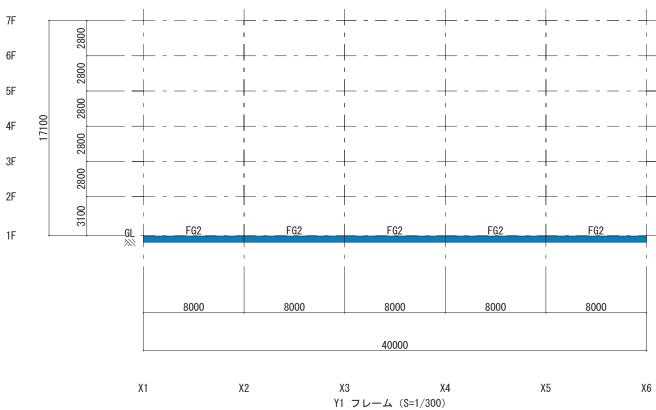


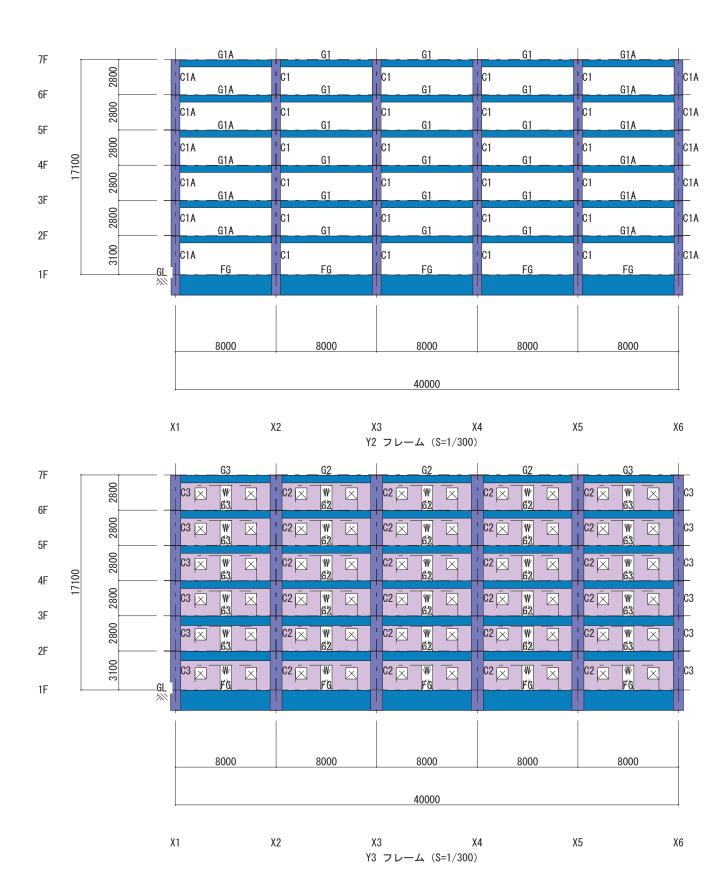


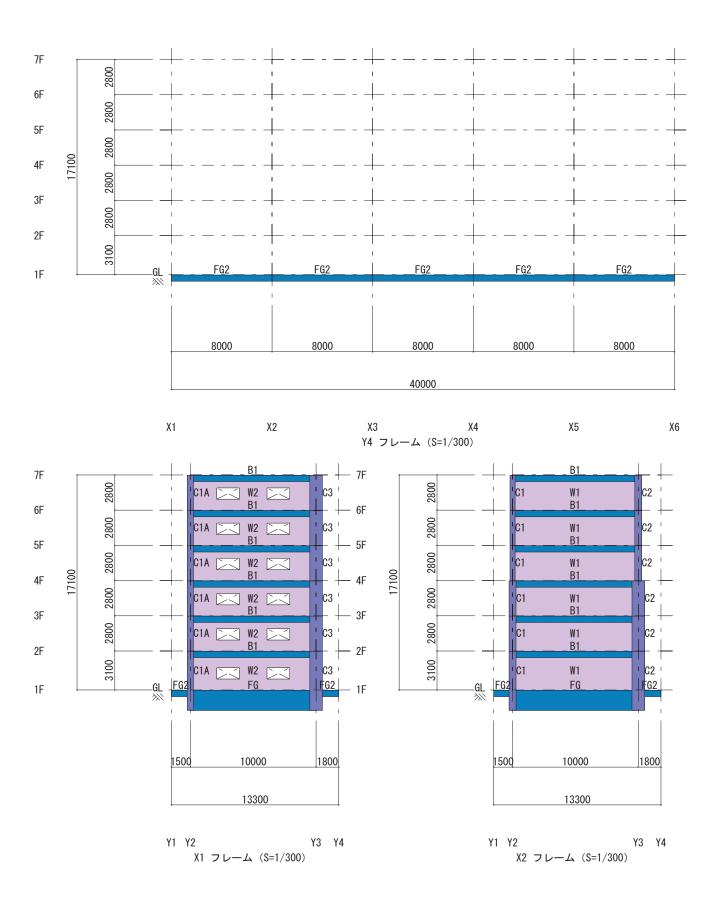
I-1.3 略軸組図

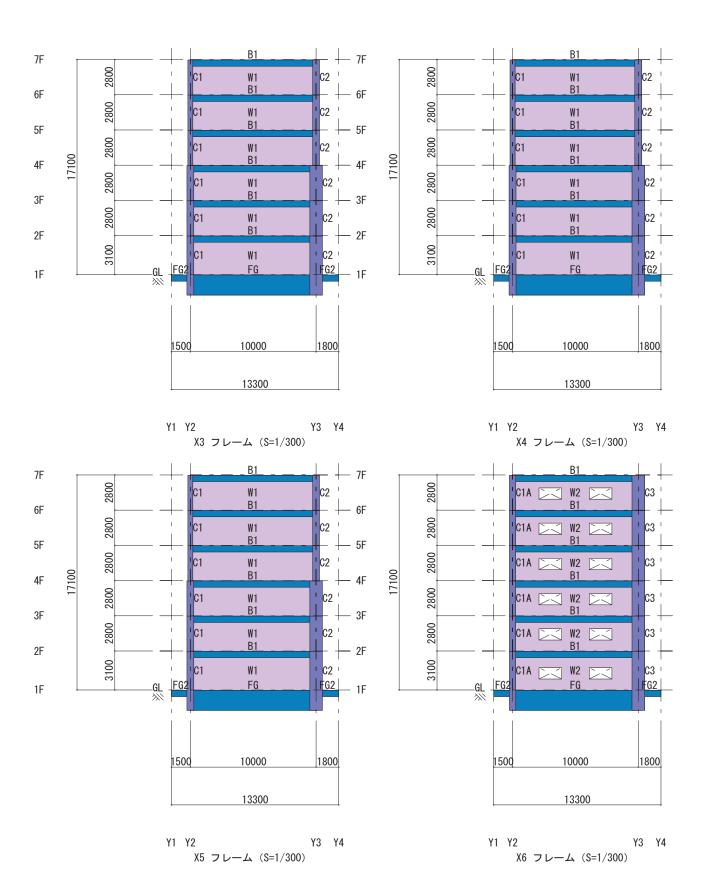
I-1.3.1 壁開口配置











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

符 号		F	G	F	G2	G	1	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 160	70 x 160	30 x 50	30 x 50	40 x 55	40 x 55	40 x 55	40 x 55
ハンチ長 (cm)		_	_	_	_	_	_	_	_
上端筋	1段筋	8-D32	8-D32	3-D29	3-D29	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
工 华而 月刀	2段筋	_	_	_	_	2-D22		2-D22	_
下端筋	2段筋	_	_	_	_	2-D22	_	2-D22	_
一 当前月力	1段筋	8-D32	8-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	m)	_	_	_	_	_	_	_	_

符号		G	1	G ·	Ι Δ	G.	1A	G.	1A
層		-	- 7F		- 3F	4F -			- 7F
位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
II. IZ.		• • •	• • • • · · · •	© 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	(((
断面									
b x D (cm)		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	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
上畑別	2段筋	2-D22	_	2-D22	_	2-D22	_	2-D22	_
工	2段筋	2-D22	_	2-D22	_	2-D22	_	2-D22	_
下端筋	1段筋	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-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	2	G	2
層		2F -	- 3F	4F -	- 5F	6F -	- 7F
位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央
断 面							
b x D (cm)		75 x 75	75 x 75	55 x 60	55 x 60	45 x 60	45 x 60
ハンチ長 (cm)		_	_	ı		_	_
上端筋 1段筋		6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29
2段筋		2-D29	_	2-D29	_	2-D29	_
工地放	2段筋	2-D29	_	2-D29	_	2-D29	_
下端筋	1段筋	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29
あばら筋 (mm)		7-D13@100	7-D13@100	5-D13@100	5-D13@100	4-D13@100	4-D13@100
鉄骨断面(m	m)		_			_	_

符 号		G	3	G	3	G	13	B1
層		2F -	- 3F	4F -	- 5F	6F -	- 7F	2F - 7F
位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央	全断面
断 面								
b x D (cm)		75 x 75	75 x 75	55 x 60	55 x 60	45 x 60	45 x 60	30 x 50
ハンチ長 (cm)		_	1	_	_	_	_	_
上端筋	1段筋	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	2-D22
	2段筋	2-D29	_	2-D29	_	2-D29	_	_
工地位	2段筋	2-D29	_	2-D29	_	2-D29	_	_
下端筋	1段筋	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	2-D22
あばら筋 (mm)		7-D13@100	7-D13@100	5-D13@100	5-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	2-D10@200
鉄骨断面(m	m)	_	_	_	_	_	_	_

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

符	号	C	1	C	:1	C.	1A	C.	1A
R	皆	1F -	- 3F	4F -	- 6F	1F -	- 3F	4F -	- 6F
位	置	全圈	折面	全断面		全断面		全断面	
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	断面			•	• •		•	0	• •
D (cm)	70 >	< 55	70	x 40	70 x 50		70 x 50	
寄t	き筋 ニ	Х	Υ	ХҮ		XY		X	Υ
主筋	1段筋	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
工別	2段筋	_	-	_	_	_	_	_	_
帯筋	(mm)	3-D13@100	2-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
芯釒	失筋	_	_	_	_	_	_	_	_
鉄骨断	面 (mm)	_		_		_		_	

符	号	C	2	C	2	C	3	C	3	
ß	皆	1F -	- 3F	4F -	- 6F	1F -	- 3F	4F -	- 6F	
位	置	全图	折面	全图	折面	全图	折面	全断面		
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	9	6						
D ((cm)	95 x	100	95	x 55	80 x 100		80 x 100		
寄せ	せ筋	Х	Υ	Х	Υ	XY		XY		
主筋	1段筋	10-D29	3-D29	4-D29	3-D29	7-D29	3-D29	4-D29	3-D29	
上加	2段筋	_	_	_	_	_		_	_	
帯筋	(mm)	9-D13@100	2-D13@100	5-D13@100	2-D13@100	9-D13@100	2-D13@100	4-D13@100	2-D13@100	
芯釗	跌筋	_	_	_	_	_	_	_	_	
鉄骨断	i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)

開口位置の基準点は構造心

	壁厚	仕上(材) 名称/	仁法	開口		東壁の	剛性	分 件 合文	壁開口パラメータ(cm)						
名称	全 (cm)	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	タイプ [°]	周比 対象	P1	P2	P3	P4	
W1	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						

	中百	仕上(材)	仁 '去	開口		東壁の	剛性	ራዙ 설ጵ	壁	開口パ	ラメータ	(cm)								
名称	壁厚 (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	タイプ [°]	周比 対象	P1	P2	P3	P4						
W2	18. 0	200	1	400	開口面積の和 から自動計算	1.0			1.0 1.00		1.0 1.00		1. 0 1. 00		F ₂	する	180. 0	90.0	700. 0	90. 0
WZ	16.0	200	•	400	から自動計算	1.0	1.00	1	P ₂	する	180. 0	90.0	300.0	90.0						
									P1	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	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		タ゛フ゛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	\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \	巨技	kyositu1	250. 0	B1
			okujou		
			kyositu1	250. 0	B1
101–1	x方向	古拉	kyositu1	250. 0	B1
101-1	X カinj	直接	okujou	250. 0	B1
			okujou		
			kyositu1	250. 0	B1
101-2	x方向	古拉	okujou	250. 0	B1
101-2		直接	okujou	250. 0	B1
			okujou		
			okujou	250. 0	B1
101–3	v+6	古拉	okujou	250. 0	B1
101-3	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
			okujou		
			kyositu1	250. 0	B1
101–4	x方向	直接	okujou	250. 0	B1
101-4	X 万间	旦 接	okujou	250. 0	B1
			kyositu1		
			okujou	250. 0	B1
101–5	v+6	古拉	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) 積載 仕上(材)名称		仕上(材)名称 /床仕上重量	先端の 線荷重	先端の 小ばり	荷重伝達	接電		
名称	名称	基端 t1	先端 t2	(cm)	左端柱 L1	右端柱 L2	荷重番号	アルユエ里里 Wf (N/m2)	秘刊 W1 (N/m)	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

B 夕	層名 構造種別 コンクリート種		設計基準強度	部材単位体積	積重量(kN/m3)	
眉石			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	日文(1)// ノ ノ		(
層名	スラブ厚 (cm)		層名	スラブ厚 (cm)
7F	15. 00		6F	15. 00

名	スラブ厚 (cm)	層名	スラブ厚 (cm)
ίF	15. 00	4F	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 精載荷重 (N/m2)

v.	_ '	1人4人19 王	(11/111/2/			
習	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)

地盛種別	弗2種地盤			
地域係数	Z = 1.000			
用途係数	U = 1.000			
塔屋の震度	K = 1.000			
		X方向		Y方向
標準せん断力係数	Co = 0.200		Co = 0.200	
1次固有周期(秒)	T = 0.347	(h(0.02+0.01α) による)	T = 0.347	(h(0.02+0.01α) による)
振動特性係数	Rt = 1.000		Rt = 1.000	
自動計算時の最小せん断力係数	Ci = 0.200		Ci = 0.200	

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	均亩する(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

> 重心計算 剛心計算

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

検定計算 〈CRC造 :主筋,あばら筋,帯筋 共に検定) (SRC造:鉄骨入力,主筋,あばら筋,帯筋 共に検定) 断面計算の種別

断面計算の指定 1部材ごと計算

1 00 曲げモーメントの検定比 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

X方向 軸心 長期荷重時モーメント算定位置 Y方向 軸心

×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 短期荷重時 モーメント算定位置 <mark>Y方向</mark> フェースと剛域端のうち軸心からの距離が大きい方

0.0 (cm) フェースからの入り長さ X方向 1.00 柱のMy計算用 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 地震時水平力の負担率 ×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 <mark>Y方向</mark> 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

告示 (M、Qの最大値) 許容せん断耐力式のM/Q·dのとり方

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 (0.068) bQsu+0.1σo·b·j

高強度せん断補強筋使用時の短期許容 安全性確保のための短期許容せん断力式 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

耐力壁の開口補強筋計算方法

(「開口周比の計算方法」の指定により、 最大開口、包絡開口のいずれかに対して計算します)

S造断面計算条件

X方向 軸心 短期荷重時モーメント算定位置 Y方向 軸心 フェースからの入り長さ 0.0 (cm) 短期曲げ許容応力度(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 考慮しない 柱せん断力の検定計算 軸力のみ考慮

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		1F
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			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 付録1-7「4.8崩壊形		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
		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
心陝町山位直の取り万	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
柱、壁、ブレース長期応力(曲)	げ、せん断)の考慮	考慮する
はり、柱ヒンジ確定のための割	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	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	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, ι	γе	1. 25	1.00

Ⅰ-8.1.5 増分解析の制御条件

от то прод	111 102 - 1. 5 - 1	•	
水平力の載荷の制	制御条件	自動為	分割制御
反復計算の打切り	り回数	5	
最大不釣合い力率	率	0.01	%
最大不釣合い力		0.00	(kN)
最大不釣合いモー	ーメント	0.00	$(kN \cdot cm)$
せん断耐力精算	繰り返し回数		
ピク町町刀和昇	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・施エマニュアル

【6】:日本建築学会 鋼構造座屈設計指針 1996年

RC造部材

RC宣部材							
はり	曲げ耐力式		文献【1】付1.3-5式を適用				
16.7	せん断耐力式		文献【1】付1.3-7式を適用				
腰壁・たれ壁付はり	曲げ耐力式		文献【1】付1.3-40式を適用				
放主 だり上げる 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				
てく主い江	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	れ耐力式	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				
SRC造部材							
はり	曲げ耐力式	文献【2	文献【2】(112)式を適用				
14.9	せん断耐力式	文献【1	1】付1.4-37~40式を適用				
腰壁・たれ壁付はり	曲げ耐力式	文献【4】(2.2)式を適用					
放至 たれ至りはり	せん断耐力式						
柱	曲げ耐力式						
11	せん断耐力式						
そで壁付柱	曲げ耐力式						
てて主い江		せん断耐力式 文献【4】(2.9)式を適用					
耐力壁	曲げ耐力式						
III] 7J ±	せん断耐力式	文献【1	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	離型				
そで壁付柱	せん断耐力	柱頭、村	主脚の小さい方				
S造部材							
はり	曲げ耐力式	文南	狀【3】(5.9−a)~(5.11−b)式を適用				
14.7	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				
11	せん断耐力式 As		·sσy / √3				
露出柱脚	曲げ耐力	柱車	曲ばねのM-N曲線による				
파타 다리 기 구 11 세1	せん断耐力式	文南	狀【1】付1.2-28~34式を適用				
Sブレース	引張耐力式		sσy				
	圧縮耐力式	文南	状【6】(2.6.1)~(2.6.3)式を適用				

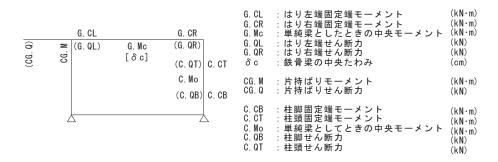
Sブレース 圧縮耐力の取り方 座屈耐力 幅厚比が不足する部材 曲げ耐力の取り方 My

§ 2. 許容応力度等計算結果

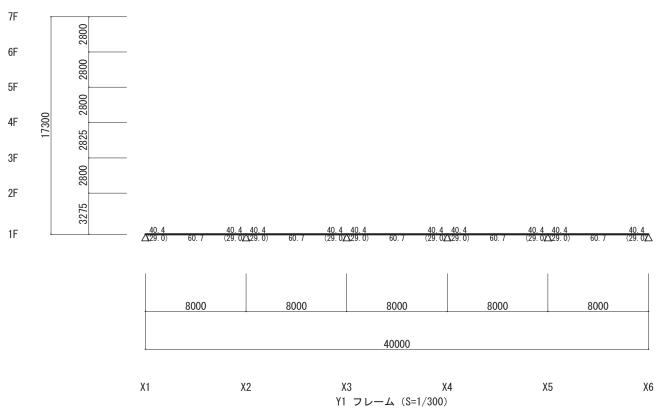
A-1 準備計算結果

A-1.1 部材のC、Mo、Q

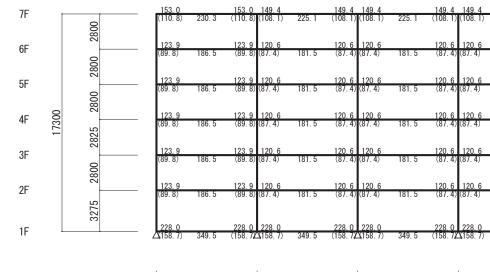
A-1.1.1 部材のC、Mo、Q図

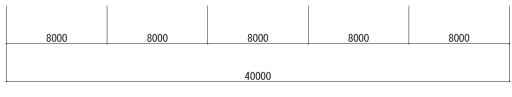


固定荷重+積載荷重



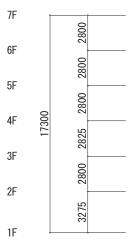
固定荷重+積載荷重

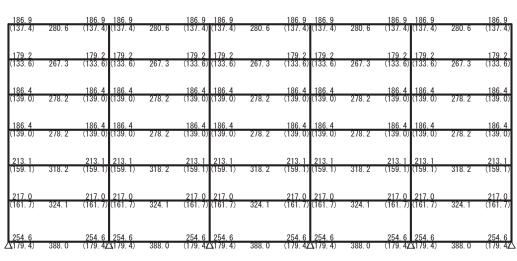


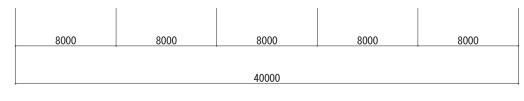


X1 X2 X3 X4 X5 X6 Y2 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重

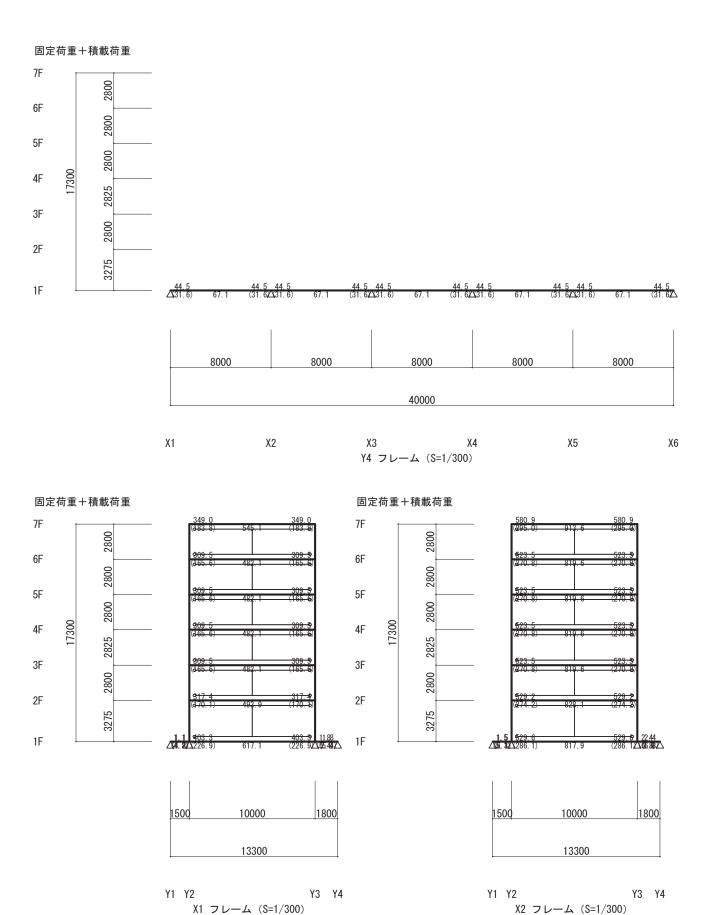


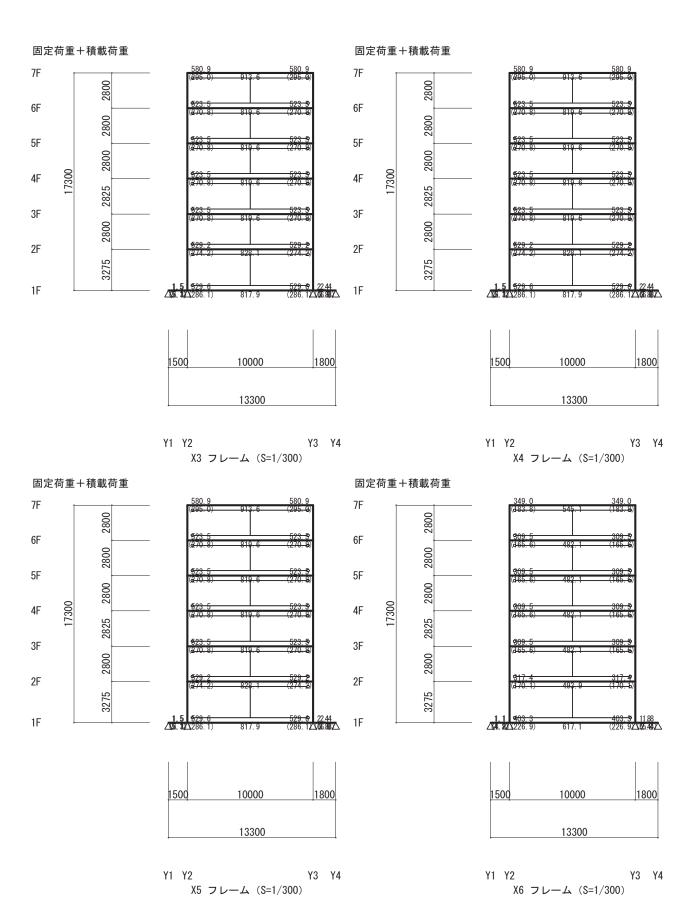




X1 X2 X3 X4 X5 Y3 フレーム (S=1/300)

Х6





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 7V-4

11 7/ 4										
層名	軸名1			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2	CL	CR	Mo (kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(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	X5	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29.0	0.0	0.0	
	Х5	Х6	40. 4	40. 4	60. 7	29. 0	29. 0	0.0	0.0	

層名	軸名1	軸名2	固定端t-	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
眉石	押石	1402	CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
	X1	X2	153. 0	153. 0	230. 3	110.8	110.8	0.0	0.0	
	X2	Х3	149. 4	149. 4	225. 1	108. 1	108. 1	0.0	0.0	
7F	Х3	X4	149. 4	149. 4	225. 1	108. 1	108. 1	0.0	0.0	
	X4	X5	149. 4	149. 4	225. 1	108.1	108. 1	0.0	0.0	
	Х5	X6	153. 0	153. 0	230. 3	110.8	110.8	0.0	0.0	
	X1	Х2	123. 9	123. 9	186. 5	89.8	89.8	0.0	0.0	
	X2	Х3	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
6F	Х3	X4	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	X4	Х5	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	Х5	X6	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X1	X2	123. 9	123. 9	186. 5	89.8	89.8	0.0	0.0	
	X2	Х3	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
5F	Х3	X4	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	X4	X5	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	Х5	Х6	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X1	X2	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X2	Х3	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
4F	Х3	X4	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	X4	X5	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	Х5	Х6	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X1	X2	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X2	Х3	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
3F	Х3	X4	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	X4	Х5	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	Х5	X6	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X1	X2	123. 9	123. 9	186. 5	89.8	89.8	0.0	0.0	
	X2	Х3	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
2F	Х3	X4	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	Х4	Х5	120. 6	120. 6	181. 5	87. 4	87. 4	0.0	0.0	
	Х5	Х6	123. 9	123. 9	186. 5	89. 8	89.8	0.0	0.0	
	X1	X2	228. 0	228. 0	349. 5	158. 7	158. 7	0.0	0.0	
	X2	Х3	228. 0	228. 0	349. 5	158. 7	158. 7	0.0	0.0	
1F	Х3	X4	228. 0	228. 0	349. 5	158. 7	158. 7	0.0	0.0	
	Х4	Х5	228. 0	228. 0	349. 5	158. 7	158. 7	0.0	0.0	
	Х5	Х6	228. 0	228. 0	349. 5	158. 7	158. 7	0.0	0.0	

Y3 7V-4

層名	 軸名1 軸名2	動夕 ?	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)
	X1	X2	186. 9	186. 9	280. 6	137. 4	137. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	186. 9	186. 9	280. 6	137. 4	137. 4	0.0	0.0	
7F	Х3	X4	186. 9	186. 9	280. 6	137. 4	137. 4	0.0	0.0	
	X4	Х5	186. 9	186. 9	280. 6	137. 4	137. 4	0.0	0.0	
	X5	X6	186. 9	186. 9	280. 6	137. 4	137. 4	0.0	0.0	
	X1	X2	179. 2	179. 2	267. 3	133.6	133. 6	0.0	0.0	
	X2	Х3	179. 2	179. 2	267. 3	133.6	133. 6	0.0	0.0	
6F	Х3	X4	179. 2	179. 2	267. 3	133.6	133. 6	0.0	0.0	
	X4	X5	179. 2	179. 2	267. 3	133.6	133. 6	0.0	0.0	
	X5	X6	179. 2	179. 2	267. 3	133.6	133. 6	0.0	0.0	
5F	X1	Х2	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139. 0	0.0	0.0	

Y3	71	J-1

層名	軸名1 車	軸名2	固定端ŧ	ソト(kN·m)	単純梁としたときの中央モメント	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき
海 和	和口「	和行之	CL	CR	Mo (kN·m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δο(cm)
	X2	Х3	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139.0	0.0	0.0	
5F	Х3	X4	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139.0	0.0	0.0	
31	X4	X5	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139. 0	0.0	0.0	
	Х5	X6	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139. 0	0.0	0.0	
	X1	X2	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139.0	0.0	0.0	
	X2	Х3	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139.0	0.0	0.0	
4F	Х3	X4	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139. 0	0.0	0.0	
	X4	X5	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139. 0	0.0	0.0	
	Х5	Х6	186. 4	186. 4	278. 2	139.0	139. 0	0.0	0.0	
	X1	X2	213. 1	213. 1	318. 2	159.1	159. 1	0.0	0.0	
	X2	Х3	213. 1	213. 1	318. 2	159.1	159. 1	0.0	0.0	
3F	Х3	X4	213. 1	213. 1	318. 2	159.1	159. 1	0.0	0.0	
	X4	X5	213. 1	213. 1	318. 2	159.1	159. 1	0.0	0.0	
	Х5	Х6	213. 1	213. 1	318. 2	159.1	159. 1	0.0	0.0	
	X1	X2	217. 0	217. 0	324. 1	161.7	161. 7	0.0	0.0	
	X2	Х3	217. 0	217. 0	324. 1	161.7	161. 7	0.0	0.0	
2F	Х3	X4	217. 0	217. 0	324. 1	161.7	161.7	0.0	0.0	
	X4	X5	217. 0	217. 0	324. 1	161.7	161.7	0.0	0.0	
	Х5	Х6	217. 0	217. 0	324. 1	161.7	161. 7	0.0	0.0	
	X1	X2	254. 6	254. 6	388. 0	179.4	179. 4	0.0	0.0	
	X2	Х3	254. 6	254. 6	388. 0	179.4	179. 4	0.0	0.0	
1F	Х3	X4	254. 6	254. 6	388. 0	179.4	179. 4	0.0	0.0	
	X4	X5	254. 6	254. 6	388. 0	179.4	179. 4	0.0	0.0	
	Х5	X6	254. 6	254. 6	388. 0	179. 4	179. 4	0.0	0.0	

Y4 フレーム

11 // 7										
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 の中央モーバル	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき
			CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δ o (cm)
	X1	X2	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	X2	Х3	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
1F	Х3	X4	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	X4	X5	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	X5	Х6	44. 5	44. 5	67. 1	31.6	31.6	0.0	0.0	

X1 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端t->	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 δ o (cm)
7F	Y2	Y3	349.0	349. 0	545. 1	183.8	183. 8	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165.6	165. 6	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165.6	165. 6	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	317. 4	317. 4	493. 9	170. 1	170. 1	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1.1	1. 1	1. 8	4. 2	4. 2	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	403.3	403. 3	617. 1	226. 9	226. 9	0.0	0.0	
	Y3	Y4	1.8	1.8	2. 8	5. 4	5. 4	0.0	0.0	

X2 7V-4

層名軸線	動夕 1	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			CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
7F	Y2	Y3	580. 9	580. 9	913. 6	295.0	295. 0	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	529. 2	529. 2	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1.5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	529.6	529. 6	817. 9	286. 1	286. 1	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	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 るo(cm)
7F	Y2	Y3	580. 9	580. 9	913. 6	295.0	295. 0	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	529. 2	529. 2	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1. 5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	529. 6	529. 6	817. 9	286. 1	286. 1	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

層名	軸名1	軸名2	固定端t->	いト(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 δ o (cm)
7F	Y2	Y3	580. 9	580. 9	913. 6	295.0	295. 0	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	529. 2	529. 2	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1.5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	529. 6	529. 6	817. 9	286. 1	286. 1	0.0	0.0	
	Y3	Y4	2. 4	2. 4	3.8	6.8	6.8	0.0	0.0	

X5 7V-7

層名	## AZ 1	軸名2	固定端t->	リント (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	軸名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)
7F	Y2	Y3	580. 9	580. 9	913. 6	295.0	295. 0	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	523. 5	523. 5	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	529. 2	529. 2	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1.5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	529. 6	529. 6	817. 9	286. 1	286. 1	0.0	0.0	
	Y3	Y4	2. 4	2. 4	3.8	6.8	6. 8	0.0	0.0	

X6 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ルル	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたとき
眉石		11111111111111111111111111111111111111	CL	CR	Mo (kN⋅m)	QL	QR	NL	NR	の中央たわみ δo(cm)
7F	Y2	Y3	349.0	349. 0	545. 1	183.8	183. 8	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165.6	165. 6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165.6	165. 6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165.6	165. 6	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	309.5	309. 5	482. 1	165.6	165. 6	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	317. 4	317. 4	493. 9	170.1	170. 1	0.0	0.0	
	Y1	Y2	1.1	1. 1	1.8	4. 2	4. 2	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	403.3	403. 3	617. 1	226. 9	226. 9	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

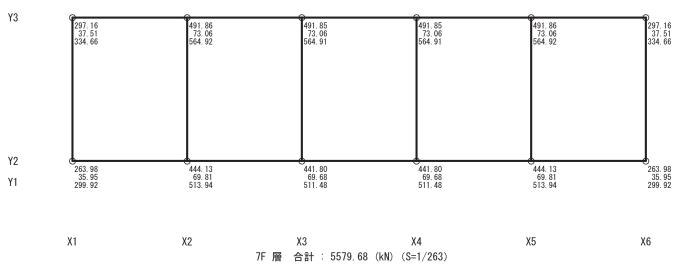
A-1.2.1 節点重量(固定荷重+積載荷重)

 上段 : D.L (固定荷重重量)
 (kN)

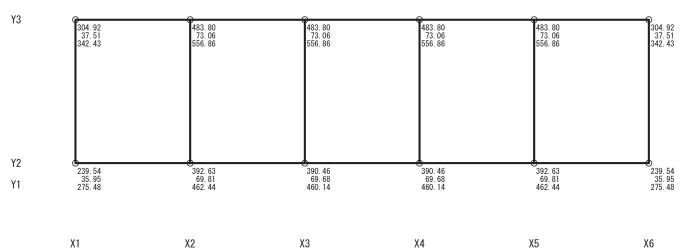
 中段 : L.L (積載荷重重量)
 (kN)

 下段 : T.L (トータル重量)
 (kN)

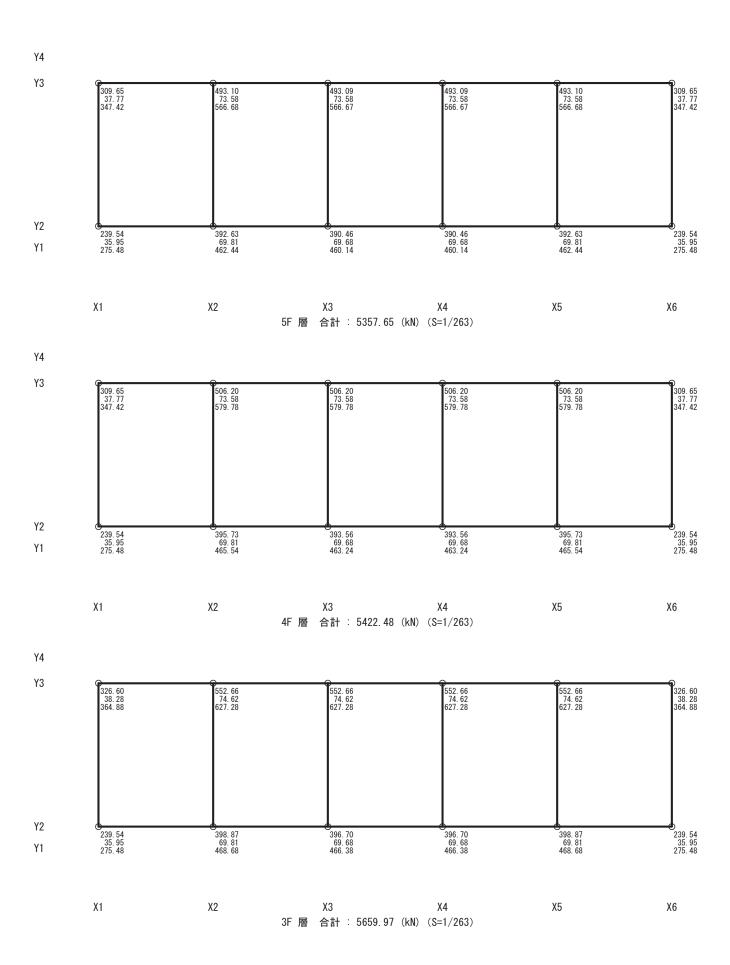
Y4

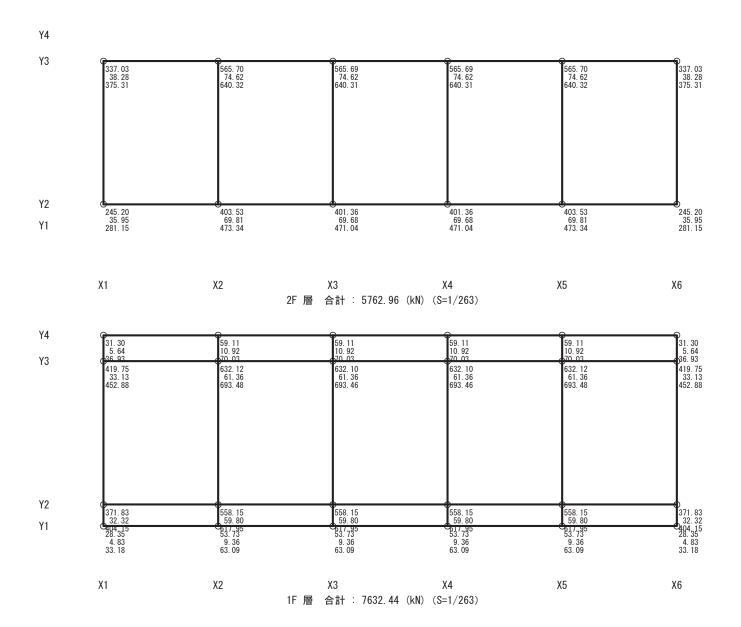


Y4

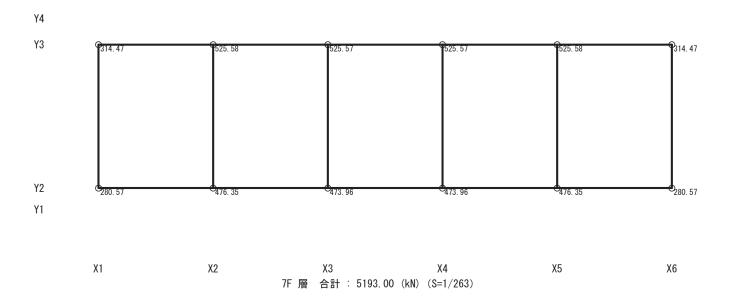


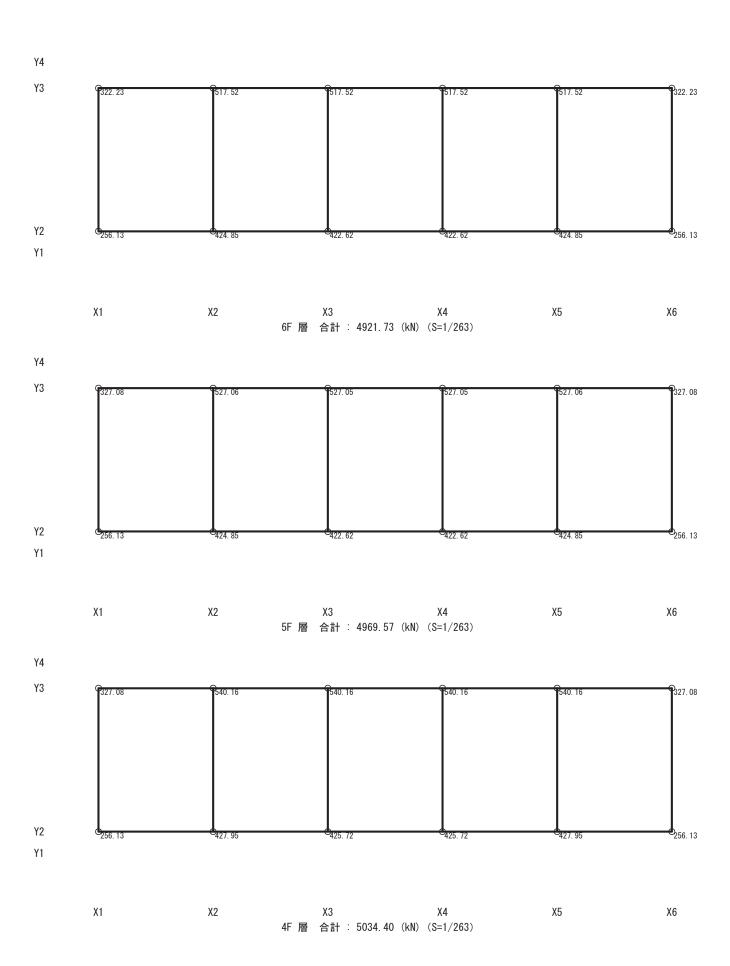
6F 層 合計: 5308.41 (kN) (S=1/263)

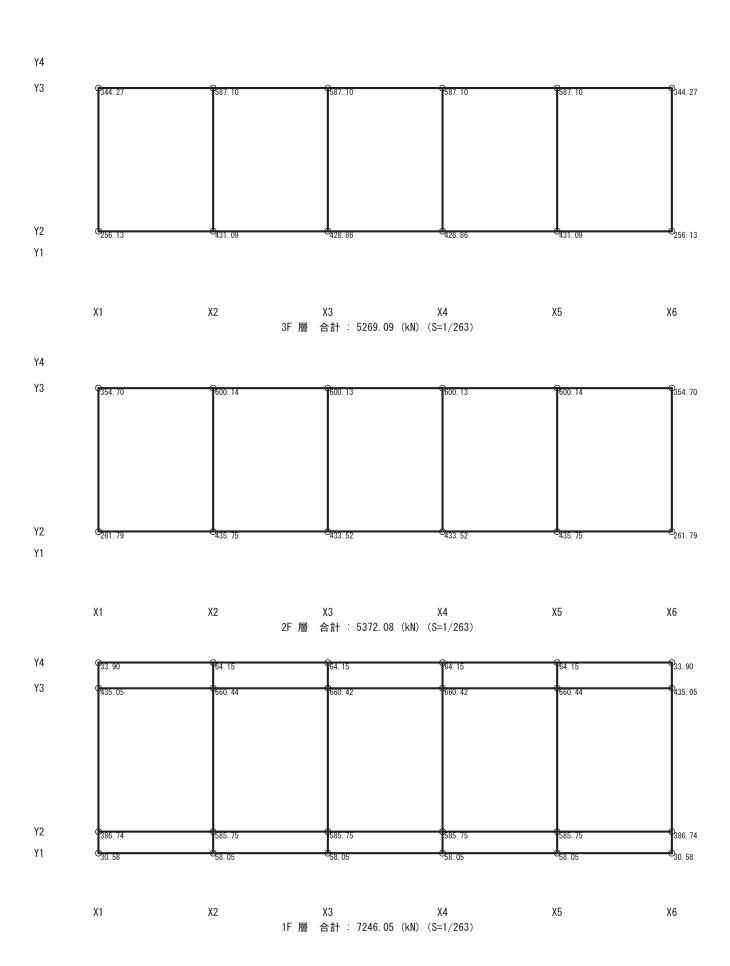




A-1.2.3 節点重量(固定荷重+地震用積載荷重) (kN)







(kN)

A-1.3 層せん断力

A-1.3.1 地震力

: i 階重量、[sum] : フレームごとの重量 (kN): 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 Сi : i 階の地震層せん断力係数 = U·Z·Rt·Ai·Co

: (地上階) Σ Wi·Ci

(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)

Τ : 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)

(m)

Hs = 1次固有周期の計算のための鉄骨造の階の高さ

Rt : 振動特性係数

: 塔屋 (入力値による)・U $K = 0.1(1-H/40)Z \cdot U$ 地下

> 基礎 $K = \alpha$ ($0.1(1-H/40)Z\cdot U$) (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)

7 : 地域係数 (入力値による) : 用途係数 (入力値による)

雑壁 : 地震用節点重量として拾えなかった雑壁重量

< X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

: 17.350 (m) 建築物の高さ(h)

鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α : 0.00

 $T = h(0.02+0.01\alpha) = 17.35 \times (0.02+0.01 \times 0.00) = 0.347 ($

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) 層せん断力の質出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Рi	Qi
1111	Y2	2461.8								
0.5	Y3	2731. 2	F100 0	0 100	1 770	0.054		1000 5	0.0	1000 5
6F	sum	5193. 0	5193. 0	0. 169	1. 770	0. 354		1838. 5	0. 0	1838. 5
	Wi/A	12. 98								
	Y2	2207. 2								
5F	Y3	2714. 6	10114. 7	0. 329	1. 481	0. 296		2996. 3	0. 0	2996. 3
31	sum	4921. 7	10114. 1	0. 329	1. 401	0. 290		2990. 3	0.0	2990. 3
	Wi/A	12. 30								
	Y2	2207. 2								
4F	Y3	2762. 4	15084. 3	0. 490	1. 319	0. 264		3978. 7	0. 0	3978. 7
71	sum	4969. 6	13004. 3	0.490	1. 519	0. 204		3970.7	0.0	3370.7
	Wi/A	12. 42								
	Y2	2219. 6								
3F	Y3	2814. 8	20118. 7	0. 654	1. 198	0. 240		4820. 6	0.0	4820. 6
31	sum	5034. 4	20110. 1	0.004	1. 130	0. 240		4020.0	0.0	4020. 0
	Wi/A	12. 59								
	Y2	2232. 1								
2F	Y3	3036. 9	25387.8	0. 825	1. 094	0. 219		5553. 0	0. 0	5553. 0
21	sum	5269. 1	25507.0	0.023	1.034	0. 213		3333.0	0.0	3333. 0
	Wi/A	13. 17								
	Y2	2262. 1								
1F	Y3	3109. 9	30759. 9	1.000	1.000	0. 200		6152. 0	0. 0	6152. 0
	sum	5372. 1								

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
1F	Wi/A	13. 43	30759.9	1.000	1. 000	0. 200		6152. 0	0.0	6152. 0
	Y1	293. 4								
	Y2	3116. 5								
基礎	Y3	3511.8	38005. 9		K=0. 1006		729. 134	6881. 1	0. 0	6881.1
基 促	Y4	324. 4	36003.9		(H=-0. 25)		129.134	0001.1	0. 0	0001.1
	sum	7246. 1								
	Wi/A	13. 62								

〈 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) $\alpha:0.00$

 $T = h(0.02+0.01 \alpha) = 17.35 \times (0.02+0.01 \times 0.00) = 0.347 ()$

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	Рi	Qi
陷石			Z VV I	αι	AI, K	CI	V.MI	Q	PI	QI
	Y2	2461.8								
6F	Y3	2731. 2	5193.0	0.169	1. 770	0. 354		1838. 5	0. 0	1838. 5
	sum	5193. 0								
	Wi/A	12. 98								
	Y2	2207. 2								
5F	Y3	2714. 6	10114. 7	0. 329	1. 481	0. 296		2996. 3	0.0	2996. 3
	sum	4921. 7	10111.7	0.020	1. 101	0. 200		2000.0	0. 0	2000.0
	Wi/A	12. 30								
	Y2	2207. 2								
4F	Y3	2762. 4	15084. 3	0. 490	1. 319	0. 264		3978. 7	0. 0	3978. 7
41	sum	4969. 6	10004. 3	0. 490	1.319	0. 204		3976.7	0. 0	3970.7
	Wi/A	12. 42								
	Y2	2219. 6								
3F	Y3	2814. 8	00110 7	0 054	1 100	0.040		4000 0	0.0	4000 0
35	sum	5034. 4	20118. 7	0. 654	1. 198	0. 240		4820. 6	0. 0	4820. 6
	Wi/A	12. 59								
	Y2	2232. 1								
0.5	Y3	3036. 9	05007.0	0.005	1 004	0.010		FFF0 0	0.0	FFF0 0
2F	sum	5269. 1	25387. 8	0. 825	1. 094	0. 219		5553. 0	0. 0	5553. 0
	Wi/A	13. 17								
	Y2	2262. 1								
1. 1.	Y3	3109.9	00750 0	1 000	1 000	0 000		0150 0	0.0	0150 0
1F	sum	5372. 1	30759. 9	1.000	1. 000	0. 200		6152. 0	0. 0	6152. 0
	Wi/A	13. 43								
	Y1	293. 4								
	Y2	3116.5								
	Y3	3511. 8			K=0. 1006		700 45:			
基礎	Y4	324. 4	38005. 9		(H=-0.25)		729. 134	6881. 1	0. 0	6881. 1
	sum	7246. 1								
	Wi/A	13. 62								

〈 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

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)層せん断力		\\/;	ΣWi	o, i	Λi V	Ci	K-W:	0	D:	O.i
階名	フレーム名 X1	Wi 595. 0	Z VV I	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Ρi	Qi
	X2	1001. 9								
	X3	999.5								
	X4	999.5								
6F	X5	1001. 9	5193.0	0. 169	1. 770	0. 354		1838. 5	0. 0	1838. 5
	X6	595. 0								
	sum	5193. 0								
	Wi/A	12. 98								
	X1	578. 4								
	X2	942. 4								
	X3	940. 1								
	X4	940. 1								
5F	X5	942. 4	10114. 7	0. 329	1. 481	0. 296		2996. 3	0. 0	2996. 3
	X6	578. 4								
	sum	4921. 7								
	Wi/A	12. 30								
	X1	583. 2								
	X2	951.9								
	X3	949. 7								
	X4	949. 7	45004 -		4 040	0.667		0070 -		0070 -
4F	X5	951.9	15084. 3	0. 490	1. 319	0. 264		3978. 7	0. 0	3978. 7
	Х6	583. 2								
	sum	4969. 6								
	Wi/A	12. 42								
	X1	583. 2								
	X2	968. 1								
	Х3	965. 9								
3F	Х4	965. 9	20118. 7	0. 654	1. 198	0. 240		4820. 6	0. 0	4820. 6
31	X5	968. 1	20110. 1	0.004	1. 130	0. 240		4020. 0	0. 0	4020. 0
	Х6	583. 2								
	sum	5034. 4								
	Wi/A	12. 59								
	X1	600. 4								
	X2	1018. 2								
	X3	1016.0								
2F	X4	1016.0	25387.8	0.825	1.094	0. 219		5553.0	0.0	5553.0
	X5	1018. 2								
	X6	600. 4 5260. 1								
	sum Wi/A	5269. 1 13. 17								
	X1 X1	616.5								
	X2	1035. 9								
	X3	1033. 7								
	X4	1033. 7								
1F	X5	1035. 9	30759. 9	1. 000	1.000	0. 200		6152. 0	0. 0	6152. 0
	X6	616. 5								
	sum	5372. 1								
	Wi/A	13. 43								
	X1	886.3								
	X2	1368. 4								
	Х3	1368. 4								
甘葉	X4	1368. 4	38005. 9		K=0. 1006		720 124	6881. 1	0.0	6001 1
基礎	X5	1368. 4	30UUD. 9		(H=-0.25)		729. 134	0681. I	0. 0	6881. 1
	X6	886. 3								
	sum	7246. 1								
	Wi/A	13. 62								

〈 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

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

 $T = h(0.02+0.01\alpha) = 17.35 \times (0.02+0.01 \times 0.00) = 0.347 ()$

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

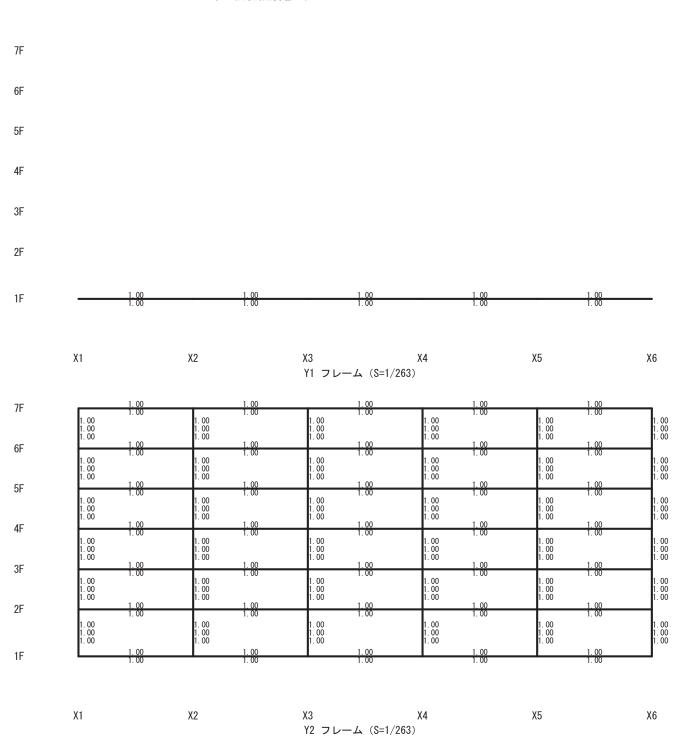
c)層せん断力 階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai, K	Ci	K-Wi	Q	Рi	Qi
ган	X1	595.0		ω 1	711	0 1	10 111	<u> </u>		G I
	X2	1001. 9								
	Х3	999.5								
	Х4	999. 5								=
6F	X5	1001. 9	5193. 0	0. 169	1. 770	0. 354		1838. 5	0.0	1838. 5
	Х6	595.0								
	sum	5193.0								
	Wi/A	12. 98								
	X1	578. 4								
	X2	942. 4								
	Х3	940. 1								
	X4	940. 1	10111 7		4 404			0000		2000
5F	Х5	942. 4	10114. 7	0. 329	1. 481	0. 296		2996. 3	0. 0	2996. 3
	Х6	578. 4								
	sum	4921. 7								
	Wi/A	12. 30								
	X1	583. 2								
	X2	951.9								
	ХЗ	949. 7								
45	X4	949. 7	15004.0	0 400	1 010	0 004		0070 7		0070 7
4F	Х5	951.9	15084. 3	0. 490	1. 319	0. 264		3978. 7	0.0	3978. 7
	Х6	583. 2								
	sum	4969.6								
	Wi/A	12. 42								
	X1	583. 2								
	X2	968. 1								
	ХЗ	965. 9								
3F	X4	965. 9	20110 7	0. 654	1 100	0. 240		4820. 6	0.0	4820. 6
35	Х5	968. 1	20118. 7	0. 054	1. 198	0. 240		4820. 0	0.0	4820. 0
	Х6	583. 2								
	sum	5034. 4								
	Wi/A	12. 59								
	X1	600. 4								
	X2	1018. 2								
	Х3	1016. 0								
2F	X4	1016. 0	25387.8	0. 825	1. 094	0. 219		5553. 0	0.0	5553. 0
21	Х5	1018. 2	20007.0	0.020	1.004	0. 213		0000.0	0.0	0000.0
	Х6	600. 4								
	sum	5269. 1								
	Wi/A	13. 17								
	X1	616.5								
	X2	1035. 9								
	ХЗ	1033. 7								
1F	X4	1033. 7	30759.9	1. 000	1. 000	0. 200		6152. 0	0.0	6152. 0
	Х5	1035. 9								
	Х6	616.5								
	sum	5372. 1								
	Wi/A	13. 43								
	X1	886.3								
	X2	1368. 4								
	Х3	1368. 4								
基礎	X4	1368. 4	38005.9		K=0. 1006		729. 134	6881.1	0.0	6881.1
	X5	1368. 4			(H=-0. 25)					
	Х6	886.3								
	sum	7246. 1								
	Wi/A	13. 62								

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)

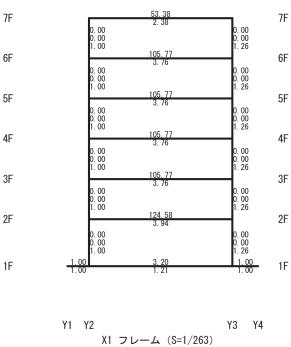


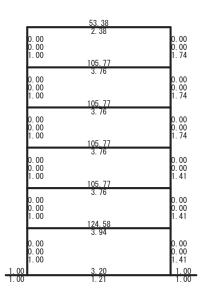


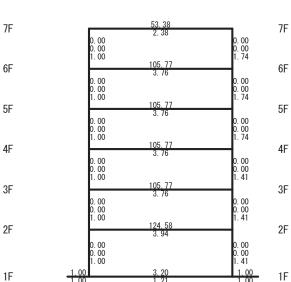
7F		1. 73 1. 13		1. 73 1. 13		1. 73 1. 13		1. 73 1. 13		1. 73 1. 13	
	6. 15 1. 26 1. 26		12. 04 1. 74 1. 74	1. 13	12. 04 1. 74 1. 74		12. 04 1. 74 1. 74	1. 73	12. 04 1. 74 1. 74	1. 13	6. 15 1. 26 1. 26
6F	6. 15 1. 26 1. 26	1. 73 1. 13	12.04 1.74 1.74	1. 13	12. 04 1. 74 1. 74	1. 73	12. 04 1. 74 1. 74	1. 13	12. 04 1. 74 1. 74	1. 13	6. 15 1. 26 1. 26
5F	6. 15 1. 26 1. 26	1, 59 1, 11	12. 04 1. 74 1. 74	1. 59 1. 11	12. 04 1. 74 1. 74	1. 59 1. 11	12. 04 1. 74 1. 74	1, 59 1, 11	12. 04 1. 74 1. 74	1, 59 1, 11	6. 15 1. 26 1. 26
4F	6. 15 1. 26 1. 26	1. 59 1. 11	7. 07 1. 41 1. 41	1, 59 1, 11	7. 07 1. 41 1. 41	1, 59 1, 11	7. 07 1. 41 1. 41	1, 59 1, 11	7. 07 1. 41 1. 41	1, 59 1, 11	6. 15 1. 26 1. 26
3F	6. 15 1. 26 1. 26	1. 05 1. 02	7. 07 1. 41 1. 41	1. 05 1. 02	7. 07 1. 41 1. 41	1. 05 1. 02	7. 07 1. 41 1. 41	1. 05 1. 02	7. 07 1. 41 1. 41	1. 05 1. 02	6. 15 1. 26 1. 26
2F	6. 15 1. 26 1. 26	1. 75 1. 11	7. 07 1. 41 1. 41	1. 75 1. 11	7. 07 1. 41 1. 41	1. 75 1. 11	7. 07 1. 41 1. 41	1. 75 1. 11	7. 07 1. 41 1. 41	1. 75 1. 11	6. 15 1. 26 1. 26
1F	1. 26	1. 00 1. 00	1. 41	1. 00 1. 00	1. 41	1. 00 1. 00	1.41	1. 00 1. 00	1. 41	1. 00 1. 00	1. 26
	X1		X2		X3 Y3 フレー	ム (S=1/2	X4 (63)		Х5		Х6

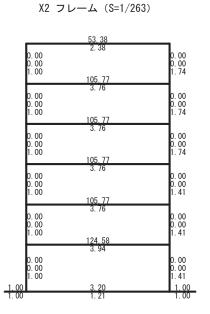
Y4 フレーム (S=1/263)

Y1 Y2

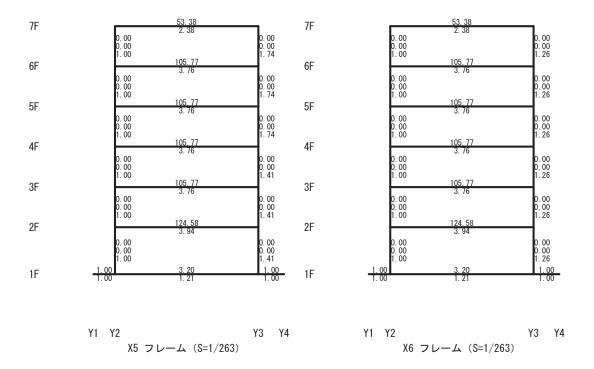






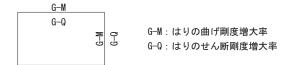


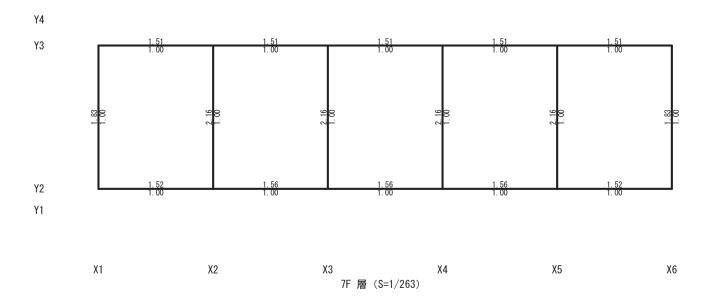
Y3 Y4

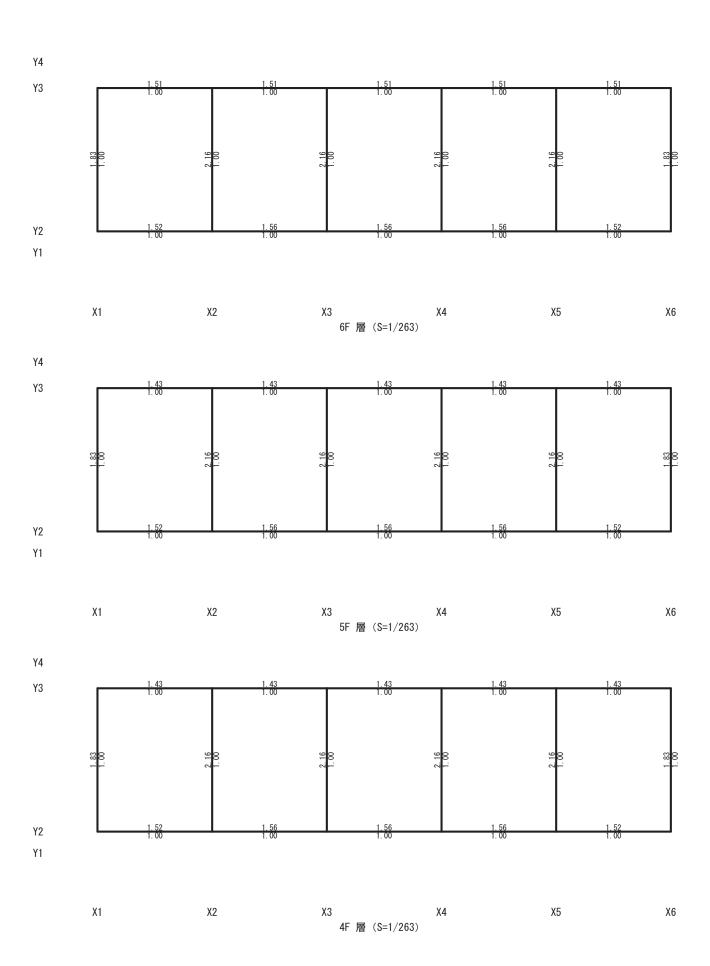


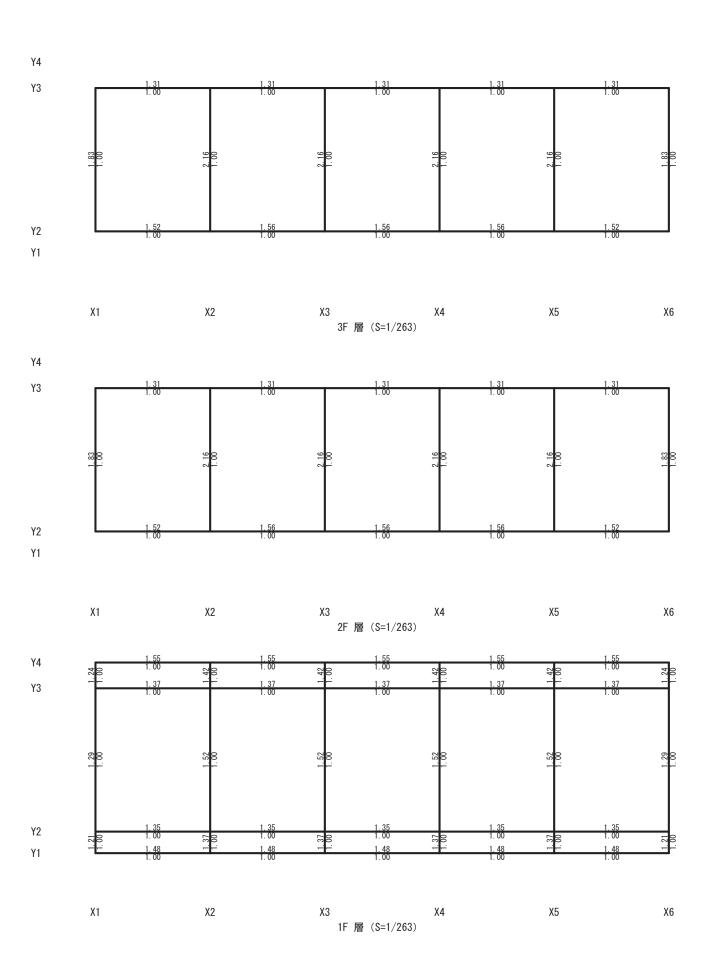
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率

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
Y4	675. 9	677. 5	967. 5	290. 0	124091.6	0.0	0.0
Y3						10065. 9	10065. 9
Y2						2247. 5	2247. 5
Y1						0.0	0. 0

5F 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	701. 5	689. 9	1034. 4	344. 5	165604. 9	0.0	0. 0
Y3						14403. 7	14403. 7
Y2						1883. 5	1883. 5
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	705. 9	695. 6	1043.8	348. 2	203427. 7	0.0	0. 0
Y3						17119. 6	17119. 6
Y2						2034. 1	2034. 1
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
Г	Y4	709. 1	699. 0	1055. 9	356. 9	237943. 0	0.0	0. 0
	Y3						21569. 4	21569. 4
	Y2						2240. 4	2240. 4
	Y1						0.0	0. 0

2F 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	726. 4	704. 9	1090.6	385. 7	284323. 4	0.0	0. 0
Y3						30148. 5	30148. 5
Y2						1902. 8	1902. 8
Y1						0.0	0.0

1F 階 〈 X 方向 〉

14	•						
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	728. 9	709. 3	1071.4	362. 2	312919. 7	0.0	0.0
Y3						43672. 1	43672. 1
Y2						3724. 1	3724. 1

1F 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	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
ı	Y1						0.0	0.0

6F 階 〈 Y 方向 〉

フレーム	mx gx			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
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	124091.6	10770. 4	10770. 4
X2						11286. 8	11286. 8
Х3						11204. 8	11204. 8
X4						11204. 8	11204. 8
Х5						11286. 8	11286. 8
Х6						10770. 4	10770. 4

5F 階 〈 Y 方向 〉

OI PE \ I	77 [-] /						
フレーム	質量重心位置 mx	重心位置 gx	剛心位置 x	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
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	165604. 9	13606. 6	13606. 6
X2						17221. 1	17221. 1
Х3						17156. 0	17156. 0
X4						17156. 0	17156. 0
Х5						17221. 1	17221. 1
X6						13606. 6	13606. 6

4F 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 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
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	203427. 7	16213. 5	16213. 5
X2						22474. 6	22474. 6
Х3						22420. 4	22420. 4
X4						22420. 4	22420. 4
Х5						22474. 6	22474. 6
Х6						16213. 5	16213. 5

3F 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 Q / (kN/	δ
	(cm)	(cm) (c	(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	237943. 0	18555. 0	18555. 0
X2						27339. 7	27339. 7
Х3						27297. 6	27297. 6
X4						27297. 6	27297. 6
Х5						27339. 7	27339. 7
Х6						18555. 0	18555. 0

2F 階 〈 Y 方向 〉

フレーア	フレーム mx		mx gx lx x		偏心距離 X	ねじり剛性 KR	7ν-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	284323. 4	21782. 5	21782. 5		
X2						33838. 5	33838. 5		
Х3						33807. 3	33807. 3		
X4						33807. 3	33807. 3		

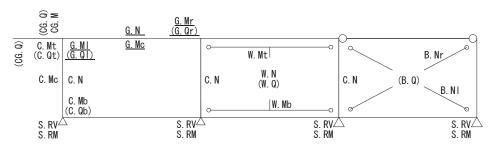
2F 階 〈 Y 方向 〉

	フレーム	質量重心位置 mx	mx gx	lx	偏心距離 X	ねじり剛性 KR	7ν-4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	
	Х5						33838. 5	33838. 5	
Ī	Х6						21782. 5	21782. 5	

1F 階 〈 Y 方向 〉

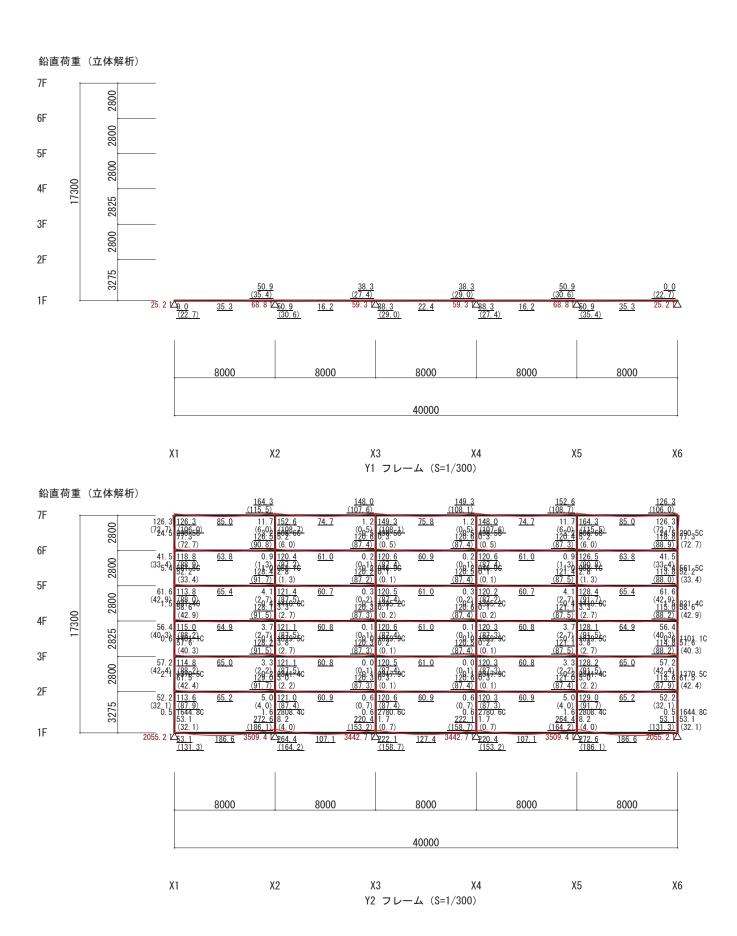
フレーム	質量重心位置 mx	重心位置 gx	剛心位置 Ix	偏心距離 X	ねじり剛性 KR	フレームの Q / (kN/	δ
	(cm)	(cm)	(cm)	(cm)	(*10 ⁶ kN·cm)	全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
X1	2000. 0	2000.0	2000.0	0.0	312919. 7	23628. 3	23628. 3
X2						37645. 5	37645. 5
Х3						37633. 9	37633. 9
X4						37633. 9	37633. 9
Х5						37645. 5	37645. 5
Х6						23628. 3	23628. 3

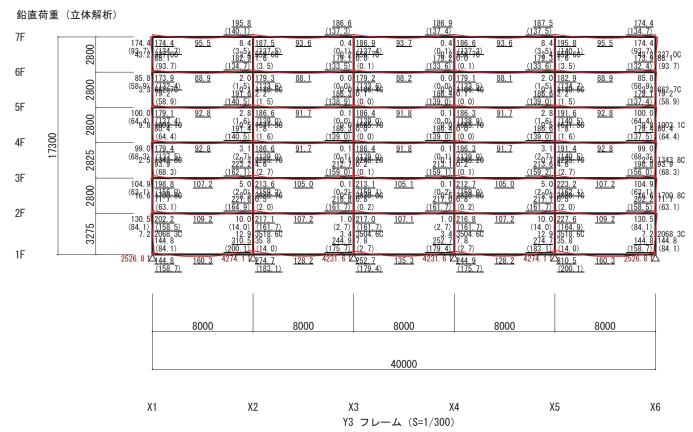
A-2.2 部材応力図

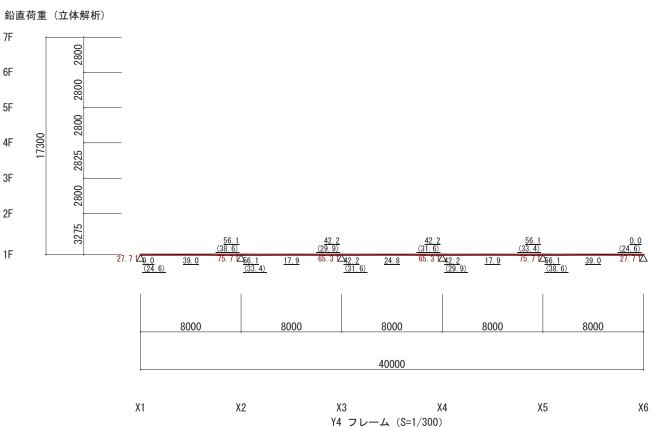


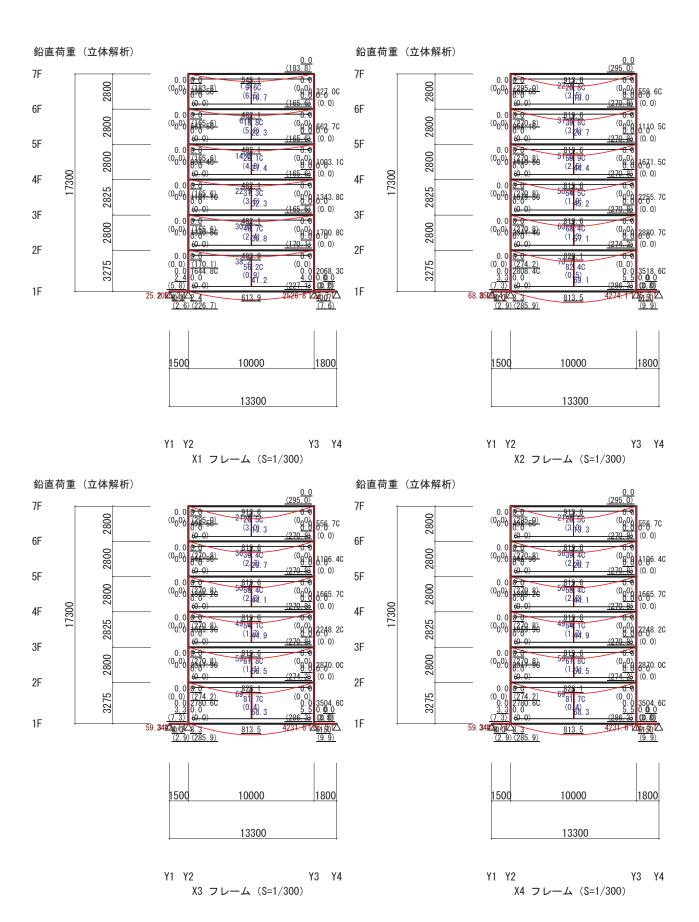


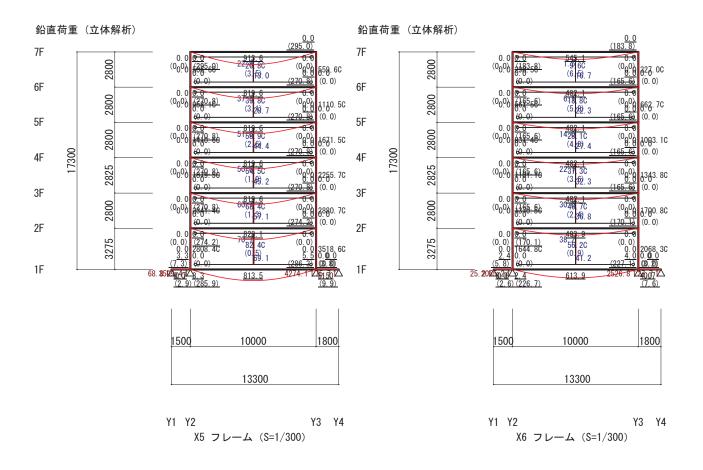
G. MI G. Mr G. Mc	: はり左端部の曲げモーメント: はり右端部の曲げモーメント: はり中央の曲げモーメント()付きはフェース間中央: はり軸力(T:引張, C:圧縮)	(kN·m) (kN·m) (kN·m)	W. Mt W. Mb W. Q W. N	: 壁頭の曲げモーメント : 壁脚の曲げモーメント : 壁のせん断力 : 壁軸力 (T:引張, C:圧縮)	(kN·m) (kN·m) (kN) (kN)
<u>G. N</u> G. Q1 G. Qr	: はり左端部 のせん断力: はり右端部のせん断力	(kN) (kN) (kN)	B. Nr B. NI B. Q	: ブレースの右上り軸力(T:引張, C:圧縮) : ブレースの左上り軸力(T:引張, C:圧縮) : ブレースのせん断力	(kN) (kN) (kN)
C. Mt C. Mc C. Mb C. N	: 柱頭の曲げモーメント : 柱中央の曲げモーメント : 柱脚の曲げモーメント : 柱軸力 (T: 引張、C: 圧縮)	(kN·m) (kN·m) (kN·m) (kN)	HB. N S. RV	: 水平ブレースの部材軸力 : 鉛直方向支点反力	(kN) (kN)
C. Qt C. Qb	: 柱頭のせん断力: 柱脚のせん断力	(kn) (kn) (kn)	S. RM	(■:水平荷重時浮き上がり) :支点反力曲げモーメント	(kN⋅m)
CG. M CG. Q	: 片持ばりの曲げモーメント ; 片持ばりのせん断力	(kN·m) (kN)	0	:ピン接合	

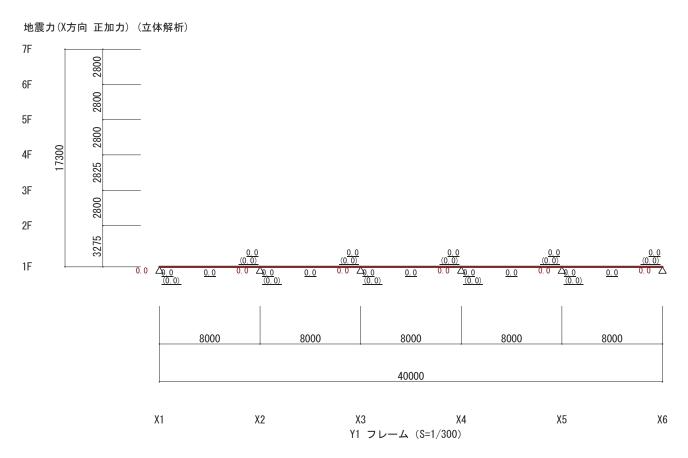


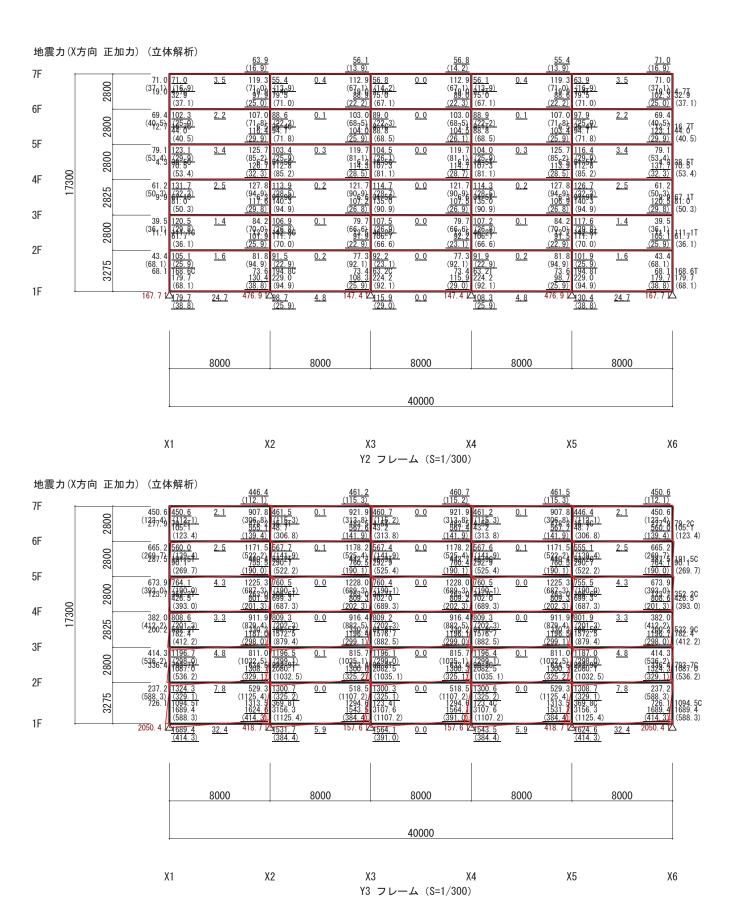




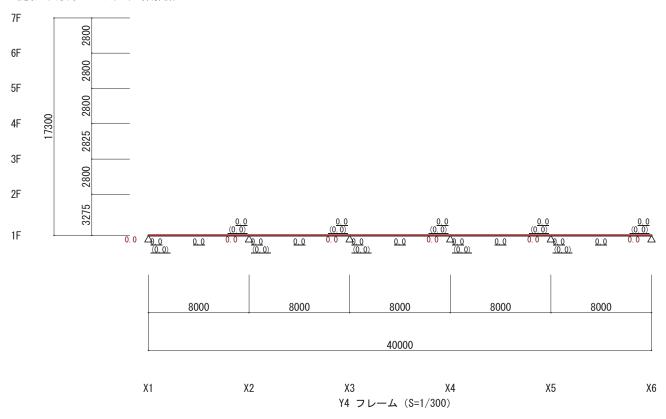




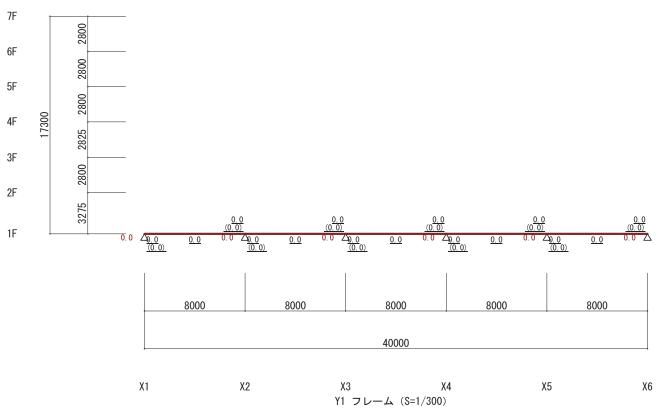


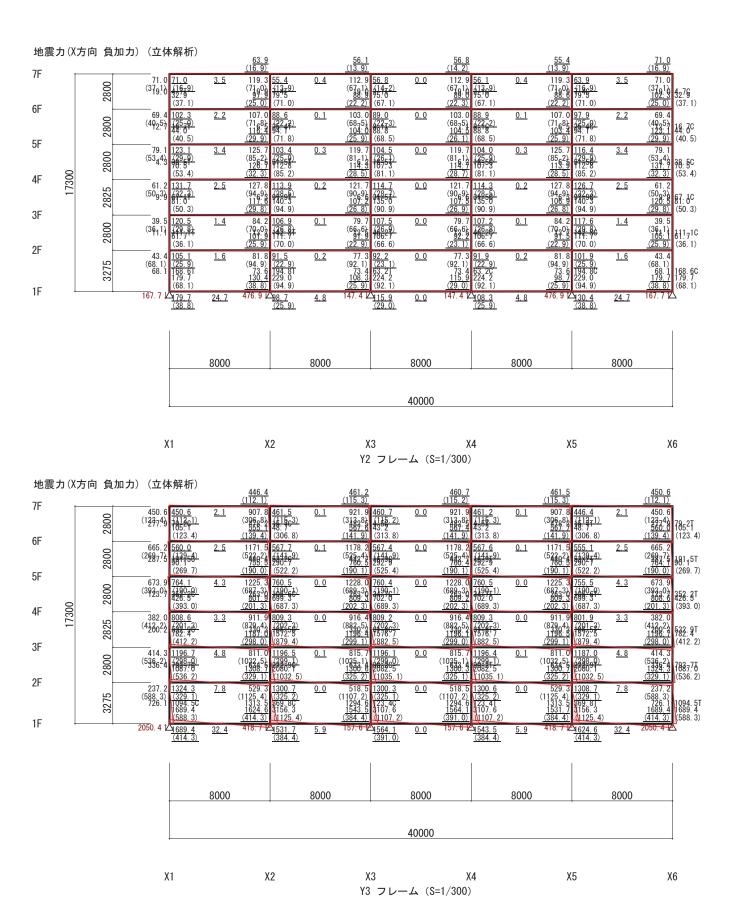


地震力(X方向 正加力)(立体解析)

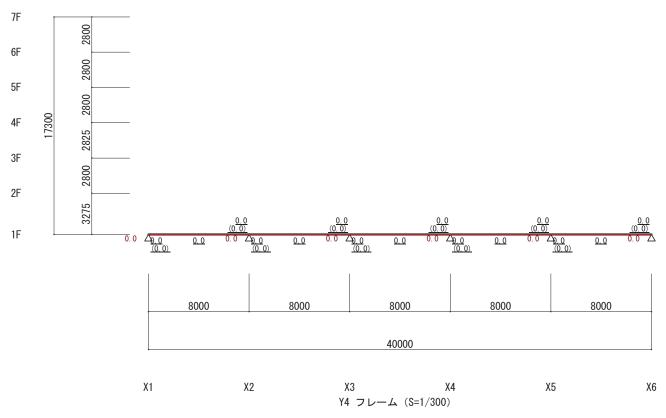


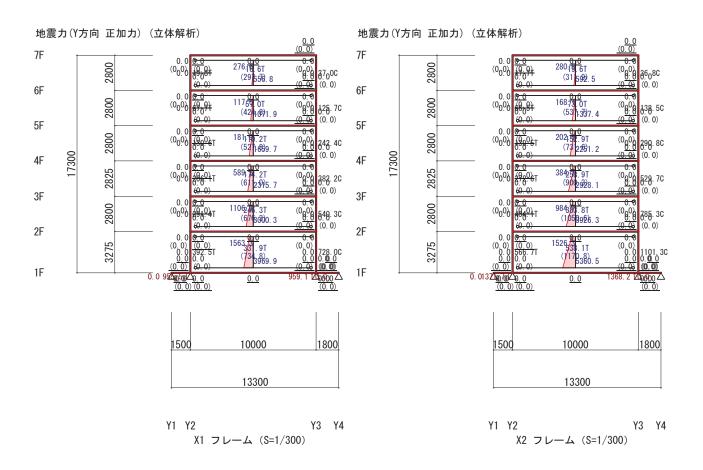
地震力(X方向 負加力) (立体解析)

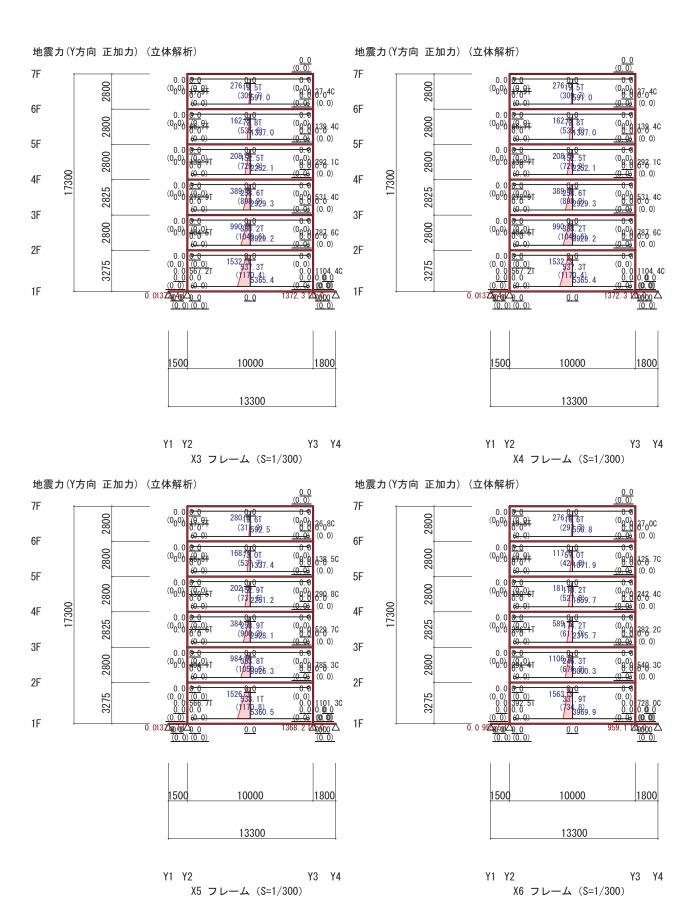


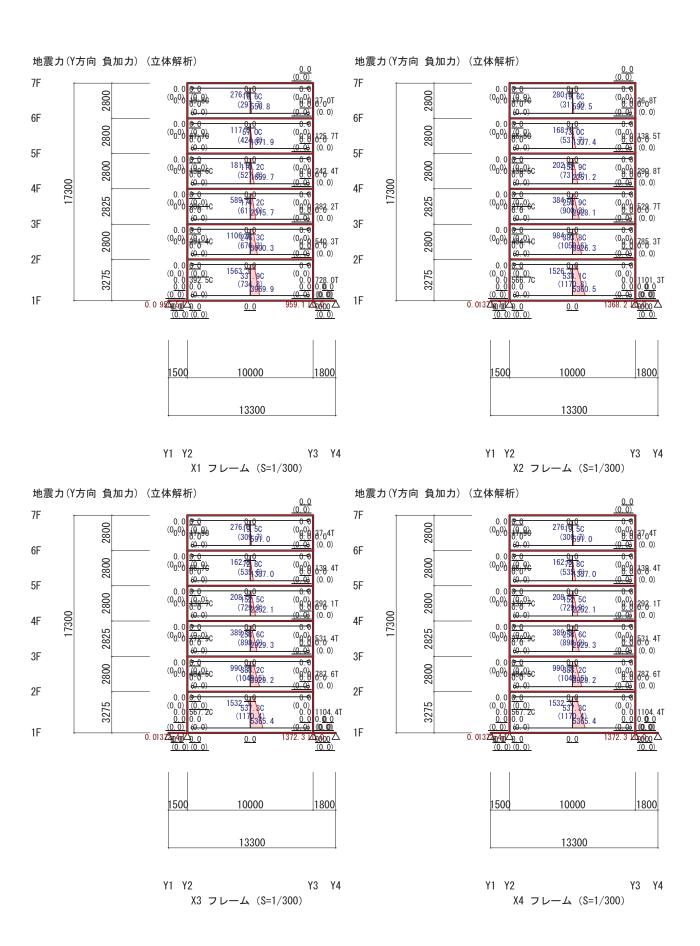


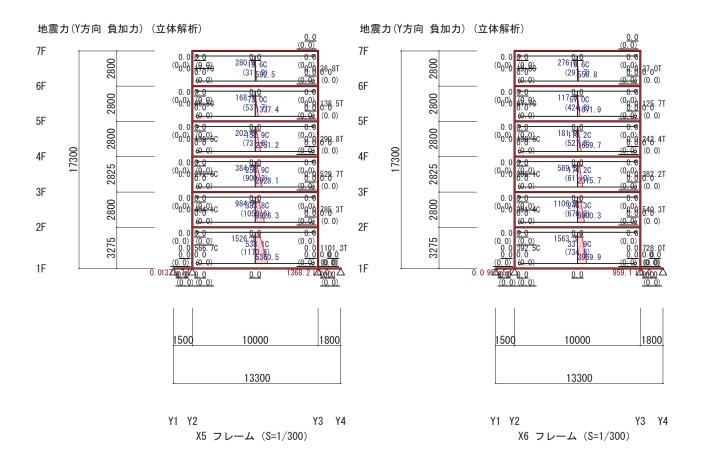
地震力(X方向 負加力) (立体解析)











A-2.3 部材応力表

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

G. Mc : 大梁中央部モーメント $(kN \cdot m)$

G. NI : 大梁左端部軸力 $(kN \cdot m)$ 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. Mb : 柱脚モーメント C.Mt : 柱頭モーメント $(kN \cdot m)$ $(kN \cdot m)$

C. Mc $(kN \cdot m)$

: 柱中央モーメント : 柱頭せん断力 (kN)C. Qb : 柱脚せん断力 (kN)C. Qt C. Nt :柱頭軸力 (kN)C. Nb : 柱脚軸力 (kN) : 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)

: 壁・ブレースせん断力 M O (kN)

W. Mt : 壁柱壁頭モーメント $(kN \cdot m)$ W. Mb : 壁柱壁脚モーメント $(kN \cdot m)$

: 壁柱軸力 (kN) HS.N : 水平バネ応力(加力方向) (kN) HS. N1 : 水平バネ応力 (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	X5	-38. 3	50. 9	16. 2	27. 4	30. 6	0.0	0.0
	X5	Х6	-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
Γ		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

* 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	Х6	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)

	+1 4	<u> </u>	0.111	0.11	0.11	0.01	0.0	0.111	0.11
層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	-126. 3	164. 3	85. 0	106. 0	115. 5	0.0	0.0
	X2	Х3	-152. 6	148. 0	74. 7	108. 7	107. 6	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-149.3	149. 3	75. 8	108. 1	108. 1	0.0	0.0
	X4	X5	-148.0	152. 6	74. 7	107. 6	108. 7	0. 0	0.0
	Х5	X6	-164. 3	126. 3	85. 0	115. 5	106. 0	0.0	0.0
	X1	X2	-118.8	126. 5	63.8	88. 9	90.8	0. 0	0.0
	X2	Х3	-120. 4	120. 6	61.0	87. 3	87. 4	0.0	0.0
6F	Х3	X4	-120. 6	120. 6	60. 9	87. 4	87. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-120. 6	120. 4	61.0	87. 4	87. 3	0.0	0.0
	X5	Х6	-126. 5	118. 8	63.8	90.8	88. 9	0.0	0.0
	X1	X2	-113. 8	128. 4	65. 4	88. 0	91.7	0.0	0.0
	X2	Х3	-121. 4	120. 2	60. 7	87. 5	87. 2	0.0	0.0
5F	Х3	X4	-120. 5	120. 5	61.0	87. 4	87. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-120. 2	121. 4	60. 7	87. 2	87. 5	0.0	0.0
	Х5	Х6	-128. 4	113.8	65. 4	91. 7	88. 0	0.0	0.0
	X1	X2	-115. 0	128. 1	64. 9	88. 2	91.5	0.0	0.0
	X2	Х3	-121. 1	120. 3	60.8	87. 5	87. 3	0.0	0.0
4F	Х3	X4	-120. 6	120. 6	61.0	87. 4	87. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-120. 3	121. 1	60.8	87. 3	87. 5	0.0	0.0
	X5	Х6	-128. 1	115. 0	64. 9	91.5	88. 2	0.0	0.0
	X1	X2	-114.8	128. 2	65. 0	88. 2	91.5	0.0	0.0
	X2	Х3	-121. 1	120. 3	60.8	87. 5	87. 3	0.0	0.0
3F	Х3	X4	-120.5	120. 5	61.0	87. 4	87. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-120. 3	121. 1	60.8	87. 3	87. 5	0.0	0.0
	X5	Х6	-128. 2	114. 8	65. 0	91.5	88. 2	0.0	0.0
	X1	X2	-113.6	129. 0	65. 2	87. 9	91.7	0.0	0.0
	X2	Х3	-121.0	120. 3	60. 9	87. 4	87. 3	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-120.6	120. 6	60. 9	87. 4	87. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-120. 3	121. 0	60. 9	87. 3	87. 4	0.0	0.0
	X5	Х6	-129.0	113. 6	65. 2	91. 7	87. 9	0.0	0.0
	X1	X2	-53.1	272. 6	186. 6	131.3	186. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	-264. 4	220. 4	107. 1	164. 2	153. 2	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-222. 1	222. 1	127. 4	158. 7	158. 7	0.0	0.0
	X4	Х5	-220. 4	264. 4	107. 1	153. 2	164. 2	0.0	0.0
	Х5	Х6	-272. 6	53. 1	186. 6	186. 1	131. 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	71. 0	63. 9	3. 5	-16. 9	16. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	55. 4	56. 1	-0. 4	-13. 9	13. 9	0.0	0.0
7F	Х3	X4	56. 8	56.8	0. 0	-14. 2	14. 2	0. 0	0.0
	X4	Х5	56. 1	55. 4	0. 4	-13. 9	13. 9	0. 0	0.0
	Х5	X6	63. 9	71.0	-3. 5	-16. 9	16. 9	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	102. 3	97. 9	2. 2	-25. 0	25. 0	0.0	0.0
	X2	Х3	88. 6	88. 9	-0. 1	-22. 2	22. 2	0.0	0.0
6F	Х3	X4	89. 0	89.0	0.0	-22. 3	22. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	88. 9	88. 6	0. 1	-22. 2	22. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	97. 9	102. 3	-2. 2	-25. 0	25. 0	0.0	0.0
	X1	X2	123. 1	116. 4	3. 4	-29. 9	29. 9	0.0	0.0
	Х2	Х3	103. 4	104. 0	-0. 3	-25. 9	25. 9	0.0	0.0
5F	Х3	X4	104. 5	104. 5	0.0	-26. 1	26. 1	0.0	0.0
	X4	Х5	104. 0	103. 4	0. 3	-25. 9	25. 9	0.0	0.0
	Х5	X6	116. 4	123. 1	-3.4	-29. 9	29. 9	0.0	0.0
	X1	X2	131. 7	126. 7	2. 5	-32. 3	32. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	113. 9	114. 3	-0. 2	-28. 5	28. 5	0.0	0.0
4F	Х3	X4	114. 7	114. 7	0. 0	-28. 7	28. 7	0.0	0.0
	X4	Х5	114. 3	113. 9	0. 2	-28. 5	28. 5	0.0	0.0
	Х5	X6	126. 7	131. 7	-2. 5	-32. 3	32. 3	0.0	0.0
	X1	X2	120. 5	117. 6	1.4	-29.8	29. 8	0.0	0.0
	X2	Х3	106. 9	107. 2	-0. 1	-26. 8	26. 8	0.0	0.0
3F	Х3	X4	107. 5	107. 5	0. 0	-26. 9	26. 9	0.0	0.0
	X4	Х5	107. 2	106. 9	0. 1	-26. 8	26. 8	0.0	0.0
	Х5	X6	117. 6	120. 5	-1.4	-29.8	29. 8	0.0	0.0
	X1	X2	105. 1	101. 9	1.6	-25. 9	25. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	91. 5	91.9	-0. 2	-22. 9	22. 9	0.0	0.0
2F	Х3	X4	92. 2	92. 2	0.0	-23. 1	23. 1	0.0	0.0
	X4	Х5	91. 9	91.5	0. 2	-22. 9	22. 9	0.0	0.0
	Х5	Х6	101.9	105. 1	-1.6	-25. 9	25. 9	0.0	0.0
	X1	X2	179. 7	130. 4	24. 7	-38. 8	38. 8	0.0	0.0
	X2	Х3	98. 7	108. 3	-4. 8	-25. 9	25. 9	0.0	0.0
1F	Х3	X4	115. 9	115. 9	0. 0	-29. 0	29. 0	0.0	0.0
	X4	Х5	108. 3	98. 7	4. 8	-25. 9	25. 9	0.0	0.0
	Х5	Х6	130. 4	179. 7	-24. 7	-38.8	38. 8	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	Х2	-71.0	-63. 9	-3. 5	16. 9	-16. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	-55. 4	-56. 1	0. 4	13. 9	-13. 9	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-56.8	-56.8	0.0	14. 2	-14. 2	0.0	0.0
	X4	Х5	-56. 1	-55. 4	-0.4	13. 9	-13. 9	0.0	0.0
	Х5	Х6	-63. 9	-71.0	3. 5	16. 9	-16. 9	0.0	0.0
	X1	X2	-102. 3	-97. 9	-2. 2	25. 0	-25. 0	0.0	0.0
	Х2	Х3	-88. 6	-88. 9	0. 1	22. 2	-22. 2	0.0	0.0
6F	Х3	Х4	-89. 0	-89. 0	0.0	22. 3	-22. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	-88. 9	-88. 6	-0. 1	22. 2	-22. 2	0.0	0.0
	Х5	Х6	-97. 9	-102. 3	2. 2	25. 0	-25. 0	0.0	0.0
	X1	X2	-123. 1	-116. 4	-3.4	29. 9	-29. 9	0.0	0.0
	Х2	Х3	-103. 4	-104. 0	0. 3	25. 9	-25. 9	0.0	0.0
5F	Х3	X4	-104. 5	-104. 5	0.0	26. 1	-26. 1	0.0	0.0
	X4	Х5	-104. 0	-103. 4	-0. 3	25. 9	-25. 9	0.0	0.0
	Х5	Х6	-116. 4	-123. 1	3. 4	29. 9	-29. 9	0.0	0.0
	X1	X2	-131. 7	-126. 7	-2. 5	32. 3	-32. 3	0.0	0.0
	Х2	Х3	-113. 9	-114. 3	0. 2	28. 5	-28. 5	0.0	0.0
4F	Х3	Х4	-114. 7	-114. 7	0.0	28. 7	-28. 7	0.0	0.0
	X4	Х5	-114. 3	-113.9	-0. 2	28. 5	-28. 5	0.0	0.0
	Х5	Х6	-126. 7	-131. 7	2. 5	32. 3	-32. 3	0.0	0.0
	X1	X2	-120. 5	-117. 6	-1.4	29. 8	-29. 8	0.0	0.0
	X2	Х3	-106. 9	-107. 2	0. 1	26. 8	-26. 8	0.0	0.0
3F	Х3	Х4	-107. 5	-107. 5	0.0	26. 9	-26. 9	0.0	0.0
	X4	Х5	-107. 2	-106. 9	-0. 1	26. 8	-26. 8	0.0	0.0
	Х5	Х6	-117. 6	-120. 5	1.4	29. 8	-29. 8	0.0	0.0
	X1	X2	-105. 1	-101.9	-1.6	25. 9	-25. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	-91.5	-91. 9	0. 2	22. 9	-22. 9	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-92. 2	-92. 2	0. 0	23. 1	-23. 1	0.0	0.0
	X4	Х5	-91.9	-91. 5	-0. 2	22. 9	-22. 9	0.0	0.0
	Х5	Х6	-101.9	-105. 1	1. 6	25. 9	-25. 9	0.0	0.0
1F	X1	X2	-179. 7	-130. 4	-24. 7	38. 8	-38. 8	0.0	0.0
- "	X2	Х3	-98. 7	-108. 3	4. 8	25. 9	-25. 9	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	-115. 9	-115. 9	0.0	29. 0	-29. 0	0.0	0.0
1F	X4	Х5	-108. 3	-98. 7	-4. 8	25. 9	-25. 9	0.0	0.0
	X5	Х6	-130. 4	-179. 7	24. 7	38. 8	-38. 8	0.0	0.0

* Y2 フレーム 柱部材応力(固定+積載)

* Y2 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	126. 3	77. 3	-24. 5	-72. 7	72. 7	-290. 5	290. 5
		X2	-11.7	-5. 2	3. 2	6. 0	-6. 0	-506. 6	506. 6
6F	7F	Х3	1.2	0.3	-0.5	-0.5	0. 5	-498. 5	498. 5
OF OF	//	X4	-1.2	-0.3	0. 5	0. 5	-0. 5	-498. 5	498. 5
		X5	11. 7	5. 2	-3. 2	-6. 0	6. 0	-506. 6	506. 6
		Х6	-126. 3	-77. 3	24. 5	72. 7	-72. 7	-290. 5	290. 5
		X1	41.5	52. 2	5. 4	-33. 4	33. 4	-561.5	561.5
		X2	-0.9	-2. 8	-1.0	1. 3	-1.3	-958. 1	958. 1
5F	6F	Х3	-0. 2	0.1	0. 2	0.1	-0.1	-946. 9	946. 9
JI JI	01 01	X4	0. 2	-0.1	-0. 2	-0. 1	0. 1	-946. 9	946. 9
		X5	0.9	2.8	1.0	-1.3	1. 3	-958. 1	958. 1
		Х6	-41.5	-52. 2	-5. 4	33. 4	-33. 4	-561.5	561.5
		X1	61.6	58. 6	-1.5	-42. 9	42. 9	-831.4	831.4
		X2	-4. 1	-3.3	0.4	2. 7	-2.7	-1410.6	1410. 6
4F	5F	Х3	0.3	0. 1	-0. 1	-0. 2	0. 2	-1395. 2	1395. 2
41	56	X4	-0.3	-0. 1	0. 1	0. 2	-0. 2	-1395. 2	1395. 2
		X5	4. 1	3. 3	-0.4	-2.7	2. 7	-1410.6	1410. 6
		Х6	-61.6	-58. 6	1.5	42. 9	-42. 9	-831.4	831.4
		X1	56. 4	57. 6	0. 6	-40. 3	40. 3	-1101.1	1101. 1
		X2	-3. 7	-3.8	-0. 1	2. 7	-2. 7	-1879. 5	1879. 5
3F	4F	Х3	0.1	0. 2	0.0	-0. 1	0.1	-1859. 9	1859. 9
OF.	41	X4	-0. 1	-0. 2	-0.0	0.1	-0.1	-1859. 9	1859. 9
		X5	3. 7	3. 8	0. 1	-2. 7	2. 7	-1879. 5	1879. 5
		X6	-56. 4	-57. 6	-0.6	40. 3	-40. 3	-1101.1	1101.1
		X1	57. 2	61.5	2. 1	-42. 4	42. 4	-1370.5	1370. 5
		X2	-3. 3	-3. 0	0. 2	2. 2	-2. 2	-2341.4	2341. 4
2F	3F	Х3	0.0	-0.3	-0. 1	0.1	-0.1	-2317. 9	2317. 9
Zr	31	X4	-0.0	0.3	0. 1	-0. 1	0.1	-2317. 9	2317. 9
		X5	3. 3	3. 0	-0. 2	-2. 2	2. 2	-2341.4	2341. 4
		Х6	-57. 2	-61.5	-2. 1	42. 4	-42. 4	-1370. 5	1370. 5
		X1	52. 2	53. 1	0. 5	-32. 1	32. 1	-1644. 8	1644. 8
		X2	-5. 0	-8. 2	-1.6	4. 0	-4. 0	-2808. 4	2808. 4
1F	2F	Х3	0.6	1.7	0.6	-0.7	0.7	-2780. 6	2780. 6
IF	ΔΓ	X4	-0.6	-1.7	-0.6	0.7	-0.7	-2780. 6	2780. 6
		X5	5. 0	8. 2	1. 6	-4. 0	4. 0	-2808. 4	2808. 4
		Х6	-52. 2	-53. 1	-0.5	32. 1	-32. 1	-1644. 8	1644. 8

* 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
		X1	-71.0	-32. 9	19.0	37. 1	-37. 1	-4. 7	4. 7
		X2	-119. 3	-79. 5	19. 9	71. 0	-71. 0	-7. 4	7. 4
6F	7F	Х3	-112. 9	-75. 0	19.0	67. 1	-67. 1	-2. 1	2. 1
OF OF	/٢	X4	-112. 9	-75. 0	19.0	67. 1	-67. 1	2. 1	-2. 1
		Х5	-119.3	-79. 5	19.9	71.0	-71. 0	7. 4	-7. 4
		X6	-71.0	-32. 9	19.0	37. 1	-37. 1	4. 7	-4. 7
		X1	-69. 4	-44. 0	12. 7	40. 5	-40. 5	-16. 7	16. 7
		X2	-107. 0	-94. 1	6. 5	71.8	-71.8	-25. 4	25. 4
5F	6F	Х3	-103. 0	-88. 8	7. 1	68. 5	-68. 5	-8. 1	8. 1
31		X4	-103. 0	-88. 8	7. 1	68. 5	-68. 5	8. 1	-8. 1
		Х5	-107. 0	-94. 1	6. 5	71. 8	-71. 8	25. 4	-25. 4
		X6	-69. 4	-44. 0	12. 7	40. 5	-40. 5	16. 7	-16. 7
		X1	-79. 1	-70. 5	4. 3	53. 4	-53. 4	-38. 5	38. 5
		X2	-125. 7	-112. 8	6. 5	85. 2	-85. 2	-51. 5	51.5
4F	5F	Х3	-119. 7	-107. 3	6. 2	81. 1	-81. 1	-16. 5	16. 5
41	Ji	X4	-119. 7	-107. 3	6. 2	81. 1	-81. 1	16. 5	-16.5
		Х5	-125. 7	-112. 8	6. 5	85. 2	-85. 2	51. 5	-51.5
		X6	-79. 1	-70. 5	4. 3	53. 4	-53. 4	38. 5	-38. 5
3F	4F	X1	-61.2	-81.0	-9.9	50. 3	-50. 3	-67. 1	67. 1

* 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	-127. 8	-140.3	-6. 3	94. 9	-94. 9	-97. 9	97. 9
		Х3	-121. 7	-135. 0	-6. 6	90. 9	-90. 9	-31. 5	31. 5
3F	4F	X4	-121. 7	-135.0	-6. 6	90. 9	-90. 9	31.5	-31.5
		X5	-127. 8	-140. 3	-6. 3	94. 9	-94. 9	97. 9	-97. 9
		X6	-61. 2	-81. 0	-9. 9	50. 3	-50. 3	67. 1	-67. 1
		X1	-39. 5	-61. 7	-11. 1	36. 1	-36. 1	-111.1	111.1
		X2	-84. 2	-111.7	-13. 7	70. 0	-70. 0	-142.8	142. 8
2F	3F	Х3	-79. 7	-106. 7	-13. 5	66. 6	-66. 6	-46. 2	46. 2
21		X4	-79. 7	-106. 7	-13. 5	66. 6	-66. 6	46. 2	-46. 2
		X5	-84. 2	-111. 7	-13. 7	70. 0	-70. 0	142. 8	-142. 8
		X6	-39. 5	-61. 7	-11. 1	36. 1	-36. 1	111.1	-111.1
		X1	-43. 4	-179.7	-68. 1	68. 1	-68. 1	-168. 6	168. 6
		X2	-81.8	-229. 0	-73. 6	94. 9	-94. 9	-194. 8	194. 8
10	2F	Х3	-77. 3	-224. 2	-73. 4	92. 1	-92. 1	-63. 2	63. 2
1F	ΖΓ	X4	-77. 3	-224. 2	-73. 4	92. 1	-92. 1	63. 2	-63. 2
		X5	-81.8	-229. 0	-73. 6	94. 9	-94. 9	194. 8	-194. 8
		X6	-43. 4	-179. 7	-68. 1	68. 1	-68. 1	168. 6	-168. 6

* Y2 フレーム 柱部材応力(地震力X 負加力)

	柱部材応力(地)	長リス 貝加川)							
層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
		X1	71. 0	32. 9	-19. 0	-37. 1	37. 1	4. 7	-4. 7
		X2	119. 3	79. 5	-19. 9	-71.0	71.0	7. 4	-7. 4
6F	7F	Х3	112. 9	75. 0	-19. 0	-67. 1	67. 1	2. 1	-2. 1
OI OI	/	X4	112. 9	75. 0	-19. 0	-67. 1	67. 1	-2. 1	2. 1
		Х5	119. 3	79. 5	-19. 9	-71.0	71.0	-7. 4	7. 4
		X6	71. 0	32. 9	-19. 0	-37. 1	37. 1	-4. 7	4. 7
		X1	69. 4	44. 0	-12. 7	-40. 5	40. 5	16.7	-16. 7
		X2	107. 0	94. 1	-6. 5	-71.8	71.8	25. 4	-25. 4
5F	6F	Х3	103. 0	88. 8	-7. 1	-68. 5	68. 5	8. 1	-8. 1
JI JI	OF OF	X4	103. 0	88. 8	-7. 1	-68. 5	68. 5	-8. 1	8. 1
		X5	107. 0	94. 1	-6. 5	-71.8	71.8	-25. 4	25. 4
		X6	69. 4	44. 0	-12. 7	-40. 5	40. 5	-16. 7	16. 7
		X1	79. 1	70. 5	-4. 3	-53. 4	53. 4	38. 5	-38. 5
		X2	125. 7	112. 8	-6. 5	-85. 2	85. 2	51.5	-51.5
4F	5F	Х3	119. 7	107. 3	-6. 2	-81.1	81.1	16.5	-16.5
46		X4	119. 7	107. 3	-6. 2	-81.1	81.1	-16. 5	16. 5
		X5	125. 7	112. 8	-6. 5	-85. 2	85. 2	-51.5	51.5
		X6	79. 1	70. 5	-4. 3	-53. 4	53. 4	-38. 5	38. 5
		X1	61. 2	81.0	9. 9	-50. 3	50.3	67. 1	-67. 1
		X2	127. 8	140. 3	6. 3	-94. 9	94. 9	97. 9	-97. 9
3F	4F	Х3	121. 7	135. 0	6. 6	-90. 9	90. 9	31.5	-31.5
J.	41	X4	121. 7	135. 0	6. 6	-90. 9	90. 9	-31.5	31.5
		Х5	127. 8	140. 3	6. 3	-94. 9	94. 9	-97. 9	97. 9
		X6	61. 2	81.0	9. 9	-50. 3	50.3	-67. 1	67. 1
		X1	39. 5	61.7	11.1	-36. 1	36. 1	111.1	-111.1
		X2	84. 2	111. 7	13. 7	-70.0	70.0	142. 8	-142.8
2F	3F	Х3	79. 7	106. 7	13. 5	-66. 6	66. 6	46. 2	-46. 2
ZF	SI SI	X4	79. 7	106. 7	13. 5	-66. 6	66. 6	-46. 2	46. 2
		X5	84. 2	111. 7	13. 7	-70.0	70.0	-142.8	142.8
		X6	39. 5	61.7	11.1	-36. 1	36. 1	-111.1	111.1
		X1	43. 4	179. 7	68. 1	-68. 1	68. 1	168. 6	-168.6
		X2	81.8	229. 0	73. 6	-94. 9	94. 9	194. 8	-194. 8
10	25	Х3	77. 3	224. 2	73. 4	-92. 1	92. 1	63. 2	-63. 2
1F	2F	X4	77. 3	224. 2	73. 4	-92. 1	92. 1	-63. 2	63. 2
		X5	81.8	229. 0	73. 6	-94. 9	94. 9	-194.8	194. 8
		Х6	43. 4	179. 7	68. 1	-68. 1	68. 1	-168.6	168. 6

* Y3 フレーム はり部材応力(固定+積載)

	O. 3 Hi 1310 10 (1								
層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	X1	X2	-174. 4	195. 8	95. 5	134. 7	140. 1	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	-187. 5	186. 6	93. 6	137. 5	137. 3	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-186. 9	186. 9	93. 7	137. 4	137. 4	0.0	0.0
//	X4	X5	-186. 6	187. 5	93. 6	137. 3	137. 5	0.0	0.0
	Х5	X6	-195. 8	174. 4	95. 5	140. 1	134. 7	0.0	0.0
	X1	X2	-173. 9	182. 9	88. 9	132. 4	134. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	-179. 3	179. 1	88. 1	133. 6	133. 5	0.0	0.0
6F	Х3	X4	-179. 2	179. 2	88. 2	133. 6	133. 6	0.0	0.0
	X4	X5	-179. 1	179. 3	88. 1	133. 5	133. 6	0.0	0.0
	Х5	X6	-182. 9	173. 9	88. 9	134. 7	132. 4	0.0	0.0
	X1	X2	-179. 1	191. 6	92.8	137. 4	140. 5	0. 0	0.0
	X2	Х3	-186. 6	186. 3	91.7	139.0	138. 9	0.0	0.0
5F	Х3	X4	-186. 4	186. 4	91.8	139.0	139. 0	0.0	0.0
	X4	X5	-186. 3	186. 6	91. 7	138. 9	139. 0	0.0	0.0
	Х5	X6	-191.6	179. 1	92.8	140.5	137. 4	0. 0	0.0
	X1	X2	-179. 4	191. 4	92.8	137. 5	140. 5	0.0	0.0
	X2	Х3	-186. 6	186. 3	91. 7	139. 0	139. 0	0.0	0.0
4F	Х3	X4	-186. 4	186. 4	91.8	139.0	139. 0	0.0	0.0
	X4	X5	-186. 3	186. 6	91.7	139.0	139. 0	0. 0	0.0
	X5	X6	-191. 4	179. 4	92. 8	140. 5	137. 5	0.0	0.0
	X1	X2	-198.8	223. 2	107. 2	156.0	162. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	-213. 6	212. 7	105. 0	159. 2	159. 0	0.0	0.0
3F	Х3	X4	-213. 1	213. 1	105. 1	159. 1	159. 1	0.0	0.0
	X4	X5	-212. 7	213. 6	105. 0	159.0	159. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	-223. 2	198.8	107. 2	162. 1	156. 0	0.0	0.0
	X1	X2	-202. 2	227. 6	109. 2	158. 5	164. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	-217. 1	216.8	107. 2	161.7	161. 7	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-217. 0	217. 0	107. 1	161.7	161. 7	0.0	0.0
	X4	X5	-216.8	217. 1	107. 2	161.7	161. 7	0.0	0.0
	Х5	X6	-227. 6	202. 2	109. 2	164. 9	158. 5	0.0	0.0
	X1	X2	-144. 8	310.5	160. 3	158. 7	200. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	-274. 7	244. 9	128. 2	183. 1	175. 7	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-252. 7	252. 7	135. 3	179. 4	179. 4	0.0	0.0
	X4	X5	-244. 9	274. 7	128. 2	175. 7	183. 1	0.0	0.0
	Х5	X6	-310.5	144. 8	160. 3	200. 1	158. 7	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	450. 6	446. 4	2. 1	-112. 1	112. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	461.5	461. 2	0. 1	-115. 3	115. 3	0.0	0.0
7F	Х3	X4	460. 7	460. 7	0.0	-115. 2	115. 2	0.0	0.0
	X4	Х5	461. 2	461.5	-0. 1	-115. 3	115. 3	0.0	0.0
	Х5	X6	446. 4	450. 6	-2. 1	-112. 1	112. 1	0.0	0.0
	X1	X2	560.0	555. 1	2. 5	-139. 4	139. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	567. 7	567. 6	0. 1	-141. 9	141. 9	0.0	0.0
6F	Х3	X4	567. 4	567. 4	0.0	-141. 9	141. 9	0.0	0.0
	Х4	Х5	567. 6	567. 7	-0. 1	-141. 9	141. 9	0.0	0.0
	Х5	X6	555. 1	560.0	-2. 5	-139. 4	139. 4	0.0	0.0
	X1	X2	764. 1	755. 5	4. 3	-190. 0	190. 0	0.0	0.0
	X2	Х3	760. 5	760. 5	0.0	-190. 1	190. 1	0.0	0.0
5F	Х3	X4	760. 4	760. 4	0. 0	-190. 1	190. 1	0.0	0.0
	X4	Х5	760. 5	760. 5	-0.0	-190. 1	190. 1	0.0	0.0
	Х5	X6	755. 5	764. 1	-4. 3	-190. 0	190. 0	0.0	0.0
	X1	X2	808. 6	801. 9	3. 3	-201. 3	201. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	809. 3	809. 3	0.0	-202. 3	202. 3	0.0	0.0
4F	Х3	X4	809. 2	809. 2	0.0	-202. 3	202. 3	0.0	0.0
	X4	Х5	809. 3	809. 3	-0.0	-202. 3	202. 3	0.0	0.0
	X5	X6	801.9	808. 6	-3. 3	-201. 3	201. 3	0.0	0.0
	X1	X2	1196. 7	1187. 0	4. 8	-298. 0	298. 0	0.0	0.0
	X2	Х3	1196. 5	1196. 4	0. 1	-299. 1	299. 1	0.0	0.0
3F	Х3	X4	1196. 1	1196. 1	0.0	-299. 0	299. 0	0.0	0.0
	X4	Х5	1196. 4	1196.5	-0. 1	-299. 1	299. 1	0.0	0.0
	Х5	X6	1187. 0	1196. 7	-4. 8	-298. 0	298. 0	0.0	0.0
	X1	X2	1324. 3	1308. 7	7.8	-329. 1	329. 1	0.0	0.0
2F	X2	Х3	1300. 7	1300.6	0.0	-325. 2	325. 2	0.0	0.0
	Х3	X4	1300. 3	1300.3	0.0	-325. 1	325. 1	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	X5	1300. 6	1300.7	-0.0	-325. 2	325. 2	0.0	0.0
ZF	X5	X6	1308. 7	1324. 3	-7. 8	-329. 1	329. 1	0.0	0.0
	X1	X2	1689. 4	1624. 6	32. 4	-414. 3	414. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	1531. 7	1543.5	-5. 9	-384. 4	384. 4	0.0	0.0
1F	Х3	X4	1564. 1	1564. 1	0.0	-391.0	391.0	0.0	0.0
	X4	X5	1543. 5	1531.7	5. 9	-384. 4	384. 4	0.0	0.0
	X5	Х6	1624. 6	1689. 4	-32. 4	-414. 3	414. 3	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力(地震力X 負加力)

		地震力X 負加力					1		0.11
層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
	X1	X2	-450. 6	-446. 4	-2. 1	112. 1	-112. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	-461.5	-461. 2	-0.1	115. 3	-115. 3	0.0	0.0
7F	Х3	X4	-460. 7	-460. 7	0.0	115. 2	-115. 2	0.0	0.0
	X4	X5	-461. 2	-461.5	0. 1	115. 3	-115. 3	0.0	0.0
	Х5	X6	-446. 4	-450.6	2. 1	112. 1	-112. 1	0.0	0.0
	X1	X2	-560. 0	-555. 1	-2. 5	139. 4	-139. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	-567. 7	-567. 6	-0.1	141. 9	-141. 9	0.0	0.0
6F	Х3	X4	-567. 4	-567. 4	0.0	141.9	-141.9	0. 0	0.0
	X4	X5	-567. 6	-567. 7	0.1	141. 9	-141.9	0. 0	0.0
	Х5	Х6	-555. 1	-560. 0	2. 5	139. 4	-139. 4	0. 0	0.0
	X1	X2	-764. 1	-755. 5	-4. 3	190. 0	-190. 0	0. 0	0.0
	X2	Х3	-760. 5	-760. 5	-0.0	190. 1	-190. 1	0. 0	0.0
5F	Х3	X4	-760. 4	-760. 4	0.0	190. 1	-190. 1	0.0	0.0
	Х4	X5	-760. 5	-760. 5	0.0	190. 1	-190. 1	0.0	0.0
	Х5	Х6	-755. 5	-764. 1	4. 3	190.0	-190.0	0.0	0.0
	X1	X2	-808. 6	-801.9	-3.3	201.3	-201.3	0.0	0.0
	Х2	Х3	-809. 3	-809. 3	-0.0	202. 3	-202. 3	0.0	0.0
4F	Х3	X4	-809. 2	-809. 2	0.0	202. 3	-202. 3	0.0	0.0
	Х4	X5	-809. 3	-809. 3	0.0	202. 3	-202. 3	0.0	0.0
	Х5	Х6	-801.9	-808. 6	3. 3	201.3	-201.3	0.0	0.0
	X1	X2	-1196. 7	-1187. 0	-4. 8	298. 0	-298. 0	0.0	0.0
	X2	Х3	-1196.5	-1196. 4	-0.1	299. 1	-299. 1	0.0	0.0
3F	Х3	X4	-1196. 1	-1196. 1	0.0	299. 0	-299. 0	0.0	0.0
	X4	X5	-1196. 4	-1196. 5	0.1	299. 1	-299. 1	0.0	0.0
	Х5	Х6	-1187.0	-1196. 7	4. 8	298. 0	-298. 0	0.0	0.0
	X1	X2	-1324. 3	-1308. 7	-7. 8	329. 1	-329. 1	0.0	0.0
	X2	Х3	-1300. 7	-1300.6	-0.0	325. 2	-325. 2	0.0	0.0
2F	Х3	X4	-1300.3	-1300.3	0.0	325. 1	-325. 1	0.0	0.0
	X4	X5	-1300.6	-1300. 7	0.0	325. 2	-325. 2	0.0	0.0
	Х5	X6	-1308. 7	-1324. 3	7. 8	329. 1	-329. 1	0.0	0.0
	X1	X2	-1689.4	-1624. 6	-32. 4	414. 3	-414. 3	0.0	0.0
	X2	Х3	-1531.7	-1543. 5	5. 9	384. 4	-384. 4	0.0	0.0
1F	Х3	X4	-1564.1	-1564. 1	0.0	391.0	-391.0	0.0	0.0
	Х4	X5	-1543.5	-1531. 7	-5. 9	384. 4	-384. 4	0.0	0.0
	Х5	X6	-1624. 6	-1689. 4	32. 4	414. 3	-414. 3	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	174. 4	88. 1	-43. 2	-93. 7	93. 7	-327. 0	327. 0
		X2	-8. 4	-1.6	3. 4	3. 5	-3. 5	-559.6	559. 6
6F	7F	Х3	0.4	0.0	-0. 2	-0. 1	0. 1	-556. 7	556. 7
OF	/୮	X4	-0.4	-0.0	0. 2	0.1	-0.1	-556. 7	556. 7
		X5	8. 4	1.6	-3.4	-3. 5	3. 5	-559. 6	559. 6
		X6	-174. 4	-88. 1	43. 2	93. 7	-93. 7	-327. 0	327. 0
		X1	85. 8	79. 2	-3. 3	-58. 9	58. 9	-662. 7	662. 7
		X2	-2. 0	-2. 2	-0. 1	1. 5	-1.5	-1110.5	1110.5
5F	6F	Х3	0.0	0.1	0.0	-0.0	0.0	5 -1110. 5 0 -1106. 4	1106. 4
JI JI	OF-	X4	-0.0	-0.1	-0.0	0.0	-0.0	-1106.4	1106. 4
		Х5	2. 0	2. 2	0. 1	-1.5	1. 5	-1110.5	1110. 5
		X6	-85. 8	-79. 2	3. 3	58. 9	-58. 9	-662. 7	662. 7
		X1	100.0	80.4	-9.8	-64. 4	64. 4	-1003. 1	1003.1
4F	5F	X2	-2. 8	-1.8	0. 5	1.6	-1.6	-1671.5	1671. 5
41	JF	Х3	0.1	0.0	-0.0	-0.0	0.0	-1665. 7	1665. 7
		X4	-0. 1	-0.0	0.0	0.0	-0.0	-1665. 7	1665. 7

* 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
4F	5F	Х5	2. 8	1.8	-0.5	-1.6	1. 6	-1671.5	1671.5
41	JI JI	X6	-100. 0	-80. 4	9. 8	64. 4	-64. 4	-1003. 1	1003. 1
		X1	99. 0	93. 9	-2. 5	-68. 3	68. 3	-1343. 8	1343. 8
		X2	-3. 1	-4. 6	-0. 7	2. 7	-2. 7	-2255. 7	2255. 7
3F	4F	Х3	0.1	0. 2	0. 1	-0. 1	0. 1	-2248. 2	2248. 2
J.	41	X4	-0.1	-0. 2	-0. 1	0. 1	-0.1	-2248. 2	2248. 2
		Х5	3. 1	4. 6	0. 7	-2. 7	2. 7	-2255. 7	2255. 7
		X6	-99.0	-93. 9	2. 5	68. 3	-68. 3	-1343.8	1343.8
		X1	104. 9	71. 7	-16. 6	-63. 1	63. 1	-1700. 8	1700. 8
		X2	-5. 0	-0. 5	2. 3	2. 0	-2. 0	-2880. 7	2880. 7
2F	3F	Х3	0.1	-0.8	-0. 5	0. 2	-0. 2	-2870. 0	2870. 0
21		X4	-0. 1	0.8	0. 5	-0. 2	0. 2	-2870. 0	2870. 0
		Х5	5. 0	0. 5	-2. 3	-2. 0	2. 0	-2880. 7	2880. 7
		X6	-104. 9	-71. 7	16. 6	63. 1	-63. 1	-1700. 8	1700.8
		X1	130. 5	144. 8	7. 2	-84. 1	84. 1	-2068. 3	2068. 3
		X2	-10.0	-35. 8	-12. 9	14. 0	-14. 0	-3518. 6	3518. 6
1F	2F	Х3	1.0	7. 8	3. 4	-2. 7	2. 7	-3504. 6	3504. 6
"	21	X4	-1.0	-7. 8	-3. 4	2. 7	-2. 7	-3504. 6	3504. 6
		Х5	10.0	35. 8	12. 9	-14. 0	14. 0	-3518. 6	3518. 6
		X6	-130. 5	-144. 8	-7. 2	84. 1	-84. 1	-2068. 3	2068. 3

* 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	-450. 6	105. 1	277. 9	123. 4	-123. 4	79. 2	-79. 2
		X2	-907. 8	48. 7	478. 2	306.8	-306.8	15. 7	-15. 7
6F	7F	Х3	-921. 9	43. 2	482. 5	313.8	-313.8	4. 5	-4. 5
OF OF	//	X4	-921. 9	43. 2	482. 5	313.8	-313.8	-4. 5	4. 5
		Х5	-907. 8	48. 7	478. 2	306.8	-306.8	-15. 7	15. 7
		Х6	-450. 6	105. 1	277. 9	123. 4	-123. 4	-79. 2	79. 2
		X1	-665. 2	-90. 1	287. 5	269. 7	-269. 7	191. 5	-191. 5
		X2	-1171.5	-290. 7	440. 4	522. 2	-522. 2	53. 2	-53. 2
5F	6F	Х3	-1178. 2	-292. 9	442. 7	525. 4	-525. 4	16.9	-16. 9
31	01	X4	-1178. 2	-292. 9	442. 7	525. 4	-525. 4	-16. 9	16. 9
		Х5	-1171.5	-290. 7	440. 4	522. 2	-522. 2	-53. 2	53. 2
		Х6	-665. 2	-90. 1	287. 5	269. 7	-269. 7	-191.5	191.5
		X1	-673. 9	-426. 5	123. 7			352. 2	-352. 2
		X2	-1225. 3	-699. 3	263. 0			105. 6	-105. 6
4F	5F	Х3	-1228. 0	-702. 0	263. 0				-34. 7
	01	X4	-1228. 0	-702. 0	263. 0				34. 7
		Х5	-1225. 3	-699. 3	263. 0			-105. 6	105. 6
		Х6	-673. 9	-426. 5	123. 7				352. 2
		X1	-382. 0	-782. 4	-200. 2				-532. 9
		X2	-911. 9	-1572. 5	-330. 3				-186. 5
3F	4F	Х3	-916. 4	-1576. 7	-330. 2	687.3 -687.3 105.6 -1 689.3 -689.3 34.7 - 689.3 -689.3 -34.7 - 687.3 -687.3 -105.6 1 393.0 -393.0 -352.2 3 412.2 -412.2 532.9 -5 879.4 -879.4 186.5 -1 882.5 -882.5 61.6 - 882.5 -882.5 -61.6 - 879.4 -879.4 -186.5 1 412.2 -412.2 -532.9 5	-61.6		
	"	X4	-916. 4	-1576. 7	-330. 2				61.6
		Х5	-911. 9	-1572. 5	-330. 3				186. 5
		X6	-382. 0	-782. 4	-200. 2				532. 9
		X1	-414. 3	-1087. 0	-336. 4	536. 2	-536. 2	793. 7	-793. 7
		X2	-811.0	-2080. 1	-634. 5	1032. 5	-1032. 5	272. 9	-272. 9
2F	3F	Х3	-815. 7	-2082. 5	-633. 4	1035. 1	-1035. 1	90. 2	-90. 2
21	01	X4	-815. 7	-2082. 5	-633. 4	1035. 1	-1035. 1	-90. 2	90. 2
		Х5	-811.0	-2080. 1	-634. 5	1032. 5	-1032. 5	-272. 9	272. 9
		Х6	-414. 3	-1087. 0	-336. 4	536. 2	-536. 2	-793. 7	793. 7
		X1	-237. 2	-1689. 4	-726. 1	588. 3	-588. 3	1094. 5	-1094. 5
		X2	-529. 3	-3156. 3	-1313. 5	1125. 4	-1125. 4	369.8	-369. 8
1F	2F	Х3	-518. 5	-3107. 6	-1294. 6	1107. 2	-1107. 2	123. 4	-123. 4
"		X4	-518. 5	-3107. 6	-1294. 6	1107. 2	-1107. 2	-123. 4	123. 4
		Х5	-529. 3	-3156. 3	-1313. 5	1125. 4	-1125. 4	-369.8	369.8
		Х6	-237. 2	-1689. 4	-726. 1	588. 3	-588. 3	-1094. 5	1094. 5

* 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
65	75	X1	450. 6	-105. 1	-277. 9	-123. 4	123. 4	-79. 2	79. 2
6F	/୮	X2	907. 8	-48. 7	-478. 2	-306. 8	306.8	-15. 7	15. 7

* 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	921. 9	-43. 2	-482. 5	-313.8	313.8	-4. 5	4. 5
F F F F F F F F F F F F F F F F F F F	-313. 8	313. 8	4. 5	-4. 5					
OF OF	/ / /	Х5	907. 8	-48. 7	-478. 2	-306. 8	306. 8	15. 7	-15. 7
		Х6		-105. 1	-277. 9	-123. 4	123. 4	79. 2	-79. 2
		X1	665. 2	90. 1	-287. 5	-269. 7	269. 7	-191.5	191.5
			1171. 5	290. 7	-440. 4	-522. 2	522. 2	-53. 2	53. 2
5F	6F		1178. 2	292. 9	-442. 7	-525. 4	525. 4	-16. 9	16. 9
31	OI OI		1178. 2	292. 9	-442. 7	-525. 4	525. 4	16. 9	-16. 9
		X6 665 X1 673 X2 1225 X3 1228 X4 1228	1171.5	290. 7	-440. 4	-522. 2	522. 2	53. 2	-53. 2
		X6	665. 2	90. 1	-287. 5	-269. 7	269. 7		-191.5
			673. 9	426. 5	-123. 7	-393. 0	393. 0	-352. 2	352. 2
			1225. 3		-263. 0	-687. 3	687. 3	-105. 6	105. 6
/F	5F					-689. 3	689. 3	-34. 7	34. 7
71	31		1228. 0	702. 0	-263. 0	-689. 3	689. 3		
		Х5	1225. 3	699. 3	-263. 0	-687. 3	687. 3	105. 6	-105. 6
		X6	673. 9	426. 5	-123. 7	-393. 0	393. 0	3. 8 -4. 5 4. 5 3. 8 4. 5 -4. 5 6. 8 15. 7 -15. 7 3. 4 79. 2 -79. 2 9. 7 -191. 5 191. 5 2. 2 -53. 2 53. 2 5. 4 -16. 9 -16. 9 5. 4 16. 9 -16. 9 2. 2 53. 2 -53. 2 9. 7 191. 5 -191. 5 3. 0 -352. 2 352. 2 7. 3 -105. 6 105. 6 9. 3 -34. 7 34. 7 9. 3 34. 7 -34. 7 9. 3 34. 7 -352. 2 2. 2 -532. 9 532. 9 9. 4 -186. 5 186. 5 2. 5 -61. 6 61. 6 2. 5 -61. 6 61. 6 2. 5 61. 6 -61. 6 9. 4 186. 5 -186. 5 2. 5 61. 6 -61. 6 9. 4 186. 5 -186. 5 <t< td=""></t<>	
						-412. 2	412. 2		
		X2	911. 9	1572. 5		-879. 4	879. 4	-186. 5	186. 5
3F	/F					-882. 5	882. 5		
31	71					-882. 5	882. 5	8 4.5 8 15.7 4 79.2 7 -191.5 1 -53.2 4 -16.9 4 16.9 2 53.2 7 191.5 0 -352.2 3 -105.6 3 -34.7 3 34.7 3 105.6 0 352.2 2 -532.9 4 -186.5 5 -61.6 5 61.6 4 186.5 2 -532.9 2 -793.7 5 -272.9 2 -793.7 5 -272.9 2 793.7 5 272.9 2 793.7 5 272.9 2 793.7 3 -1094.5 4 -369.8 2 -123.4 4 369.8 3 4 369.8 <td></td>	
			911. 9		330. 3	-879. 4	879. 4		-186. 5
						-412. 2	412. 2		
						-536. 2	536. 2		
				2080. 1		-1032. 5	1032. 5	-272. 9	272. 9
2F	3F			2082. 5		-1035. 1	1035. 1		90. 2
21	31		815. 7	2082. 5		-1035. 1	1035. 1		
						-1032. 5	1032. 5		
						-536. 2	536. 2		
		X1	237. 2	1689. 4	726. 1	-588. 3	588. 3		
		X2	529. 3	3156. 3	1313. 5	-1125. 4	1125. 4		
1F	2F	Х3	518. 5	3107. 6	1294. 6	-1107. 2	1107. 2		
"		X4	518. 5	3107. 6	1294. 6	-1107. 2	1107. 2	123. 4	
		Х5	529. 3	3156. 3	1313. 5	-1125. 4	1125. 4	369. 8	-369.8
		Х6	237. 2	1689. 4	726. 1	-588. 3	588. 3	1094. 5	-1094. 5

* 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	X5	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)

	O. 3 H. 1310 10 (D.12C7 2	• •						
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

* 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	545. 1	183. 8	183. 8	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	493. 9	170. 1	170. 1	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	2. 4	0. 6	2. 6	5. 8	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-2. 4	4. 0	613. 9	226. 7	227. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	-4. 0	0.0	0. 7	7. 6	3. 2	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	-290. 5	290. 5
OF	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-327. 0	327. 0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-561.5	561.5
JI .	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-662. 7	662.7
/E	4F 5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-831.4	831.4
41		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1003. 1	1003. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1101.1	1101. 1
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-1343.8	1343. 8
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1370. 5	1370. 5
ZF	JF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1700.8	1700. 8
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1644. 8	1644. 8
11	217	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-2068. 3	2068. 3

* 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
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	19.8	-19.8
OF .		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-37. 0	37. 0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	67. 7	-67. 7
51		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-125. 7	125. 7
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	130. 6	-130. 6
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-242. 4	242. 4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	206. 1	-206. 1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-382. 2	382. 2

* 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
25	3F	Y2	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	291. 4	-291. 4	
	<u></u> ΖΓ	3F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-540. 3	540. 3
	1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	392. 5	-392. 5
			Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-728. 0	728. 0

* 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	-19.8	19.8
OF OF	//	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	37. 0	-37.0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-67. 7	67. 7
31	OF OF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	125. 7	-125. 7
ΛΕ	4F 5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-130.6	130.6
41		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	242. 4	-242. 4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-206. 1	206. 1
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	382. 2	-382. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-291.4	291.4
ZF	or or	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	540. 3	-540. 3
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-392. 5	392. 5
117	۷۲	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	728. 0	-728. 0

* 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	9. 6	-16. 7	-1.5	-6. 5
5F	Y2	Y3	18. 8	-22. 3	6. 1	-5. 8
4F	Y2	Y3	28. 1	-27. 4	14. 0	-4. 8
3F	Y2	Y3	37. 3	-32. 3	22. 1	-3. 6
2F	Y2	Y3	46. 7	-36.8	30.0	-2. 4
1F	Y2	Y3	56. 2	-41. 2	38. 2	-0. 9

* 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 JV A :	至即物(エレグラ	/「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	-16. 6	556. 8	276. 6	297. 7
5F	Y2	Y3	-57. 0	1071.9	117. 6	424. 8
4F	Y2	Y3	-110. 2	1659.7	-181. 9	527. 8
3F	Y2	Y3	-174. 2	2315. 7	-589. 5	611.0
2F	Y2	Y3	-246. 3	3000.3	-1106. 7	676. 3
1F	Y2	Y3	-331. 9	3969. 9	-1563. 3	734. 8

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

_		- Al- 13 (2507 10 70 11				
	階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
	6F	Y2	Y3	16. 6	-556. 8	-276. 6	-297. 7
	5F	Y2	Y3	57. 0	-1071.9	-117. 6	-424. 8
	4F	Y2	Y3	110. 2	-1659. 7	181. 9	-527. 8
	3F	Y2	Y3	174. 2	-2315. 7	589. 5	-611.0
	2F	Y2	Y3	246. 3	-3000. 3	1106. 7	-676. 3
	1F	Y2	Y3	331.9	-3969. 9	1563. 3	-734. 8

* 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	913. 6	295. 0	295. 0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	3. 3	0. 7	2. 9	7. 3	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-3. 3	5. 5	813. 5	285. 9	286. 3	0.0	0.0
	Y3	Y4	-5. 5	0.0	1.0	9. 9	3. 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)

* ^2 //-1』 住前州ルガ(回走十復戦)										
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	-506. 6	506. 6	
OI .	/	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-559. 6	559. 6	
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-958. 1	958. 1	
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1110.5	1110. 5	
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1410. 6	1410. 6	
41	31	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-1671.5	1671. 5	
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1879. 5	1879. 5	
SI SI	41	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-2255. 7	2255. 7	
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2341.4	2341.4	
ΔΓ	JF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2880. 7	2880. 7	
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2808. 4	2808. 4	
l IL	ΖΓ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3518. 6	3518. 6	

* X2 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	17. 7	-17. 7
OF .	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-36. 8	36. 8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	66. 5	-66. 5
31	OI .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-138. 5	138. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	139. 5	-139. 5
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-290. 8	290. 8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	272. 6	-272. 6
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-529. 7	529. 7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	404. 1	-404. 1
21	JF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-785. 3	785. 3
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	566. 7	-566. 7
"	۷.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1101.3	1101.3

* 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	-17. 7	17. 7
OF /F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	36.8	-36.8	
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-66. 5	66. 5
51	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	138. 5	-138. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-139. 5	139. 5
46	อะ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	290. 8	-290. 8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-272. 6	272. 6
31	4F	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	529. 7	-529. 7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-404. 1	404. 1
ΔΓ	υΓ	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	785. 3	-785. 3

* 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
15 05	25	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-566. 7	566. 7
"	ZF	Y3	0.0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	1101.3	-1101.3

* 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	20. 8	-13. 0	22. 8	3. 5
5F	Y2	Y3	39. 8	-28. 7	37. 3	3. 1
4F	Y2	Y3	58. 9	-44. 4	51.6	2. 6
3F	Y2	Y3	54. 5	-45. 2	50. 6	1.9
2F	Y2	Y3	68. 4	-57. 1	60. 7	1.3
1F	Y2	Y3	82. 4	-69. 1	70. 7	0. 5

* 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	-19. 6	592. 5	280. 9	311.9
5F	Y2	Y3	-73. 0	1337. 4	168. 1	537. 7
4F	Y2	Y3	-152. 9	2251.2	-202. 6	731. 6
3F	Y2	Y3	-258. 9	2928. 1	-384. 7	900. 3
2F	Y2	Y3	-383. 8	3926. 3	-984. 7	1050. 6
1F	Y2	Y3	-538. 1	5360. 5	-1526. 3	1170.8

* 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		- LINC / J. Sec.	/JH / J /		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	19. 6	-592. 5	-280. 9	-311.9
5F	Y2	Y3	73. 0	-1337. 4	-168. 1	-537. 7
4F	Y2	Y3	152. 9	-2251. 2	202. 6	-731.6
3F	Y2	Y3	258. 9	-2928. 1	384. 7	-900. 3
2F	Y2	Y3	383. 8	-3926. 3	984. 7	-1050.6
1F	Y2	Y3	538. 1	-5360. 5	1526.3	-1170.8

* X3 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	913. 6	295. 0	295. 0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	3. 3	0. 7	2. 9	7. 3	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-3. 3	5. 5	813. 5	285. 9	286. 3	0.0	0.0
	Y3	Y4	-5. 5	0.0	1. 0	9. 9	3. 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	-498. 5	498. 5
OF .	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-556. 7	556. 7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-946. 9	946. 9
31	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1106. 4	1106. 4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1395. 2	1395. 2
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-1665. 7	1665. 7
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1859. 9	1859. 9
SF.	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2248. 2	2248. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-2317. 9	2317. 9
Ζ1	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-2870. 0	2870. 0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2780. 6	2780. 6
II.	ZF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3504. 6	3504. 6

* 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	17. 9	-17. 9
OF OF	//	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-37. 4	37. 4
5F	5F 6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	66. 7	-66. 7
JI JI	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-139. 4	139. 4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	139. 7	-139. 7
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-292. 1	292. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	272. 9	-272. 9
J.	417	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-531.4	531.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	404. 5	-404. 5
ZF	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-787. 6	787. 6
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	567. 2	-567. 2
11	2.1	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1104. 4	1104. 4

* 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	-17. 9	17. 9
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	37. 4	-37.4
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-66. 7	66. 7
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	139. 4	-139. 4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-139. 7	139. 7
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	292. 1	-292. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-272. 9	272. 9
or .	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	531. 4	-531. 4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-404. 5	404. 5
21	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	787. 6	-787. 6
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-567. 2	567. 2
11	21	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	1104. 4	-1104. 4

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(固定+積載)

· 10 77 A	・ハックス・星間内(エレンン) 屋頂(ルカ (国た・頂菜)											
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q						
6F	Y2	Y3	20. 5	-13. 3	21.8	3. 0						
5F	Y2	Y3	39. 4	-28. 7	36. 3	2.7						
4F	Y2	Y3	58. 4	-44. 1	50. 4	2. 2						
3F	Y2	Y3	54. 1	-44. 9	49. 6	1.7						
2F	Y2	Y3	67. 8	-56. 5	59. 7	1.1						
1F	Y2	Y3	81. 7	-68. 3	69. 7	0.4						

* 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	-19. 5	591.0	276. 0	309. 7
5F	Y2	Y3	-72. 8	1337. 0	162. 8	535. 6
4F	Y2	Y3	-152. 5	2252. 1	-208. 5	729. 9
3F	Y2	Y3	-258. 6	2929. 3	-389.8	898. 9
2F	Y2	Y3	-383. 2	3929. 2	-990. 3	1049. 6
1F	Y2	Y3	-537. 3	5365. 4	-1532. 3	1170. 4

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 負加力)

710 77 -1 .	T HP 13 (1 12 100 700 700 700 700	U11273 . 3C	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	19. 5	-591.0	-276. 0	-309. 7
5F	Y2	Y3	72. 8	-1337. 0	-162.8	-535. 6
4F	Y2	Y3	152. 5	-2252. 1	208. 5	-729. 9
3F	Y2	Y3	258. 6	-2929. 3	389. 8	-898. 9
2F	Y2	Y3	383. 2	-3929. 2	990. 3	-1049.6
1F	Y2	Y3	537. 3	-5365. 4	1532. 3	-1170. 4

* X4 フレーム はり部材応力(固定+積載)

	I C C CIN (B) (I C C)	四尺 1 1貝取/							
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	913. 6	295. 0	295. 0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	3. 3	0. 7	2. 9	7. 3	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-3. 3	5. 5	813. 5	285. 9	286. 3	0.0	0.0
	Y3	Y4	-5. 5	0.0	1.0	9. 9	3. 8	0.0	0.0

* X4 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

* N4 JV A	はないのかいころ	地辰カー エルル	J /						
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 7F	75	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-498. 5	498. 5
OF OF	71	Y3	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	-556. 7	556. 7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-946. 9	946. 9
36	OF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-1106. 4	1106. 4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1395. 2	1395. 2

* 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	-1665. 7	1665.7
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1859. 9	1859. 9
3F 4F	4 г	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2248. 2	2248. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2317. 9	2317. 9
ZF) 	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2870. 0	2870. 0
10	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2780. 6	2780. 6
"	ZF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3504. 6	3504. 6

* 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	17. 9	-17. 9
OF .	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-37. 4	37. 4
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	66. 7	-66. 7
31	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-139. 4	139. 4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	139. 7	-139. 7
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-292. 1	292. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	272. 9	-272. 9
SF.	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-531.4	531.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	404. 5	-404. 5
ZF	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-787. 6	787. 6
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	567. 2	-567. 2
II.	ZF	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1104. 4	1104. 4

* 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	-17. 9	17. 9
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	37. 4	-37. 4
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-66. 7	66. 7
JF JF	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	139. 4	-139. 4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-139. 7	139. 7
41	JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	292. 1	-292. 1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-272. 9	272. 9
JI	41	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	531. 4	-531. 4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-404. 5	404. 5
Ζ1	JI JI	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	787. 6	-787. 6
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-567. 2	567. 2
11	21	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1104. 4	-1104. 4

* 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	20. 5	-13. 3	21.8	3. 0
5F	Y2	Y3	39. 4	-28. 7	36. 3	2. 7
4F	Y2	Y3	58. 4	-44. 1	50. 4	2. 2
3F	Y2	Y3	54. 1	-44. 9	49. 6	1.7
2F	Y2	Y3	67. 8	-56. 5	59. 7	1.1
1F	Y2	Y3	81. 7	-68. 3	69. 7	0.4

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力(地震力Y 正加力)

· // // 4	エルヤ(エレ)フ			71H 73 /		
階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-19. 5	591.0	276. 0	309. 7
5F	Y2	Y3	-72. 8	1337. 0	162. 8	535. 6
4F	Y2	Y3	-152. 5	2252. 1	-208. 5	729. 9
3F	Y2	Y3	-258. 6	2929. 3	-389.8	898. 9
2F	Y2	Y3	-383. 2	3929. 2	-990. 3	1049. 6
1F	Y2	Y3	-537. 3	5365. 4	-1532. 3	1170. 4

* 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	19. 5	-591.0	-276. 0	-309. 7
5F	Y2	Y3	72. 8	-1337. 0	-162.8	-535. 6
4F	Y2	Y3	152. 5	-2252. 1	208. 5	-729. 9
3F	Y2	Y3	258. 6	-2929. 3	389. 8	-898. 9
2F	Y2	Y3	383. 2	-3929. 2	990. 3	-1049.6
1F	Y2	Y3	537. 3	-5365. 4	1532. 3	-1170.4

* 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	913. 6	295. 0	295. 0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270. 8	270. 8	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270. 8	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	819. 6	270.8	270.8	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	828. 1	274. 2	274. 2	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	3. 3	0. 7	2. 9	7. 3	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-3. 3	5. 5	813. 5	285. 9	286. 3	0.0	0.0
	Y3	Y4	-5. 5	0.0	1.0	9. 9	3.8	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	-506. 6	506. 6
OF	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-559. 6	559. 6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-958. 1	958. 1
51	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1110.5	1110.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1410. 6	1410. 6
46	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1671.5	1671. 5
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1879. 5	1879. 5
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-2255. 7	2255. 7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2341.4	2341. 4
ZF	JF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2880. 7	2880. 7
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2808. 4	2808. 4
11	217	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-3518. 6	3518. 6

* 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	17. 7	-17. 7
OF .	/٢	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-36. 8	36. 8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	66. 5	-66. 5
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-138. 5	138. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	139. 5	-139. 5
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-290. 8	290. 8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	272. 6	-272. 6
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-529. 7	529. 7

* 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
2F	3F	Y2	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	404. 1	-404. 1
ZF) აr	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-785. 3	785. 3
10	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	566. 7	-566. 7
IF		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1101.3	1101.3

* 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	-17. 7	17. 7
OF .	/ [Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	36.8	-36.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-66. 5	66. 5
JI JI	OF-	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	138. 5	-138. 5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	-139. 5	139. 5
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	290. 8	-290. 8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-272. 6	272. 6
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	529. 7	-529. 7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-404. 1	404. 1
ZF	JF.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	785. 3	-785. 3
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-566. 7	566. 7
"	۲۲	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1101.3	-1101.3

* 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	20. 8	-13. 0	22. 8	3. 5						
5F	Y2	Y3	39. 8	-28. 7	37. 3	3. 1						
4F	Y2	Y3	58. 9	-44. 4	51.6	2. 6						
3F	Y2	Y3	54. 5	-45. 2	50. 6	1.9						
2F	Y2	Y3	68. 4	-57. 1	60. 7	1.3						
1F	Y2	Y3	82. 4	-69. 1	70. 7	0. 5						

* X5 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	-19.6	592. 5	280. 9	311.9
5F	Y2	Y3	-73. 0	1337. 4	168. 1	537.7
4F	Y2	Y3	-152. 9	2251. 2	-202. 6	731.6
3F	Y2	Y3	-258. 9	2928. 1	-384. 7	900.3
2F	Y2	Y3	-383.8	3926. 3	-984. 7	1050. 6
1F	Y2	Y3	-538. 1	5360. 5	-1526. 3	1170. 8

* X5 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	19. 6	-592. 5	-280. 9	-311. 9
5F	Y2	Y3	73. 0	-1337. 4	-168. 1	-537. 7
4F	Y2	Y3	152. 9	-2251. 2	202. 6	-731.6
3F	Y2	Y3	258. 9	-2928. 1	384. 7	-900. 3
2F	Y2	Y3	383. 8	-3926. 3	984. 7	-1050.6
1F	Y2	Y3	538. 1	-5360. 5	1526. 3	-1170.8

* 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	545. 1	183. 8	183. 8	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	482. 1	165. 6	165. 6	0. 0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	493. 9	170. 1	170. 1	0.0	0.0
	Y1	Y2	0.0	2. 4	0. 6	2. 6	5. 8	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	-2. 4	4. 0	613. 9	226. 7	227. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	-4. 0	0.0	0. 7	7. 6	3. 2	0.0	0.0

* X6 フレーム はり部材応力(地震力Y 正加力)

	101) HI 1110) 3 (1	- D/X/3 · AZ/3/7.							
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)

	10 77 5 12HP178973 (117C - 1849)										
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	-290. 5	290. 5		
OF OF	/٢	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-327. 0	327. 0		
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-561.5	561.5		
JI JI	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-662. 7	662. 7		
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-831.4	831.4		
46	JF JF	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-1003. 1	1003. 1		
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1101.1	1101.1		
or .	417	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1343.8	1343. 8		
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-1370. 5	1370. 5		
ZΓ) J	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1700.8	1700.8		
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1644.8	1644. 8		
"	ZF	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0. 0	-2068. 3	2068. 3		

* X6 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	19.8	-19.8
OF	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-37. 0	37. 0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	67. 7	-67. 7
31	OI .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-125. 7	125. 7
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	130. 6	-130. 6
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-242. 4	242. 4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	206. 1	-206. 1
31	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	-382. 2	382. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	291. 4	-291. 4
21	or .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-540. 3	540. 3
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	392. 5	-392. 5
"	۷.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-728. 0	728. 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
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-19. 8	19. 8
OF	/୮	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	37. 0	-37. 0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-67. 7	67. 7
51	OF .	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	125. 7	-125. 7
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-130. 6	130. 6
41	JI.	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	242. 4	-242. 4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-206. 1	206. 1
SF.	41	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	382. 2	-382. 2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-291.4	291. 4
ZF	J.	Y3	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	540. 3	-540. 3

* 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	-392. 5	392. 5
I IF	<u>Ζ</u> Γ	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	728. 0	-728. 0

* 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	9. 6	-16. 7	-1.5	-6. 5
5F	Y2	Y3	18. 8	-22. 3	6. 1	-5. 8
4F	Y2	Y3	28. 1	-27. 4	14. 0	-4. 8
3F	Y2	Y3	37. 3	-32. 3	22. 1	-3.6
2F	Y2	Y3	46. 7	-36. 8	30.0	-2. 4
1F	Y2	Y3	56. 2	-41. 2	38. 2	-0. 9

* 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	-16. 6	556. 8	276. 6	297. 7
5F	Y2	Y3	-57. 0	1071.9	117. 6	424. 8
4F	Y2	Y3	-110. 2	1659. 7	-181. 9	527. 8
3F	Y2	Y3	-174. 2	2315. 7	-589. 5	611.0
2F	Y2	Y3	-246. 3	3000.3	-1106. 7	676. 3
1F	Y2	Y3	-331.9	3969. 9	-1563. 3	734. 8

* 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	16. 6	-556.8	-276. 6	-297. 7
5F	Y2	Y3	57. 0	-1071. 9	-117. 6	-424. 8
4F	Y2	Y3	110. 2	-1659.7	181. 9	-527. 8
3F	Y2	Y3	174. 2	-2315. 7	589. 5	-611.0
2F	Y2	Y3	246. 3	-3000. 3	1106.7	-676. 3
1F	Y2	Y3	331.9	-3969. 9	1563. 3	-734. 8

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	(1)式	(2)式
PB 1D	押坦	AW	AC	AW	α	U·Z·W·Ai	U·Z·W·Ai
6F	RC	19620. 00	55100.00	0.00	1. 225	1. 167	1. 792
5F	RC	19620.00	55100.00	0.00	1. 225	0. 716	1. 100
4F	RC	19620.00	55100.00	0.00	1. 291	0. 569	0. 873
3F	RC	19620.00	76400.00	0.00	1. 291	0. 549	0. 926
2F	RC	19620.00	76400.00	0.00	1. 291	0. 477	0. 804
1F	RC	19620. 00	76400. 00	0. 00	1. 291	0. 430	0. 725

< 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	88920.00	55100.00	0. 00	1. 225	3. 476	3. 454

< Y方向 >

階名	構造	Aw	Ac	Aw'	α	(1)式	(2)式
陷石	押坦	AW	AC	AW	α	U·Z·W·Ai	U·Z·W·Ai
5F	RC	88920.00	55100.00	0.00	1. 225	2. 133	2. 119
4F	RC	88920.00	55100.00	0.00	1. 291	1. 693	1. 682
3F	RC	86760.00	76400.00	0.00	1. 291	1. 448	1. 573
2F	RC	86760.00	76400. 00	0.00	1. 291	1. 257	1. 366
1F	RC	86760.00	76400. 00	0.00	1. 291	1. 135	1. 233

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. 1493	280. 0	1/ 1875	1689	1. 110	1.000
5F	0. 1840	280. 0	1/ 1522		0. 901	1.000
4F	0. 2077	280. 0	1/ 1348		0. 798	1.000
3F	0. 2025	280. 0	1/ 1383		0.819	1.000
2F	0. 1733	280. 0	1/ 1616		0. 957	1.000
1F	0. 1298	310.0	1/ 2388		1. 414	1.000

Y方向

階名 d h d/h rs/ave. Rs	Fs
	4 000
6F 0. 0276 280. 0 1/10132 9198 1. 101	1.000
5F 0. 0312 280. 0 1/ 8968 0. 975	1.000
4F 0. 0326 280. 0 1/8601 0. 935	1.000
3F 0.0329 280.0 1/8503 0.924	1.000
2F 0. 0310 280. 0 1/ 9019 0. 980	1.000
1F 0.0311 310.0 1/ 9968 1.084	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. 1493	280. 0	1/ 1875	1689	1. 110	1.000
5F	0. 1840	280. 0	1/ 1522		0. 901	1.000
4F	0. 2077	280. 0	1/ 1348		0. 798	1.000
3F	0. 2025	280. 0	1/ 1383		0.819	1.000
2F	0. 1733	280. 0	1/ 1616		0. 957	1.000
1F	0. 1298	310.0	1/ 2388		1. 414	1.000

Y方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0. 0276	280. 0	1/ 10132	9198	1. 101	1.000
5F	0. 0312	280. 0	1/ 8968		0. 975	1.000
4F	0. 0326	280. 0	1/ 8601		0. 935	1.000
3F	0. 0329	280. 0	1/ 8503		0. 924	1.000
2F	0. 0310	280. 0	1/ 9019		0. 980	1.000
1F	0. 0311	310.0	1/ 9968		1. 084	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) Ⅰ : 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	677. 5	967. 5	290. 0	3174. 6	0.091	1.000
5F	689. 9	1034. 4	344. 5	3188. 7	0.108	1.000
4F	695. 6	1043.8	348. 2	3259. 0	0.107	1.000
3F	699. 0	1055. 9	356. 9	3161.3	0.113	1.000
2F	704. 9	1090. 6	385. 7	2978. 4	0.130	1.000
1F	709. 3	1071.4	362. 2	2569. 5	0.141	1.000

Y方向

階名	gx	Ιx	ex	re	Re	Fe
6F	2000. 0	2000. 0	0.0	1365. 8	0.000	1.000
5F	2000. 0	2000. 0	0.0	1313. 6	0.000	1.000
4F	2000. 0	2000. 0	0.0	1290. 1	0.000	1.000
3F	2000. 0	2000. 0	0.0	1274. 9	0.000	1.000
2F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1260. 8	0.000	1.000
1F	2000. 0	2000. 0	0.0	1257. 7	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	677. 5	967. 5	290. 0	3174. 6	0.091	1.000
5F	689. 9	1034. 4	344. 5	3188. 7	0. 108	1.000
4F	695. 6	1043.8	348. 2	3259. 0	0. 107	1.000
3F	699. 0	1055. 9	356. 9	3161.3	0.113	1.000
2F	704. 9	1090. 6	385. 7	2978. 4	0.130	1.000
1F	709. 3	1071. 4	362. 2	2569. 5	0.141	1.000

Y方向

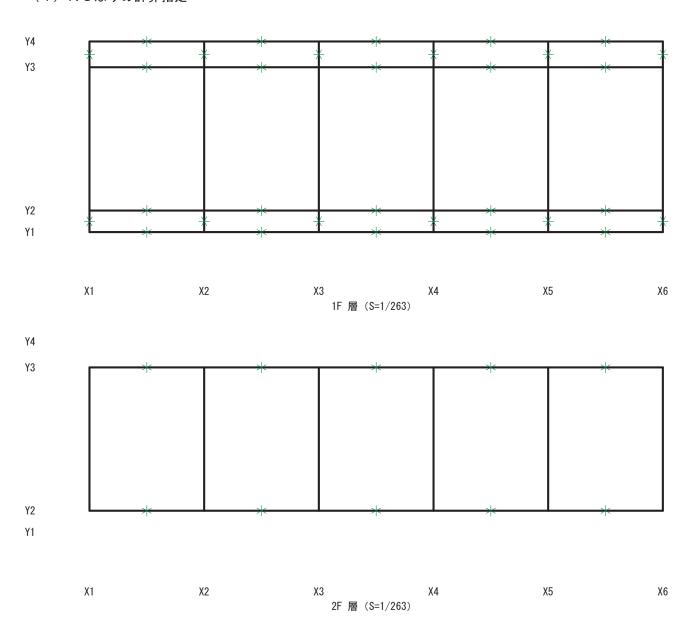
階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	2000. 0	2000. 0	0.0	1365. 8	0.000	1.000
5F	2000. 0	2000. 0	0.0	1313. 6	0.000	1.000
4F	2000. 0	2000. 0	0.0	1290. 1	0.000	1.000
3F	2000. 0	2000. 0	0.0	1274. 9	0.000	1.000
2F	2000. 0	2000. 0	0.0	1260. 8	0.000	1.000
1F	2000. 0	2000. 0	0.0	1257. 7	0.000	1.000

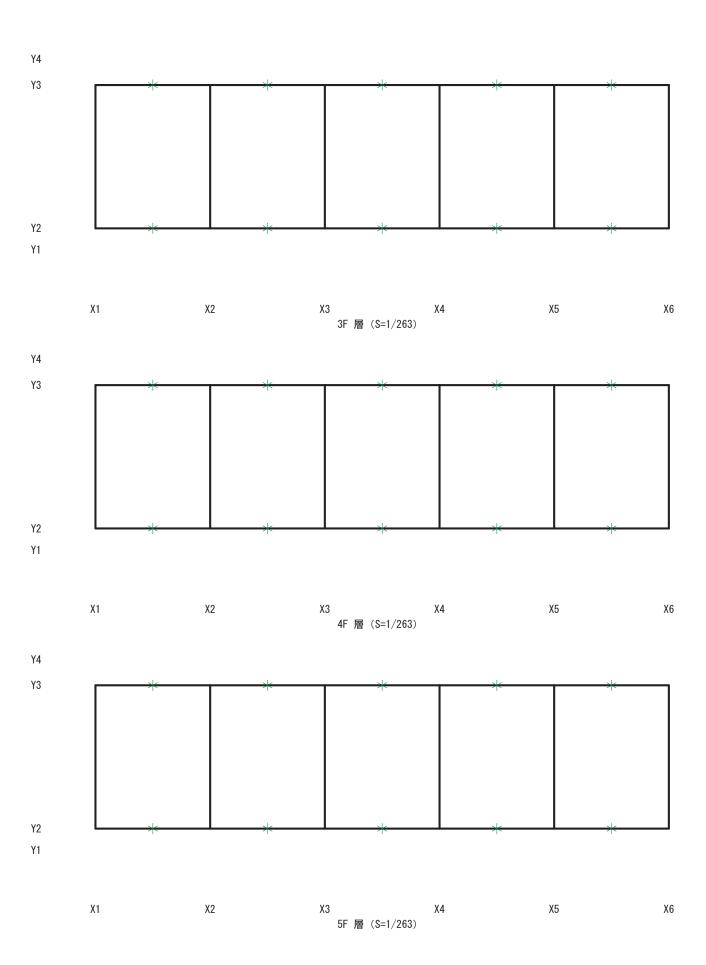
A-4. 断面計算結果

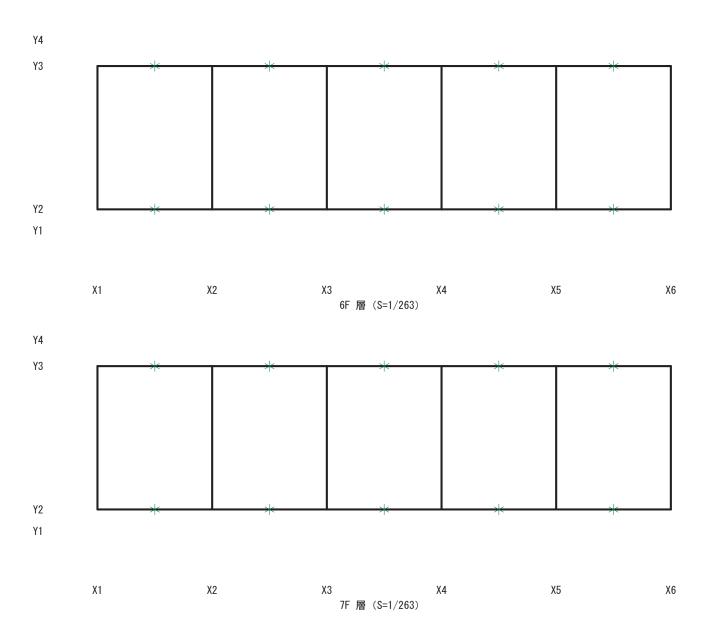
A-4.3 RCの断面計算

A-4.3.1 RCはりの断面計算

(1) RCはりの計算指定







(2) RC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

エ)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*(Σ(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

R C規準(1991)17条(27)~(28)式による

6) 定着の検討

RC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

-	5 武明		***
	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。
	ΜI	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)
73	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	i. 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□× □□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
ш	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。
17	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
世	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
しん	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。
断	Qd	kN	Qd/Qa が最大となる時のQd
144	L. no		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
		N/cm2	

	а		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 短期正(負)加力時の値。検定計算の場合に出力します。
	pw	%	あばら筋比
せ	Qal	kN	長期許容せん断力
ん断	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		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。
<i>1</i> -+	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)	cm	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

(注2	()[L.110]項目に出力される短期何里/一人	記写	
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)	FG2 (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	
1		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	
N -	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	
	1	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			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 O	OK O. G	OK O. G	OK O. G	OK O. G	OK O. G	OK O. G	OK OK	
		U	0. 23L	311	0. 36L	0. 31L	311	0. 28L	0. 29L	311	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	
	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		0K/0K		0K/0K	0K/0K		OK/OK	0K/0K		OK/OK	
	1.11/		OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OII/ OII	

大き野		断面名		FG2 (3)			F	G2 (3)	FG (3)			
位置						_X51			-X61			-X21	
接別	,,												
	位												
Mis	直	矢	豆期	(-)	(/	(-/	(-/		(-/		(/		
Ms													
The part of th													
L no		Ms											
1	応												
Recomplement Property Pro	力												
Lno K2 K1 K1 K2 K2 K1 K1													
検験 Fo													
大学 大学 大学 大学 大学 大学 大学 大学		L											
		材質											
D 50.0 50.0 50.0 50.0 50.0 50.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.0 160.		1770											
d													
### 13.5													
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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 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 42.0 42.0 4		Ч											
大端		ч											
横り		i											
技術		J	D	36. 7			36. 7			132. 5			
計画	bler	被电	J/sat	5. 0	, 5.0/ 3.	55			55	5.0		10	
上端 1			1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	8-D32	8-D32	8-D32	
	山山	上端											
T		筋	2										
下端													
下端			1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	8-D32	8-D32	8-D32	
新して 13		下端		0 020									
STP 括数			2										
新皮上・サチ 2-100 2-100 2-100 2-100 2-100 2-100 4-100 4-100 4-100 4-100 at		7323											
新皮上・サチ 2-100 2-100 2-100 2-100 2-100 2-100 4-100 4-100 4-100 4-100 at			径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16	
### 日本		STP											
曲 け U 1.53 1.53 1.53 1.53 1.53 1.53 1.53 0.60 0.60 0.60 0.60 0.60													
Pt		at											
開													
Mas	rtth	pt											
Mas	田ゴ		_					122 6					
Mas	1)												
料定		Mas			267.2								
My		1	•										
Box D 312.1 312.1 312.1 312.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 3715.1 371		+			UN/ UN			UK/ UK			UK/ UK		
L' (L)		My										4029. 2	
God 正		1 '			2 0 (000			0 0 (000			0 0 /000		
付		L	\-/										
日本		Qd											
L. no						30. 6	35. 4	6. 4	22. 7	189. 4			
世 Qd/bj 24.91 1.42 27.76 32.10 5.77 20.56 20.42 9.22 26.33				27.4	1. 0		35. 4	6. 4		189. 4			
Ta					KI 10								
断 a S.正 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.287 1.287 1.287 1.287 s.負 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.0		Q(' ' .	24. 91									
S. 負 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	6			1.000		1.000				2.000	2.000		
Pw	断	a											
Qal 156. 5 156. 5 156. 5 156. 5 156. 5 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2313. 7 2367. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 2697. 9 235. 7 235. 7			S. 負					1.000					
Qas 正 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7 235. 7						0. 847			0. 847				
Qax Qa		(156. 5	156. 5	156. 5		156. 5	156. 5	2313. 7	2313. 7		
Qax		Oas	正										
対定 OK													
付着 U 0.28L 0.31L 0.36L 0.23L 0.12L 0.18L 付着 D 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 Ld D 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld1 D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 365.0 Ld1 D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 365.0													
付着 D 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 Ld U 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld1 U 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 Ld1 D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0		#			0K		OK	OK			OK		
Text		To					0. 36L						
着 Ld1 U 400.0 0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 365.0 365.0		ıa											
Ld1 D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 365.0	4-+	14				0. 0	0. 0		0. 0				
Ld1 D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 365.0	美	Lu	_	0.0		0.0	0.0		0.0				
Lui D 400.0 400.0 400.0 400.0 365.0 365.0	盾	1 41	U	400.0			400.0		400.0	365. 0		365. 0	
判定			D									365. 0	
		判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK			OK/OK	

	断面	夕	Ū.	1A (3)	C	1A (3	<u> </u>	G1A (3)			
	部材			1A (3 -42F層[X1			1A (3 -43F層[X1	/ _Y2l		IA (3 -ム4F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>]	113. 6	-65. 2	129. 0	114. 8	-65. 0	128. 2	115. 0	-64. 9	128. 1	
					221. 8	224. 9		235. 4	235. 4		243. 5	
	Ms	U D		0.0			0.0			0.0		
応			0.0	66.8	0.0	0.0	66. 4	0.0	5.4	67. 4	0.0	
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	
		QI	87. 9	-1. 9	-91. 7	88. 2	-1.7	-91.5	88. 2	-1.6	-91.5	
		Qs	113.8	27. 8	117. 6	117. 9	31. 4	121.3	120. 5	33. 9	123. 8	
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	材質	Fc		Fc = 30.		Fc30 ($F_{c} = 30.$	00)		Fc = 30.		
	17.2	鉄筋		0/SD345/S		SD390	0/SD345/S		SD390	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. 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	被し		4. 0			4. 0			4. 0			
面面		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
ТЕП	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	
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	311	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	
	aL	D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	
	pt	U	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	
曲げ	ρL	D	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	
げ		Mal	166. 4	108. 3	166. 4	166. 4	108. 3	166. 4	166. 4	108. 3	166. 4	
	Mas	U	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9	
		D	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9	
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
	Msz	U	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9	
	Му	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	
	Ľ	' (L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.		
	Qd	正	0. 3	40. 7	130. 6	0. 3	46. 3	136. 1	0. 3	50. 1	139. 9	
		負	126. 7	36. 9	0.3	132. 8	43.0	0. 3	136. 6	46.8	0. 3	
		Qd	126. 7	40. 7	130. 6	132. 8	46. 3	136. 1	136. 6	50. 1	139. 9	
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
せ	Q	d/bj	69. 73	21. 40	71. 84	73. 07	24. 32	74. 91	75. 18	26. 31	76. 99	
6			1. 000	1. 024	1. 000	1. 000	1. 027	1.000	1. 000	1. 027	1. 000	
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. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	
	(Qal	208. 2	221. 7	208. 2	208. 2	222. 1	208. 2	208. 2	222. 1	208. 2	
	Qas	正	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1	
	was	負	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1	
		Qax	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0.0	0.0	
	4	判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	
		U	0. 62L		0. 65L	0. 948		0. 65L	0. 978		0. 998	
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0. 00S		0.00	
/_L	1.1	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	
有	1 .11	Ū	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	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	
			,		,	,		,	,		,	

	断面名 部材位置		G.	1A (3)	G	1A (3)	G1A (3)			
				<u>-バ、。</u> -ム5F層[X1	-X21		-¼6F層[X1	-X2]		<u>-,,, 、 。</u> -47F層[X1	-X21	
		过置 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		文朔 豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
		<u>立为</u>	113. 8	-65. 4	128. 4	118.8	-63. 8	126. 5	126. 3	-85. 0	164. 3	
	Ms	U	226. 5	0.0	234. 3	212. 3	0.0	215. 7	191.3	0.0	222. 3	
応		D	0.0	68. 8	0.0	0.0	66. 0	0.0	0.0	88. 5	0.0	
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	
		QI	88. 0	-1. 8	-91. 7	88. 9	-1. 0	-90. 8	106. 0	-4. 8	-115. 5	
		Qs	118. 0	31. 8	121. 6	113. 9	26. 0	115. 8	122. 9	21. 6	132. 4	
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	材質	Fc		Fc = 30.		Fc27 (Fc27			
	彻貝	鉄筋		O/SD345/S		SD39	O/SD345/S		SD39	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. 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	
		Ū	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	
	被し		4. 0			4. 0			4. 0			
断	IX.	1 1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
面	上端		0 022	U DLL	0 022	0 022	0 022	0 022	0 022	0 022	0 022	
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	
	11/1		LULL		LULL	LULL		L VLL	L ULL		L VLL	
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
	下端		J DLL	J DLL	J DLL	J DLL	J DLL	O DLL	J DLL	0 022	O DLL	
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	
	7173		L DLL		2 022	L DLL		2 022	L DLL		2 022	
		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	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	
ш	pt	D	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	
曲げ		Mal	166. 4	108. 3	166. 4	165. 3	107. 8	165. 3	165. 3	107. 8	165. 3	
.,		U	266. 9	173. 8	266. 9	265. 2	172. 9	265. 2	265. 2	172. 9	265. 2	
	Mas	D	266. 9	173. 8	266. 9	265. 2	172. 9	265. 2	265. 2	172. 9	265. 2	
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	0K/0K	0K/0K	OK/OK	
		U	352. 9	OIT/ OIT	352. 9	352. 9	OIT/ OIT	352. 9	352. 9	OIL/ OIL	352. 9	
	My	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	
	1.3	(L)		0. 0 (800.			0. 0 (800.			0.0 (800.		
		正	0. 3	46. 7	136. 6	0. 3	38. 5	128. 3	20. 6	30.0	140.8	
	Qd	負	132. 9	43. 1	0. 3	126. 4	36. 6	0. 3	131. 3	20. 5	20. 6	
		Qd	132. 9	46. 7	136. 6	126. 4	38. 5	128. 3	131. 3	30. 0	140. 8	
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
世		d/b j	73. 14	24. 54	75. 14	69. 54	20. 22	70. 61	72. 24	15. 78	77. 48	
ん	Q/C	u, b j	1. 000	1. 027	1. 000	1. 000	1. 030	1. 000	1. 000	1. 015	1. 000	
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
144	u	S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
		DW DW	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	
		Qal	208. 2	222. 1	208. 2	202. 7	216. 8	202. 7	202. 7	214. 5	202. 7	
		正	313. 1	328. 0	313. 1	304. 9	319. 4	304. 9	304. 9	319. 4	304. 9	
	Qas	負	313. 1	328. 0	313. 1	304. 9	319. 4	304. 9	304. 9	319. 4	304. 9	
		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	OK O	OK O	OK O. O	OK O. O	OK O. U	OK OK	OK OK	
		U	0. 948	JIV	0. 65L	0. 63L	JIV	0. 64L	0. 75L	JIV.	0. 82L	
	Ta	D	0. 00		0. 00	0. 00		0.04	0. 73L		0. 02	
		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	
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	
	TIAL		OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		UIN/ UIN	

野田子		₩C ZZ	· A		G (3)			1 (3)	, 1		i1 (3)	
位置						VOI			VOI			V01
接射												
	台	1.	<u> </u>									
Mil 264 4 - 107: 1 220 4 121. 0 -60.9 120. 3 121. 1 -60.8 120. 3 Ms	圕			(-/	(/	(-/						
Ms	_			, ,	(/			(/			(/	
The												
		Me		354. 0						218. 6		
1	ı÷.	INIO	D		111. 9				0.0			
1	心	L	no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
The part of th	ונ		QI	164. 2	5. 5	-153. 2						
			Qs					23. 0			26. 9	
検験												
特別												
Paris		材質								5030	0/90345/9	D295
Table Ta												40.0
### Def									55 O			55 O
### Page 151.5 151.5 151.5 46.2 48.4 46.2 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46.2 48.4 46												
		d										
The part of th												
横歩		i				132. 5					42. 3	
日本語												
上端 お	米丘	被し										
### 2-102			1	8-D32	8-D32	8-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
T	ш											
下端 1		筋	2				2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
下端 1												
新り 10			1	8-D32	8-D32	8-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
STP 選集		下端										
大きできた。 大きできたきをださん。 大きできたい 大きで		筋	2				2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
大きできた。 大きできたきをださん。 大きできたい 大きで												
##		QTD							D13			
## 日本		011	形ピッチ									
世 け		a+										
曲 Pt		aı	D	63. 52						19. 35		
Mal 1723.2 1723.2 1723.2 165.4 107.9 165.4 165.4 107.9 165.5 Mas D 3446.4 3446.4 3446.4 265.5 173.1 265.5 265.5 173.1 265.5 平定 OK/OK OK/O		n+										
Mas	曲	•										
Mas	げ		Mal									
対象		Mac									173. 1	
My				3446. 4						265. 5		
Ta D 3715.1 3715.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1 305.1		#	判定	OK/OK	OK/OK			OK/OK			OK/OK	
L'(L)		Msz	U				352. 9		352. 9	352. 9		
Qd 正 125.4 33.3 192.0 2.8 34.3 121.7 2.8 40.1 127.4 負 203.0 44.3 114.4 121.8 34.5 2.8 127.6 40.3 2.8 Qd 203.0 44.3 192.0 121.8 34.5 121.7 127.6 40.3 127.4 L. no		IVI y	D	3715. 1		3715. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1
付え 1		L'	' (L)			0)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)
日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本		04	正	125. 4	33. 3	192. 0	2. 8	34. 3	121. 7	2. 8	40. 1	127. 4
L. no		u u	負	203. 0	44. 3	114. 4	121.8	34. 5	2. 8	127. 6	40. 3	
世ん			Qd	203. 0					121. 7		40. 3	127. 4
Ta					K2							
新聞 a s. 正 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	世	Q	d/bj	21. 88	4. 78	20. 69	75. 41	20. 37	75. 31	78. 99	23. 78	78. 88
新聞 a s. 正 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000	6			1. 939	1. 939	1. 939	1. 001	1. 036	1. 001	1. 000	1. 036	1.000
Pw	断	a	s. IE	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1.000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000
付着 Qal 2269. 1 2269. 1 196. 3 210. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 210. 3 196. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 309. 2 295. 1 3			S. 負									
付着 正 2382.0 2382.0 295.1 309.2 295.1 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1 309.2 295.1			pw	1. 137	1. 137	1. 137	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
Parison			Qal			2269. 1	196. 3	210. 3	196. 3	196. 2	210. 3	196. 2
Ta		000	正			2382. 0	295. 1	309. 2		295. 1	309. 2	295. 1
村定 OK				2593. 4	2593. 4	2593. 4	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1
村定 OK		(0.0					0.0		0.0	
打a U 0.15L 0.14L 0.62L 0.62L 0.62L 0.62L 0.62L Ld D 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 Ld D 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld1 D 365.0 365.0 215.5 215.5 215.5 215.5 D 365.0 365.0 226.5 226.5 226.5 226.5					OK			OK			OK	
Tal												0. 62L
技 Ld U 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld1 U 365.0 365.0 215.5 215.5 215.5 215.5 Ld1 D 365.0 226.5 226.5 226.5 226.5		1a	D									
Heat of the last of the l		اما										0.0
Ld1 D 365. 0 365. 0 226. 5 226. 5 226. 5 226. 5	打手	La	D	0.0		0.0	0.0		0. 0	0.0		0.0
Lui D 365.0 365.0 226.5 226.5 226.5 226.5	盾	1 41		365. 0			215. 5		215. 5	215. 5		215. 5
判定			D	365. 0		365. 0	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5
		判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	夕	C	1 (3)			i1 (3)		G1 (3)		
	部材			<u> </u>	_X31		<u> 1 (</u>	_X31		ロー(3 /) -46F層[X2	_X31
		<u> </u>	左端	中央	- <u>/</u> /3] 右端	左端	中央	右端	左端	中央	-/3 <u>]</u> 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	121. 1	-60. 8	120. 3	121. 4	-60. 7	120. 2	120. 4	-61.0	120. 6
		U	225. 0	0. 0	224. 6	215. 7	0. 0	215. 0	201. 3	0.0	201. 7
	Ms	D	0.0	61. 1	0.0	0.0	61. 0	0.0	0.0	61. 2	0.0
応			K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
カ		no Q I	87. 5	0.1	-87. 3	87. 5	0. 2		87. 3	-0. 0	-87. 4
				28. 6				-87. 2			
		Qs	116.0		115.8	113. 4	26. 1	113. 1	109.5	22. 2	109.6
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc		$F_{c} = 30.$			$F_{c} = 30.$		Fc27 ($F_{c} = 27.$	
		鉄筋		0/SD345/S		3D390	0/SD345/S		3D39	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
		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	被し		4. 0			4.0			4.0		
置	1 100	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
,,	上端		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	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		0.000	0 000		0 000	0.000		0.000
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
		/T7	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
		D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
ш.	pt	U D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0.60	1. 05
曲げ			1.05	0.60	1. 05	1.05	0. 60 107. 9	1.05	1.05	0.60	1. 05
1)		Mal	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4		165. 4	164. 4	107. 3	164. 4
	Mas	U	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	263. 8	172. 2	263. 8
	71	D	265. 5 OK/OK	173.1	265. 5	265. 5	173.1	265. 5	263.8	172. 2 OK/OK	263. 8
	- 7	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	UN/UN	OK/OK
	My	U D	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9
	1 '		305. 1) ((000	305. 1	305. 1	0. 0 (800.	305. 1	305. 1	0. 0 (800.	305. 1
	L	(L)	2. 8	0. 0 (800. 42. 7	130. 1	2. 8	38. 7	126. 1	2. 8	33. 3	120. 7
	Qd	<u>正</u> 負	130. 2	42. 7	2. 8	126. 4	39. 0	2. 8	120. 6	33. 3	2. 8
		<u>貝</u> Qd	130. 2	42. 9	130. 1	126. 4	39. 0	126. 1	120. 6	33. 3	120. 7
			K2	K2 K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
عابلار		no d/b i	80. 62	25. 33	80. 50	78. 24	23. 06	78. 04	74. 66	19. 67	74. 68
せん	Ų	u/ b J	1. 000	1. 036	1. 000	1. 000	1. 034	1. 000	1. 003	1. 038	1. 003
断	0	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 003	1. 000	1. 003
127	a	S. 止 S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
			0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
		pw Qal	196. 2	210. 3		196. 2	210. 0		191. 6	205. 3	191. 6
		Jai 正	295. 1	309. 2	196. 2 295. 1	295. 1	309. 2	196. 2 295. 1	287. 8	301. 6	287. 8
	Qas	<u> </u>	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	287. 8	301. 6	287. 8
		L	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Jax 判定	0. 0 0K	0. 0	0K	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U	0. U
		·····································	0. 62L	UΙ	0. 62L	0. 62L	UΙ	0. 62L	0. 62L	UΙ	0. 62L
	Ta	D	0. 62L 0. 00		0. 02L 0. 00	0. 02L 0. 00		0. 02L 0. 00	0. 02L 0. 00		0. 62L 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		
	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	ī名	G	1 (3))	F	G (3))	G	31 (3))
	部材			-47F層[X2	-X31		-ム1F層[X3	-X41		-ム2F層[X3	-X41
		<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>]	152. 6	-74. 7	148. 0	222. 1	-127. 4	222. 1	120. 6	-60. 9	120. 6
	Ms	U	203. 1	0.0	199. 3	327. 9	0.0	327. 9	204. 7	0.0	204. 7
応		D	0.0	75. 1	0.0	0.0	127. 4	0.0	0.0	60. 9	0.0
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K4	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1
-		QI	108. 7	0. 6	-107. 6	158. 7	0.0	-158. 7	87. 4	-0.0	-87. 4
		Qs	122. 7	14. 5	121. 5	187. 7	29. 0	187. 7	110. 4	23. 1	110. 4
	L	no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 (Fc = 27.		Fc30 (Fc30 (
	们具	鉄筋	SD390	O/SD345/S	D295		O/SD345/S		SD39	0/SD345/S	D295
		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	160. 0	160. 0	160. 0	55. 0	55. 0	55. 0
	a a	U	46. 2	48. 4	46. 2	151. 5	151. 5	151. 5	46. 2	48. 4	46. 2
	d	D	46. 2	48. 4	46. 2	151. 5	151. 5	151. 5	46. 2	48. 4	46. 2
		Ū	40. 4	42. 3	40. 4	132. 5	132. 5	132. 5	40. 4	42. 3	40. 4
	j	D	40. 4	42. 3	40. 4	132. 5	132. 5	132. 5	40. 4	42. 3	40. 4
a.e.	被し		4. 0			5. 0			4. 0		
断	100	1	3-D22	3-D22	3-D22	8-D32	8-D32	8-D32	3-D22	3-D22	3-D22
面	上端					5 502		5 502			
	筋	2	2-D22		2-D22				2-D22		2-D22
	7373		_ 522								
		1	3-D22	3-D22	3-D22	8-D32	8-D32	8-D32	3-D22	3-D22	3-D22
	下端		0 522	0 022	0 522	0 002	0 002	0 002	0 522	0 522	0 022
	筋	2	2-D22		2-D22				2-D22		2-D22
	7373										
	OTD	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	D13	D13	D13
	STP	形L°ッチ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100
		U	19. 35	11. 61	19. 35	63. 52	63. 52	63. 52	19. 35	11. 61	19. 35
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	63. 52	63. 52	63. 52	19. 35	11. 61	19. 35
		Ū	1. 05	0. 60	1. 05	0. 60	0. 60	0. 60	1. 05	0. 60	1. 05
ш	pt	D	1. 05	0. 60	1. 05	0. 60	0. 60	0. 60	1. 05	0.60	1. 05
曲げ		Mal	164. 4	107. 3	164. 4	1723. 2	1723. 2	1723. 2	165. 4	107. 9	165. 4
		U	263. 8	172. 2	263. 8	3446. 4	3446. 4	3446. 4	265. 5	173. 1	265. 5
	Mas	D	263. 8	172. 2	263. 8	3446. 4	3446. 4	3446. 4	265. 5	173. 1	265. 5
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK	0K/0K
		U	352. 9	OIT/ OIT	352. 9	4029. 2	OIT/ OIT	4029. 2	352. 9	OIL/ OIL	352. 9
	My	D	305. 1		305. 1	3715. 1		3715. 1	305. 1		305. 1
	1.	(L)		0. 0 (800.			0. 0 (800.			0.0 (800.	
		正	18. 0	20. 3	128. 5	115. 2	43. 5	202. 2	2. 8	34. 6	121. 9
	Qd	負	129. 6	21. 5	18. 0	202. 2	43. 5	115. 2	121. 9	34. 6	2. 8
		Qd	129. 6	21. 5	128. 5	202. 2	43. 5	202. 2	121. 9	34. 6	121. 9
		no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/bj	80. 23	12. 69	79. 52	21. 79	4. 69	21. 79	75. 48	20. 43	75. 48
6	- G		1. 000	1. 025	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000	1. 002	1. 038	1. 002
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 025	1. 025	1. 025	1. 000	1. 000	1. 000
~ '	u	s. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 025	1. 025	1. 025	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	203. 6	191. 3	2313. 7	2313. 7	2313. 7	196. 5	210. 6	196. 5
		正	287. 8	301. 6	287. 8	2409. 6	2409. 6	2409. 6	295. 1	309. 2	295. 1
	Qas	負	287. 8	301. 6	287. 8	2409. 6	2409. 6	2409. 6	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
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK OK
		U	0. 77L	311	0. 76L	0. 15L	311	0. 15L	0. 62L		0. 62L
	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	Ü	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		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	夕	0	i1 (3)			1 (3)	, 1	G1 (3)			
	部材	小器 (大器		<u>ロ (3)</u> -43F層[X3	_Y <i>I</i>]		ロー(3 / -ム4F層[X3	_Y <i>I</i>]			_Y//]	
		<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	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
		MI	120. 5	-61.0	120. 5	120. 6	-61. 0	120. 6	120. 5	-61.0	120. 5	
		U	218. 6	0. 0	218. 6	225. 3	0.0	225. 3	215. 9	0.0	215. 9	
	Ms	D	0.0	61. 0	0.0	0.0	61. 0	0.0	0.0	61. 0	0.0	
応	1	no	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	
カ		QI	87. 4	-0.0	-87. 4	87. 4	-0.0	-87. 4	87. 4	-0.0	-87. 4	
		Qs	114. 2	26. 9	114. 2	116. 0	28. 7	116. 0	113. 5	26. 1	113. 5	
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
		Fc		Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)	
	材質	鉄筋		0/SD345/S		SD39	D/SD345/S	D295		D/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	
		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	
		Ū	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	
Na	被し	J/sat	4. 0			4. 0			4. 0			
断面		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
山山	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	
	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	
ш.	pt	U D	1. 05	0.60	1. 05	1. 05	0.60	1. 05	1. 05	0.60	1. 05	
曲げ		Mal	1. 05 165. 4	0. 60 107. 9	1. 05 165. 4	1. 05 165. 4	0. 60 107. 9	1. 05 165. 4	1. 05 165. 4	0. 60 107. 9	1. 05 165. 4	
1)		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	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	
		J U	352. 9	OIT/ OIT	352. 9	352. 9	OIL/ OIL	352. 9	352. 9	OIL/ OIL	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.		
	0.1	正	2. 8	40. 3	127. 7	2. 8	43. 0	130. 4	2. 8	39. 2	126. 6	
	Qd	負	127. 7	40. 3	2. 8	130. 4	43. 0	2. 8	126. 6	39. 2	2. 8	
		Qd	127. 7	40. 3	127. 7	130. 4	43. 0	130. 4	126. 6	39. 2	126. 6	
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
せ	Q	d/bj	79. 03	23. 82	79. 03	80. 71	25. 42	80. 71	78. 34	23. 16	78. 34	
6			1. 003	1. 038	1. 003	1. 003	1. 038	1.003	1. 003	1. 038	1. 003	
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. 5	210. 6	196. 5	196. 5	210. 6	196. 5	196. 5	210. 6	196. 5	
	Qas	正	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	295. 1	309. 2	295. 1	
		負	295. 1	309. 2	295. 1	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	
	+	判定	0K	OK	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K	
	Ta	U D	0. 62L		0. 62L	0. 62L		0. 62L	0. 62L		0. 62L	
			0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00	
付	Ld	U D	0. 0		0.0	0.0		0. 0	0.0		0.0	
付着		U	215. 5		215. 5	0. 0 215. 5		215. 5	0. 0 215. 5		215. 5	
	Ld1	D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	
	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	UIN/ UIN		UI\/ UI\	

	断面	名	G	i1 (3))	G	i1 (3))	F	G (3))
	部材			-46F層[X3	-X41		-47F層[X3	-X47		-ム1F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	4	豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		MI	120. 6	-60. 9	120. 6	149. 3	-75. 8	149. 3	220. 4	-107. 1	264. 4
			201. 9	0. 0	201. 9	201. 1	0.0	201. 1	319. 6	0.0	354. 0
	Ms	U D	0.0				75. 8			111. 9	
応	-			60. 9	0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
力		no	K2/K1	K1/K4	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
		QI	87. 4	-0.0	-87. 4	108. 1	0.0	-108. 1	153. 2	-5. 5	-164. 2
		Qs	109. 6	22. 3	109. 6	122. 3	14. 2	122. 3	179. 1	31. 4	190. 1
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 (Fc27 (Fc30		
	17 只	鉄筋		<u>0/SD345/S</u>			O/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	160. 0	160. 0	160. 0
	٦	U	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	151. 5	151. 5	151.5
	d	D	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2	151. 5	151. 5	151. 5
		U	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	132. 5	132. 5	132. 5
	j	D	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4	132. 5	132. 5	132. 5
107.000	被し		4. 0		55	4. 0		55	5. 0		10
断	1//	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	8-D32	8-D32	8-D32
面	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22			
	12.2										
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	8-D32	8-D32	8-D32
	下端										
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22			
	7373										
	OTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
	STP	形L°ッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
		U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	63. 52	63. 52	63. 52
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	63. 52	63. 52	63. 52
		Ü	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	0. 60	0.60	0.60
ш	pt	D	1. 05	0. 60	1. 05	1. 05	0. 60	1. 05	0. 60	0. 60	0. 60
曲げ		Mal	164. 4	107. 3	164. 4	164. 4	107. 3	164. 4	1723. 2	1723. 2	1723. 2
.,		U	263. 8	172. 2	263. 8	263. 8	172. 2	263. 8	3446. 4	3446. 4	3446. 4
	Mas	D	263. 8	172. 2	263. 8	263. 8	172. 2	263. 8	3446. 4	3446. 4	3446. 4
	1	判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
		U	352. 9	OIX/ OIX	352. 9	352. 9	OIN/ OIN	352. 9	4029. 2	OIX/ OIX	4029. 2
	My	D	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1	3715. 1		3715. 1
	Ι,	(L)		0. 0 (800.			0. 0 (800.			0.0 (800.	
		正	2. 8	33. 4	120. 8	18. 0	21. 3	129. 4	114. 4	44. 3	203. 0
	Qd	負	120. 8	33. 4	2. 8	129. 4	21. 3	18. 0	192. 0	33. 3	125. 4
		Qd	120. 8	33. 4	120. 8	129. 4	21. 3	129. 4	192. 0	44. 3	203. 0
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ		d/bj	74. 74	19. 73	74. 74	80. 12	12. 59	80. 12	20. 69	4. 78	21. 88
6	Q.	u/ b j	1. 002	1. 038	1. 002	1. 002	1. 038	1. 002	1. 939	1. 939	1. 939
断	а	s. 正	1. 002	1. 000	1. 002	1. 002	1. 000	1. 002	1. 192	1. 192	1. 192
144	а	S. 負	1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		DW	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	1. 137	1. 137	1. 137
		Qal	191. 6	205. 3	191. 6	191. 6	205. 3	191. 6	2269. 1	2269. 1	2269. 1
		正	287. 8	301. 6	287. 8	287. 8	301. 6	287. 8	2593. 4	2593. 4	2593. 4
	Qas	負	287. 8	301. 6	287. 8	287. 8	301. 6	287. 8	2382. 0	2382. 0	2382. 0
	-	Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		判定	OK O. U	0. 0	0. 0	OK	0. 0	OK O. U	OK	0. 0 0K	0. 0 0K
		U	0. 62L	ΟIΛ	0. 62L	0. 76L	υl\	0. 76L	0. 14L	υl	0. 15L
	Ta	D	0.021		0. 02L	0. 70L		0. 70L	0. 14L		0. 13L
		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	365. 0		365. 0
	Ld1	D	226. 5		226. 5	226. 5		226. 5	365. 0		365. 0
	判定		0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	TJ人		UIT/ UIT		UIX/ UIX	UIX/ UIX		UIX/ UIX	UIX/ UIX		UI\/ UI\

	断面	夕	C	1 (3)			1 (3)	, 1		i1 (3)	
	部材			<u> 1 (3)</u> -42F層[X4	_Y51			_Y5]		ロー(3 / -ム4F層[X4	_Y51
		<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	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		M ~~~	120. 3	-60. 9	121. 0	120. 3	-60. 8	121. 1	120. 3	-60. 8	121. 1
		U	204. 1	0. 0	204. 5	218. 2	0. 0	218. 6	224. 6	0. 0	225. 0
	Ms	D	0.0	61. 1	0.0	0.0	61.0	0.0	0.0	61. 1	0.0
応	1	no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
カ		Ql	87. 3	-0.1	-87. 4	87. 3	-0. 1	-87. 5	87. 3	-0.1	-87. 5
	Qs		110. 2	23. 0	110. 4	114. 0	26. 9	114. 2	115. 8	28. 6	116. 0
	L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
		Fc		Fc = 30.		Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
	材質	鉄筋		D/SD345/S		SD39	0/SD345/S	D295		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
		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
		Ü	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
N	被し		4. 0			4. 0			4. 0		
断	1/2	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
	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
	at	U	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	aı	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
げ		Mal	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4	165. 4	107. 9	165. 4
	Mas	U	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
		D	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5	265. 5	173. 1	265. 5
	<u></u>	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
	,	D	305. 1	2 0 (000	305. 1	305. 1	2 0 (000	305. 1	305. 1	0 0 /000	305. 1
	L	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
	Qd	正	2. 8	34. 5	121. 8	2.8	40. 3	127. 6	2. 8	42. 9	130. 2
		負	121. 7	34. 3	2. 8	127. 4	40. 1	2.8	130. 1	42. 7	2.8
		Qd	121. 7 K2	34. 5 K1	121. 8 K1	127. 4 K2	40. 3 K1	127. 6 K1	130. 1 K2	42. 9 K1	130. 2 K1
1.6		no d/b i	75. 31	20. 37	75. 41	78. 88	23. 78	78. 99	80. 50	25. 33	80. 62
せん	Q1	u/ b J	1. 001	1. 036	1. 001	1. 000	1. 036	1. 000	1. 000	1. 036	1. 000
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. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635	0. 635
		Qal	196. 3	210. 3	196. 3	196. 2	210. 3	196. 2	196. 2	210. 3	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
		Qax	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 O	OK O. U	OK OK	OK O	OK OK	0K
		J~_U	0. 62L		0. 62L	0. 62L		0. 62L	0. 62L		0. 62L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
, .		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
看	1.14	Ū	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	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
			,		,	,		,	,		,

	断面	- A		11 (2)	,		1 / 2 \	. 1		1 / 2 \	
				11 (3)	V = 1	V071		VEI	G		V
	部材			-ム5F層[X4			-46F層[X4			-ム7F層[X4	
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	120. 2	-60. 7	121. 4	120. 6	-61.0	120. 4	148. 0	-74. 7	152. 6
	Ms	U	215. 0	0.0	215. 7	201. 7	0.0	201. 3	199. 3	0.0	203. 1
応		D	0.0	61.0	0.0	0.0	61. 2	0.0	0.0	75. 1	0.0
力		no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
-		QI	87. 2	-0. 2	-87. 5	87. 4	0.0	-87. 3	107. 6	-0.6	-108. 7
		Qs	113. 1	26. 1	113. 4	109. 6	22. 2	109. 5	121. 5	14. 5	122. 7
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	材質 Fc		Fc30 (Fc27 (Fc = 27.		Fc27 (Fc = 27.	00)
	TO P.	鉄筋		0/SD345/S			D/SD345/S			D/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
	u	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	被し		4. 0		55	4.0			4. 0		
置		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
Щ	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
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	011	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
	u c	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		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	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
	Му	U	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9	352. 9		352. 9
	,	D	305. 1	0 0 (000	305. 1	305. 1	2 0 /000	305. 1	305. 1	2 0 /000	305. 1
	L.	' (L)		0.0 (800.			0.0 (800.	0)		0.0 (800.	
	Qd		2.8	39. 0	126. 4	2.8	33. 3	120. 6	18. 0	21.5	129. 6
		負	126. 1	38. 7	2.8	120. 7	33. 3	2. 8	128. 5	20. 3	18. 0
		Qd	126. 1	39. 0	126. 4	120. /	33. 3	120. 6	128. 5	21. 5	129. 6
		no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
せ	Q(d/bj	78. 04	23. 06	78. 24	74. 68	19. 67	74. 66	79. 52	12. 69	80. 23
6			1.000	1. 034	1.000	1.003	1. 038	1.003	1.000	1. 025	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	210.0	196. 2	191.6	205. 3	191. 6	191. 3	203. 6	191. 3
	Qas	正	295. 1	309. 2	295. 1	287. 8	301.6	287. 8	287. 8	301.6	287. 8
		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	OK	0K	0K	0K	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	0. 62L		0. 62L	0. 62L		0. 62L	0. 76L		0. 77L
		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	215. 5		215. 5
	判定	D	226. 5 OK/OK		226. 5 OK/OK	226. 5 OK/OK		226. 5 OK/OK	226. 5 OK/OK		226. 5 OK/OK

	WC =	- A		.c (2)	,		11 / 2	<u>, </u>	0	11 / 2	1
	断面			G (3)	VCI		1A (3	<i>)</i>		1A (3) VCI
	部材	<u> </u>		-ム1F層[X5			-42F層[X5			-43F層[X5	
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	272. 6	-186. 6	53. 1	129. 0	-65. 2	113. 6	128. 2	-65. 0	114. 8
	Ms	U	389. 4	0.0	219. 3	221. 8	0.0	209. 7	235. 4	0.0	224. 9
応	IIIO	D	0. 0	211. 3	113. 0	0.0	66.8	0.0	0. 0	66. 4	0. 0
力	L	no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
75		QI	186. 1	27. 4	-131. 3	91. 7	1. 9	-87. 9	91. 5	1. 7	-88. 2
		Qs	224. 9	66. 2	170. 0	117. 6	27. 8	113. 8	121. 3	31. 4	117. 9
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	++ FC		Fc30 (Fc30 (Fc30 (Fc = 30.	00)
	刊貝	鉄筋	SD390	0/SD345/S	D295		0/SD345/S	D295	SD390	O/SD345/S	D295
		b	70. 0	70. 0	70. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
		D	160. 0	160.0	160. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0	55. 0
		U	151. 5	151. 5	151. 5	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
	d	D	151. 5	151. 5	151. 5	46. 2	48. 4	46. 2	46. 2	48. 4	46. 2
		Ū	132. 5	132. 5	132. 5	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
	j	D	132. 5	132. 5	132. 5	40. 4	42. 3	40. 4	40. 4	42. 3	40. 4
	被し	_	5. 0		102.0	4. 0			4. 0		
断	1/2	1	8-D32	8-D32	8-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
面	上端		0 002	0 002	0 002	J DLL	0 022	J DLL	O DLL	O DLL	O DLL
	筋	2				2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	13/3							_ 0			
		1	8-D32	8-D32	8-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	下端		0 002	0 002	0 002	O DLL	O DZZ	O DZZ	O DLL	O DEE	0 022
	筋	2				2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	7373										2 522
		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	63. 52	63. 52	63. 52	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
	at	D	63. 52	63. 52	63. 52	19. 35	11. 61	19. 35	19. 35	11. 61	19. 35
		Ü	0. 60	0. 60	0. 60	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93
曲	pt	D	0. 60	0. 60	0. 60	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93
げ		Mal	1723. 2	1723. 2	1723. 2	166. 4	108. 3	166. 4	166. 4	108. 3	166. 4
		U	3446. 4	3446. 4	3446. 4	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9
	Mas	D	3446. 4	3446. 4	3446. 4	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9
	4	月 月 定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
		U	4029. 2	311, 311	4029. 2	352. 9	511, 511	352. 9	352. 9	311, 311	352. 9
	My	D	3715. 1		3715. 1	305. 1		305. 1	305. 1		305. 1
	Ι,	, (L)		0.0 (800.			0.0 (800.			0. 0 (800.	
		I I	128. 0	30. 7	189. 4	0. 3	36. 9	126. 7	0. 3	43. 0	132. 8
	Qd	負	244. 3	85. 6	73. 1	130. 6	40. 7	0. 3	136. 1	46. 3	0. 3
		Qd	244. 3	85. 6	189. 4	130. 6	40. 7	126. 7	136. 1	46. 3	132. 8
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
世		d/bj	26. 33	9. 22	20. 42	71. 84	21. 40	69. 73	74. 91	24. 32	73. 07
6		u, 25	2. 000	2. 000	2. 000	1.000	1. 024	1. 000	1. 000	1. 027	1. 000
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
	ű	s. 負	1. 287	1. 287	1. 287	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		pw w	1. 137	1. 137	1. 137	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564
		Qal	2313. 7	2313. 7	2313. 7	208. 2	221. 7	208. 2	208. 2	222. 1	208. 2
	_	正	2382. 0	2382. 0	2382. 0	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1
	Qas	負	2697. 9	2697. 9	2697. 9	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1
		Qax	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 OK	OK OK	OK OK	OK OK	OK O	OK O. G	OK OK
		U	0. 18L		0. 12L	0. 65L		0. 62L	0. 65L		0. 948
	Ta	D	0.00		0. 078	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	Ü	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		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	1.7~		J, J		J, JII	J, J.		J, J.	J, JII		J, JI

	断面	名	G.	1A (3)	G	1A (3)	G	1A (3)
	部材位置			-ハ、、。 -ム4F層[X5	-X6]		- <u>ハ、。</u> -ム5F層[X5	-X6]		-¼6F層[X5	-X6]
		过置 立置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
位		<u>英</u>	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
置		文朔 豆期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
		<u>立为</u>	128. 1	-64. 9	115. 0	128. 4	-65. 4	113. 8	126. 5	-63. 8	118. 8
	Ms	U	243. 5	0.0	235. 4	234. 3	0.0	226. 5	215. 7	0.0	212. 3
応		D	0.0	67. 4	5. 4	0.0	68. 8	0.0	0.0	66. 0	0.0
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
7.5		QI	91. 5	1. 6	-88. 2	91. 7	1. 8	-88. 0	90.8	1. 0	-88. 9
		Qs	123. 8	33. 9	120. 5	121. 6	31. 8	118. 0	115. 8	26. 0	113. 9
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.	00)		Fc = 30.		Fc27		
	们具	鉄筋		O/SD345/S		SD39	O/SD345/S		SD39	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. 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
		Ū	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
	被儿		4. 0			4. 0			4. 0		
断	1/2	1 1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
面	上端		0 022	U DLL	0 022	0 022	0 022	0 022	0 022	0 022	0 022
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	11/1		LULL		LULL	LULL		L VLL	L ULL		LULL
		1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	下端		J DLL	J DLL	J DLL	J DLL	J DLL	O DLL	J DLL	0 022	J DLL
	筋	2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	1173		L DLL		2 022	L DLL		2 022	L DLL		2 022
		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	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93
ш	pt	D	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93	0. 93	0. 53	0. 93
曲げ	-	Mal	166. 4	108. 3	166. 4	166. 4	108. 3	166. 4	165. 3	107. 8	165. 3
.,		U	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9	265. 2	172. 9	265. 2
	Mas	D	266. 9	173. 8	266. 9	266. 9	173. 8	266. 9	265. 2	172. 9	265. 2
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	0K/0K	0K/0K	OK/OK
		U	352. 9	OIT/ OIT	352. 9	352. 9	OIT/ OIT	352. 9	352. 9	OIT/ OIT	352. 9
	Му	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. 3	46. 8	136. 6	0. 3	43. 1	132. 9	0. 3	36. 6	126. 4
	Qd	負	139. 9	50. 1	0. 3	136. 6	46. 7	0. 3	128. 3	38. 5	0. 3
		Qd	139. 9	50. 1	136. 6	136. 6	46. 7	132. 9	128. 3	38. 5	126. 4
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
44		d/b j	76. 99	26. 31	75. 18	75. 14	24. 54	73. 14	70. 61	20. 22	69. 54
せん	Q/C	u/ D J	1. 000	1. 027	1. 000	1. 000	1. 027	1. 000	1. 000	1. 030	1. 000
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. 丘 S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000
		DW DW	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564	0. 564
		Qal	208. 2	222. 1	208. 2	208. 2	222. 1	208. 2	202. 7	216. 8	202. 7
		正	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1	304. 9	319. 4	304. 9
	Qas	負	313. 1	328. 0	313. 1	313. 1	328. 0	313. 1	304. 9	319. 4	304. 9
	(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	OK O	OK O	OK O	OK O	OK O. U	OK OK	OK OK
		U	0. 998	JIV	0. 978	0. 65L	JIV	0. 948	0. 64L	JIV	0. 63L
	Ta	D	0. 00		0. 00\$	0. 00		0. 00	0.04L		0. 00
		U	0.00		0.003	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
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	1,17		OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN

	断面	夕	Ū.	1A (3)		G (3)	, 1	0	3 (3)	
	部材			-47F層[X5	/ _V61		u (3 / -41F層[X1			-ム2F層[X1	
				中央							
位	1.	立置	左端		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)	(115)	(400)	(115)	(136)	(400)	(136)
		MI	164. 3	-85. 0	126. 3	144. 8	-160. 3	310. 5	202. 2	-109. 2	227. 6
	Ms	U	222. 3	0.0	191. 3	1357. 8	0.0	1458. 7	1078. 0	0.0	1087. 9
応		D	0.0	88. 5	0.0	1068. 2	192. 7	837. 7	673. 6	117. 0	632. 7
力		no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
73		QI	115. 5	4. 8	-106. 0	158. 7	-20. 7	-200. 1	158. 5	-3. 2	-164. 9
		Qs	132. 4	21. 6	122. 9	572. 9	435. 0	614. 3	487. 6	332. 3	494. 0
	L. no		K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 (Fc = 27.		Fc30 (00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
			SD390	0/SD345/S		SD39	D/SD345/S			O/SD345/S	
		b	45. 0	45. 0	45. 0	70. 0	70. 0	70. 0	75. 0	75. 0	75. 0
		D	55. 0	55. 0	55. 0	160.0	160.0	160. 0	75. 0	75. 0	75. 0
	al .	U	46. 2	48. 4	46. 2	151. 5	151. 5	151. 5	66. 2	68. 0	66. 2
	d	D	46. 2	48. 4	46. 2	151. 5	151. 5	151. 5	66. 2	68. 0	66. 2
		Ū	40. 4	42. 3	40. 4	132. 5	132. 5	132. 5	57. 9	59. 5	57. 9
	j	D	40. 4	42. 3	40. 4	132. 5	132. 5	132. 5	57. 9	59. 5	57. 9
blom	被し	J/sat	4. 0			5. 0			4. 0		
断		1	3-D22	3-D22	3-D22	8-D32	8-D32	8-D32	6-D29	6-D29	6-D29
面	上端										
	筋	2	2-D22		2-D22				2-D29		2-D29
	12.2										
		1	3-D22	3-D22	3-D22	8-D32	8-D32	8-D32	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D22		2-D22				2-D29		2-D29
	7373										
	OTD	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	D13	D13	D13
	STP	形L°ッチ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	7–100	7–100	7–100
		U	19. 35	11. 61	19. 35	63. 52	63. 52	63. 52	51. 36	38. 52	51. 36
	at	D	19. 35	11. 61	19. 35	63. 52	63. 52	63. 52	51. 36	38. 52	51. 36
		Ū	0. 93	0. 53	0. 93	0. 60	0. 60	0.60	1. 04	0. 76	1. 04
曲	pt	D	0. 93	0. 53	0. 93	0. 60	0. 60	0. 60	1. 04	0. 76	1. 04
げ		Mal	165. 3	107. 8	165. 3	1723. 2	1723. 2	1723. 2	582. 4	458. 0	582. 4
·		U	265. 2	172. 9	265. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4	1164. 8	915. 9	1164. 8
	Mas	D	265. 2	172. 9	265. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4	1164. 8	915. 9	1164. 8
	4	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	4029. 2	,	4029. 2	1380. 6	,	1380. 6
	My	D	305. 1		305. 1	3715. 1		3715. 1	1312. 0		1312. 0
	Ι'	(L)		0.0 (800.			0. 0 (800.			0. 0 (800.	
	0.1	正	20. 6	20. 5	131. 3	462. 7	642. 1	821. 5	335. 2	496. 9	658. 6
	Qd	 負	140. 8	30. 0	20. 6	780. 0	600. 7	421. 3	652. 2	490. 5	328. 8
		Qd	140. 8	30. 0	131. 3	780. 0	642. 1	821. 5	652. 2	496. 9	658. 6
		no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/bj	77. 48	15. 78	72. 24	84. 07	69. 20	88. 54	150. 21	111. 38	151. 67
ん		١	1. 000	1. 015	1. 000	1. 976	1. 976	1. 976	1. 296	1. 320	1. 296
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 064	1. 064	1. 064	1. 000	1. 000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 117	1. 117	1. 117	1. 000	1. 000	1. 000
		pw	0. 564	0. 564	0. 564	1. 137	1. 137	1. 137	1. 185	1. 185	1. 185
		Qal	202. 7	214. 5	202. 7	2296. 0	2296. 0	2296. 0	861. 7	893. 7	861. 7
		正	304. 9	319. 4	304. 9	2452. 4	2452. 4	2452. 4	1145. 6	1176. 9	1145. 6
	Qas	負	304. 9	319. 4	304. 9	2510. 2	2510. 2	2510. 2	1145. 6	1176. 9	1145. 6
		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. 82L		0. 75L	0. 748		0. 778	1. 568		1. 58\$
	Ta	D	0.00		0.00	0. 448		0. 40\$	0.80\$		0. 798
, .	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
	1 14	Ü	215. 5		215. 5	285. 0		285. 0	125. 4		132. 9
	Ld1	D	226. 5		226. 5	285. 0		285. 0	139. 9		147. 4
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	11/		J.1/ JII		J.1/ JII	J.1/ JII		J.1/ JII	J.1/ JII		J. 1/ JIX

	断面	夕	C	3 (3)			3 (3))		3 (3))
	部材			<u>いしょ</u> -43F層[X1	_X21		<u>いしょう</u> -44F層[X1	_X21		いている。/ -ム5F層[X1	_X21
		<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	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		M 	198. 8	-107. 2	223. 2	179. 4	-92. 8	191. 4	179. 1	-92. 8	191. 6
		U	989. 6	0.0	1004. 2	706. 2	0.0	711. 5	677. 3	0.0	681. 2
	Ms	D	591. 9	112. 0	557. 9	347. 3	96. 1	328. 6	319. 0	97. 1	298. 0
応		no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
カ		QI	156. 0	-3. 0	-162. 1	137. 5	-1. 5	-140. 5	137. 4	-1. 6	-140. 5
		Qs	454. 0	301. 0	460. 1	338. 8	202. 8	341. 8	327. 4	191. 5	330. 5
	L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	++ FE FC			Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)		Fc = 30.	
	材質	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	75. 0	75. 0	75. 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	50. 9	53. 0	50. 9	50. 9	53. 0	50. 9
	d	D	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53. 0	50. 9	50. 9	53. 0	50. 9
		Ū	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5	44. 5	46. 4	44. 5
	j	D	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5	44. 5	46. 4	44. 5
Nor	被儿	J/sat	4. 0			4. 0			4. 0		
断		1	6-D29	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
面	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-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
	011	形ピッチ	7–100	7–100	7–100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94	44. 94	32. 10	44. 94
		D	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94	44. 94	32. 10	44. 94
ш	pt	U D	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61	1. 61	1. 10	1. 61
曲げ			1.04	0.76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61	1. 61 379. 3	1. 10	1. 61 379. 3
1)	ľ	Mal	582. 4 1164. 8	458. 0 915. 9	582. 4 1164. 8	379. 3 758. 6	291. 0 582. 1	379. 3 758. 6	758. 6	291. 0 582. 1	758. 6
	Mas	U D	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6	758. 6	582. 1	758. 6
	7	<u>, レー</u> 判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
		U	1380. 6	OIX/ OIX	1380. 6	936. 0	OII/ OII	936. 0	936. 0	OII/ OII	936. 0
	My	D	1312. 0		1312. 0	883. 2		883. 2	883. 2		883. 2
	Ι,	(L)		0. 0 (800.			0.0 (800.			0.0 (800.	
		正	290. 9	450. 0	609. 1	164. 5	303. 5	442. 4	147. 5	286. 5	425. 5
	Qd	負	603. 0	443. 9	284. 8	439. 4	300. 4	161. 5	422. 4	283. 4	144. 4
		Qd	603. 0	450. 0	609. 1	439. 4	303. 5	442. 4	422. 4	286. 5	425. 5
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
世		d/bj	138. 88	100.88	140. 28	179. 38	119.03	180. 61	172. 41	112. 37	173. 68
6			1. 299	1. 322	1. 299	1. 088	1. 120	1. 088	1. 088	1. 119	1. 088
断	а	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	1. 185	1. 185	1. 185	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155
	(Qal	862. 5	894. 6	862. 5	438. 5	462. 8	438. 5	438. 5	462. 7	438. 5
	Qas	正	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661.1	635. 2	635. 2	661.1	635. 2
		負	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661.1	635. 2	635. 2	661.1	635. 2
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	+	判定	0K	OK	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	1. 458		1. 46S	1. 578		1. 588	1. 518		1. 528
		D	0. 70\$		0. 688	0. 598		0. 58\$	0. 53\$		0. 518
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	125. 4		132. 9	121. 6		129. 1	121. 6		129. 1
		D	139. 9		147. 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		20 (0)			20 (0)	, 1		C (2)	
				i3 (3)	VOI		i3 (3)	VOI		G (3)	VOI
	部材化			-ム6F層[X1			-ム7F層[X1			-ム1F層[X2	
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 一	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
		豆期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(115)	(400)	(115)
		MI	173. 9	-88. 9	182. 9	174. 4	-95. 5	195. 8	274. 7 1364. 3	-128. 2	244. 9
	Ms	U D	538. 8	0. 0 91. 4	542. 8 177. 0	468. 0	0.0	485. 2	814. 9	0.0	1346. 3 856. 5
応			190. 9 K2/K1	K1/K1	K1/K2	119. 2 K2/K1	97. 6 K1/K1	93. 6 K1/K2	K2/K1	134. 1 K1/K2	K1/K2
カ		no Q I	132. 4	-1. 1	-134. 7	134. 7	-2. 7	-140. 1	183. 1	3.7	-175. 7
		Qs	271. 8	140. 5	274. 1	246. 8	114. 8	252. 2	567. 5	388. 1	560. 0
			K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
		no Fc	Fc27 ($F_{c} = 27.$		Fc27 ($F_{c} = 27.$		Fc30 (Fc = 30.	
	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	160. 0	160. 0	160. 0
		U	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6	151. 5	151. 5	151. 5
	d	D	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6	151. 5	151. 5	151. 5
		U	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	131. 5	131. 5	132. 5
	j	D	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	132. 5	132. 5	132. 5
	被し		4. 0		55	4. 0		–	5. 0		102. 0
断	17,5	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	8-D32	8-D32	8-D32
面	上端		. 520	. 520	. 520	. 520	. 520	. 520	5 502	5 502	5 552
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29			
	, ,,,,										
		1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	8-D32	8-D32	8-D32
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29			
	13.2										
	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
	0+	U	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	63. 52	63. 52	63. 52
	at	D	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	63. 52	63. 52	63. 52
	pt	U	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	0. 60	0. 60	0. 60
曲		D	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	0. 60	0. 60	0. 60
げ		Mal	305. 6	232. 1	305. 6	305. 6	232. 1	305. 6	1723. 2	1723. 2	1723. 2
	Mas	U	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4
		D	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4
	<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	4029. 2		4029. 2
	,	D	751. 9	0 0 /000	751. 9	751. 9	0 0 /000	751. 9	3715. 1	0 0 /000	3715. 1
	L	(L)		0.0 (800.	0)	33. 5	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	
	Qd	正	76. 6	210. 2	343. 8		170. 9	308. 2	393. 5	572. 9	752. 2
		負	341.5	207. 9	74. 4 343. 8	302. 9	165. 5	28. 1	759. 7	580. 3	400. 9
		Qd	341. 5 K2	210. 2 K1	K1	302. 9 K2	170.9 K1	308. 2 K1	/59. / K2	K2	752. 2 K1
		no d/bj	171. 55	100. 77	172. 68	152. 15	81. 91	154. 84	81.88	62. 55	81. 08
せん	Ų	u/ D J	1. 085	1. 123	1. 085	1. 062	1. 099	1. 062	2. 000	2. 000	2. 000
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 002	1. 000	1. 002	1. 089	1. 089	1. 089
1471	а	S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 079	1. 079	1. 079
		pw	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 137	1. 137	1. 137
		Qal	344. 5	366. 9	344. 5	341. 0	363. 2	341. 0	2313. 7	2313. 7	2313. 7
		正	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2480. 0	2480. 0	2480. 0
	Qas	負	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2468. 3	2468. 3	2468. 3
	(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
		U	1. 43\$	-	1. 448	1. 278	-	1. 298	0. 728	-	0.718
	Ta	D	0. 32S		0. 31S	0. 148		0. 12S	0. 378		0. 38\$
1_1	1.7	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	285. 0		285. 0
	Ld1	D	136. 1		143. 6	136. 1		143. 6	285. 0		285. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	夕	0	2 (3)			2 (3)			2 (3)	
	部材			<u>と (</u>	_X31		<u>にしていた。</u> -43F層[X2	_X31		<u>に 、 。</u> -44F層[X2	-X31
		<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	4	豆期	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)
		M 77 22/3	217. 1	-107. 2	216. 8	213. 6	-105. 0	212. 7	186. 6	-91. 7	186. 3
		U	1074. 7	0. 0	1074. 4	1002. 6	0.0	1001. 6	712. 7	0.0	712. 3
	Ms	D	640. 6	107. 2	640. 7	575. 4	105. 1	576. 1	339. 5	91. 8	339. 7
応			K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
力		no Q I	161. 7	0.0	-161. 7	159. 2	0.1	-159. 0	139. 0	0.0	-139. 0
				325. 2						202. 4	341. 3
	Qs		486. 9		486. 8	458. 3	299. 2	458. 1	341.3		
	L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc		$F_{c} = 30.$		FC30 ($F_{\rm C} = 30.$	00)		$F_{c} = 30.$	
		鉄筋_		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 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	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53. 0	50. 9
	<u> </u>	D	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53.0	50. 9
	j	U	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5
		D	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5
断	被し	J/sat	4. 0			4. 0			4. 0		
面		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	5-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	5-D29	5-D29	5-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	7–100	7–100	7–100	7-100	7–100	7-100	5-100	5-100	5-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94
	aL	D	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94
	n+	U	1. 04	0. 76	1. 04	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61
曲げ	pt	D	1. 04	0. 76	1. 04	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61
げ		Mal	582. 4	458. 0	582. 4	582. 4	458. 0	582. 4	379. 3	291.0	379. 3
	Mas	U	1164. 8	915. 9	1164. 8	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6
		D	1164. 8	915. 9	1164. 8	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6
	4	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Msz	U	1380. 6		1380.6	1380. 6		1380. 6	936. 0		936. 0
	Му	D	1312. 0		1312. 0	1312. 0		1312. 0	883. 2		883. 2
	L'	(L)	490	0.0 (800.	0)	490	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)
	Qd	正	326. 0	487. 7	649. 4	289. 5	448. 6	607. 7	164. 5	303. 5	442. 4
	Q U	負	649. 5	487. 8	326. 1	607. 9	448. 8	289. 7	442. 5	303. 5	164. 5
		Qd	649. 5	487. 8	649. 4	607. 9	448. 8	607. 7	442. 5	303. 5	442. 4
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
世	Q	d/bj	149. 58	109. 34	149. 57	140. 00	100.60	139. 95	180. 64	119.06	180. 61
6			1. 321	1. 345	1. 321	1. 321	1. 345	1. 321	1. 100	1. 132	1. 100
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	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 155	1. 155	1. 155
	(Qal	870. 1	902. 4	870. 1	870. 3	902. 6	870. 3	440. 9	465. 3	440. 9
	0	正	1145. 6	1176. 9	1145. 6	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661.1	635. 2
	Qas	負	1145. 6	1176. 9	1145. 6	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661.1	635. 2
	(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	0K	0K	OK	OK
		U	1. 56S		1. 56S	1. 46S		1. 46S	1. 58S		1. 58S
	Ta	D	0. 78\$		0. 78\$	0. 698		0. 698	0. 598		0. 598
, ,	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
看	1.14	Ū	131. 0		131. 0	131. 0		131. 0	127. 3		127. 3
	Ld1	D	145. 5		145. 5	145. 5		145. 5	141.8		141. 8
	判定		0K/0K		0K/0K	OK/OK		0K/0K	0K/0K		OK/OK
	T'] /C		OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN

	断面	夕	0	i2 (3)		C	i2 (3)	, 1		2 (3)	
	部材			<u>に (3)</u> -45F層[X2	_X31		1 <u>2 (3)</u> -46F層[X2	_X31		<u>に 、 。</u> -47F層[X2	_X31
		<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 	186. 6	-91. 7	186. 3	179. 3	-88. 1	179. 1	187. 5	-93. 6	186. 6
		U	681. 0	0.0	680. 6	548. 4	0. 0	548. 0	487. 4	0.0	486. 3
	Ms	D	307. 7	91.8	308. 0	189. 7	88. 2	189. 8	112. 5	93. 7	113. 2
応	1	no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
カ		QI	139. 0	0.0	-138. 9	133. 6	0.0	-133. 5	137. 5	0.1	-137. 3
		Qs	329. 1	190. 2	329. 1	275. 5	141. 9	275. 5	252. 8	115. 4	252. 6
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
		Fc		Fc = 30.		Fc27 (00)	Fc27 (Fc = 27.	
	材質	鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			D/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
		U	50. 9	53. 0	50. 9	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6
	d	D	50. 9	53. 0	50. 9	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6
		Ū	44. 5	46. 4	44. 5	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2
	j	D	44. 5	46. 4	44. 5	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2
Na	被し	J/sat	4. 0			4. 0			4. 0		
断		1	5-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
面	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	5-D29	5-D29	5-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
	011	形ピッチ	5-100	5-100	5-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	at	U	44. 94	32. 10	44. 94	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52
		D	44. 94	32. 10	44. 94	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52
ш.	pt	U D	1. 61	1. 10	1. 61	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69
曲げ			1. 61	1. 10	1. 61	1. 69	1. 08 232. 1	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69
1)		Mal	379. 3 758. 6	291. 0 582. 1	379. 3 758. 6	305. 6 611. 2	464. 2	305. 6	305. 6 611. 2	232. 1 464. 2	305. 6 611. 2
	Mas	U D	758. 6	582. 1	758. 6	611. 2	464. 2	611. 2 611. 2	611. 2	464. 2	611. 2
	1	<u>, レ</u> 判定	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K	0K/0K
		U	936. 0	OIX/ OIX	936. 0	804. 4	OII/ OII	804. 4	804. 4	OIV/ OIV	804. 4
	My	D	883. 2		883. 2	751. 9		751. 9	751. 9		751. 9
	Ι,	(L)	490	0. 0 (800.	000. 2		0.0 (800.			0. 0 (800.	
		正	146. 2	285. 1	424. 1	79. 3	212. 9	346. 4	35. 5	172. 9	310. 3
	Qd	負	424. 2	285. 2	146. 2	346. 5	212. 9	79. 3	310. 5	173. 1	35. 7
		Qd	424. 2	285. 2	424. 1	346. 5	212. 9	346. 4	310. 5	173. 1	310. 3
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
せ		d/bj	173. 17	111. 88	173. 13	174. 04	102. 07	174. 01	155. 98	82. 99	155. 87
6			1. 100	1. 132	1. 100	1. 094	1. 132	1. 094	1. 082	1. 119	1. 082
断	а	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	1. 155	1. 155	1. 155	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129
	(Qal	440. 8	465. 2	440.8	345. 9	368. 4	345. 9	344. 0	366. 4	344. 0
	Qas	正	635. 2	661.1	635. 2	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7
		負	635. 2	661. 1	635. 2	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	OK	0K	0K	OK	0K	0K	OK	0K
	Ta	U	1. 518		1. 518	1. 458		1. 458	1. 30\$		1. 30\$
		D	0. 528		0. 528	0. 33\$		0. 33\$	0. 158		0. 158
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	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3
		D	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	夕		G (3)		C	2 (3))	C.	i2 (3)	1	
位置						_X/\lambda						_X / 1	
接別													
数	位	1 <u>.</u>	工 <u>目</u>										
Mil 252, 7 (-1035, 3 (-252, 7) (-170, 1-107, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-170, 1 (-17	置			(-/	(/						, ,		
Ms				, ,	(/						, ,		
The part of th			MI										
1		Mo		1367. 1			1074. 4						
L no		IVIS	D	861.8	135. 4	861.8	640. 4	107. 1	640. 4	575. 6	105. 1	575. 6	
1	心		. no	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K4		
Recomposition Property Pr)J												
Lno R/2 K1 K1 K2 K1 K1 K2 K1 K1			-										
検験 Fc													
大き													
B		材質	<i>₽</i> ⊬ <i>4</i> ⁄⁄				1 000 ((C - 30.	DOOF				
Total Part													
변변													

1		Ч				151. 5							
The part of th		ŭ	D			151. 5	66. 2		66. 2	66. 2			
The part of th		:	U	132. 5		132. 5	57. 9	59. 5		57. 9	59. 5	57. 9	
接		J	D		132. 5	132. 5	57. 9	59. 5	57. 9		59. 5	57. 9	
計画	F-I comb	被し	J/sat										
上端 1		1/^											
おきして	血	上徙	-	0 002	0 002	0 002	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	
T			2				2-N2Q		2-N2Q	2-N2Q		2-D20	
下端 1		נגמ					Z DZ3		Z DZ3	Z DZ3		Z DZ3	
下端 1			1	0 020	0 020	0 020	6 020	6 020	6 000	6 000	6 000	6 020	
新		— 1m		8-032	8-032	8-032	0-029	0-029	0-DZ9	0-DZ9	0-DZ9	0-D29	
STP 福子 D16 D16 D16 D13 D15 D14 D14 D14 D14 D15 D14 D14 D14 D15 D14 D14 D14 D15 D14 D14			_				0.000		0.000	0.000		0.000	
大き 大き 大き 大き 大き 大き 大き 大き		肋	2				2-029		2-029	2-029		2-029	
大き 大き 大き 大き 大き 大き 大き 大き													
at U 63.52 63.52 63.52 51.36 38.52 51.36 38.52 51.36		QTP								D13			
曲 け U 0.60 0.60 0.60 1.04 0.76 1.04 1.04 0.76 1.04		011	形ピッチ										
世		0+	U										
開		aL	D	63. 52	63. 52	63. 52	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	
曲 け			U	0. 60	0. 60	0. 60	1. 04	0. 76	1. 04	1. 04	0. 76	1. 04	
Has	#	рι	D	0. 60	0. 60	0. 60	1. 04	0. 76	1. 04	1. 04	0. 76	1. 04	
Mas U 3446.4 3446.4 3446.4 1164.8 915.9 1164.8 1164.8 915.9 1164.8 D 3446.4 3446.4 3446.4 1164.8 915.9 1164.8 1164.8 915.9 1164.8 判定 OK/OK OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/OK/O	げ		Na I	1723. 2	1723. 2	1723. 2	582. 4	458. 0	582. 4	582. 4	458. 0	582. 4	
Mas													
判定		Mas											
My		4											
Tag					OIL/ OIL			OIL/ OIL			OIL/ OIL		
L'(L) 490.0 (800.0) 490.0 (800.0) 490.0 (800.0) 490.0 (800.0) Qd		My											
Qd 正 407.2 586.5 765.9 325.9 487.6 649.3 289.4 448.5 607.6		1 '			0 0 (000			0 0 (000			0 0 (000		
Year 1		L	\-/										
Qd 765.9 586.5 765.9 649.3 487.6 649.3 607.6 448.5 607.6 L.no K2 K2 K1 K2 K1 K1 K2 K1 K1		Qd											
L. no K2 K2 K1 K2 K1 K1 K2 K1 K1				705	E00 E			407.0	0.40		440 5		
世ん							649. 3					607.6	
Ta								K1					
B	せ	Qc	d/bj										
S. 負 1.085 1.085 1.080 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6 1.145.6	ん								1. 321			1. 323	
Post	断	a	s. 正	1. 085	1. 085	1. 085	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	
Post			S. 負	1. 085	1. 085	1. 085	1. 000	1.000	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	
Qal 2313.7 2313.7 2313.7 2313.7 870.2 902.5 870.2 870.8 903.1 870.8 Qas 2475.0 2475.0 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 1145.6 <th c<="" th=""><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th></th><th>1. 185</th><th>1. 185</th><th>1. 185</th><th>1. 185</th><th>1. 185</th><th>1. 185</th></th>	<th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th>1. 185</th> <th>1. 185</th> <th>1. 185</th> <th>1. 185</th> <th>1. 185</th> <th>1. 185</th>							1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185
Qas 正 2475. 0 2475. 0 2475. 0 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1176. 9 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6 1145. 6		()al										
付						2475 0							
付着 U 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 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 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 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 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 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		Qas											
対定 OK													
付着 U 0.72S 0.72S 1.56S 1.56S 1.46S 1.46S Ld D 0.38S 0.38S 0.78S 0.78S 0.69S 0.69S Ld D 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld1 D 285.0 285.0 131.0 131.0 131.0 131.0 Ld1 D 285.0 285.0 145.5 145.5 145.5 145.5													
付着 D 0.38S 0.38S 0.78S 0.69S 0.69S Ld U 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld D 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Ld1 U 285.0 285.0 131.0 131.0 131.0 131.0 Ld1 D 285.0 285.0 145.5 145.5 145.5 145.5		+			UIΛ		1 560	UIΛ			UIΛ		
付 Ld U 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0		Ta					1. 305						
着 Ld1 U 285.0 285.0 131.0 131.0 131.0 131.0 D 285.0 285.0 145.5 145.5 145.5													
Image: Example of the large	付	Ιd											
Ld1 D 285. 0 285. 0 131. 0 131. 0 131. 0 131. 0 131. 0 131. 0	善												
285. U 285. U 145. 5 145. 5 145. 5 145. 5	/ E	I d1											
判定			D										
		判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

	断面	夕	0	32 (3)	,		i2 (3)	, 1		32 (3)	,
					VAT			V 4 7			V41
	部材件			-ム4F層[X3			-ム5F層[X3			-46F層[X3	
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 一	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
_		豆期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		MI	186. 4	-91.8	186. 4	186. 4	-91.8	186. 4	179. 2	-88. 2	179. 2
	Ms	U	712. 4	0.0	712. 4	680. 7	0.0	680. 7	548. 0	0.0	548. 0
応		D	339. 5	91. 8	339. 5	307. 8	91.8	307. 8	189. 6	88. 2	189. 6
力		no	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2
75		QI	139. 0	-0. 0	-139. 0	139. 0	-0.0	-139. 0	133. 6	0.0	-133. 6
		Qs	341. 3	202. 3	341. 3	329. 1	190. 1	329. 1	275. 4	141. 9	275. 4
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (Fc27 (Fc = 27.	00)
	们员	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	50. 9	53. 0	50. 9	50. 9	53. 0	50. 9	50. 6	53. 0	50. 6
	u	D	50. 9	53. 0	50. 9	50. 9	53. 0	50. 9	50. 6	53. 0	50. 6
	j	U	44. 5	46. 4	44. 5	44. 5	46. 4	44. 5	44. 2	46. 4	44. 2
	J	D	44. 5	46. 4	44. 5	44. 5	46. 4	44. 5	44. 2	46. 4	44. 2
地广	被し	J/sat	4. 0			4. 0			4. 0		
断面		1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	4-D29
田	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-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
	011	形ピッチ	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	4-100	4-100	4-100
	at	U	44. 94	32. 10	44. 94	44. 94	32. 10	44. 94	38. 52	25. 68	38. 52
	u t	D	44. 94	32. 10	44. 94	44. 94	32. 10	44. 94	38. 52	25. 68	38. 52
	pt	U	1. 61	1. 10	1. 61	1. 61	1. 10	1. 61	1. 69	1. 08	1. 69
曲	•	D	1. 61	1. 10	1.61	1. 61	1. 10	1. 61	1. 69	1. 08	1. 69
げ		Ma I	379. 3	291.0	379. 3	379. 3	291.0	379. 3	305. 6	232. 1	305. 6
	Mas	U	758. 6	582. 1	758. 6	758. 6	582. 1	758. 6	611. 2	464. 2	611. 2
		D	758. 6	582. 1	758. 6	758. 6	582. 1	758. 6	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
	My	U	936. 0		936. 0	936. 0		936. 0	804. 4		804. 4
	,	D	883. 2	0 0 (000	883. 2	883. 2	0 0 (000	883. 2	751. 9	0 0 (000	751. 9
	L.	(L)		0.0 (800.		490	0.0 (800.		490	0.0 (800.	
	Qd		164. 4	303. 4	442. 4	146. 2	285. 2	424. 1	79. 2	212. 8	346. 3
		負	442. 4	303. 4	164. 4	424. 1	285. 2	146. 2	346. 3	212. 8	79. 2
		Qd	442. 4	303. 4	442. 4	424. 1	285. 2	424. 1	346. 3	212. 8	346. 3
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ	Q)	d/bj	180.60	119.02	180.60	173. 14	111. 85	173.14	173. 98	102.01	173. 98
ん N/C		<u> </u>	1. 100	1. 133	1. 100	1. 100	1. 133	1. 100	1. 095	1. 132	1. 095
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	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155 465. 4	1. 155	1. 129	1. 129	1. 129
	- (Qal	441. 0	465. 4	441. 0	441.0		441. 0	345. 9	368. 4	345. 9
	Qas	<u>正</u> 負	635. 2	661.1	635. 2	635. 2	661. 1 661. 1	635. 2	499. 7 499. 7	523. 6 523. 6	499. 7 499. 7
	-		635. 2	661.1	635. 2 0. 0	635. 2		635. 2			
		Qax 判定	0. 0 0K	0. 0 0K	0. U	0. 0 0K	0. 0 0K	0. 0 0K	0. 0 0K	0. 0 0K	0. 0 0K
		···IEUU	1. 58S	UIΛ	1. 58S	1. 51S	UΙ	1. 51S	1. 45S	UI\	1. 45S
	Ta	D	0. 598		0. 598	0. 528		0. 528	0. 33\$		0. 33\$
		U	0. 593		0. 593	0. 323		0. 523	0. 333		0. 333
付着	Ld	D	0. 0		0. 0	0. 0		0. 0	0. 0		0.0
着		U	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3
	Ld1	D	141. 8		141. 8	141. 8		141. 8	141. 8		141.8
	判定	U	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	T'I/C		OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN	OIN/ OIN		OIN/ OIN

	断面	夕	0	i2 (3)			G (3)	, 1	C	32 (3)	1
	部材			<u>に (3)</u> -47F層[X3	_X 4 1		<u>はしる</u> -ム1F層[X4	-X51		12 (3 / -ム2F層[X4	_X51
		<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		豆期	(140)	(400)	(140)	(115)	(400)	(115)	(136)	(400)	(136)
		MI	186. 9	-93. 7	186. 9	244. 9	-128. 2	274. 7	216. 8	-107. 2	217. 1
		U	486. 4	0.0	486. 4	1346. 3	0.0	1364. 3	1074. 4	0.0	1074. 7
	Ms	D	112. 5	93. 7	112. 5	856. 5	134. 1	814. 9	640. 7	107. 2	640. 6
応			K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
力		no							161. 7	-0. 0	
		QI	137. 4	0.0	-137. <u>4</u>	175. 7	-3. 7	-183. 1			-161. 7
		Qs	252. 6	115. 2	252. 6	560. 0	388. 1	567. 5	486. 8	325. 2	486. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc	Fc27 ($F_{c} = 27.$			$F_{c} = 30.$			$F_{c} = 30.$	
		鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S		SD39	0/SD345/S	
		b	45. 0	45. 0	45. 0	70.0	70.0	70.0	75. 0	75. 0	75. 0
		D	60.0	60.0	60.0	160. 0	160. 0	160.0	75. 0	75. 0	75. 0
	d	U	50. 6	53. 0	50. 6	151. 5	151. 5	151. 5	66. 2	68. 0	66. 2
	<u> </u>	D	50.6	53. 0	50.6	151. 5	151. 5	151.5	66. 2	68. 0	66. 2
	j	U	44. 2	46. 4	44. 2	132. 5	132. 5	132. 5	57. 9	59. 5	57. 9
		D	44. 2	46. 4	44. 2	132. 5	132. 5	132. 5	57. 9	59. 5	57. 9
断	被「		4. 0			5.0			4.0		
置		1	4-D29	4-D29	4-D29	8-D32	8-D32	8-D32	6-D29	6-D29	6-D29
Щ	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29				2-D29		2-D29
		1	4-D29	4-D29	4-D29	8-D32	8-D32	8-D32	6-D29	6-D29	6-D29
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29				2-D29		2-D29
	STP	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	D13	D13	D13
	011	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	7–100	7–100	7–100
	at	U	38. 52	25. 68	38. 52	63. 52	63. 52	63. 52	51. 36	38. 52	51. 36
	at	D	38. 52	25. 68	38. 52	63. 52	63. 52	63. 52	51. 36	38. 52	51.36
	pt	U	1. 69	1. 08	1. 69	0. 60	0. 60	0. 60	1. 04	0. 76	1. 04
曲げ		D	1. 69	1. 08	1. 69	0. 60	0. 60	0. 60	1. 04	0. 76	1. 04
げ		Mal	305. 6	232. 1	305. 6	1723. 2	1723. 2	1723. 2	582. 4	458. 0	582. 4
	Mas	U	611. 2	464. 2	611. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4	1164. 8	915. 9	1164. 8
		D	611. 2	464. 2	611. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4	1164. 8	915. 9	1164. 8
	4	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	4029. 2		4029. 2	1380. 6		1380. 6
	IVIY	D	751. 9		751. 9	3715. 1		3715. 1	1312. 0		1312. 0
	L'	(L)	490	0.0 (800.		49	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)
	Qd	正	35. 4	172. 8	310. 2	400. 9	580. 3	759. 7	326. 1	487. 8	649. 5
		負	310. 2	172. 8	35. 4	752. 2	572. 9	393. 5	649. 4	487. 7	326. 0
		Qd	310. 2	172. 8	310. 2	752. 2	580. 3	759. 7	649. 4	487. 8	649. 5
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ	Q	d/bj	155. 80	82. 82	155. 80	81. 08	62. 55	81.88	149. 57	109. 34	149. 58
6			1. 084	1. 121	1. 084	2. 000	2. 000	2. 000	1. 321	1. 345	1. 321
断	а	s. IE	1. 000	1. 000	1. 000	1. 079	1. 079	1. 079	1. 000	1.000	1. 000
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 089	1. 089	1. 089	1. 000	1.000	1. 000
		pw	1. 129	1. 129	1. 129	1. 137	1. 137	1. 137	1. 185	1. 185	1. 185
	(Qal	344. 3	366. 6	344. 3	2313. 7	2313. 7	2313. 7	870. 1	902. 4	870. 1
	Qas	正	499. 7	523. 6	499. 7	2468. 3	2468. 3	2468. 3	1145. 6	1176. 9	1145. 6
		負	499. 7	523. 6	499. 7	2480. 0	2480. 0	2480. 0	1145. 6	1176. 9	1145. 6
		Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	4	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
	Ta	U	1. 30S		1. 30S	0. 718		0. 72S	1. 56S		1. 56S
	ıa	D	0. 158		0. 158	0. 38\$		0. 378	0. 78\$		0. 78\$
<i>1</i> +	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
相	Ld1	U	127. 3		127. 3	285. 0		285. 0	131.0		131. 0
	Lui	D	141.8		141.8	285. 0		285. 0	145. 5		145. 5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

	断面	夕	C	i2 (3)			i2 (3))		2 (3))
	部材			<u>に (3)</u> -43F層[X4	_X51		<u>に 、 。</u> -44F層[X4	-X51		<u>に 、 。</u> -45F層[X4	-X51
		<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		豆期	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)
		M 7 20 1	212. 7	-105. 0	213. 6	186. 3	-91. 7	186. 6	186. 3	-91. 7	186. 6
		U	1001. 6	0.0	1002. 6	712. 3	0.0	712. 7	680. 6	0.0	681. 0
	Ms	D	576. 1	105. 1	575. 4	339. 7	91. 8	339. 5	308. 0	91. 8	307. 7
応	- 1		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
力		no Q I	159.0	-0.1	-159. 2	139. 0	-0.0	-139. 0		-0. 0	-139. 0
					-109. Z		202. 4		138. 9		
		Qs	458. 1	299. 2	458. 3	341.3		341.3	329. 1	190. 2	329. 1
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	材質	Fc		$F_{c} = 30.$			$F_{c} = 30.$			$F_{c} = 30.$	
		鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S			0/SD345/S	
		b	75. 0	75. 0	75. 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	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53. 0	50. 9	50. 9	53. 0	50. 9
	ч	D	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53.0	50. 9	50. 9	53.0	50. 9
	j	U	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5	44. 5	46. 4	44. 5
		D	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5	44. 5	46. 4	44. 5
断	被地		4. 0			4.0			4.0		
置		1	6-D29	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
щ	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
		1	6-D29	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-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
	011	形ピッチ	7–100	7–100	7–100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94	44. 94	32. 10	44. 94
	aı	D	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94	44. 94	32. 10	44. 94
	pt	U	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61	1. 61	1. 10	1. 61
曲げ		D	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61	1. 61	1. 10	1. 61
げ	1	Mal	582. 4	458. 0	582. 4	379. 3	291. 0	379. 3	379. 3	291. 0	379. 3
	Mas	U	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6	758. 6	582. 1	758. 6
		D	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6	758. 6	582. 1	758. 6
	#	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	1380. 6		1380. 6	936. 0		936. 0	936. 0		936. 0
	IWIY	D	1312. 0		1312. 0	883. 2		883. 2	883. 2		883. 2
	L'	(L)		0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)	490	0.0 (800.	0)
	Qd	正	289. 7	448. 8	607. 9	164. 5	303. 5	442. 5	146. 2	285. 2	424. 2
		負	607. 7	448. 6	289. 5	442. 4	303. 5	164. 5	424. 1	285. 1	146. 2
		Qd	607. 7	448. 8	607. 9	442. 4	303. 5	442. 5	424. 1	285. 2	424. 2
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
せ	Qc	d/bj	139. 95	100. 60	140. 00	180. 61	119.06	180. 64	173. 13	111. 88	173. 17
6			1. 321	1. 345	1. 321	1. 100	1. 132	1. 100	1. 100	1. 132	1. 100
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. 185	1. 185	1. 185	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155	1. 155
	(Qal	870. 3	902. 6	870. 3	440. 9	465. 3	440. 9	440. 8	465. 2	440. 8
	Qas	正	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661.1	635. 2	635. 2	661. 1	635. 2
	was	負	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661. 1	635. 2	635. 2	661. 1	635. 2
		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	OK	0K	0K	0K	0K
	Ta	U	1. 46S		1. 46S	1. 58\$		1. 58S	1. 51S		1. 51S
	Ιά	D	0. 698		0. 698	0. 598		0. 598	0. 52S		0. 52S
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
有	1 ,14	Ū	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
	1.7		,		,	,		,	,		,

	断面	夕	0	i2 (3)			i2 (3))		G (3)	1
	部材			i <u>z (</u>	_X51		<u>に、。</u> -ム7F層[X4	_X51		<u>u (っ)</u> -ム1F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)	(115)	(400)	(115)
		M 77 22/3	179. 1	-88. 1	179. 3	186. 6	-93. 6	187. 5	310. 5	-160. 3	144. 8
		U	548. 0	0. 0	548. 4	486. 3	0.0	487. 4	1458. 7	0. 0	1357. 8
	Ms	D	189. 8	88. 2	189. 7	113. 2	93. 7	112. 5	837. 7	192. 7	1068. 2
応	-		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
力		no Q I	133. 5	-0.0	-133. 6	137. 3	-0.1	-137. 5	200. 1	20. 7	-158. 7
										425.0	
		Qs	275. 5	141. 9	275. 5	252. 6	115. 4	252. 8	614. 3	435. 0	572. 9
	L	no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc	Fc27 ($F_{c} = 27.$		Fc27 ($F_{c} = 30.$	
		鉄筋_		0/SD345/S		SD39	0/SD345/S		5D390	0/SD345/S	
		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	160. 0	160.0	160. 0
	d	U	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50.6	151. 5	151. 5	151. 5
	<u> </u>	D	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53.0	50. 6	151.5	151. 5	151. 5
	j	U	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	132. 5	132. 5	132. 5
		D	44. 2	46. 4	44. 2	44. 2	46. 4	44. 2	132. 5	132. 5	132. 5
断	被し		4. 0			4.0			5.0		
面		1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	8-D32	8-D32	8-D32
ш	上端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29			
		1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	8-D32	8-D32	8-D32
	下端										
	筋	2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29			
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
	SIF	形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
	-+	U	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	63. 52	63. 52	63. 52
	at	D	38. 52	25. 68	38. 52	38. 52	25. 68	38. 52	63. 52	63. 52	63. 52
		U	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	0. 60	0. 60	0. 60
曲げ	pt	D	1. 69	1. 08	1. 69	1. 69	1. 08	1. 69	0. 60	0. 60	0. 60
げ		Wal	305. 6	232. 1	305. 6	305. 6	232. 1	305. 6	1723. 2	1723. 2	1723. 2
	Maa	U	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 4
	Mas	D	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2	3446. 4	3446. 4	3446. 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	4029. 2		4029. 2
	My	D	751. 9		751. 9	751. 9		751. 9	3715. 1		3715. 1
	L'	(L)	490	0.0 (800.	0)	49	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	0)
	0-1	正	79. 3	212. 9	346. 5	35. 7	173. 1	310. 5	421. 3	600. 7	780. 0
	Qd	負	346. 4	212. 9	79. 3	310. 3	172. 9	35. 5	821. 5	642. 1	462. 7
		Qd	346. 4	212. 9	346. 5	310. 3	173. 1	310. 5	821. 5	642. 1	780. 0
		no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
世		d/bj	174. 01	102. 07	174. 04	155. 87	82. 99	155. 98	88. 54	69. 20	84. 07
ん			1. 094	1. 132	1. 094	1. 082	1. 119	1. 082	1. 976	1. 976	1. 976
断	a	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1.000	1. 117	1. 117	1. 117
		S. 負	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 064	1. 064	1.064
		pw	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 137	1. 137	1. 137
		Qa I	345. 9	368. 4	345. 9	344. 0	366. 4	344. 0	2296. 0	2296. 0	2296. 0
		正	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2510. 2	2510. 2	2510. 2
	Qas	負	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7	2452. 4	2452. 4	2452. 4
	(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	OK OK
		U	1. 458	511	1. 458	1. 30S	011	1. 30S	0. 778	J.1.	0. 748
	Ta	D	0. 33\$		0. 33\$	0. 158		0. 158	0. 40\$		0. 448
		U	0.000		0.000	0. 100		0. 100	0. 400		0. 440
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0. 0		0.0
着		U	127. 3		127. 3	127. 3		127. 3	285. 0		285. 0
	Ld1	D	141. 8		141. 8			141. 8	285. 0		285. 0
	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	C	3 (3)			3 (3))		3 (3)	,
	部材			<u>いしょう</u> -42F層[X5	_X61		いしょうだ。 -43F層[X5	_X61		<u>いしょう</u> -44F層[X5	-X61
		<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	4	豆期	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)
		M 	227. 6	-109. 2	202. 2	223. 2	-107. 2	198. 8	191. 4	-92. 8	179. 4
		U	1087. 9	0.0	1078. 0	1004. 2	0.0	989. 6	711. 5	0.0	706. 2
	Ms	D	632. 7	117. 0	673. 6	557. 9	112. 0	591. 9	328. 6	96. 1	347. 3
応	-		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
力		no Q I	164. 9	3. 2	-158. 5	162. 1	3.0	-156. 0	140. 5	1.5	-137. 5
				332. 3			301. 0			202. 8	
		Qs	494. 0		487. 6	460. 1		454. 0	341.8		338.8
	L	no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	材質	Fc		$F_{c} = 30.$			$F_{c} = 30.$			$F_{c} = 30.$	
		鉄筋		0/SD345/S			0/SD345/S		SD390	0/SD345/S	
		b	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75. 0	75.0	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	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53. 0	50. 9
	ч .	D	66. 2	68. 0	66. 2	66. 2	68. 0	66. 2	50. 9	53.0	50. 9
	j	U	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5
		D	57. 9	59. 5	57. 9	57. 9	59. 5	57. 9	44. 5	46. 4	44. 5
断	被「		4. 0			4.0			4.0		
置		1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	5-D29	5-D29	5-D29
Щ	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	5-D29	5-D29	5-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
	011	形ピッチ	7–100	7–100	7–100	7–100	7–100	7–100	5-100	5-100	5-100
	at	U	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94
	at	D	51. 36	38. 52	51. 36	51. 36	38. 52	51. 36	44. 94	32. 10	44. 94
	pt	U	1. 04	0. 76	1. 04	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61
曲げ		D	1. 04	0. 76	1. 04	1. 04	0. 76	1. 04	1. 61	1. 10	1. 61
げ		Mal	582. 4	458. 0	582. 4	582. 4	458. 0	582. 4	379. 3	291. 0	379. 3
	Mas	U	1164. 8	915. 9	1164. 8	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6
		D	1164. 8	915. 9	1164. 8	1164. 8	915. 9	1164. 8	758. 6	582. 1	758. 6
	1	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	1380. 6		1380. 6	1380. 6		1380. 6	936. 0		936. 0
	III y	D	1312. 0		1312. 0	1312. 0		1312. 0	883. 2		883. 2
	L'	(L)	490	0.0 (800.	0)	49	0.0 (800.	0)		0.0 (800.	
	Qd	正	328. 8	490. 5	652. 2	284. 8	443. 9	603. 0	161.5	300. 4	439. 4
		負	658. 6	496. 9	335. 2	609. 1	450.0	290. 9	442. 4	303. 5	164. 5
		Qd	658. 6	496. 9	652. 2	609. 1	450.0	603. 0	442. 4	303. 5	439. 4
		no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
せ	Q	d/bj	151. 67	111. 38	150. 21	140. 28	100.88	138. 88	180. 61	119. 03	179. 38
6			1. 296	1. 320	1. 296	1. 299	1. 322	1. 299	1. 088	1. 120	1. 088
断	а	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	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 185	1. 155	1. 155	1. 155
	(Qal	861. 7	893. 7	861. 7	862. 5	894. 6	862. 5	438. 5	462. 8	438. 5
	Qas	正	1145. 6	1176. 9	1145. 6	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661.1	635. 2
		負	1145. 6	1176. 9	1145. 6	1145. 6	1176. 9	1145. 6	635. 2	661. 1	635. 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	0K	OK	OK	OK	OK
	Ta	U	1. 58\$		1. 56S	1. 468		1. 458	1. 58\$		1. 578
	Tu	D	0. 798		0.808	0.688		0. 70\$	0. 58\$		0. 598
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
/6	Ld1	U	132. 9		125. 4	132. 9		125. 4	129. 1		121. 6
		D	147. 4		139. 9	147. 4		139. 9	143. 6		136. 1
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

おけん		林七	夕	^	3 (3)		0	3 (3)	1	0	3 (3)	
位置 左端 中央 右端 左端 中央 右端 上端 大き端 中央 右端 中央 右端 中央 右端 中央 右端 中央 右端 中央 右端 中子 十二 十二 十二 十二 十二 十二 十二 十						VCI			VCI			VCI
長期												
横調	付	1	<u> 工直</u>									
Mil 191.6 -92.8 179.1 182.9 -88.9 173.9 198.8 -95.5 174	圕				(/	` '	` '					
Ms	_				(/	, ,		(/				(/
大きな												174. 4
D		Me					542. 8					468. 0
The color of t	r à	IIIO	D									119. 2
140.5	ル 	L	no					K1/K2				K1/K2
L_no	75		QI				134. 7			140. 1		-134. 7
大学 Fc30 Fc 30 O0 Fc27 Fc = 27 O0 Fc27 Fc Fc			Qs	330. 5	191. 5	327. 4			271. 8			246. 8
検験		L	no	K2			K2	K2	K1	K2	K2	K1
		++ 55										
B		州貝	鉄筋	SD390	0/SD345/S	D295	SD390	0/SD345/S	D295	SD390	0/SD345/S	D295
Mas D 1.61 1.10 1.61 1.69 1.08 1.69 1.08 1.69 1.08 1.15			b	55. 0	55. 0	55. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0	45. 0
Hamiltonian			D	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0	60. 0
B		-1	U	50. 9	53. 0	50. 9	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6
サード		a	D	50. 9	53. 0	50. 9	50. 6	53. 0	50. 6	50. 6	53. 0	50. 6
B												44. 2
横り/sat 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.0, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.55 4.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/ 3.00, 4.0/		J	_			44. 5					46. 4	44. 2
日本	North	被し	J/sat	4. 0		55			55			
日本語 日本		117 4				5-D29						4-D29
持方 2 2-D29 2	山	上端										
T			2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
下端 1												
下端 1			1	5-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
新 2 2-D29 3-D29		下端										
STP 程			2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
## Provided Representation of the provided Representation of												
## 日本		OTD	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
### Band		215										4-100
### D												38. 52
Pt		at	D									38. 52
Mal			U				1. 69					
Mas	#	рт	D									1. 69
Mas	げ	1	Ma I	379. 3	291. 0	379. 3			305. 6	305. 6	232. 1	305. 6
Mas			U	758. 6	582. 1	758. 6	611. 2	464. 2	611. 2	611. 2	464. 2	611. 2
判定		was	D									611. 2
My		#	11定				OK/OK			OK/OK		OK/OK
My D 883.2 883.2 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751.9 751				936. 0	,	936. 0	804. 4	,			,	804. 4
L'(L) 490.0 (800.0) 490.0 (800.0) 490.0 (800.0) Qd 144.4 283.4 422.4 74.4 207.9 341.5 28.1 165.5 302. Qd 425.5 286.5 422.4 343.8 210.2 76.6 308.2 170.9 33 Qd 425.5 286.5 422.4 343.8 210.2 341.5 308.2 170.9 302. L. no K2 K1 K2 K1 K2 K1 K2 K1 K2 K1 K2 K1 162.3 4 Qd/bj 173.68 112.37 172.41 172.68 100.77 171.55 154.84 81.91 152.3 <th></th> <th>My</th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th></th> <th>751. 9</th>		My										751. 9
Qd 正 144.4 283.4 422.4 74.4 207.9 341.5 28.1 165.5 302. 負 425.5 286.5 147.5 343.8 210.2 76.6 308.2 170.9 33. Qd 425.5 286.5 422.4 343.8 210.2 341.5 308.2 170.9 302. L. no K2 K2 K1 K2 K1 K2 K2 K1 K2 K1 K2 K2 K1 K2 K1 K2 K2 K1 K1 K2 K2 K1 K1 K2 K2 K1 K2 K1 K2 K2 K1 K1 K1 K2 K2 K1 K1 K2 K2 K1 K1 K1 K2 K2 K1		L,	(L)		0.0 (800.		490	0.0 (800.			0.0 (800.	
Year		0.1	正				74. 4					302. 9
Qd 425.5 286.5 422.4 343.8 210.2 341.5 308.2 170.9 302. L. no K2 K2 K1 K2 K2 K1 K2 K2 K1 U Qd/bj 173.68 112.37 172.41 172.68 100.77 171.55 154.84 81.91 152.7 U 1 1.088 1.119 1.088 1.085 1.123 1.085 1.062 1.099 1.00		u a	負	425. 5	286. 5	147. 5	343. 8	210. 2	76. 6	308. 2	170. 9	33. 5
L. no K2 K2 K1 K2 K1 K2 K1 K2 K1 L2 K1 L2 K2 K2 K2 K1 L2 K2 K2 K2 K1 L2 K2				405.5	000 5	422. 4	0.40	040	0.4.4	000	470.0	302. 9
tb Qd/bj 173. 68 112. 37 172. 41 172. 68 100. 77 171. 55 154. 84 81. 91 152. 7 b I 1.088 1.119 1.088 1.085 1.123 1.085 1.062 1.099 1.00		L	no			K1			K1			
L 1.088 1.119 1.088 1.085 1.123 1.085 1.062 1.099 1.00	t	Qo	d/bj	173. 68		172. 41	172. 68	100. 77	171. 55	154. 84	81. 91	152. 15
			I					1. 123		1. 062	1. 099	1.062
	断	a	s. 正	1. 000	1. 000			1. 000	1. 000	1. 000	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 1.129 1.129			pw	1. 155	1. 155	1. 155	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129	1. 129
		(Qal	438. 5	462. 7		344. 5	366. 9	344. 5	341.0	363. 2	341.0
		000	正	635. 2	661. 1	635. 2	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7		499. 7
				635. 2	661. 1	635. 2	499. 7	523. 6	499. 7	499. 7	523. 6	499. 7
												0.0
判定 OK OK OK OK OK OK OK OK					0K			0K			OK	
		To										1. 27S
D 0.51S 0.53S 0.31S 0.32S 0.12S 0.12		ıa	D	0. 518		0. 53\$	0. 318		0. 32S	0. 12S		0. 148
	1-1	14							0.0			0.0
	171	Lu	_									0.0
	業		- 11	100 1		101 C	120 1		121 6	120 1		101 6
U 143. 0 130. 1 143. 0 130. 1 143. 0 130.	付着	1 41										
判定	着	Ld1	D	143. 6		136. 1	143. 6		136. 1	143. 6		136. 1

	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	K1	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
		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
	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		0 520	0 020	0 020	0 520	0 520	0 020	0 020	0 020	0 020
	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.	
		正	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	K1	K1
世		d/bj	22. 35	6. 36	35. 07	30. 28	1. 57	27. 14	28. 71	0.00	28. 71
6	- 4	u, i, i	1.000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1. 000	1. 000	1. 000
断	а	s. 正	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000
	u	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	OK O	OK O	OK OK	OK OK	OK OK	OK O. O	OK OK	0K
		U	0. 25L	OI (0. 39L	0. 34L	OI1	0. 30L	0. 32L	OIL	0. 32L
	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	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
	TJ人上		UI\/ UI\		UIN/ UIN	UI\/ UI\		UIX/ UIX	UIN/ UIN		UI\/ UI\

	断面	名	F	32 (3)	F	G2 (3)	F	G2 (3)
	部材			-41F層[X4	-X51		-41F層[X5	-X61		<u>-</u> ム1F層[Y1	-Y21
		过置 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)	(75)	(0)
置		文朔 豆期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(75)	(25)
		立内 MI	42. 2	-17.9	56. 1	56. 1	-39. 0	0.0	-0.0	-0.6	2. 4
	Ms	U	42. 2	0.0	56. 1	56. 1	0.0	0.0	0.0	0.0	2. 4
応		D	0.0	17. 9	0.0	0.0	39. 0	0.0	0.0	0. 6	0.0
力	L	no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
75		Ql	29. 9	-1. 7	-33. 4	38. 6	7. 0	-24. 6	2. 6	-1. 6	-5. 8
		Qs	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	2. 6	1. 6	5. 8
	L	no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K1	K1	K1
	11 EE	Fc	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)	Fc30 (Fc = 30.	00)
	材質	鉄筋	SD390	D/SD345/S	D295	SD39	D/SD345/S	D295	SD39	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
		Ū	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
	ј	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7
断	被し		5.0	3-D29		5. 0			5. 0		
富	1 144	1	3-D29	J-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	上端	0									
	筋	2									
			0.5	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500	0.5	0.500
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端										
	筋	2									
		/=	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. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26	19. 26
		D	19. 26	19. 26	19. 26	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	1. 53	1. 53	1. 53
曲げ		D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53
け		Mal	133. 6	133. 6	133. 6	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	267. 2	267. 2	267. 2
		D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2
	#	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	355. 7		355. 7	355. 7		355. 7	355. 7		355. 7
	,	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	L.	(L)		0.0 (800.			0.0 (800.			5.0 (150.	
	Qd	正	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7.0	24. 6	2. 6	1.6	5. 8
		負	29. 9	1. 7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	2. 6	1. 6	5. 8
		Qd	29. 9	1.7	33. 4	38. 6	7. 0	24. 6	2. 6	1. 6	5. 8
		no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K1	K1	K1
世	Q	d/bj	27. 14	1. 57	30. 28	35. 07	6. 36	22. 35	2. 34	1. 46	5. 25
6			1. 000	1. 000	1. 000	1.000	1.000	1. 000	2. 000	2. 000	2. 000
断	а	s. 正	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	243. 6	243. 6	243. 6
	Qas	正	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	235. 7	366. 2	366. 2	366. 2
		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	0K	0K	OK	0K	0K	0K	OK	0K
	To	U	0. 30L		0. 34L	0. 39L		0. 25L	0. 03L		0. 06L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
14	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
有	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

断面名 FG2 (3) FG2 (3) FG2 (3)	G2 (3)
	uz (-ム1F層[Y3-Y4]
大器 大器 内虫 大器 大器 内虫 大器 大器	中央 右端
1 <u>1</u> <u>E #0</u> (0) (00) (0) (7 <u>5</u>) (0) (0)	(90) (0)
字 技別 (0) (90) (0) (0) (73) (0) (0)	
短期 (50) (90) (0) (0) (75) (28) (50)	(90) (0)
MI 4.0 -0.7 -0.0 0.0 -0.7 3.3 5.5	-1.0 0.0
Ms U 4.0 0.0 0.0 0.0 0.0 3.3 5.5	0.0 0.0
D 0.0 0.7 0.0 0.7 0.0 0.7 0.0	1.0 0.0
 	K1/K1 K1/K1
[Ul	3. 0 -3. 8
Qs 7. 6 2. 2 3. 2 2. 9 2. 2 7. 3 9. 9	3. 0 3. 8
L. no K1 K1 K1 K1 K1 K1	K1 K1
$F_{0} = F_{0} = F_{0$	
	0/SD345/SD295
b 30.0 30.0 30.0 30.0 30.0 30.0 30.0 30.	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 42. 0
d D 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
0 30.7 30.7 30.7 30.7 30.7 30.7 30.7 30.	36. 7 36. 7
断 被り/sat 5.0, 5.0/3.55 5.0, 5.0/7.10 5.0	
	3-D29 3-D29
筋 2	
	0.000 0.000
1 3-D29 3-D29 3-D29 3-D29 3-D29 3-D29 3-D29	3-D29 3-D29
下端	
筋 2	
	D.10
STP 径 D13 D13 D13 D13 D13 D13 D13	D13 D13
	2-100 2-100
at U 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26	19. 26 19. 26
19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19. 26 19.	19. 26 19. 26
pt U 1.53 1.53 1.53 1.53 1.53 1.53 1.53	1. 53 1. 53
	1. 53 1. 53
	133. 6 133. 6
Mas U 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2	267. 2 267. 2
D 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2 267. 2	267. 2 267. 2
判定 OK/OK OK/OK OK/OK OK/OK OK/OK OK/OK OK/OK	OK/OK OK/OK
My U 355. 7 355. 7 399. 2 399. 2 399. 2	399. 2
$\begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 $	312. 1
	0. 0 (180. 0)
Qd	3. 0 3. 8
1 1 1 1 1 1 1 1 1	3. 0 3. 8
Qd 7. 6 2. 2 3. 2 2. 9 2. 2 7. 3 9. 9	3. 0 3. 8
L. no K1 K1 K1 K1 K1 K1	K1 K1
世 Qd/bj 6. 92 2. 03 2. 86 2. 63 1. 99 6. 60 8. 97	2. 76 3. 46
λ I 1.772 1.772 1.772 1.928 1.928 1.928 1.726	1. 726 1. 726
断 a s.正 1.772 1.772 1.772 1.928 1.928 1.928 1.726	1. 726 1. 726
s. 負 1.772 1.772 1.772 1.928 1.928 1.928 1.928 1.726	1. 726 1. 726
pw 0. 847 0. 847 0. 847 0. 847 0. 847 0. 847 0. 847	0. 847 0. 847
Qal 223. 7 223. 7 223. 7 237. 3 237. 3 237. 3 237. 3 219. 7	219. 7 219. 7
Qas E 336. 5 336. 5 356. 9 356. 9 356. 9 330. 5	330. 5 330. 5
	330. 5 330. 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
Ta U 0.08L 0.03L 0.03L 0.07L 0.10L	0. 04L
	0.00
0.00 0.00 0.00	0.0
0.00 0.00 0.00 0.00	
付 Ld U 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0	0.0
付	0. 0 90. 0
付 Ld U 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0	0.0

	断面	夕	E1	G2 (3)		G2 (3	<u>, </u>		G2 (3)
	部材	<u>1</u> 位置		uz (3 -ム1F層[Y1	/ _V21		uz (3 -ム1F層[Y3	/ _V/1		uz (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> </u>	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)	(0)	<u> </u>	(0)
置		区期 豆期	(0)	(75)	(28)	(50)	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)
		立別 MI	0.0	-0.7	3. 3	5. 5	-1.0	0.0	0.0	-0.7	3. 3
	Ms	U	0.0	0.0	3. 3	5. 5	0.0	0.0	0.0	0.0	3. 3
応		D	0.0	0.7	0.0	0.0	1.0	0.0	0.0	0.7	0.0
力	L	no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
		QI	2. 9	-2. 2	-7. 3	9. 9	3. 0	-3. 8	2. 9	-2. 2	-7. 3
		Qs	2. 9	2. 2	7. 3	9. 9	3. 0	3. 8	2. 9	2. 2	7. 3
	L	no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (Fc30 (
	彻貝	鉄筋		0/SD345/S		SD39	0/SD345/S		SD390	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
		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
	被「	_	5. 0		10	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									
	7.373										
		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									
	7173										
		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	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK	OK/OK	0K/0K	OK/OK
		U	399. 2	OIL/ OIL	399. 2	399. 2	OII/ OII	399. 2	399. 2	OII/ OII	399. 2
	My	D	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1	312. 1		312. 1
	- 1	, (L)		2. 5 (150.			0. 0 (180.			2. 5 (150.	
		正	2. 9	2. 2	7. 3	9. 9	3. 0	3.8	2. 9	2. 2	7. 3
	Qd	負	2. 9	2. 2	7. 3	9. 9	3. 0	3. 8	2. 9	2. 2	7. 3
		Qd	2. 9	2. 2	7. 3	9. 9	3. 0	3. 8	2. 9	2. 2	7. 3
		no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
世		d/bj	2. 63	1. 99	6. 60	8. 97	2. 76	3. 46	2. 63	1. 99	6. 60
6	4	u, b j	1. 928	1. 928	1. 928	1. 726	1. 726	1. 726	1. 928	1. 928	1. 928
断	а	s. IE	1. 928	1. 928	1. 928	1. 726	1. 726	1. 726	1. 928	1. 928	1. 928
	u	s. 負	1. 928	1. 928	1. 928	1. 726	1. 726	1. 726	1. 928	1. 928	1. 928
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
		Qal	237. 3	237. 3	237. 3	219. 7	219. 7	219. 7	237. 3	237. 3	237. 3
		正	356. 9	356. 9	356. 9	330. 5	330. 5	330. 5	356. 9	356. 9	356. 9
	Qas	負	356. 9	356. 9	356. 9	330. 5	330. 5	330. 5	356. 9	356. 9	356. 9
		Qax	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 O	OK OK	OK OK	OK O	OK OK	0K
		l N	0. 03L	OI (0. 07L	0. 10L	OI1	0. 04L	0. 03L	OIL	0. 07L
	Ta	D	0.00		0.00	0. 00		0.00	0.00		0.00
		Ü	0.00		0.00	0.0		0.00	0.00		0.00
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
看		Ü	75. 0		47. 5	40. 0		90. 0	75. 0		47. 5
	Ld1	D	75. 0		47. 5	40. 0		90. 0	75. 0		47. 5
	判定		0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K	0K/0K		0K/0K
	力儿上		UI\/ UI\		UIN/ UIN	UIN/ UIN		UIX/ UIX	UIN/ UIN		UI\/ UI\

	断面	i名	F	G2 (3)	F	G2 (3)	F	G2 (3)
	部材化			-ム1F層[Y3	_Y41			_Y21			-Y41
		立置	左端	中央	右端	左端	中央				右端
位	Ī	長期	(0)	(90)	(0)	(0)	(75)				(0)
置	4	豆期	(50)	(90)	(0)	(0)	(75)			(/	(0)
		MI	5. 5	-1.0	0.0	0.0					0.0
			5. 5								
	Ms	U		0.0	0.0	0.0					0.0
応		D	0.0	1.0	0.0	0.0					0.0
力		no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1				K1/K1
		QI	9. 9	3. 0	-3.8	2. 9					-3.8
		Qs	9. 9	3. 0	3. 8	2. 9					3.8
	L	no	K1	K1	K1	K1	K1				K1
	材質	Fc	Fc30 (Fc30 (
	们具	鉄筋	SD390	0/SD345/S						<u> 0/SD345/S</u>	
		b	30. 0	30.0	30.0	30.0	30.0	S	30.0		
		D	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0	50. 0		50. 0	50. 0	50. 0
	-1	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
	j	D	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7	36. 7				36. 7
	被电	_	5. 0			5. 0					
断	1/2	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29				3-D29
面	上端		0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020
	筋	2									
	11/1										
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端		0 520	0 020	0 520	0 520	0 520	0 520	0 020	0 020	0 020
	筋	2									
	7,375										
	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
		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
		Ū	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53					1. 53
#	pt	D	1. 53	1. 53	1. 53	1. 53					1. 53
曲げ	1	Wal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6				133. 6
		U	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2					267. 2
	Mas	D	267. 2	267. 2	267. 2	267. 2					267. 2
	4	判定	OK/OK	0K/0K	OK/OK	OK/OK	0K/0K				OK/OK
		U	399. 2	OIL/ OIL	399. 2	399. 2	OIL/ OIL			OIT/ OIT	399. 2
	My	D	312. 1		312. 1	312. 1					312. 1
	Ι,	(L)		0. 0 (180.			2. 5 (150.) (180	
		正	9. 9	3.0	3.8	2. 9					3.8
	Qd	負	9. 9	3. 0	3. 8	2. 9					3. 8
		Qd	9. 9	3. 0	3. 8	2. 9	2.2	7.3	9 9	3.0	3. 8
		no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1		K1
世		d/bj	8. 97	2. 76	3. 46	2. 63	1 99	6 60			3. 46
6	- Gr	u, b j	1. 726	1. 726	1. 726	1. 928		1 928			1. 726
断	a	s. 正	1. 726	1. 726	1. 726	1. 928				1 726	1. 726
٦.	u u	s. 負	1. 726	1. 726	1. 726	1. 928					1. 726
		pw	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0.847				0. 847
		Qal	219. 7	219. 7	219. 7	237. 3					219. 7
		正	330. 5	330. 5	330. 5	356. 9					330. 5
	Qas	負	330. 5	330. 5	330. 5	356. 9	356. 9	356.9			330. 5
	(Jax	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0				0. 0
	4	判定	OK O. O	0K	0K	OK O. O	OK				OK OK
		U	0. 10L	OI1	0. 04L	0. 03L	Oil			UI (0. 04L
	Ta	D	0.00		0.00	0.00					0.00
		Ü	0.00		0.00	0.0					0.0
付着	Ld	D	0.0		0.0	0.0					0. 0
看	1.14	Ü	40. 0		90. 0	75. 0					90. 0
	Ld1	D	40. 0		90. 0	75. 0					90. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
						-			· ·		

	断面	i名	F(G2 (3)	F	G2 (3)
					-Y21			-Y41
,,	1							右端
位								(0)
置			` '			` '	(/	(0)
			` '			` '	` ' -	-0. 0
							V	0.0
	位置 左端 中央 右端 左端 中央 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日		0.0					
応	-				1-Y2	K1/K1		
力			,			,		-3. 2
								3. 2
								K1
	材質							
								30.0
								50.0
	d							42. 0
	7							42. 0
	i	_						36. 7
								36. 7
断	被し							
置		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
ш								
	筋	2						
		1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	下端							
	筋	2						
	СТР	径	D13	D13		D13		D13
	311	形ピッチ						2-100
	0+	U						19. 26
	aı			19. 26			19. 26	19. 26
	n+	_						1. 53
曲	ρt	D			1. 53	1. 53		1. 53
げ	1	Mal	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6	133. 6
	Moo		267. 2	267. 2	267. 2	267. 2		267. 2
			267. 2			267. 2		267. 2
	#	判定	OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK	OK/OK
	Msz							355. 7
	IVI y	D	312. 1			312. 1		312. 1
	L'	(L)	125		0)	130		0)
	04							3. 2
	wu	負	2. 6	1. 6	5. 8	7. 6	2. 2	3. 2
		Qd	2. 6	1. 6	5.8	7. 6	2. 2	3. 2
	L	no	K1	K1	K1	K1	K1	K1
せ	Qo	d/bj	2. 34		5. 25	6. 92	2. 03	2. 86
ん			2. 000	2. 000	2.000	1. 772	1. 772	1. 772
断	а	s. 正	2. 000	2. 000	2. 000	1. 772	1. 772	1. 772
			2. 000	2. 000	2. 000	1. 772		1. 772
			0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847	0. 847
	(Qal	243. 6	243. 6	243. 6	223. 7	223. 7	223. 7
	0	正	366. 2	366. 2	366. 2	336. 5		336. 5
	Qas	負	366. 2	366. 2	366. 2	336. 5		336. 5
	(Jax	0.0	0.0		0.0		0.0
	#	判定	OK	0K				0K
		U	0. 03L					0. 03L
	Ta	D	0.00					0.00
, .	1.1	Ü	0.0					0.0
付着	Ld	D	0. 0					0. 0
看	1 14	Ü	75. 0					90. 0
	Ld1	D	75. 0					90. 0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
	1.11		OIT/ OIT		OIT/ OIT	ON, ON		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

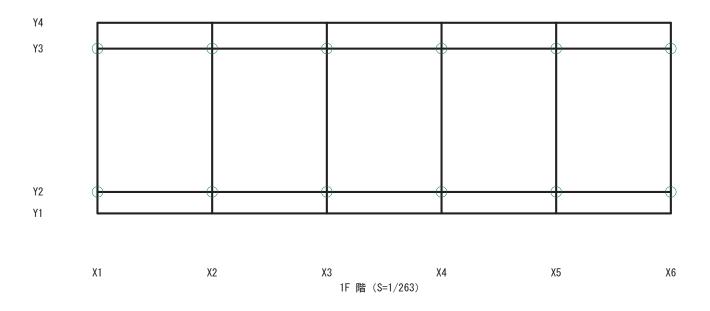
※ (D/I > 1/10)の条件が満足する場合には、たわみの計算を行いません。

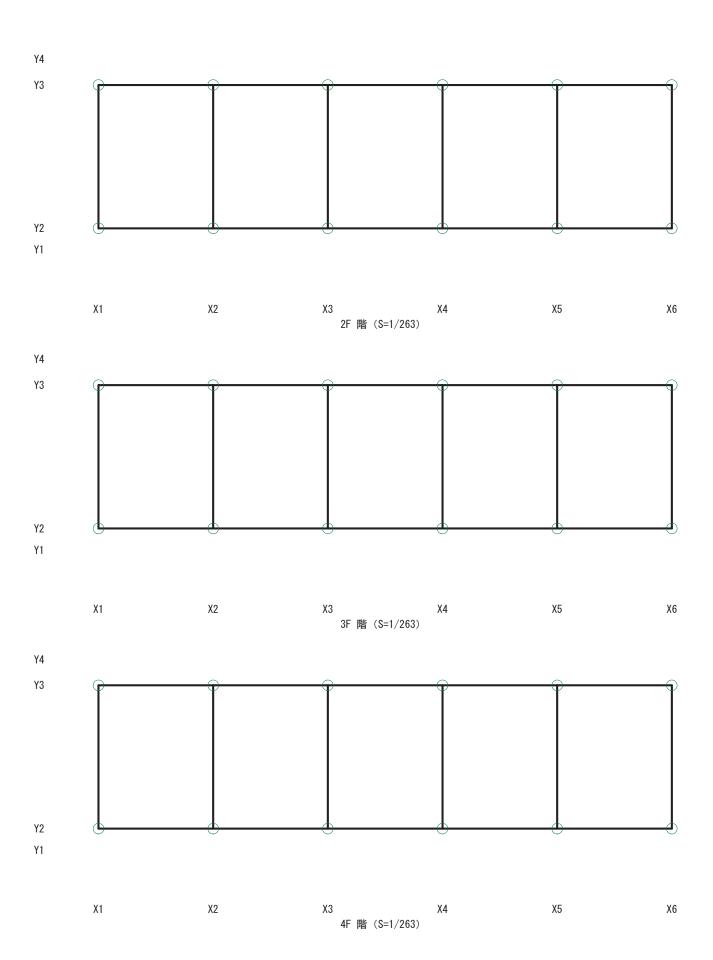
フレーム名	層名	軸名	はり符号		D	D/I	δο	係数	8/1	判定
Y1	1F	X1	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 64	8	1/ 610	OK
- ' '		X2	FG2	8000.0	500	1/ 16	0. 39	8	1/2548	OK
		X3	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.80	8	1/1247	OK
		X4	FG2	8000.0	500	1/ 16	0. 39	8	1/2548	OK
		X5	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 64	8	1/ 610	OK
Y2	1F	X1	FG	8000.0	1600	1/ 5	1.01		1, 010	OK
		X2	FG	8000.0	1600	1/ 5				OK
		Х3	FG	8000.0	1600	1/ 5				OK
		X4	FG	8000.0	1600	1/ 5				OK
		Х5	FG	8000.0	1600	1/ 5				OK
	2F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 08	8	1/ 930	0K
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 949	0K
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 948	0K
		Х4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 949	0K
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 08	8	1/ 930	OK
	3F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 07	8	1/ 935	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 952	OK
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.06	8	1/ 947	0K
		Х4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 952	OK
		Х5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 07	8	1/ 935	OK
	4F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 07	8	1/ 936	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 951	0K
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.06	8	1/ 947	0K
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 951	0K
	5F	X5 X1	G1A	8000. 0	550 550	1/ 15	1. 07 1. 08	8	1/ 936 1/ 923	OK OK
	ЭΓ	X2	G1A G1	8000. 0 8000. 0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 955	OK OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 06	8	1/ 946	0K
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 05	8	1/ 955	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 08	8	1/ 923	OK
	6F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 07	8	1/ 936	OK
	0.	X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 10	8	1/ 913	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 09	8	1/ 916	OK
		Х4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 10	8	1/ 913	OK
		Х5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 07	8	1/ 936	0K
	7F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 40	8	1/ 714	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 18	8	1/ 846	0K
		Х3	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 22	8	1/ 818	OK
		Х4	G1	8000.0	550	1/ 15	1. 18	8	1/ 846	OK
1/0		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1. 40	8	1/ 714	OK
Y3	1F	X1	FG	8000.0	1600	1/ 5				0K
		X2	FG	8000.0	1600	1/ 5				0K
		Х3	FG	8000.0	1600	1/ 5				0K
		X4 X5	FG FG	8000. 0 8000. 0	1600 1600					OK OK
	2F	X1	G3	8000.0	750		0. 49	8	1/2030	OK OK
	<u> </u>	X2	G2	8000.0	750		0. 47	8	1/2108	OK
		X3	G2	8000.0	750		0.47	8	1/2111	OK
		X4	G2	8000.0	750		0. 47	8	1/2108	OK
		X5	G3	8000.0	750		0. 49	8	1/2030	OK
	3F	X1	G3	8000.0	750		0. 48	8	1/2072	0K
		X2	G2	8000.0	750	1/ 11	0. 46	8	1/2159	OK
		Х3	G2	8000.0	750		0. 46	8	1/2156	OK
		Х4	G2	8000.0	750	1/ 11	0. 46	8	1/2159	OK
		Х5	G3	8000.0	750		0. 48	8	1/2072	OK
	4F	X1	G3	8000.0	600		1. 00	8	1/1003	OK
		X2	G2	8000.0	600		0. 98	8	1/1025	0K
		Х3	G2	8000.0	600		0. 98	8	1/1025	OK OK
		Х4	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 98	8	1/1025	OK

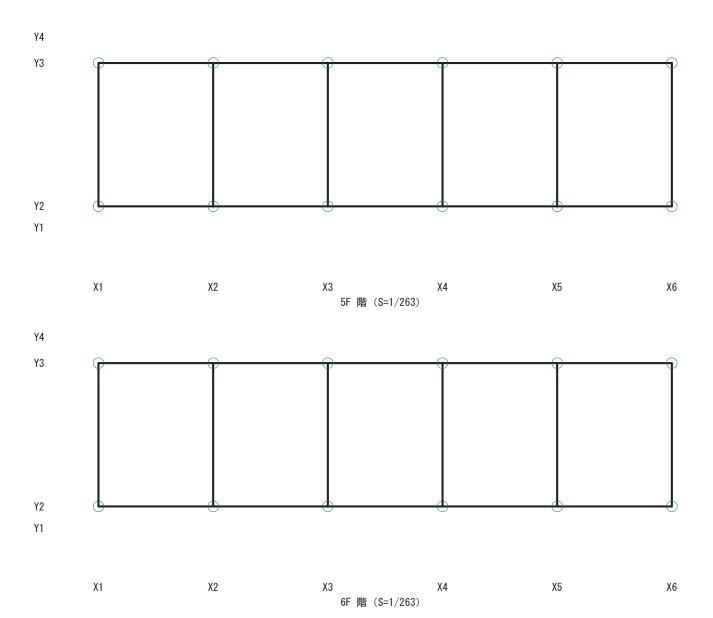
フレーム名	層名	軸名	はり符号		D	D/I	δο	係数	δ/Ι	判定
		Х5	G3	8000.0	600	1/ 13	1.00	8	1/1003	0K
	5F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1.00	8	1/1002	0K
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 98	8	1/1026	0K
		Х3	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 98	8	1/1025	0K
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	0. 98	8	1/1026	OK
		X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 00	8	1/1002	OK
	6F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 15	8	1/ 873	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 12	8	1/ 889	OK
		Х3	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 12	8	1/ 889	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 12	8	1/ 889	0K
		Х5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 15	8	1/ 873	OK
	7F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 15	8	1/ 873	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 10	8	1/ 913	OK
		Х3	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 10	8	1/ 911	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1. 10	8	1/ 913	0K
		X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1. 15	8	1/ 873	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	0K
		Х5	FG2	8000.0	500	1/ 16	1. 72	8	1/ 582	0K
X1	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
X2	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
Х4	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
Х5	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				OK
Х6	1F	Y1	FG2	1500. 0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800. 0	500	1/ 4				0K

A-4.3.2 RC柱の断面計算

(1) RC柱の計算指定







(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。 My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

RC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

RC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) R C柱の断面計算結果

記号説明

āC7	号記明		
	記号	単位	説明
	断面名 部材位置		入力で指定した断面名称。部材位置は○○フレーム、○○軸、[○○階-○○階/○○]で表示します。/の後の○○では「_壁」は×方向壁、「壁_」は×方向壁が取り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
	位置	cm	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		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
カ	L. no		上記Ms の短期荷重ケース記号 (注2)
	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)
bl/C .	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。
断面	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。
	$B \times D$	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
	主筋		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 外側、下段が内側の鉄筋を示します。下段がロ×D口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
配筋	Mal		長期許容曲げモーメント
月力	Mas	kN⋅m	短期許容曲げモーメント
	判定		軸力と曲げモーメントに対する判定結果
	NI/BD	N/cm2	
	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

配	at	cm2	必要な鉄筋断面積
筋	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)	kN⋅m	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
	Qal	kN	長期許容せん断力
せん断	Qas	kN	短期許容せん断力 ×形配筋のときは×形主筋による分は含まない。 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)。
1271	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	%	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。
	Ta. U (D)	N/mm2	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。 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	Ld	cm	必要付着長さ。RC規準1999 年版の(14)、(15)式で求めます。 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。
着	Ld1	cm	算定断面位置から鉄筋端までの長さ。
	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

\/-			
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
WS	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)
WS	2 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	名 C1A C1A C1A														
	部材位		Y27		1F-2F/星	∄]	Y27	レームX1軸	「2F−3F/星	∄]	Y27	レームX1軸[3F-4F/昼	±]		
	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		(25)	(48)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)		
	N		1644. 8	1644. 8	0.0	0.0	1370. 5	1370. 5	0.0	0.0	1101.1	1101.1	0.0	0.0		
	M		-52. 2	53. 1	0.0	0.0	-57. 2	61. 5	0.0	0.0	-56. 4	57. 6	0.0	0.0		
	N		1476. 1	1476. 1	0.0	0.0	1259. 4	1259. 4	0.0	0.0	1034. 1	1034. 1	0.0	0.0		
応	M	S	-78. 6	200. 5	0.0	0.0	-87. 7	112. 3	0.0	0.0	-103. 7	123. 5	0.0	0.0		
カ	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2				
	Q		-32. 1	-32. 1	0.0	0.0	-42. 4	-42. 4	0.0	0.0	-40. 3	-40. 3	0.0	0. 0		
	Qs		100. 3	100. 3	0.0	0.0	78. 5	78. 5	0.0	0.0	90. 7	90. 7	0.0	0. 0		
	L. no		K2	K2			K2	K2			K2	K2				
	材質 Fc			30 (Fc)	Fo	30 (Fc	= 30.00	<u>)</u>	Fo	c30 (Fc	= 30.00) 0345/SD295			
			S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5	S			5		
断	条件		=-	LS				LS				LS		70.0		
置	Е		50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0		
	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		
	C		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		
			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														
配	芯釤	上位														
筋		·施 径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13		
נימו	Ноор	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		
	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		
	D.		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		0. 76	0. 76	0. 36	0. 36	0. 76	0. 76	0. 36	0. 36	0. 76	0. 76	0. 36	0. 36		
-11	Ma	ıl	264. 0	264. 0	0.0	0.0	277. 1	277. 1	0.0	0.0	277. 6	277. 6	0.0	0.0		
曲げ	Ma		539. 2	539. 2	0.0	0.0	533. 0	533. 0	0.0	0.0	495. 5	495. 5	0.0	0.0		
1)	判		0K	0K			0K	0K			0K	0K				
	gMy.		152. 5	3715. 1	0.0	0.0	152. 5	152. 5	0.0	0.0	152. 5	152. 5	0.0	0.0		
	сМу		771. 8	771.8	0.0	0.0	692. 1	692. 1	0.0	0.0	610. 1	610. 1	0.0	0. 0		
	gMy		176. 5	4029. 2	0.0	0.0	176. 5	176. 5	0.0	0.0	176. 5	176. 5	0.0	0.0		
世	сМу		690. 8	690.8	0.0	0.0	634. 7	634. 7	0.0	0.0	573. 0	573. 0	0.0	0.0		
6	H' (255 (328)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)		
断	Q		134. 3	134. 3	0.0	0.0	96.6	96. 6	0.0	0.0	115. 9	115. 9	0.0	0.0		
	Qa		242. 8	242. 8	0.0	0.0	266. 4	266. 4	0.0	0.0	269. 3	269. 3	0.0	0.0		
	Qa		558. 3	558. 3	0.0	0.0	558. 3	558. 3	0.0	0.0	558. 3	558. 3	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		
/-	I		1. 15S 0. 0	1. 15S 0. 0	0.00	0.00	0. 83S 0. 0	0. 83S 0. 0	0.00	0.00	1. 00S 0. 0	1. 00S 0. 0	0.00	0.00		
付着	Lo Lo		138. 8	116. 3	0.0	0.0	115. 0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0		
但	判		0K	0K	0. 0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0. 0		
	III	止	UN	UN			Uľ	UN	1	1	UN	Uľ				

	断面名	ຊ		C	I A			C	I A		C1A			
	部材位		Y27		[4F-5F/星	∄]	Y27	レームX1軸		全]	Y27	レームX1軸 l	F-7F/壁	
	方向		Χ (3)		3)	Χ (3)		3)	Χ (3)	Υ (3)
/	位		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		831. 4	831. 4	0.0	0.0	561.5	561.5	0.0	0.0	290. 5	290. 5	0.0	0.0
	M		-61. 6	58. 6	0.0	0.0	-41. 5	52. 2	0.0	0.0	-126. 3	77. 3	0.0	0.0
	N:		792. 8	792. 8	0.0	0.0	544. 8	544. 8	0.0	0.0	285. 8	285. 8		
応	M	S	-126. 0	114. 4	0.0	0.0	-99. 7	85. 1	0.0	0.0	-187. 0	100.0	0.0	0.0
カ	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q		-42. 9	-42. 9	0.0	0.0	-33. 4	-33. 4	0.0	0.0	-72. 7	-72. 7		
	Qs		96. 4	96. 4	0.0	0.0	74. 0	74. 0	0.0	0.0	109.8	109.8	0.0	0.0
	L. no		K2	K2_			K2	K2			K2	K2		
	材質			30 (Fc)	Fo	27 (Fc	= 27.00)	F	c27 (Fc	= 27.00)
			S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5	S			5
断	条件		F0 0	LS		70.0	F0 0	LS		70.0	F0 0			70.0
圖	E		50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0		
	1		70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70. 0	70.0		
	С	1	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 55. 4	63. 4 55. 4		
		1	3-D22	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	3-022	3-022
	主筋	2												
配	芯鉛	+ 餎												
筋		^加 径	D13	D13	D13									
7373	Hoop	ピッチ	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		
	D.		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	ıl	272. 3	272. 3	0.0	0.0	252. 9	252. 9	0.0	0.0	220. 8	220. 8	0.0	0.0
曲げ	Ma		437. 9	437. 9	0.0	0.0	373.8	373.8	0.0	0.0	308.8	308.8	0.0	0.0
1)	判		0K	0K			0K	0K			OK	0K		
	gMy.		152. 5	152. 5	0.0	0.0	152. 5	152. 5	0.0	0.0	305. 1	152. 5	0.0	0.0
	сМу		526. 0	526. 0	0.0	0.0	436. 7	436. 7	0.0	0.0	346. 8	346. 8	0.0	0.0
	gMy		176. 5	176. 5	0.0	0.0	176. 5	176. 5	0.0	0.0	352. 9	176. 5	0.0	0.0
せ	сМу		503. 3	503. 3	0.0	0.0	426. 4	426. 4	0.0	0.0	343. 8	343. 8	0.0	0.0
ん	H' (225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)
断	Q		123. 1	123. 1	0.0	0.0	94. 2	94. 2	0.0	0.0	128. 3	128. 3	0.0	0.0
	Qa		268. 2	268. 2	0.0	0.0	243. 4	243. 4	0.0	0.0	225. 3	225. 3	0.0	0.0
	Qa		454. 4 0. 0	454. 4 0. 0	0.0	0.0	441. 9 0. 0	441. 9 0. 0	0.0	0.0	441. 9 0. 0	441. 9 0. 0	0. 0	0.0
	Qa vu		0. U	0. 0 0K	0.0	0.0	0. 0 0K	0. 0 0K	0.0	0.0	0. U	0. 0 0K	0.0	0.0
	判		1. 06S	1. 06S	0. 00	0.00	0. 81S	0. 81S	0.00	0.00	1. 10S	1. 10S	0. 00	0.00
	I I						0.813	0.813	0.00	0.00	0.0	0.0	0.00	0.00
4+	Ι.													
付善	L		0.0	0.0	0.0	0.0								
付着	Lo Lo 半月	<u></u>	112. 5 OK	112. 5 0K	0.0	0.0	112. 5 0K	112. 5 OK	0.0	0.0	112. 5 OK	112. 5 0K	0. 0	0.0

	断面	名		С	1			С	1		C1					
	部材位		Y27	レームX2軸		∄]	Y2フレームX2軸[2F-3F/壁_]				Y27		SF-4F/壁			
	方向			3)	Υ (3)	Χ (3)	Y (3)	Χ (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)				
直	短		(25)	(48)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)		
	N		2808. 4	2808. 4	0.0	0.0	2341. 4	2341.4	0.0	0.0	1879. 5	1879. 5	0. 0	0.0		
	M		5. 0	-8. 2	0.0	0.0	3. 3	-3. 0	0.0	0.0	3. 7	-3. 8	0. 0	0.0		
	N	s	3003. 2	3003. 2	0.0	0.0	2484. 3	2484. 3	0.0	0.0	1977. 3	1977. 3	0. 0			
応	M	s	63. 1	-192. 2	0.0	0. 0	70. 1	-93. 7	0.0	0.0	105. 4	-115. 7	0. 0	0.0		
力		no	K1	K1			K1	K1			K1	K1				
	Q		4. 0	4. 0	0.0	0.0	2. 2	2. 2	0.0	0.0	2. 7	2. 7	0.0	0.0		
	Q	S	99. 0	99. 0	0.0	0.0	72. 2	72. 2	0.0	0.0	97. 6	97. 6	0.0			
	L. no		K1	K1			K1	K1			K1	K1				
	材質	Fc		30 (Fc)	F	30 (Fc	= 30.00)	F	30 (Fc	= 30.00)		
		鉄筋	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD295 2軸			
断	条件			LS				LS				LS	2軸			
面		3	55. 0	55.0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55.0	55. 0				
ш)	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0	55. 0	55. 0	70. 0	70. 0				
	(b	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2	48. 2	48. 2	63. 2	63. 2				
		j	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3	42. 2	42. 2	55. 3	55. 3				
		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	<u>失筋</u>	D.10	D.10	210	210	D.10	210	210	D.10	210	210	D.10	D.10		
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13		
		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		
		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. 40 0. 69	0. 40 0. 69	0. 40 0. 36	0. 40 0. 36	0. 40 0. 69	0. 40 0. 69	0. 40 0. 36	0. 40 0. 36	0. 40 0. 69	0. 40 0. 69	0. 40 0. 36	0. 40		
	p Ma		182. 4	182. 4	0.36	0.36	241. 7	241. 7	0.36	0. 36	294. 8	294. 8	0. 36	0. 36		
曲	Ma		629. 5	629. 5	0.0	0.0	634. 9	634. 9	0.0	0.0	629. 7	629. 7	0.0	0.0		
げ	判		029. 5 0K	0 <u>29.</u> 5	0.0	0.0	034. 9 0K	034. 9 0K	0.0	0.0	029. <i>1</i>	029. 7 0K	0. 0	0.0		
	gMy		329. 0	7744. 2	0.0	0. 0	329. 0	329. 0	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0.0		
	cMy		1101.1	1101.1	0.0	0.0	1005. 7	1005. 7	0.0	0.0	896. 8	896. 8	0.0	0. 0		
	gMy		329. 0	7744. 2	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0. 0	329. 0	329. 0	0.0	0. 0		
	cMy		1031. 0	1031. 0	0.0	0.0	946. 3	946. 3	0.0	0.0	850. 6	850. 6	0. 0	0. 0		
せ	H'	(H)	255 (328)	0.0	0)	225 (0.0	0)	225 (283)	0.0	0)		
6		d	146. 4	146. 4	0. 0	0.0	107. 2	107. 2	0. 0	0.0	145. 0	145. 0	0. 0	0.0		
断	Q		240. 3	240. 3	0. 0	0. 0	289. 3	289. 3	0. 0	0. 0	294. 0	294. 0	0. 0	0. 0		
		as	581. 4	581. 4	0. 0	0.0	581. 4	581. 4	0. 0	0. 0	581. 4	581. 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				
		a	1. 108	1. 10\$	0. 00	0.00	0.818	0.818	0. 00	0. 00	1. 098	1. 098	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	d1	138. 8	116. 3	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	ጟ		С	1			С	:1			С	1	
	部材位		Y27			∄]	Y27			主]	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	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1410. 6	1410. 6	0.0	0.0	958. 1	958. 1	0.0	0.0	506. 6	506. 6	0.0	0.0
	M		4. 1	-3. 3	0.0	0. 0	0. 9	-2. 8	0.0	0. 0	11. 7	-5. 2	0. 0	0. 0
	N		1462. 1	1462. 1	0. 0	0. 0	983. 5	983. 5	0.0	0. 0	514. 0	514. 0	0. 0	0. 0
応	M		106. 4	-92. 7	0. 0	0. 0	88. 1	-77. 1	0.0	0. 0	111.4	-65. 2	0. 0	0. 0
力	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	0		2. 7	2. 7	0.0	0.0	1. 3	1. 3	0.0	0.0	6. 0	6. 0	0. 0	0.0
	Q	S	87. 8	87. 8	0. 0	0. 0	73. 1	73. 1	0.0	0. 0	77. 0	77. 0	0. 0	0. 0
	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
		Fc		30 (Fc	= 30.00)		27 (Fc	= 27.00)		c27(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
bil our	条			LS				LS				LS		
断	В		40.0	40.0	70. 0	70. 0	40. 0	40.0	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70. 0
面)	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70.0	40. 0	40.0
	С		63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2
	j		55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0
		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													
	土肋	2												
配	芯釗													
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
	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. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54
	p		0. 95	0. 95	0. 36	0. 36	0. 95	0. 95	0. 36	0. 36	0. 95	0. 95	0. 36	0. 36
ш	Ma		228. 4	228. 4	0.0	0.0	232. 8	232. 8	0.0	0.0	243. 3	243. 3	0.0	0.0
曲げ	Ma		505. 8	505. 8	0.0	0.0	486. 6	486. 6	0.0	0.0	428. 4	428. 4	0. 0	0.0
	判		OK	OK	0.0	0.0	OK	OK	0.0	0.0	OK OF O	OK	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		745. 9	745. 9 329. 0	0.0	0.0	622. 7	622. 7 329. 0	0.0	0.0	490. 9	490. 9	0.0	0.0
	gMy		329. 0 722. 0	722. 0	0. 0	0.0	329. 0 609. 4	609.4	0.0	0.0	658. 0 486. 4	329.0	0. 0 0. 0	0.0
世	cMy.		225 (280)	0.0	0.0	225 (280)	0.0	0.0	225 (486. 4 280)	0.0	0.0
6	H' (130. 4	130. 4	0.0	0.0	109. 0	109.0	0.0	0.0	112. 5	112.5	0.0	0.0
断			203. 2	203. 2		0.0					168. 1			
	Qa Qa		507. 6	507. 6	0.0	0.0	168. 1 497. 6	168. 1 497. 6	0.0	0.0	497. 6	168. 1 497. 6	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		0. U	0. U	0.0	0.0	0. 0 0K	0. 0 0K	0.0	0.0	0. 0 0K	0. 0 0K	0. 0	0.0
	T:		0. 98S	0. 98S	0. 00	0. 00	0. 82S	0. 82S	0.00	0.00	0. 858	0. 85S	0. 00	0.00
付	L		0. 963	0. 963	0.00	0.00	0. 823	0. 823	0.00	0.00	0. 853	0. 853	0.00	0.00
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
/目		<u>''</u> 定	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
	40													

	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4X3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)	(48)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		2780. 6	2780. 6	0.0	0.0	2317. 9	2317. 9	0.0	0.0	1859. 9	1859. 9	0.0	0.0
	M		-0. 6	1. 7	0.0	0.0	-0. 0	-0. 3	0.0	0.0	-0. 1	0. 2	0. 0	0. 0
	N		2717. 3	2717. 3	0. 0	0. 0	2271. 7	2364. 1	0. 0	0. 0	1828. 5	1828. 5	0. 0	0. 0
応	М		-54. 9	182. 2	0.0	0.0	-63. 1	-87. 0	0.0	0.0	-96. 9	107. 9	0. 0	0.0
力	L.		K2	K2			K2	K1			K2	K2		
	Q		-0. 7	-0. 7	0.0	0.0	0. 1	0. 1	0.0	0.0	-0. 1	-0. 1	0. 0	0.0
	Q	S	92. 8	92. 8	0.0	0.0	66. 7	66. 7	0.0	0.0	91.0	91.0	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
	++ 55	Fc		30 (Fc)		30 (Fc)	Fo	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
ТН]		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		186. 0	186. 0	0. 30	0. 30	244. 7	244. 7	0. 30	0. 30	296. 4	296. 4	0. 0	0. 30
曲げ	Ma		634. 2	634. 2	0.0	0.0	633. 0	633. 2	0.0	0. 0	627. 2	627. 2	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	7744. 2	0. 0	0. 0	329. 0	329. 0	0. 0	0.0	329. 0	329. 0	0. 0	0.0
	сМу		1073. 5	1073. 5	0. 0	0. 0	981. 3	981. 3	0. 0	0.0	876. 8	876. 8	0. 0	0. 0
	gMy		329. 0	7744. 2	0. 0	0.0	329. 0	329. 0	0. 0	0. 0	329. 0	329. 0	0.0	0.0
	сМу		1050. 6	1050.6	0.0	0.0	962. 0	962. 0	0.0	0.0	861. 9	861. 9	0. 0	0.0
せん	H' (255 (328)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
ん断	Q	d	138. 8	138. 8	0.0	0.0	100.0	100.0	0.0	0.0	136. 4	136. 4	0.0	0.0
1201	Qa	ıl	240. 3	240. 3	0.0	0.0	240. 3	240. 3	0.0	0.0	247. 2	247. 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			OK	OK		
	T		1. 05S	1. 05S	0.00	0.00	0. 758	0. 758	0.00	0.00	1. 03S	1. 03\$	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		138. 8	116. 3	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	ຊ		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		「4F-5F/缉		Y27		[5F-6F/星	·····································	Y27	レー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	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1395. 2	1395. 2	0.0	0.0	946. 9	946. 9	0.0	0.0	498. 5	498. 5	0.0	0.0
	M		-0. 3	0. 1	0. 0	0. 0	0. 2	0. 1	0.0	0.0	-1. 2	0. 3	0. 0	0. 0
	N		1378. 7	1378. 7	0. 0	0. 0	954. 9	938. 8	0.0	0.0	496. 3	496. 3	0. 0	0.0
応	М		-97. 7	85. 2	0. 0	0. 0	84. 4	70. 1	0.0	0.0	-95. 7	56. 8	0. 0	0.0
力	L.		K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	Q		-0. 2	-0. 2	0. 0	0. 0	0. 1	0. 1	0.0	0.0	-0. 5	-0. 5	0. 0	0.0
	Q	S	81. 2	81. 2	0. 0	0.0	68. 5	68. 5	0.0	0.0	67. 6	67. 6	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
	++ 55	Fc		30 (Fc)	Fo	27(Fc	= 27.00)	Fo	27(Fc	= 27. 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		40.0	40.0	70.0	70.0	40.0	40.0	70. 0	70.0	40.0	40.0	70.0	70.0
ТН]		70. 0	70. 0	40.0	40. 0	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70. 0	40.0	40.0
	C	1	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2
		i	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25							
	主筋													
		2												
		1 4-4-												
配	芯釗		D10	D10	D10	D10	D10							
筋	Ноор	径	D13	D13	D13 3-100	D13	D13 2-100							
		ピッチ	3–100 15. 21	3–100 15. 21	2-100 15. 21	2-100 15. 21	3–100 15. 21	3–100 15. 21	2-100 15. 21	2-100 15. 21	3–100 15. 21	15. 21	2-100 15. 21	15. 21
	a		0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54
	p		0. 95	0. 95	0. 34	0. 34	0. 95	0. 95	0. 34	0. 34	0. 54	0. 54	0. 34	0. 34
	p Ma		229. 7	229. 7	0.30	0. 30	233. 1	233. 1	0.30	0. 30	243. 6	243. 6	0. 30	0. 30
曲げ	Ma		506. 5	506. 5	0.0	0. 0	487. 3	487. 8	0.0	0. 0	424. 1	424. 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		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		734. 3	734. 3	0.0	0. 0	615. 3	615. 3	0. 0	0. 0	486. 9	486. 9	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		726. 6	726. 6	0. 0	0. 0	611.0	611.0	0. 0	0. 0	485. 6	485. 6	0. 0	0. 0
ţ	H' (225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)
ん断	Q		121. 7	121. 7	0. 0	0.0	102. 8	102. 8	0. 0	0.0	101. 2	101. 2	0. 0	0.0
上	Qa	ıl	178. 4	178. 4	0. 0	0.0	168. 1	168. 1	0.0	0.0	168. 1	168. 1	0. 0	0.0
	Qa	ıs	507. 6	507. 6	0.0	0.0	497. 6	497. 6	0.0	0.0	497. 6	497. 6	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		0. 92S	0. 92S	0.00	0.00	0. 77S	0. 77S	0.00	0.00	0. 768	0. 76\$	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	ጟ		С	1			С	:1			С	1	
	部材位		Y27		「1F-2F/星	∄]	Y27		「2F−3F/星	主]	Y27	ルームX4軸[∌]
	方向		Χ (3)	Υ (3)	Χ (3)	Y (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)	(48)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		2780. 6	2780. 6	0.0	0.0	2317. 9	2317. 9	0.0	0.0	1859. 9	1859. 9	0.0	0.0
	M		0. 6	-1.7	0.0	0. 0	0.0	0.3	0.0	0.0	0.1	-0. 2	0. 0	0. 0
	N		2717. 3	2717. 3	0. 0	0. 0	2271. 7	2364. 1	0.0	0. 0	1828. 5	1828. 5	0. 0	0. 0
応	M		54. 9	-182. 2	0. 0	0. 0	63. 1	87. 0	0.0	0.0	96. 9	-107. 9	0. 0	0. 0
力	L.		K1	K1			K1	K2			K1	K1		
	Q		0. 7	0. 7	0.0	0.0	-0. 1	-0. 1	0.0	0.0	0. 1	0. 1	0. 0	0.0
	Q	S	92. 8	92. 8	0.0	0. 0	66. 7	66. 7	0. 0	0.0	91. 0	91.0	0. 0	0. 0
	L.		K1	K1			K2	K2			K1	K1		
		Fc		30 (Fc	= 30.00)	Fo	30 (Fc	= 30.00)		c30 (Fc	= 30.00)
	材質	鉄筋	S	D390/SD3	345/SD29	<u>Ś</u>	S	D390/SD3	345/SD29	<u>Ś</u>		D390/SD3		5
bil our	条			LS				LS				LS		
断	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
面)	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		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													
	土加	2												
配	芯釗													
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
	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
	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
	p		0. 69	0. 69	0. 36	0. 36	0. 69	0. 69	0. 36	0. 36	0. 69	0. 69	0. 36	0. 36
ш	Ma		186. 0	186. 0	0.0	0.0	244. 7	244. 7	0.0	0.0	296. 4	296. 4	0.0	0.0
曲げ	Ma		634. 2	634. 2	0.0	0.0	633. 0	633. 2	0.0	0.0	627. 2	627. 2	0. 0	0.0
	判		0K	0K	0.0	0.0	OK	OK	0.0	0.0	OK	OK	0.0	0.0
	gMy		329. 0	7744. 2	0.0	0.0	329.0	329. 0	0.0	0.0	329. 0	329.0	0.0	0.0
	сМу		1050. 6	1050.6	0.0	0.0	962. 0	962. 0	0.0	0.0	861. 9	861. 9	0.0	0.0
	gMy		329. 0	7744. 2 1073. 5	0.0	0.0	329.0	329. 0 981. 3	0.0	0.0	329. 0 876. 8	329.0	0.0	0.0
世	cMy		1073.5		0.0	0.0	981. 3 225 (280)	0.0	0.0	225 (876. 8 283)	0.0	0.0
6	H' Q		255 (138. 8	328) 138. 8	0.0	0.0	100.0	100.0	0.0	0.0	136. 4	136. 4	0.0	0.0
断	Qa		240. 3	240. 3	0.0	0.0	240. 3	240. 3	0.0	0.0	247. 2	247. 2	0. 0	0.0
			581. 4	581. 4		0.0		581. 4			581.4	581.4		
	Qa Qa		0.0	0.0	0.0	0.0	581. 4 0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0
	判		0. U	0. U	0.0	0.0	0. 0 0K	0. 0 0K	0.0	0.0	0. 0 0K	0. 0 0K	0. 0	0.0
	T ₁		1. 05S	1. 05S	0. 00	0.00	0. 75S	0. 75S	0.00	0.00	1. 038	1. 03S	0. 00	0.00
付	L		0.0	0.0	0.00	0.00	0.755	0.753	0.00	0.00	0.0	0.0	0.00	0.00
着	Lo		138. 8	116.3	0.0	0.0	115. 0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0
/8	判		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
			UIN I	UIN	1		UN	ı UN	1	1	ı UN	i UN		

	断面	ጀ		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		「4F-5F/缉		Y27		[5F-6F/星	·····································	Y27	レームX4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		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1395. 2	1395. 2	0.0	0.0	946. 9	946. 9	0.0	0.0	498. 5	498. 5	0.0	0.0
	M		0. 3	-0.1	0. 0	0.0	-0. 2	-0.1	0.0	0. 0	1. 2	-0. 3	0.0	0. 0
	N		1378. 7	1378. 7	0. 0	0. 0	954. 9	938. 8	0. 0	0. 0	496. 3	496. 3	0. 0	0. 0
応	M		97. 7	-85. 2	0.0	0. 0	-84. 4	-70. 1	0.0	0. 0	95. 7	-56. 8	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. 5	0. 5	0. 0	0. 0
	Q	S	81. 2	81. 2	0. 0	0. 0	68. 5	68. 5	0.0	0.0	67. 6	67. 6	0. 0	0. 0
	L.		K1	K1			K2	K2			K1	K1		
		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>		D390/SD3		5
hlam	条			LS				LS				LS		
断	E		40.0	40.0	70. 0	70.0	40.0	40.0	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70. 0
面)	70. 0	70. 0	40.0	40. 0	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70.0	40. 0	40. 0
	(t	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2
		j	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0
		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													
	工加	2												
配	芯銀													
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		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
	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
	р		0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54
	р		0. 95	0. 95 229. 7	0. 36	0. 36	0. 95 233. 1	0. 95	0. 36	0.36	0. 95 243. 6	0. 95 243. 6	0. 36	0. 36
曲げ	Ma		229. 7 506. 5	506. 5	0.0	0.0	487. 3	233. 1 487. 8	0.0	0.0			0.0	0.0
げ	Ma 半J		0K	OK	0.0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0	424. 1 OK	424. 1 OK	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		726. 6	726. 6	0.0	0. 0	611.0	611.0	0.0	0. 0	485. 6	485. 6	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		734. 3	734. 3	0.0	0. 0	615. 3	615. 3	0.0	0. 0	486. 9	486. 9	0.0	0. 0
世	H'		225 (280)	0.0	0)	225 (280)	0.0	0.0	225 (280)	0.0	0.0
6	Q		121.7	121. 7	0. 0	0.0	102. 8	102. 8	0. 0	0.0	101. 2	101. 2	0. 0	0.0
断	Qa		178. 4	178. 4	0. 0	0. 0	168. 1	168. 1	0.0	0. 0	168. 1	168. 1	0. 0	0. 0
	Qa		507. 6	507. 6	0. 0	0. 0	497. 6	497. 6	0.0	0. 0	497. 6	497. 6	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		0. 928	0. 928	0. 00	0. 00	0. 77S	0. 778	0. 00	0. 00	0. 768	0. 768	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	11	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	ຊ		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		<u>.</u> 「1F−2F/缉	∄]	Y27		<u>.</u> 「2F−3F/星	·····································	Y27	レームX5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)	(48)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		2808. 4	2808. 4	0.0	0.0	2341. 4	2341. 4	0.0	0.0	1879. 5	1879. 5	0.0	0.0
	M		-5. 0	8. 2	0. 0	0.0	-3. 3	3. 0	0.0	0.0	-3. 7	3. 8	0. 0	0. 0
	N		3003. 2	3003. 2	0.0	0. 0	2484. 3	2484. 3	0. 0	0. 0	1977. 3	1977. 3	0. 0	0. 0
応	M		-63. 1	192. 2	0.0	0. 0	-70. 1	93. 7	0.0	0.0	-105. 4	115. 7	0. 0	0. 0
力	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
-	Q		-4.0	-4.0	0.0	0.0	-2. 2	-2. 2	0.0	0. 0	-2. 7	-2. 7	0. 0	0. 0
	Q	S	99. 0	99. 0	0. 0	0.0	72. 2	72. 2	0.0	0.0	97. 6	97. 6	0. 0	0. 0
	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
		Fc		30 (Fc	= 30, 00)		30 (Fc	= 30.00)		30 (Fc	= 30, 00)
	材質	鉄筋			345/SD29	<u>Ś</u>			345/SD29	<u>Ś</u>		D390/SD3		5
blom	条			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
		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
	a		15. 21	15. 21 0. 40	15. 21	15. 21 0. 40	15. 21	15. 21 0. 40	15. 21 0. 40	15. 21 0. 40	15. 21	15. 21	15. 21	15. 21
	p		0. 40 0. 69	0. 40	0. 40 0. 36	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40	0. 40 0. 69	0. 40 0. 36	0. 40
	p: Ma		182. 4	182. 4	0.30	0.30	241. 7	241. 7	0. 30	0. 30	294. 8	294. 8	0. 30	0. 30
曲げ	Ma		629. 5	629. 5	0.0	0.0	634. 9	634. 9	0.0	0.0	629. 7	629. 7	0.0	0. 0
げ	判		029. 3 0K	029. 3 0K	0. 0	0.0	034. 9 0K	054. 9 0K	0.0	0.0	029. <i>1</i>	029. 7 0K	0. 0	0.0
	gMy		329. 0	7744. 2	0. 0	0.0	329. 0	329. 0	0.0	0.0	329. 0	329. 0	0. 0	0.0
	cMy		1031. 0	1031. 0	0.0	0.0	946. 3	946. 3	0.0	0.0	850. 6	850. 6	0. 0	0.0
	gMy		329. 0	7744. 2	0. 0	0.0	329. 0	329. 0	0. 0	0. 0	329. 0	329. 0	0. 0	0.0
	cMy		1101.1	1101.1	0. 0	0. 0	1005. 7	1005. 7	0. 0	0. 0	896. 8	896. 8	0. 0	0. 0
せ	H' (255 (328)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
ん断	Q		146. 4	146. 4	0. 0	0.0	107. 2	107. 2	0.0	0.0	145. 0	145. 0	0. 0	0.0
M	Qa	ıl	240. 3	240. 3	0. 0	0.0	289. 3	289. 3	0.0	0.0	294. 0	294. 0	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		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	1. 10S	1. 10S	0.00	0.00	0.818	0.818	0.00	0.00	1.098	1. 098	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		138. 8	116. 3	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	ຊ l		С	1			С	1			С	1	
	部材位		Y27		4F-5F/缉	∄]	Y27	レームX5軸		·····································	Y27	レームX5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		(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
	N		1410. 6	1410. 6	0.0	0.0	958. 1	958. 1	0.0	0.0	506. 6	506. 6	0.0	0.0
	M		-4. 1	3. 3	0. 0	0.0	-0. 9	2. 8	0.0	0.0	-11. 7	5. 2	0. 0	0. 0
	N		1462. 1	1462. 1	0. 0	0.0	983. 5	983. 5	0.0	0.0	514. 0	514. 0	0. 0	0.0
応	М		-106. 4	92. 7	0. 0	0.0	-88. 1	77. 1	0.0	0.0	-111.4	65. 2	0. 0	0.0
力	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q		-2. 7	-2. 7	0. 0	0.0	-1. 3	-1. 3	0.0	0.0	-6. 0	-6. 0	0. 0	0.0
	Q	S	87. 8	87. 8	0.0	0.0	73. 1	73. 1	0.0	0.0	77. 0	77. 0	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	++ 55	Fc		30 (Fc)	Fo	27(Fc	= 27.00)	Fo	27(Fc	= 27. 00)
	材質	鉄筋	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS				LS				LS	2軸	
面	E		40.0	40.0	70.0	70.0	40.0	40. 0	70. 0	70.0	40.0	40.0	70.0	70.0
ТН]		70. 0	70. 0	40. 0	40.0	70. 0	70. 0	40.0	40.0	70. 0	70. 0	40.0	40.0
	C	1	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2	63. 2	63. 2	33. 2	33. 2
		i	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0	55. 3	55. 3	29. 0	29. 0
		1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25							
	主筋													
		2												
		1 4-4-												
配	芯釗		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. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54	0. 54
	p p		0. 95	0. 95	0. 34	0. 34	0. 95	0. 95	0.34	0. 36	0. 95	0. 95	0. 34	0. 34
	Ma		228. 4	228. 4	0. 0	0. 30	232. 8	232. 8	0. 30	0. 30	243. 3	243. 3	0. 0	0. 30
曲げ	Ma		505. 8	505. 8	0.0	0.0	486. 6	486. 6	0.0	0. 0	428. 4	428. 4	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	329. 0	0. 0	0. 0	329. 0	329. 0	0. 0	0.0	658. 0	329. 0	0. 0	0.0
	cMy		722. 0	722. 0	0. 0	0.0	609. 4	609. 4	0. 0	0. 0	486. 4	486. 4	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		745. 9	745. 9	0. 0	0.0	622. 7	622. 7	0. 0	0. 0	490. 9	490. 9	0. 0	0. 0
せ	H'É		225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)
ん断	Q		130. 4	130. 4	0. 0	0.0	109.0	109.0	0.0	0.0	112. 5	112. 5	0. 0	0. 0
1201	Qa	ıl	203. 2	203. 2	0.0	0.0	168. 1	168. 1	0.0	0.0	168. 1	168. 1	0.0	0.0
	Qa		507. 6	507. 6	0.0	0.0	497. 6	497. 6	0.0	0.0	497. 6	497. 6	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		0. 98S	0. 98S	0.00	0.00	0.828	0.828	0.00	0.00	0.858	0.858	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		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		C 1	Ι Α			C.	Ι Α			C 1	Α	
	部材位		Y27		 [1F-2F/星	∄]	Y27	レームX6軸	 「2F-3F/局	主]	Y27	レームX6軸		¥]
	方向			3)	Υ (3)	Χ (3)	Y (3)	X (3)	Y (3)
	位		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		(25)	(48)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
	N		1644. 8	1644. 8	0.0	0.0	1370. 5	1370. 5	0.0	0.0	1101.1	1101.1	0.0	0.0
	M		52. 2	-53. 1	0. 0	0.0	57. 2	-61.5	0. 0	0. 0	56. 4	-57. 6	0. 0	0.0
	N		1476. 1	1476. 1	0. 0	0.0	1259. 4	1259. 4	0. 0	0. 0	1034. 1	1034. 1	0. 0	0. 0
応	M		78. 6	-200. 5	0. 0	0.0	87. 7	-112. 3	0. 0	0. 0	103. 7	-123. 5	0. 0	0. 0
力		no	K1	K1			K1	K1		0.0	K1	K1	0.0	
	Q		32. 1	32. 1	0. 0	0.0	42. 4	42. 4	0.0	0.0	40. 3	40. 3	0.0	0.0
	Q	s	100. 3	100. 3	0.0	0.0	78. 5	78. 5	0.0	0.0	90. 7	90. 7	0. 0	0.0
		no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	材質	Fc	Fo	30 (Fc	= 30.00)	F	30 (Fc	= 30.00)	Fo	30 (Fc	= 30.00)
		鉄筋	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5
bl/C	条	件		LS	2軸			LS				LS	2軸	
断面		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
ш)	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>b</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
		<u>j</u>	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									
	主筋													
		2												
		1 44												
配	芯筆	失筋	D.1.0	D.1.0	D.1.0	D40	D10	D.1.0	D40	D40	D40	D40	D.1.0	D.1.0
筋	Ноор	径	D13	D13	D13									
		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
		<u>t</u>	11. 61 0. 33	11. 61	11. 61 0. 33									
	p		0. 33	0. 33	0. 36	0. 36	0. 33	0. 33	0. 36	0. 36	0. 33	0. 33	0. 33 0. 36	0. 33
	p Ma		264. 0	264. 0	0. 30	0. 30	277. 1	277. 1	0. 30	0. 30	277. 6	277. 6	0. 30	0. 30
曲	Ma		539. 2	539. 2	0.0	0.0	533. 0	533. 0	0.0	0.0	495. 5	495. 5	0.0	0. 0
げ		<u>25</u> 定	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		176. 5	4029. 2	0.0	0.0	176. 5	176. 5	0.0	0.0	176. 5	176. 5	0.0	0.0
	cMy		690.8	690. 8	0.0	0.0	634. 7	634. 7	0.0	0. 0	573. 0	573. 0	0. 0	0.0
	gMy		152. 5	3715. 1	0. 0	0. 0	152. 5	152. 5	0. 0	0. 0	152. 5	152. 5	0. 0	0.0
	cMy		771.8	771. 8	0.0	0.0	692. 1	692. 1	0.0	0. 0	610. 1	610. 1	0. 0	0.0
ţ	H'	(H)	255 (328)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (283)	0(0)
6		d	134. 3	134. 3	0.0	0.0	96. 6	96. 6	0. 0	0.0	115. 9	115. 9	0. 0	0.0
断	Q		242. 8	242. 8	0. 0	0.0	266. 4	266. 4	0. 0	0. 0	269. 3	269. 3	0. 0	0. 0
		as	558. 3	558. 3	0. 0	0.0	558. 3	558. 3	0. 0	0.0	558. 3	558. 3	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	定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
		a	1. 158	1. 158	0. 00	0.00	0.838	0. 83S	0.00	0.00	1.008	1.008	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		138. 8	116. 3	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		C 1	Ι Α			C.	Ι Α			C 1	IA	
	部材位		Y27	レームX6軸		¥]	Y27	レームX6軸		¥]	Y27	ルームX6軸		*]
	方向			3)	<u>Υ </u>	3)	Χ (3)	Y (3)	X (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		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		831. 4	831. 4	0.0	0.0	561. 5	561.5	0.0	0.0	290. 5	290. 5	0.0	0.0
	M		61.6	-58. 6	0. 0	0. 0	41. 5	-52. 2	0. 0	0. 0	126. 3	-77. 3	0. 0	0.0
	N		792. 8	792. 8	0. 0	0.0	544. 8	544. 8	0. 0	0. 0	285. 8	285. 8	0. 0	0.0
応	M		126. 0	-114. 4	0. 0	0. 0	99. 7	-85. 1	0. 0	0. 0	187. 0	-100.0	0. 0	0. 0
力		no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Q		42. 9	42. 9	0.0	0.0	33. 4	33. 4	0. 0	0.0	72. 7	72. 7	0. 0	0.0
		s	96. 4	96. 4	0.0	0.0	74. 0	74. 0	0.0	0.0	109.8	109.8	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	c27(Fc	= 27. 00)
		鉄筋	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5
bl/C	条	件		LS				LS				LS	2軸	
断面		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
Ш)	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>b</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
		<u>j</u>	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													
	1 1 1	2												
		1 44												
配	芯筆	失筋	D.1.0	D.1.0	D.1.0	D40	D40	D40	D40	D40	D10	D40	D.1.0	D10
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
		<u>t</u>	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33	11. 61 0. 33
	p		0. 53	0. 51	0. 36	0. 36	0. 53	0. 51	0. 36	0. 36	0. 53	0. 53	0. 36	0. 36
	Ma		272. 3	272. 3	0. 30	0. 30	252. 9	252. 9	0. 30	0. 30	220. 8	220. 8	0. 30	0. 30
曲	Ma		437. 9	437. 9	0.0	0.0	373. 8	373. 8	0.0	0.0	308.8	308.8	0.0	0. 0
げ		这	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy		176. 5	176. 5	0. 0	0. 0	176. 5	176. 5	0. 0	0. 0	352. 9	176. 5	0. 0	0.0
	cMy		503. 3	503. 3	0. 0	0. 0	426. 4	426. 4	0. 0	0. 0	343. 8	343. 8	0. 0	0.0
	gMy		152. 5	152. 5	0. 0	0. 0	152. 5	152. 5	0. 0	0. 0	305. 1	152. 5	0. 0	0. 0
	cMy		526. 0	526. 0	0. 0	0.0	436. 7	436. 7	0.0	0.0	346. 8	346. 8	0. 0	0. 0
せ	H'	(H)	225 (280)	0(0)	225 (280)	0(0)	225 (0(0)
ん断	Q		123. 1	123. 1	0.0	0.0	94. 2	94. 2	0.0	0.0	128. 3	128. 3	0.0	0. 0
1201	Qa	a l	268. 2	268. 2	0.0	0.0	243. 4	243. 4	0.0	0.0	225. 3	225. 3	0.0	0.0
	Qa	as	454. 4	454. 4	0.0	0.0	441. 9	441. 9	0.0	0.0	441. 9	441. 9	0.0	0.0
	Qa	ах	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	0K		
	T	a	1. 06S	1.068	0.00	0.00	0.818	0.818	0.00	0.00	1. 108	1. 108	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			0K	0K			0K	OK		

	断面名	ຊ		С	3			C	3			С	3	
	部材位		Y37			∄]	Y37		<u>-</u> 「2F−3F/星	·····································	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
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
直	短		(60)	(48)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		2068. 3	2068. 3	0.0	0.0	1700.8	1700.8	0.0	0.0	1343.8	1343.8	0. 0	0.0
	M	I	-130. 5	144. 8	0.0	0.0	-104. 9	71. 7	0.0	0.0	-99. 0	93. 9	0.0	0.0
	N		973. 7	3162. 8	0.0	0.0	2494. 5	907. 1	0.0	0.0	1876. 7	1876. 7	0.0	0.0
応	M	S	-246. 2	1554. 8	0.0	0.0	-278. 0	-854. 5	0.0	0.0	-347. 1	752. 7	0.0	0.0
力	L.	no	K1	K2			K2	K1			K2	K2		
	Q	-	-84. 1	-84. 1	0.0	0.0	-63. 1	-63. 1	0.0	0.0	-68. 3	-68. 3	0.0	0.0
	Q	S	672. 4	672. 4	0.0	0.0	599. 3	599. 3	0.0	0.0	480. 5	480. 5	0.0	0.0
	L.		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	材質	Fc		30 (Fc)		c30 (Fc)	F	c30 (Fc	= 30.00)
		鉄筋	S		345/SD29	5	S		345/SD29	5	S	D390/SD3	345/SD29	5
断	条			LS				LS				LS		
置	E		100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0
			80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0
	C	1	73. 0	73.0	93.0	93. 0	73.0	73.0	93. 0	93.0	73.0	73.0	93. 0	93. 0
		1	63. 9	63. 9	81.4	81.4	63. 9	63. 9	81.4	81.4	63. 9	63. 9	81.4	81.4
		1	7-D29	7-D29	3-D29	3-D29	7-D29	7-D29	3-D29	3-D29	7-D29	7-D29	3-D29	3-D29
	主筋	2												
- 悪コ	芯鉛	上在生												
配筋	心到	X朋 径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
נעמ	Ноор	ピッチ	9-100	9–100	2-100	2-100	9-100	9–100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100
	a		44. 94	44. 94	19. 26	19. 26	44. 94	44. 94	19. 26	19. 26	44. 94	44. 94	19. 26	19. 26
	D.		0. 56	0. 56	0. 24	0. 24	0. 56	0. 56	0. 24	0. 24	0. 56	0. 56	0. 24	0. 24
	p		1. 14	1. 14	0. 32	0. 32	1. 14	1. 14	0. 32	0. 32	1. 14	1. 14	0. 32	0. 32
-11-	Ma		849. 9	849. 9	0. 0	0. 0	857. 0	857. 0	0.0	0.0	865. 3	865. 3	0. 0	0. 0
曲げ	Ma	ıs	1451.1	1717. 8	0. 0	0.0	1737. 1	1431.8	0.0	0. 0	1707. 2	1707. 2	0. 0	0. 0
17	判		0K	0K			OK	0K			0K	0K		
	gMy	. 正	656. 0	3715. 1	0.0	0.0	656. 0	656. 0	0.0	0.0	441.6	656. 0	0.0	0.0
	сМу		1607. 6	1607. 6	0.0	0.0	1583. 0	1583. 0	0.0	0.0	1547. 3	1547. 3	0.0	0.0
	gMy.		690. 3	4029. 2	0.0	0.0	690. 3	690. 3	0.0	0.0	468. 0	690. 3	0.0	0.0
世	сМу		2332. 3	2332. 3	0.0	0.0	2128. 0	2128. 0	0.0	0.0	1925. 9	1925. 9	0.0	0.0
6	H' (200 (328)	0(0)	200 (280)	0 (0)	200 (283)	0(0)
断	Q		966. 5	966. 5	0.0	0.0	867. 4	867. 4	0.0	0.0	686. 6	686. 6	0.0	0.0
1	Qa		600. 4	600. 4	0.0	0.0	615. 3	615. 3	0.0	0.0	675. 6	675. 6	0.0	0.0
	Qa		1644. 8	1644. 8	0.0	0.0	1644. 8	1644. 8	0.0	0.0	1644.8	1644. 8	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	0.00	0.00	0K	0K	0.00	0.00	0K	0K	0.00	0.00
, .	I.		2. 40S	2. 40S	0.00	0.00	2. 168	2. 16S	0.00	0.00	1. 718	1. 718	0.00	0.00
付業	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		103. 8	116. 3	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0. 0	0. 0
	判	疋	0K	0K			OK	0K			0K	0K		

	断面	ጀ		С	3			C	3			С	3	
	部材位		Y37				Y37			·····································	Y37	レームX1軸[
	方向			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	期	(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		1003. 1	1003. 1	0.0	0.0	662. 7	662. 7	0.0	0.0	327. 0	327. 0	0.0	0.0
	M		-100.0	80. 4	0.0	0.0	-85. 8	79. 2	0.0	0. 0	-174.4	88. 1	0. 0	0. 0
	N		1355. 3	1355. 3	0. 0	0. 0	854. 2	854. 2	0. 0	0. 0	406. 3	247. 8	0. 0	0. 0
応	M		-646. 2	398. 9	0. 0	0. 0	-663. 3	95. 1	0.0	0.0	-584. 9	227. 2	0. 0	0. 0
力		no	K2	K2			K2	K2			K2	K1		
	Q		-64. 4	-64. 4	0.0	0. 0	-58. 9	-58. 9	0.0	0. 0	-93. 7	-93. 7	0. 0	0.0
	Q	-	457. 5	457. 5	0.0	0. 0	328. 7	328. 7	0.0	0.0	217. 1	217. 1	0. 0	0. 0
	L.		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
hlopm	条			LS				LS				LS		
断	Е		100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80. 0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0
面	[)	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0
	(t	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0
		j	63. 9	63. 9	81. 4	81. 4	63. 9	63. 9	81.4	81.4	63. 9	63. 9	81. 4	81.4
		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. 32	0. 32	0. 24	0. 24	0. 32	0. 32	0. 24	0. 24	0. 32	0. 32	0. 24	0. 24
	p Ma		0. 51 634. 2	0. 51 634. 2	0. 32 0. 0	0. 32	0. 51 533. 9	0. 51 533. 9	0. 32	0. 32	0. 51 436. 9	0. 51 436. 9	0. 32	0. 32
曲げ			1085. 2	1085. 2	0.0	0.0	932. 5	932. 5	0.0	0.0	793. 9	745. 4	0.0	0.0
げ	Ma 半J		0K	0K	0.0	0. 0	932. 5 OK	932. 5 0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0. 0
	gMy		441. 6	441. 6	0.0	0.0	376. 0	441. 6	0.0	0. 0	751. 9	376. 0	0.0	0.0
	сМу		958. 3	958. 3	0.0	0.0	889. 4	889. 4	0.0	0. 0	803. 0	803. 0	0.0	0.0
	gMy		468. 0	468. 0	0.0	0. 0	402. 2	468. 0	0.0	0.0	804. 4	402. 2	0.0	0. 0
	cMy		1216. 6	1216. 6	0.0	0. 0	1033. 2	1033. 2	0.0	0. 0	864. 5	864. 5	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		654. 0	654. 0	0. 0	0.0	463. 6	463. 6	0. 0	0.0	278. 8	278. 8	0. 0	0.0
断	Qa		645. 4	645. 4	0.0	0. 0	647. 9	647. 9	0.0	0.0	546. 9	546. 9	0. 0	0. 0
	Qa		1046. 7	1046. 7	0.0	0. 0	1018. 0	1018. 0	0.0	0. 0	1018. 0	1018. 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		OK	OK	3.5		OK	OK	3. 0	3.7 6	OK	OK		
	Ť		2. 84\$	2. 84\$	0. 00	0. 00	2. 02S	2. 02S	0. 00	0. 00	1. 218	1. 21\$	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	11	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	OK	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面名	ጀ		C2	2			С	2			C2	2	
	部材位		Y37	ルームX2軸「	1F-2F/壁	:]	Y37	レームX2軸	2F-3F/写	∄]	Y3:	フレームX2軸「	3F-4F/壁	:]
	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		(56)	(48)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		3518. 6	3518. 6	0.0	0.0	2880. 7	2880. 7	0. 0	0.0	2255. 7	2255. 7	0. 0	0. 0
	M		10.0	-35. 8	0. 0	0.0	5. 0	-0. 5	0. 0	0.0	3. 1	-4. 6	0. 0	0.0
	N	S	3888. 4	3148.8	0.0	0.0	2607. 8	3153. 6	0. 0	0.0	2069. 2	2069. 2	0.0	0.0
応	M	S	113. 7	-2657. 5	0. 0	0.0	351. 4	1769.8	0. 0	0.0	629. 2	-1313. 2	0.0	0.0
力	L.	no	K2	K1			K1	K2			K1	K1		
	Q		14. 0	14. 0	0.0	0.0	2. 0	2. 0	0.0	0.0	2. 7	2. 7	0.0	0.0
	Q	S	1139. 4	1139. 4	0.0	0.0	1034. 5	1034. 5	0. 0	0.0	882. 2	882. 2	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	++ 55	Fc		c30 (Fc =)		30 (Fc)		c30(Fc =)
	材質	鉄筋	0	D390/SD3	45/SD295)	S	D390/SD3	345/SD29	5	0	SD390/SD3	45/SD295	5
blan	条			LS 2	2軸			LS	2軸			LS 2		
断面	E	}	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0
ш	0)	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0
	C		88. 0	88. 0	93. 0	93. 0	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0
			77. 0	77. 0	81. 4	81.4	77. 0	77. 0	81. 4	81.4	77. 0	77. 0	81.4	81.4
		1	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
		2												
配	芯釗		D.10	D.10	D.10	D.10	D.10	D.10	D.10	210	D.10	5.10	D.10	D.10
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		<u>ピッチ</u>	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100
	a		64. 20	64. 20 0. 68	19. 26	19. 26	64. 20	64. 20	19. 26 0. 20	19. 26	64. 20	64. 20	19. 26	19. 26
	р		0. 68		0. 20 0. 27	0. 20 0. 27	0. 68	0. 68 1. 14	0. 20	0. 20 0. 27	0. 68	0. 68	0. 20 0. 27	0. 20 0. 27
	p Ma		1. 14 1271. 2	1. 14 1271. 2	0. 27	0. 27	1. 14 1303. 6	1303.6	0. 27	0.27	1. 14 1333. 9	1. 14 1333. 9	0.27	0. 27
曲げ	Ma		2706. 3	2749. 8	0.0	0.0	2792. 3	2749. 4	0.0	0.0	2722. 5	2722. 5	0.0	0. 0
げ	判		0K	0K	0. 0	0.0	OK	OK	0. 0	0.0	0K	0K	0.0	0.0
	gMy		1346. 3	7744. 2	0.0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0.0	0.0	909. 6	1346. 3	0. 0	0. 0
	cMy		3423. 6	3423. 6	0. 0	0.0	3218. 5	3218. 5	0. 0	0.0	3004. 7	3004. 7	0.0	0. 0
	gMy		1346. 3	7744. 2	0. 0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0. 0	0. 0	909. 6	1346. 3	0. 0	0. 0
	cMy		3688. 2	3688. 2	0. 0	0. 0	3425. 4	3425. 4	0. 0	0.0	3153. 8	3153. 8	0.0	0. 0
t	H' (200		0(0)	200 (280)	0(0)	200		0(0)
6	Q		1702. 1	1702. 1	0. 0	0.0	1550. 8	1550. 8	0. 0	0.0	1321. 9	1321. 9	0. 0	0.0
断	Qa		622. 5	622. 5	0. 0	0. 0	622. 3	622. 3	0. 0	0. 0	837. 0	837. 0	0.0	0. 0
	Qa		1982. 9	1982. 9	0. 0	0. 0	1982. 9	1982. 9	0. 0	0.0	1982. 9	1982. 9	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	OK			OK	OK		
	Ť		2. 46S	2. 46S	0.00	0.00	2. 24\$	2. 24\$	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		107. 5	116. 3	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108. 8	111. 3	0.0	0.0
	判	定	0K	OK			0K	0K			0K	0K		

断面名			C2				C2				C2			
部材位置			Y3フレームX2軸[4F-5F/壁]				Y3フレームX2軸[5F-6F/壁_]				Y3フレームX2軸[6F-7F/壁_]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	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
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	NI		1671.5	1671.5	0.0	0.0	1110.5	1110.5	0.0	0.0	559. 6	559. 6	0.0	0.0
	MI		2. 8	-1. 8	0.0	0.0	2. 0	-2. 2	0.0	0.0	8. 4	-1.6	0. 0	0.0
	Ns		1777. 2	1565. 9	0.0	0.0	1057. 4	1057. 4	0.0	0.0	543. 9	575. 3	0. 0	0.0
応	Ms		-999. 2	-512. 0	0.0	0.0	1003. 7	-149. 4	0.0	0.0	816. 4	-134. 6	0. 0	0.0
٦ أ	L. no		K2	K1			K1	K1			K1	K2		
	QI		1. 6	1. 6	0.0	0.0	1. 5	1. 5	0.0	0.0	3. 5	3. 5	0.0	0.0
	Qs		689. 0	689. 0	0.0	0.0	523. 7	523. 7	0.0	0.0	310. 4	310. 4	0.0	0.0
	L. no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	++ FC		Fc30 (Fc = 30.00)			Fc27 (Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)					
	材質 鉄筋		SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				
	条件		LS 2軸			LS 2軸				LS 2軸				
	В		55. 0	55.0	95. 0	95. 0	55.0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0
	D		95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0
	d		88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0
		j	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0
配筋	主筋	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
		2												
	-11- All 65-													
	芯鉄筋		D40	D10	D10	D.1.0	D10	D10	D10	D.1.0	D10	D.1.0	D.1.0	D.1.0
	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		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		25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	pt		0.49	0.49	0. 37 0. 27	0. 37 0. 27	0. 49	0. 49 1. 15	0. 37 0. 27	0. 37 0. 27	0. 49 1. 15	0. 49 1. 15	0. 37 0. 27	0. 37
曲	pw Mal		1. 15 637. 5	1. 15 637. 5	0. 27	0. 27	1. 15 613. 3	613.3	0. 27	0. 27	596. 7	596. 7	0. 27	0. 27
	Mas		1303. 2	1310. 4	0.0	0.0	1172. 8	1172. 8	0.0	0.0	999. 0	1009.8	0.0	0.0
げ	was 判定		0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy. 正		909. 6	909. 6	0.0	0.0	778. 1	909. 6	0.0	0. 0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
せん断	cMy. 正		1506. 8	1506. 8	0.0	0.0	1301. 9	1301. 9	0.0	0.0	1085. 7	1085. 7	0.0	0.0
	gMy. 負		909. 6	909. 6	0.0	0.0	778. 1	909. 6	0.0	0.0	1556. 3	778. 1	0.0	0. 0
	cMy. 負		1585. 7	1585. 7	0.0	0.0	1344. 4	1344. 4	0.0	0.0	1099. 4	1099. 4	0.0	0.0
	H' (H)		200 (280)	0.0	0)	200 (280)	0.0	0)	200 (0.0	0)
	Qd		1032. 6	1032. 6	0. 0	0.0	784. 8	784. 8	0. 0	0.0	463. 8	463. 8	0. 0	0.0
	Qal		454. 9	454. 9	0. 0	0.0	480. 8	480. 8	0. 0	0. 0	350. 2	350. 2	0. 0	0. 0
	Qas		1097. 8	1097. 8	0. 0	0.0	1078. 8	1078. 8	0. 0	0.0	1078.8	1078.8	0.0	0.0
	Qax		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	3.7 6		OK	OK	3. 0	3.7 6	OK	OK		
付着		a	3. 73\$	3. 73\$	0. 00	0.00	2. 83\$	2. 83\$	0. 00	0. 00	1. 678	1. 678	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		0. 0 107. 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		OK	0K			0K	0K			0K	0K		

	断面名	2		С	2			С	2			C2	2	
	部材位		Y37		_ [1F-2F/星		Y37	レームX3軸		<u></u>	Y3:	フレームX3軸「		1
	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		(56)	(48)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		3504. 6	3504.6	0.0	0.0	2870.0	2870.0	0.0	0.0	2248. 2	2248. 2	0.0	0.0
	M		-1.0	7. 8	0.0	0.0	-0. 1	-0.8	0.0	0.0	-0. 1	0. 2	0.0	0.0
	N		3381. 2	3628. 1	0.0	0.0	2960. 2	2960. 2	0.0	0.0	2186. 6	2186. 6	0.0	0.0
応	M	S	-105. 3	2589. 4	0.0	0. 0	-350. 1	1771. 1	0.0	0.0	629. 5	-1311.8	0.0	0. 0
カ		no	K1	K2			K2	K2			K1	K1		
	Q		-2. 7	-2. 7	0.0	0.0	0. 2	0. 2	0.0	0.0	-0. 1	-0. 1	0.0	0.0
	Q		1109. 9	1109. 9	0.0	0.0	1035. 3	1035. 3	0.0	0.0	882. 6	882. 6	0.0	0.0
	L.		K2	K2			K1	K1			K2	K2		
	材質	Fc		30 (Fc)		30 (Fc)		c30 (Fc =)
		鉄筋	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5	,	SD390/SD3)
断	条		100.0	LS		05.0	100.0	LS		05.0	100.0	LS 2		05.0
一置			100.0	100.0	95. 0	95.0	100.0	100.0	95.0	95. 0	100.0	100.0	95.0	95.0
			95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100. 0
	C	1	88. 0	88. 0	93. 0 81. 4	93. 0	88. 0 77. 0	88. 0 77. 0	93. 0 81. 4	93. 0 81. 4	88. 0 77. 0	88. 0	93. 0 81. 4	93. 0 81. 4
		1	77. 0 10-D29	77. 0 10-D29	81. 4 3-D29	81. 4 3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	77. 0 10-D29	3-D29	
		1	10-029	10-029	3-DZ9	3-DZ9	10-029	10-029	3-DZ9	3-DZ9	10-029	10-029	3-029	3-D29
	主筋	2												
配	芯銀	生 红												
筋		<u> </u>	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
נימ	Ноор	ピッチ	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100
	a		64. 20	64. 20	19. 26	19. 26	64. 20	64. 20	19. 26	19. 26	64. 20	64. 20	19. 26	19. 26
	p		0. 68	0. 68	0. 20	0. 20	0. 68	0. 68	0. 20	0. 20	0. 68	0. 68	0. 20	0. 20
	p		1. 14	1. 14	0. 27	0. 27	1. 14	1. 14	0. 27	0. 27	1. 14	1. 14	0. 27	0. 27
-11-	Ма	al	1272. 0	1272. 0	0.0	0.0	1304. 1	1304. 1	0.0	0.0	1334. 3	1334. 3	0.0	0.0
曲げ	Ma		2733. 6	2717. 5	0.0	0.0	2763.8	2763.8	0.0	0.0	2761.7	2761. 7	0.0	0.0
1)	判		OK	0K			0K	0K			0K	OK		
	gMy		1346. 3	7744. 2	0.0	0.0	1346. 3	1346. 3	0.0	0.0	909. 6	1346. 3	0.0	0.0
	сМу		3508. 7	3508. 7	0.0	0.0	3284. 8	3284. 8	0.0	0. 0	3052. 1	3052. 1	0.0	0. 0
	gMy		1346. 3	7744. 2	0.0	0.0	1346. 3	1346. 3	0.0	0.0	909. 6	1346. 3	0.0	0.0
世	сМу		3597. 1	3597. 1	0.0	0.0	3353. 2	3353. 2	0.0	0.0	3101.4	3101. 4	0.0	0.0
2	H' (200 (328)	0(0)	200 (280)	0(0)	200	(283)	0(0)
断	Q		1663. 4		0.0	0.0	1552. 9	1552. 9	0.0	0.0	1323. 9	1323. 9	0.0	0.0
	Qa		608. 1	608. 1	0.0	0.0	608. 1	608. 1	0.0	0.0	723. 7	723. 7	0.0	0.0
	Qa		1982. 9	1982. 9	0.0	0.0	1982. 9	1982. 9	0.0	0.0	1982. 9	1982. 9	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
	判工		0K 2. 40S	0K 2. 40S	0. 00	0. 00	0K 2. 24S	0K 2. 24S	0. 00	0. 00	0K 1. 91S	0K 1.91S	0. 00	0.00
<i>1</i> +	L		2. 405	2. 405	0.00	0.00	2. 24S 0. 0	2. 24S 0. 0	0.00	0.00	0.0	0.0	0.00	0.00
付着	Lo		107. 5	116.3	0.0	0.0	95. 0	110.0	0.0	0.0	108.8	111. 3	0.0	0.0
但	判		0K	0K	0.0	0. 0	95. U	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0
	千川	止	UN	UN			UN	UN			UN	UN		

	断面	2		C2	2			С	2			С	2	
	部材位		Y37l	/-AX3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	期	(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		1665. 7	1665. 7	0.0	0. 0	1106. 4	1106. 4	0.0	0. 0	556. 7	556. 7	0.0	0.0
	M		-0. 1	0. 0	0. 0	0. 0	-0. 0	0. 1	0. 0	0. 0	-0. 4	0. 0	0.0	0.0
	N		1700. 4	1700. 4	0. 0	0. 0	1089. 5	1089. 5	0. 0	0. 0	552. 2	552. 2	0.0	0.0
応	M	S	-1004. 1	512. 5	0. 0	0. 0	1007. 4	-148. 3	0. 0	0. 0	819. 6	129. 5	0.0	0.0
力	L.	no	K2	K2			K1	K1			K1	K1		
	Q	I	-0. 0	-0. 0	0. 0	0. 0	-0. 0	-0. 0	0. 0	0. 0	-0. 1	-0. 1	0.0	0.0
	Q	S	689. 3	689. 3	0.0	0. 0	525. 4	525. 4	0. 0	0.0	314. 0	314. 0	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	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55.0	95. 0	95. 0	55.0	55. 0	95. 0	95.0
Ш)	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55.0
	(k	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0
		j	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0
		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												
	芯鉄筋													
配	芯鎖		D40	D.1.0	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	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		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		25. 68	25. 68	19. 26 0. 37	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26 0. 37	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26
	p		0. 49 1. 15	0.49	0. 37	0. 37 0. 27	0. 49 1. 15	0. 49 1. 15	0. 37	0. 37 0. 27	0. 49 1. 15	0. 49 1. 15	0. 37 0. 27	0. 37 0. 27
	p Ma		637. 6	1. 15 637. 6	0. 27	0. 27	613. 5	613. 5	0. 27	0.27	595. 7	595. 7	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		1305. 6	1305. 6	0.0	0.0	1183. 5	1183. 5	0.0	0.0	1001. 8	1001.8	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		909. 6	909. 6	0.0	0. 0	778. 1	909. 6	0.0	0. 0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
	cMy		1531. 4	1531. 4	0. 0	0. 0	1314. 8	1314. 8	0. 0	0. 0	1089. 3	1089. 3	0.0	0.0
	gMy		909. 6	909. 6	0. 0	0. 0	778. 1	909. 6	0. 0	0. 0	1556. 3	778. 1	0. 0	0.0
	cMy		1557. 3	1557. 3	0. 0	0. 0	1328. 4	1328. 4	0. 0	0. 0	1093. 3	1093. 3	0.0	0.0
世	H'			280)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)
6	Q		1034. 0	1034. 0	0. 0	0.0	788. 1	788. 1	0. 0	0.0	470. 9	470. 9	0.0	0.0
断	Qa		417. 3	417. 3	0. 0	0. 0	469. 1	469. 1	0. 0	0. 0	331. 2	331. 2	0.0	0. 0
	Qa		1097. 8	1097. 8	0. 0	0. 0	1078.8	1078.8	0. 0	0. 0	1078.8	1078. 8	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	OK			OK	OK		
	Ť		3. 73\$	3. 73\$	0.00	0.00	2. 84\$	2. 84\$	0.00	0.00	1. 70\$	1. 70\$	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		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	Ż		C2	2			C2)			С	2	
	部材位		Y37	7レームX4軸[1F-2F/壁	[]	Y3:	フレームХ4軸[2F-3F/壁]	Y37	レームX4軸	3F-4F/星	∄]
	方向		Χ (3)	Υ΄ (3)	Χ (3)	Υ΄ (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		(56)	(48)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		3504. 6	3504. 6	0.0	0.0	2870.0	2870. 0	0.0	0. 0	2248. 2	2248. 2	0. 0	0.0
	M		1. 0	-7. 8	0. 0	0.0	0. 1	0.8	0. 0	0. 0	0. 1	-0. 2	0. 0	0.0
	N	S	3381. 2	3628. 1	0. 0	0.0	2960. 2	2960. 2	0.0	0. 0	2186. 6	2186. 6	0. 0	0.0
応	M	S	105. 3	-2589. 4	0. 0	0.0	350. 1	-1771. 1	0.0	0. 0	-629. 5	1311.8	0.0	0.0
力	L.	no	K2	K1			K1	K1			K2	K2		
	Q		2. 7	2. 7	0. 0	0.0	-0. 2	-0. 2	0.0	0. 0	0. 1	0. 1	0.0	0.0
	Q	S	1109. 9	1109. 9	0.0	0.0	1035. 3	1035. 3	0.0	0.0	882. 6	882. 6	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
	++ 55	Fc		c30(Fc =)	F	c30(Fc =)		c30 (Fc)
	材質	鉄筋	0	SD390/SD3	45/SD295)	;	SD390/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	}	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95.0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0
Щ)	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95.0	100.0	100.0
	C	1	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0
		į	77. 0	77. 0	81. 4	81. 4	77. 0	77. 0	81. 4	81. 4	77. 0	77. 0	81.4	81.4
		1	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
	土肋「	2												
	芯鉄筋													
配	心鎖		D10											
筋	Ноор	径	D13											
		<u>L° 77</u>	9-100 64, 20	9-100 64, 20	2-100 19. 26	2-100 19. 26	9-100 64. 20	9-100 64, 20	2-100 19. 26	2-100 19, 26	9-100 64. 20	9-100 64. 20	2-100 19, 26	2-100 19. 26
	a		0. 68	0. 68	0. 20	0. 20	0. 68	04. 20	0. 20	0. 20	0. 68	0. 68	0. 20	0. 20
	p		1. 14	1. 14	0. 20	0. 20	1.14	1. 14	0. 20	0. 20	1. 14	1. 14	0. 20	0. 20
	p Ma		1272. 0	1272. 0	0. 27	0.27	1304. 1	1304. 1	0.27	0. 27	1334. 3	1334. 3	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		2733. 6	2717. 5	0.0	0.0	2763. 8	2763. 8	0.0	0.0	2761. 7	2761. 7	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	7744. 2	0. 0	0.0	1346. 3	1346. 3	0. 0	0. 0	909. 6	1346. 3	0. 0	0.0
	cMy		3597. 1	3597. 1	0. 0	0.0	3353. 2	3353. 2	0.0	0. 0	3101. 4		0. 0	0.0
	gMy		1346. 3	7744. 2	0. 0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0. 0	0. 0	909. 6		0. 0	0. 0
	cMy		3508. 7	3508. 7	0. 0	0.0	3284. 8	3284. 8	0. 0	0. 0	3052. 1	3052. 1	0. 0	0.0
世	H' (200		0(0)	200	(280)	0(0)	200 (283)	0(0)
ん断	Q		1663. 4	1663. 4	0. 0	0.0	1552. 9	1552. 9	0. 0	0.0	1323. 9	1323. 9	0. 0	0.0
西川	Qa	ıl	608. 1	608. 1	0. 0	0. 0	608. 1	608. 1	0. 0	0. 0	723. 7	723. 7	0. 0	0. 0
	Qa		1982. 9	1982. 9	0. 0	0. 0	1982. 9	1982. 9	0. 0	0. 0	1982. 9	1982. 9	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			0K	OK			OK	OK		
	T		2. 40S	2. 40S	0.00	0.00	2. 24\$	2. 24\$	0.00	0.00	1. 918	1. 918	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		107. 5	116. 3	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	OK			OK	0K		

	断面名 部材位置 方向			C	2			C2)			С	2	
			Y37		<u>-</u> [4F-5F/星	∌]	Y371		- 5F-6F/壁	:]	Y37		<u>~</u> [6F-7F/星	±]
				3)	Y (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		1665. 7	1665. 7	0. 0	0.0	1106. 4	1106. 4	0. 0	0. 0	556. 7	556. 7	0.0	0.0
	M		0. 1	-0. 0	0.0	0. 0	0.0	-0. 1	0. 0	0. 0	0. 4	-0. 0	0.0	0.0
	N	S	1700. 4	1700. 4	0. 0	0. 0	1089. 5	1089. 5	0. 0	0. 0	552. 2	552. 2	0.0	0.0
応	M	S	1004. 1	-512. 5	0. 0	0. 0	-1007. 4	148. 3	0. 0	0. 0	-819. 6	-129. 5	0.0	0.0
力	L.	no	K1	K1			K2	K2			K2	K2		
	Q		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 1	0. 1	0.0	0.0
	Q	S	689. 3	689. 3	0.0	0.0	525. 4	525. 4	0.0	0.0	314. 0	314. 0	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	材質	Fc	Fo	30 (Fc	= 30.00)		27(Fc =)		27(Fc)
		鉄筋	S	D390/SD3	345/SD29	5	SI	0390/SD3	45/SD295)	S	D390/SD3	345/SD29	5
Mac	条	件		LS				LS 2				LS		
断面	E	3	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55.0	55. 0	95. 0	95. 0	55.0	55. 0	95. 0	95.0
Ш	[)	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55.0
	(k	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0
		j	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0
		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												
配	芯鈑													
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		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		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. 49	0.49	0. 37	0. 37	0. 49	0.49	0. 37	0. 37	0.49	0.49	0. 37	0. 37
	p		1. 15	1. 15	0. 27	0. 27	1. 15	1. 15	0. 27	0. 27	1. 15	1. 15	0. 27	0. 27
曲	Ma		637. 6	637. 6	0.0	0.0	613. 5	613. 5	0.0	0.0	595. 7	595. 7	0.0	0.0
げ	Ma		1305. 6	1305. 6	0.0	0. 0	1183. 5	1183.5	0.0	0.0	1001.8	1001.8	0.0	0.0
-	判		OK 909. 6	OK 909. 6	0.0	0.0	0K	OK 909. 6	0.0	0.0	0K 1556. 3	0K 778. 1	0.0	0.0
	gMy		1557. 3	1557. 3	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	778. 1 1328. 4	1328. 4	0. 0 0. 0	0. 0	1093. 3	1093.3	0.0	0. 0
	cMy gMy		909. 6	909. 6	0.0	0.0	778. 1	909. 6	0.0	0.0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
	cMy		1531. 4	1531. 4	0.0	0.0	1314. 8	1314. 8	0.0	0.0	1089. 3	1089. 3	0.0	0.0
せん	H'		200 (0.0	0.0	200 (0.0	0.0	200 (0.0	0.0
ん	Q		1034. 0	1034. 0	0.0	0.0	788. 1	788. 1	0.0	0.0	470. 9	470. 9	0.0	0.0
断	Qa		417. 3	417. 3	0.0	0.0	469. 1	469. 1	0.0	0.0	331. 2	331. 2	0.0	0.0
	Qa		1097. 8	1097. 8	0.0	0.0	1078. 8	1078. 8	0.0	0.0	1078. 8	1078. 8	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 O	0K	0. 0	0.0	OK O. O	0K	0. 0	0. 0	0K	0K	0.0	0.0
		a a	3. 738	3. 73\$	0. 00	0.00	2. 84\$	2. 84\$	0. 00	0. 00	1. 70S	1. 70S	0. 00	0. 00
/ t		d	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	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		OK	OK OK	3.0	3.0	OK	OK	5. 0	5.0	OK	OK		

	断面	2		С	2			C2	2			С	2	
	部材位		Y37		[1F-2F/星		Y3:	フレームX5軸[2F-3F/壁		Y37	レームX5軸		<u></u>
	方向			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)
旦	短	期	(56)	(48)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		3518. 6	3518.6	0.0	0.0	2880. 7	2880. 7	0.0	0.0	2255. 7	2255. 7	0.0	0.0
	M		-10.0	35. 8	0.0	0.0	-5. 0	0. 5	0.0	0.0	-3. 1	4. 6	0.0	0.0
	N	S	3888. 4	3148.8	0.0	0.0	2607. 8	3153. 6	0.0	0.0	2069. 2	2069. 2	0.0	0.0
応	M	S	-113. 7	2657. 5	0.0	0.0	-351.4	-1769. 8	0.0	0.0	-629. 2	1313. 2	0.0	0.0
カ	L.	no	K1	K2			K2	K1			K2	K2		
	Q		-14. 0	-14. 0	0.0	0.0	-2. 0	-2. 0	0.0	0.0	-2. 7	-2. 7	0.0	0.0
	Q	S	1139. 4	1139. 4	0.0	0.0	1034. 5	1034. 5	0.0	0.0	882. 2	882. 2	0.0	0.0
	L.	no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	材質	Fc		30 (Fc)		c30(Fc =)		c30 (Fc)
		鉄筋	S		345/SD29	5	•	SD390/SD3)	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS				LS 2				LS	2軸	
面	E		100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95.0	95.0
ТН	[95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0	95. 0	95. 0	100.0	100.0
	(t	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0	88. 0	88. 0	93. 0	93. 0
		j	77. 0	77. 0	81. 4	81. 4	77. 0	77. 0	81. 4	81. 4	77. 0	77. 0	81. 4	81. 4
		1	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29	10-D29	10-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
	王筋一	2												
	芯鉄筋													
配	- 芯鎖		D.10	D.10	210	D.10	D.10	D.10	D.10	D.10	D.10	210	D.10	
筋	Ноор	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2-100
	a		64. 20	64. 20	19. 26	19. 26	64. 20	64. 20	19. 26	19. 26	64. 20	64. 20	19. 26	19. 26
	p		0. 68	0. 68	0. 20	0. 20 0. 27	0. 68	0. 68	0. 20 0. 27	0. 20 0. 27	0. 68	0. 68	0. 20 0. 27	0. 20 0. 27
	p Ma		1. 14 1271. 2	1. 14 1271. 2	0. 27 0. 0	0. 27	1. 14 1303. 6	1. 14 1303. 6	0. 27	0. 27	1. 14 1333. 9	1. 14 1333. 9	0. 27	0. 27
曲げ	Ma		2706. 3	2749.8	0.0	0.0	2792. 3	2749. 4	0.0	0.0	2722. 5	2722. 5	0.0	0.0
げ	判		0K	0K	0.0	0. 0	OK	0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		1346. 3	7744. 2	0. 0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0.0	0. 0	909. 6	1346. 3	0. 0	0. 0
	cMy		3688. 2	3688. 2	0.0	0. 0	3425. 4	3425. 4	0. 0	0. 0	3153. 8	3153. 8	0. 0	0. 0
	gMy		1346. 3	7744. 2	0. 0	0. 0	1346. 3	1346. 3	0. 0	0. 0	909. 6	1346. 3	0. 0	0. 0
	cMy		3423. 6	3423. 6	0.0	0. 0	3218. 5	3218. 5	0. 0	0. 0	3004. 7	3004. 7	0. 0	0. 0
世	H'		200 (328)	0(0)	200	(280)	0(0)	200 (283)	0(0)
6	Q		1702.1	1702.1	0. 0	0. 0	1550. 8	1550. 8	0. 0	0.0	1321. 9	1321. 9	0.0	0.0
断	Qa		622. 5	622. 5	0. 0	0. 0	622. 3	622. 3	0. 0	0. 0	837. 0	837. 0	0. 0	0. 0
	Qa		1982. 9	1982. 9	0. 0	0. 0	1982. 9	1982. 9	0. 0	0. 0	1982. 9	1982. 9	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		2. 46S	2. 46S	0.00	0.00	2. 24S	2. 24\$	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		107. 5	116. 3	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		

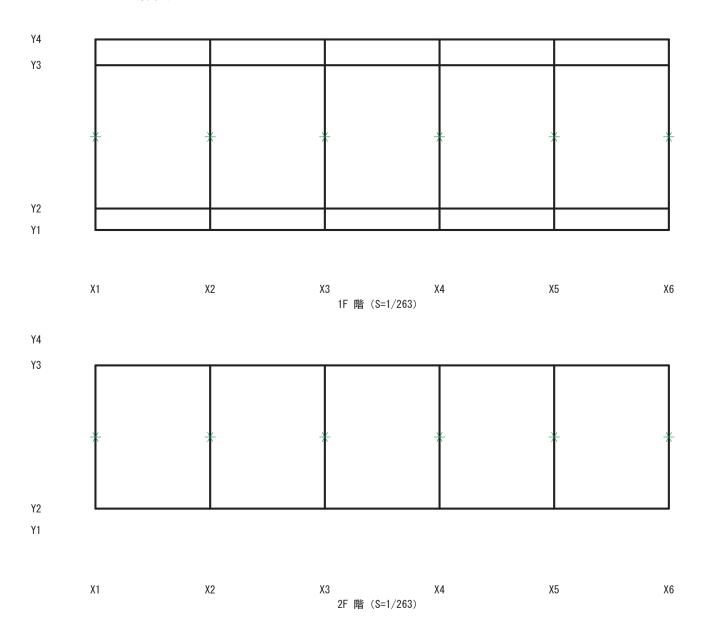
	断面名 部材位置 方向			C	2			C2)			С	2	
			Y37		<u>-</u> [4F-5F/星		Y371		- 5F-6F/壁	: 1	Y37		<u></u>	±]
				3)	Υ (3)		3)		3)	Χ (3)	Y (3)
	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
置	短		(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)
	N		1671. 5	1671. 5	0.0	0.0	1110. 5	1110.5	0.0	0.0	559. 6	559. 6	0.0	0.0
	M		-2. 8	1.8	0.0	0.0	-2. 0	2. 2	0. 0	0. 0	-8. 4	1. 6	0. 0	0.0
	N		1777. 2	1565. 9	0.0	0.0	1057. 4	1057. 4	0. 0	0. 0	543. 9	575. 3	0.0	0.0
応	M		999. 2	512. 0	0.0	0.0	-1003. 7	149. 4	0.0	0. 0	-816. 4	134. 6	0.0	0.0
力		no .	K1	K2	0.0	0.0	K2	K2	0.0	0.0	K2	K1	0.0	0.0
73	Q		-1. 6	-1.6	0. 0	0.0	-1. 5	-1.5	0. 0	0. 0	-3. 5	-3. 5	0. 0	0.0
	Q		689. 0	689. 0	0.0	0.0	523. 7	523. 7	0.0	0.0	310. 4	310. 4	0.0	0.0
		no	K2	K2	0.0	0.0	K2	K2	0.0	0.0	K2	K2	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軸		01	LS 2	<u>10, 00200</u> 軸	<u>′</u>		LS	2軸	
断	E		55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0
面	Ī		95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0	95. 0	95. 0	55. 0	55. 0
		1	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0	88. 0	88. 0	48. 0	48. 0
		i	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0	77. 0	77. 0	42. 0	42. 0
		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				0 220	0 0 1 1							0 220	
		2												
配	芯鈑	失筋												
筋		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
	Ноор	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
	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. 49	0. 49	0. 37	0. 37	0. 49	0. 49	0. 37	0. 37	0. 49	0. 49	0. 37	0. 37
	р		1. 15	1. 15	0. 27	0. 27	1. 15	1. 15	0. 27	0. 27	1. 15	1. 15	0. 27	0. 27
曲	Ma		637. 5	637. 5	0.0	0.0	613. 3	613. 3	0.0	0.0	596. 7	596. 7	0.0	0.0
げげ	Ma		1303. 2	1310. 4	0.0	0.0	1172. 8	1172. 8	0.0	0.0	999. 0	1009.8	0.0	0.0
• /	判		OK	0K			OK	0K			OK	0K		
	gMy		909. 6	909.6	0.0	0.0	778. 1	909.6	0.0	0.0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
	сМу		1585. 7	1585. 7	0.0	0.0	1344. 4	1344. 4	0.0	0.0	1099. 4	1099. 4	0.0	0.0
	gMy		909. 6	909. 6	0.0	0.0	778. 1	909.6	0.0	0.0	1556. 3	778. 1	0.0	0.0
++	сМу		1506. 8	1506. 8	0.0	0.0	1301. 9	1301. 9	0.0	0.0	1085. 7	1085. 7	0.0	0.0
せん	H'		200 (0(0)	200 (0(0)	200 (0(0)
断	Q		1032. 6	1032. 6	0.0	0.0	784. 8	784. 8	0.0	0.0	463.8	463.8	0.0	0.0
	Qa		454. 9	454. 9	0.0	0.0	480.8	480.8	0.0	0.0	350. 2	350. 2	0.0	0.0
	Qa		1097. 8	1097. 8	0.0	0.0	1078. 8	1078.8	0.0	0.0	1078.8	1078.8	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	3. 73\$	3. 73\$	0.00	0.00	2. 83\$	2. 83\$	0.00	0.00	1. 67S	1. 678	0.00	0.00
付着	L		0.0	0. 0 112. 5	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		0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0.0	107. 5	112. 5	0.0	0. 0
1	単	TF.	OK	OK	1	1	0K	OK			0K	OK	1	1

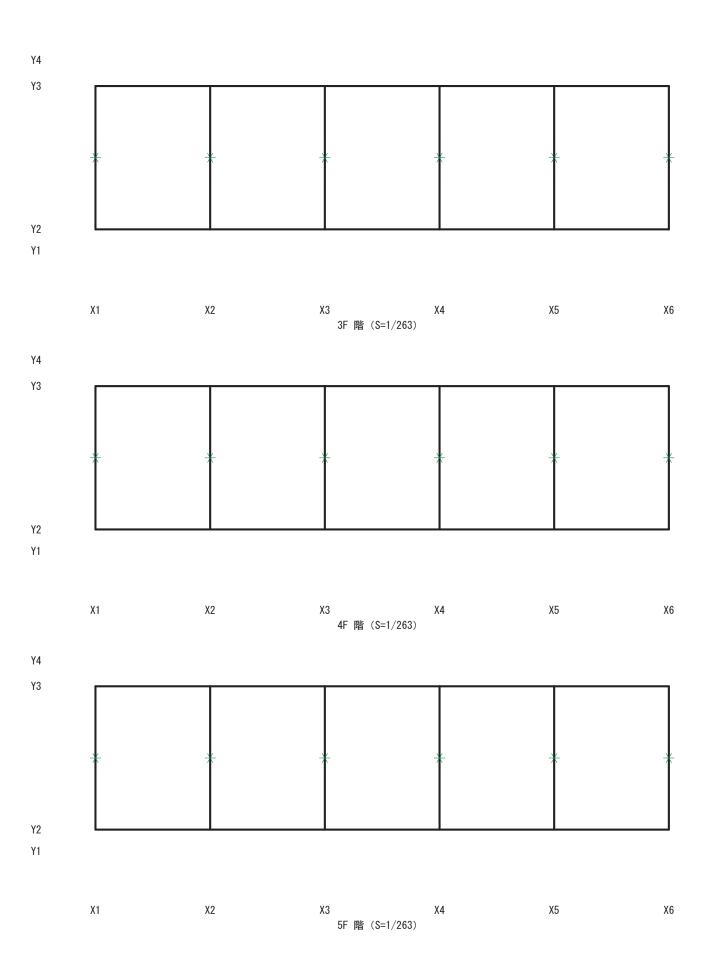
	断面	ጀ		C3	3			C	3			С	3	
	部材位		Y37	フレームX6軸「		:]	Y37		[2F-3F/星		Y37	レームX6軸		<u></u>
	方向		Χ (3)	Υ΄ (3)	Χ (3)		3)	Χ (3)		3)
1-	位		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
位置	長	期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短		(60)	(48)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)
	N		2068. 3	2068. 3	0.0	0.0	1700.8	1700.8	0.0	0.0	1343.8	1343. 8	0.0	0.0
	M		130. 5	-144. 8	0.0	0.0	104. 9	-71. 7	0.0	0.0	99. 0	-93. 9	0.0	0.0
	N	S	973. 7	3162.8	0.0	0.0	2494. 5	907. 1	0.0	0.0	1876. 7	1876. 7	0.0	0.0
応	M	S	246. 2	-1554. 8	0.0	0.0	278. 0	854. 5	0.0	0.0	347. 1	-752. 7	0.0	0.0
カ	L.	no	K2	K1			K1	K2			K1	K1		
	Q		84. 1	84. 1	0.0	0.0	63. 1	63. 1	0.0	0.0	68. 3	68. 3	0.0	0.0
	Q	S	672. 4	672. 4	0.0	0.0	599. 3	599. 3	0.0	0.0	480. 5	480. 5	0.0	0.0
	L.	no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	材質	Fc		c30(Fc =)		30 (Fc)		c30 (Fc)
		鉄筋	0,	SD390/SD3)	S		345/SD29	5	S	D390/SD3		5
断	条	件		LS 2				LS				LS		
置	E		100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80. 0	80.0	100.0	100.0	80. 0	80.0
Щ	[80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0
	C	1	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0
		<u> </u>	63. 9	63. 9	81.4	81.4	63. 9	63. 9	81.4	81.4	63. 9	63. 9	81.4	81.4
		1	7-D29	7-D29	3-D29	3-D29	7-D29	7-D29	3-D29	3-D29	7-D29	7-D29	3-D29	3-D29
	主筋													
		2												
	 芯鉄筋													
配筋	心重		D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
月刀	Ноор	径 ピッチ	9-100	9-100	2-100	2-100	9-100	9-100	2-100	2–100	9–100	9-100	2-100	2-100
	а		44. 94	44. 94	19. 26	19. 26	44. 94	44. 94	19. 26	19. 26	44. 94	44. 94	19. 26	19. 26
	D D		0. 56	0. 56	0. 24	0. 24	0. 56	0. 56	0. 24	0. 24	0. 56	0. 56	0. 24	0. 24
	р		1. 14	1. 14	0. 32	0. 32	1. 14	1. 14	0. 32	0. 24	1. 14	1. 14	0. 32	0. 32
	Ma		849. 9	849. 9	0.02	0.02	857. 0	857. 0	0.02	0.02	865. 3	865. 3	0.02	0.02
曲げ	Ma		1451. 1	1717. 8	0. 0	0. 0	1737. 1	1431. 8	0. 0	0. 0	1707. 2	1707. 2	0. 0	0.0
17	判	定	OK	OK	0.0	0.0	OK	OK	0.0	0.0	OK	OK	0.0	0.0
	gMy		690. 3	4029. 2	0. 0	0. 0	690. 3	690. 3	0.0	0. 0	468. 0	690. 3	0. 0	0.0
	сМу		2332. 3	2332. 3	0. 0	0. 0	2128. 0	2128. 0	0. 0	0. 0	1925. 9	1925. 9	0. 0	0.0
	gMy		656. 0	3715. 1	0.0	0.0	656. 0	656. 0	0.0	0.0	441. 6	656. 0	0.0	0.0
	сМу		1607. 6	1607. 6	0.0	0.0	1583. 0	1583. 0	0.0	0.0	1547. 3	1547. 3	0.0	0.0
せん	H'	(H)	200	(328)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (283)	0(0)
断	Q	d	966. 5	966. 5	0.0	0.0	867. 4	867. 4	0.0	0.0	686. 6	686. 6	0.0	0.0
1271	Qa	ıl	600. 4	600. 4	0.0	0.0	615. 3	615. 3	0.0	0.0	675. 6	675. 6	0.0	0.0
	Qa		1644. 8	1644. 8	0.0	0.0	1644. 8	1644. 8	0.0	0.0	1644. 8	1644. 8	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		
	T		2. 40\$	2. 40S	0.00	0.00	2. 16S	2. 16S	0.00	0.00	1. 718	1. 718	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		103. 8	116. 3	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	ጟ		С	3			C	3			С	3	
	部材位		Y37			∄]	Y37			·····································	Y37	レームX6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	期	(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		1003. 1	1003. 1	0.0	0.0	662. 7	662. 7	0.0	0.0	327. 0	327. 0	0.0	0.0
	M		100. 0	-80. 4	0. 0	0. 0	85. 8	-79. 2	0.0	0. 0	174.4	-88. 1	0. 0	0. 0
	N		1355. 3	1355. 3	0. 0	0. 0	854. 2	854. 2	0. 0	0. 0	406. 3	247. 8	0. 0	0. 0
応	M		646. 2	-398. 9	0. 0	0. 0	663. 3	-95. 1	0.0	0.0	584. 9	-227. 2	0. 0	0. 0
力	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K2		
	Q		64. 4	64. 4	0. 0	0.0	58. 9	58. 9	0.0	0. 0	93. 7	93. 7	0. 0	0. 0
	Q	S	457. 5	457. 5	0. 0	0. 0	328. 7	328. 7	0.0	0.0	217. 1	217. 1	0. 0	0. 0
	L.		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
		Fc		30 (Fc	= 30.00)		27(Fc	= 27. 00)		27(Fc	= 27. 00)
	材質	鉄筋			345/SD29	<u>Ś</u>			345/SD29	<u>Ś</u>		D390/SD3		5
blom	条			LS				LS				LS		
断面	E	3	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0
山田	1)	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0	80.0	80.0	100.0	100.0
	C		73. 0	73. 0	93. 0	93. 0	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0	73. 0	73. 0	93. 0	93. 0
			63. 9	63. 9	81. 4	81.4	63. 9	63. 9	81. 4	81.4	63. 9	63. 9	81. 4	81.4
		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													
	土加	2												
	芯鉄筋													
配	- 芯銀		D. / O.	D.10	D.10	210	D.10	D.10	210	D. (0	210	210	D.10	D.10
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 0. 32	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68	19. 26	19. 26	25. 68	25. 68 0. 32	19. 26	19. 26
	p		0. 32	0. 32 0. 51	0. 24 0. 32	0. 24 0. 32	0. 32 0. 51	0. 32 0. 51	0. 24 0. 32	0. 24 0. 32	0. 32	0. 32	0. 24 0. 32	0. 24 0. 32
	p Ma		634. 2	634. 2	0. 32	0. 32	533. 9	533. 9	0. 32	0. 32	0. 51 436. 9	436. 9	0. 32	0. 32
曲げ	Ma		1085. 2	1085. 2	0.0	0.0	932. 5	932. 5	0.0	0.0	793. 9	745. 4	0.0	0. 0
げ	判		0K	0K	0. 0	0.0	932. 3 0K	932. 3 0K	0.0	0.0	0K	0K	0. 0	0.0
	gMy		468. 0	468. 0	0.0	0. 0	402. 2	468. 0	0.0	0. 0	804. 4	402. 2	0. 0	0.0
	cMy		1216. 6	1216. 6	0. 0	0.0	1033. 2	1033. 2	0.0	0.0	864. 5	864. 5	0. 0	0.0
	gMy		441. 6	441. 6	0. 0	0.0	376. 0	441. 6	0. 0	0. 0	751. 9	376. 0	0. 0	0.0
	cMy		958. 3	958. 3	0. 0	0.0	889. 4	889. 4	0. 0	0. 0	803. 0	803. 0	0. 0	0. 0
ţ	H' (200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)	200 (280)	0(0)
ん断	Q		654. 0	654. 0	0. 0	0.0	463. 6	463. 6	0. 0	0.0	278. 8	278. 8	0. 0	0.0
M	Qa	ıl	645. 4	645. 4	0. 0	0. 0	647. 9	647. 9	0.0	0.0	546. 9	546. 9	0. 0	0.0
	Qa	IS	1046. 7	1046. 7	0.0	0.0	1018. 0	1018.0	0.0	0.0	1018.0	1018. 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			0K	OK		
	T	a	2. 84\$	2. 84\$	0.00	0.00	2. 02S	2. 02S	0.00	0.00	1. 218	1. 21\$	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

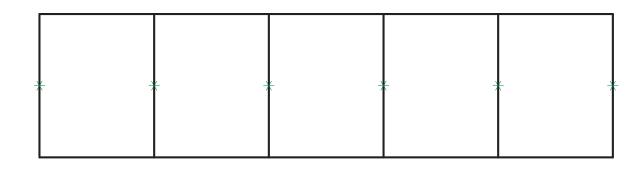
(1) RC壁の計算指定





Y4

Y3



Y2 Y1

X1

Х2

Х3

X4

Х5

Х6

6F 階(S=1/263)

(2) R C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)≦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O K とする

(3) R C壁の断面計算結果

記号説明

ㅁㄴ	方武ツ		
	記号	単位	説明
	断面名		入力で指定した断面名称。部材位置は〇〇階、〇〇フレーム、〇〇軸で表示しま
Ž,	部材位置		す。
	t	cm	壁厚
	Lo/Ho	cm	①/②:①は開口幅、②は開口高さ
	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/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。
			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
西口	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		を示します。
13/3	ps	<u>%</u>	壁筋比
	Qdl	kN	壁の長期設計用せん断力。
応	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。
力	L. no		上記Qds の短期荷重ケース記号 (注1)
75	Qal	kN	壁の長期許容せん断力
	Qw	kN	壁筋の負担できる許容せん断力(=ps·t·L'·ft)

		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
応力		Q1	kN	壁の許容せん断力 (=r·t·L·fs)
力		Q2	kΝ	壁の許容せん断力(=r(Qw+ΣQc)
		判定		作用せん断力に対する判定結果
		Td	kN	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。
開		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て出力。
口		aTd	kN, cm2	①-②, 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	①-②, 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。
		aTh	kN, cm2	①-②, 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 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
		BxD	cm	柱断面寸法(幅xせい)
		主筋1		壁方向の柱鉄筋一段目
	Х	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
	Υ	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
4+		Ag		柱主筋全断面積
111		NĬ	kN	長期設計軸力
付帯柱		MI	kN∙m	長期設計用曲げモーメント
11		Ns	kN	短期設計軸力
		Ms	kΝ	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	kΝ	付帯柱の許容圧縮耐力
		Nat	kΝ	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

·/ ·	/ [E. IIO] KITCHOUM MINE / /	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)

	床亡	面名	W	2	W	2	W	2	W	2
		位置	1F階X1フ		2F階X1フ		3F階X17		4F階X17	
	Phylis	t		3. 0		B. 0		B. 0		B. 0
	I	Lo/Ho	180	/ 90	180	/ 90	180	/ 90	180	/ 90
		L' /H'	925	/ 260	925	/ 230	925	/ 230	925	/ 230
形		L/H	1000	/ 328	1000	/ 280	1000	/ 283	1000	/ 280
状		r		640		640		640		640
		r1		640		640		640		640
		r2	0.	677	0. (660		661	0.	660
		r3		710		679		681		679
材		ンクリート	Fc30(Fc		Fc30(Fc :	= 30.00)	Fc30(Fc	= 30.00)	Fc30(Fc	= 30.00)
質		鉄筋	SD390/ SD	345/ SD295		345/ SD295	SD390/ SD3	345/ SD295		345/ SD295
配		縦筋	D10	@200D		@200D	D10	@200D		@200D
筋		横筋	D10	@200D		@200D	D10	@200D		@200D
נומ		ps	0.	40	0.	40	0.	40	0.	40
		Qdl		0. 9		2. 4		3. 6		4. 8
		Qds		735. 7		78. 7		14. 6		32. 6
		L. no	K		K		K		K:	
		Qal		910. 1		10. 1		10. 1		10. 1
応		Qw		946. 4		46. 4		46. 4		146. 4
力		rQw		245. 7		45. 7		45. 7		.45. 7
		ΣQc Q1	10	305. 5 365. 1		05. 5	10	805. 5 865. 1	10	805. 5 865. 1
		Q2	10	101. 2		65. 1 01. 2	10	01. 2		01. 2
		判定	0		24 0I		0		01	
		刊化 Td		0. 2		4. 8	5	8. 7	5	0. 8
		Tv		0. 4	3.	7. 2		3. 7		9. 2
		Th	9	1. 3	91	0. 0	8	1. 2	71	0.6
開		aTd	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	70. 6 3-D13 238. 3 3-D13 112. 4	
		aTh	4-D13 149.9		4-D13	149. 9	4-D13	149. 9	4-D13	149. 9
		判定	OK / OK / OK		OK / OI			K / OK		K / OK
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	E	BxD	70x 50	80x100	70x 50	80x100	70x 50	80x100	70x 50	80x100
		主筋1	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29
	X	主筋2								
		11 41 77								
		芯鉄筋	0.000	7.000		7.500			2 522	4 500
		主筋1	3-D22	7-D29	3-D22	7-D29	3-D22	7-D29	3-D22	4-D29
	Υ	ት								
	ı	主筋2								
		芯鉄筋								
4+		Ag	30. 96	102. 72	30. 96	102. 72	30. 96	102. 72	30. 96	64. 20
付帯		NI NI	3769. 3	3769. 3	3117. 9	3117. 9	2482. 2	2482. 2	1862. 5	1862. 5
柱		MI	2076. 2	2076. 2	1614. 7	1614. 7	1181. 3	1181. 3	831. 1	831. 1
	長	Nc	2092. 3	2092. 3	1720. 4	1720. 4	1359. 3	1359. 3	1014. 4	1014. 4
	期	Nt	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	***	Nac	3871. 5	9232. 6	3871. 5	9232. 6	3871.5	9232. 6	3871.5	8770. 4
		Nat	665. 6	2003. 0	665. 6	2003. 0	665. 6	2003. 0	665. 6	1251. 9
		Ns	5198. 9	5198. 9	4192. 5	4192. 5	3229. 1	3229. 1	2375. 8	2375. 8
		Ms	11289. 5	11289. 5	8223. 5	8223. 5	5595. 7	5595. 7	3733. 8	3733. 8
	左云	L. no	K4	K4	K4	K4	K4	K4	K4	K4
	短期	Nc	3728. 4	3728. 4	2918. 6	2918. 6	2174. 1	2174. 1	1561. 3	1561. 3
	241	Nt	0. 0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7743. 0	18465. 3	7743. 0	18465. 3	7743. 0	18465. 3	7743. 0	17540. 8
		Nat	1068. 1	4006. 1	1068. 1	4006. 1	1068. 1	4006. 1	1068. 1	2503. 8
		判定	OK	OK	0K	0K	OK	OK	OK	0K

	小 下 上	面名	W	12	W	9	W	1	W.	1
		<u> </u>			6F階X1フ		1F階X27		2F階X2기	
	HIS-IS	t		3. 0		B. 0		B. 0		J. 0
		Lo/Ho	180	/ 90	180	/ 90	0	/ 0	0 /	/ 0
		L' /H'	925	/ 230	925	/ 230	923	/ 260	923	/ 230
形		L/H	1000	/ 280	1000	/ 280	1000	/ 328	1000	/ 280
状		r		640		640		000		000
		r1		640		640		000		000
		r2	0.	660	0.	660	1. 000		1. 000	
		r3		679		679	1. 000			000
材		ンクリート	Fc27(Fc	= 27.00)	Fc27(Fc :	= 27.00)	Fc30(Fc		Fc30(Fc =	= 30.00)
質		鉄筋	SD390/ SD	345/ SD295	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD3	345/ SD295		345/ SD295
配		縦筋	D10 @200D			@200D	D10	@200D		@200D
筋		横筋	D10 @200D			@200D	D10	@200D		@200D
נומ		ps	0.	40	0.	40	0.	40	0.	40
		Qdl	5.8			6. 5		0. 5		1. 3
		Qds		430. 6		304. 2		71. 2		51. 9
		L. no	K		K		K		K.	
		Qal	875. 5			375. 5		22. 0		22. 0
応		Qw	1946. 4			146. 4		141. 2		41. 2
カ		rQw	1245. 7		1245. 7			141. 2		41. 2
		ΣQc 1743. 6 Q1 1313. 3		1743. 6		20	946. 2 33. 0		46. 2 33. 0	
		Q2 2361. 6		1313. 3 2361. 6		21	987. 3		87. 3	
		判定	0		0		0		0I	
	Td			1. 1		9. 0	U	N.	UI	`
	Tv			3. 6		6. 7				
		Th	5	7. 1		0. 3				
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	0K / 0	K / OK	0K / 0					
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	I	B x D	70x 50	80x100	70x 50	80x100	70x 55	95x100	70x 55	95x100
		主筋1	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
	X	主筋2								
		-11- Ail 6-6-								
		芯鉄筋	0.000	4 000	0.000	4 000	0.005	10 000	0 005	10 000
		主筋1	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29	3-D25	10-D29	3-D25	10-D29
	Υ	主筋2								
	'	土加乙								
		芯鉄筋								
1,1		Ag	30. 96	64. 20	30. 96	64. 20	40. 56	141. 24	40. 56	141. 24
付帯		NI	1243. 0	1243. 0	627. 2	627. 2	6409. 4	6409. 4	5290. 5	5290. 5
柱		MI	483. 6	483. 6	165. 9	165. 9	3481. 8	3481. 8	2639. 3	2639. 3
	長	Nc	669. 8	669. 8	330. 2	330. 2	3552. 9	3552. 9	2909. 2	2909. 2
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0
		Nac	3540. 1	8008. 9	3540. 1	8008. 9	4336. 7	11194. 9	4336. 7	11194. 9
		Nat	665. 6	1251. 9	665. 6	1251. 9	872. 0	2754. 2	872. 0	2754. 2
		Ns	1536. 4	1536. 4	756. 1	756. 1	6405. 9	6405. 9	5288. 0	5288. 0
		Ms	2068. 3	2068. 3	804. 8	804. 8	17182. 2	17182. 2	12512. 8	12512. 8
	行	L. no	K4	K4	K4	K4	K1	K1	K1	K1
	短期	Nc	975. 0	975. 0	458. 6	458. 6	4921. 2	4921. 2	3895. 3	3895. 3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7080. 2	16017. 8	7080. 2	16017. 8	8673. 4	22389. 8	8673. 4	22389.8
		Nat	1068. 1	2503. 8	1068. 1	2503. 8	1399. 3	5508. 4	1399. 3	5508. 4
		判定	0K	OK	OK	OK	OK	OK	OK	0K

	米斤百	面名	W	1	W	1	W-	1	W-	
		位置	3F階X27		4F階X27				6F階X27I	
	HISTORY	t		B. 0		B. 0		. O		. O
		Lo/Ho	0	/ 0	0	/ 0	0 /	/ 0	0 /	/ 0
		L' /H'	923	/ 230	953	/ 230	953	/ 230	953	/ 230
形		L/H	1000	/ 283	1000	/ 280	1000	/ 280	1000	/ 280
状		r		000		000		000		000
DX		r1	1 (000	1 (000		000		000
		r2		000		000		000		000
		r3		000		000	1. 000		1.000	
材	٦	ンクリート	Fc30(Fc		Fc30 (Fc :		Fc27(Fc =		Fc27(Fc =	
材質		鉄筋	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD3	
		縦筋		@200D	D10	@200D		@200D		@200D
配筋		横筋		@200D		@200D		@200D		@200D
用力		ps	0.40			40		40	0.	
		Qdl	1.9			2. 6		3. 1		3. 5
		Qds	902. 3		7	34. 2	5	40. 8	3	15. 4
		L. no	K1 1422. 0		K1 1422. 0		K.		K.	
		Qal						68. 0		68. 0
応		Qw		141. 2	2004. 3 2004. 3 1158. 7			04. 3	20	04. 3
力		rQw		141. 2				04. 3		04. 3
		ΣQc	20	146. 2			11	18. 1	11	18. 1
	Q1		Q1 2133. 0		2133. 0			52. 0		52. 0
	Q2		Q2 3987. 3		3163. 0 3122. 4		3122. 4			
		判定	01	K	OK		OK		OK	
	Td									
		Tv								
開		Th								
		aTd								
		aTv								
		aTh 判定								
		刊化	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	-	B x D	70x 55	95x100	70x 40	95x 55	70x 40	95x 55	70x 40	95x 55
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
			0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020
	χ	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	10-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29
	Υ	主筋2								
		-LL Ail fele								
, ,		芯鉄筋	40 50	141 04	40 50	04.00	40 50	04.00	40 50	04.00
付帯		Ag	40. 56	141. 24	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20
市柱		NI MI	4189. 7 1835. 8	4189. 7 1835. 8	3141. 1 1260. 1	3141. 1 1260. 1	2108. 4 733. 6	2108. 4 733. 6	1087. 0 251. 9	1087. 0 251. 9
工工	E	Nc	2278. 4	2278. 4	1696. 6	1696. 6	1127. 6	1127. 6	568. 7	568. 7
	長期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0
	241	Nac	4336. 7	11194. 9	3286. 7	5995. 4	3031.1	5511. 4	3031.1	5511. 4
		Nat	872. 0	2754. 2	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9
		Ns	4187. 9	4187. 9	3139. 6	3139. 6	2107. 4	2107. 4	1086. 5	1086. 5
		Ms	8775. 5	8775. 5	5662. 9	5662. 9	3096. 2	3096. 2	1117. 3	1117. 3
	<u></u>	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期	Nc	2971. 5	2971. 5	2136. 1	2136. 1	1363. 3	1363. 3	655. 0	655. 0
	州	Nt	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0
		Nac	8673. 4	22389. 8	6573. 4	11990. 8	6062. 1	11022. 8	6062. 1	11022. 8
		Nat	1399. 3	5508. 4	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8
		判定	OK I	0K	OK I	0K	OK I	0K	0K	0K

	米斤了	面名	W	1	W	1	W-	1	W.	1
		位置	1F階X37				3F階X3기		4F階X37	
	HISTOR	t		B. 0		B. 0		. O		J. 0
		_o/Ho	0	/ 0	0	/ 0	0 /	/ 0	0 /	/ 0
		_' /H'	923	/ 260	923	/ 230	923	/ 230	953	/ 230
形	_	 L/H	1000	/ 328	1000	/ 280	1000	/ 283	1000	/ 280
状		r		000		000		000		000
		r1	1.0	000	1.	000		000		000
		r2		000		000		000		000
		r3		000		000	1. 000		1. 000	
林	٦	ンクリート	Fc30(Fc		Fc30 (Fc :		Fc30(Fc =		Fc30(Fc =	
材質		鉄筋	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD	345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295
		縦筋	D10 @200D		D10	@200D		@200D		@200D
配筋		横筋	D10 @200D			@200D		@200D		@200D
月力		ps		40		40		40		40
		Qdl		0. 4		1.1		1. 7		2. 2
		Qds	1170. 8		10)50. 8	9	00. 6	7	32. 1
		L. no	K1 1422. 0		K1 1422. 0		K.	1	K.	1
		Qal						22. 0		22. 0
応		Qw 1941. 2		1941. 2			41. 2		04. 3	
カ		rQw		941. 2	1941. 2			41. 2		04. 3
		ΣQc	2046. 2		2046. 2		20	46. 2	11	58. 7
	Q1		2133. 0			33. 0		33. 0		33. 0
	Q2					987. 3		87. 3		63. 0
	判定		01	K	OK		OK		OK	
	Td									
		Tv								
開		Th aTd								
		aTv								
		aTh								
		判定								
		137	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	E	3 x D	70x 55	95x100	70x 55	95x100	70x 55	95x100	70x 40	95x 55
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
	Χ	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	10-D29	3-D25	10-D29	3-D25	10-D29	3-D25	4-D29
	\ \	<u> → </u>								
	Υ	主筋2								
		芯鉄筋								
4-+		Ag	40. 56	141. 24	40. 56	141. 24	40. 56	141. 24	40. 56	64. 20
付帯		NI	6366. 9	6366. 9	5255. 7	5255. 7	4162. 2	4162. 2	3119.3	3119. 3
柱		MI	3551. 9	3551. 9	2703. 9	2703. 9	1896. 3	1896. 3	1308. 5	1308. 5
	長	Nc	3538. 6	3538. 6	2898. 2	2898. 2	2270. 7	2270. 7	1690. 5	1690. 5
	期	Nt	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0
		Nac	4336. 7	11194. 9	4336. 7	11194. 9	4336. 7	11194. 9	3286. 7	5995. 4
		Nat	872. 0	2754. 2	872. 0	2754. 2	872. 0	2754. 2	872. 0	1251. 9
		Ns	6366. 8	6366. 8	5255. 5	5255. 5	4162. 1	4162. 1	3119. 2	3119. 2
		Ms	17275. 2	17275. 2	12593. 9	12593. 9	8847. 2	8847. 2	5719. 8	5719. 8
	短	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	崩	Nc	4910. 9	4910. 9	3887. 2	3887. 2	2965. 8	2965. 8	2131. 6	2131. 6
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673. 4	22389. 8	8673. 4	22389. 8	8673. 4	22389. 8	6573. 4	11990. 8
		Nat	1399. 3	5508. 4	1399. 3	5508. 4	1399. 3	5508. 4	1399. 3	2503. 8
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK

	米斤了	面名	W	1	W	1	W-	1	W.	1
		世 <u>年</u> 位置	5F階X37		6F階X37				2F階X47	
	HIS (F)	t		B. 0		B. 0		B. 0		. 0
	I	_o/Ho	0 ,	/ 0	0 ,	/ 0	0 /	/ 0	0 /	/ 0
		_' /H'	953	/ 230	953	/ 230	923	/ 260	923	/ 230
形		L/H	1000	/ 280	1000	/ 280	1000	/ 328	1000	/ 280
状		r		000		000		000		000
		r1	1. (000	1. (000	1. (000	1. (000
		r2		000		000	1. 000		1. 000	
		r3		000		000		000		000
材質	٦	ンクリート	Fc27(Fc =	= 27.00)	Fc27(Fc :	= 27.00)	Fc30(Fc =		Fc30(Fc =	= 30.00)
質		鉄筋		345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295		345/ SD295
		縦筋	D10 @200D			@200D		@200D		@200D
配筋		横筋	D10 @200D			@200D		@200D		@200D
נעמ		ps	0. 40		0.	40	0.	40	0.	40
		QdI	2. 7			3. 0		0. 4		1. 1
		Qds		38. 3	312. 7			70. 8		50. 8
		L. no	1368. 0 2004. 3 2004. 3		K1 1368.0 2004.3 2004.3 1118.1		<u>K</u> .		K.	
		Qal						22. 0		22. 0
応		Qw						41. 2		41. 2
カ		rQw ∑Qc						41. 2 46. 2		41. 2 46. 2
	Q1				11	18. 1	20	33. 0	20	33. 0
	Q1 Q2		2052. 0 3122. 4						30	23. U 27. 3
	U2 判定		01		3122. 4 OK		3987. 3 OK		3987. 3 OK	
	I 刊足 Td		UI UI	`	UI UI	\	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 40	95x 55	70x 40	95x 55	70x 55	95x100	70x 55	95x100
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
	١,,	> 450								
	X	主筋2								
		++								
		芯鉄筋	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	10-D29	3-D25	10-D29
		主筋1	3-025	4-029	3-DZ5	4-029	3-025	10-029	3-025	10-029
	Υ	主筋2								
	١.	H/J/2								
		芯鉄筋								
付		Ag	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	40. 56	141. 24	40. 56	141. 24
付帯		NI	2092. 7	2092. 7	1075. 7	1075. 7	6366. 9	6366. 9	5255. 7	5255. 7
柱		MI	769. 0	769. 0	278. 0	278. 0	3551. 9	3551. 9	2703. 9	2703. 9
	長	Nc	1123. 2	1123. 2	565. 7	565. 7	3538. 6	3538. 6	2898. 2	2898. 2
	期	Nt	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0
		Nac	3031.1	5511.4	3031.1	5511.4	4336. 7	11194. 9	4336. 7	11194. 9
		Nat	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	872. 0	2754. 2	872. 0	2754. 2
		Ns	2092. 6	2092. 6	1075. 7	1075. 7	6366. 8	6366. 8	5255. 5	5255. 5
		Ms	3136. 4	3136.4	1145. 5	1145. 5	17275. 2	17275. 2	12593. 9	12593. 9
	短	L. no	K1 1360. 0	K1 1360. 0	K1 652. 4	K1 652. 4	K1 4910. 9	K1 4910. 9	K1 3887. 2	K1 3887. 2
	期	Nc Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	4910. 9	4910. 9	0.0	
		Nac	6062. 1	11022. 8	6062. 1	11022. 8	8673. 4	22389. 8	8673. 4	0. 0 22389. 8
		Nat	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8	1399. 3	5508. 4	1399. 3	5508. 4
		Nat 判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
		TIJL	UΙ\	UI\	UI\	UI	U۱\	UΙ\	UΙ\	UI\

	米斤百	面名	W-	1	W	1	W	1	W1	
	<u>- 四川</u> - 本7本	<u> </u>	3F階X47I							
	DIVIN	t		B. 0		B. 0		J. 0	18	
		_o/Ho	0 /	/ 0	0	/ 0	0	/ 0	0 /	[/] 0
	i	_' /H'	923	/ 230	953	/ 230	953	/ 230	953 /	/ 230
H4		L/H	1000	/ 283	1000	/ 280	1000	/ 280	1000 /	280
形状		r		000		000		000	1. (
1/		r1	1. (000	1. 1	000		000	1. (
		r2		000		000	1. 000			000
		r3		000		000	1. 000		1. 000	
**	٦	ンクリート	Fc30(Fc =	= 30 00)	Fc30 (Fc	= 30 00)	Fc27 (Fc = 27.00)		Fc27(Fc =	
材質		鉄筋	SD390 / SD3	345/ SD295	SD390/ SD	345/ SD295		345/ SD295	SD390/ SD3	845/ SD295
		縦筋		@200D		@200D	D10 @200D			@200D
配筋		横筋		@200D	D10 @200D			@200D		@200D
筋		ps		40	0.40			40	0.	
		QdI	<u> </u>	1. 7	2. 2		<u> </u>	2. 7	<u> </u>	3. 0
		Qds	9	000.6	732. 1		5	38. 3	3	12. 7
		L. no	K.		K1		K		K1	
		Qal		22. 0	1422. 0			68. 0		68. 0
応		Qw		41. 2	2004. 3		20	04. 3	20	04. 3
カ		rQw	19	41. 2	2004. 3 1158. 7			04. 3		04. 3
		ΣQc	20	146. 2				18. 1	11	18. 1
		Q1		33. 0	2133. 0			52. 0		52. 0
		Q2		87. 3	3163. 0 0K		3122. 4		3122. 4	
		判定	Ol	K	0	K	OK		0K	
	Td Tv									
開		Th aTd								
		aTv								
		aTh								
		判定								
		137	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	E	3 x D	70x 55	95x100	70x 40	95x 55	70x 40	95x 55	70x 40	95x 55
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
	Χ	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	10-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29
	\ \	<u>→</u> ##= 0								
	Υ	主筋2								
		芯鉄筋								
4-+		Ag	40. 56	141. 24	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20
付帯		NI	4162. 2	4162. 2	3119. 3	3119. 3	2092. 7	2092. 7	1075. 7	1075. 7
柱		MI	1896. 3	1896. 3	1308. 5	1308. 5	769. 0	769. 0	278. 0	278. 0
	長	Nc	2270. 7	2270. 7	1690. 5	1690. 5	1123. 2	1123. 2	565. 7	565. 7
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336. 7	11194. 9	3286. 7	5995. 4	3031. 1	5511. 4	3031.1	5511. 4
		Nat	872. 0	2754. 2	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9
		Ns	4162.1	4162. 1	3119. 2	3119. 2	2092. 6	2092. 6	1075. 7	1075. 7
		Ms	8847. 2	8847. 2	5719.8	5719.8	3136. 4	3136. 4	1145. 5	1145. 5
	短	L. no	K1 2965. 8	K1	K1	K1	K1 1360. 0	K1 1360. 0	K1	K1
	期	Nc N+		2965. 8	2131. 6	2131. 6			652. 4	652. 4
		Nt Nac	0. 0 8673. 4	0. 0 22389. 8	0. 0 6573. 4	0. 0 11990. 8	0. 0 6062. 1	0. 0 11022. 8	0. 0 6062. 1	0. 0 11022. 8
		Nat	1399. 3	5508. 4	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8
		判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
		111/	UIV.	VI۱	υN	υN	VI۱	U۱۱	UI\	VI۱

	米丘子	面名	W	1	W	1	W-	1	W-	
		位置					3F階X5기		4F階X57I	
	HINNS	t		B. 0		B. 0		. O		· 0
		_o/Ho	0	/ 0	0	/ 0	0 /	/ 0	0 /	/ 0
		_' /H'	923	/ 260	923	/ 230	923	/ 230	953	/ 230
形		L/H	1000	/ 328	1000	/ 280	1000	/ 283	1000	/ 280
状		r		000		000		000		000
		r1	1.0	000	1.	000		000		000
		r2		000		000		000	1.000	
		r3		000		000	1. 000		1.000	
材	7	ンクリート	Fc30(Fc		Fc30 (Fc :		Fc30(Fc =		Fc30(Fc =	
材質		鉄筋	SD390/ SD3	345/ SD295	SD390/ SD	345/ SD295		345/ SD295	SD390/ SD3	
		縦筋	D10 @200D		D10	@200D		@200D		@200D
配筋		横筋	D10 @200D			@200D		@200D		@200D
月力		ps		40		40		40	0.	
		QdI	0.40			1. 3		1. 9		2. 6
		Qds	11	71. 2	1051. 9 K1 1422. 0		9	02. 3	7	34. 2
		L. no	K				K.		K.	
		Qal		22. 0				22. 0		22. 0
応		Qw	1941. 2		1941. 2			41. 2		04. 3
力		rQw		141. 2	1941. 2			41. 2		04. 3
		ΣQc	2046. 2		2046. 2		20	46. 2	11	58. 7
	Q1 Q2		Q1 2133. 0 Q2 3987. 3			33. 0		33. 0		33. 0
					3987. 3		3987. 3		3163. 0	
		判定	OK		OK		OK		OK	
	Td Tv Th									
開		Th								
		aTd								
		aTv								
		aTh 判定								
		刊化	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	 右柱
	-	3 x D	70x 55	95x100	70x 55	95x100	70x 55	95x100	70x 40	95x 55
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
			0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020	0 020
	Х	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	10-D29	3-D25	10-D29	3-D25	10-D29	3-D25	4-D29
	Υ	主筋2								
		-11- Ail 66-								
, ,		芯鉄筋	40 50	141 04	40 50	141 04	40 50	1.41 0.4	40 50	04.00
付帯		Ag	40. 56	141. 24	40. 56	141. 24	40. 56	141. 24	40. 56	64. 20
市柱		N I M I	6409. 4 3481. 8	6409. 4 3481. 8	5290. 5 2639. 3	5290. 5 2639. 3	4189. 7 1835. 8	4189. 7	3141. 1 1260. 1	3141. 1 1260. 1
工工	E	Nc	3552. 9	3552. 9	2909. 2	2909. 2	2278. 4	1835. 8 2278. 4	1696. 6	1696. 6
	長期	Nt	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	241	Nac	4336. 7	11194. 9	4336. 7	11194. 9	4336. 7	11194. 9	3286. 7	5995. 4
		Nat	872. 0	2754. 2	872. 0	2754. 2	872. 0	2754. 2	872. 0	1251. 9
		Ns	6405. 9	6405. 9	5288. 0	5288. 0	4187. 9	4187. 9	3139. 6	3139. 6
		Ms	17182. 2	17182. 2	12512. 8	12512. 8	8775. 5	8775. 5	5662. 9	5662. 9
	h=	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期	Nc	4921. 2	4921. 2	3895. 3	3895. 3	2971. 5	2971. 5	2136. 1	2136. 1
	州	Nt	0. 0	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0	0. 0
		Nac	8673. 4	22389. 8	8673. 4	22389. 8	8673. 4	22389. 8	6573. 4	11990. 8
		Nat	1399. 3	5508. 4	1399. 3	5508. 4	1399. 3	5508. 4	1399. 3	2503. 8
		判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	OK

	张广	面名	W	1	W	1	W	2	W	2
		<u> </u>	5F階X57		6F階X57		1F階X67		2F階X67	
	HP 15.	t		B. 0		3. 0		B. 0		B. 0
		Lo/Ho	0	/ 0	0	/ 0	180	/ 90	180	/ 90
		L' /H'	953	/ 230	953	/ 230	925	/ 260	925	/ 230
形		L/H	1000	/ 280	1000	/ 280	1000	/ 328	1000	/ 280
状		r		000		000	0.	640		640
		r1		000		000	0.	640		640
		r2		000		000		677	0. 660	
		r3		000	1. 000		0. 710			679
材		ンクリート	Fc27(Fc :	= 27.00)	Fc27(Fc	= 27.00)	Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30(Fc	= 30.00)
質		鉄筋		345/ SD295	SD390/ SD345/ SD295			345/ SD295		345/ SD295
配		縦筋	D10 @200D			@200D	D10	@200D		@200D
筋		横筋		@200D		@200D	D10	@200D		@200D
נימ		ps	0.	40	0.	40	0.	40	0.	40
		Qdl	3. 1			3. 5		0. 9		2. 4
		Qds		40. 8		315. 4		35. 7		578. 7
		L. no	K1		K		K		K	
		Qal	1368. 0 2004. 3		1368. 0 2004. 3			10. 1		010. 1
応力							946. 4 245. 7		245. 7	
נע		ΣQc	2004. 3 1118. 1 2052. 0		2004. 3 1118. 1 2052. 0			345. <i>1</i> 305. 5		345. <i>1</i> 305. 5
		Q1					10	365. 1	12	365. 1
		Q2	2052. 0 3122. 4			22. 4	2/	01. 2		101. 2
		9		0K		2401. 2 OK		01		
	Td		OI		0		70. 2		64. 8	
	Tv							0. 4		7. 2
		Th						1. 3	9(0. 0
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							K / OK		K / OK
			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
		B x D	70x 40	95x 55	70x 40	95x 55	70x 50	80x100	70x 50	80x100
		主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29
	v	→ */± 0								
	Х	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D22	7-D29	3-D22	7-D29
		工加工	3 023	4 023	3 023	4 023	3 DZZ	1 023	3 022	7 023
	Υ	主筋2								
	١.									
		芯鉄筋								
付		Ag	40. 56	64. 20	40. 56	64. 20	30. 96	102. 72	30. 96	102. 72
付帯		NI	2108. 4	2108. 4	1087. 0	1087. 0	3769. 3	3769. 3	3117. 9	3117. 9
柱		MI	733. 6	733. 6	251. 9	251. 9	2076. 2	2076. 2	1614. 7	1614. 7
	長	Nc	1127. 6	1127. 6	568. 7	568. 7	2092. 3	2092. 3	1720. 4	1720. 4
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3031.1	5511. 4	3031. 1	5511. 4	3871.5	9232. 6	3871. 5	9232. 6
		Nat	872. 0	1251. 9	872. 0	1251. 9	665. 6	2003. 0	665. 6	2003. 0
		Ns Ms	2107. 4 3096. 2	2107. 4 3096. 2	1086. 5 1117. 3	1086. 5 1117. 3	5198. 9 11289. 5	5198. 9 11289. 5	4192. 5 8223. 5	4192. 5 8223. 5
			K1	K1	K1	K1	K3	K3	K3	K3
	短期	L. no No	1363. 3	1363. 3	655. 0	655. 0	3728. 4	3728. 4	2918. 6	2918. 6
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6062. 1	11022. 8	6062. 1	11022. 8	7743. 0	18465. 3	7743. 0	18465. 3
		Nat	1399. 3	2503. 8	1399. 3	2503. 8	1068. 1	4006. 1	1068. 1	4006. 1
		判定	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K	0K
		. 1/		V11	V11		VII.	U11		V.11

	米斤百	面名	W	2	W	2	W	2	W	2
	部材	位置	3F階X67		4F階X67		5F階X67		6F階X67	
	DIVIN	t t		B. 0		B. 0		B. 0		3. 0
		_o/Ho	180	/ 90	180	/ 90	180	/ 90	180	/ 90
	Hi	_' /H'	925	/ 230	925	/ 230	925	/ 230	925	/ 230
邢夕	-	L/H	1000	/ 283	1000	/ 280	1000	/ 280	1000	/ 280
形状		r		640		640	0	640		640
		r1	0.	640		640	0.	640		640
		r2		661		660		660		660
		r3		681		679	0.	679	0.	679
オオ	٦	ンクリート	Fc30(Fc	= 30 00)	Fc30 (Fc :	= 30 00)	Fc27(Fc :		Fc27(Fc	= 27 00)
材質		鉄筋	SD390/ SD	345/ SD295	SD390/ SD:	345/ SD295	SD390/ SD	345/ SD295	SD390/ SD	345/ SD295
		縦筋		@200D		@200D	D10	@200D	D10	@200D
配筋		横筋		@200D		@200D		@200D	D10	@200D
月力		ps		40		40		40	0.	40
		QdI		3. 6	4. 8 532. 6			5. 8		6. 5
		Qds	6	614. 6				30.6		304. 2
		L. no	K		K2		K		K	2
		Qal		10. 1		10. 1		375. 5		375. 5
応		Qw	1946. 4			46. 4)46. 4		946. 4
カ		rQw	12	245. 7	1245. 7		12	245. 7	12	245. 7
		ΣQc	1805. 5			05. 5	17	43. 6	17	743. 6
		Q1	1365. 1			65. 1		313. 3	13	313. 3
		Q2	2401. 2 0K			01. 2		361. 6		361. 6
		判定			01		0K 41.1		OK OK	
	Td Tv		5	8. 7 3. 7	50.8		4	1. 1	2	9. 0 6. 7
		Th		3. <i>1</i> 1. 2	29. 2 70. 6			3. 6 7. 1	1	0. 3
開		aTd	3-D13	238. 3	70. b 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 / 0l			K / OK	0K / 0			K / OK
		1170	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	F	3 x D	70x 50	80x100	70x 50	80x100	70x 50	80x100	70x 50	80x100
		主筋1	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29
	Χ	主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D22	7-D29	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29
	\ ,,	> 450								
	Υ	主筋2								
		++ &+ &b								
		芯鉄筋	30. 96	102. 72	30. 96	64. 20	30. 96	64. 20	30. 96	64. 20
付帯		Ag N1	2482. 2	2482. 2	1862. 5	1862. 5	1243. 0	1243. 0	627. 2	627. 2
柱		MI	1181. 3	1181. 3	831. 1	831. 1	483. 6	483. 6	165. 9	165. 9
1-	長	Nc	1359. 3	1359. 3	1014. 4	1014. 4	669. 8	669. 8	330. 2	330. 2
	期	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0. 0	0. 0
	***	Nac	3871.5	9232. 6	3871.5	8770. 4	3540. 1	8008. 9	3540. 1	8008. 9
		Nat	665. 6	2003. 0	665. 6	1251. 9	665. 6	1251. 9	665. 6	1251. 9
		Ns	3229. 1	3229. 1	2375. 8	2375. 8	1536. 4	1536. 4	756. 1	756. 1
		Ms	5595. 7	5595. 7	3733. 8	3733. 8	2068. 3	2068. 3	804. 8	804. 8
	短	L. no	K3	K3	K3	K3	K3	K3	K3	K3
	期	Nc	2174. 1	2174. 1	1561. 3	1561. 3	975. 0	975. 0	458. 6	458. 6
	241	Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7743. 0	18465. 3	7743. 0	17540. 8	7080. 2	16017. 8	7080. 2	16017. 8
		Nat	1068. 1	4006. 1	1068. 1	2503. 8	1068. 1	2503. 8	1068. 1	2503. 8
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	0K	OK

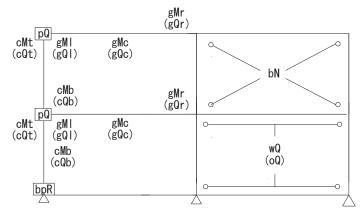
A-4.3.4 R C柱はり接合部の断面計算(許容応力度) 本建物の場合は該当しない(該当するデータがありません)

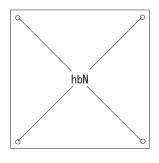
A-4.3.5 R C柱はり接合部の断面計算 (終局強度) 本建物の場合は該当しない (該当するデータがありません)

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





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

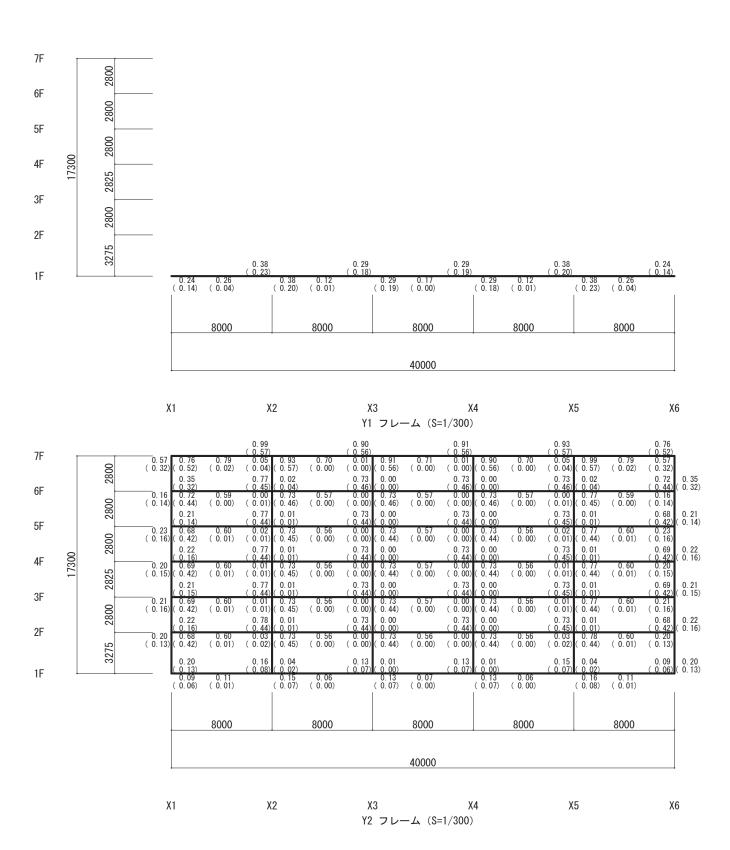
wQ :壁のせん断力検定比(oQ):壁の開口補強検定比 bN :ブレースの軸力検定比

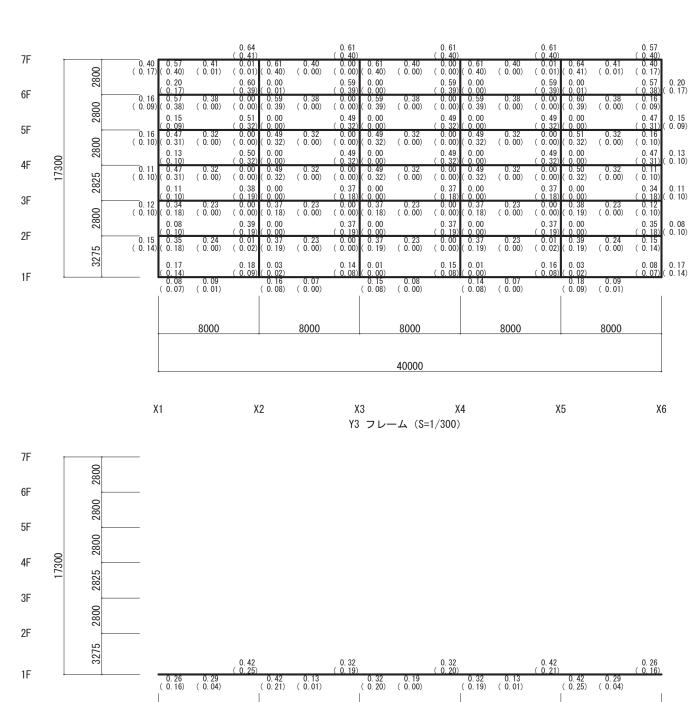
pQ :接合部のせん断力検定比

bpR : ベースプレートの検定比(※2) M:曲げモーメント G: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。





8000

X1

8000

Х2

8000

40000

Y4 フレーム (S=1/300)

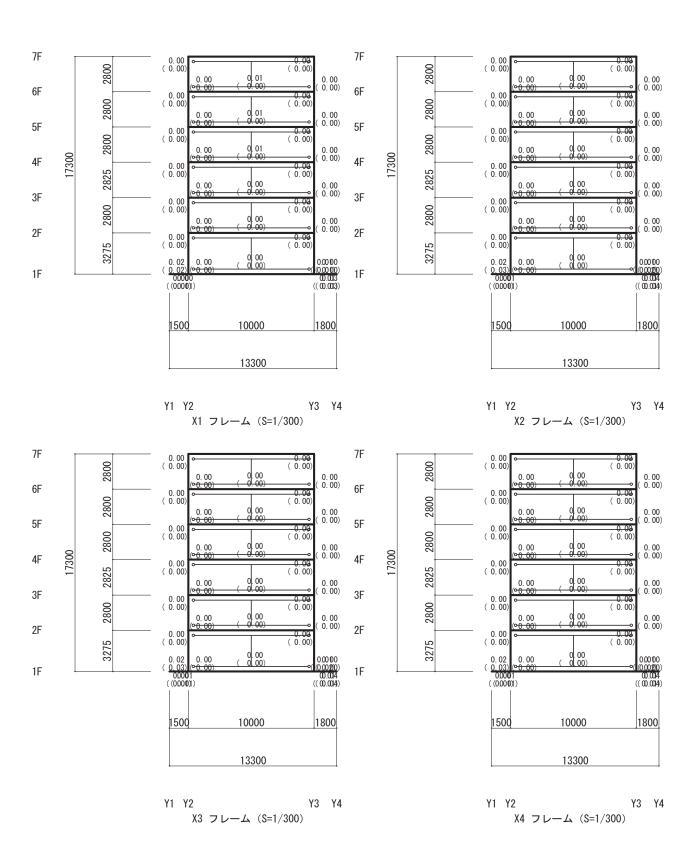
Х3

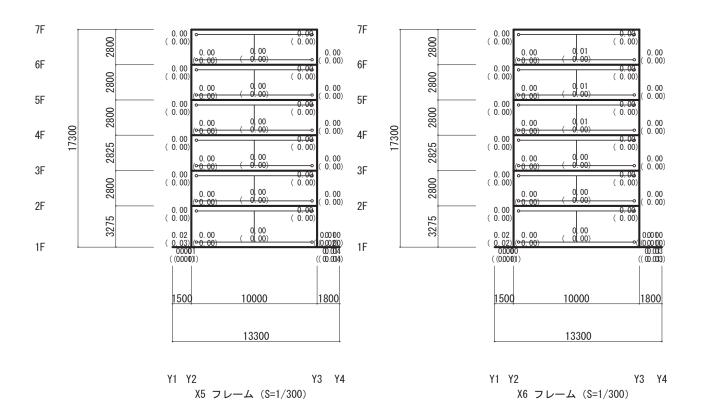
8000

8000

Х6

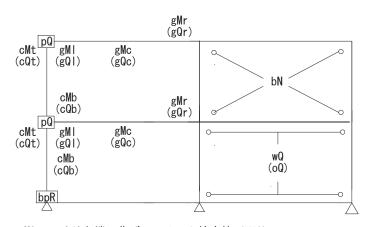
Х5





(2) 短期荷重時断面検定比図

(gQr)



hbN

: 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) gMl gMc gMr : はり右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 bpR

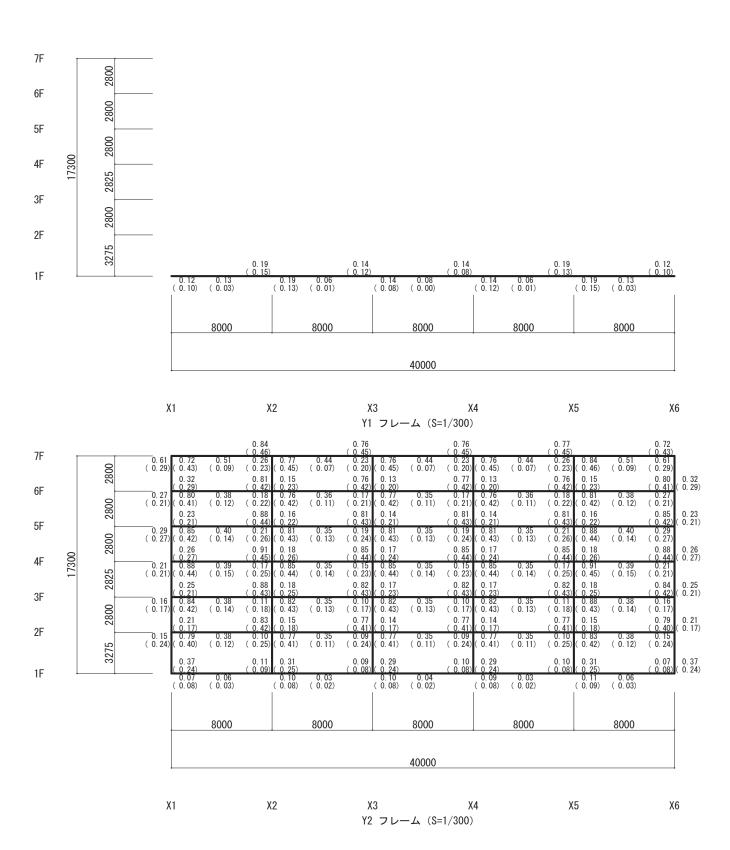
: ベースプレートの検定比(※2) M:曲げモーメント Q: せん断力

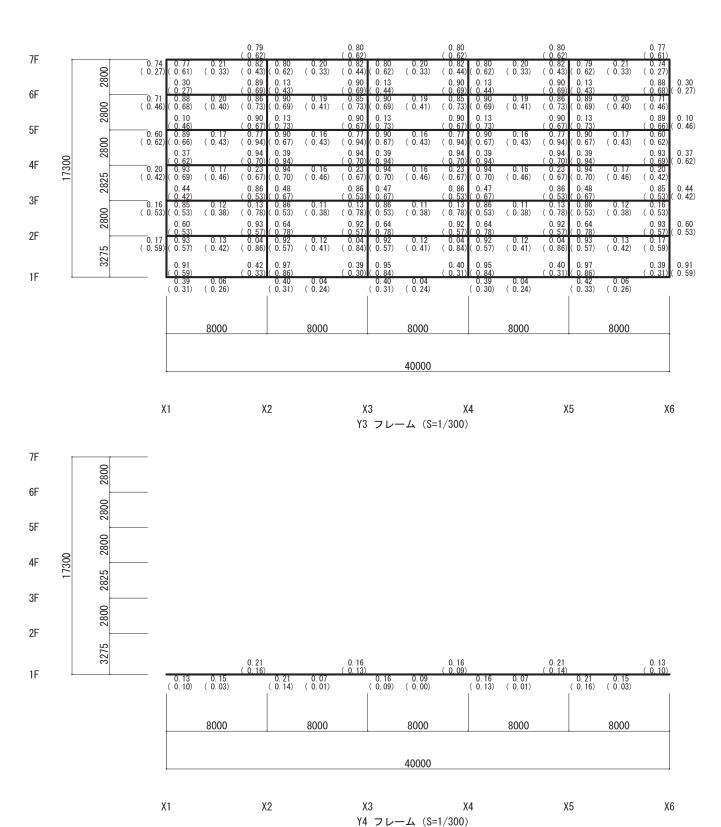
N:軸力

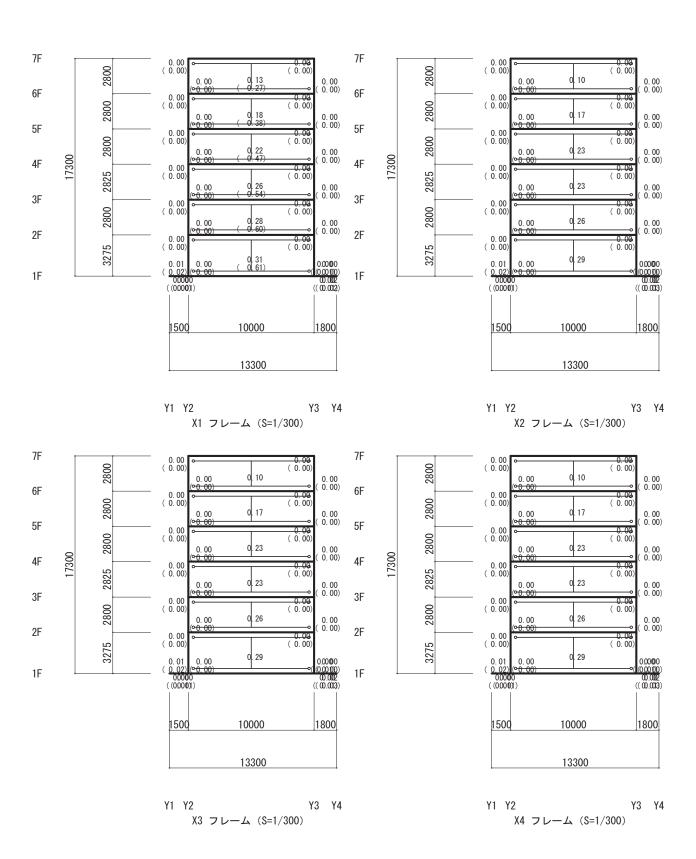
hbN : 水平ブレースの軸力検定比

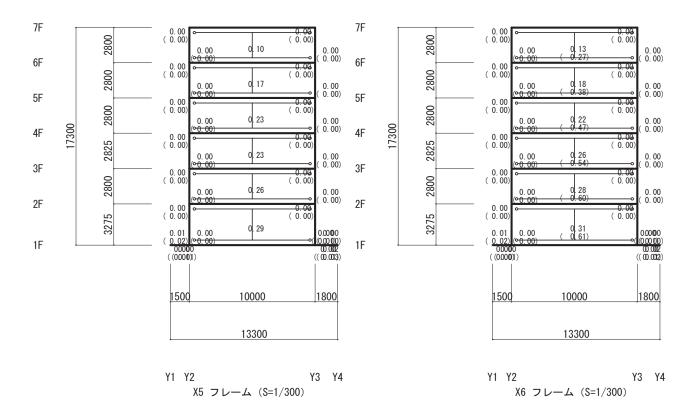
(*1)(次日) はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。 $(\times 2)$

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。

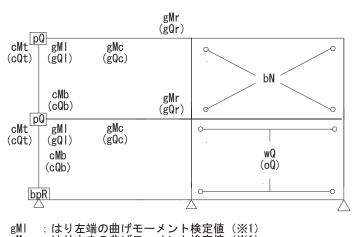








(3) 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)



hbN

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)

(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

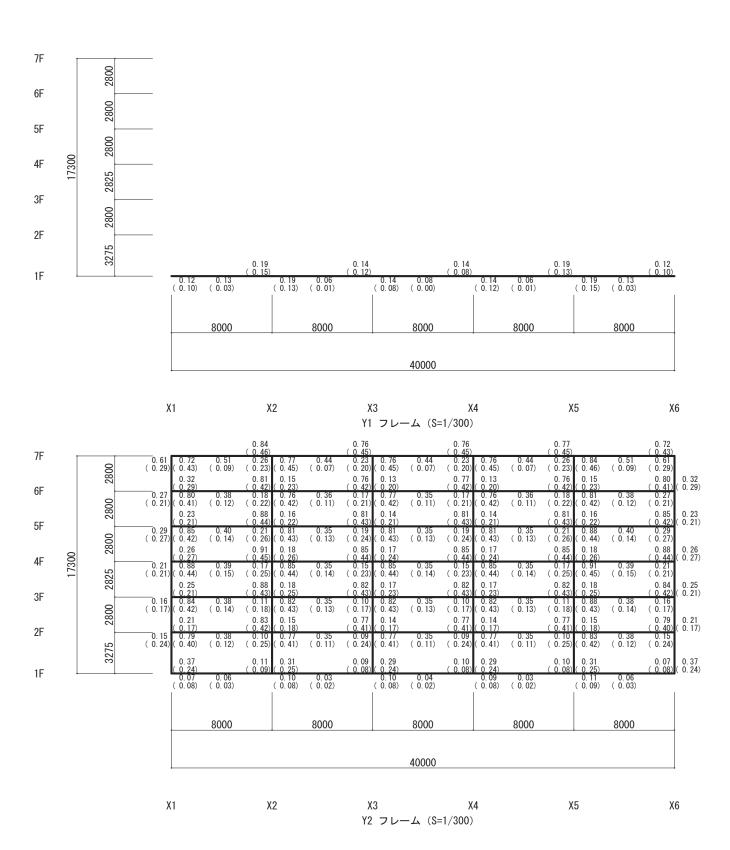
pQ :接合部のせん断力検定比 bpR :ベースプレートの検定比(※2) M:曲げモーメント

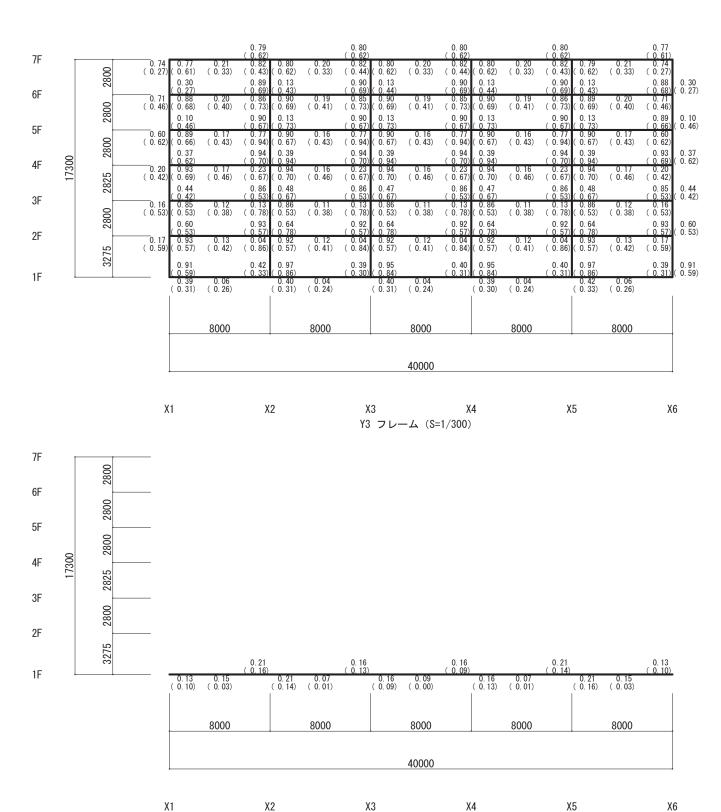
M:曲げモーメント Q:せん断力 N:軸力

hbN: 水平ブレースの軸力検定比

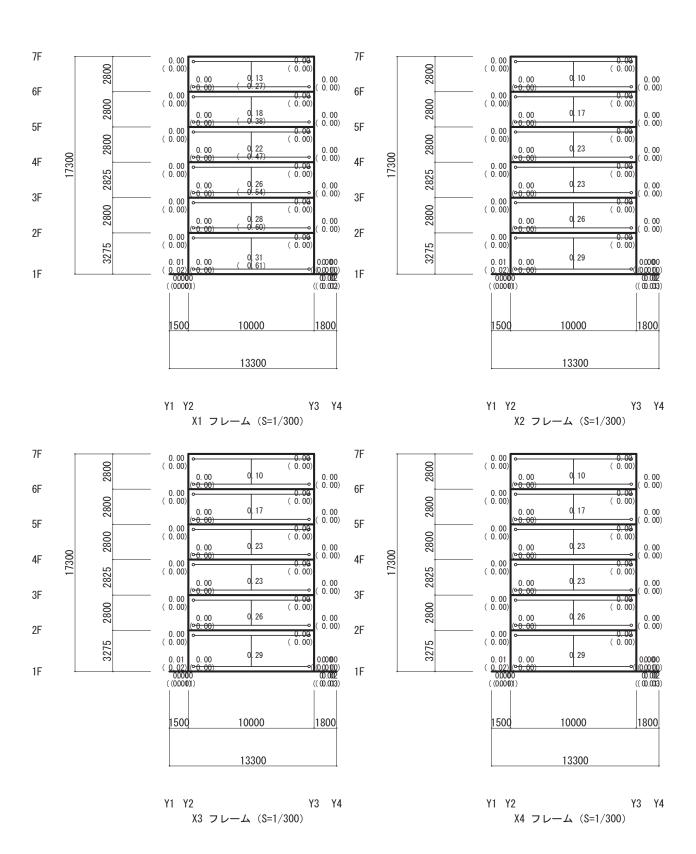
(※1) はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、 max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、 中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。 (※2)

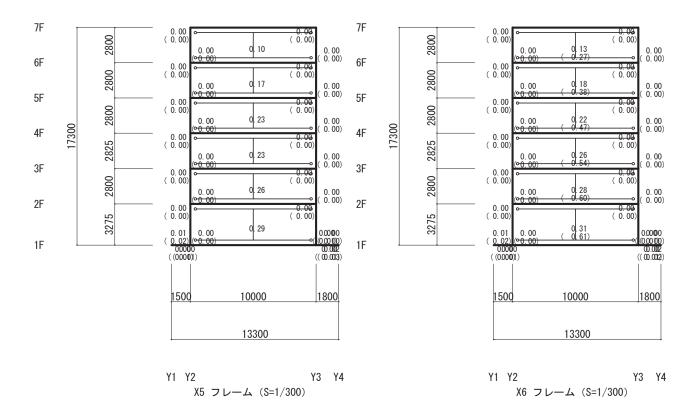
ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。





Y4 フレーム (S=1/300)





A-4.8.2 はり断面計算結果

(1) RC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 0. 38 0. 23 0. 38 0. 20 Х1 Х2 Х5 Х6 Х3 Y1 フレーム (S=1/263) 7F OK 6F 0. 81 0. 45 0. 76 0. 46 0. 76 0. 46 0. 81 0. 45 5F 0. 88 0. 44 0. 81 0. 45 0. 88 0. 44 4F 0. 85 0. 44 0. 85 0. 45 3F 0. 82 0. 45 0. 82 0. 44 0. 82 0. 45 0K 0. 77 0. 45 2F 1F

Х3

Y2 フレーム (S=1/263)

Х1

Х2

Х5

Х6

7F	OK	OK	OK	OK	OK
71	0. 79 0. 62	0. 80 0. 62	0. 80 0. 62	0. 80 0. 62	0. 79 0. 62
CE.	0K	OK	OK	OK	OK
6F	0. 89 0. 69	0. 90 0. 69	0. 90 0. 69	0. 90 0. 69	0. 89 0. 69
	0K	OK	0K	0K	OK
5F	0. 90 0. 67	0. 90 0. 67	0. 90 0. 67	0. 90 0. 67	0. 90 0. 67
4F	0K	OK	OK	OK	OK
4 Г	0. 94 0. 70	0. 94 0. 70	0. 94 0. 70	0. 94 0. 70	0. 94 0. 70
3F	0K	OK	OK	OK	OK
SF	0. 86 0. 53	0. 86 0. 53	0. 86 0. 53	0. 86 0. 53	0. 86 0. 53
2F	0K	OK	0K	OK	OK
Δ1	0. 93 0. 57	0. 92 0. 57	0. 92 0. 57	0. 92 0. 57	0. 93 0. 57
	0K	OK	OK	OK	0K
1F	0. 42 0. 33	0. 40 0. 31	0. 40 0. 31	0. 40 0. 31	0. 42 0. 33
Х	11 X	2 Y	3 X	4 X	5 X6
^	Λ.		73 フレーム (S=1/263)	^	λ0

7F

6F

5F

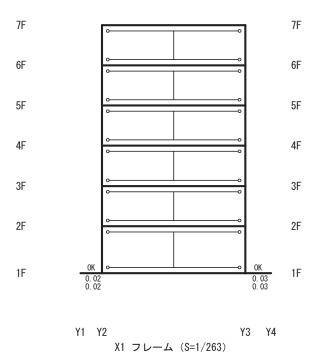
4F

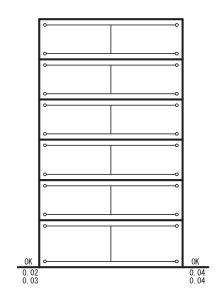
3F

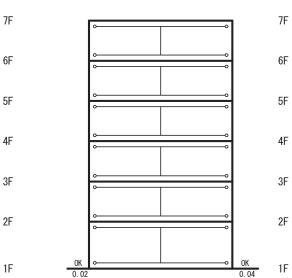
2F

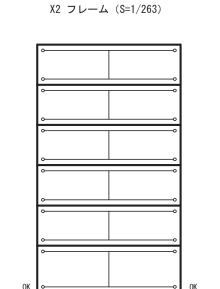
1F	OK 0. 42 0. 25	0K 0. 42 0. 21	0K 0. 32 0. 20	0K 0. 42 0. 21	OK 0. 42 0. 25	-
)	X1		X3 Y4 フレーム (S=1/263)	X4	X5	Х6

Y1 Y2

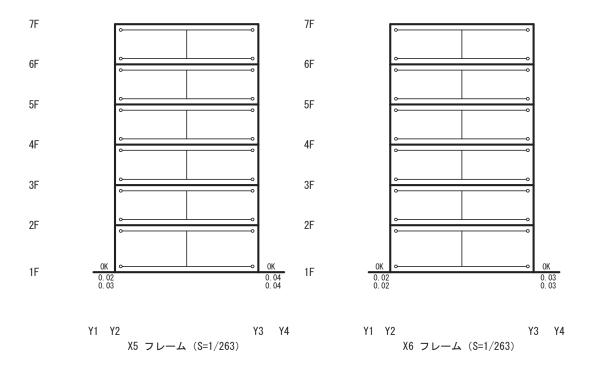








Y3 Y4



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)

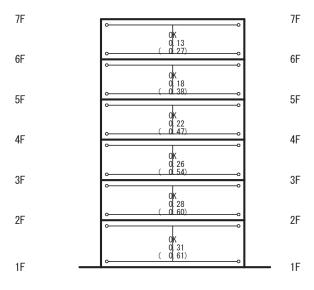
判定 最大曲げ応力度比 最大せん断応力度比

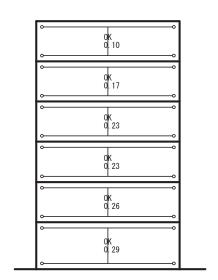
7F							
	OK	0. 61 0. 32	0. 26 0. 23	0. 23 0. 20	0. 23 0. 20	0. 26 0. 23	0. 61 0. 32
6F	OK	0. 27 0. 21	0. 18 0. 22	0. 17 OK 0. 21	0. 17 0. 21	0. 18 0K 0. 22	0. 27 0. 21
5F	OK	0. 29 0. 27	0. 21 0. 26	0. 19 0. 24	0. 19 0. 24	0. 21 0. 26	0. 29 0. 27
4F	OK	0. 25 0. 21	0. 18 0. 25	0. 17 OK 0. 23	0. 17 0. 23	0. 18 0K 0. 25	0. 25 0. 21
3F	OK	0. 22 0. 17	0. 15 0. 18	0. 14 OK 0. 17	0. 14 0. 17	0. 15 OK 0. 18	0. 22 0. 17
2F	OK	0. 37 OK 0. 24	0. 31 OK 0. 25	0. 29 OK 0. 24	0. 29 OK 0. 24		0. 37 0. 24
1F		0.24	0.20	V. 24	0.24	V. 20	0. 24
	Х	(1)		3 X 2 フレーム (S=1/263)	4 X	5 X	6
7F							
	OK	0. 74 0. 27	0. 82 0. 43	0. 82 0. 44	0. 82 0. 44	0. 82 0. 43	0. 74 0. 27
6F	OK	0. 71 0. 46	0. 86 0. 73	0. 85 0. 73	0. 85 0. 73	0. 86 0. 73	0. 71 0. 46
5F	OK	0. 60 0. 62	0. 77 0. 94	0. 77 0. 94	0. 77 0. 94	0. 77 0. 94	0. 60 0. 62
4F							1
	0K	0. 44 0. 42	0. 48 0. 67	0. 47 0. 67	0. 47 0. 67	0. 48 0. 67	0. 44 0. 42
3F	OK OK	0. 42			0. 47 0. 67 0. 64 0. 78		0. 44 0. 42 0. 60 0. 53
3F 2F		0. 42 0. 60 0. 53	0. 64 0. 78	0. 64 OK 0. 78	0. 67 0. 64 0. 78	0. 64 OK 0. 78	0. 60 0. 53
	OK	0. 42 0. 60 0. 53	0. 64 0. 78	0. 64 0. 78	0. 67 0. 64 0. 78	0. 64 OK 0. 78	
2F	OK	0. 42 0. 60 0. 53	0. 64 0. 78	0. 64 OK 0. 78	0. 67 0. 64 0. 78	0. 64 OK 0. 78	0. 60 0. 53

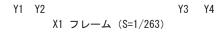
A-4.8.4 壁・ブレース断面計算結果

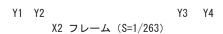
(1) RC壁断面計算結果 (検定計算)

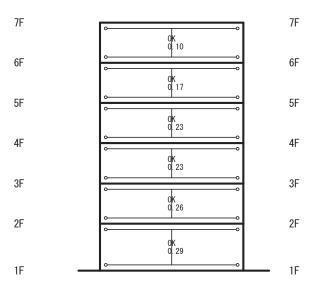


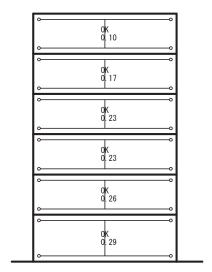


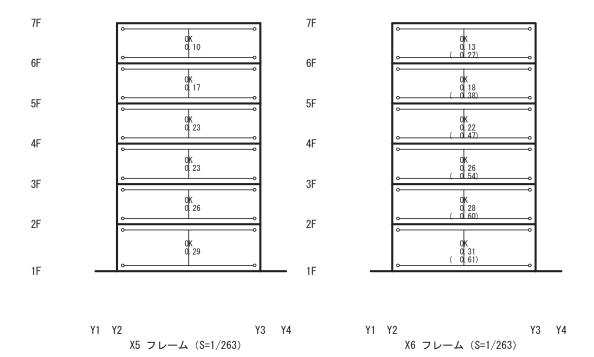












§ 3. 保有水平耐力計算結果

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	5193.00	5193.00	1. 770	9192. 42	1. 770
6F	4921. 73	10114. 74	1. 481	14981.51	1. 481
5F	4969.57	15084.30	1. 319	19893. 43	1. 319
4F	5034. 40	20118. 70	1. 198	24103. 13	1. 198
3F	5269.09	25387. 79	1. 094	27764. 98	1. 094
2F	5372. 08	30759.87	1. 000	30759.87	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	5193.00	5193.00	1. 770	9192. 42	1. 770
6F	4921.73	10114.74	1. 481	14981.51	1. 481
5F	4969.57	15084.30	1. 319	19893. 43	1. 319
4F	5034.40	20118. 70	1. 198	24103. 13	1. 198
3F	5269.09	25387. 79	1. 094	27764. 98	1. 094
2F	5372. 08	30759.87	1. 000	30759.87	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	5193.00	5193.00	1. 770	9192. 42	1. 770
6F	4921.73	10114.74	1. 481	14981.51	1. 481
5F	4969.57	15084.30	1. 319	19893. 43	1. 319
4F	5034. 40	20118. 70	1. 198	24103. 13	1. 198
3F	5269.09	25387. 79	1. 094	27764. 98	1. 094
2F	5372. 08	30759.87	1. 000	30759.87	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	5193.00	5193.00	1. 770	9192. 42	1. 770
6F	4921.73	10114. 74	1. 481	14981. 51	1. 481
5F	4969. 57	15084. 30	1. 319	19893. 43	1. 319
4F	5034. 40	20118. 70	1. 198	24103. 13	1. 198
3F	5269.09	25387. 79	1. 094	27764. 98	1. 094
2F	5372. 08	30759.87	1.000	30759.87	1.000

・各層に作用する外力 (kN)

X方向正加力

ソンコーコエンロンコ				
層名	層せん断力	外力		
7F		9192. 42		
/ 「	9192. 42			
6F		5789. 09		
OF OF	14981. 51			
5F		4911. 92		
IJΓ	19893. 43			

X方向正加力

ヘカロ	人力則正加力				
層名	層せん断力	外力			
4F		4209.70			
4Γ	24103. 13				
3F		3661.84			
3F	27764. 98				
2F		2994. 89			
2Γ	30759.87	·			

X方向正加力

層名	層せん断力	外力
1F		0.00

X方向負加力

ヘカロ	人刀門貝加刀				
層名	層せん断力	外力			
7F		9192. 42			
/ [9192. 42				
6F		5789. 09			
U	14981. 51				
5F		4911. 92			
IJΓ	19893. 43				

X方向負加力

層名	層せん断力	外力
4F		4209. 70
41	24103. 13	
3F		3661.84
) JF	27764. 98	
2F		2994. 89
ZF	30759. 87	
1F		0.00

Y方向正加力

. , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
層名	層せん断力	外力			
7F		9192. 42			
/ Γ	9192. 42				
6F		5789.09			
UΓ	14981. 51				
5F		4911. 92			
ЭГ	19893. 43				
4F		4209. 70			
41	24103. 13				
3F		3661.84			
٥F	27764. 98				
2F		2994. 89			
Δ Γ	30759.87				
1F		0. 00			

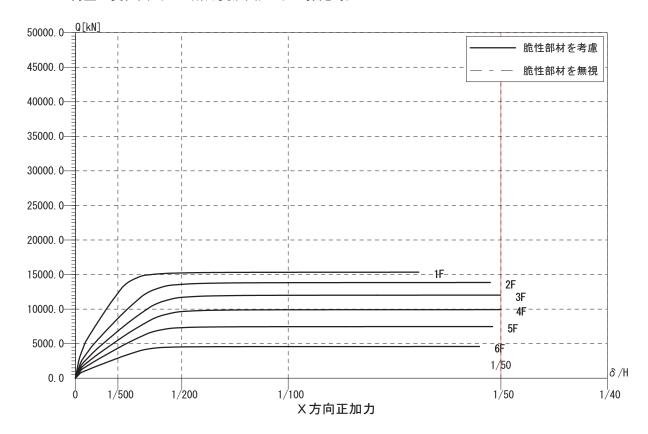
Y方向負加力

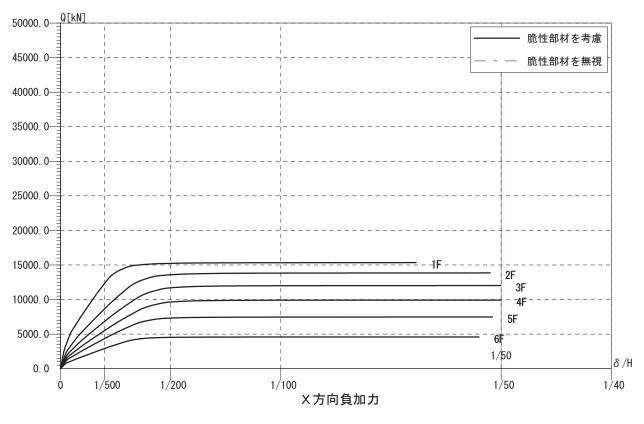
層名	層せん断力	外力
7F		9192. 42
/ [9192. 42	
6F		5789.09
UF	14981. 51	
5F		4911. 92
) JF	19893. 43	
4F		4209.70
41	24103. 13	
3F		3661.84
3F	27764. 98	
2F		2994. 89
21	30759.87	
1F		0.00

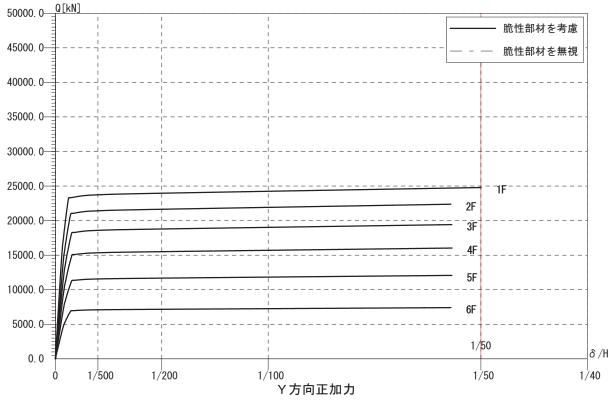
U-3 Ds算定時計算結果

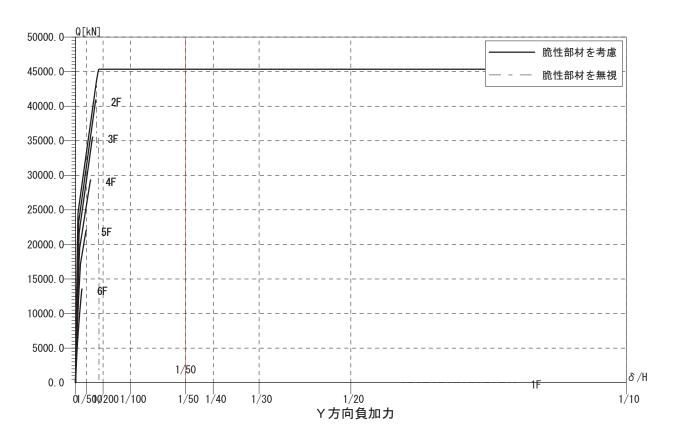
U-3.1 荷重一変位(Ds算定時)

U-3.1.1 荷重-変位図(せん断力変形図) (Ds算定時)



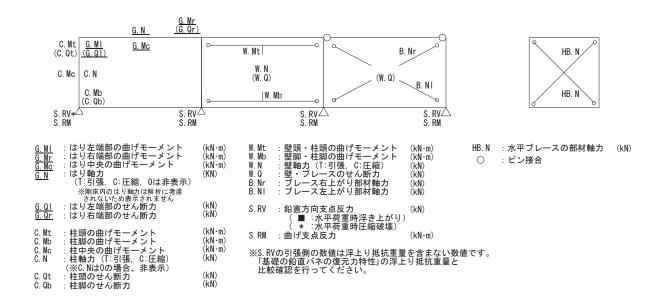


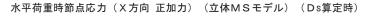


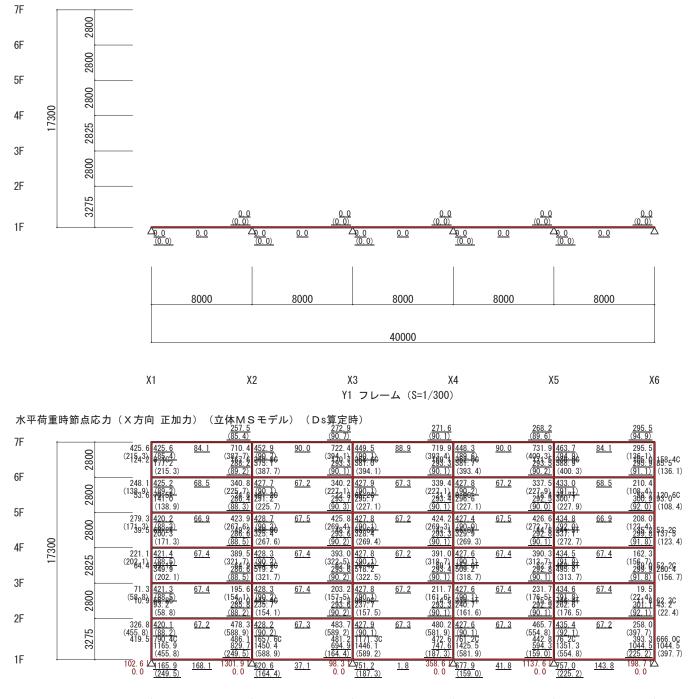


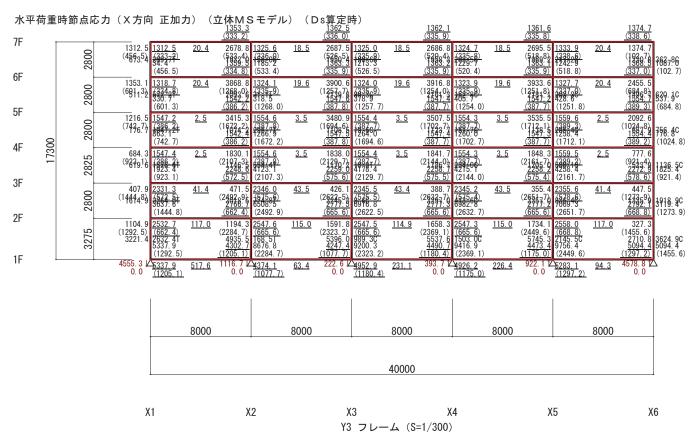
U-3.2 終局時部材応力(Ds算定時)

U-3.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力)(Ds算定時)

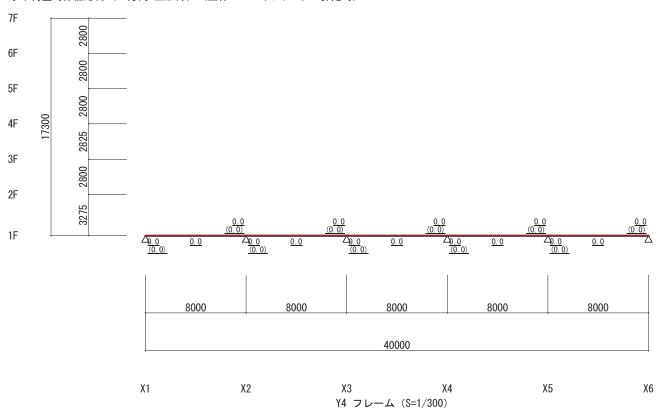




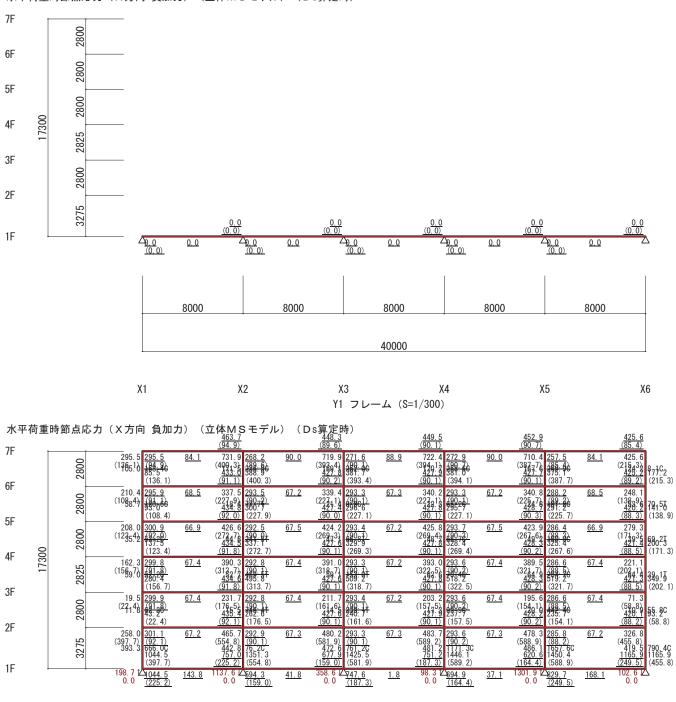


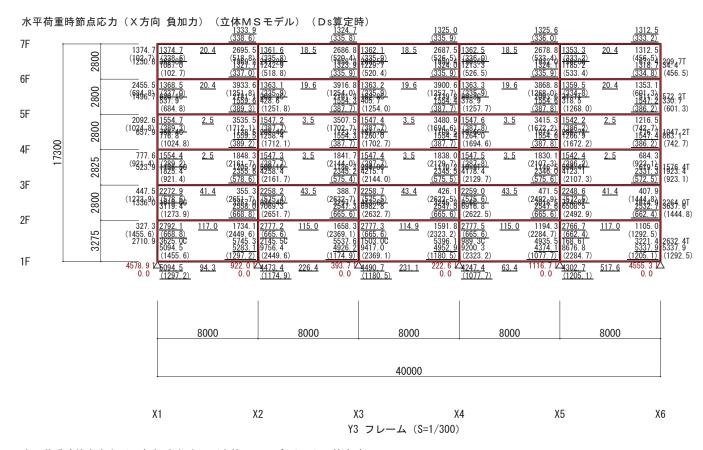


水平荷重時節点応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

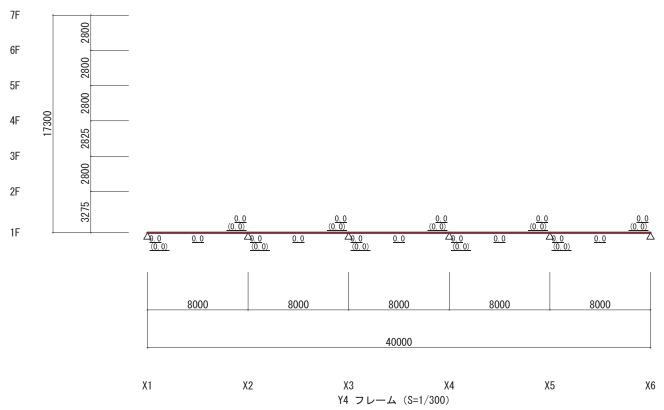


水平荷重時節点応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

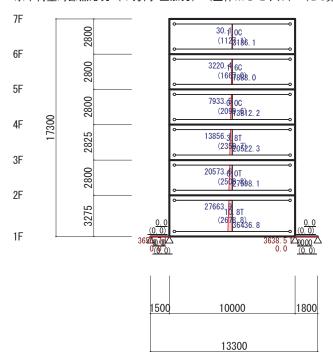




水平荷重時節点応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

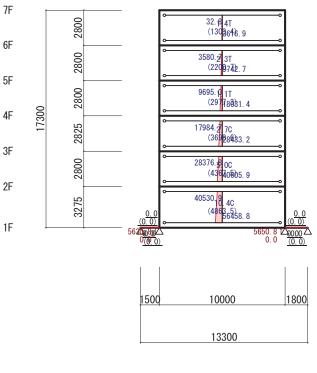


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

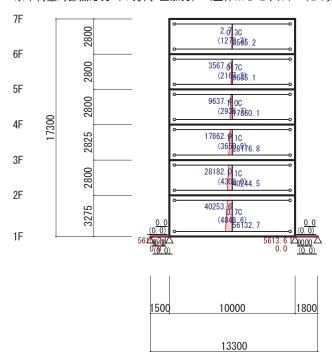


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

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)

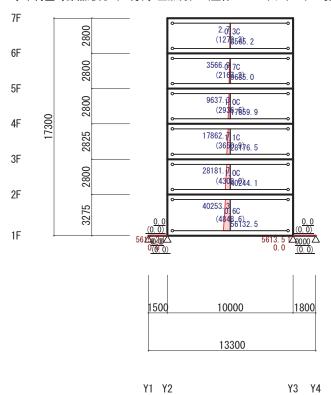


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



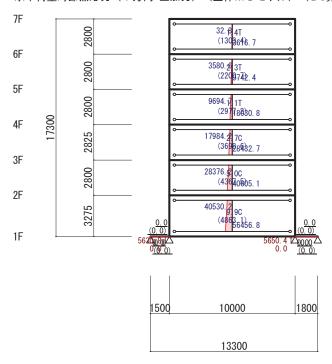
Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

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)



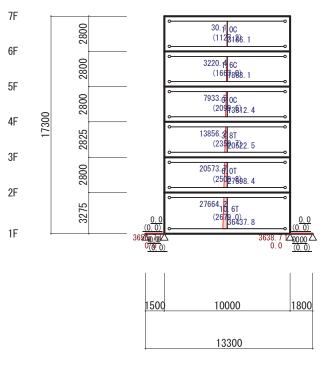
X4 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

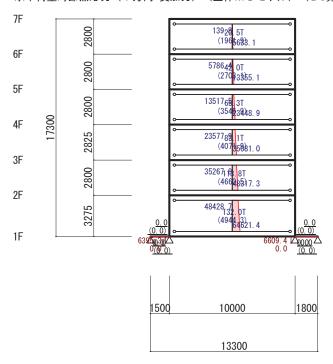


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

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)



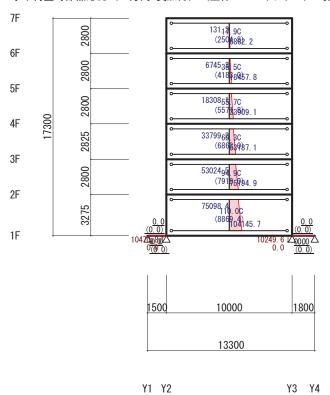
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



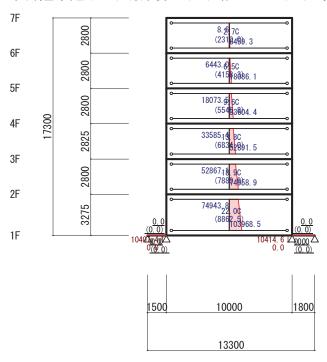
Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

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)(Ds算定時)



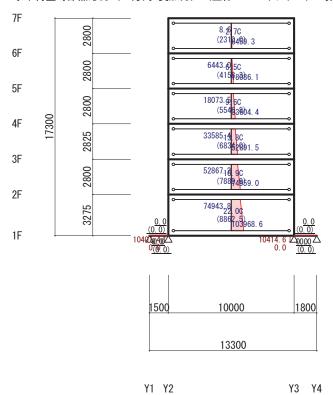
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



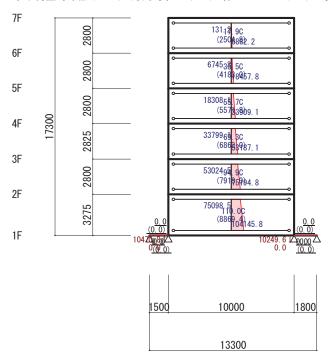
Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

X4 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)

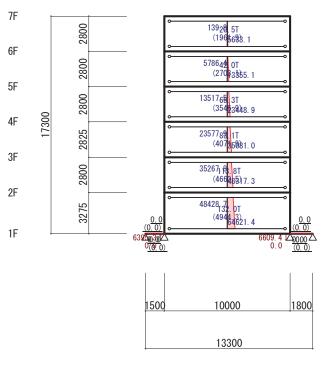


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

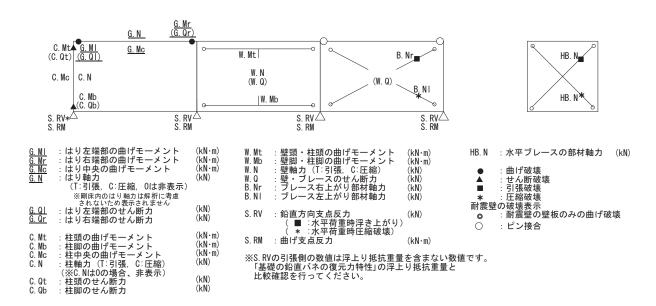


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

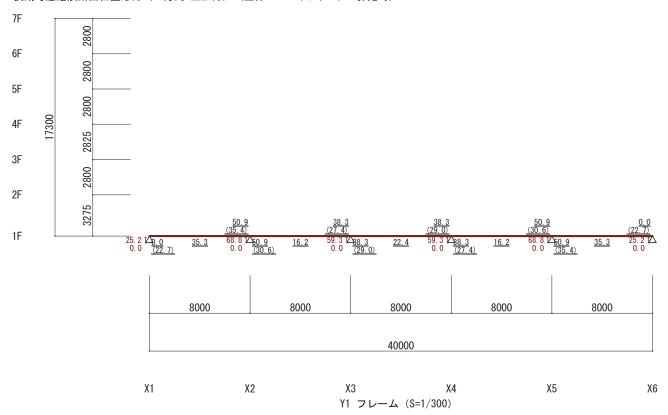
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

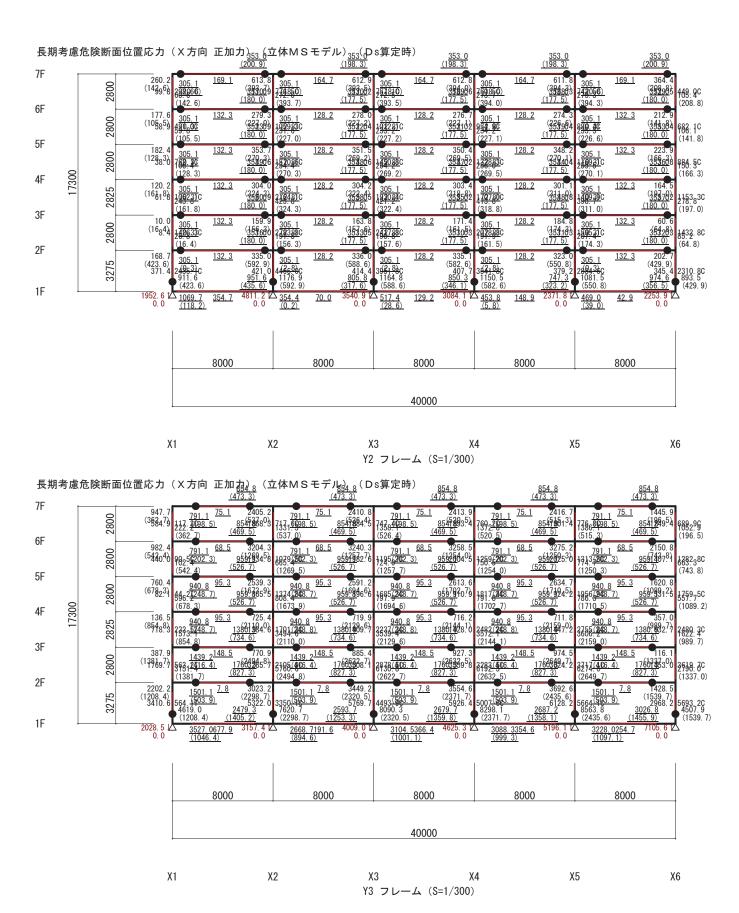


U-3.2.2 終局時部材応力図(長期考慮危険断面位置)(Ds算定時)

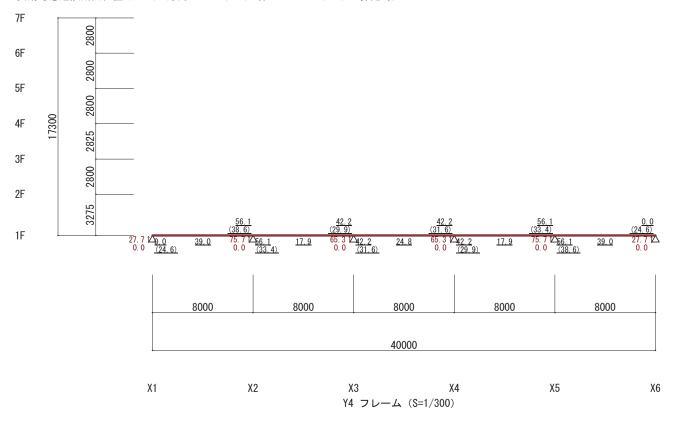


長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

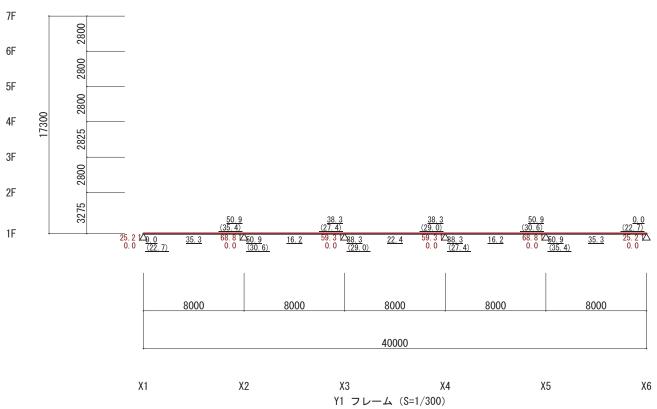


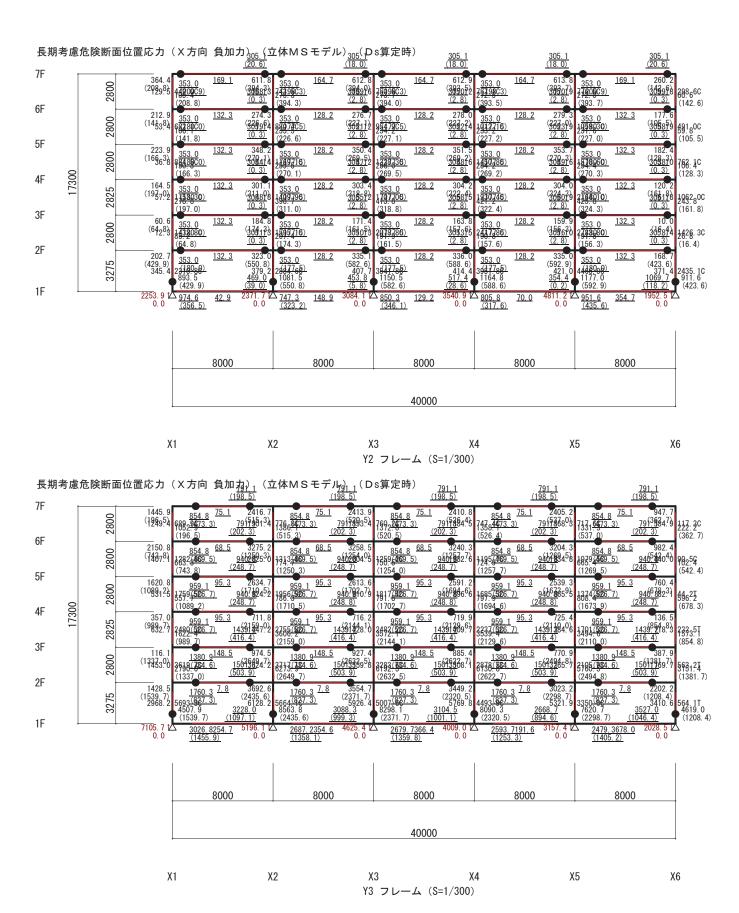


長期考慮危険断面位置応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

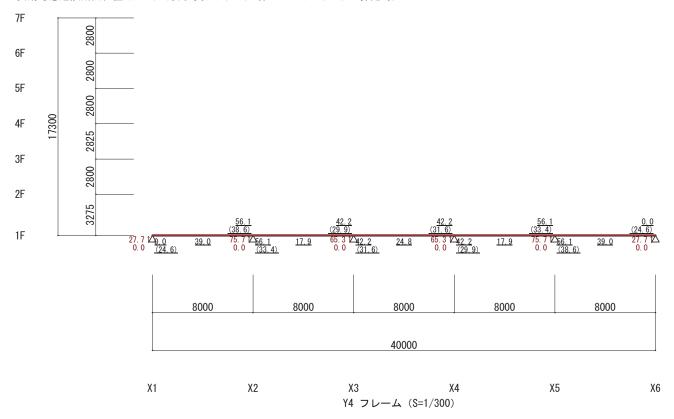


長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

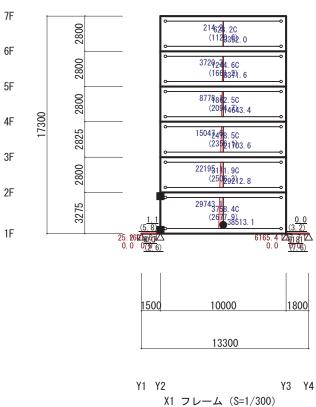




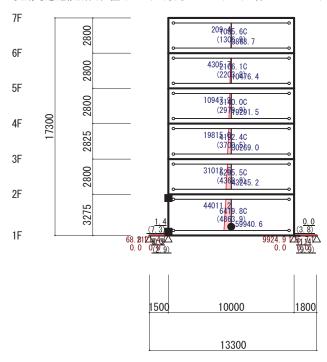
長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



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)



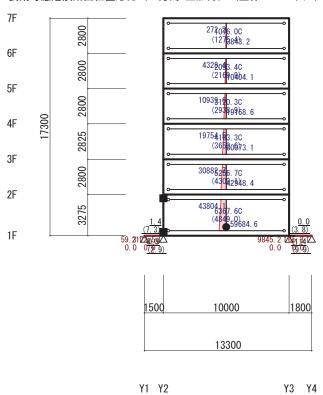
長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



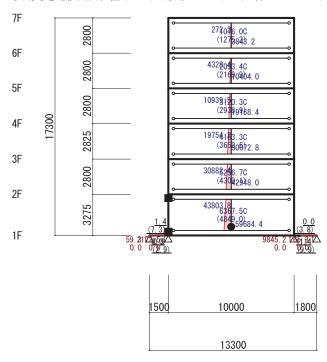
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

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)(Ds算定時)



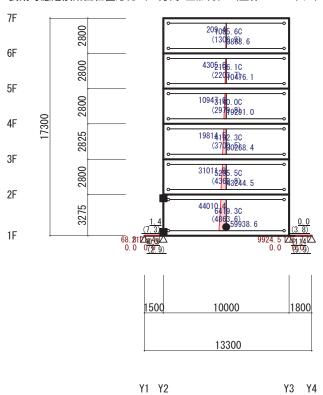
長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



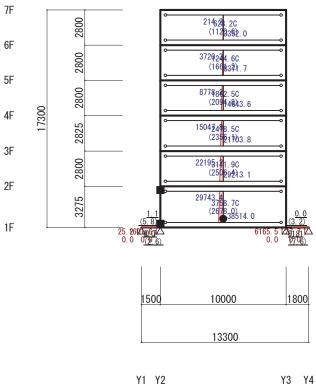
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

X5 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)

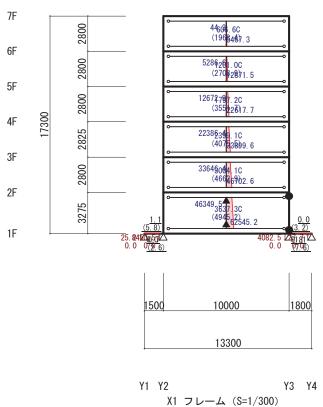


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

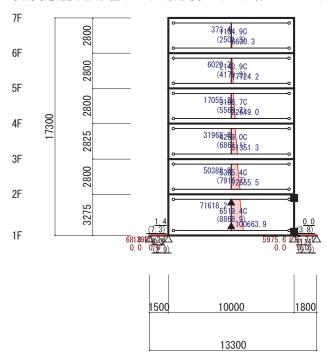


Y1 Y2 Y3 Y X6 フレーム (S=1/300)

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)



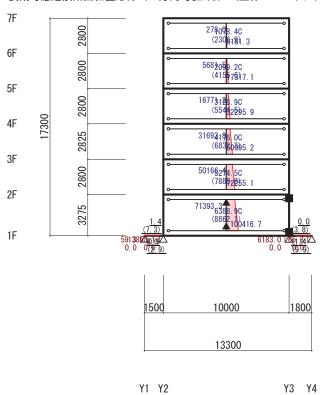
長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



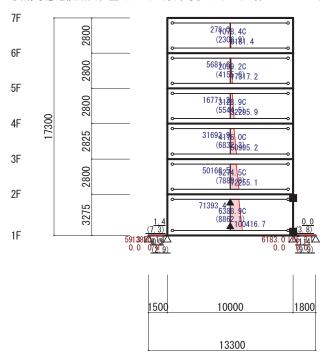
Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

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)(Ds算定時)



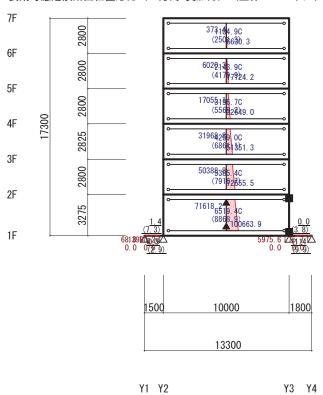
長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



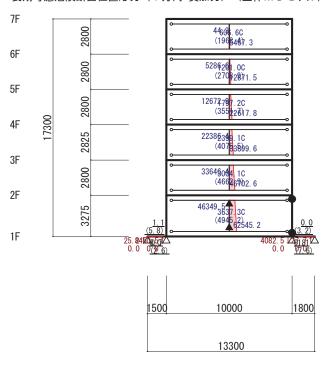
Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

X5 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 X6 フレーム (S=1/300)

U-3.2.7 終局時支点反力表 (水平荷重) (Ds算定時)

■:水平荷重時浮上り *:水平荷重時圧縮破壊

1F 層 (X方向 正加力)

	X1	X2	Х3	X4	X5	Х6
Y4	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Y3	-4555. 3	-1116. 7	-222. 6	393. 7	922. 1	4578.8
Y2	-102. 6	1301.9	98. 3	-358. 6	-1137. 6	198. 7
Y1	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

1F 層 (X方向 負加力)

	X1	X2	Х3	X4	X5	X6
Y4	0.0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0
Y3	4578. 9	922. 0	393. 7	-222. 6	-1116. 7	-4555. 3
Y2	198. 7	-1137. 6	-358. 6	98. 3	1301.9	-102. 6
Y1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

1F 層 (Y方向 正加力)

	X1	X2	Х3	X4	X5	Х6
Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
Y3	3638. 5	5650.8	5613. 6	5613. 5	5650. 4	3638. 7
Y2	-3656. 7	-5630.8	-5615. 2	-5615. 2	-5630.8	-3656. 7
Y1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

1F 層 (Y方向 負加力)

	X1	X2	Х3	X4	Х5	Х6
Y4	0. 0	0. 0	0.0	0. 0	0. 0	0.0
Y3	-6609. 4	-10249.6	-10414. 6	-10414. 6	-10249.6	-6609. 4
Y2	6395. 3	10470.8	10407. 4	10407. 4	10470.8	6395. 3
Y1	0.0	0.0	0.0	0.0	0. 0	0.0

U-3.2.8 終局時支点反力表(長期考慮)(Ds算定時)

():耐力 ■:水平荷重時浮上り *:水平荷重時圧縮破壊

引張側の数値は浮上り抵抗重量を含まない数値です。 「基礎の鉛直バネの復元力特性」の浮上り抵抗重量と比較確認を行ってください。

1F 層 (X方向 正加力)

	X1	X2	Х3	X4	X5	Х6
Y4	27. 7	75. 7	65. 3	65. 3	75. 7	27. 7
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y3	-2028. 5	3157. 4	4009. 0	4625. 3	5196. 1	7105. 6
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y2	1952. 6	4811. 2	3540. 9	3084. 1	2371. 8	2253. 9
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y1	25. 2	68. 8	59. 3	59. 3	68. 8	25. 2
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)

1F 層 (X方向 負加力)

	X1	X2	Х3	X4	Х5	Х6
Y4	27. 7	75. 7	65. 3	65. 3	75. 7	27. 7
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y3	7105. 7	5196. 1	4625. 4	4009. 0	3157. 4	-2028. 5
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y2	2253. 9	2371. 7	3084. 1	3540. 9	4811. 2	1952. 5
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y1	25. 2	68. 8	59. 3	59. 3	68. 8	25. 2
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)

1F 層 (Y方向 正加力)

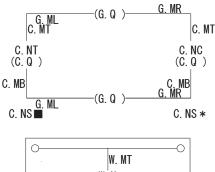
11 僧(千万问 正加刀)							
	X1	X2	Х3	X4	X5	X6	
Y4	27. 7	75. 7	65. 3	65. 3	75. 7	27. 7	
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	
Y3	6165. 4	9924. 9	9845. 2	9845. 2	9924. 5	6165. 5	
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	
Y2	-1601. 6	-2121. 4	-2172. 5	-2172. 5	-2121. 4	-1601. 6	
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	
Y1	25. 2	68. 8	59. 3	59. 3	68. 8	25. 2	
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	

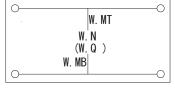
1F 層 (Y方向 負加力)

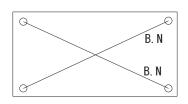
10 (.) 21 . 3						
	X1	X2	Х3	X4	X5	Х6
Y4	27. 7	75. 7	65. 3	65. 3	75. 7	27. 7
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y3	-4082. 5	-5975. 6	-6183. 0	-6183. 0	-5975. 6	-4082. 5
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y2	8450. 5	13980. 2	13850. 1	13850. 1	13980. 2	8450. 5
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)
Y1	25. 2	68. 8	59. 3	59. 3	68. 8	25. 2
	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)	(0. 0)

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

 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)

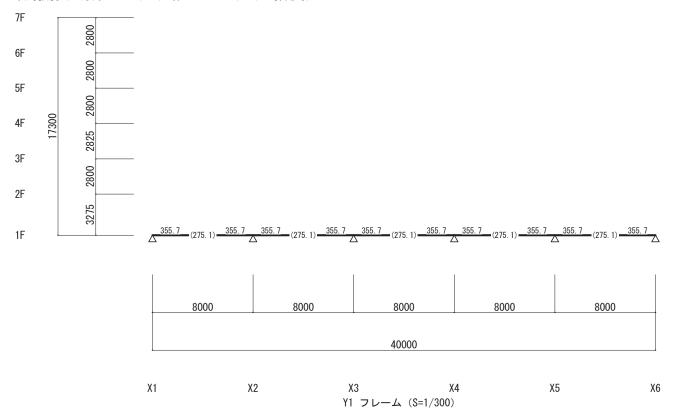
 C. Q
 : 柱のせん断耐力
 (kN)

C. NS : 支点鉛直耐力 (kN) ■: 浮上り、*:圧壊

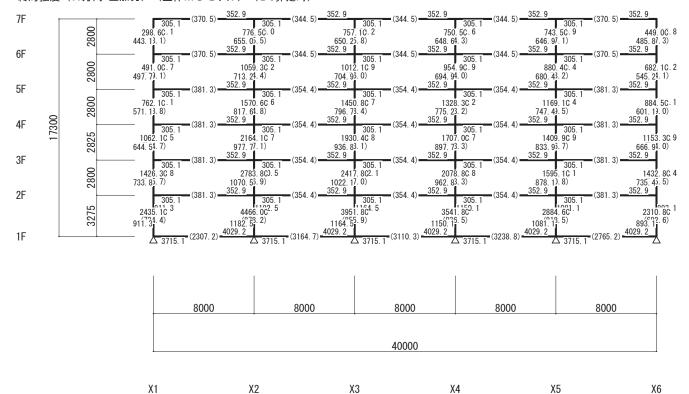
W. MT : 壁柱 柱頭の曲げ耐力 (kN·m) W. MB : 壁柱 柱脚の曲げ耐力 (kN·m) W. Q : 壁・ブレースのせん断力 (kN) W. N : 壁柱軸耐力 (T:引張、C:圧縮) (kN) B. N : ブレース部材軸耐力 (kN)

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)



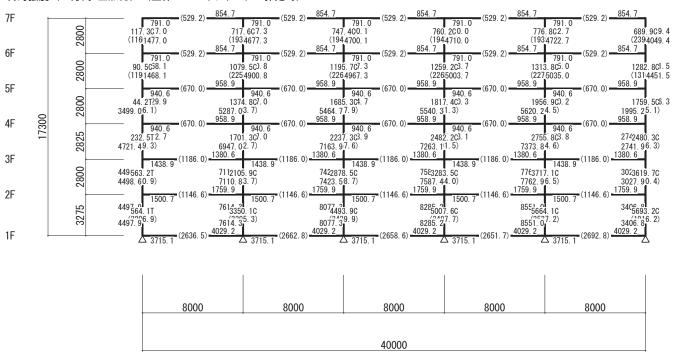
終局強度(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



終局強度(X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

X1

Х2



Х3

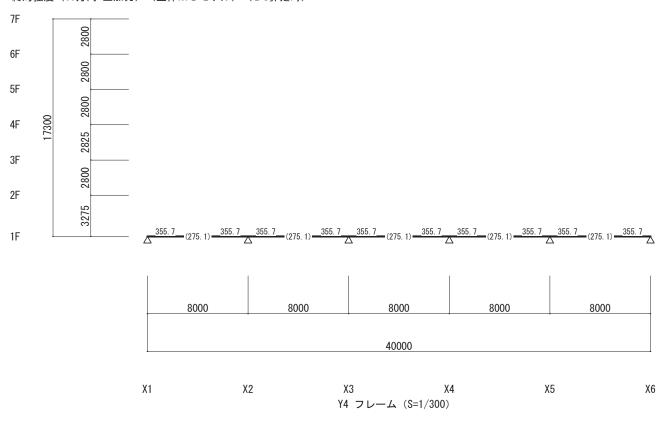
Y3 フレーム (S=1/300)

Y2 フレーム (S=1/300)

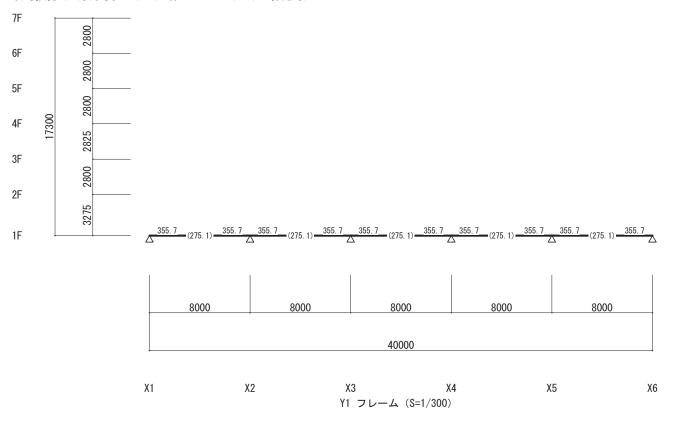
Х5

Х6

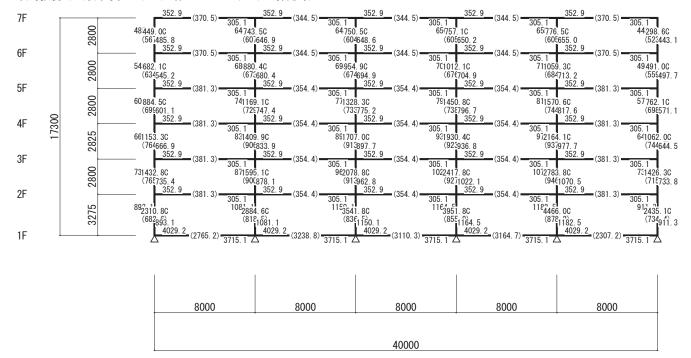
終局強度(X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



終局強度(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



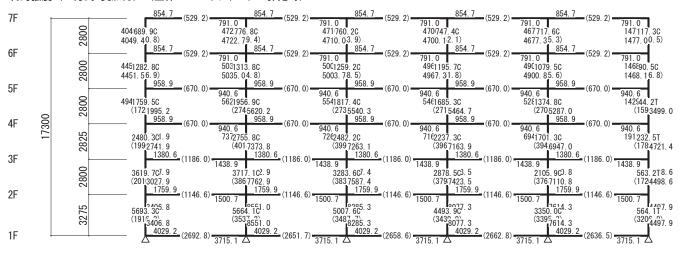
終局強度(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



終局強度(X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

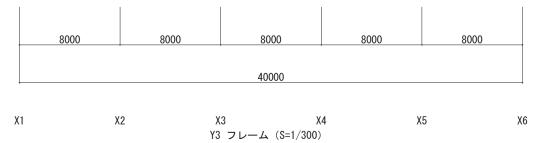
Х2

X1



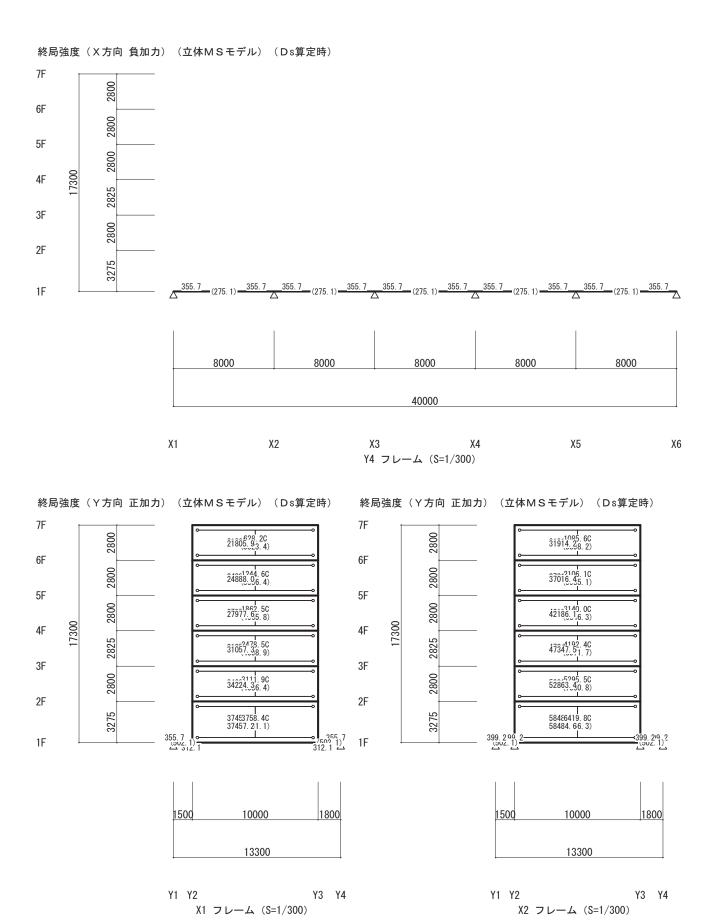
Х3

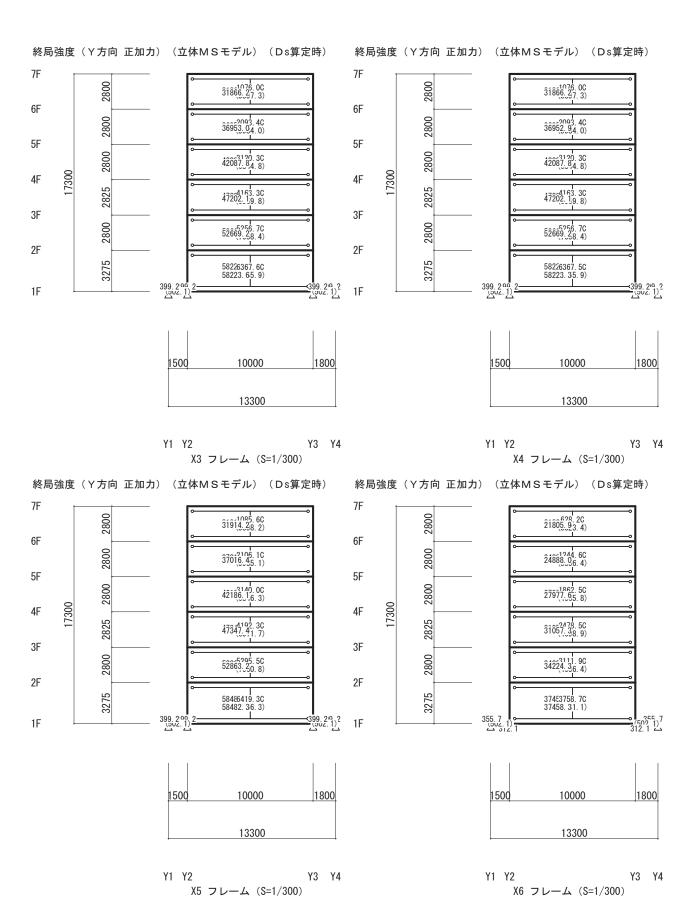
Y2 フレーム (S=1/300)

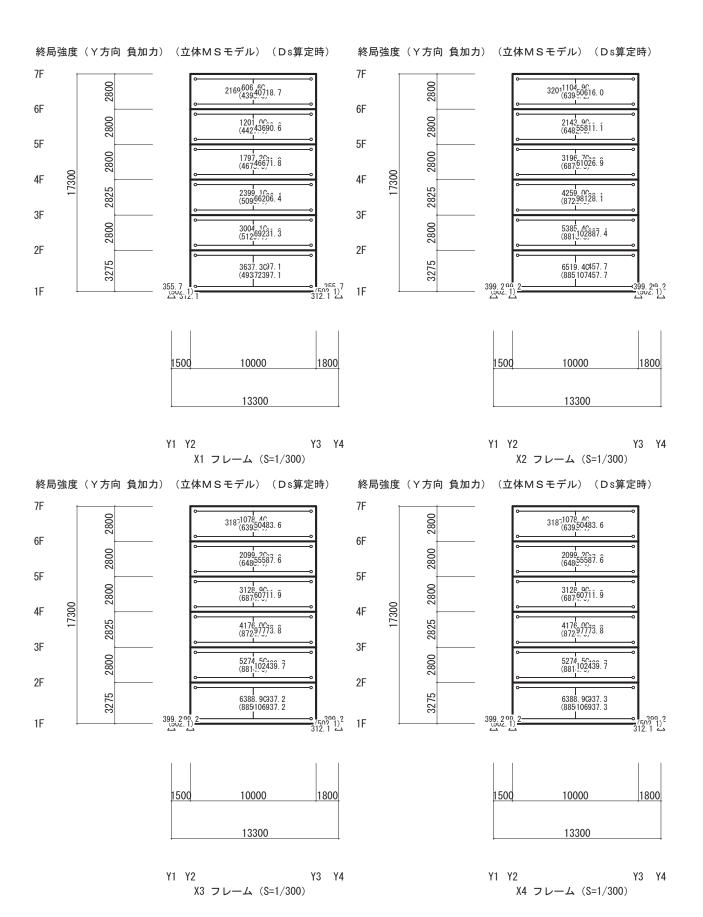


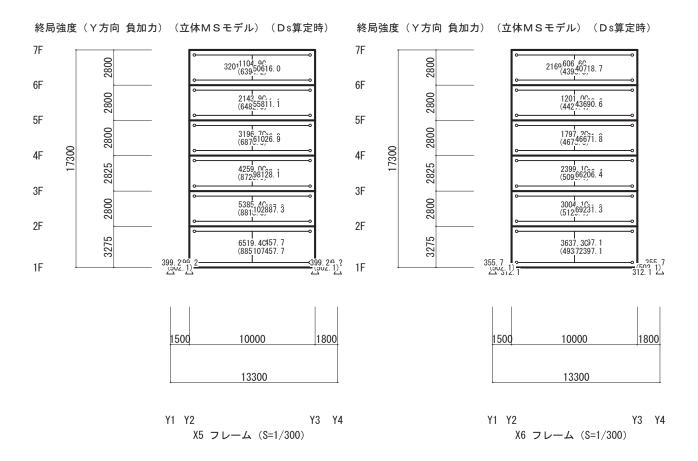
Х5

Х6

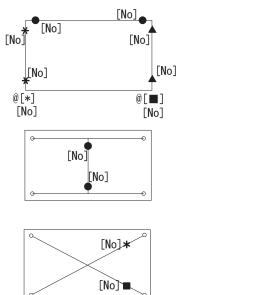








U-3.4 終局時ヒンジ図(Ds算定時)

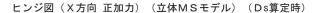


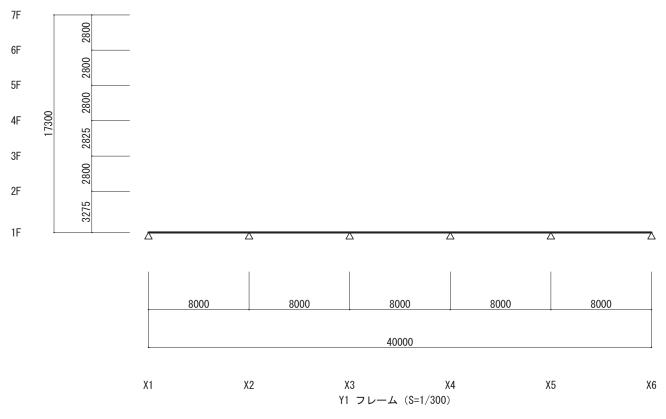
• :曲げ破壊 : せん断破壊 : 引張破壊 *

* : 圧縮破壊 耐震壁の破壊表示 ◎ : 耐震壁の壁板のみの曲げ破壊

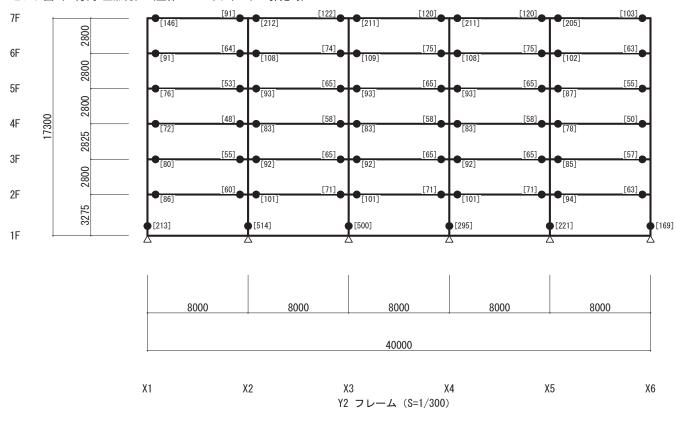
[No]

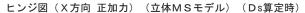
: 崩壊荷重ステップ数 : 基礎鉛直バネ : 浮上り判定、■:浮上り、*:圧壊 [*]

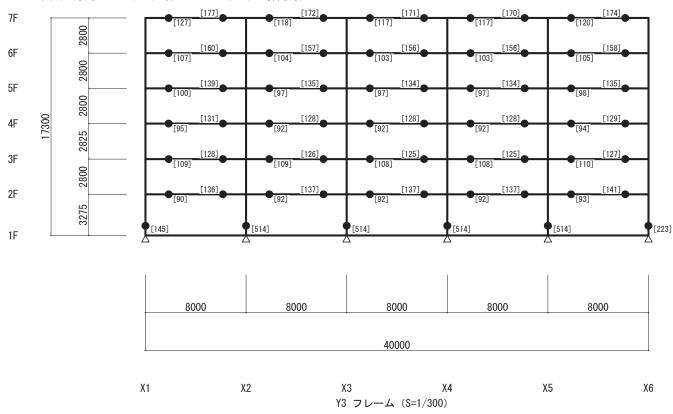




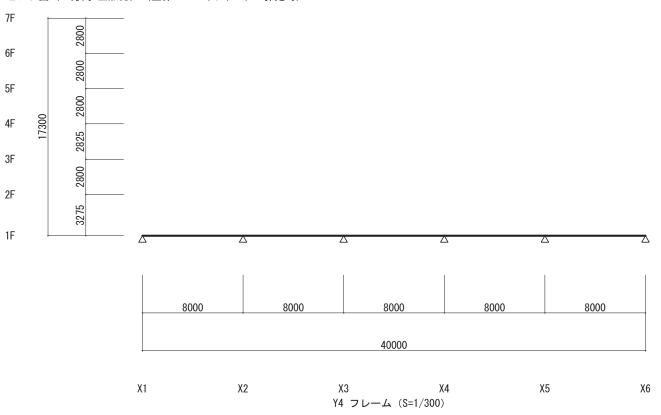
ヒンジ図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

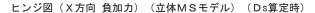


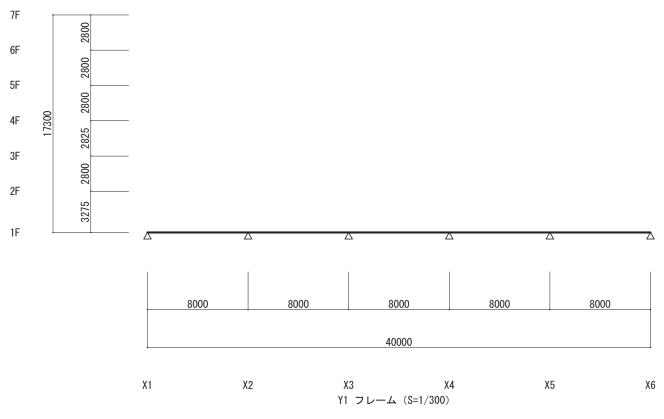




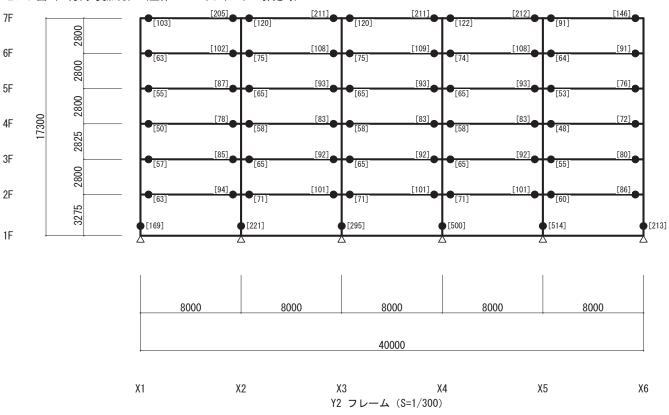
ヒンジ図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

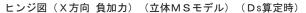


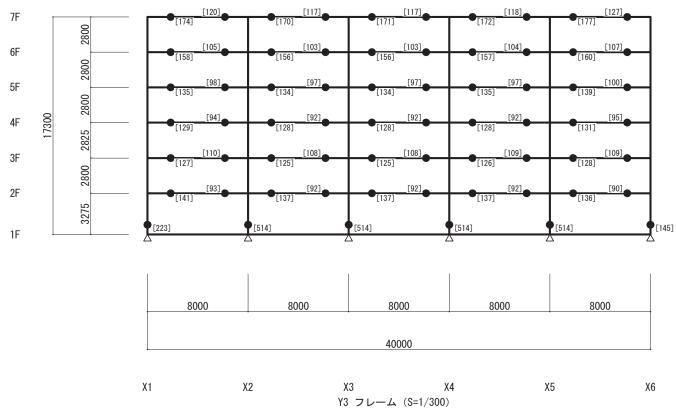




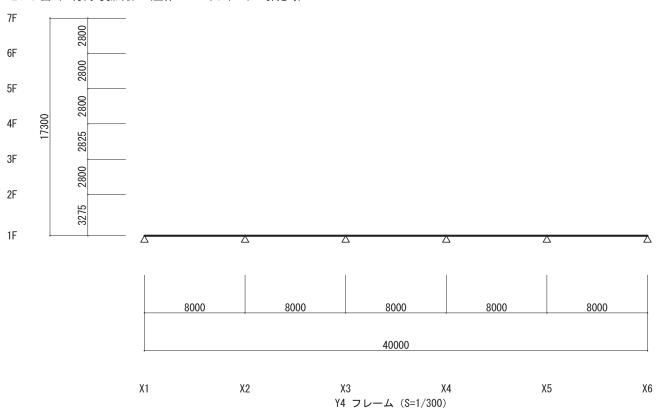
ヒンジ図(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

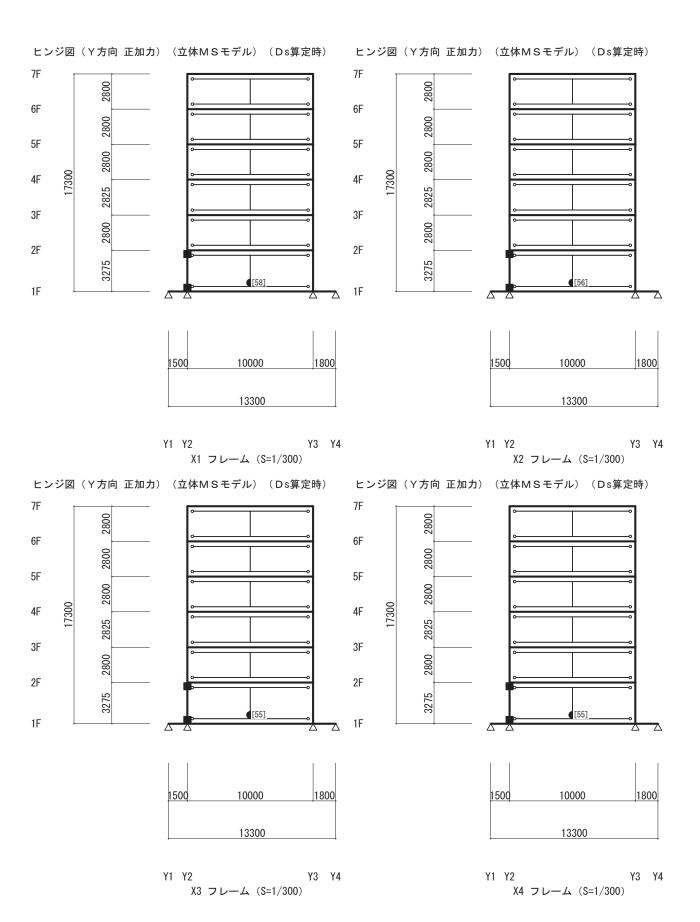


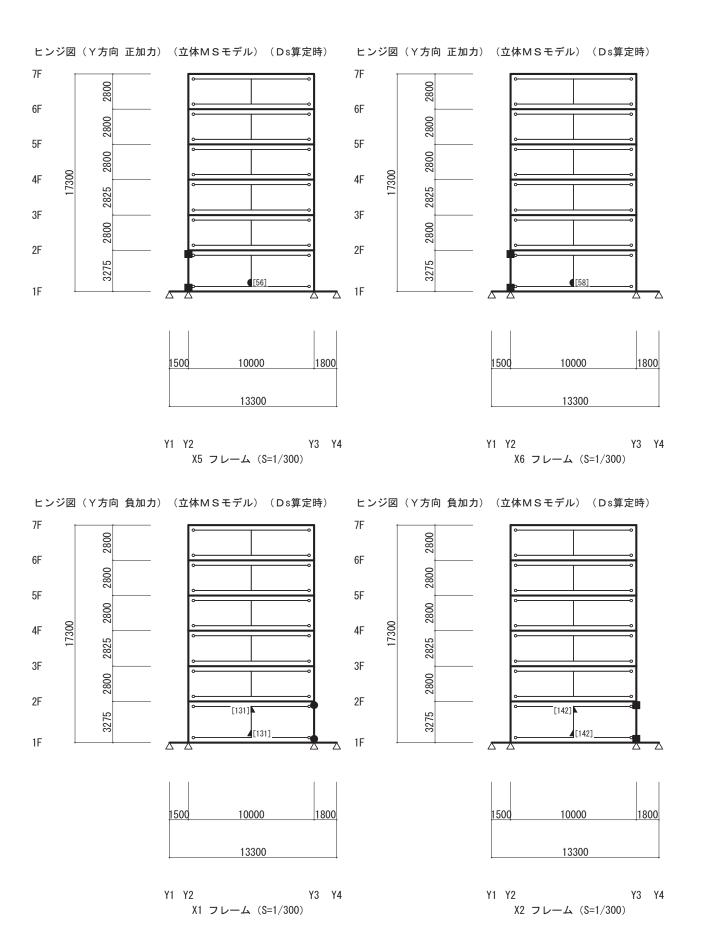


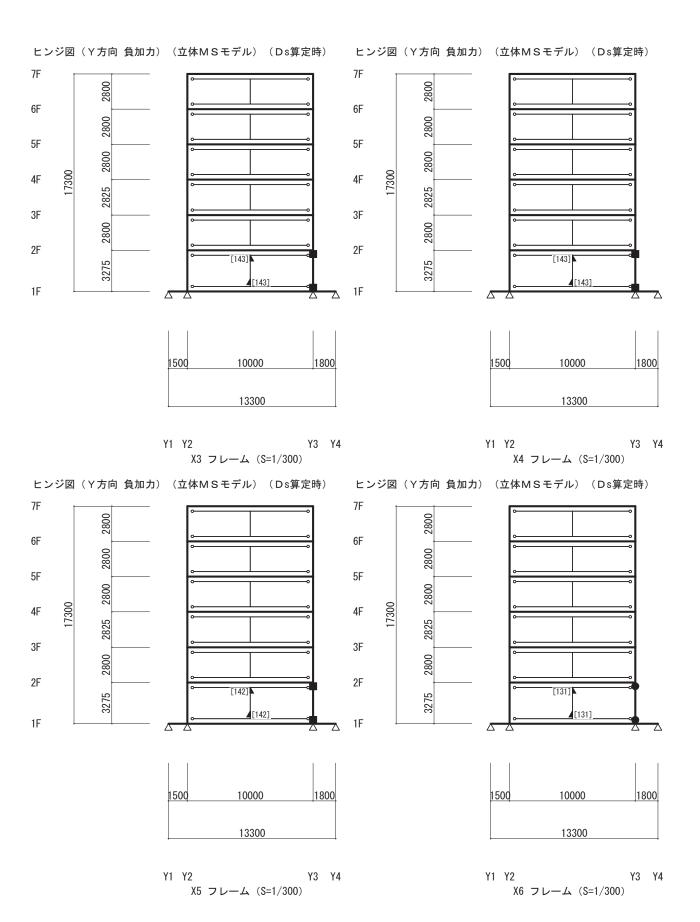


ヒンジ図(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



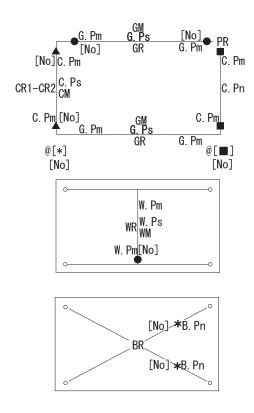






U-3. 5 終局時機構図(Ds算定時)

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 : 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

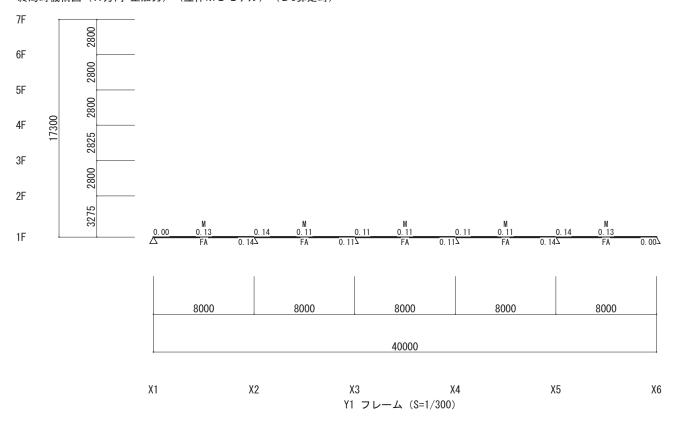
WR

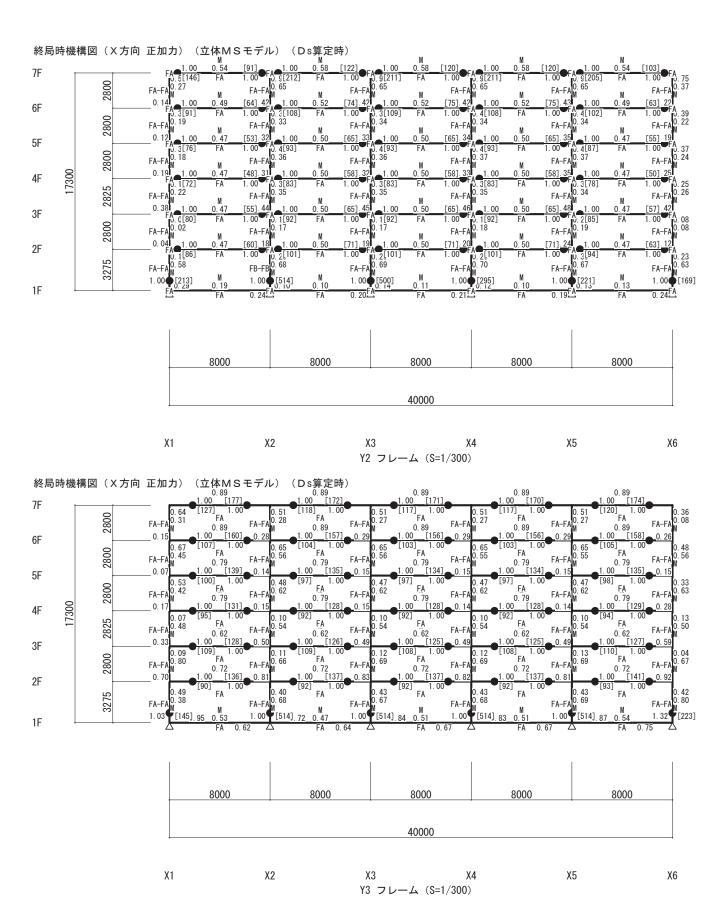
壁の種別 ブレースの種別 柱はり接合部の種別 BR PR

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

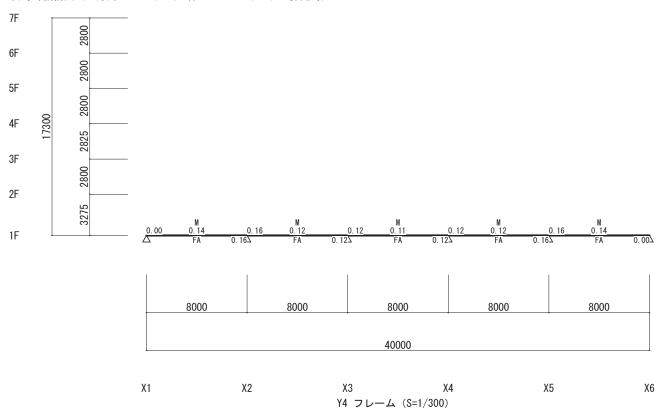
(※破壊モード M:曲げ破壊、S:せん断破壊)

終局時機構図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

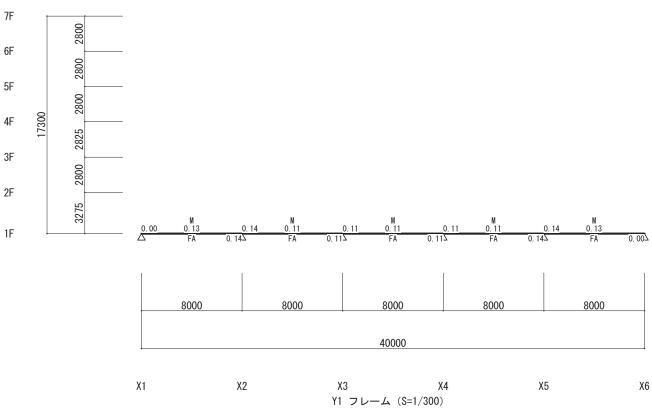


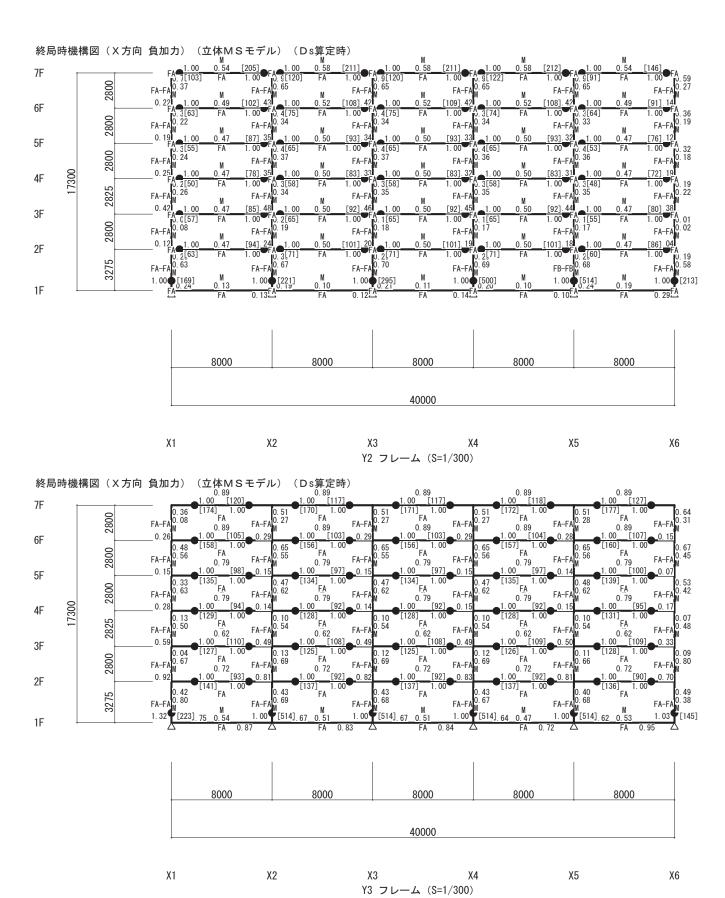




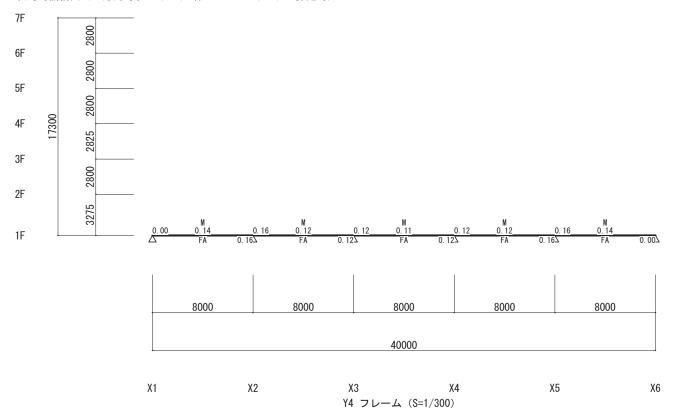


終局時機構図(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

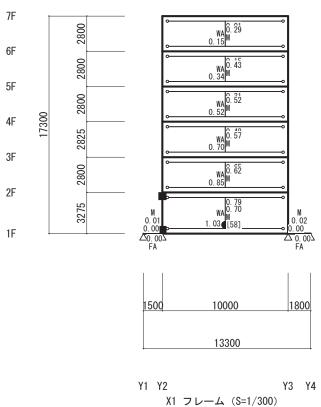


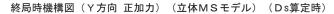


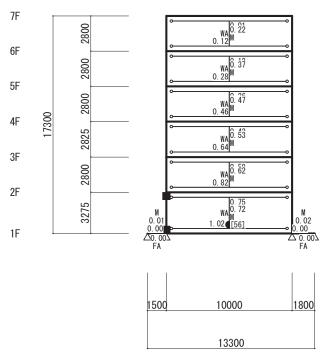
終局時機構図(X方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)



終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

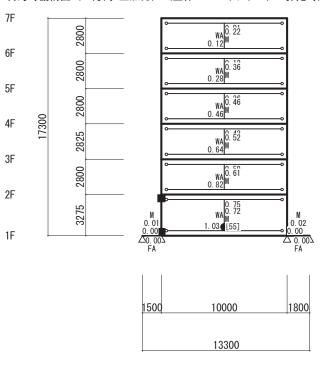




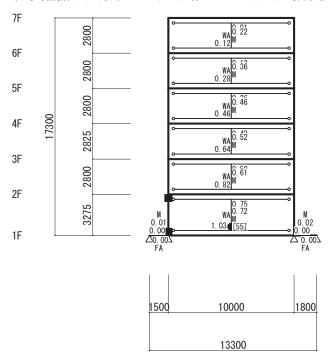


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

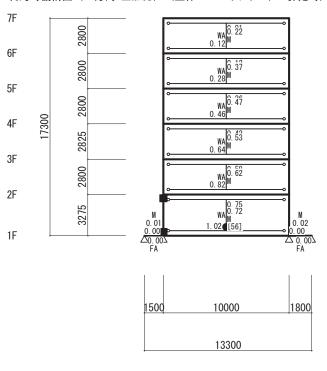


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

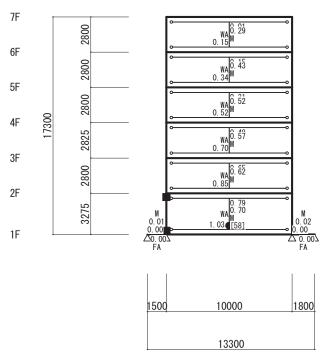


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

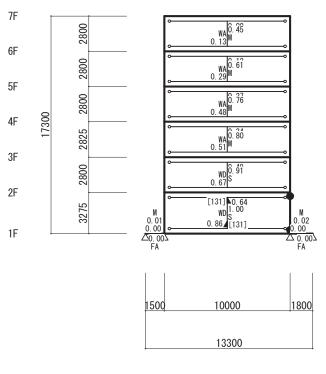


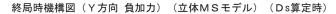
終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

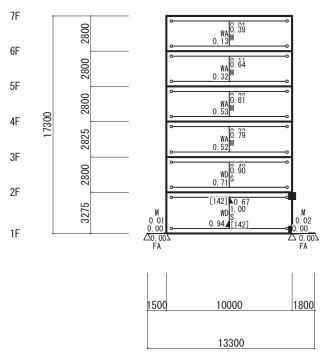


Y1 Y2 Y3 Y X6 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

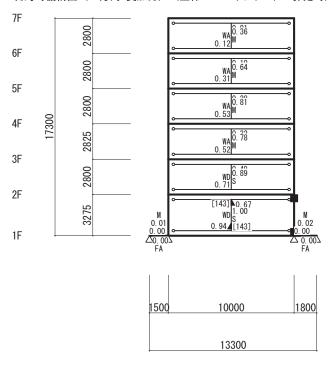




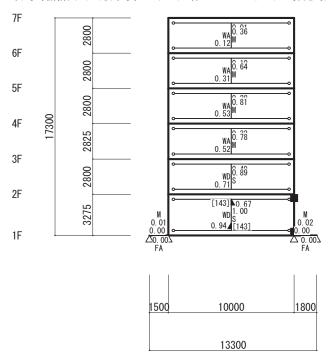


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)

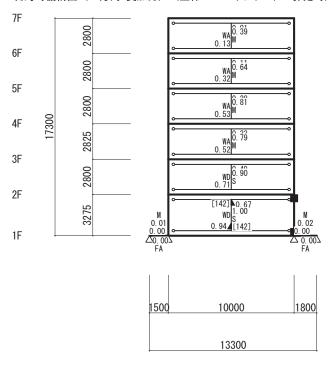


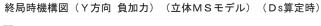


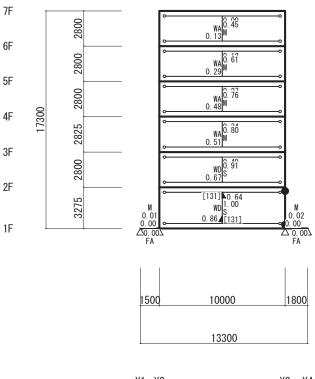


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(Ds算定時)





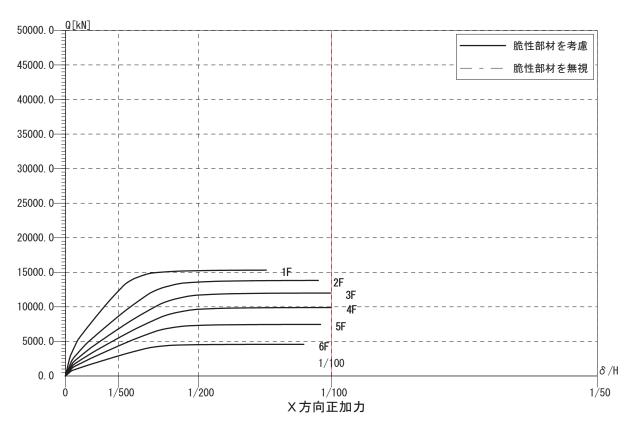


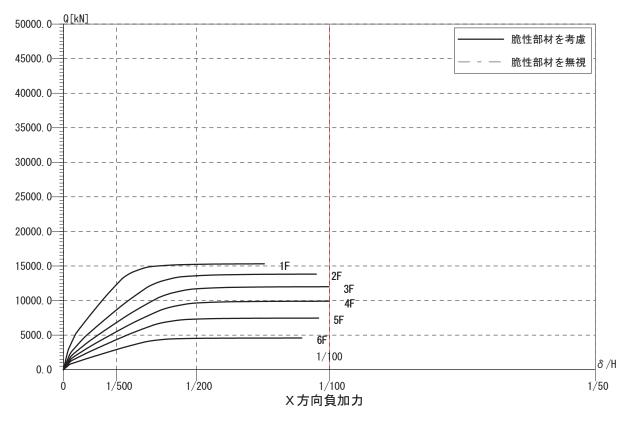
Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

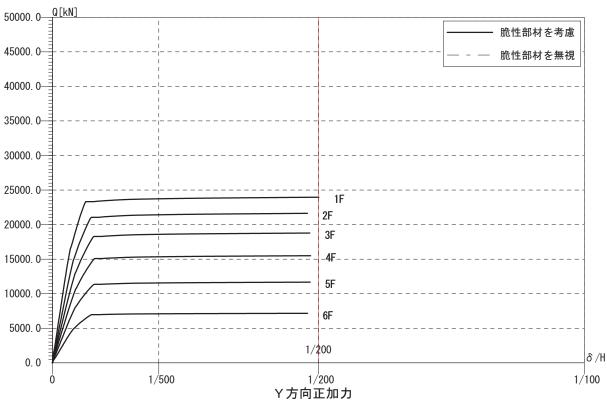
U-4 保有水平耐力計算結果

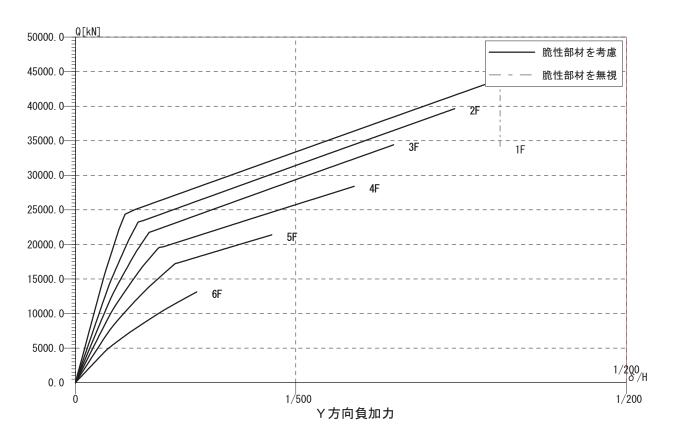
U-4.1 荷重一変位(保有耐力時)

U-4.1.1 荷重-変位図(せん断力変形図)(保有耐力時)



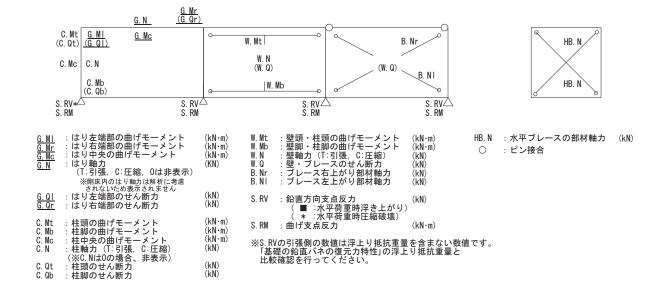


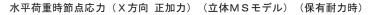


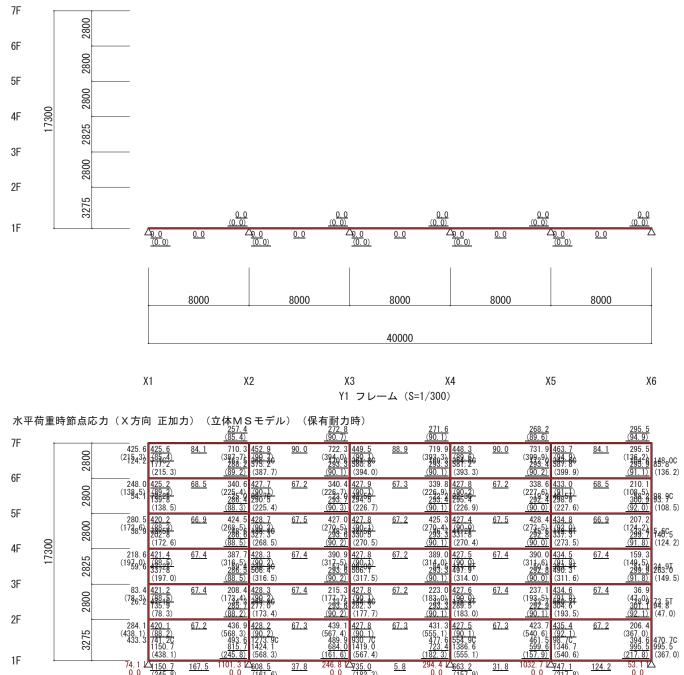


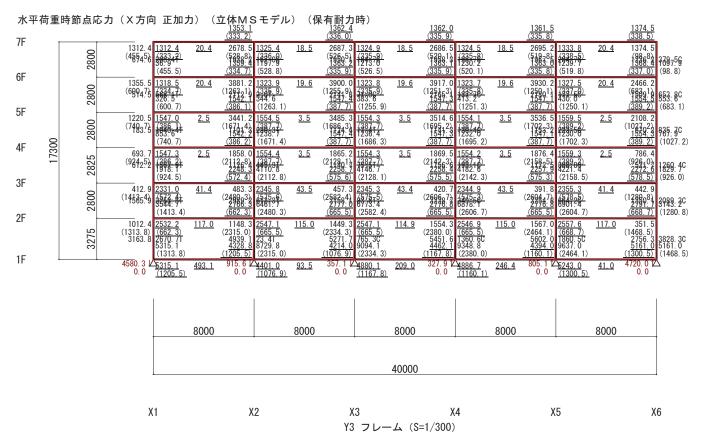
U-4.2 終局時部材応力(保有耐力時)

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)

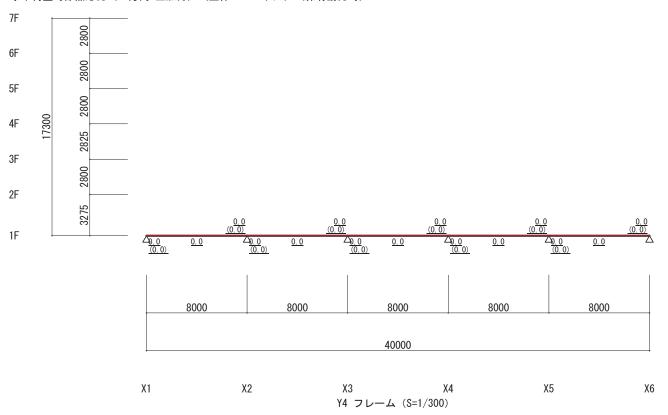


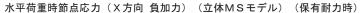


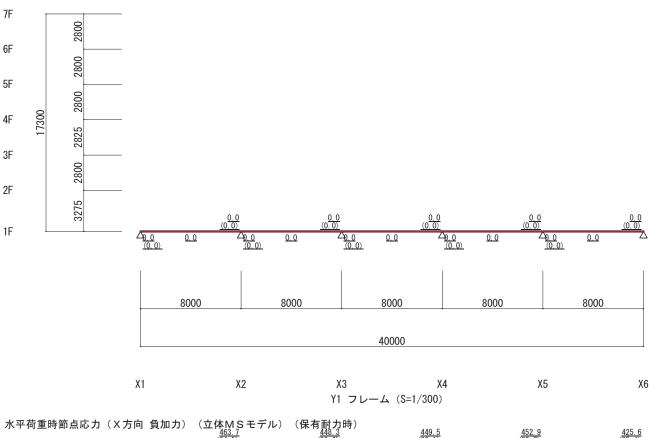


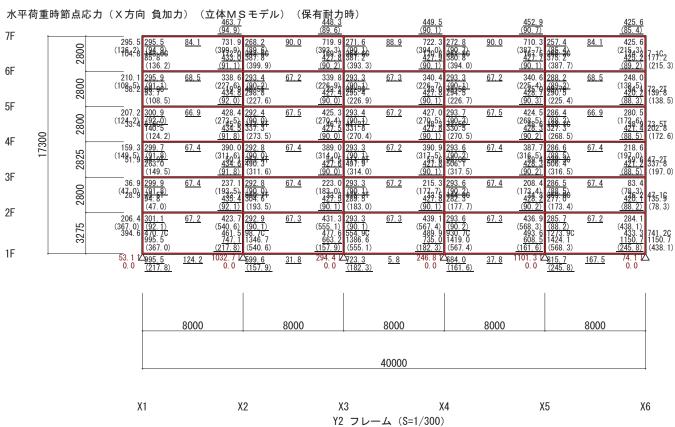


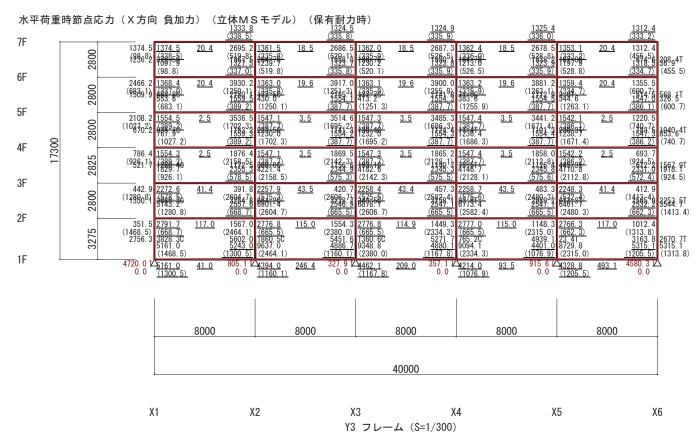
水平荷重時節点応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



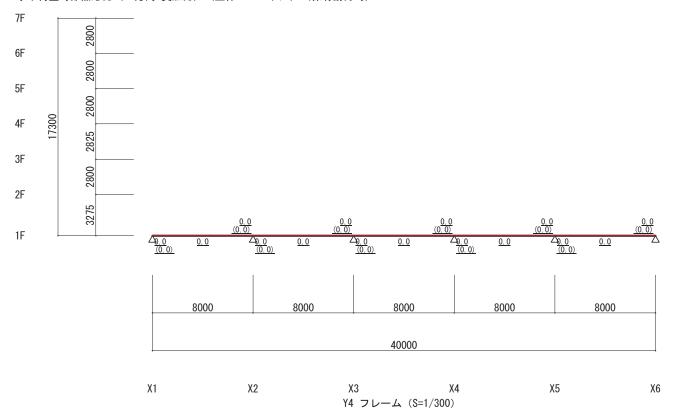




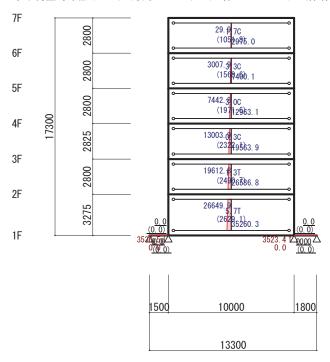




水平荷重時節点応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

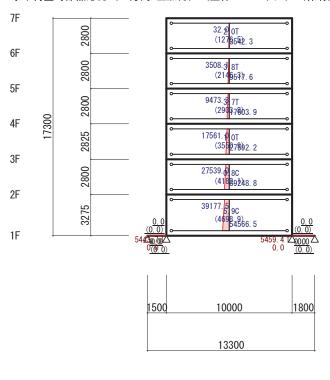


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



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)(保有耐力時)

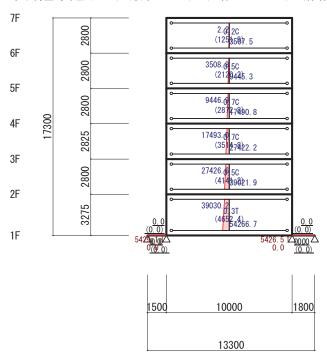


Y1 Y2

X2 フレーム (S=1/300)

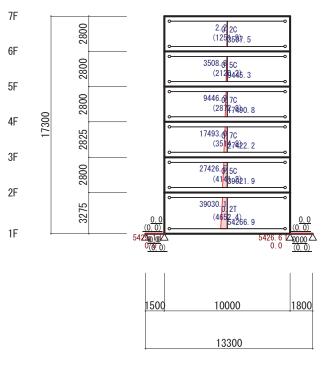
Y3 Y4

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)

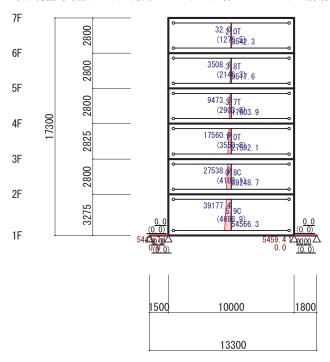


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

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)

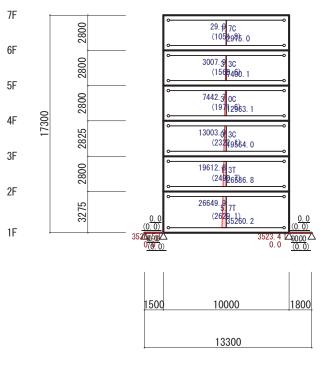


水平荷重時節点応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

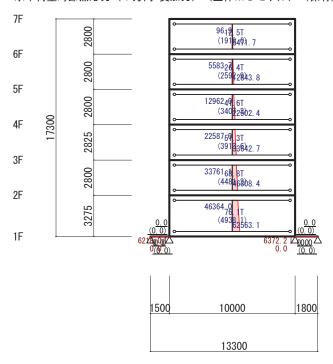


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

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)

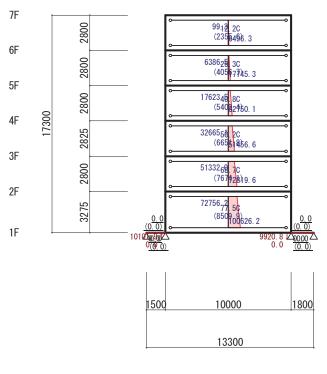


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

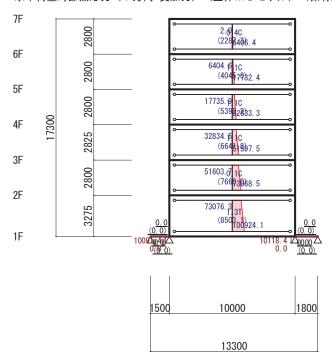


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



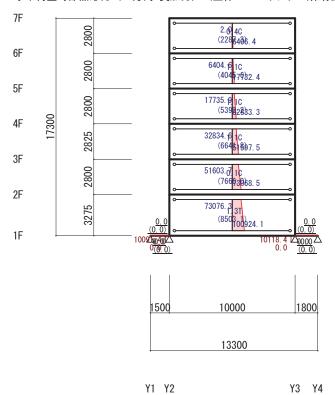
水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



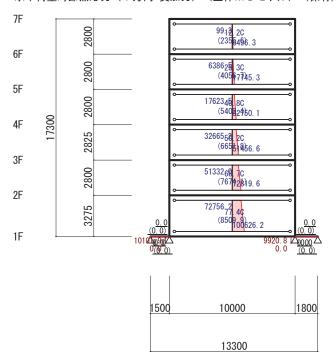
Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

X4 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)

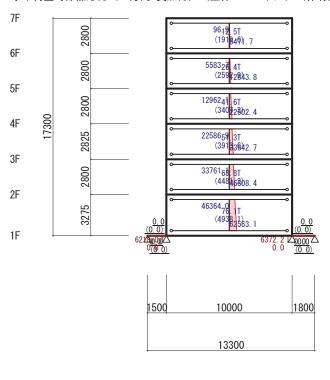


水平荷重時節点応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



Y1 Y2 Y3 Y4 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)

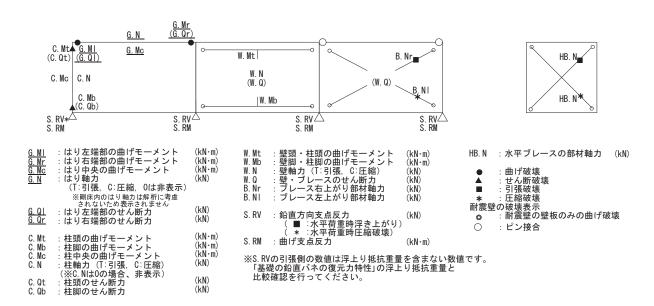


Y1 Y2

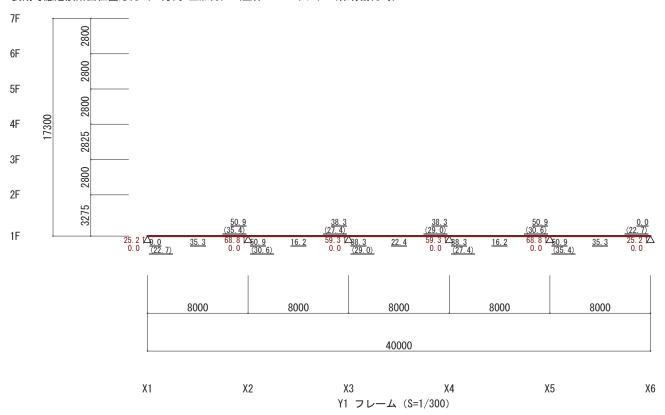
X6 フレーム (S=1/300)

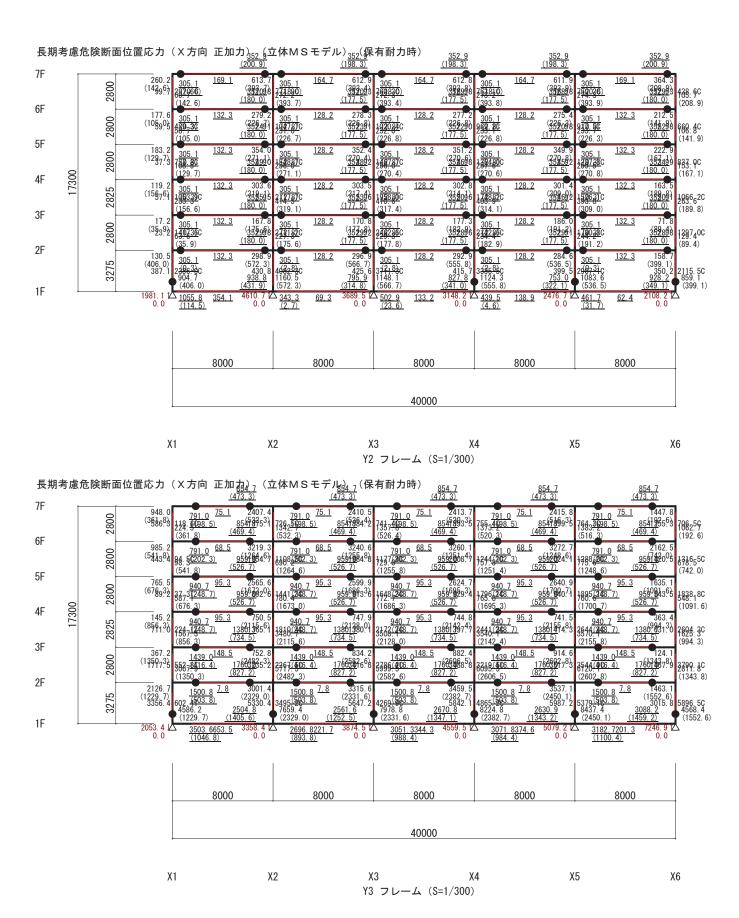
Y3 Y4

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)

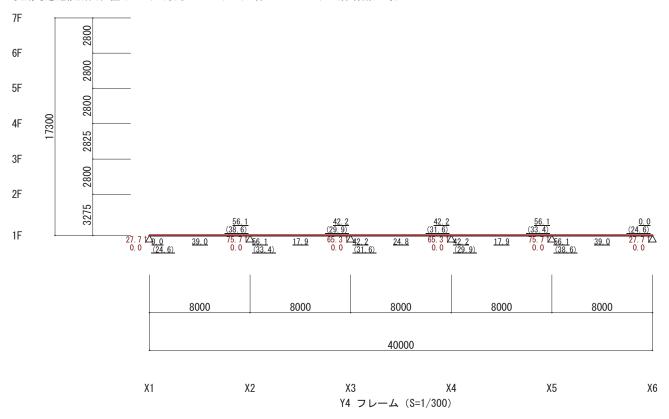


長期考慮危険断面位置応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

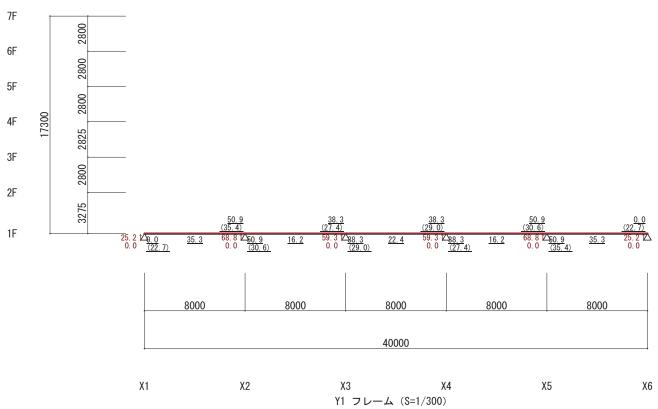


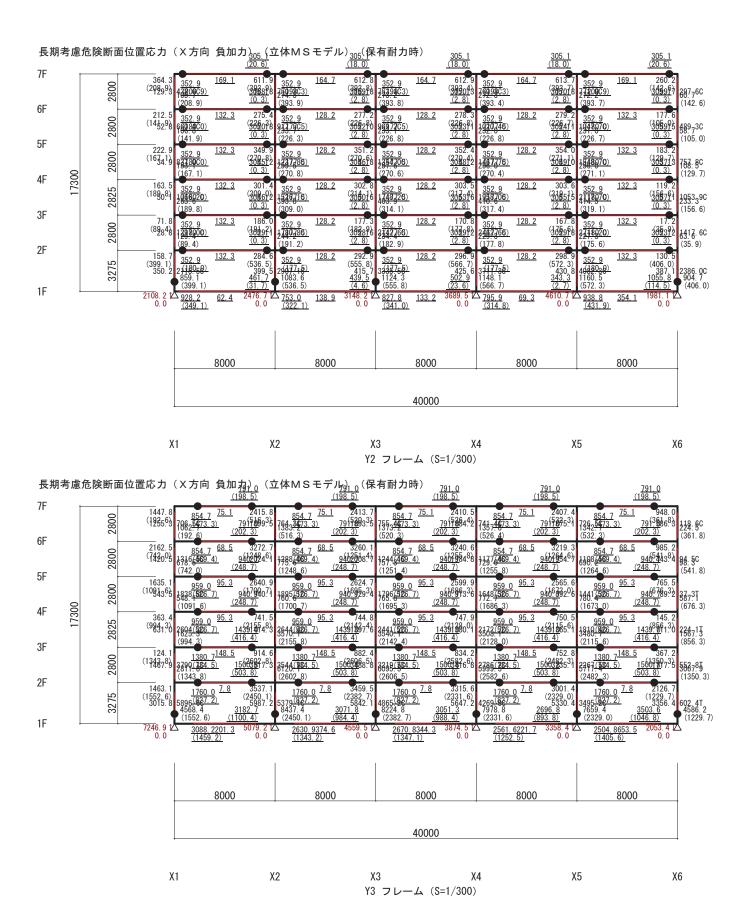


長期考慮危険断面位置応力(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

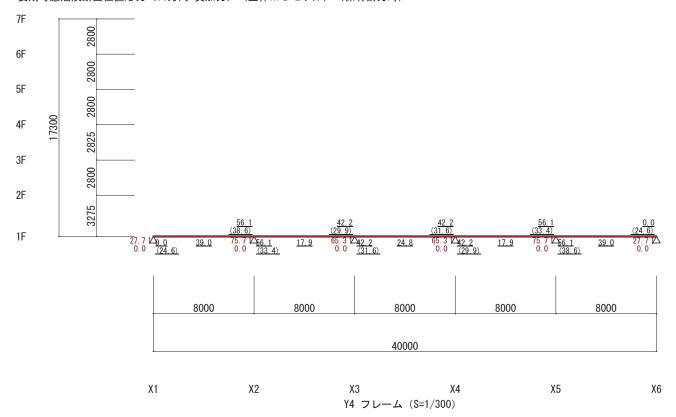


長期考慮危険断面位置応力(×方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

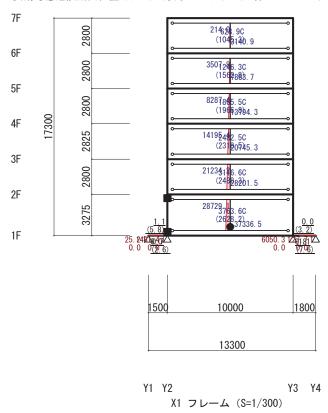




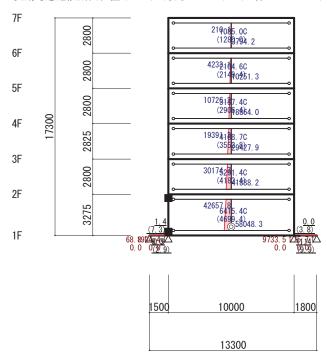
長期考慮危険断面位置応力(X方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



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)

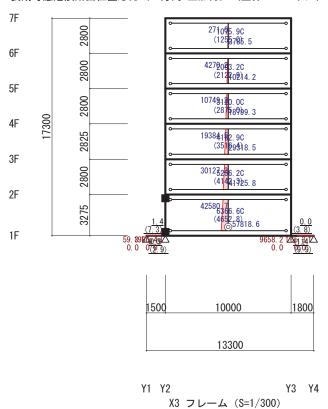


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

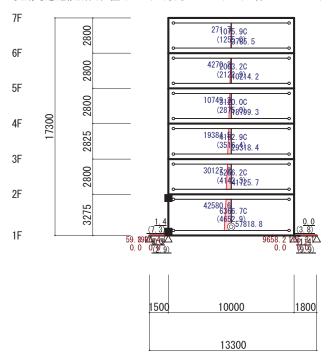


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

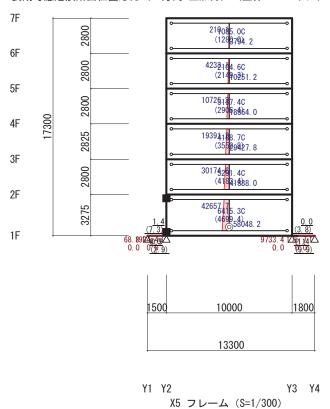


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

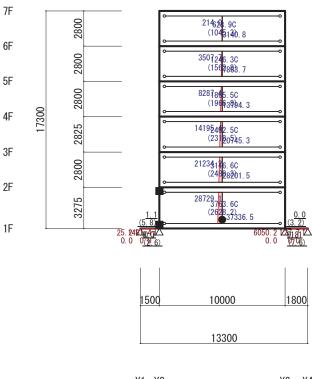


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

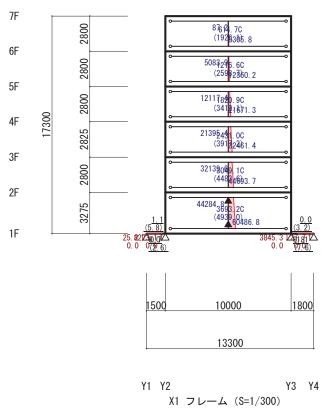


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

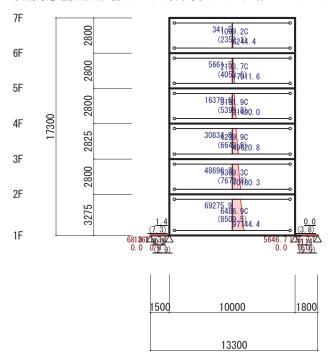


Y1 Y2 Y3 Y4 X6 フレーム (S=1/300)

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)

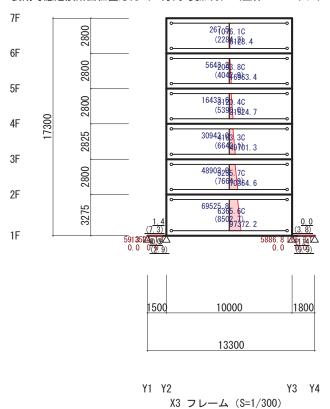


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

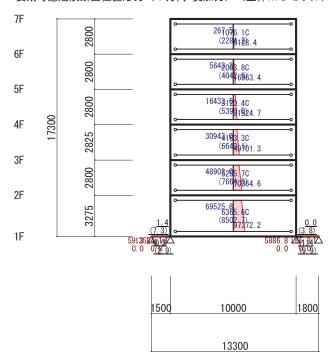


Y1 Y2 Y3 Y4 X2 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

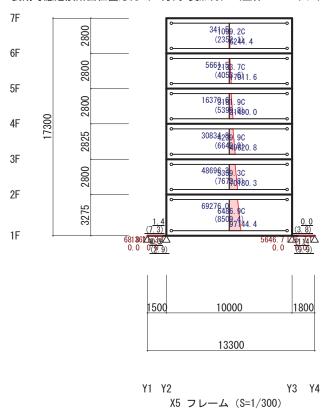


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

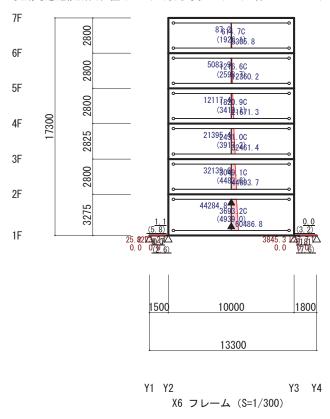


Y1 Y2 Y3 Y4 X4 フレーム (S=1/300)

長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

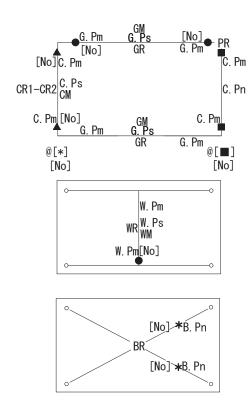


長期考慮危険断面位置応力(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



U-4.5 終局時機構図(保有耐力時)

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

(a)

: 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 [*] [No]

: はり曲げ崩壊塑性化率 G. Ps : はりせん断崩壊塑性化率 C. Pm C. Ps C. Pn : は中では : 柱曲げ崩壊塑性化率 : 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 : 壁曲げ崩壊塑性化率 W. Ps 壁せん断崩壊塑性化率

B. Pn : ブレース引張崩壊塑性化率(T:引張、C:圧縮)

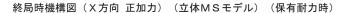
: はりの種別

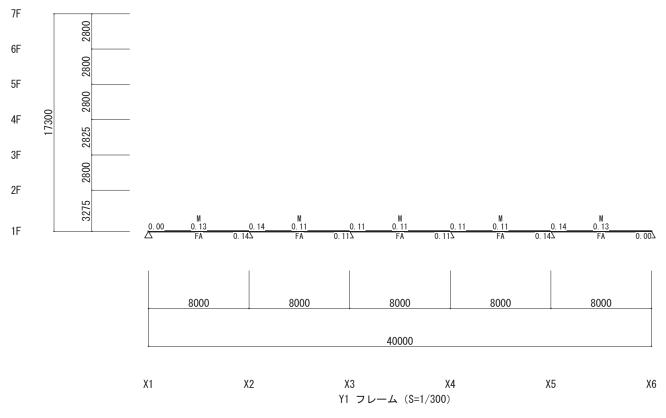
CR1 - CR2: 柱の種別 CR1: 個材のランク、CR2: 崩壊形考慮のランク

WR

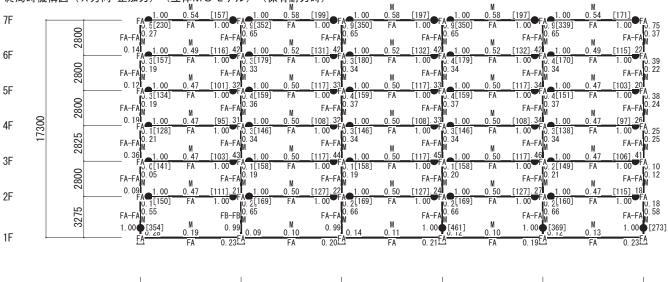
: 壁の種別 : ブレースの種別 : 柱はり接合部の種別 BR PR

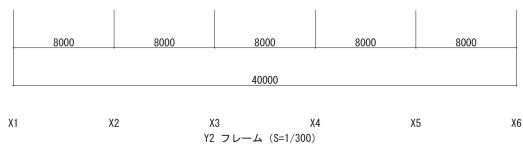
GM : はりの破壊モード ||| : はッの|||| : はッの||||||| : はの破壊モード ||| : 柱の破壊モード ||| : 壁の破壊モード (※破壊モード M:曲げ破壊、S:せん断破壊) CM

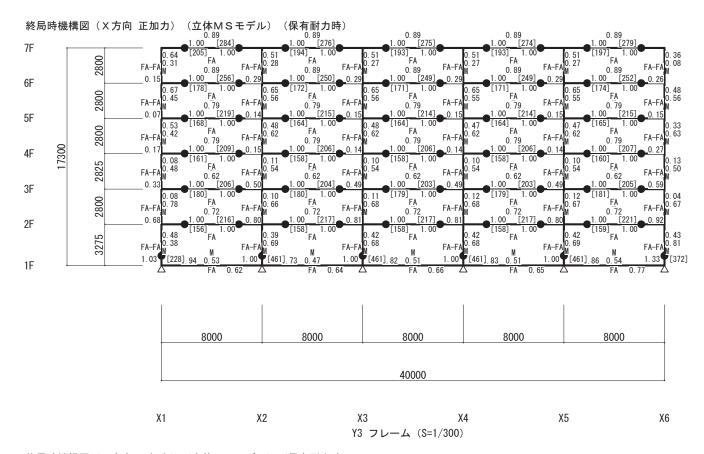




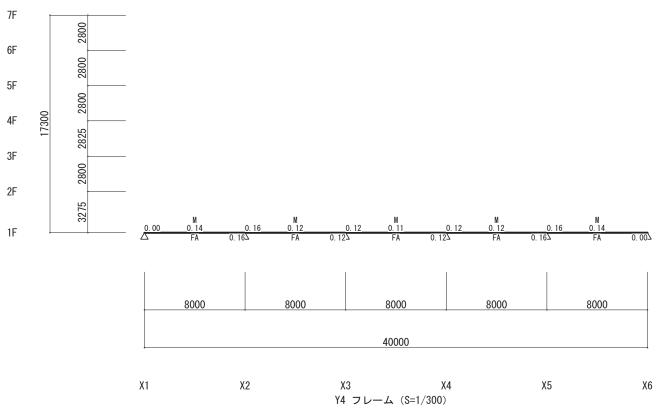
終局時機構図(X方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

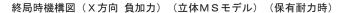


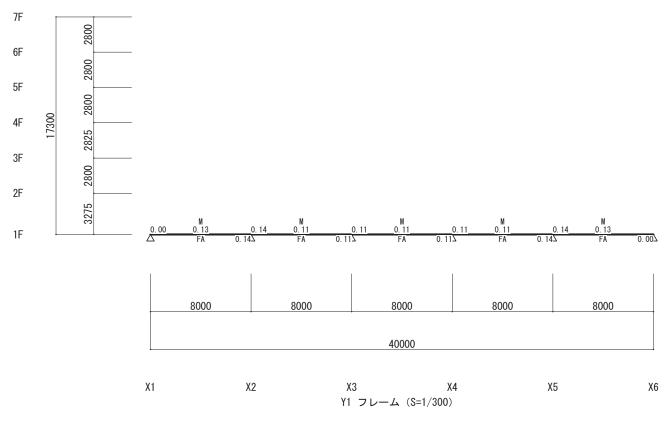




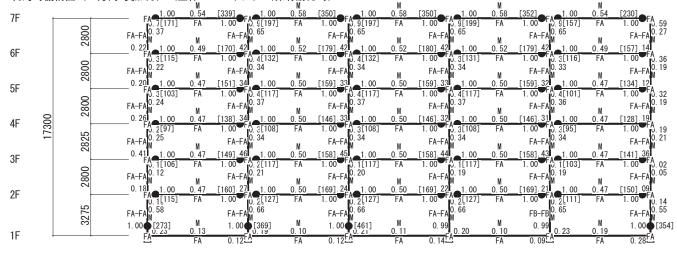
終局時機構図(X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

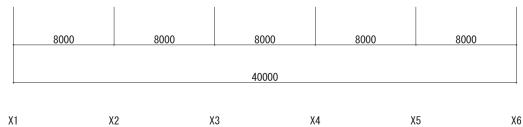




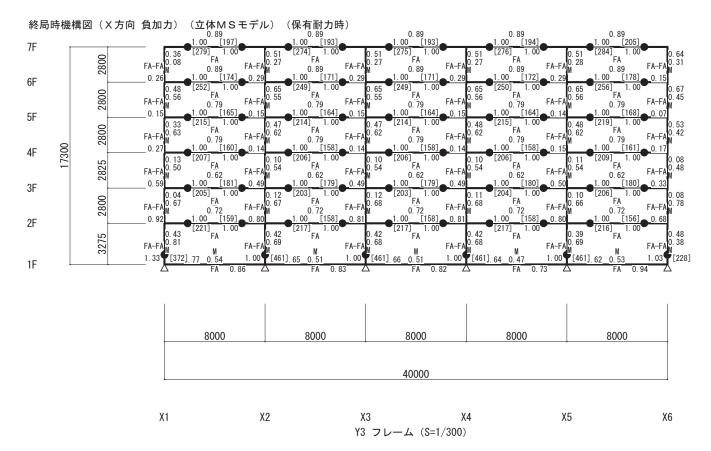




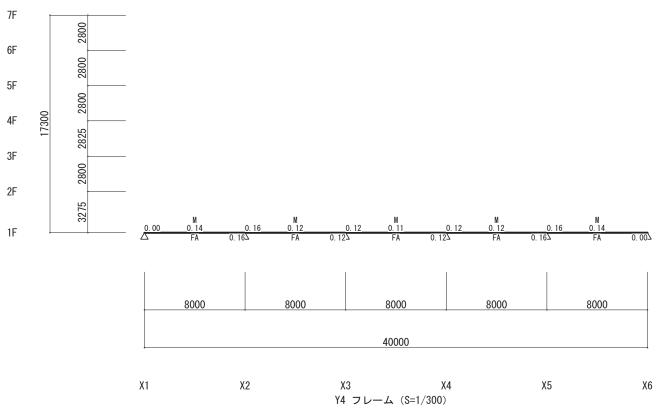




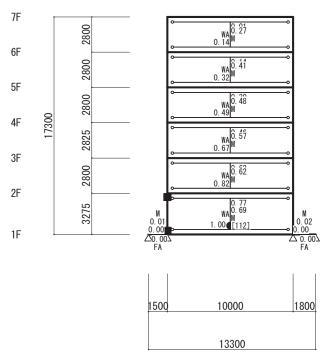
Y2 フレーム (S=1/300)



終局時機構図(X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

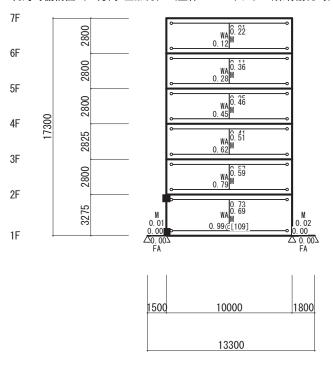


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

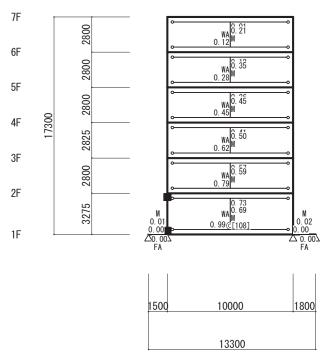


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

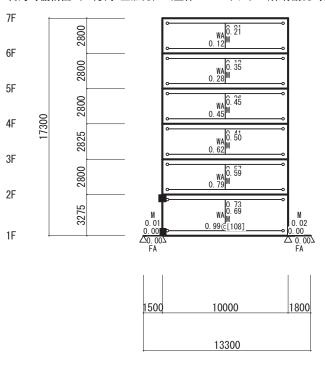


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

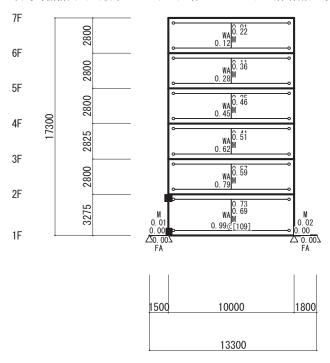


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

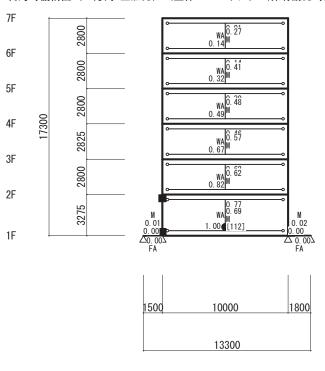


終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

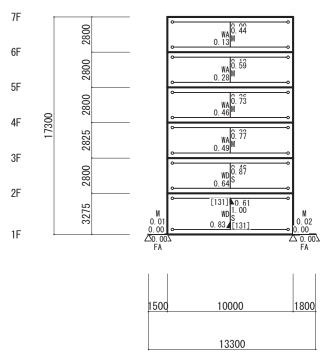


Y1 Y2 Y3 Y4 X5 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 正加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

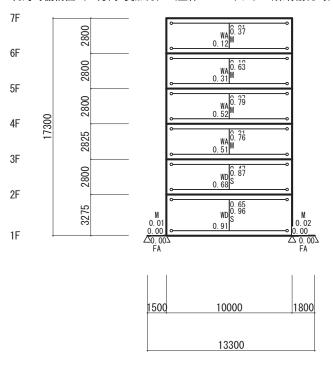


終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

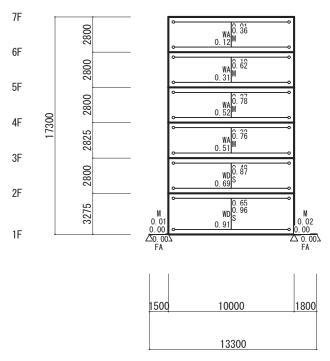


Y1 Y2 Y3 Y4 X1 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

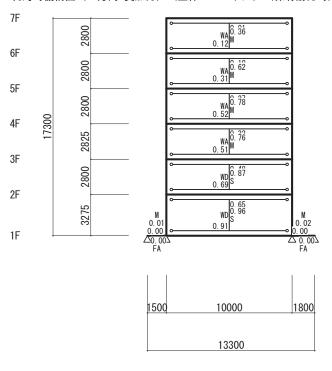


終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

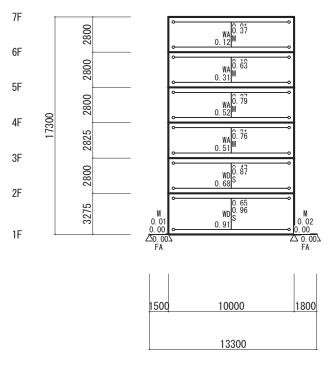


Y1 Y2 Y3 Y4 X3 フレーム (S=1/300)

終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)

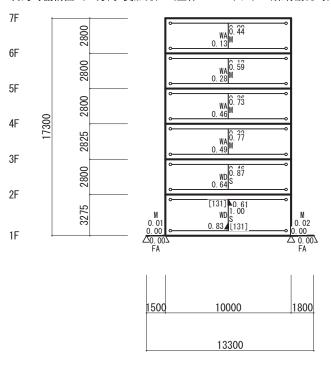


終局時機構図(Y方向 負加力)(立体MSモデル)(保有耐力時)



Y1 Y2 Y3 Y4 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)(保有耐力時)



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

ス万回止ル ルーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	72.5	X1	X2	FA	М	0. 011	0. 32	30.00
		X2	Х3	FA	М	0.009	0. 28	30.00
Y1	1F	Х3	X4	FA	М	0.009	0. 26	30. 00
		X4	Х5	FA	М	0.009	0. 28	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 011	0. 32	30.00
		X1	Х2	FA	М	0. 041	1. 11	27. 00
		Х2	Х3	FA	М	0. 045	1. 23	27. 00
	7F	Х3	Х4	FA	М	0. 045	1. 23	27. 00
		X4	Х5	FA	М	0. 045	1. 23	27. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 041	1. 11	27. 00
		X1	Х2	FA	М	0. 037	0. 99	27. 00
		Х2	Х3	FA	М	0. 041	1. 10	27. 00
	6F	Х3	X4	FA	М	0. 041	1. 10	27. 00
		Х4	Х5	FA	М	0. 041	1. 10	27. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 037	0. 99	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
	5F	Х3	X4	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
	01	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
		X5	X6	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
Y2	4F	X3	X4	FA	M	0.037	1. 10	30. 00
12	71	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
		X5	X6	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	3F	X3	X4	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
	OI OI	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
		X5	X6	FA	M	0. 033	0. 99	30. 0
		X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 037	1. 10	30. 0
	2F	X3	X4	FA	M	0. 037	1. 10	30. 0
	21	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30. 0
		X5	X6	FA	M	0. 037	0. 99	30.0
		X1	X2	FA	M	0. 016	0. 47	30. 0
		X2	X3	FA	M	0. 011	0. 47	30. 0
	1F	X3	X4	FA	M	0.011	0. 37	30. 0
		X4	X5	FA	M	0. 012	0. 35	30.0
		X5	X6	FA	M	0. 012	0. 38	30. 0
		X1	X2	FA	M	0.069	1. 86	27. 0
		X2	X3	FA	M	0.069	1.86	27. 0
	7F	X3	X4	FA	M	0.069	1.86	27. 0
	//	X4	X5	FA	M	0.069	1.86	27. 0
		X5	X6	FA		0.069		27. 0
		X1	X2	FA	M	0.069	1. 86 1. 84	27. 0
Y3		X2	X3					27. 0
	65			FA	M	0.068	1.84	
	6F	X3	X4	FA	M	0.068	1.84	27. 0
		X4	X5	FA	M	0.068	1.84	27. 0
		X5	Х6	FA	M	0.068	1.84	27. 00
	5F	X1	X2	FA	M	0.058	1. 73	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 058	1. 73	30. 0

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
		Х3	Х4	FA	М	0. 058	1. 73	30.00
	5F	X4	Х5	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
		X5	Х6	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
	4F	Х3	X4	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
		Х5	Х6	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 051	1. 54	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
	3F	Х3	X4	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
Y3		X4	Х5	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 051	1. 54	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 053	1. 59	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 053	1. 59	30. 00
	2F	Х3	X4	FA	M	0. 053	1.59	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 053	1. 59	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 053	1. 59	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 050	1. 51	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 045	1. 35	30.00
	1F	Х3	X4	FA	M	0. 049	1. 47	30. 00
		Х4	Х5	FA	M	0. 049	1.46	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 052	1. 57	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
		X4	Х5	FA	M	0. 010	0.30	30.00
		Х5	Х6	FA	M	0. 012	0. 35	30.00
X1	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0.05	30.00
٨١	IF	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30.00
X2	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30.00
ΛΔ	11	Y3	Y4	FA	М	0.003	0.09	30. 00
Х3	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30. 00
ΛO	11	Y3	Y4	FA	M	0.003	0.09	30. 00
Х4	1F	Y1	Y2	FA	М	0. 002	0. 07	30. 00
Λ+	11	Y3	Y4	FA	М	0.003	0.09	30. 00
Х5	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30. 00
٨٥	11	Y3	Y4	FA	M	0.003	0.09	30. 00
Y6	1E	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 05	30.00
Х6	1F	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30. 00

X方向負加力時

フルーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
70 44	眉口							
		X1	X2	FA	M	0. 011	0. 32	30. 00
		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	Х6	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 041	1. 11	27. 00
		X2	Х3	FA	М	0. 045	1. 23	27. 00
	7F	Х3	Х4	FA	М	0. 045	1. 23	27. 00
		Х4	Х5	FA	М	0. 045	1. 23	27. 00
		X5	Х6	FA	М	0. 041	1. 11	27. 00
		X1	X2	FA	М	0. 037	0. 99	27. 00
		X2	Х3	FA	М	0. 041	1. 10	27. 00
	6F	Х3	X4	FA	М	0. 041	1. 10	27. 00
Y2		X4	X5	FA	М	0. 041	1. 10	27. 00
		X5	Х6	FA	М	0. 037	0. 99	27. 00
		X1	X2	FA	М	0. 033	0. 99	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 037	1. 10	30.00
	5F	Х3	X4	FA	M	0. 037	1. 10	30. 00
		Х4	Х5	FA	М	0. 037	1. 10	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 033	0. 99	30.00
	45	X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30.00
	4F	X2	Х3	FA	М	0. 037	1. 10	30.00

X方向負加力時

フレーム名	力時 層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τu/Fc	711	Fc
//-4右	眉石	 叫名 I X X X X X X X X X X X X X X X X X X 	 	FA	t-r M	0. 037	τu 1.10	30. 00
	4F	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	71	X5	X6	FA	M	0. 033	0. 99	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	3F	X3	X4	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	01	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 037	0. 99	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 033	0. 99	30.00
Y2		X2	X3	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	2F	X3	X4	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
	21	X4	X5	FA	M	0. 037	1. 10	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 033	0. 99	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 013	0.38	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 012	0.35	30. 00
	1F	X3	X4	FA	M	0. 012	0. 37	30.00
	"	X4	X5	FA	M	0. 012	0.37	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 016	0. 47	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 069	1.86	27. 00
		X2	X3	FA	M	0.069	1. 86	27. 00
	7F	X3	X4	FA	M	0.069	1.86	27. 00
	/1	X4	X5	FA	M	0.069	1.86	27. 00
		X5	X6	FA	M	0.069	1.86	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 068	1.84	27. 00
		X2	X3	FA	M	0. 068	1.84	27. 00
	6F	X3	X4	FA	M	0. 068	1.84	27. 00
	OI .	X4	X5	FA	M	0. 068	1.84	27. 00
		X5	X6	FA	M	0. 068	1.84	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
	5F	X3	X4	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
	JI	X4	X5	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 058	1. 73	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
Y3	4F	X3	X4	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
13	41	X4	X5	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 058	1. 73	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
	3F	X3	X4	FA	M	0. 051	1.54	30.00
	JI .	X4	X5	FA	M	0. 051	1.54	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 051	1. 54	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 053	1. 59	30.00
	2F	X3	X4	FA	M	0. 053	1. 59	30.00
	ΔI	X4	X5	FA	M	0. 053	1. 59	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 053	1. 59	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 053	1. 59	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 032	1. 46	30.00
	1F	X3	X4	FA	M	0. 049	1.40	30.00
	"	X4	X5	FA	M	0. 049	1. 47	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 050	1. 51	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 030	0. 35	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 012	0.30	30.00
J	1F	X3	X4	FA	M	0. 010	0. 30	30. 0
٧٨	11	X4	X5	FA	M	0. 010	0. 29	30.00
Y4		Λ4		FA	M	0.010	0. 30	30. 00
Y4		Ϋ́	Y h	1 FA	IVI			
Y4		X5	X6		M	0 000	U UE	ሪ ህ
Y4 X1	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0.05	
	1F	Y1 Y3	Y2 Y4	FA FA	M	0. 002	0. 07	30.00
	1F 1F	Y1 Y3 Y1	Y2 Y4 Y2	FA FA FA	M M	0. 002 0. 002	0. 07 0. 07	30. 00 30. 00
X1		Y1 Y3 Y1 Y3	Y2 Y4 Y2 Y4	FA FA FA	M M M	0. 002 0. 002 0. 003	0. 07 0. 07 0. 09	30. 00 30. 00 30. 00 30. 00
X1		Y1 Y3 Y1	Y2 Y4 Y2	FA FA FA	M M	0. 002 0. 002	0. 07 0. 07	30. 00 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	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	Х4	1F	Y3	Y4	FA	M	0.003	0.09	30.00
ĺ	Х5	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30.00
	ΛĐ		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.09	30.00
	Х6	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0.05	30. 00
	70	ΙΓ	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30.00

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
		Y1	Y2	FA	М	0.002	0. 05	30. 0
X1	1F	Y3	Y4	FA	М	0. 002	0. 07	30. 0
		Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30. 0
X2	1F	Y3	Y4	FA	M	0. 003	0.09	30. 0
		Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30. 0
Х3	1F	Y3	Y4	FA	M	0. 003	0.09	30. 0
		Y1	Y2	FA	M	0. 003	0.03	30. 0
X4	1F	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0.07	30. 0
			Y2					
Х5	1F	Y1		FA	M	0. 002	0.07	30.0
		Y3	Y4	FA	M	0. 003	0.09	30.0
Х6	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 05	30.0
		Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30.0
		X1	X2	FA	M	0. 011	0. 32	30. (
		X2	Х3	FA	M	0. 009	0. 28	30. (
Y1	1F	Х3	Х4	FA	M	0.009	0. 26	30. (
		X4	X5	FA	M	0.009	0. 28	30. (
		X5	Х6	FA	M	0. 011	0. 32	30. (
		X1	X2	FA	M	0. 024	0. 65	27. (
		Х2	Х3	FA	М	0. 025	0. 67	27. (
	7F	Х3	X4	FA	M	0. 025	0. 67	27. (
		X4	X5	FA	M	0. 025	0. 67	27. (
		X5	Х6	FA	M	0. 024	0.65	27. (
		X1	X2	FA	M	0. 019	0. 52	27.
		X2	X3	FA	M	0. 019	0. 52	27.
	СГ							
	6F	Х3	X4	FA	M	0. 020	0.54	27.
		Х4	Х5	FA	M	0. 020	0. 54	27.
-		Х5	Х6	FA	M	0. 019	0. 52	27.
		X1	Х2	FA	M	0. 018	0. 53	30.
		X2	Х3	FA	M	0. 018	0. 54	30.
	5F	Х3	Х4	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		X4	Х5	FA	M	0. 018	0. 54	30. (
		X5	Х6	FA	M	0. 018	0. 53	30.
		X1	X2	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		X2	Х3	FA	M	0. 018	0. 54	30. (
Y2	4F	Х3	X4	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		X4	Х5	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		Х5	Х6	FA	М	0. 018	0. 54	30.
		X1	X2	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		X2	X3	FA	M	0. 018	0.54	30.
	3F	X3	X4	FA	M	0. 018	0.54	30.
	JI	X4	X5	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		X5	X6	FA	M	0. 018	0.54	30.
		X1	X2	FA	M	0. 018	0. 55	30.
		X2	Х3	FA	M	0. 018	0. 55	30.
	2F	Х3	X4	FA	M	0. 018	0. 54	30.
		X4	Х5	FA	M	0. 018	0. 55	30.
		Х5	Х6	FA	M	0. 018	0. 55	30.
		X1	X2	FA	M	0. 007	0. 21	30.
		Х2	Х3	FA	M	0.006	0. 18	30.
	1F	Х3	X4	FA	M	0.006	0.17	30.
		X4	Х5	FA	М	0.006	0. 18	30.
		Х5	Х6	FA	М	0. 007	0. 21	30.
		X1	X2	FA	M	0. 020	0. 54	27.
		X2	X3	FA	M	0. 020	0.54	27.
Y3	7F	X3	X4	FA	M	0. 020	0.54	27.
10	71	X4	X5	FA	M	0. 020	0. 54	
								27. (
		X5	X6	FA	M	0. 020	0. 54	27. (

Y方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	₹-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
		X1	X2	FA	М	0. 020	0. 53	27. 00
		X2	Х3	FA	М	0. 019	0. 53	27. 00
	6F	Х3	Х4	FA	М	0. 019	0. 52	27. 00
		X4	X5	FA	М	0. 019	0. 53	27. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 020	0. 53	27. 00
		X1	X2	FA	М	0. 015	0. 46	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 015	0.46	30.00
	5F	Х3	Х4	FA	M	0. 015	0. 46	30.00
		X4	Х5	FA	М	0. 015	0. 46	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 015	0.46	30.00
		X1	X2	FA	М	0. 015	0.46	30. 00
		X2	Х3	FA	М	0. 015	0.46	30.00
	4F	Х3	X4	FA	М	0. 015	0.46	30.00
		X4	X5	FA	М	0. 015	0.46	30.00
Y3		X5	Х6	FA	М	0. 015	0. 46	30.00
13		X1	X2	FA	М	0. 011	0.34	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 011	0. 33	30.00
	3F	Х3	X4	FA	М	0. 011	0. 33	30.00
		X4	X5	FA	М	0. 011	0. 33	30.00
		X5	Х6	FA	М	0. 011	0. 34	30.00
		X1	X2	FA	М	0. 010	0. 31	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 010	0. 31	30.00
	2F	Х3	X4	FA	М	0. 010	0. 31	30.00
		Х4	X5	FA	М	0. 010	0. 31	30.00
		X5	Х6	FA	М	0. 010	0. 31	30.00
		X1	X2	FA	М	0.007	0. 22	30.00
		X2	Х3	FA	М	0.007	0. 20	30.00
	1F	Х3	X4	FA	М	0.006	0. 19	30.00
		Х4	Х5	FA	М	0.007	0. 20	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0.007	0. 22	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	Х4	FA	М	0. 010	0. 29	30.00
		Х4	Х5	FA	М	0. 010	0.30	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 012	0. 35	30.00
	1	1						

Y方向負加力時

1		+1 -2 4	+1 = 0		*	/=		-
フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
X1	1F	Y1	Y2	FA	М	0. 002	0. 05	30.00
Α1		Y3	Y4	FA	M	0. 002	0. 07	30. 00
X2	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30. 00
Λ2	"	Y3	Y4	FA	M	0.003	0.09	30.00
Х3	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30.00
٨٥	"	Y3	Y4	FA	M	0.003	0.09	30.00
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 07	30.00
74	"	Y3	Y4	FA	M	0. 003	0.09	30.00
X5	1F	Y1	Y2	FA	М	0. 002	0. 07	30.00
۸۵	IΓ	Y3	Y4	FA	M	0. 003	0.09	30.00
Х6	1F	Y1	Y2	FA	M	0. 002	0. 05	30.00
Λ0	IΓ	Y3	Y4	FA	M	0. 002	0.07	30. 00
	1F	X1	X2	FA	М	0. 011	0. 32	30.00
		X2	Х3	FA	M	0.009	0. 28	30. 00
Y1		Х3	X4	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. 023	0. 62	27. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 025	0. 67	27. 00
	7F	Х3	X4	FA	М	0. 025	0. 67	27. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 025	0. 67	27. 00
Vo		Х5	Х6	FA	М	0. 023	0. 62	27. 00
Y2		X1	X2	FA	М	0. 019	0. 51	27. 00
		X2	Х3	FA	М	0. 020	0. 54	27. 00
	6F	Х3	Х4	FA	М	0. 020	0. 54	27. 00
		X4	Х5	FA	М	0. 020	0. 54	27. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 019	0. 51	27. 00

Y方向負加力時

Y方向負加			1 4			- 1-		
フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	₹-*	τ u/Fc	τu	Fc
		X1	X2	FA	M	0. 017	0. 51	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 018	0. 54	30. 00
	5F	Х3	Х4	FA	М	0. 018	0. 54	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 018	0. 54	30. 00
		Х5	Х6	FA	М	0. 017	0. 51	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 017	0. 51	30. 00
		X2	Х3	FA	M	0. 018	0. 54	30. 00
	4F	Х3	X4	FA	M	0. 018	0. 54	30. 00
		X4	Х5	FA	M	0. 018	0. 54	30. 00
		X5	Х6	FA	M	0. 017	0. 51	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 017	0. 50	30.00
		X2	Х3	FA	M	0. 018	0. 54	30.00
Y2	3F	Х3	Х4	FA	M	0. 018	0. 54	30.00
		X4	Х5	FA	M	0. 018	0. 54	30.00
		X5	Х6	FA	M	0. 017	0. 50	30.00
		X1	X2	FA	М	0.016	0. 49	30.00
		X2	Х3	FA	М	0. 018	0. 54	30.00
	2F	Х3	X4	FA	М	0. 018	0. 54	30.00
		X4	Х5	FA	М	0. 018	0. 54	30.00
		X5	Х6	FA	М	0. 016	0. 49	30.00
		X1	Х2	FA	М	0.007	0. 20	30.00
		Х2	Х3	FA	М	0.006	0. 18	30.00
	1F	Х3	X4	FA	М	0. 006	0. 17	30.00
		X4	X5	FA	M	0.006	0.18	30.00
		Х5	Х6	FA	М	0. 007	0. 20	30. 00
		X1	Х2	FA	M	0. 024	0. 64	27. 00
		Х2	Х3	FA	M	0. 020	0. 55	27. 00
	7F	X3	X4	FA	M	0. 020	0. 54	27. 00
		Х4	Х5	FA	M	0. 020	0. 55	27. 00
		Х5	Х6	FA	M	0. 024	0. 64	27. 00
		X1	X2	FA	M	0. 023	0. 63	27. 00
		X2	X3	FA	M	0. 020	0. 54	27. 00
	6F	Х3	X4	FA	M	0. 019	0. 52	27. 00
		Х4	Х5	FA	M	0. 020	0. 54	27. 00
		X5	Х6	FA	M	0. 023	0. 63	27. 00
		X1	Х2	FA	M	0. 018	0. 55	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 015	0. 46	30. 00
	5F	X3	X4	FA	M	0. 015	0. 46	30. 00
		X4	X5	FA	M	0. 015	0. 46	30. 00
		X5	Х6	FA	M	0. 018	0. 55	30. 00
		X1	X2	FA	M	0. 018	0. 53	30. 00
		X2	X3	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
Y3	4F	X3	X4	FA	M	0. 015	0. 46	30.00
		X4	X5	FA	M	0. 016	0. 47	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 018	0. 47	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 014	0. 41	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 014	0. 41	30.00
	3F	X3	X4	FA	M	0. 011	0. 33	30.00
	3,	X4	X5	FA	M	0. 011	0. 34	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 011	0. 41	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 014	0. 41	30.00
		X2	X3	FA	M	0. 012	0. 30	30.00
	2F	X3	X4	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
	۷-۱	X4	X5	FA	M	0. 010	0. 31	30.00
		X5	X6	FA	M	0. 011	0. 32	30.00
		X1	X2	FA	M	0. 012	0.30	30.00
		X2	X3	FA	M	0.008	0. 30	30.00
	1F	X3	X4	FA	M	0.006	0. 23	30.00
	''	X4	X5	FA	M	0.008	0. 19	30.00
		X5	X6	FA	M	0.008	0. 23	30.00
		X1	X2	FA	M	0.010	0. 35	30.00
		X2	X3	FA	M	0.012	0. 30	30.00
Y4	1F	X3	X4	FA	M	0.010	0. 30	30.00
14	IF	X4	X5	FA	M	0.010	0. 29	30.00
		X5	X6	FA	M	0.010	0. 35	30.00
		ΙΛύ	Λυ	LA	IVI	0.012	บ. งฮ	ას. სს

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)

 GO : 最終ステップでの軸方向応力度
 (N/mm2)

 Pt : 引張鉄筋比
 (%)

 τ u : 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)

 N : 柱軸力
 (kN)

 No : 柱軸方向耐力
 (kN)

 $\mathsf{E}\text{-}\mathsf{I}^{'}$: 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

入力问正加						σo/Fc		τ u/Fc	N/No
フレーム名	階名	軸名	ランク	₹-ŀ*	Ho/D	σο	Pt	τu	N
						Fc		Fc	No (O. OO.)
		V1			4.06@	0. 032	0.22	0. 02	(0.03)
		X1	FA-FA	M	4.86②	0. 85	0. 33	0.51	298. 58
						27. 00		27. 00	9207. 43
		Vo			4 45@	0. 103	0.54	0.07	(0.10)
		X2	FA-FA	M	4. 45②	2. 77	0. 54	1. 78	776. 45
						27. 00		27. 00	7965. 25
		Х3	E A E A	М	4. 45②	0. 100 2. 70	0. 54	0. 07 1. 78	(0.10)
		۸۵	FA-FA	IVI	4. 43 2	27. 00	0. 54	27. 00	757. 08 7965. 25
	6F					0. 099		0. 07	(0.09)
		X4	FA-FA	М	4. 44②	2. 68	0. 54	1. 78	750. 50
		Λ4	FA-FA	IVI	4. 44 🗷	27. 00	0. 54	27. 00	7965. 25
						0. 098		0. 07	(0.09)
		X5	FA-FA	М	4. 44②	2. 66	0. 54	1. 78	743. 49
		٨٥	IAIA	IWI	4. 442	27. 00	0. 54	27. 00	7965. 25
						0. 048		0. 03	(0.05)
		Х6	FA-FA	M	5. 42②	1. 28	0. 33	0. 75	448. 96
		Λ0	' ' ' ' '	"	3. 42 2	27. 00	0.00	27. 00	9207. 43
						0. 052		0. 01	(0.05)
		X1	FA-FA	M	4. 32②	1. 40	0. 33	0. 38	490. 97
			17, 17	""	7. 02 2	27. 00	0.00	27. 00	9207. 43
						0. 140		0.04	(0. 13)
		X2	FA-FA	M	3. 53②	3. 78	0. 54	1. 03	1059.30
		,,,_	' ' ' ' ' '	"	0.00@	27. 00	0.01	27. 00	7965. 25
			FA-FA			0. 134		0.04	(0. 13)
Y2				M	3. 492	3. 61	0. 54	1. 03	1012. 09
				"	0. 10	27. 00	0.01	27. 00	7965. 25
	5F		FA-FA			0. 126		0.04	(0. 12)
		X4		M	3. 48②	3. 41		1. 03	954. 87
						27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 116		0. 04	(0.11)
		X5	FA-FA	М	3. 45②	3. 14	0. 54	1. 02	880. 38
						27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 072		0.02	(0.07)
		Х6	FA-FA	М	4. 76②	1. 95	0. 33	0. 51	682. 08
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 073		0. 02	(0.08)
		X1	FA-FA	М	3. 87②	2. 18	0. 33	0.46	762. 11
						30.00		30.00	10099. 93
						0. 187		0.04	(0.18)
		X2	FA-FA	М	3. 742	5. 61	0. 54	1. 22	1570. 62
						30.00		30.00	8679. 25
	4F					0. 173		0.04	(0.17)
		Х3	FA-FA	М	3. 73②	5. 18	0. 54	1. 22	1450.83
						30.00		30.00	8679. 25
						0. 158		0.04	(0.15)
		X4	FA-FA	М	3. 71②	4. 74	0. 54	1. 22	1328.34
					3. /1(2)	30.00		30.00	8679. 25
		Х5	FA-FA	М	3. 68②	0. 139	0. 54	0.04	(0.13)
		Λΰ	FA-FA	IVI	J. 00(Z)	4. 18	U. 04	1. 22	1169. 13

X方向正加力時

X 方向正加	刀時					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/FC τu Fc	N/NO N No
		X5	FA-FA	M	3. 682	Fc 30. 00	0. 54	30.00	8679. 25
	4-	7.0	ININ		0.00€	0. 084	0.01	0. 02	(0.09)
	4F	Х6	FA-FA	М	4. 03②	2. 53	0. 33	0. 60	884. 51
						30.00		30.00	10099. 93
						0. 101		0. 02	(0.11)
		X1	FA-FA	M	4. 09②	3. 03	0. 33	0. 58	1062.05
						30.00		30. 00	10099. 93
		V0		٠.,	0.75@	0. 187	0.40	0.04	(0. 19)
		X2	FA-FA	M	3. 75②	5. 62 30. 00	0. 40	1. 07 30. 00	2164. 13 11356. 75
						0. 167		0. 04	(0. 17)
		Х3	FA-FA	М	3. 73②	5. 01	0. 40	1.06	1930. 37
	3F					30.00		30. 00	11356. 75
	35					0. 148		0. 03	(0.15)
		X4	FA-FA	M	3. 71②	4. 43	0. 40	1. 05	1706. 98
						30.00		30. 00	11356. 75
		VE		٠.,	0.00@	0. 122	0.40	0.03	(0. 12)
		X5	FA-FA	M	3.66②	3. 66 30. 00	0. 40	1. 02 30. 00	1409. 95 11356. 75
						0. 110		0. 02	(0. 11)
		Х6	FA-FA	M	4. 26②	3. 30	0. 33	0. 71	1153.31
		Α.σ		"	1. 200	30.00	0.00	30.00	10099. 93
						0. 136		0.00	(0.14)
		X1	FA-FA	M	3. 67②	4. 08	0. 33	0.06	1426.30
						30.00		30. 00	10099. 93
				l	0.510	0. 241		0.02	(0. 25)
		X2	FA-FA	M	3. 51②	7. 23	0. 40	0. 51	2783. 84
						30. 00 0. 209		30. 00 0. 02	11356. 75
Y2		Х3	FA-FA	M	3. 46②	6. 28	0. 40	0. 52	2417. 82
			' ' ' ' ' '	"	0. 102	30.00	0. 10	30.00	11356. 75
	2F	2F X4 FA-FA				0. 180		0.02	(0.18)
			FA-FA	М	3. 40②	5. 40	0. 40	0. 53	2078. 79
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 138		0. 02	(0. 14)
		X5	FA-FA	M	3. 39②	4. 14	0. 40	0. 57	1595. 09
						30. 00 0. 136		30. 00 0. 01	11356. 75 (0. 14)
		Х6	FA-FA	M	4. 65②	4. 09	0. 33	0. 01	1432. 80
		Λο	' ' ' ' ' '	"	1. 00 €	30.00	0.00	30. 00	10099. 93
						0. 232		0. 05	(0. 24)
		X1	FA-FA	M	5. 95②	6. 96	0. 33	1. 53	2435. 14
						30.00		30.00	10099. 93
			FD FD	l	F 00@	0. 387	0 40	0.06	(0.39)
		X2	FB-FB	M	5. 68②	11.60	0. 40	1. 95	4466.05
						30. 00 0. 342		30. 00 0. 06	11356. 75 (0. 35)
		Х3	FA-FA	M	5. 65②	10. 26	0. 40	1. 94	3951.84
		7.0	' ' ' ' ' '	"	0.002	30.00	0. 10	30. 00	11356. 75
	1F					0. 307		0.06	(0. 31)
		X4	FA-FA	М	5. 642	9. 20	0. 40	1. 92	3541.81
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 250		0.06	(0. 25)
		X5	FA-FA	M	5. 60②	7. 49	0. 40	1.81	2884. 57
			1			30. 00 0. 220		30. 00 0. 05	11356. 75 (0. 23)
		Х6	FA-FA	M	6. 15②	6. 60	0. 33	1. 55	2310. 79
			1010	"	0.102	30.00	0.00	30. 00	10099. 93
						0. 004		0. 02	(0.00)
		X1	FA-FA	M	5. 882	0. 12	0. 32	0. 43	117. 31
Y3	6F					27. 00		27. 00	26187. 65
10	UI UI					0. 029		0.03	(0.03)
		X2	FA-FA	M	9. 47②	0. 79	0. 49	0.71	717. 58
						27. 00		27. 00	24272. 84

X方向正加力時

×方向正加	刀時					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		Fc	No
				l		0. 030		0. 03	(0.03)
		Х3	FA-FA	M	9. 642	0. 82	0. 49	0. 69	747. 36
						27. 00		27. 00	24272. 84
		V.A			0.70@	0. 031	0.40	0. 03	(0.03)
		X4	FA-FA	M	9. 76②	0.84	0. 49	0. 69 27. 00	760. 23
	6F					27. 00 0. 032		0.03	(0. 03)
		X5	FA-FA	М	9. 83②	0. 032	0. 49	0. 68	776. 79
		7.0	1717	""	3. 00 Z	27. 00	0.43	27. 00	24272. 84
						0. 025		0. 01	(0.03)
		X6	FA-FA	М	32. 14(2)	0. 69	0. 32	0. 23	689. 87
					02	27. 00		27. 00	26187. 65
						0.003		0. 02	(0.00)
		X1	FA-FA	М	4. 31(2)	0. 09	0. 32	0. 65	90. 48
						27. 00		27. 00	26187. 65
						0. 044		0.06	(0.04)
		X2	FA-FA	М	5. 32②	1. 19	0.49	1. 67	1079.46
						27. 00		27. 00	24272. 84
						0. 049		0.06	(0.05)
		Х3	FA-FA	M	5. 42②	1. 31	0. 49	1. 66	1195. 69
	5F					27. 00		27. 00	24272. 84
	OI OI					0. 051		0.06	(0.05)
		X4	FA-FA	M	5. 47②	1. 38	0. 49	1. 65	1259. 22
						27. 00		27. 00	24272. 84
						0. 054		0.06	(0.05)
		Х5	FA-FA	M	5. 512	1. 44	0. 49	1. 65	1313. 84
						27. 00		27. 00	24272. 84
		V.0	F4 F4	٠.,	7.05@	0.047	0.00	0.03	(0.05)
		Х6	FA-FA	M	7. 65②	1. 27	0. 32	0.89	1282.77
						27. 00 0. 000		27. 00 0. 03	26187. 65 (-0. 01)
		X1	FA-FA	М	2. 78②	0.00	0. 32	0. 03	-44. 17
Y3		\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	IAIA	"	2. 102	30.00	0. 32	30. 00	-3077. 00
						0. 050		0. 07	(0.05)
		X2	FA-FA	М	3. 19②	1. 51	0. 49	2. 21	1374. 84
		\		"	0.100	30.00	0. 10	30. 00	26592. 07
						0.062		0. 07	(0.06)
		Х3	FA-FA	М	3. 22②	1. 85	0. 49	2. 24	1685. 33
	45					30.00		30.00	26592. 07
	4F					0.067		0. 07	(0.07)
		X4	FA-FA	M	3. 23②	2. 00	0.49	2. 25	1817. 38
						30.00		30.00	26592. 07
						0. 072		0.08	(0.07)
		Х5	FA-FA	M	3. 24②	2. 15	0. 49	2. 26	1956. 89
						30.00		30. 00	26592. 07
						0.058		0.04	(0.06)
		Х6	FA-FA	M	3. 79②	1. 75	0. 32	1. 30	1759. 45
						30.00		30.00	28755. 50
		V1	F4 F4		4 400	0.000	0.50	0.03	(-0.05)
		X1	FA-FA	M	4. 46②	0.00	0. 56	1. 02	-232. 52 4720. 51
						30. 00 0. 042		30. 00 0. 06	-4729. 51 (0. 04)
		X2	FA-FA	М	3. 49②	1. 27	0. 68	1.89	1701. 28
		۸۷.	I A-FA	"	J. 43(Z)	30.00	0.00	30.00	40798. 33
						0. 056		0.06	(0. 05)
		Х3	FA-FA	M	3. 50②	1. 67	0. 68	1. 91	2237. 26
	3F			"	3.000	30.00	0.00	30. 00	40798. 33
						0. 062		0.06	(0.06)
		X4	FA-FA	М	3.51②	1. 86	0. 68	1. 92	2482. 17
						30.00		30. 00	40798. 33
						0.069		0.06	(0.07)
		Х5	FA-FA	М	3. 52②	2. 06	0. 68	1. 94	2755. 77
			<u>L</u>			30.00		30.00	40798. 33
		Х6	FA-FA	М	4. 20②	0. 082	0. 56	0.04	(0.08)

K48033 NO. 35

X方向正加力時

X 方向止加		±± 77	-> 6	- I*	II-/D	σo/Fc	D+	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
						2. 46		1. 18	2480. 33
	3F	Х6	FA-FA	M	4. 20②	30.00	0. 56	30.00	30408. 01
						0.000		0. 05	(-0. 12)
		X1	FA-FA	М	5. 54(2)	0.00	0. 56	1. 65	-563. 24
				"		30.00		30. 00	-4729. 51
						0. 053		0. 07	(0.05)
		Х2	FA-FA	М	4.86②	1. 58	0. 68	2. 24	2105. 91
						30.00		30. 00	40798. 33
						0. 072		0.08	(0.07)
		Х3	FA-FA	M	4. 92②	2. 15	0. 68	2. 35	2878. 52
	٥٦					30.00		30.00	40798. 33
	2F					0. 082		0.08	(0.08)
		Х4	FA-FA	M	4. 95②	2. 46	0. 68	2. 36	3283. 55
						30.00		30.00	40798. 33
						0. 093		0.08	(0.09)
		Х5	FA-FA	M	4. 982	2. 78	0. 68	2. 38	3717. 10
						30.00		30. 00	40798.33
		Х6	FA-FA	М	5. 37②	0. 120		0.05	(0.12)
Y3						3. 59	0. 56	1. 59	3619.70
10						30.00		30.00	30408. 01
						0.000		0.05	(-0. 12)
		X1	FA-FA	M	9. 142	0. 00	0. 56	1. 44	-564. 13
						30.00		30. 00	-4729. 51
						0. 084		0. 07	(0.08)
		X2	FA-FA	M	7. 00②	2. 51	0. 68	2. 06	3350.05
						30.00		30. 00	40798. 33
						0. 112		0. 07	(0.11)
		Х3	FA-FA	M	7. 34②	3. 36	0. 68	2. 08	4493. 90
	1F					30.00		30. 00	40798. 33
						0. 125		0. 07	(0. 12)
	_	X4	FA-FA	M	7. 37②	3. 75	0. 68	2. 13	5007. 62
						30.00		30. 00	40798. 33
				l		0. 141		0. 07	(0. 14)
		X5 F/	FA-FA	M	7. 39②	4. 24	0. 68	2. 19	5664. 14
						30.00		30. 00	40798. 33
				۱	7. 56②	0. 188	0.55	0.06	(0. 19)
		X6 FA-F	FA-FA	M		5. 65	0. 56	1. 83	5693. 21
						30.00		30. 00	30408. 01

X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. 048		0. 03	(0.05)
		X1	FA-FA	M	5. 42②	1. 28	0. 33	0. 75	448. 96
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0.098		0. 07	(0.09)
		X2	FA-FA	M	4. 442	2. 66	0. 54	1. 78	743. 49
						27. 00		27. 00	7965. 25
						0.099		0. 07	(0.09)
		Х3	FA-FA	M	4. 442	2. 68	0. 54	1. 78	750. 50
	6F					27. 00		27. 00	7965. 25
	OI	X4 F		М	4. 45②	0. 100		0. 07	(0. 10)
Y2			FA-FA			2. 70	0. 54	1. 78	757. 08
						27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 103		0. 07	(0. 10)
		Х5	FA-FA	M	4. 45②	2. 77	0. 54	1. 78	776. 46
						27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 032		0. 02	(0.03)
		Х6	FA-FA	M	4.86②	0. 85	0. 33	0. 51	298. 58
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 072		0. 02	(0.07)
	5F	X1	FA-FA	M	4. 76②	1. 95	0. 33	0. 51	682. 08
						27. 00		27. 00	9207. 43

X方向負加力時

X 方向負加	17月1					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. 116		0. 04	(0.11)
		X2	FA-FA	М	3. 45②	3. 14	0. 54	1. 02	880. 38
		/.=				27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 126		0.04	(0.12)
		Х3	FA-FA	М	3. 48②	3. 41	0. 54	1. 03	954. 87
						27. 00		27. 00	7965. 25
					_	0. 134		0.04	(0.13)
	5F	X4	FA-FA	M	3. 49②	3. 61	0. 54	1. 03	1012. 09
						27. 00		27. 00	7965. 25
		X5	FA-FA	M	3. 53②	0. 140 3. 78	0. 54	0. 04 1. 03	(0. 13)
		Λ3	IAIA	IVI	J. JJ(Z)	27. 00	0. 54	27. 00	7965. 25
						0. 052		0. 01	(0.05)
		X6	FA-FA	М	4. 32②	1. 40	0. 33	0.38	490. 97
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 084		0.02	(0.09)
		X1	FA-FA	M	4. 03②	2. 53	0. 33	0. 60	884. 51
						30.00		30. 00	10099. 93
		V.0		l	0.00@	0. 139	0.54	0.04	(0.13)
		X2	FA-FA	M	3. 68②	4. 18	0. 54	1. 22	1169. 13
						30. 00 0. 158		30. 00 0. 04	8679. 25 (0. 15)
		Х3	FA-FA	M	3. 71②	4. 74	0. 54	1. 22	1328.33
		7.0	170 170	"	0.712	30.00	0.01	30. 00	8679. 25
	4F					0. 173		0. 04	(0. 17)
		X4	FA-FA	M	3. 73②	5. 18	0. 54	1. 22	1450.83
						30.00		30.00	8679. 25
					_	0. 187		0.04	(0.18)
		X5	FA-FA	M	3. 74②	5. 61	0. 54	1. 22	1570. 62
			-			30.00		30.00	8679. 25
		X6 FA-	FA-FA	M	3. 87②	0. 073 2. 18	0. 33	0. 02 0. 46	(0. 08) 762. 11
Y2			FA-FA	IWI	3.012	30.00	0. 33	30. 00	10099. 93
						0. 110		0. 02	(0.11)
		X1	FA-FA	М	4. 26②	3. 30	0. 33	0. 71	1153. 31
						30.00		30. 00	10099. 93
						0. 122		0.03	(0.12)
		X2	FA-FA	M	3.66②	3. 66	0. 40	1.02	1409.94
						30.00		30.00	11356. 75
		Va	FA FA	٠.,	0.71@	0. 148	0 40	0. 03	(0.15)
		X3	FA-FA	M	3. 71②	4. 43 30. 00	0. 40	1. 05 30. 00	1706. 97 11356. 75
	3F		+			0. 167		0. 04	(0. 17)
		X4	FA-FA	М	3. 73②	5. 01	0. 40	1.06	1930. 37
				"		30.00		30.00	11356. 75
						0. 187		0.04	(0.19)
		Х5	FA-FA	M	3. 75②	5. 62	0. 40	1.07	2164. 13
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 101		0.02	(0.11)
		X6	FA-FA	M	4. 09②	3. 03	0. 33	0. 58	1062.05
			1			30. 00 0. 136		30. 00 0. 01	10099.93
		X1	FA-FA	M	4. 65②	4. 09	0. 33	0. 01	1432.80
			' ' ' ' '	"	7.00€	30.00	0.00	30. 00	10099. 93
			1			0. 138		0. 02	(0.14)
		X2	FA-FA	M	3. 39②	4. 14	0. 40	0. 57	1595. 08
						30.00		30. 00	11356. 75
	2F					0. 180		0. 02	(0.18)
		Х3	FA-FA	M	3. 40②	5. 40	0. 40	0. 53	2078. 79
			-			30.00		30.00	11356. 75
		V A			0.40@	0. 209	0.40	0.02	(0. 21)
		X4	FA-FA	M	3. 46②	6. 28 30. 00	0. 40	0. 52 30. 00	2417. 83 11356. 75
		X5	FA-FA	M	3. 51②	0. 241	0. 40	0. 02	(0. 25)
	1	Λū	I W_LW	INI	J. 01 (Z)	U. Z41	0.40	0. 02	(U. ZU)

X方向負加力時

X 方向負加		AL 6			11 /5	σo/Fc	5.	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
		VE	FA FA	u	0.51@	7. 23	0.40	0. 51	2783. 84
		Х5	FA-FA	М	3. 51②	30.00	0. 40	30.00	11356. 75
	2F					0. 136		0.00	(0.14)
		X6	FA-FA	M	3. 67②	4. 08	0. 33	0.06	1426. 30
						30.00		30.00	10099. 93
		X1	FA-FA	М	6. 15②	0. 220 6. 60	0. 33	0. 05 1. 55	(0. 23)
		Λ1	I A I A	"	0.102	30.00	0.00	30.00	10099. 93
						0. 250		0.06	(0. 25)
		X2	FA-FA	М	5. 60②	7. 49	0. 40	1.81	2884. 57
						30.00		30. 00	11356. 75
Y2				l	5 04@	0. 307		0.06	(0.31)
		X3	FA-FA	M	5. 642	9. 20	0. 40	1. 92	3541. 81 11356. 75
	1F					30. 00 0. 342		30. 00 0. 06	(0. 35)
		X4	FA-FA	M	5. 65(2)	10. 26	0. 40	1. 94	3951.84
		Α.		"	0.000	30.00	0. 10	30. 00	11356. 75
						0. 387		0.06	(0.39)
		Х5	FB-FB	М	5. 68②	11.60	0. 40	1. 95	4466. 05
						30.00		30. 00	11356. 75
		V.C			F 0F@	0. 232	0.00	0.05	(0. 24)
		X6	FA-FA	M	5. 95②	6. 96 30. 00	0. 33	1. 53 30. 00	2435. 14 10099. 93
						0. 025		0. 01	(0.03)
		X1	FA-FA	М	32. 13②	0. 69	0. 32	0. 23	689. 87
						27. 00		27. 00	26187. 65
						0. 032		0. 03	(0.03)
		X2	FA-FA	M	9.83②	0. 85	0. 49	0. 68	776. 79
						27. 00		27. 00	24272. 84
		Х3		M	9. 76②	0. 031 0. 84	0. 49	0.03	(0.03)
		۸۵	FA-FA	IVI	9. 70(2)	27. 00	0.49	0. 69 27. 00	760. 23 24272. 84
	6F					0. 030		0.03	(0.03)
		X4	FA-FA	М	9. 642	0. 82	0. 49	0. 69	747. 36
						27. 00		27. 00	24272. 84
						0. 029		0. 03	(0.03)
		X5	FA-FA	M	9. 47②	0. 79	0. 49	0.71	717. 59
						27. 00 0. 004		27. 00	24272. 84 (0. 00)
		Х6	FA-FA	М	5. 882	0. 004	0. 32	0. 02	117. 31
		Λ.		"	0.000	27. 00	0.02	27. 00	26187. 65
						0. 047		0. 03	(0.05)
		X1	FA-FA	М	7. 65②	1. 27	0. 32	0.89	1282. 77
Y3						27. 00		27. 00	26187. 65
		V0	F. F.	١	F 54@	0. 054	0 40	0.06	(0.05)
		X2	FA-FA	M	5. 512	1. 44	0. 49	1. 65	1313.84
						27. 00 0. 051		27. 00 0. 06	(0. 05)
		Х3	FA-FA	M	5. 47②	1. 38	0. 49	1. 65	1259. 21
		/				27. 00		27. 00	24272. 84
	5F					0. 049		0.06	(0.05)
		X4	FA-FA	М	5. 42②	1. 31	0. 49	1.66	1195. 69
						27. 00		27. 00	24272. 84
		VE	E4 F4		E 20@	0.044	0.40	0.06	(0.04)
		X5	FA-FA	M	5. 32②	1. 19 27. 00	0. 49	1. 67 27. 00	1079. 47 24272. 84
						0. 003		0. 02	(0.00)
		Х6	FA-FA	М	4. 31②	0. 003	0. 32	0. 65	90. 47
						27. 00		27. 00	26187. 65
						0. 058		0.04	(0.06)
		X1	FA-FA	М	3. 79②	1. 75	0. 32	1. 30	1759. 45
	4F					30.00		30.00	28755. 50
		X2	FA-FA	М	3. 24②	0. 072	0. 49	0.08	(0.07)
						2. 15		2. 26	1956. 89

X方向負加力時

X方向負加フルーム名	階名	軸名	ランク	ŧ-ŀ*	Ho/D	σο/Fc	Pt	τu/Fc	N/No
フレーム石	陷石			τ−ף		σο Fc		τu Fc	N No
		X2	FA-FA	M	3. 24②	30.00	0. 49	30.00	26592. 07
		V0	 FA FA	٠.,	2 02	0.067	0.40	0.07	(0.07)
		Х3	FA-FA	M	3. 23②	2. 00 30. 00	0. 49	2. 25 30. 00	1817. 37 26592. 07
						0. 062		0. 07	(0.06)
		X4	FA-FA	M	3. 22②	1. 85	0. 49	2. 24	1685.32
	4F					30.00		30.00	26592. 07
						0. 050		0. 07	(0.05)
		Х5	FA-FA	M	3. 19②	1. 51	0. 49	2. 21	1374. 84
						30.00		30.00	26592. 07
		X6	FA-FA	M	2. 78②	0. 000 0. 00	0. 32	0. 03 0. 81	(-0. 01) -44. 17
		Λ0	IAIA	I WI	2. 70@	30.00	0. 32	30. 00	-3077. 00
						0. 082		0. 04	(0.08)
		X1	FA-FA	М	4. 20②	2. 46	0. 56	1. 18	2480. 33
						30.00		30. 00	30408. 01
						0.069		0.06	(0.07)
		X2	FA-FA	M	3. 52②	2. 06	0. 68	1. 94	2755. 77
						30. 00 0. 062		30. 00 0. 06	40798. 33 (0. 06)
		Х3	FA-FA	M	3. 51②	1. 86	0. 68	1. 92	2482. 16
	25	Λο		"	0.012	30.00	0.00	30. 00	40798. 33
	3F					0. 056		0.06	(0.05)
		X4	FA-FA	M	3. 50②	1. 67	0. 68	1. 91	2237. 26
						30.00		30. 00	40798. 33
				l		0. 042		0.06	(0.04)
		X5	FA-FA	M	3. 49②	1. 27	0. 68	1.89	1701. 29
						30. 00 0. 000		30. 00 0. 03	40798. 33 (-0. 05)
		Х6	FA-FA	M	4. 46②	0.00	0. 56	1. 02	-232. 52
						30.00		30.00	-4729. 51
Y3						0. 120		0.05	(0.12)
13		X1	FA-FA	M	5. 37②	3. 59	0. 56	1. 59	3619. 72
						30.00		30.00	30408. 01
		V0	F4 F4	м	4. 98②	0.093	0.00	0.08	(0.09)
		X2	FA-FA	M		2. 78 30. 00	0. 68	2. 38 30. 00	3717. 11 40798. 33
						0. 082		0. 08	(0.08)
		Х3	FA-FA	М	4. 95②	2. 46	0. 68	2. 36	3283. 55
	2F					30.00		30. 00	40798. 33
	ΖΓ					0. 072		0.08	(0.07)
		X4	FA-FA	M	4. 92②	2. 15	0. 68	2. 35	2878. 52
						30.00		30.00	40798. 33
		X5	FA-FA	M	4. 86②	0. 053 1. 58	0. 68	0. 07 2. 24	(0. 05)
		Λ3	IAIA	l WI	4.002	30.00	0.00	30. 00	40798. 33
						0.000		0. 05	(-0. 12)
		Х6	FA-FA	М	5. 542	0.00	0. 56	1. 65	-563. 24
						30.00		30. 00	-4729. 51
						0. 188		0.06	(0.19)
		X1	FA-FA	M	7. 56②	5. 65	0. 56	1.83	5693.30
						30.00		30.00	30408. 01
		X2	FA-FA	M	7. 39②	0. 141 4. 24	0. 68	0. 07 2. 19	(0. 14)
		^~	I A-FA	IWI	1. 39(2)	30.00	0.06	30.00	40798. 33
			+			0. 125		0. 07	(0.12)
	1F	Х3	FA-FA	M	7. 37②	3. 75	0. 68	2. 13	5007. 63
						30.00		30.00	40798. 33
						0. 112		0. 07	(0.11)
		Х4	FA-FA	M	7. 34②	3. 36	0. 68	2. 08	4493. 94
						30.00		30.00	40798. 33
		X5	E4_E4	м	7 00/2	0. 084	0.60	0.07	(0.08)
		ΛO	FA-FA	M	7. 00②	2. 51 30. 00	0. 68	2. 06 30. 00	3350. 04 40798. 33
						30.00		30.00	40130.33

K48033 NO. 35

X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
						0.000		0.05	(-0.12)
Y3	1F	X6	FA-FA	M	9. 14②	0.00	0. 56	1.44	-564. 13
						30.00		30.00	-4729. 51

Y方向正加						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. 008		0. 01	(0.01)
		X1	FA-FA	М	4.80②	0. 21	0. 33	0. 24	72. 25
						27. 00		27. 00	9207. 43
					4.500	0. 036	2.54	0.00	(0.03)
		X2	FA-FA	M	4. 56②	0. 98	0. 54	0.05	273. 79
						27. 00 0. 036		27. 00 0. 00	7965. 25 (0. 03)
		Х3	FA-FA	M	36. 01②	0. 96	0. 54	0.00	269. 40
	0.5	,		"		27. 00		27. 00	7965. 25
	6F					0. 036		0.00	(0.03)
		X4	FA-FA	М	15. 19②	0. 96	0. 54	0.00	269. 40
						27. 00		27. 00	7965. 25
		VE			4 56	0. 036	0.54	0.00	(0.03)
		X5	FA-FA	M	4. 56②	0. 98 27. 00	0. 54	0. 05 27. 00	273. 80 7965. 25
						0. 008		0. 01	(0. 01)
		X6	FA-FA	М	4. 80②	0. 21	0. 33	0. 24	72. 26
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0.000		0.00	(-0.02)
		X1	FA-FA	М	6. 76②	0.00	0. 33	0. 11	-26. 45
						27. 00		27. 00	-1174. 93
		X2	FA-FA	M	4. 37②	0. 041 1. 12	0. 54	0. 00 0. 02	(0. 04)
	5F	^2	FA-FA	IVI	4.312	27. 00	0. 54	27. 00	7965. 25
						0. 041		0.00	(0. 04)
		Х3	FA-FA	M	4. 13②	1. 10	0. 54	0.00	309. 35
						27. 00		27. 00	7965. 25
Y2	JI.	X4	FA-FA		4 14@	0. 041		0.00	(0.04)
12				M	4. 142	1. 10	0. 54	0.00	309. 36
						27. 00		27. 00	7965. 25
		X5	FA-FA	M	4. 37②	0. 041 1. 12	0. 54	0. 00 0. 02	(0. 04)
		Λο	17 17	""	4.072	27. 00	0. 04	27. 00	7965. 25
						0.000		0.00	(-0.02)
		Х6	FA-FA	М	6. 77②	0.00	0. 33	0. 11	-26. 45
						27. 00		27. 00	-1174. 93
						0.000		0.00	(-0. 16)
		X1	FA-FA	M	4. 85②	0.00	0. 33	0. 10	-189. 54
						30. 00 0. 022		30. 00 0. 00	-1174. 93 (0. 02)
		X2	FA-FA	M	4. 64(2)	0. 67	0. 54	0.05	188. 74
		/\ <u>-</u>		"		30.00		30.00	8679. 25
						0. 022		0.00	(0.02)
		Х3	FA-FA	М	6.832	0. 66	0. 54	0.00	185. 47
	4F					30.00		30.00	8679. 25
	4F -				0.000	0. 022	<u>, </u>	0.00	(0.02)
		X4	FA-FA	M	6. 63②	0. 66	0. 54	0.00	185. 48
			+			30. 00 0. 022		30. 00 0. 00	8679. 25 (0. 02)
		X5	FA-FA	М	4. 642	0. 022	0. 54	0.00	188. 77
						30.00	5.51	30. 00	8679. 25
			1			0.000		0.00	(-0.16)
		Х6	FA-FA	М	4. 85②	0. 00	0. 33	0. 10	-189. 55
			1			30.00		30.00	-1174. 93
	3F	X1	FA-FA	М	4. 23②	0.000	0. 33	0.00	(-0.38)
			1			0. 00	2.25	0. 10	-449. 29

Y方向正加力時

Y 方向正加	刀時					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
		X1	FA-FA	M	4. 23②	30. 00	0. 33	Fc 30. 00	No -1174. 93
		٨١	FA-FA	IVI	4. 23(2)	0. 000	0. 33	0.00	(-0. 14)
		X2	FA-FA	М	5. 65②	0.00	0.40	0.00	-214. 85
					5. 55 @	30.00		30.00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-0. 14)
		Х3	FA-FA	M	6. 262	0.00	0.40	0.00	-212. 45
						30.00		30.00	-1539. 25
	3F					0.000		0.00	(-0.14)
	01	X4	FA-FA	M	6. 17②	0. 00	0. 40	0.00	-212. 43
						30.00		30.00	-1539. 25
		VE		l .,	F 0F@	0.000	0.40	0.00	(-0.14)
		X5	FA-FA	M	5. 65②	0. 00 30. 00	0.40	0. 02 30. 00	-214. 82 -1539. 25
						0. 000		0.00	(-0. 38)
		Х6	FA-FA	M	4. 23②	0.00	0. 33	0. 10	-449.31
		Λ0	' ' ' ' ' '	"	1. 20 2	30.00	0.00	30.00	-1174. 93
						0.000		0.00	(-0.70)
		X1	FA-FA	M	3. 21①	0.00	0. 33	0. 13	-826. 74
						30.00		30.00	-1174. 93
						0.000		0.00	(-0.54)
		Х2	FA-FA	M	3. 21①	0. 00	0.40	0. 03	-825. 89
						30.00		30. 00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-0.53)
		Х3	FA-FA	M	3. 21①	0.00	0.40	0.00	-815. 36
	2F					30.00		30.00	-1539. 25
Y2	(2	X4	FA-FA	M	3. 21①	0.000	0.40	0.00	(-0. 53) -815. 33
		Λ4	IAIA	IWI	3. 21(1)	30.00	0.40	30.00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-0. 54)
		Х5	FA-FA	M	3. 21①	0.00	0. 40	0. 03	-825. 83
						30.00		30.00	-1539. 25
					_	0.000		0.00	(-0.70)
		Х6	FA-FA	M	3. 21①	0. 00	0. 33	0. 13	-826. 76
						30.00		30. 00	-1174. 93
					2 641	0.000		0.00	(-1.00*)
		X1	FA-FA	M	3. 64①	0.00	0. 33	0.00	-1174. 93
						30.00		30.00	-1174. 93
		X2	FA-FA	M	3. 64①	0.000	0. 40	0. 00 0. 00	(-1. 00*) -1539. 25
		^2	FA-FA	I WI	3. 04(1)	30.00	0.40	30.00	-1539. 25 -1539. 25
						0.000		0.00	(-1.00*)
		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
			1			30.00		30.00	-1539. 25
						0.000		0.00	(-1.00*)
		Х5	FA-FA	M	3. 64①	0.00	0. 40	0.00	-1539. 25
			1			30.00		30.00	-1539. 25
		X6	EV_EV	м	2 64/1	0.000	0. 33	0.00	(-1. 00*) -1174. 93
		Λο	FA-FA	M	3. 64①	30.00	U. 33	0. 00 30. 00	-1174. 93 -1174. 93
						0. 013		0.00	(0. 01)
		X1	FA-FA	M	2. 75①	0. 35	0. 32	0. 12	355. 13
				"		27. 00	3. 32	27. 00	26187. 65
						0. 024		0.00	(0.02)
		X2	FA-FA	М	3.842	0. 66	0.49	0.00	601.14
Y3	6F					27. 00		27. 00	24272. 84
10	VI					0. 024		0.00	(0.02)
		Х3	FA-FA	M	4. 142	0. 66	0. 49	0.00	601. 38
			1	IM	7. 176	27. 00		27. 00	24272. 84
		V.A			4 12@	0. 024	24	0.00	(0.02)
		X4	FA-FA	M	4. 13②	0.66	0. 49	0.00	601. 38
						27. 00		27. 00	24272. 84

Y方向正加力時

The Part	Y 方向正加	力時					σo/Fc		τ u/Fc	N/No
FA-FA M 3.842	フレーム名	階名	軸名	ランク	₹ −ト*	Ho/D	σο	Pt	τu	N
FA-FA M 2.75C)										
F			X5	FA-FA	М	3 842		0 49		
No. September No.		25	/		"					
X1		6F								
Y3 AFFAR M 2.75① 1.01 0.32 0.00 (0.04) X2 FA-FA M 3.03(2) 1.60 0.603 0.00 0.00 1535.48 X2 FA-FA M 3.03(2) 1.60 0.49 0.00 1535.43 X3 FA-FA M 3.02(2) 1.68 0.49 0.00 1530.43 X4 FA-FA M 3.04(2) 1.68 0.49 0.00 1530.43 X5 FA-FA M 3.03(2) 1.60 0.602 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00			X6	FA-FA	М	2. 75①	0. 35	0. 32	0.12	355. 13
SF										
Y3 FA-FA M 3.03(2) 1.66										
Y3 FA-FA M 3.03② 1.003 0.063 0.00 0.066 1 X3 FA-FA M 3.02② 1.68 0.49 0.00 1530 42 Z7.00 24272.84 X3 FA-FA M 3.04② 1.68 0.49 0.00 1530 42 Z7.00 24272.84 X4 FA-FA M 3.04② 1.68 0.49 0.00 1530 42 Z7.00 24272.84 X5 FA-FA M 3.03② 1.69 0.49 0.00 1530 42 Z7.00 24272.84 X6 FA-FA M 2.75① 1.01 0.32 0.08 1381 81 X7 FA-FA M 2.75① 1.01 0.32 0.08 1014 32 X8 FA-FA M 3.88② 2.99 0.49 0.00 0.00 0.06 0 X8 FA-FA M 3.58② 2.99 0.49 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0			X1	FA-FA	M	2. /5(1)		0. 32		
Y3 FA-FA M 3.03(2) 1.69 0.49 27.00 242712.84 0.00 0.06 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.00 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06										
Y3 4F X3 FA-FA M 3.022 1.68 0.49 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.			X2	FA-FA	М	3 03②		0 49		
FA-FA M 3.02(2) 0.062			/		"					
Y3 4F X4 FA-FA M 3.04(2) 1.68 0.49 0.00 1530.42 0.66 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0.06 0										
Y3 4F X4 FA-FA M 3.04② 1.68 0.49 0.00 1.530.42 27.00 27.00 27.00 27.00 1.530.42 27.00 27.00 27.00 1.535.82 27.00 27.00 27.00 27.00 1.535.82 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 27.00 28.183.89 30.00 30.00 28.183.89 30.00 30.00 28.183.89 30.00 30.00 28.595.50 30.00 30.00 28.595.20 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 30.00 30.00 27.05 28.183.89 30.00 30.00 30.00 27.04 28.183.89 30.00 30.00 30.00 27.04 27.00 28.185.89 29.97 30.00 30.00 30.00 27.04 30.00 30.00 27.04 30.00 30.00 27.04 30.00 30.00 27.04 30.00 30.00 27.04 30.00 30.00 27.05 28.185.89 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00			Х3	FA-FA	М	3. 02②	1. 68	0. 49	0.00	
Y3 Y4		5F								
X5		01								
Y3			X4	FA-FA	M	3. 04(2)		0. 49		
Y3 4F X5 FA-FA M 3.03② 1.69 27.00 27.00 24272.48 27.00 0.04 27.00 0.04 27.00 0.04 0.00 0.04 0.00 0.04 0.00 0.061 0.00 0.061 0.00 0.061 0.00 0.00 0.061 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.01 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 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 FA-FA M 2.75① 1.01 0.32 0.08 1014.43 X6 FA-FA M 2.75① 1.01 0.32 0.08 1014.43 X1 FA-FA M 2.75① 1.01 0.32 0.08 1014.43 X1 FA-FA M 2.75① 1.01 0.32 0.08 1014.43 X1 FA-FA M 2.75① 1.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.0			X5	FA-FA	М	3 03②		0 49		
Y3			7.0			0.00@		0. 10		
Y3 4F X1									0.00	
Y3 4F X1			Х6	FA-FA	М	2. 75①		0. 32		
Y3 4F X1										
Y3 4F X2 FA-FA M 3.882 2.99 0.49 0.00 0.00 0.00 0.10 30.00 2716.53 30.00 30.00 2716.53 30.00 30.00 2716.53 30.00 2716.53 30.00 30.00 2704.63 30.00 30.00 2704.63 30.00 30.00 2704.63 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 0.100 0.00 0.00 0.101 X4 FA-FA M 3.552 2.97 0.49 0.00 2704.63 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 2716.51 30.00 30.00 26592.07 0.00 0.100 0.00 0.000 0.100 0.000 0.100 0.000 0.100 0.000 0.100 0.000 0.100 0.000 0.100 0.000 0.000 0.100 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000			V4	F4 F4		0.75@		0.00		
Y3 4F X2 FA-FA M 3.88② 0.100 2.99 0.49 0.00 2716.53 30.00 26592.07 0.09 0.00 2704.65 30.00 30.00 26592.07 0.09 0.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.65 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.63 30.00 2704.			XI	FA-FA	M	2. /5(1)		0. 32		
Y3 4F X2 FA-FA M 3.88② 2.99 0.49 30.00 30.00 2716.53 30.00 26592.07 0.099 X3 FA-FA M 3.58② 2.97 0.49 0.00 2704.65 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 2704.65 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 2704.65 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 2704.65 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 0.100 0.00 0.101 0.00 0.00 10.101 0.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 1173.96 30.00 30.00 40798.33 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 10.00 1										
Y3 4F X3 FA-FA M 3.58② 0.099 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00			X2	FA-FA	М	3. 88②		0. 49		
Y3 4F X4 FA-FA M 3.58(2) 2.97 30.00 30.00 2704.65 30.00 30.00 2704.65 0.099 0.00 0.01 0.00 0.01 0.01 0.00 2704.65 30.00 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 2704.65 30.00 30.00 30.00 26592.07 0.49 0.00 0.00 0.10 0.00 0.10 0.00 0.10 0.00 0.061 0.00 0.061 0.00 0.00 0.061 0.00 0.00 0.00 2716.51 0.001 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.0							30.00		30. 00	
AF				V2		0.500	0. 099		0.00	(0.10)
AF X4 FA-FA M 3.55(2) 2.97 0.49 0.00 (0.10) X5 FA-FA M 3.88(2) 2.99 0.49 0.00 (2704.63) X6 FA-FA M 2.75(1) 1.83 0.32 0.08 1838.98 X1 FA-FA M 2.75(1) 2.77 0.56 0.09 2788.69 X2 FA-FA M 3.44(2) 3.12 0.68 0.00 (0.10) X3 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X4 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X5 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X6 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X7 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X8 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4173.96) X8 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X9 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X1 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4173.96) X1 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4152.80) X3 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4173.96) X4 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4173.96) X5 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4173.96) X6 FA-FA M 3.43(2) 3.11 0.68 0.00 (4173.96) X6 FA-FA M 3.43(2) 3.12 0.68 0.00 (4173.96) X6 FA-FA M 3.43(2) 3.12 0.68 0.00 (4173.96) X6 FA-FA M 3.43(2) 3.12 0.68 0.00 (4173.96) X6 FA-FA M 2.75(1) 2.77 0.56 0.09 2788.71 30.00 0.00 0.00 0.09) X6 FA-FA M 2.75(1) 2.77 0.56 0.09 2788.71 30.00 0.00 0.00 0.010 X1 FA-FA M 2.56(1) 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30408.01	Y3		Х3	FA-FA	М	3. 58②		0. 49		
X4		4F								
X5			V4	E A E A	М	2 55		0.40		
X5			Λ4	FA-FA	IVI	ა. აა(გ)		0.49		
X5										
X6			Х5	FA-FA	М	3.88②	2. 99	0. 49	0.00	
X6							30.00		30.00	26592. 07
X1						0				
X1			X6	FA-FA	M	2. 75(1)		0. 32		
X1										
30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 (0.10) 30.00 (0.10) 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 30.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 40798.33 40.00 4079			X1	FA-FA	М	2 75①		0.56		
X2 FA-FA M 3. 44② 3. 12 0. 68 0. 00 (0. 10) X3 FA-FA M 3. 38② 3. 11 0. 68 0. 00 4173. 96 X4 FA-FA M 3. 40② 3. 11 0. 68 0. 00 4152. 80 30. 00 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 (0. 10) 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 (0. 10) 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 (0. 10) 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 (0. 10) X5 FA-FA M 3. 43② 3. 11 0. 68 0. 00 4152. 77 30. 00 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 (0. 10) X5 FA-FA M 3. 43② 3. 12 0. 68 0. 00 4173. 90 30. 00 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 (0. 10) X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 30. 00 30. 00 30408. 01 2F X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01				I A I A	""	2. 70(1)		0.00		
X2 FA-FA M 3. 44② 3. 12 0. 68 0. 00 4173. 96 30.00 30.00 40798. 33 X3 FA-FA M 3. 38② 3. 11 0. 68 0. 00 4152. 80 30. 00 30. 00 40798. 33 X4 FA-FA M 3. 40② 3. 11 0. 68 0. 00 4152. 77 30. 00 30. 00 40798. 33 X5 FA-FA M 3. 43② 3. 11 0. 68 0. 00 4152. 77 30. 00 40798. 33 X5 FA-FA M 3. 43② 3. 12 0. 68 0. 00 4173. 90 X5 FA-FA M 3. 43② 3. 12 0. 68 0. 00 4173. 90 30. 00 40798. 33 X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 30. 00 30. 00 30408. 01 2F X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01										
X3 FA-FA M 3.38② 3.11 0.68 0.00 (0.10) X4 FA-FA M 3.40② 3.11 0.68 0.00 4152.80 X4 FA-FA M 3.40② 3.11 0.68 0.00 40798.33 X5 FA-FA M 3.43② 3.12 0.68 0.00 4173.90 X6 FA-FA M 2.75① 2.77 0.56 0.09 2788.71 X6 FA-FA M 2.56① 3.80 0.56 0.08 3821.79 2F X1 FA-FA M 2.56① 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00			X2	FA-FA	М	3. 442	3. 12	0. 68	0.00	
3F X3 FA-FA M 3.38② 3.11 0.68 0.00 4152.80 30.00 30.00 40798.33 0.104 0.00 0.00 0.10 30.00 30.00 40798.33 0.104 0.00 0.00 0.10 X5 FA-FA M 3.43② 3.12 0.68 0.00 4173.90 30.00 30.00 30.00 40798.33 X6 FA-FA M 2.75① 2.77 0.56 0.09 2788.71 30.00 30.00 30.00 30.00 30.00 30408.01 2F X1 FA-FA M 2.56① 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30.00 30.00 30408.01										
3F X4 FA-FA M 3. 40② 3. 11 0. 68 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 33 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798. 30 0. 00 40798.										
X4 FA-FA M 3. 40② 3. 11 0. 68 0. 00 (0. 10) X5 FA-FA M 3. 43② 3. 12 0. 68 0. 00 4173. 90 X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 127 X1 FA-FA M 2. 56① 3. 00 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01			X3	FA-FA	M	3. 38(2)		0. 68		
X4 FA-FA M 3. 40② 3. 11 0. 68 0. 00 4152. 77 30. 00 30. 00 40798. 33 0. 104 0. 00 0. 104 30. 00 30. 00 4173. 90 30. 00 30. 00 40798. 33 30. 00 30. 00 40798. 33 X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 30. 00 30. 00 30. 00 30. 00 30. 00 30408. 01 2F X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01		3F								
X5 FA-FA M 3.43@ 30.00 30.00 40798.33 0.104 0.00 (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10) (0.10)			X4	FA-FA	М	3 40②		0 68		
X5 FA-FA M 3. 43② 3. 12 0. 68 0. 00 (0. 10) X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 127 X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01					"	0. 102		0.00		
X5 FA-FA M 3. 43② 3. 12 0. 68 0. 00 4173. 90 30. 00 30. 00 40798. 33 X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 30. 00 30. 00 30408. 01 2F X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01										
X6 FA-FA M 2.75① 0.092 0.56 0.09 2788.71 30.00 30.408.01 2F X1 FA-FA M 2.56① 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30.00 30408.01			Х5	FA-FA	М	3. 43②		0. 68		4173. 90
X6 FA-FA M 2. 75① 2. 77 0. 56 0. 09 2788. 71 30. 00 30. 00 30408. 01 2F X1 FA-FA M 2. 56① 3. 80 0. 56 0. 08 3821. 79 30. 00 30. 00 30408. 01										
2F X1 FA-FA M 2.56① 30.00 30408.01 0.00 (0.13) 28 0.127 0.00 (0.13) 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30408.01			V.0			0.75@		2 52		
2F X1 FA-FA M 2.56① 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30408.01			χ6	FA-FA	M	2. /5(1)		0. 56		
2F X1 FA-FA M 2.56① 3.80 0.56 0.08 3821.79 30.00 30408.01										
30. 00 30. 00 30408. 01			X1	FA-FA	М	2. 56①		0. 56		
		2F						5.00		
			X2	FA-FA	M	3.092		0. 68		

Y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
		Va		м	2 00@	4. 39	0.60	0.00	5873. 34
		X2	FA-FA	M	3. 09②	30.00	0. 68	30.00	40798. 33
						0. 146		0.00	(0.14)
		Х3	FA-FA	M	3. 15②	4. 37	0.68	0.00	5840. 55
						30.00		30.00	40798. 33
						0. 146		0.00	(0.14)
	2F	X4	FA-FA	M	3. 17②	4. 37	0. 68	0.00	5840. 51
	ZF					30.00		30.00	40798. 33
						0. 146		0.00	(0.14)
		Х5	FA-FA	M	3. 09②	4. 39	0. 68	0.00	5873. 27
						30.00		30.00	40798. 33
			FA-FA			0. 127		0.00	(0.13)
		Х6		M	2. 56①	3. 80	0. 56	0.08	3821. 79
						30.00		30.00	30408. 01
		Х1	FA-FA	М	2. 94①	0. 182		0.00	(0. 18)
Y3						5. 47	0. 56	0. 10	5509. 92
10						30.00		30.00	30408. 01
						0. 215		0.00	(0. 21)
		X2	FA-FA	M	6.112	6. 44	0. 68	0. 01	8615. 53
						30.00		30.00	40798. 33
						0. 214		0.00	(0. 21)
		Х3	FA-FA	M	6. 642	6. 41	0. 68	0.00	8569. 03
	1F					30.00		30. 00	40798. 33
					_	0. 214		0.00	(0. 21)
		X4	FA-FA	M	6.602	6. 41	0. 68	0.00	8568. 99
						30.00		30. 00	40798. 33
					=	0. 215		0.00	(0. 21)
		Х5	FA-FA	M	6. 12②	6. 44	0. 68	0. 01	8615. 43
						30.00		30. 00	40798. 33
						0. 182		0.00	(0. 18)
		Х6	FA-FA	M	2. 94①	5. 47	0. 56	0. 10	5509. 95
						30.00		30. 00	30408. 01

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. 032		0. 01	(0.03)
		X1	FA-FA	M	5.082	0. 87	0. 33	0. 29	303. 22
						27. 00		27. 00	9207. 43
						0. 071		0.00	(0.07)
		X2	FA-FA	M	4. 59②	1. 92	0. 54	0. 01	536. 47
						27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 070		0.00	(0.07)
		Х3	FA-FA	M	5. 28②	1. 88	0. 54	0.00	525. 53
	6F					27. 00		27. 00	7965. 25
	OI OI					0. 070		0.00	(0.07)
		X4	FA-FA	M	5. 28②	1. 88	0. 54	0.00	525. 53
						27. 00		27. 00	7965. 25
		Х5	FA-FA	٠		0. 071		0.00	(0.07)
Y2				M	4. 59②	1. 92	0. 54	0. 01	536. 47
						27. 00		27. 00	7965. 25
					_	0. 032		0. 01	(0.03)
		Х6	FA-FA	M	5.082	0. 87	0. 33	0. 29	303. 22
						27. 00		27. 00	9207. 43
				l		0. 108		0. 01	(0.11)
		X1	FA-FA	M	4. 17②	2. 91	0. 33	0. 15	1016. 98
						27. 00		27. 00	9207. 43
	5F			l		0. 196	0.54	0.00	(0. 19)
		X2	FA-FA	M	4. 21②	5. 29	0. 54	0. 02	1481. 68
						27. 00		27. 00	7965. 25
				۱	4 70 🗇	0. 191	0.51	0.00	(0. 18)
		Х3	FA-FA	M	4. 78②	5. 16	0. 54	0.00	1444. 52
						27. 00		27. 00	7965. 25

Y方向負加力時

Y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 Fc	Pt	τ u Fc	N N No
						0. 191		0.00	(0.18)
		X4	FA-FA	M	4. 78②	5. 16	0. 54	0.00	1444. 52
				"		27. 00		27. 00	7965. 25
						0. 196		0.00	(0.19)
	5F	Х5	FA-FA	М	4. 21②	5. 29	0. 54	0.02	1481.68
						27. 00		27. 00	7965. 25
					_	0. 108		0. 01	(0.11)
		Х6	FA-FA	M	4. 17②	2. 91	0. 33	0. 15	1016. 98
						27. 00 0. 174		27. 00 0. 01	9207. 43
		X1	FA-FA	M	4. 07②	5. 22	0. 33	0. 01	1826. 37
			17.17	""	4.072	30. 00	0.00	30. 00	10099. 93
						0. 309		0.00	(0.30)
		X2	FA-FA	М	4. 342	9. 27	0. 54	0. 01	2596. 82
						30.00		30.00	8679. 25
						0. 305		0.00	(0.30)
		Х3	FA-FA	М	4. 812	9. 15	0. 54	0.00	2561.83
	4F					30.00		30.00	8679. 25
		X4	A		4. 81②	0. 305 9. 15	0. 54	0.00	(0. 30) 2561. 84
		Λ4	FA-FA	M	4.012	30.00	0. 34	0. 00 30. 00	8679. 25
						0. 309		0.00	(0.30)
		X5	FA-FA	М	4. 342	9. 27	0. 54	0. 01	2596. 82
						30.00		30.00	8679. 25
						0. 174		0. 01	(0.18)
		Х6	FA-FA	М	4. 07②	5. 22	0. 33	0. 18	1826. 38
						30.00		30. 00	10099. 93
		V1			4 400	0. 252	0.00	0.01	(0. 26)
		X1	FA-FA	M	4. 43②	7. 55	0. 33	0. 16	2643.30
						30. 00 0. 360		30. 00 0. 00	10099. 93
		X2	FB-FA	M	4. 18②	10. 79	0. 40	0. 01	4152. 47
Y2				"		30.00		30.00	11356. 75
						0. 356		0.00	(0.36)
		Х3	FB-FA	М	4. 13②	10.67	0. 40	0.00	4108. 76
	3F					30.00		30.00	11356. 75
	01	V.4	ED E4		4.40@	0. 356	0 40	0.00	(0.36)
		X4	FB-FA	M	4. 13②	10. 67	0. 40	0.00	4108.76
						30. 00 0. 360		30. 00 0. 00	11356. 75 (0. 37)
		X5	FB-FA	M	4. 18②	10. 79	0. 40	0. 01	4152. 47
				"		30.00		30.00	11356. 75
						0. 252		0. 01	(0. 26)
		Х6	FA-FA	М	4. 43②	7. 55	0. 33	0. 16	2643. 30
						30.00		30. 00	10099. 93
			F		4 700	0. 344	2 22	0.01	(0.36)
		X1	FA-FA	M	4. 72②	10.31	0. 33	0. 18	3607. 51
						30. 00 0. 493		30. 00 0. 00	10099. 93
		X2	FC-FA	М	4. 38②	14. 80	0. 40	0.00	5699.10
		\\		"	1. 50 €	30.00	0. 40	30. 00	11356. 75
						0. 490		0.00	(0.50)
		Х3	FC-FA	M	13. 07②	14. 69	0. 40	0.00	5656. 32
	2F					30.00		30.00	11356. 75
			F2 -:		10.000	0. 490	2.5	0.00	(0.50)
		X4	FC-FA	M	13. 36②	14. 69	0. 40	0.00	5656. 33 11356. 75
						30. 00 0. 493		30. 00 0. 00	(0.50)
		X5	FC-FA	M	4. 38②	14. 80	0. 40	0.00	5699.10
						30.00	J. 10	30. 00	11356. 75
						0. 344		0. 01	(0. 36)
		Х6	FA-FA	М	4. 72②	10. 31	0. 33	0. 18	3607. 51
						30.00		30. 00	10099. 93
	1F	X1	FC-FC	M	6. 47②	0. 452	0. 33	0.00	(0.47)

Y方向負加力時

Y方向負加						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
		V.4	F0 F0		0.47@	13. 55	0.00	0.11	4741.01
		X1	FC-FC	M	6. 47②	30.00	0. 33	30. 00	10099. 93
						0. 647		0.00	(0.66*)
		X2	FD-FD	М	5. 182	19. 41	0. 40	0. 01	7474. 04
						30.00		30. 00	11356. 75
						0. 647		0.00	(0. 66*)
		Х3	FD-FD	M	6. 13②	19. 42	0. 40	0.00	7477. 59
Y2	1F					30. 00 0. 647		30. 00 0. 00	11356. 75 (0. 66*)
12	IF	X4	FD-FD	M	6. 14②	19. 42	0. 40	0.00	7477. 60
		, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	1010	"	0.112	30.00	0. 10	30.00	11356. 75
						0. 647		0.00	(0. 66*)
		Х5	FD-FD	М	5. 182	19. 41	0. 40	0. 01	7474. 05
						30.00		30.00	11356. 75
						0. 452		0.00	(0.47)
		Х6	FC-FC	M	6. 47②	13. 55	0. 33	0.11	4741.00
						30.00		30. 00	10099. 93
		V4	F4 F4	٠.,	4 00@	0.000	0.00	0.00	(-0.06)
		X1	FA-FA	M	4. 29②	0. 00 27. 00	0. 32	0. 04 27. 00	-174. 62
						0.000		0.00	-3077. 00 (-0. 00)
		X2	FA-FA	M	3. 35②	0.000	0. 49	0.00	-5. 27
		\		"	0.000	27. 00	0. 10	27. 00	-3399. 82
						0.000		0.00	(0.00)
		Х3	FA-FA	М	3.01②	0.00	0. 49	0.01	4. 46
	6F					27. 00		27. 00	24272. 84
	01					0.000		0.00	(0.00)
		Х4	FA-FA	M	3. 01②	0.00	0. 49	0.01	4. 46
						27. 00		27. 00	24272. 84
		X5	FA-FA	М	3. 35②	0.000	0. 49	0.00	(-0. 00) -5. 27
		Λ3	IAIA	"	J. JJ(Z)	27. 00	0.43	27. 00	-3399. 82
						0.000		0.00	(-0.06)
		X6 FA-	FA-FA	М	4. 29②	0.00	0. 32	0.04	-174. 62
						27. 00		27. 00	-3077. 00
						0.000		0.00	(-0. 17)
		X1	FA-FA	M	4. 31②	0.00	0. 32	0. 02	-523. 68
						27. 00		27. 00	-3077. 00
		X2		М	2 50	0.000	0. 49	0.00	(-0. 12)
Y3		٨٧	FA-FA	IVI	3. 58②	0. 00 27. 00	0.49	0. 05 27. 00	-421. 73 -3399. 82
10						0.000		0.00	(-0. 12)
		Х3	FA-FA	М	3. 49②	0.00	0. 49	0. 01	-405. 08
						27. 00		27. 00	-3399. 82
	5F					0.000		0.00	(-0.12)
		X4	FA-FA	M	3. 49②	0.00	0. 49	0. 01	-405. 08
						27. 00		27. 00	-3399. 82
		VE	F4 5.		0.50@	0.000	0.40	0.00	(-0. 12)
		X5	FA-FA	M	3. 58②	0.00	0. 49	0.05	-421. 72 -2200. 92
						27. 00 0. 000		27. 00 0. 00	-3399. 82 (-0. 17)
		Х6	FA-FA	M	4. 31②	0.000	0. 32	0.00	-523. 68
				"	1.012	27. 00	J. 02	27. 00	-3077. 00
						0.000		0.00	(-0. 35)
		X1	FA-FA	M	4. 99②	0.00	0. 32	0. 01	-1082. 40
						30.00		30.00	-3077. 00
						0.000		0.00	(-0.34)
	45	X2	FA-FA	M	3. 38②	0.00	0. 49	0.05	-1165. 89
	4F					30.00		30.00	-3399. 82
		Х3	EV -EV	м	2 11/0	0.000	0. 49	0.00	(-0.34)
		۸۵	FA-FA	M	3. 11②	0. 00 30. 00	0.49	0. 01 30. 00	-1159. 97 -3399. 82
			_			0.000		0.00	(-0. 34)
		Х4	FA-FA	M	3. 11②	0.00	0. 49	0. 01	-1159. 98
		L			l	3.00		5. 51	

Y方向負加力時

Y方向負加	17円					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	
		X4	FA-FA	M	3. 112	30.00	0. 49	30.00	-3399. 82	
						0.000		0.00	(-0.34)	
		X5	FA-FA	М	3. 38②	0.00	0. 49	0. 05	-1165. 89	
	4F					30.00		30.00	-3399. 82	
						0.000		0.00	(-0.35)	
		X6	FA-FA	M	4. 99②	0.00	0. 32	0. 01	-1082. 40	
						30.00		30. 00	-3077. 00	
		V4	F4 F4	l .,	7.05@	0.000	0.50	0.00	(-0.41)	
		X1	FA-FA	M	7. 95②	0.00	0. 56	0.00	-1952. 40	
	-					30. 00 0. 000		30. 00 0. 00	-4729. 51 (-0. 40)	
		X2	FA-FA	M	3. 36②	0.000	0. 68	0.04	-2664. 18	
		\\Z	'' ''	"	0.000	30.00	0.00	30. 00	-6704. 83	
						0.000		0.00	(-0.40)	
		Х3	FA-FA	М	3. 19②	0.00	0. 68	0. 01	-2663. 13	
	3F					30.00		30.00	-6704. 83	
	35					0.000		0.00	(-0.40)	
		X4	FA-FA	M	3. 19②	0.00	0. 68	0. 01	-2663. 13	
						30.00		30. 00	-6704. 83	
						0.000		0.00	(-0.40)	
		X5	FA-FA	M	3. 36②	0.00	0. 68	0.04	-2664. 18	
						30. 00 0. 000		30. 00 0. 00	-6704. 83 (-0. 41)	
		Х6	X6	FA-FA	М	7. 95②	0.000	0. 56	0.00	-1952. 40
			17.17	IMI	1. 33(2)	30.00	0. 50	30. 00	-4729. 51	
						0. 000		0.00	(-0. 63)	
		X1	FA-FA	М	9. 30②	0.00	0. 56	0. 03	-2973. 24	
						30.00		30. 00	-4729. 51	
					0.00@	0.000		0.00	(-0.64)	
		X2 FA-	FA-FA	M	3. 39②	0.00	0. 68	0.06	-4318. 81	
Y3						30.00		30. 00	-6704. 83	
		Vo.		٠.,	2.44@	0.000	0.00	0.00	(-0.65)	
		X3	FA-FA	M	3. 44②	0. 00 30. 00	0. 68	0. 01 30. 00	-4333. 81 -6704. 83	
	2F					0. 000		0.00	(-0.65)	
		X4	FA-FA	M	3. 44②	0.00	0. 68	0.00	-4333. 81	
					3. 44@	30.00		30. 00	-6704. 83	
						0.000		0.00	(-0.64)	
		Х5	FA-FA	M	3. 39②	0.00	0. 68	0.06	-4318. 81	
						30.00		30.00	-6704. 83	
						0. 000		0.00	(-0.63)	
		Х6	FA-FA	M	9. 30②	0.00	0. 56	0. 03	-2973. 24	
						30.00		30.00	-4729. 51	
		X1	EV-EV	M	2 044	0.000	0. 56	0.00	(-0. 91*)	
		^1	FA-FA	M	2. 94①	30.00	U. 30	0. 01 30. 00	-4318. 62 -4729. 51	
			+			0. 000		0.00	(-1. 00*)	
		X2	FB-FB	M	2. 47①	0.000	0. 68	0.00	-6704. 83	
				"		30.00	3. 00	30. 00	-6704. 83	
						0.000		0.00	(-1.00*)	
		Х3	FB-FB	M	2. 47①	0.00	0. 68	0.00	-6704. 83	
	1F					30.00		30. 00	-6704. 83	
	"					0.000		0.00	(-1.00*)	
		X4	FB-FB	M	2. 47①	0.00	0. 68	0.00	-6704. 83	
			-			30. 00 0. 000		30. 00 0. 00	-6704. 83 (-1. 00*)	
		X5	FB-FB	M	2. 47①	0.000	0. 68	0.00	-6704. 83	
		7.0	1010	"	2.7/	30.00	0.00	30.00	-6704. 83	
			+			0.000		0.00	(-0. 91*)	
		X6 FA-F	FA-FA	M	2. 94①	0.00	0. 56	0. 01	-4318. 62	
						30.00		30.00	-4729. 51	
						l.				

c) R C壁の部材種別

τ u : 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) モート : 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	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 007	0. 2	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0.008	0. 2	30.00
^1	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 010	0. 3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 015	0. 5	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 004	0. 1	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 003	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0. 2	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0. 3	30.00
٨٧	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0. 3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 015	0. 4	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 012	0. 4	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	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. 001	0.0	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. 001	0.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 004	0. 1	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 005	0. 1	30. 00
Λ4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 005	0. 1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 006	0. 2	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.003	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 010	0. 3	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 012	0. 4	30. 00
Λΰ	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 012	0. 4	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 017	0. 5	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0. 1	27. 00
Ve	4F	Y2	Y3	WA	M	0.003	0. 1	30.00
X6	3F	Y2	Y3	WA	М	0. 004	0. 1	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 007	0. 2	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 019	0. 6	30. 00

X方向負加力時

入 刀 円 貝 ル		抽 夕 1	計タり	= \. h	ŧ-ŀ*	7 11 /Fa	7.11	E ₀
フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク		τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 002	0. 1	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 003	0. 1	30. 00
٨١	3F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0. 1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 007	0. 2	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0. 6	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.003	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 010	0. 3	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WA	M	0.012	0. 4	30.00
۸۷	3F	Y2	Y3	WA	M	0.012	0. 4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 017	0. 5	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0. 1	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0. 1	30.00
۸٥	3F	Y2	Y3	WA	M	0.005	0. 1	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.006	0. 2	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
Х4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27. 00
۸4	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	27. 00

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	₹-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30. 00
X4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 001	0.0	30.00
^4	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. 003	0. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0. 2	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0. 3	30. 00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 011	0. 3	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 014	0. 4	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 012	0. 3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 006	0. 2	27. 00
X6	4F	Y2	Y3	WA	M	0.008	0. 2	30.00
^6	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 010	0. 3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 015	0. 4	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 004	0. 1	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	М	0. 022	0. 6	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 033	0. 9	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 038	1.1	30.00
^1	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 042	1.3	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 045	1.4	30. 00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 048	1.4	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 023	0. 6	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 038	1.0	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 046	1.4	30.00
٨٧	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 049	1.5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 058	1.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.065	1.9	30. 00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 022	0. 6	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 037	1. 0	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 046	1.4	30.00
۸۵	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 049	1.5	30. 00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 057	1.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.065	1.9	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 022	0.6	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 037	1.0	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 046	1.4	30.00
^4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 049	1. 5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 057	1.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 065	1. 9	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 023	0. 6	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 038	1.0	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 046	1.4	30.00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 049	1. 5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 058	1. 7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 065	1.9	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 022	0. 6	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 033	0. 9	27. 00
Х6	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 038	1.1	30.00
۸۵	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 042	1.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0. 045	1.4	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0. 048	1.4	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. 039	1. 0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 053	1.4	27. 00
X1	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 063	1. 9	30.00
^1	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 072	2. 2	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 082	2. 5	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 087	2. 6	30. 00

BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 NO. 35

Y方向負加力時

フルーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	ŧ-ŀ*	τ u/Fc	τu	Fc
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 072	1.9	27. 00
X2	4F	Y2	Y3	WA	M	0.086	2. 6	30.00
^2	3F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2. 7	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 103	3. 1	30. 00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 116	3. 5	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 040	1. 1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 071	1. 9	27. 00
Х3	4F	Y2	Y3	WA	M	0. 086	2. 6	30.00
۸۵	3F	Y2	Y3	WA	M	0.089	2. 7	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 103	3. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 116	3. 5	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.040	1.1	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 071	1. 9	27. 00
X4	4F	Y2	Y3	WA	M	0.086	2. 6	30.00
^4	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 089	2. 7	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 103	3. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 116	3. 5	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 043	1. 2	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 072	1. 9	27. 00
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0.086	2. 6	30.00
Λ5	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 090	2. 7	30. 00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 103	3. 1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 116	3. 5	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0. 039	1.0	27. 00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0. 053	1.4	27. 00
Х6	4F	Y2	Y3	WA	M	0.063	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0. 072	2. 2	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0. 082	2. 5	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0. 087	2. 6	30. 00

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

t-ト゛ : 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

コエマノコエ	HE / Y /		
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		

BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 No. 35

モード : 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

構造	RC	SRC	S
P1	τ u/Fc		λ e1
P2			λ e2
P3			靭性
P4			接合

ŧ-ト゛ : 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
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 082			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 087			

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	₹-ŀ*	P1	P2	P3	P4
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 103			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 116			

Y方向負加力時 X3 フレーム 壁の部材種別

. , , , , , , , , , , , , , ,	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		111777						
階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 103			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 116			

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
Ī	2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 103			
	1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 116			

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
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 103			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 116			

Y方向負加力時 X6 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
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 082			
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0. 087			

Y方向負加力時 Y2 フレーム 柱の部材種別

階名	軸名	構造	ランク	ŧ-ŀ*	P1	P2	P3	P4	P5
	X2	RC	FD-FD	M	5. 182	0. 65	0. 40	0.000	
15	Х3	RC	FD-FD	M	6. 132	0. 65	0. 40	0.000	
l ir	X4	RC	FD-FD	M	6. 142	0. 65	0. 40	0.000	
	X5	RC	FD-FD	M	5. 182	0. 65	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	≦	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
	۸۷	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	VII	270. 1	UK
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	VII	275. 1	OK
"	۸٥	R		29. 0	1. 200	0. 0	29. 0	VII	270. 1	UK
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	OK
	۸4	R		30. 6	1. 200	0.0	30. 6	\leq	275. 1	UK
	X5	L		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	≦	275. 1	OK
	ΛO	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	≦	270.1	UK

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
	V1	L	0	-106. 0	1 100	0E 4	12. 1	\leq	270 5	OK
	X1	R	0	115. 5	1. 100	85. 4	209. 5	\leq	370. 5	UN
	X2	L	0	-108. 7	1. 100	90. 7	8. 9	\leq	344. 5	OK
	۸۷	R	0	107. 6	1. 100	90. 7	207. 4	\leq	344. 0	UN
7F	Х3	L	0	-108. 1	1. 100	90. 1	9. 0	VII	344. 5	OK
/ //	۸٥	R	0	108. 1	1. 100	30. I	207. 3	\leq	344. 3	UIX
	Х4	L	0	-107. 6	1. 100	89. 6	9. 0	\parallel	344. 5	OK
	Λ4	R	0	108. 7	1. 100	09. 0	207. 2	\leq	344. 3	UK
	Х5	L	0	-115. 5	1. 100	94. 9	11.1	≦	370. 5	ОК
	٨٥	R	0	106. 0	1. 100	34. 3	210. 4	\parallel	370. 3	OIX
	X1	L	0	-88. 9	1. 100	89. 2	9. 2	\leq	370. 5	OK
	Λī	R	0	90. 8	1. 100	03. 2	188. 9	\leq	370. 3	OIX
	Х2	L	0	-87. 3	1. 100	90. 1	11.8	≦	344. 5	OK
	, , L	R	0	87. 4	1. 100	00.1	186. 5	≦	011.0	OIX
6F	Х3	L	0	-87. 4	1. 100	90. 1	11.8	≦	344. 5	OK
	7.0	R	0	87. 4	1. 100	00.1	186. 5	\leq	011.0	OIX
	X4	L	0	-87. 4	1. 100	90. 2	11.8	₩	344. 5	OK
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	R	0	87. 3	1. 100	00. 2	186. 5	≦		OI.
	Х5	L	0	-90. 8	1. 100	91. 1	9. 4	≦	370. 5	OK
	7.0	R	0	88. 9		****	189. 1	\leq		
	X1	L	0	-88. 0	1. 100	88. 3	9. 1	. ∧	381. 3	OK
		R	0	91. 7			188. 8	\leq		
	X2	L	0	-87. 5	1. 100	90. 3	11. 8	\leq	354. 4	OK
		R	0	87. 2			186. 5	≦		
5F	Х3	F	0	-87. 4	1. 100	90. 1	11.8	, IIA	354. 4	OK
		R	0	87. 4			186. 5	\ <u> </u>		
	X4	L	0	-87. 2	1. 100	90.0	11.8	\ <u> </u>	354. 4	OK
		R	0	87. 5			186. 5	\ ∧		
	Х5	F	0	-91. 7	1. 100	92. 0	9. 5	II/	381.3	OK
		R	0	88. 0			189. 2	≦		

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
	V1	L	0	-88. 2	1 100	00 5	9. 2	¥	201.2	OV
	X1	R	0	91.5	1. 100	88. 5	188. 8	VII VII	381. 3	OK
	Vo	L	0	-87. 5	1 100	00.0	11. 8	VII	254.4	OK
	X2	R	0	87. 3	1. 100	90. 2	186. 5	≦	354. 4	UK
4F	Vo	L	0	-87. 4	1 100	00.1	11.8	VII	254.4	OK
46	Х3	R	0	87. 4	1. 100	90. 1	186. 5	VII VII	354. 4	UN
	X4	L	0	-87. 3	1. 100	90. 1	11.8	VII VII	354. 4	OK
	۸4	R	0	87. 5	1. 100	90. I	186. 5	\leq	334. 4	UIN
	Х5	L	0	-91. 5	1. 100	91.8	9. 5	≦	381. 3	OK
	Λū	R	0	88. 2	1. 100	91.0	189. 2	\leq	301. 3	UIN
	X1	L	0	-88. 2	1. 100	88. 5	9. 2	\leq	381. 3	OK
	٨١	R	0	91.5	1. 100	00. 0	188. 8	\leq	301. 3	UIN
	X2	L	0	-87. 5	1. 100	90. 2	11. 8	VII VII VII VII	354. 4	OK
	٨٧	R	0	87. 3	1. 100	30. Z	186. 5		334. 4	UIN
3F	Х3	L	0	-87. 4	1. 100	90. 1	11. 8	\leq	354. 4	OK
31	٨٥	R	0	87. 4	1. 100	30. 1	186. 5	≦	004. 4	OIX
	Х4	L	0	-87. 3	1. 100	90. 1	11.8	VII VII	354. 4	OK
	Λ 1	R	0	87. 5	1. 100	30. 1	186. 5	\leq	004. 4	OIX
	Х5	L	0	-91. 5	1. 100	91.8	9. 5	\leq	381. 3	OK
	7.0	R	0	88. 2	1. 100	01.0	189. 2	\leq	001.0	OI C
	X1	L	0	-87. 9	1. 100	88. 2	9. 1	VII VII	381.3	OK
		R	0	91. 7	1. 100	00. 2	188. 8	≦	001.0	
	X2	L	0	-87. 4	1. 100	90. 2	11.8	VII VII	354. 4	OK
		R	0	87. 3			186. 5			
2F	Х3	L	0	-87. 4	1. 100	90. 1	11.8	VII VII	354. 4	OK
		R	0	87. 4			186. 5			
	X4	L	0	-87. 3	1. 100	90. 1	11.8	VII VII VII VII	354. 4	0K
		R	0	87. 4			186. 5	=		
	Х5	L	0	-91. 7	1. 100	92. 1	9. 5	_	381. 3	0K
		R	0	87. 9			189. 2			
	X1	L R		-131.3	1. 200	249. 5	168. 1	VII VII	2307. 2	OK
		_		186. 1			485. 5	<u> </u>		
	X2	L R		-164. 2	1. 200	164. 4	33. 1	<u> </u>	2307. 2	0K
		-		153. 2 -158. 7			350. 5 66. 1	VII VII VII		
1F	Х3	L R		158. 7	1. 200	187. 3	383. 5	<u> </u>	2307. 2	OK
		L		-153. 2			37. 6	<u> </u>		
	Х4	R		164. 2	1. 200	159. 0	355. 0	VII VII	2307. 2	0K
		L		-186. 1			84. 1	<u> </u>		
	Х5	R		131. 3	1. 200	225. 2	401. 5	VII VII	2307. 2	OK
		111		101.0			1 01. J	=		

Y3フレーム (X方向正加力)

層名	軸名	/JH /	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
76 0		ı	0	-134. 7			231. 8	≦		
	X1	R	0	140. 1	1. 100	333. 2	506. 6		529. 2	OK
	VO	L	0	-137. 5	1 100	222.0	232. 1	≦	F00 0	OV
	X2	R	0	137. 3	1. 100	336. 0	506. 9	≦	529. 2	OK
7F	Х3	L	0	-137. 4	1. 100	335. 9	232. 1	\leq	529. 2	OK
/ / /	۸٥	R	0	137. 4	1. 100	ააა. ყ	506. 9	\leq	3Z9. Z	UK
	Х4	L	0	-137. 3	1. 100	335. 8	232. 1	≦	529. 2	OK
	Λ 1	R	0	137. 5	1. 100	333. 0	506. 9	≦	020. Z	OIX
	Х5	L	0	-140. 1	1. 100	338. 6	232. 4	≦	529. 2	ОК
	7.0	R	0	134. 7	1. 100	000. 0	507. 1	≦	020.2	OIX
	X1	L	0	-132. 4	1. 100	334. 8	235. 8	\leq	529. 2	ok
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	R	0	134. 7	1. 100	001.0	502. 9	≦	020.2	
	X2	L	0	-133. 6	1. 100	335. 9	235. 9	\leq	529. 2	ok
		R	0	133. 5			503. 1	\leq		J
6F	Х3	L	0	-133. 6	1. 100	335. 9	235. 9	≦	529. 2	l ok l
		R	0	133. 6			503. 1	≦		
	X4	L	0	-133. 5	1. 100	335. 9	235. 9	≦	529. 2	l ok l
		R	0	133. 6			503. 0	≦		
	Х5	F	0	-134. 7	1. 100	337. 0	236. 0	≦	529. 2	l ok l
		R	0	132. 4			503. 2	≦		
5F	X1	L	0	-137. 4	1. 100	386. 2	287. 4	\leq	670. 0	OK
		R	0	140. 5			565. 3	≦		

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
		L	0	-139. 0	1 100	007.0	287. 5	\leq	670.0	
	X2	R	0	138. 9	1. 100	387. 8	565. 5	≦	670. 0	0K
	V0	L	0	-139. 0	1 100	007.7	287. 5	≦	070.0	01/
	Х3	R	0	139. 0	1. 100	387. 7	565. 5	≦	670. 0	0K
5F		L	0	-138. 9			287. 5	<u></u>		
	Х4	R	0	139. 0	1. 100	387. 7	565. 5	<u></u>	670. 0	0K
		Ë	0	-140.5			287. 7	<u>=</u>		
	Х5	R	0	137. 4	1. 100	389. 3	565. 6	\	670. 0	0K
		L	0	-137. 5			287. 4	<u>=</u>		
	X1	R	0	140. 5	1. 100	386. 2	565. 3	<u>=</u>	670. 0	OK
		Ľ	0	-139. 0			287. 5	\		
	Х2	R	0	139. 0	1. 100	387. 8	565. 5	11	670. 0	0K
		_	0				287. 5	=		
4F	Х3	L R	0	-139. 0 139. 0	1. 100	387. 7	565. 5	VII VII	670. 0	0K
		-								
	Х4	L	0	-139. 0	1. 100	387. 7	287. 5	\ <u> </u>	670. 0	OK
		R	0	139. 0			565. 5	VIII		
	Х5	F	0	-140.5	1. 100	389. 2	287. 7	\ <u> </u>	670. 0	OK
		R	0	137. 5			565. 6	≦		
	X1	L	0	-156. 0	1. 100	572. 5	473. 7	\ <u> </u>	1186.0	OK
		R	0	162. 1			791. 9	≦		
	X2	L	0	-159. 2	1. 100	575. 6	474. 0	≦	1186.0	OK
	7.2	R	0	159. 0	1. 100	070.0	792. 2	≦	1100.0	OI.
3F	Х3	L	0	-159. 1	1. 100	575. 5	474. 0	VII VII	1186. 0	OK
	Λ0	R	0	159. 1	1. 100	070.0	792. 2	\leq	1100.0	Oit
	Х4	L	0	-159. 0	1. 100	575. 4	474. 0	≦	1186. 0	OK
	7,7	R	0	159. 2	1. 100	070. 4	792. 2	\leq	1100.0	OIX
	Х5	L	0	-162. 1	1. 100	578. 6	474. 3	VII	1186. 0	OK
	٨٥	R	0	156. 0	1. 100	370.0	792. 5	VII VII	1100.0	UIX
	X1	L	0	-158. 5	1 100	662. 4	570. 1	≦	11/0 0	OK
	٨١	R	0	164. 9	1. 100	002. 4	893. 5	≦	1148. 0	UK
	VO	L	0	-161. 7	1 100	CCE C	570. 5	\leq	1140.0	OV
	X2	R	0	161. 7	1. 100	665. 6	893. 9	VII VII	1148. 0	OK
0.5	VO	L	0	-161. 7	1 100	CCE C	570. 5	VII VII	1140.0	OV
2F	Х3	R	0	161. 7	1. 100	665. 6	893. 9	≦	1148. 0	OK
	V.4	L	0	-161. 7	1 100	225 2	570. 5	\leq	1110 0	01/
	Х4	R	0	161. 7	1. 100	665. 6	893. 9	≦	1148. 0	OK
		L	0	-164. 9			570. 8	≦		
	Х5	R	0	158. 5	1. 100	668. 8	894. 2	_	1148. 0	OK
		Ī		-158. 7			1287. 4	VII VII		
	X1	R		200. 1	1. 200	1205. 1	1646. 2	<u> </u>	2592. 2	0K
		L		-183. 1			1110.1			
	Х2	R		175. 7	1. 200	1077. 7	1468. 9	<u>=</u>	2732. 7	0K
		L		-179. 4			1237. 2	<u>=</u>		
1F	Х3	R		179. 4	1. 200	1180. 4	1595. 9		2686. 4	OK
		L		-175. 7			1234. 3	<u> </u>		
	Х4	R		183. 1	1. 200	1175. 0	1593. 0	1	2690. 5	OK
		T .		-200. 1			1356. 5	<u> </u>		
	Х5	L R		158. 7	1. 200	1297. 2		<u>≅</u>	2749. 6	OK
		ΙK		108. /			1715. 3	=		

Y4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		-24. 6	1. 200	0.0	24. 6	VII	275. 1	OK
	٨١	R		38. 6	1. 200	0.0	38. 6	≦	270. 1	UK
	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	≦	275. 1	OK
"	۸۵	R		31.6	1. 200	0.0	31.6	\leq	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	273. 1	UK
	X5	L		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	≦	275. 1	OK
	۸٥	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	273. 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		-2. 6	1 200	0.0	2. 6	≦	502. 1	OK
10	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	UN
''	Y3	L		-7. 6	1. 200	0.0	7. 6	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	≦	302.1	UN

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		-2. 9	1. 200	0 0	2. 9	\leq	502. 1	OK
1F	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
I IF	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0. 0	3. 8	≦	302. 1	UN

X3フレーム (X方向正加力)

71000	(,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,									
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
117	Y3	L		-9. 9	1. 200	0 0	9. 9		502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302.1	UN

X4フレーム (X方向正加力)

_		(117313—									
	層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
Г		V1	L		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
	10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	≦	302. 1	UN
	IF	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
		13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302. 1	UIN

X5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		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	\leq	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
117	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	\leq	302. 1	UK

X6フレーム (X方向正加力)

7070 7)H /	·J/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 6	1. 200	0 0	2. 6	≦	502. 1	OK
10	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	UK
IF	Y3	L		-7. 6	1. 200	0.0	7. 6	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	≦	302. 1	UIN

Y1フレーム (X方向負加力)

層名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-22. 7	1. 200	0.0	22. 7	≦	275. 1	OK
	٨١	R		35. 4	1. 200	0.0	35. 4	\leq	270. 1	UK
	Х2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	\leq	275. 1	OK
	٨٧	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	≦	275. 1	UK
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	≦	275. 1	OK
11	۸۵	R		29. 0	1. 200	0.0	29. 0	\leq	275. 1	UK
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	≦	275. 1	OK
	۸4	R		30. 6	1. 200	0.0	30. 6	≦	270. 1	UK
	Х5	L		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	≦	275. 1	OK
	ΛĐ	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	≦	270. 1	UN

Y2フレーム(X方向負加力)

1270-4	(人刀門貝	/JU /	(1)							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L	0	-106. 0	1. 100	-94. 9	210. 4	VII	370. 5	OK
	٨١	R	0	115. 5	1. 100	-94. 9	11. 1	VII	370. 3	UIN
	Х2	L	0	-108. 7	1. 100	-89. 6	207. 2	VII	344. 5	OK
7F	۸۷	R	0	107. 6	1.100	-09. 0	9. 0	\leq	344. 3	UIN
/ / /	Х3	L	0	-108. 1	1. 100	-90. 1	207. 3	VII	344. 5	OK
	۸٥	R	0	108. 1	1.100	-90. I	9. 0	VII	344. 0	UN
	Х4	L	0	-107. 6	1. 100	-90. 7	207. 4	≦	344. 5	OK
	۸4	R	0	108. 7	1.100	-90. 7	8. 9	\leq	344. 0	

Y2フレーム(X方向負加力)

7F X5 L 0 -115.5 1 100 -85.4 209.5 ≦ 370.5 OK X1 L 0 -88.9 1 100 -91.1 189.1 ≦ 370.5 OK K2 L 0 -87.3 1 100 -90.2 186.5 ≦ 344.5 OK F X3 L 0 -87.4 1 100 -90.1 11.8 ≦ 344.5 OK X4 L 0 -87.4 1 1.00 -90.1 11.8 ≦ 344.5 OK X5 L 0 -90.8 1 100 -90.1 11.8 ≦ 344.5 OK X5 L 0 -90.8 1 100 -90.1 188.9 ≦ 370.5 OK X1 L 0 -87.5 1 1.00 -90.0 186.5 ≦ 381.3 OK <td< th=""><th> </th><th>、(Ⅹ方向負 軸名</th><th></th><th>ロ) ヒンジ</th><th>QL</th><th>n</th><th>Qm</th><th>QL+n·Qm</th><th></th><th>Qsu</th><th>判定</th></td<>		、(Ⅹ方向負 軸名		ロ) ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
X1			1			n	UIII		<	ŲSU	刊化
X1	7F	X5				1. 100	-85. 4			370. 5	0K
X1			-								
KZ L 0 −87.4 1.100 −90.2 118.5 ≤ 344.5 O AX3 L 0 −87.4 1.100 −90.1 186.5 ≤ 344.5 OK AX4 L 0 −87.4 1.100 −90.1 111.8 ≤ 344.5 OK X5 R 0 −87.4 1.100 −90.1 111.8 ≤ 344.5 OK X5 R 0 –88.0 1.100 −90.1 118.9 ≤ 344.5 OK X1 L 0 –88.0 1.100 –90.0 118.6 ≤ 381.3 OK X2 L 0 –87.2 1.100 –90.1 186.5 ≤ 381.3 OK X4 L 0 –87.2 1.100 –90.1 186.5 ≤ 354.4 OK X4 L 0 –87.2 1.100 –90.1 118.6 ≤ 354.		X1	_			1. 100	-91.1		=	370. 5	0K
6F			+								
6F		X2	_			1. 100	-90. 2			344. 5	0K
X4			-								
X4	6F	Х3				1. 100	-90. 1		$\stackrel{\geq}{-}$	344. 5	0K
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			+						$\stackrel{\geq}{=}$		
X5		Х4				1. 100	-90. 1		ᆗ	344. 5	0K
X1			_								
X1		Х5	_			1. 100	-89. 2		≦	370. 5	0K
X1			_								
X2		X1				1. 100	-92.0			381.3	0K
FF			-								
F		X2	_			1. 100	-90.0			354. 4	OK
X3			_						≦		
X4	5F	Х3				1 100	-90 1		≦	354 4	ОК
X4		7.0	R			1. 100	00.1			001.1	OI.
X5		XΔ	_			1 100	-90 3			354 4	ΩK
X1		7.7	R			1. 100	50. 5			004. 4	OI.
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X 5	_			1 100	_88 3		≦	201 2	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		٨٥	R			1. 100	JU. J			JU1. J	UI.
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		¥1				1 100	_01 0			201 2	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		ΛI	R	0	91. 5	1. 100	91.0	9. 5	≦	301. 3	UIX
AF		٧o	L	0	-87. 5	1 100	_00_1	186. 5		25/ /	OK
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		۸۷	R	0	87. 3	1. 100	-90. 1	11.8	≦	354.4	UK
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	45	Vo	L	0	-87. 4	1 100	00.1	186. 5	≦	254.4	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	45	۸۵	R	0	87. 4	1. 100	-90. 1	11.8	≦	304.4	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		V.4	L	0	-87. 3	1 100	00.0	186. 5	≦	254.4	OV
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		λ4	R	0	87. 5	1. 100	-90. 2	11.8	≦	354. 4	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		VE	L	0	-91. 5	1 100	00 5	188. 8	≦	201.2	OV
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		λb	R	0	88. 2	1. 100	-88. 5	9. 2	≦	381.3	UK
$ \begin{array}{ c c c c c c c c } \hline X1 & R & 0 & 91.5 & 1.100 & -91.8 & 9.5 & \leq & 381.3 & 0K \\ \hline X2 & L & 0 & -87.5 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X3 & R & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & L & 0 & -87.3 & 1.100 & -90.2 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & L & 0 & -87.3 & 1.100 & -90.2 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & R & 0 & 87.5 & 1.100 & -88.5 & 188.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & R & 0 & 88.2 & 1.100 & -88.5 & 188.8 & \leq & 381.3 & 0K \\ \hline X1 & L & 0 & -87.9 & 1.100 & -92.1 & 189.2 & \leq & 381.3 & 0K \\ \hline X2 & L & 0 & -87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & R & 0 & 87.3 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & R & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & L & 0 & -87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & L & 0 & -87.3 & 1.100 & -90.2 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & R & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.2 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & R & 0 & 87.9 & 1.100 & -88.2 & 118.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & R & 0 & 87.9 & 1.100 & -88.2 & 118.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X2 & L & -131.3 & 1.200 & -225.2 & 401.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & R & 153.2 & 1.200 & -159.0 & 355.0 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & L & -158.7 & 1.200 & -187.3 & 383.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & L & -155.7 & 1.200 & -187.3 & 365.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & L & -155.7 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & L & -153.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & L & -158.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X4 & L & -158.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X5 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X5 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X6 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X8 & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & L & -186.1 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & $		V4	L	0	-88. 2	1 100	01.0	189. 2	≦	001.0	01/
$ \begin{array}{ c c c c c c c c c } \hline X2 & \frac{L}{R} & 0 & -87.5 \\ \hline R & 0 & 87.3 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X3 & \frac{L}{R} & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & \frac{L}{R} & 0 & 87.5 & 1.100 & -90.2 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & \frac{L}{R} & 0 & 87.5 & 1.100 & -90.2 & 118.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & \frac{L}{R} & 0 & 88.2 & 1.100 & -88.5 & 9.2 & \leq & 381.3 & 0K \\ \hline X1 & \frac{L}{R} & 0 & -87.9 & 1.100 & -92.1 & 189.2 & \leq & 381.3 & 0K \\ \hline X2 & \frac{L}{R} & 0 & 87.3 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & \frac{L}{R} & 0 & 87.3 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & \frac{L}{R} & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X4 & \frac{L}{R} & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.1 & 186.5 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & \frac{L}{R} & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.2 & 188.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & \frac{L}{R} & 0 & 87.4 & 1.100 & -90.2 & 188.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X5 & \frac{L}{R} & 0 & 87.9 & 1.100 & -88.2 & 188.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 87.9 & 1.100 & -88.2 & 188.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 87.9 & 1.100 & -88.2 & 188.8 & \leq & 354.4 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 136.1 & 1.200 & -225.2 & 401.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 158.7 & 1.200 & -159.0 & 355.0 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 158.7 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 158.7 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 0 & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X7 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X8 & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 350.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 485.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 485.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 485.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline X9 & \frac{L}{R} & 164.2 & 1.200 & -164.4 & 485.5 & \leq & 2307.2 & 0K \\ \hline $		ΧI	R	0	91.5	1. 100	-91.8	9. 5	≦	381.3	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		V0	L	0		4 400	00.4	186. 5		054.4	01/
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X2	R	0		1. 100	-90. 1			354. 4	UK
$ \begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	0.5	V0	-	0	-87. 4	4 400	00.4	186. 5		054.4	01/
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	3F	Х3	R			1. 100	-90. 1		≤	354. 4	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_						_		
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X4		0		1. 100	-90. 2			354. 4	UK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			+	0				188. 8			
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х5				1. 100	-88. 5			381.3	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			L								
$ \begin{array}{ c c c c c c c c } \hline X2 & \begin{array}{ c c c c c } \hline X2 & \begin{array}{ c c c c } \hline X2 & \begin{array}{ c c c c } \hline X3 & \begin{array}{ c c c c } \hline X3 & \begin{array}{ c c } \hline X3 & \begin{array}{ c c c } \hline X3 & \begin{array}{ c c c } \hline X3 & \begin{array}{ c c } \hline X4 & \begin{array}$		X1	R			1. 100	-92. 1			381. 3	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			+-								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X2	_			1. 100	-90. 1			354. 4	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			+						<u>-</u>		
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	2F	Х3				1. 100	-90. 1		<u></u>	354. 4	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			+								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X4	_			1. 100	-90. 2			354. 4	OK
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			-								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		Х5				1. 100	-88. 2			381. 3	0K
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			_								
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		X1				1. 200	−225 . 2		<	2307. 2	0K
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			+								
1F X3 $\frac{L}{R}$ $\frac{-158.7}{158.7}$ 1. 200 $\frac{-187.3}{66.1} \stackrel{?}{\leq}$ 2307. 2 OK X4 $\frac{L}{R}$ $\frac{-153.2}{164.2}$ 1. 200 $\frac{-164.4}{33.1} \stackrel{?}{\leq}$ 2307. 2 OK		X2				1. 200	-159. 0		=	2307. 2	0K
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			-								
$\begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	1F	Х3	_			1. 200	-187. 3		= <	2307. 2	0K
X4 R 164. 2 1. 200 -164. 4 33. 1 ≤ 2307. 2 0K			-								
y ₅ L −186.1 1 200 −240.5 485.5 ≦ 2307.2 0K		X4	_			1. 200	-164. 4			2307. 2	0K
			٠.								
N 101.0 108.1 ≥		Х5				1. 200	-249. 5			2307. 2	0K
			Ιĸ		131.3			108.1	<u>=</u>		

Y3フレーム (X方向負加力)

Y3フレー <i>1</i> 層名	▲(X方向負 軸名	加力	り) ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
眉石		L	0	-134. 7	n		507. 1	≦		刊化
	X1	R	0	140. 1	1. 100	-338. 6	232. 4	≦	529. 2	OK
		T.	0	-137. 5			506. 9	≦		
	X2	R	0	137. 3	1. 100	-335. 8	232. 1	≦	529. 2	OK
75	V0	L	0	-137. 4	1 100	005.0	506. 9	≦	F00 0	01/
7F	Х3	R	0	137. 4	1. 100	-335. 9	232. 1	≦	529. 2	OK
	Х4	L	0	-137. 3	1. 100	-336. 0	506. 9	≦	529. 2	OK
	۸4	R	0	137. 5	1. 100	-330.0	232. 1	≦	JZ9. Z	UK
	Х5	L	0	-140. 1	1. 100	-333. 2	506. 6	≦	529. 2	ОК
	٨٥	R	0	134. 7	1. 100	000. Z	231. 8	≦	J23. Z	OIX
	X1	L	0	-132. 4	1. 100	-337. 0	503. 2	≦	529. 2	OK
		R	0	134. 7			236. 0	≦		
	X2	F	0	-133. 6	1. 100	-335. 9	503. 0	≦	529. 2	OK
		R	0	133. 5			235. 9	≦		
6F	Х3	L	0	-133. 6 133. 6	1. 100	-335. 9	503. 1 235. 9	≦	529. 2	0K
		R	0	-133. 5			503. 1	≦		
	X4	R	0	133. 6	1. 100	-335. 9	235. 9	<u>≅</u>	529. 2	0K
		T.	0	-134. 7			502. 9	<u>=</u>		
	Х5	R	0	132. 4	1. 100	-334. 8	235. 8	≦	529. 2	0K
		TL.	0	-137. 4			565. 6	=		
	X1	R	0	140. 5	1. 100	-389. 3	287. 7		670. 0	OK
	VC	T.	0	-139. 0	4 100	007 -	565. 5		070	011
	X2	R	0	138. 9	1. 100	-387. 7	287. 5	≦	670. 0	OK
5F	Va	L	0	-139. 0	1 100	207.7	565. 5	≦	670.0	ΟV
ЭF	Х3	R	0	139. 0	1. 100	-387. 7	287. 5	≦	670. 0	OK
	Х4	L	0	-138. 9	1. 100	-387. 8	565. 5	≦	670. 0	ок
	Λ4	R	0	139. 0	1. 100	-307. 0	287. 5	≦	070.0	OIX
	Х5	L	0	-140. 5	1. 100	-386. 2	565. 3	≦	670. 0	ОК
	, AO	R	0	137. 4	1. 100	000. 2	287. 4	≦	070.0	OI.
	X1	L	0	-137. 5	1. 100	-389. 2	565. 6	≦	670. 0	OK
		R	0	140. 5			287. 7	≦		
	X2	F	0	-139. 0	1. 100	-387. 7	565. 5	≦	670. 0	OK
		R	0	139. 0			287. 5	≦		
4F	Х3	R	0	-139. 0 139. 0	1. 100	-387. 7	565. 5 287. 5	≦	670. 0	0K
		L	0	-139. 0			565. 5	≦		
	X4	R	0	139. 0	1. 100	-387. 8	287. 5	≦	670. 0	OK
		L	0	-140. 5			565. 3	≦		
	Х5	R	0	137. 5	1. 100	-386. 2	287. 4		670. 0	0K
		L	0	-156. 0		570.0	792. 5	≦	4400.0	01/
	X1	R	0	162. 1	1. 100	-578. 6	474. 3	≦	1186. 0	OK
	VO	L	0	-159. 2	1 100	F7F 4	792. 2	≦	1100 0	OV
	X2	R	0	159. 0	1. 100	-575. 4	474. 0	≦	1186. 0	OK
3F	Х3	L	0	-159. 1	1. 100	-575. 5	792. 2	≦	1186. 0	OK
JI	۸۵	R	0	159. 1	1. 100	-J10. 0	474. 0	≦	1100.0	υn
	X4	L	0	-159.0	1. 100	-575. 6	792. 2	≦	1186. 0	ОК
	7.7	R	0	159. 2	1. 100	070.0	474. 0	≦	1100.0	011
	Х5	L	0	-162.1	1. 100	-572. 5	791. 9	≦	1186. 0	ОК
		R	0	156. 0			473. 7	≦		ļ
	X1	F	0	-158. 5	1. 100	-668. 8	894. 2	≦	1148.0	OK
		R	0	164. 9			570. 8	≦		
	X2	L R	0	-161. 7 161. 7	1. 100	-665. 6	893. 9 570. 5	≦	1148.0	OK
		L	0	-161. 7			893. 9	≦		
2F	Х3	R	0	161. 7	1. 100	-665. 6	570. 5	<u>≅</u>	1148.0	OK
		L	0	-161.7			893. 9	≦		
	Х4	R	0	161. 7	1. 100	-665. 6	570. 5	<u>=</u>	1148. 0	OK
		Τ̈́	0	-164. 9			893. 5	_=		
	Х5	R	0	158. 5	1. 100	-662. 4	570. 1	≦	1148.0	OK
	V-1	L		-158. 7	4 000	1007.0	1715. 3	<u></u>	0740 0	011
	X1	R		200. 1	1. 200	-1297. 2	1356. 5	≦	2749. 6	OK
1F	Vo	L		-183. 1	1 000	_1174_0	1593. 0	≦	2600 5	ΩV
	X2	R		175. 7	1. 200	-1174. 9	1234. 3	≦	2690. 5	OK
	Х3	L		-179. 4	1. 200	-1180.5	1595. 9	≦	2686. 4	0K
		-								

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
	Х3	R		179. 4	1. 200	-1180.5	1237. 2	\leq	2686. 4	OK
	X4	L		-175. 7	1. 200	-1077. 7	1468. 9	\leq	2732. 7	ОК
1F	Λ4	R		183. 1	1. 200	-1077.7	1110. 1	≦	2132.1	UK
	Х5	L		-200. 1	1. 200	-1205. 1	1646. 2	\leq	2592. 2	ОК
	VO	R		158. 7	1. 200	-1205. I	1287. 4	VII	2092. 2	UK

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	≦	275. 1	ОК
	٨١	R		38. 6	1. 200	0.0	38. 6	¥	270. 1	UK
	Х2	L		-33. 4	1. 200	0.0	33. 4	\leq	275. 1	ОК
	ΛZ	R		29. 9	1. 200	0. 0	29. 9	≦	275. 1	UIX
1F	Х3	L		-31. 6	1. 200	0.0	31. 6	\leq	275. 1	OK
11	۸٥	R		31. 6	1. 200	0.0	31. 6	¥	270. 1	UK
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	≦	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	OK
	ΛĐ	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	≦	2/0.1	UN

X1フレーム (X方向負加力)

X177 _	(///)									
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 6	1. 200	0 0	2. 6	≦	502. 1	OK
1F	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	UK
117	Y3	L		-7. 6	1. 200	0.0	7. 6	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0. 0	3. 2	\leq	302. 1	UK

X2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		-2. 9	1 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	≦	302. 1	UK
IF	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302. 1	UK

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		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	\parallel	502. 1	OK
15	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	≦	302. 1	UN
I IF	V2	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 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		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
15	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
11	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	30Z. I	UK

X5フレーム (X方向負加力)

1077	(///)	// /								
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	\leq	502. 1	ОК
15	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
11	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	\leq	502. 1	ОК
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	\leq	502. 1	UK

X6フレーム (X方向負加力)

1072 -	(/////	UH 2	3/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 6	1. 200	0 0	2. 6	≦	502. 1	OK
10	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	I OK
II	Y3	L		-7. 6	1. 200	0 0	7. 6	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	≦	302. 1	UN

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		-2. 6	1. 200	0.0	2. 6	\leq	502. 1	ОК
15	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	\leq	302. 1	UK
IF	Y3	L		-7. 6	1. 200	0.0	7. 6	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	\leq	302. 1	UK

X2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		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
117	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302. 1	UN

X3フレーム (Y方向正加力)

7077	(175)14332									
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 9	1. 200	0 0	2. 9	≦	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	≦	302. 1	UIN
11	Y3	L		-9. 9	1. 200	0 0	9. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302.1	UN

X4フレーム (Y方向正加力)

_		* 7313—									
	層名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
Г		V1	L		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
	10	11	R		7. 3	1. 200	0. 0	7. 3	≦	302. 1	UN
	IF	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
		13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302. 1	UK

X5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		-2. 9	1. 200	0 0	2. 9	VII	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
117	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	\leq	302. 1	UK

X6フレーム (Y方向正加力)

10 J D A	(I)) IHJ III.	ע אני	'J)							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 6	1. 200	0 0	2. 6	≦	502. 1	OK
10	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	UN
IF	Y3	L		-7. 6	1. 200	0.0	7. 6	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	≦	302. 1	UIN

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	≦	275. 1	OK
	٨١	R		35. 4	1. 200	0. 0	35. 4	\leq	270. 1	UIN
	Х2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	\leq	275. 1	OK
	٨٧	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	UIN
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	\leq	275. 1	OK
117	۸٥	R		29. 0	1. 200	0. 0	29. 0	VII	270. 1	UIN
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	\leq	275. 1	OK
	۸4	R		30. 6	1. 200	0. 0	30. 6	≦	270.1	UN
	Х5	L		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	\leq	275. 1	OK
	ΛĐ	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	\leq	2/0.1	UN

Y2フレーム (Y方向正加力)

1270-5	(Y 万间止	/JII /	(ני							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	L		-106. 0	1. 200	2. 5	103. 0	\leq	370. 5	OK
	٨١	R		115. 5	1. 200	2. 0	118. 5	≦	370. 0	UN
	X2	L		-108. 7	1. 200	-0. 1	108.8	≦	344. 5	OK
7F	٨٧	R		107. 6	1. 200	-0. 1	107. 4	\leq	344. 0	UK
/	Х3	L		-108. 1	1. 200	0.0	108. 1	\leq	344. 5	OK
	۸۵	R		108. 1	1. 200	0.0	108. 1	≦	344. 0	UN
	Х4	L		-107. 6	1. 200	0. 1	107. 4	≦	344. 5	OK
	Λ4	R		108. 7	1. 200	0.1	108. 9	\leq	344. 0	UN

Y2フレーム(Y方向正加力)

	、(Y方向亚 軸名	- JJL 7	ロ) ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
		L		-115. 5			118. 5	≦		
7F	Х5	R		106. 0	1. 200	-2. 5	103. 0	<u> </u>	370. 5	0K
	V1	L		-88. 9	1 000	0.1	85. 1	\leq	270 5	OV
	X1	R		90. 8	1. 200	3. 1	94. 6	\leq	370. 5	OK
	X2	L		-87. 3	1. 200	0.0	87. 3	VII	344. 5	OK
	٨٧	R		87. 4	1. 200	0. 0	87. 4	VII	344. 3	UK
6F	Х3	L		-87. 4	1. 200	0.0	87. 4	\leq	344. 5	OK
		R		87. 4			87. 4	\leq		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •
	X4	L		-87. 4	1. 200	-0.0	87. 4	\ <u> </u>	344. 5	OK
		R		87. 3			87. 3	\ 		
	Х5	L R		-90. 8 88. 9	1. 200	-3. 1	94. 6 85. 1	\ \	370. 5	OK
		L		-88. 0			81.6	11		
	X1	R		91. 7	1. 200	5. 3	98. 1	<u>=</u>	381. 3	OK
	V0	L		-87. 5	4 000	0.0	87. 6	<u>≤</u>	054.4	01/
	X2	R		87. 2	1. 200	-0.0	87. 1	\leq	354. 4	OK
5F	Х3	L		-87. 4	1. 200	0.0	87. 4	\leq	354. 4	OK
31	۸۵	R		87. 4	1. 200	0. 0	87. 4	\leq	304. 4	UK
	X4	L		-87. 2	1. 200	0. 1	87. 1	\leq	354. 4	OK
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	R		87. 5	1. 200	0. 1	87. 6	\ <u> </u>	557. 4	- OIL
	Х5	L		-91. 7	1. 200	-5. 3	98. 1	\leq	381. 3	OK
		R		88. 0 -88. 2			81.6	\ 		
	X1	L R		91.5	1. 200	6. 3	80. 6 99. 0	\ \	381. 3	OK
		L		-87. 5			87. 8	<u> </u>		
	X2	R		87. 3	1. 200	-0. 3	87. 0	<u>=</u>	354. 4	OK
45	V0	L		-87. 4	4 000	0.0	87. 4	\leq	054.4	01/
4F	Х3	R		87. 4	1. 200	0.0	87. 4	≦	354. 4	OK
	X4	L		-87. 3	1 200	0.2	87. 0	≦	354. 4	OK
	۸4	R		87. 5	1. 200	0. 3	87. 8	VII	354. 4	UK
	Х5	L		-91. 5	1. 200	-6. 3	99. 0	≦	381.3	OK
	Λ0	R		88. 2	1. 200	0. 0	80. 6	\leq	001.0	Oit
	X1	L		-88. 2	1. 200	6. 3	80. 7	\ <u> </u>	381. 3	OK
		R		91. 5			99. 0	≦		
	X2	L R		-87. 5 87. 3	1. 200	-0. 5	88. 1 86. 6	VII VII	354. 4	0K
		L		-87. 4			87. 4	<u> </u>		
3F	Х3	R		87. 4	1. 200	0.0	87. 4	<u>=</u>	354. 4	0K
		L		-87. 3			86. 6	<u>=</u>		
	X4	R		87. 5	1. 200	0. 5	88. 1	<u></u>	354. 4	OK
	VE	L		-91. 5	1 000	6.0	99. 0	≦	201 2	ΟV
	Х5	R		88. 2	1. 200	-6. 2	80. 7	\leq	381. 3	OK
	X1	L		-87. 9	1. 200	8. 9	77. 3	\leq	381. 3	OK
	Λ1	R		91.7	1. 200	0. 3	102. 4		001.0	OI.
	X2	L		-87. 4	1. 200	-1.3	88. 9	≦ \	354. 4	OK
		R		87. 3 -87. 4			85. 8	≦ ∨		
2F	Х3	L R		-87. 4 87. 4	1. 200	0.0	87. 4 87. 4	VII VII	354. 4	OK
		L		-87. 3			85. 8	<u></u>		
	X4	R		87. 4	1. 200	1. 3	88. 9	<u> </u>	354. 4	OK
		L		-91. 7	,		102. 4	<u>=</u>		
	X5	R		87. 9	1. 200	-8. 9	77. 3	<u> </u>	381. 3	OK
	V4	L		-131. 3	1 000	7 7	122. 1	¥	0007.0	OK
	X1	R		186. 1	1. 200	7. 7	195. 3	\leq	2307. 2	OK
	X2	L		-164. 2	1. 200	-2. 3	167. 0	\leq	2307. 2	OK
	۸۷	R		153. 2	1. 200	-Z. J	150. 5	\leq	2001. 2	UI.
1F	Х3	L		-158. 7	1. 200	0.0	158. 7	≦	2307. 2	OK
		R		158. 7		3.0	158. 7	\ 		
	X4	L		-153. 2	1. 200	2. 3	150. 5	VIII	2307. 2	OK
		R		164. 2			167. 0	≦ ~		
	Х5	R		-186. 1 131. 3	1. 200	-7. 7	195. 3 122. 1	<u>≅</u>	2307. 2	OK
		_π		131.3			122. 1	<u></u>		

Y3フレーム (Y方向正加力)

	、(Y方向正 Hand	加力		Οl	10	Om	Ol in Om		Oou	如中
層名	軸名	L	ヒンジ	QL -134. 7	n	Qm	QL+n·Qm 139. 0	≦	Qsu	判定
	X1	R		140. 1	1. 200	-3. 5	135. 8	<u> </u>	531. 7	0K
		L		-137. 5	4 000		137. 0	<u> </u>	F04 7	
	X2	R		137. 3	1. 200	0.4	137. 8	<u></u>	531. 7	0K
75	Va	L		-137. 4	1 200	0.0	137. 4	¥	E21 7	OV
7F	Х3	R		137. 4	1. 200	-0.0	137. 4	≦	531. 7	OK
	Х4	L		-137. 3	1. 200	-0.4	137. 8	\leq	531. 7	OK
	7,4	R		137. 5	1. 200	0. 4	137. 0	\leq	331.7	OIX
	X5	L		-140. 1	1. 200	3.5	135. 8	VII VII	531. 7	OK
	7.0	R		134. 7			138. 9	\leq		
	X1	L		-132. 4	1. 200	-3. 7	136. 9	\ <u> </u>	531. 7	0K
		R		134. 7 -133. 6			130. 2 133. 2	\ \		
	X2	R		133. 5	1. 200	0.4	134. 0	VII VII	531. 7	0K
		L		-133. 6			133. 6	<u> </u>		
6F	Х3	R		133. 6	1. 200	-0.0	133. 6	=	531. 7	0K
		L		-133. 5			134. 0	<u>=</u>		
	X4	R		133. 6	1. 200	-0.4	133. 2	<u></u>	531. 7	0K
	VE	L		-134. 7	1 000	0.7	130. 2	<u></u>	F01 7	01/
	X5	R		132. 4	1. 200	3. 7	136. 9	VII VII	531. 7	OK
	X1	L		-137. 4	1 200	2.0	141. 9	\leq	670 6	OK
	٨١	R		140. 5	1. 200	-3. 8	136. 0	\leq	672. 6	UK
	X2	L		-139. 0	1. 200	0. 4	138. 5	\leq	672. 6	OK
	, , L	R		138. 9	1. 200	0. 1	139. 4	≦	072.0	Oit
5F	Х3	L		-139. 0	1. 200	-0.0	139. 0	\ <u> </u>	672. 6	OK
		R		139. 0			139. 0	\ <u> </u>		
	Х4	L		-138. 9	1. 200	-0. 4	139. 4	VII VII	672. 6	OK
		R		139. 0 -140. 5			138. 5 136. 0			
	Х5	R		137. 4	1. 200	3.8	141. 9	VII VII	672. 6	OK
		L		-137. 5			141. 9	<u>≅</u>		
	X1	R		140. 5	1. 200	-2. 5	137. 5		672. 6	0K
		L		-139. 0	4 000		138. 6	VII	270.0	01/
	X2	R		139. 0	1. 200	0.3	139. 3	<u></u>	672. 6	OK
45	٧a	L		-139. 0	1 200	0.0	139. 0	\leq	670.6	OV
4F	Х3	R		139. 0	1. 200	-0.0	139. 0	≦	672. 6	OK
	Х4	L		-139. 0	1. 200	-0. 3	139. 3	\leq	672. 6	OK
	7,4	R		139. 0	1. 200	0. 0	138. 6	\leq	072.0	OIX
	X5	L		-140. 5	1. 200	2. 5	137. 5	\leq	672. 6	OK
	7.0	R		137. 5	1. 200	2.0	140. 4		072.0	011
	X1	L		-156.0	1. 200	-4. 0	160. 9		1186. 6	OK
		R		162. 1			157. 3	≦		
	X2	L R		-159. 2 159. 0	1. 200	0. 5	158. 6 159. 6	VII VII	1186. 6	OK
		L		-159. 1			159. 0	<u> </u>		
3F	Х3	R		159. 1	1. 200	-0.0	159. 1	≡	1186. 6	OK
	***	L		-159. 0			159. 6			
	X4	R		159. 2	1. 200	-0.5	158. 6	<u>=</u>	1186. 6	OK
	VE	L		-162. 1	1 000	4.0	157. 3	\leq	1100 0	OK
	X5	R		156. 0	1. 200	4. 0	160.8	≦	1186. 6	OK
	X1	L		-158. 5	1. 200	-4. 3	163. 7	\leq	1146. 6	OK
	٨١	R		164. 9	1. 200	-4. 3	159. 7	VII	1140.0	UN
	X2	L		-161. 7	1. 200	0.6	161. 0	\	1146. 6	OK
		R		161. 7	1. 200	J. J	162. 4	VIII	1.70.0	J.,
2F	Х3	L		-161.7	1. 200	-0.0	161. 7	≅	1146. 6	OK
		R		161.7			161. 7	\ <u> </u>		
	X4	R		-161. 7	1. 200	-0.6	162. 4	VII VII	1146. 6	OK
		L		161. 7 -164. 9			161. 0 159. 7	<u></u>		
	Х5	R		158. 5	1. 200	4. 3	163. 7	<u>≅</u>	1146. 6	0K
		L		-158. 7			159. 0	<u> </u>		
	X1	R		200. 1	1. 200	-0. 2	199. 8		2307. 2	OK
1F	V.0	L		-183. 1	1 000	2.2	183. 1	<u>=</u>	2 5200	01/
	X2	R		175. 7	1. 200	-0.0	175. 6	<u></u>	2307. 2	OK
	Х3	L		-179. 4	1. 200	-0.0	179. 4	≦	2307. 2	0K
										•

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
	Х3	R		179. 4	1. 200	-0. 0	179. 4	\leq	2307. 2	OK
	Х4	L		-175. 7	1 200	0.0	175. 6	\leq	2307. 2	ОК
1F	۸4	R		183. 1	1. 200	0.0	183. 1	≦	2307.2	UK
	Х5	L		-200. 1	1. 200	0.2	199. 8	\leq	2307. 2	ОК
	ΛĐ	R		158. 7	1. 200	0. 2	159. 0	\leq	2307.2	UK

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	$\ \wedge$	275. 1	OK
	٨١	R		38. 6	1. 200	0.0	38. 6	$\ \wedge$	270. 1	UK
	Х2	L		-33. 4	1. 200	0.0	33. 4	\cong	275. 1	OK
	۸۷	R		29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\Vdash	270. 1	UK
1F	Х3	L		-31. 6	1. 200	0.0	31. 6	$\ \wedge$	275. 1	OK
11	۸٥	R		31. 6	1. 200	0.0	31. 6	\parallel	270. 1	UIN
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	\geq	275. 1	OK
	۸4	R		33. 4	1. 200	0.0	33. 4	$\ \wedge$	270. 1	UK
	Х5	Ĺ		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	\leq	275. 1	OK
	ΛĐ	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	270. 1	UN

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		-2. 6	1. 200	0.0	2. 6	≦	502. 1	OK
10	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	UK
"	V2	L		-7. 6	1. 200	0.0	7. 6	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	≦	302. 1	UK

X2フレーム (Y方向負加力)

1270 7)H /	')/							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 9	1. 200	0 0	2. 9	\leq	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	≦	302. 1	UN
IF	٧2	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3.8	\leq	302. 1	UK

X3フレーム (Y方向負加力)

710 7 7		,,,,								
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	≦	502. 1	OK
15	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	≦	302. 1	UK
I IF	V2	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 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		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	\leq	502. 1	OK
15	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
I I I	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	≦	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0. 0	3. 8	\leq	302. 1	UK

X5フレーム (Y方向負加力)

1070		IJΗ Z.	J /							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 9	1. 200	0.0	2. 9	\leq	502. 1	OK
10	11	R		7. 3	1. 200	0.0	7. 3	\leq	302. 1	UK
117	Y3	L		-9. 9	1. 200	0.0	9. 9	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 8	1. 200	0.0	3. 8	≦	302. 1	UK

X6フレーム (Y方向負加力)

1070 1)H /	<u>'</u>							
層名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-2. 6	1. 200	0 0	2. 6	\leq	502. 1	OK
10	11	R		5. 8	1. 200	0.0	5. 8	≦	302. 1	UK
11	Y3	Г		-7. 6	1. 200	0 0	7. 6	\leq	502. 1	OK
	13	R		3. 2	1. 200	0.0	3. 2	≦	302.1	UN

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	\leq	275. 1	UK
	X2	L		-30. 6	1. 200	0.0	30. 6	≦	275. 1	ОК
	۸۷	R		27. 4	1. 200	0.0	27. 4	≦	275. 1	UK
1F	Х3	L		-29. 0	1. 200	0.0	29. 0	≦	275. 1	ОК
IF.	۸۵	R		29. 0	1. 200	0. 0	29. 0	≦	270. 1	UK
	Х4	L		-27. 4	1. 200	0.0	27. 4	≦	275. 1	ОК
	۸4	R		30. 6	1. 200	0.0	30. 6	≦	270. 1	UK
	X5	L		-35. 4	1. 200	0.0	35. 4	≦	275. 1	ОК
	ΛĐ	R		22. 7	1. 200	0.0	22. 7	≦	2/5. 1	UN

層名	軸名	急加力	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判
唐12	押扣		L//	-106. O	- "	GIII	110. 5	≦	you	TU
	X1	L R			1. 200	-3. 7			370. 5	Oł
				115. 5			111.1	\ \		
	X2	L		-108. 7	1. 200	0. 5	108. 1		344. 5	OŁ
		R		107. 6			108. 1	≦		
7F	Х3	L		-108. 1	1. 200	0.0	108. 1	≦	344. 5	Oł
,,	Λ0	R		108. 1	1. 200	0. 0	108. 1	≦	011.0	01
	Х4	L		-107. 6	1. 200	-0.5	108. 1	≦	344. 5	01
	۸4	R		108. 7	1. 200	-0. 5	108. 1		344. 3	U
	V.E.	L		-115. 5	4 000	0.7	111.1	≦	070 5	
	Х5	R		106. 0	1. 200	3. 7	110. 5	\ <u>\</u>	370. 5	0
		L		-88. 9			94. 4	≦		
	X1	R		90. 8	1. 200	-4. 6	85. 3	≦	370. 5	0
		-		-87. 3			87. 0	<u> </u>		
	X2	L			1. 200	0. 3		=	344. 5	0
		R		87. 4			87. 7	\ \		
6F	Х3	L		-87. 4	1. 200	0.0	87. 4	≦	344. 5	0
••		R		87. 4			87. 4	≦		Ĭ
	Х4	L		-87. 4	1. 200	-0.3	87. 7	\leq	344. 5	0
	Λ4	R		87. 3	1. 200	-0. 3	87. 0	≦	344. 3	١
	VE	L		-90. 8	1 000	4.0	85. 3	\ \	070 5	
	Х5	R		88. 9	1. 200	4. 6	94. 4	≤	370. 5	0
		L		-88. 0			93. 5	≦		
	X1	R		91. 7	1. 200	-4. 6	86. 1	≦	381. 3	0
		L		-87. 5			87. 2	≦		
	X2	R			1. 200	0. 3	87. 6	<u> </u>	354. 4	0
		-		87. 2				=		
5F	Х3	L		-87. 4	1. 200	0.0	87. 4	≦	354. 4	0
		R		87. 4			87. 4	≦		
	X4	L		-87. 2	1. 200	-0. 3	87. 6	\ \	354. 4	0
	7,4	R		87. 5	1. 200	0. 0	87. 2	≦	004. 4	ľ
	Х5	L		-91. 7	1 200	1.6	86. 1	\ \	381. 3	0
	۸۵	R		88. 0	1. 200	4. 6	93. 5	≦	აი1. ა	١٧
		L		-88. 2	4 000		93. 0	≦	001.0	
	X1	R		91. 5	1. 200	-4. 0	86. 7	≦	381. 3	0
		L		-87. 5			87. 2	=		
	X2	R		87. 3	1. 200	0. 2	87. 5	=	354. 4	0
		$\overline{}$		-87. 4						
4F	Х3	L			1. 200	0.0	87. 4	\leq	354. 4	0
		R		87. 4			87. 4	≦		
	X4	L		-87. 3	1. 200	-0. 2	87. 5		354. 4	0
		R		87. 5	1. 200	0. 2	87. 2	≦	001.1	Ŭ
	Х5	L		-91. 5	1. 200	4. 0	86. 7	\leq	381. 3	0
	۸۵	R		88. 2	1. 200	4. 0	93. 0	\leq	301.3	١٠
	V.4	L		-88. 2	4 000	0.0	92. 2		004.0	
	X1	R		91. 5	1. 200	-3. 3	87. 5		381. 3	0
		L		-87. 5			87. 3			
	X2	R		87. 3	1. 200	0. 1	87. 4		354. 4	0
		L		-87. 4			87. 4			
3F	Х3	\rightarrow			1. 200	0.0			354. 4	0
		R		87. 4			87. 4	=		
	X4	L		-87. 3	1. 200	-0. 1	87. 4		354. 4	0
		R		87. 5	200	V. 1	87. 3		30 1. 1	Ľ
	٧E	L		-91. 5	1 200	2.2	87. 5		201 2	_
	Х5	R		88. 2	1. 200	3. 3	92. 2		381. 3	0
		L		-87. 9	,		90. 4			
2F	X1	R		91. 7	1. 200	-2. 0	89. 3		381.3	0

Y2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
	Х2	L		-87. 4	1. 200	0. 1	87. 4	VII	354. 4	OK
	٨٧	R		87. 3	1. 200	0. 1	87. 3	VII	334. 4	UIN
	Х3	L		-87. 4	1. 200	0.0	87. 4	VII	354. 4	OK
2F	٨٥	R		87. 4	1. 200	0.0	87. 4	\leq	334. 4	UIN
21	Х4	L		-87. 3	1. 200	-0. 1	87. 3	W	354. 4	OK
	Λ4	R		87. 4	1. 200	-0. 1	87. 4	\leq	354. 4	UK
	Х5	L		-91. 7	1. 200	2. 0	89. 3	\leq	381. 3	OK
	۸٥	R		87. 9	1. 200	2. 0	90. 4	\leq	301. 3	UIN
	X1	L		-131. 3	1. 200	0.8	130. 3	VII	2307. 2	OK
	٨١	R		186. 1	1. 200	0. 0	187. 1	VII	2307. 2	UIN
	Х2	L		-164. 2	1. 200	-0. 4	164. 7	VII	2307. 2	OK
	٨٧	R		153. 2	1. 200	0.4	152. 7	\leq	2307.2	UIN
1F	Х3	L		-158. 7	1. 200	0.0	158. 7	VII	2307. 2	OK
"	۸۵	R		158. 7	1. 200	0. 0	158. 7	VII	2307. 2	UIN
	Х4	L		-153. 2	1. 200	0. 4	152. 7	VII	2307. 2	OK
	Λ4	R		164. 2	1. 200	0.4	164. 7	VII	2307. 2	UI
	Х5	L		-186. 1	1. 200	-0. 8	187. 1	VII	2307. 2	OK
	VO	R		131. 3	1. 200	-0.8	130. 3	\leq	2307.2	UN

層名	、(Y 方向負 軸名	7,7,7	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	L		-134. 7	1 000	04.0	105. 6	≦	F00 0	OV
	X1	R		140. 1	1. 200	24. 2	169. 2	≦	529. 2	0K
	VO	L		-137. 5	1 000	0.0	134. 9	≦	F01 7	01/
	X2	R		137. 3	1. 200	2. 2	139. 9	≦	531. 7	OK
75	Va	L		-137. 4	1 000	0.0	137. 4	\leq	F01 7	OV
7F	Х3	R		137. 4	1. 200	-0.0	137. 4	≦	531. 7	0K
	V.A	L		-137. 3	1 200	0.0	139. 9	\leq	E01 7	OK
	Х4	R		137. 5	1. 200	-2. 2	134. 9	\leq	531. 7	OK
	Х5	L		-140. 1	1. 200	-24. 2	169. 2	\leq	529. 2	OK
	ΛO	R		134. 7	1. 200	-Z4. Z	105. 6	\leq	3Z9. Z	UK
	X1	L		-132. 4	1 200	26.0	101. 2	\leq	E20 2	OK
	٨١	R		134. 7	1. 200	26. 0	165. 9	\leq	529. 2	UK
	X2	L		-133. 6	1. 200	3. 5	129. 3	\leq	531. 7	OK
	۸۷	R		133. 5	1. 200	ა. ა	137. 8	\leq	331. <i>1</i>	UK
6F	Х3	L		-133. 6	1. 200	-0.0	133. 6	\leq	531. 7	OK
ÜΓ	۸۵	R		133. 6	1. 200	-0.0	133. 6	\leq	331. <i>1</i>	UK
	Х4	L		-133. 5	1. 200	-3. 5	137. 8	\leq	531. 7	OK
	۸4	R		133. 6	1. 200	-s. s	129. 3	$\ \wedge$	551. <i>1</i>	UK
	Х5	L		-134. 7	1. 200	-26. 0	165. 9	$\ \wedge$	529. 2	OK
	۸۵	R		132. 4	1. 200	-20.0	101. 2	\leq	329. Z	UK
	X1	L		-137. 4	1. 200	27. 9	104. 0	VII	670. 0	OK
	Λ1	R		140. 5	1. 200	21. 3	174. 0	≦	070.0	OIX
	X2	L		-139. 0	1. 200	2. 8	135. 6	≦	672. 6	OK
	٨٧	R		138. 9	1. 200	2. 0	142. 3	\leq	072.0	OIX
5F	Х3	L		-139. 0	1. 200	-0.0	139. 0	≦	672. 6	OK
JI	٨٥	R		139. 0	1. 200	0. 0	139. 0	\parallel	072.0	OIX
	X4	L		-138. 9	1. 200	-2. 8	142. 3	≦	672. 6	OK
	Λ-τ	R		139. 0	1. 200	2. 0	135. 6	\leq	072.0	OIX
	X5	L		-140. 5	1. 200	-27. 9	174. 0	≦	670. 0	OK
	٨٥	R		137. 4	1. 200	21.3	104. 0	\leq	070.0	OIX
	X1	L		-137. 5	1. 200	21. 8	111. 3	\leq	670. 0	0K
	Λ1	R		140. 5	1. 200	21.0	166. 7	\leq	070.0	OIL
	X2	L		-139. 0	1. 200	4. 0	134. 2	≦	672. 6	OK
	ΛZ	R		139. 0	1. 200	4. 0	143. 7	≦	072.0	OIX
4F	Х3	L		-139. 0	1. 200	-0.0	139. 0	\leq	672. 6	OK
71	7.0	R		139. 0	1. 200	0. 0	139. 0	\leq	012.0	UI.
	X4	L		-139. 0	1. 200	-4. 0	143. 7	\leq	672. 6	OK
	/-	R		139. 0	1. 200	٦. ٥	134. 2	\leq	012.0	UI.
	Х5	L		-140. 5	1. 200	-21.8	166. 7	\leq	670. 0	OK
	٨٥	R		137. 5	1. 200	21.0	111. 3	\parallel	070.0	OI.
	X1	L		-156. 0	1. 200	34. 0	115. 2	\parallel	1186. 0	OK
3F	٨١	R		162. 1	1. 200	34. 0	203. 0	\parallel	1100.0	UI
JI	X2	L		-159. 2	1. 200	5. 0	153. 2	\leq	1186. 6	OK
	^∠	R		159. 0	1. 200	5.0	165. 0	\leq	1100.0	UK

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
	Х3	L		-159. 1	1 200	0.0	159. 1	≦	1186. 6	ΟV
	λS	R		159. 1	1. 200	-0. 0	159. 1	≦	1180.0	0K
3F	X4	L		-159. 0	1. 200	-5. 0	165. 0	≦	1186. 6	OK
) SF	۸4	R		159. 2	1. 200	-5. 0	153. 2	≦	1100.0	UN
	Х5	L		-162. 1	1. 200	-34. 0	203. 0	≦	1186. 0	OK
	ΛĐ	R		156. 0	1. 200	-34.0	115. 2	≦	1100.0	UN
	X1	L		-158. 5	1. 200	20. 3	134. 2	≦	1146. 6	OK
	٨١	R		164. 9	1. 200	20. 3	189. 2	≦	1140.0	UK
	Х2	L		-161. 7	1. 200	3. 1	158. 0	\leq	1146. 6	OK
	۸۷	R		161. 7	1. 200	ა. I	165. 4	≦	1140.0	UN
2F	Х3	L		-161. 7	1. 200	-0. 0	161. 7	≦	1146. 6	OK
21	٨٥	R		161. 7	1. 200	-0. 0	161. 7	≦	1140.0	UK
	Х4	L		-161. 7	1. 200	-3. 1	165. 4	\cong	1146. 6	OK
	۸4	R		161. 7	1. 200	− 3. I	158. 0	≦	1140.0	UK
	Х5	L		-164. 9	1. 200	-20. 3	189. 2	≦	1146. 6	0K
	٨٥	R		158. 5	1. 200	20. 3	134. 2	≦	1140.0	OIX
	X1	L		-158. 7	1. 200	81. 2	61. 2	≦	2307. 2	0K
	٨١	R		200. 1	1. 200	01. 2	297. 6	≦	2307. 2	UK
	X2	L		-183. 1	1. 200	-28. 7	217. 6	≦	3649.7	OK
	٨٧	R		175. 7	1. 200	-20. 1	141. 2	≦	3043. 1	OIX
1F	Х3	L		-179. 4	1. 200	-0.0	179. 4	≦	2307. 2	0K
"	٨٥	R		179. 4	1. 200	-0. 0	179. 4	≦	2307. 2	UK
	Х4	L		-175. 7	1. 200	28. 7	141. 2	≦	3649.7	OK
	74	R		183. 1	1. 200	20. 1	217. 6	≦	JU4J. 1	UIV.
	Х5	L		-200. 1	1. 200	-81. 2	297. 6	≦	2307. 2	OK
	٨٥	R		158. 7	1. 200	01. 2	61. 2	≦	2001. 2	UI.

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
	X1	L		-24. 6	1. 200	0.0	24. 6	\leq	275. 1	OK
	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	≦	275. 1	ОК
117	۸۵	R		31.6	1. 200	0.0	31.6	\leq	270. 1	UK
	Х4	L		-29. 9	1. 200	0.0	29. 9	VII	275. 1	OK
	Λ4	R		33. 4	1. 200	0.0	33. 4	\leq	273. 1	UK
	Х5	L		-38. 6	1. 200	0.0	38. 6	≦	275. 1	OK
	۸٥	R		24. 6	1. 200	0.0	24. 6	VII	270. 1	UK

U-5.2.2 R C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)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	Τ		-72. 7	1. 250	215. 3	196. 4	$\ \wedge$	531. 5	OK
	٨١	В		-72. 7	1. 200	۷۱۵. ۵	196. 4	\leq	331.3	UK
	Х2	T		6. 0	1. 250	387. 7	490. 6	$\ \wedge$	603. 8	OK
	۸۷	В		6. 0	1. 200	301.1	490. 6	$\ \wedge$	003. 0	UK
	Х3	Τ		-0. 5	1. 250	394. 1	492. 0	\leq	602. 5	OK
6F	٨٥	В		-0. 5	1. 230	334. 1	492. 0	VII	002. 3	UK
01	Х4	T		0. 5	1. 250	393. 4	492. 4	\leq	602. 3	OK
	Λ4	В		0. 5	1. 200	ა ჟა. 4	492. 4	$\ \wedge$	002. 3	UK
	Х5	T		-6. 0	1. 250	400. 3	494. 4	\leq	602. 3	OK
	ΛÜ	В		-6. 0	1. 200	400. 3	494. 4	\Vdash	002. 3	UK
	Х6	Τ		72. 7	1. 250	136. 1	242. 8	$\parallel \wedge$	553. 0	OK
	۸٥	В		72. 7	1. 200	130.1	242. 8	\leq	333. 0	UK
5F	X1	Τ		-33. 4	1. 250	138. 9	140. 2	\leq	564. 3	OK
JΓ	٨١	В		-33. 4	1. 200	130. 9	140. 2	\leq	304. 3	UK

Y2フレーム (X方向正加力)

Y2フレーム		L /JII		0:		0	01 0		0	det -
階名	軸名	-	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х2	T		1.3	1. 250	225. 7	283. 5	VII VII	683. 4	OK
	\ <u>_</u>	В		1. 3	1. 200	220.7	283. 5			OI.
	Х3	T		0. 1	1. 250	227. 1	284. 0	¥	681. 1	OK
	7.0	В		0. 1	1. 200	<i>LL1</i> . 1	284. 0	\leq	301.1	
5F	Х4	T		-0. 1	1. 250	227. 1	283. 9	W	677. 7	OK
31	۸4	В		-0. 1	1. 230	227.1	283. 9	≦	077.7	UK
	Х5	T		-1.3	1 050	227.0	283. 6	¥	673. 7	ОК
	۸٥	В		-1.3	1. 250	227. 9	283. 6	\leq	073.7	UK
	V.0	T		33. 4	1 050	100.4	168. 9	≦	000 0	OI/
	Х6	В		33. 4	1. 250	108. 4	168. 9	VII VII	606. 8	OK
	V4	Т		-42. 9	4 050	174 0	171. 2	≦	0.45	01/
	X1	В		-42. 9	1. 250	171. 3	171. 2	≦	645. 9	OK
		T		2. 7	4 050	227.2	337. 2	\leq	705.0	01/
	X2	В		2. 7	1. 250	267. 6	337. 2	≦	725. 6	OK
		T		-0. 2			336. 6	<u></u>		
	Х3	В		-0. 2	1. 250	269. 4	336. 6	VII VII	716. 7	OK
4F		T		0. 2			336. 8			
	Х4	В		0. 2	1. 250	269. 3	336. 8	<u>=</u>	708. 2	OK
		T		-2.7			338. 3			
	Х5	В		-2.7	1. 250	272. 7	338. 3	VII VII	697. 9	OK
		T		42. 9			197. 1	<u>"</u>		
	Х6	В		42. 9	1. 250	123. 4	197. 1	<u>"</u>	671. 2	OK
		_					212. 3			
	X1	T B		-40. 3	1. 250	202. 1		VII VII	718. 4	OK
		_		-40. 3			212. 3			
	Х2	I		2.7	1. 250	321. 7	404. 8	VII VII	905. 4	OK
		В		2. 7			404. 8			
	Х3	T		-0.1	1. 250	322. 5	403. 1	\leq	888. 6	OK
3F		В		-0.1			403. 1	VIII V		
	X4	T		0.1	1. 250	318. 7	398. 4	¥	873. 1	ОК
	***	В		0. 1	200	0.0.7	398. 4	\leq	0,011	•
	Х5	T		-2. 7	1. 250	313. 7	389. 4	≦	854. 1	ОК
	Λ0	В		-2. 7	1. 200	010.7	389. 4	\leq		OI.
	Х6	T		40. 3	1. 250	156. 7	236. 2	≦	742. 9	ОК
	٨٥	В		40. 3	1. 200	100. 7	236. 2	\leq	742. 3	OIX
	X1	T		-42. 4	1. 250	58. 8	31. 1	VII VII	725. 6	OK
	٨١	В		-42. 4	1. 230	30. 0	31. 1	≦	723. 0	OIX
	Х2	T		2. 2	1. 250	154. 1	194. 8	\leq	978. 3	OK
	٨٧	В		2. 2	1. 230	104. 1	194. 8	\leq	970. 3	l oi
	٧a	T		0. 1	1 050	157.5	197. 0	≦	954. 4	OV
٥٦	Х3	В		0. 1	1. 250	157. 5	197. 0	\leq	954. 4	OK
2F	VA	Т		-0. 1	1 050	161.0	201. 9	≦	934. 4	ΟV
	Х4	В		-0.1	1. 250	161. 6	201. 9	≦	934. 4	OK
	VE	Т		-2. 2	1 050	170 -	218. 4	≦	005.0	01/
	Х5	В		-2. 2	1. 250	176. 5	218. 4	≦	895. 9	OK
	V.0	T		42. 4	4 050	22.	70. 4	<u>_</u>	700 -	011
	Х6	В		42. 4	1. 250	22. 4	70. 4	\leq	786. 5	OK
		T		-32. 1			537. 6	≦		
	X1	В	0	-32. 1	1. 250	455. 8	537. 6	<u></u>	771. 1	OK
		T	_	4. 0			740. 2	<u>=</u>		
	Х2	В	0	4. 0	1. 250	588. 9	740. 2	<u>=</u>	979. 3	OK
		T		-0.7			735. 9			
	Х3	В	0	-0.7	1. 250	589. 2	735. 9	<u> </u>	938. 7	OK
1F		T	U				735. 9			
	Х4	В	0	0. 7	1. 250	581.9	728. 1	≦ ~	906. 3	OK
		I	0					≦		
	Х5		_	-4. 0	1. 250	554. 8	689. 5	<u>≦</u>	854. 4	0K
		В	0	-4. 0			689. 5	\ <u> </u>		
	Х6	Ţ		32. 1	1. 250	397. 7	529. 3	≦	761. 3	OK
		В	0	32. 1			529. 3	≦		

Y3フレーム (X方向正加力)

1077 7		_ //H	/1/							
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	V1	Τ		-93. 7	1. 250	456. 5	476. 8	≦	1156.0	ОК
6F	٨١	В		-93. 7	1. 200	430. 3	476. 8	≦	1100.0	UK
OF OF	X2	Τ		3. 5	1. 250	533. 4	670. 3	≦	1687. 9	ОК
	۸۷	В		3. 5	1. 200	555. 4	670. 3	≦	1007.9	l OK

Y3フレーム (X方向正加力)

Y3フレーム		正加		01			01 0		•	
階名	軸名	т	ヒンジ	QL 0.1	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х3	T B		-0.1	1. 250	526. 5	658. 0	\ \	1690. 9	0K
		I		-0.1			658. 0 650. 6			
	X4	В		0. 1 0. 1	1. 250	520. 4	650. 6		1692. 2	0K
6F		T		-3.5			645. 0	<u>≅</u>		
	Х5	В		-3. 5 -3. 5	1. 250	518.8	645. 0	<u>≅</u>	1693.8	0K
		T		93. 7			222. 2	<u> </u>		
	Х6	В		93. 7	1. 250	102. 7	222. 2	<u> </u>	2118. 2	0K
		T		-58. 9			692. 7	<u>"</u>		
	X1	В		-58. 9	1. 250	601. 3	692. 7	<u> </u>	1249.8	0K
		T		1. 5			1586. 5	<u> </u>		
	X2	В		1. 5	1. 250	1268. 0	1586. 5	<u>=</u>	1964. 9	0K
		T		-0. 0			1572. 1	<u></u>		
	Х3	В		-0. 0	1. 250	1257. 7	1572. 1	≦	1963. 1	OK
5F	V.4	T		0.0	1 050	1054.0	1567. 5	≦	1004.0	01/
	X4	В		0. 0	1. 250	1254. 0	1567. 5	≦	1964. 0	OK
	VE	T		-1.5	1 050	1051 0	1563. 2	\leq	1004.0	OV
	Х5	В		-1.5	1. 250	1251. 8	1563. 2	\leq	1964. 2	0K
	VG	T		58. 9	1 250	604 0	915. 0	\leq	2202.2	OK
	Х6	В		58. 9	1. 250	684. 8	915. 0	\leq	2382. 3	OK
	X1	T		-64. 4	1. 250	742. 7	864. 0	\leq	1629. 9	OK
	Λ1	В		-64. 4	1. 200	174. 1	864. 0	\leq	1023.3	OIV.
	X2	T		1. 6	1. 250	1672. 2	2091. 9	\leq	2484. 1	OK
	7.2	В		1. 6	1. 200	1072.2	2091. 9	\leq	2101.1	OIX
	Х3	T		-0. 0	1. 250	1694. 6	2118. 2	\leq	2506. 9	ОК
4F	7.0	В		-0. 0			2118. 2	\leq		
	X4	T		0.0	1. 250	1702. 7	2128. 4	≦	2516. 1	ОК
		В		0.0			2128. 4	VIII		
	Х5	T		-1.6	1. 250	1712. 1	2138. 5	\ <u> </u>	2526. 5	0K
		В		-1.6			2138. 5	≦		
	Х6	T B		64. 4	1. 250	1024. 8	1345. 4	\II\	1548. 2	OK
		T		64. 4			1345. 4 1085. 6	VII VII		
	X1	В		-68. 3 -68. 3	1. 250	923. 1	1085. 6	<u>≅</u>	1669.0	OK
		T		2. 7			2636. 9	11		
	X2	В		2. 7	1. 250	2107. 3	2636. 9	<u> </u>	3750. 2	0K
		T		-0.1			2662. 0	<u>=</u>		
	Х3	В		-0.1	1. 250	2129. 7	2662. 0	=	3798. 4	0K
3F		T		0. 1			2680. 1	<u>=</u>		
	X4	В		0. 1	1. 250	2144. 0	2680. 1		3819. 1	OK
	VE	T		-2. 7	4 050	0404 7	2699. 4	<u>≤</u>	0040 5	01/
	X5	В		-2. 7	1. 250	2161. 7	2699. 4	≦	3842. 5	OK
	VC	T		68. 3	1 050	001 4	1220. 1	<u>≤</u>	1005 0	OV
	Х6	В		68. 3	1. 250	921. 4	1220. 1	≦	1965. 9	OK
	X1	Т		-63. 1	1 250	1444. 8	1742. 9	¥	3264. 5	UN
	Λ1	В		-63. 1	1. 250	1444. 8	1742. 9	\leq	JZ04. J	OK
	X2	T		2. 0	1. 250	2492. 9	3118. 1	\leq	3335. 6	OK
	^∠	В		2. 0	1. 200	∠ 1 3∠. 3	3118. 1	\leq	5555.0	UI.
	Х3	T		0. 2	1. 250	2622. 5	3278. 3	≦	3398. 2	OK
2F	,,,,	В		0. 2	1. 200	2322.0	3278. 3	\	5500. Z	J.,
	X4	T		-0. 2	1. 250	2632. 7	3290. 6	\leq	3431.3	OK
		В		-0. 2			3290. 6	≅		
	Х5	T		-2.0	1. 250	2651. 7	3312. 6	≦	3467. 0	OK
		В		-2.0			3312. 6	\ \		
	Х6	T B		63. 1 63. 1	1. 250	1273. 9	1655. 4 1655. 4	VII VII	1898. 1	0K
		I		-84. 1			1531. 6	<u></u>		
	X1	В	0	-84. I -84. 1	1. 250	1292. 5	1531. 6	<u>≅</u>	2737.8	0K
		T	U	14. 0			2869. 9	<u>≅</u>		
	X2	В	0	14. 0	1. 250	2284. 7	2869. 9	<u> </u>	3086. 5	0K
1F		T	3	-2. 7			2901. 3	≦		
"	Х3	В	0	-2.7	1. 250	2323. 2	2901. 3		3157. 4	0K
		T		2. 7		222-	2964. 0	<u> </u>	222	21.
	X4	В	0	2. 7	1. 250	2369. 1	2964. 0	<u> </u>	3205. 8	OK
	Х5	T		-14. 0	1. 250	2449. 6	3048. 0	<u></u>	3267. 3	0K
		1.			= - •					

Y3フレーム (×方向正加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х5	В	0	-14. 0	1. 250	2449. 6	3048. 0	≦	3267. 3	OK
1F	Х6	Τ		84. 1	1. 250	1455. 6	1903. 6	≦	2036. 1	OK
	Λ0	В	0	84. 1	1. 250	1455. 0	1903. 6	≦	2030. 1	UK

Y2フレーム (X方向負加力)

Y2フレーム		貝川		OI.		0	01 . 0		0	Jul 4
階名	軸名	-	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	I		-72.7	1. 250	-136. 1	242. 8	≦	553. 0	0K
		В		-72. 7			242. 8	≦		
	X2	T		6. 0	1. 250	-400. 3	494. 4	≅	602. 3	OK
	7,2	В		6. 0	1. 200	400.0	494. 4		002.0	OIX
	Х3	T		-0. 5	1. 250	-393. 4	492. 4	≦	602. 3	OK
0.5	۸۵	В		-0. 5	1. 200	-393. 4	492. 4	≦	002. 3	OK
6F		T		0. 5			492. 0	≦		
	Х4	В		0. 5	1. 250	-394. 1	492. 0	≦	602. 5	OK
		T		-6. 0			490. 6	<u></u>		
	Х5	В		-6. 0	1. 250	-387. 7	490. 6	≦	603. 8	0K
		T		72. 7			196. 4	≝		
	Х6	В		72. 7	1. 250	-215. 3	196. 4	≦	531. 5	0K
	X1	T		-33. 4	1. 250	-108. 4	168. 9	≦	606. 8	OK
		В		-33. 4			168. 9	≦		
	X2	T		1. 3	1. 250	-227. 9	283. 6	≦	673. 7	ОК
	7,2	В		1. 3	1. 200	227. 0	283. 6	\leq	070.7	OIX
	٧n	T		0. 1	1 050	007.1	283. 9	\leq	677 7	OK
	Х3	В		0. 1	1. 250	-227. 1	283. 9	≦	677. 7	0K
5F		Т		-0. 1			284. 0	≦		
	Х4	В		-0. 1	1. 250	-227. 1	284. 0	≦	681. 1	0K
		T		-1. 3			283. 5	≦		
	Х5	В		-1.3	1. 250	-225. 7	283. 5	≦	683. 4	0K
		_					140. 2			
	Х6	I		33. 4	1. 250	-138. 9		≦	564. 3	OK
		В		33. 4			140. 2	≦		
	X1	T		-42. 9	1. 250	-123. 4	197. 1	≦	671. 2	OK
	Λ1	В		-42. 9	1. 200	120. 1	197. 1	≦	071.2	Oit
	Х2	T		2. 7	1. 250	-272. 7	338. 3	≦	697. 9	OK
	۸۷	В		2. 7	1. 200	-212.1	338. 3	≦	097.9	UN
	¥0	Τ		-0. 2	4 050	222.2	336. 8	≦	700.0	211
	Х3	В		-0. 2	1. 250	-269. 3	336. 8	≦	708. 2	0K
4F		T		0. 2			336. 6	≦		
	Х4	В		0. 2	1. 250	-269. 4	336. 6	<u>=</u>	716. 7	0K
		T		-2. 7			337. 2	≦		
	Х5	В			1. 250	-267. 6			725. 6	0K
		_		-2.7			337. 2	\leq		
	Х6	T		42. 9	1. 250	-171. 3	171. 2	≦	645. 9	OK
		В		42. 9			171. 2	≦		
	X1	T		-40. 3	1. 250	-156. 7	236. 2	≦	742. 9	ОК
	Λī	В		-40. 3	1. 200	150. 7	236. 2	≦	142. 3	OIX
	٧n	T		2. 7	1 050	212 7	389. 4	≦	0E / 1	OK
	X2	В		2. 7	1. 250	-313. 7	389. 4	≦	854. 1	OK
		T		-0. 1		21	398. 4	≦		<u> </u>
	Х3	В		-0. 1	1. 250	-318. 7	398. 4		873. 1	OK
3F		T		0. 1			403. 1	≦		
	Х4	В		0. 1	1. 250	-322. 5	403. 1	=	888. 6	0K
		T		-2. 7			404. 8			
	Х5				1. 250	-321. 7		≦	905. 4	0K
		В		-2.7			404. 8	≦		
	Х6	T		40. 3	1. 250	-202. 1	212. 3	≦	718. 4	OK
		В		40. 3	200	1	212. 3	≦	1	
	X1	T		-42. 4	1. 250	-22. 4	70. 4	≦	786. 5	0K
	Λ1	В		-42. 4	1. 230	-22.4	70. 4	\leq	700. 0	UIV.
	٧o	T		2. 2	1 050	176 -	218. 4	≦	005.0	ΟN
	X2	В		2. 2	1. 250	-176. 5	218. 4	≦	895. 9	OK
		T		0. 1		10.	201. 9	≦		<u> </u>
2F	Х3	В		0. 1	1. 250	-161. 6	201. 9	≦	934. 4	0K
		T		-0.1			197. 0	≦		
	Х4	В			1. 250	-157. 5	197. 0	≅	954. 4	0K
		_		-0.1						
	Х5	I		-2. 2	1. 250	-154. 1	194. 8	≦	978. 3	0K
		В		-2. 2			194. 8	≦		
	Х6	T		42. 4	1. 250	-58. 8	31. 1	≦	725. 6	OK

Y2フレーム (×方向負加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
2F	Х6	В		42. 4	1. 250	-58. 8	31. 1	$\ \wedge$	725. 6	OK
	X1	Т		-32. 1	1. 250	-397. 7	529. 3	$\ \wedge$	761. 3	OK
	٨١	В	0	-32. 1	1. 200	-391.1	529. 3	\leq	701. 3	UN
	X2	T		4. 0	1. 250	-554. 8	689. 5	\Vdash	854. 4	OK
	٨٧	В	0	4. 0	1. 230	-554. 6	689. 5	$\ \wedge$	004. 4	UK
	Х3	T		-0. 7	1. 250	-581. 9	728. 1	\leq	906. 3	OK
1F	۸۵	В	0	-0. 7	1. 200	-561.9	728. 1	\leq	900. 3	UN
11	Х4	Τ		0. 7	1. 250	-589. 2	735. 9	$\ \wedge$	938. 7	OK
	Λ4	В	0	0. 7	1. 200	-509. Z	735. 9	\leq	930. 1	UN
	X5	Τ		-4. 0	1. 250	-588. 9	740. 2	\leq	979. 3	OK
	۸۵	В	0	-4. 0	1. 230	-500. 9	740. 2	\leq	9/9.3	UN
	Х6	Τ		32. 1	1. 250	-455. 8	537. 6	\leq	771. 1	OK
	۸٥	В	0	32. 1	1. 250	-455. δ	537. 6	\leq	//1.1	UN

	(X方向	負加						_		
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	T		-93. 7	1. 250	-102. 7		≦	2118. 2	OK
	Λ1	В		-93. 7	1. 200	102. 7		≦	2110.2	OIX
	Х2	T		3. 5	1 250	_510 0	645. 0	≦	1602 0	OK
	۸۷	В		3. 5	1. 250	-518. 8	645. 0	≦	1693. 8	UK
	VO	T		-0. 1	1 050	F00 4	650. 6	≦	1000 0	01/
CE	Х3	В		-0. 1	1. 250	− 520. 4	650. 6	≦	1692. 2	OK
6F	V.4	Т		0. 1	1 050	500 F	658. 0	≦	1000 0	01/
	X4	В		0. 1	1. 250	-526. 5		≦	1690. 9	0K
		Т		-3. 5				≦		
	Х5	В		-3. 5	1. 250	-533. 4	670. 3	<u></u>	1687. 9	0K
		T		93. 7				<u>-</u> ≦		
	Х6	В		93. 7	1. 250	-456 . 5		<u>=</u>	1156. 0	0K
		T		-58. 9				<u>=</u> ≦		
	X1	В		-58. 9	1. 250	-684. 8		<u>=</u> ≦	2382. 3	0K
	X2	T B		1.5	1. 250	-1251.8	1563. 2	≦	1964. 2	0K
		_		1.5						
	Х3	T		-0.0	1. 250	-1254. 0		≦	1964. 0	0K
5F		В		-0.0				≦		
	Х4	Ţ		0. 0	1. 250	-1257. 7		≦	1963. 1	0K
		В		0. 0				≦		
	Х5	T		-1. 5	1. 250	-1268. 0		≦	1964. 9	OK
	Λ0	В		-1.5	1. 200	1200.0		≦	1001.0	
	Х6	T		58. 9	1. 250	-601. 3	692. 7	≦	1249.8	OK
	٨٥	В		58. 9	1. 230	001. 0		≦	1243.0	OIX
	X1	T		-64. 4	1. 250	-1024. 8		≦	1548. 2	OK
	٨١	В		-64. 4	1. 230	1024. 0	1345. 4	≦	1340. 2	OIX
	VO	T		1. 6	1 050	1710 1	2138. 5	≦	0506 5	OV
	X2	В		1. 6	1. 250	-1712. 1		≦	2526. 5	OK
	VO	T		-0.0	1 050	1700 7	2128. 4	≦	0516 1	OV
45	Х3	В		-0.0	1. 250	-1702. 7		≦	2516. 1	OK
4F		Т		0. 0	4 050	1001.0		≦	2522.2	21/
	Х4	В		0. 0	1. 250	-1694. 6		≦	2506. 9	0K
		T		-1. 6				<u>-</u> ≦		
	Х5	В		-1. 6	1. 250	-1672. 2		<u>-</u>	2484. 1	0K
		T		64. 4				<u>=</u> ≦		
	Х6	В		64. 4	1. 250	-742. 7		<u>=</u> _	1629. 9	0K
		T		-68. 3				≦		
	X1	В		-68. 3	1. 250	-921. 4		<u>≅</u> ≦	1965. 9	0K
		T		2. 7				<u>≅</u> ≦		
	X2	В		2. 7	1. 250	-2161.7	2699. 4		3842.5	0K
		_								
	Х3	I		-0.1	1. 250	-2144. 0		≦	3819.1	0K
3F		В		-0.1				≦		
	Х4	I		0.1	1. 250	-2129. 7	2662. 0	≦	3798. 4	0K
		В		0. 1	== •			≦		
	Х5	T		-2. 7	1. 250	-2107. 3		≦	3750. 2	OK
	Λ0	В		-2. 7	1. 200	2107.0		≦	5700. Z	JIV
	Х6	T		68. 3	1. 250	-923. 1	1085. 6	≦	1669. 0	OK
	۸٥	В		68. 3	1. 200	—შ∠ა. I		≦	1009.0	UI
				-63. 1	1. 250	-1273. 9		≦	1898. 1	0K

Y3フレーム (×方向負加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	В		-63. 1	1. 250	-1273. 9	1655. 4	≦	1898. 1	OK
	X2	Τ		2. 0	1. 250	-2651. 7	3312. 6	\leq	3467. 0	OK
	۸۷	В		2. 0	1. 200	-2001. <i>1</i>	3312. 6	¥	3407.0	UK
	Х3	T		0. 2	1. 250	-2632. 7	3290. 6	≦	3431.3	OK
	٨٥	В		0. 2	1. 200	2002. 1	3290. 6	≦	0401.0	OIX
2F	Х4	Τ		-0. 2	1. 250	-2622. 5	3278. 3	≦	3398. 2	OK
	Λ4	В		-0. 2	1. 230	2022. 3	3278. 3	≦	3330. Z	UK
	Х5	Τ		-2. 0	1. 250	-2492. 9	3118. 0	≦	3335. 6	OK
	٨٥	В		-2. 0	1. 230	2432. 3	3118. 0	≦	3333. 0	OIX
	¥6	Τ		63. 1	1. 250	-1444. 8	1742. 9	≦	3264. 5	OK
	Х6	В		63. 1		1444. 0	1742. 9	≦	0204. 0	OIX
	X1	T		-84. 1	1. 250	-1455. 6	1903. 6	≦	2036. 1	OK
	ΛI	В	0	-84. 1	1. 230	1433. 0	1903. 6	≦	2000. 1	OIX
	X2	Τ		14. 0	1. 250	-2449. 6	3048. 0	≦	3267. 3	OK
	٨٧	В	0	14. 0	1. 230	2443. 0	3048. 0	≦	3207.3	UIN
	Х3	Τ		-2. 7	1. 250	-2369. 1	2964. 0	≦	3205.8	OK
1F	٨٥	В	0	-2. 7	1. 230	2309. 1	2964. 0	≦	3203. 0	UK
''	VΛ	Τ		2. 7	1. 250	-2323. 2	2901. 3	≦	3157. 4	OK
	Х4	В	0	2. 7	1. 230	Z3Z3. Z	2901.3	\leq	3137.4	UK
	Х5	Τ		-14. 0	1. 250	-2284. 7	2869. 9	≦	3086.5	OK
	٨٥	В	0	-14. 0	1. 200	-ZZU4. 1	2869. 9	≦	3000. 0	UI
	X6	T		84. 1	1. 250	-1292. 5	1531. 5	≦	2737.8	OK
	٨٥	В	0	84. 1	1. 200	-1292. 0	1531.5	\leq	2131.0	UK

Y2フレーム (Y方向正加力)

Y2フレーム		止加								
階名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	T		-72. 7	1. 250	7. 5	63. 3	≦	523. 4	ОК
	Λ1	В		-72. 7	1. 200	7. 0	63. 3	≦	JZJ. 4	OIL
	X2	T		6. 0	1. 250	4. 1	11.1	\leq	535. 0	OK
	۸۷	В		6. 0	1. 200	4. 1	11. 1	\leq	555.0	UN
	VO	Τ		-0. 5	1 050	0.0	0. 6		F04 0	OV
	Х3	В		-0. 5	1. 250	-0.0	0. 6		524. 9	OK
6F	V.4	T		0. 5	4 050		0. 6	≦	504.0	01/
	Х4	В		0. 5	1. 250	0. 0	0. 6	≦	524. 9	0K
		T		-6. 0			11. 1	\leq		
	Х5	В		-6. 0	1. 250	-4. 1	11. 1	<u> </u>	535. 0	0K
		T		72. 7			63. 3	<u> </u>		
	Х6	В		72. 7	1. 250	-7. 5	63. 3	<u>=</u>	523. 4	0K
		T		-33. 4			29. 6	<u>=</u>		
	X1	В		-33. 4	1. 250	3. 0	29. 6	<u>=</u>	524. 7	0K
		T		1. 3			5. 6	<u> </u>		
	X2	В		1. 3	1. 250	3. 4	5. 6	<u>"</u>	550. 0	0K
		T		0. 1			0. 2	11		
	Х3	В		0. 1	1. 250	0. 1		<u> </u>	528. 1	0K
5F							0. 2			
	X4	T		-0.1	1. 250	-0. 1	0. 2	\ <u> </u>	528. 1	0K
		В		-0.1			0. 2	\ <u> </u>		
	Х5	T		-1.3	1. 250	-3. 4	5. 6	\	549. 9	ок
		В		-1. 3			5. 6	\leq		
	Х6	T		33. 4	1. 250	-3. 0	29. 6	\leq	524. 7	OK
	7.0	В		33. 4		0.0	29. 6	\leq		•
	X1	T		-42. 9	1. 250	16.0	23. 0	\leq	552. 4	OK
	Λ1	В		-42. 9	1. 200	10.0	23. 0	\leq	00Z. 1	OIX
	X2	T		2. 7	1. 250	7.4	11. 9	\leq	577. 2	ОК
	٨٧	В		2. 7	1. 230	7. 4	11. 9	VII VII	377. 2	OIX
	Х3	T		-0. 2	1. 250	-0. 1	0. 3	$\ \wedge$	577. 8	OK
4F	۸۵	В		-0. 2	1. 200	-0. 1	0. 3	\leq	377. 6	UK
46	V.4	T		0. 2	1 050	0.1	0. 3	\leq	F70 0	OV
	X4	В		0. 2	1. 250	0. 1	0. 3	≦	578. 0	OK
	V.F.	T		-2. 7	4 050	7.4	11. 9		F77 0	01/
	Х5	В		-2.7	1. 250	-7. 4	11. 9	VII VII	577. 2	0K
		T		42. 9			23. 0	\leq		
	Х6	В		42. 9	1. 250	-15. 9	23. 0		552. 4	OK
		T		-40. 3			24. 6	<u> </u>		
3F	X1	В		-40. 3	1. 250	12. 6	24. 6	<u>=</u>	614. 8	0K
	X2	T		2. 7	1. 250	2. 4	5. 7		639. 2	OK
	7.2	'		۷. ۱	1. 200	2.4	J. 1	=	000. Z	UIN

Y2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
	X2	В		2. 7	1. 250	2. 4	5. 7	\parallel	639. 2	OK
	Х3	T		-0. 1	1. 250	-0. 1		≦	609. 7	OK
	٨٥	В		-0. 1	1. 230	-0. 1	0. 2	≦	003. 1	UK
	X4	T		0. 1	1. 250	0. 1	0. 2	\leq	609. 7	OK
3F	7,4	В		0. 1		0. 1	0. 2	≦	000.7	OIX
	Х5	T		-2. 7	1. 250	-2. 4	5. 7	≦	639. 2	OK
	7,0	В		-2.7		2. 1	5. 7	≦	000. 2	OI.
	Х6	T		40. 3	1. 250	-12. 6	24. 6	\ <u>\</u>	614. 7	ОК
	٨٥	В		40. 3		12. 0	24. 6		014.7	OIX
	X1	T		-42. 4	1. 250	6. 2	34. 7	\parallel	543. 2	OK
	Λ1	В		-42. 4	1. 200	0. 2	34. 7	≦	0 10. 2	OI.
	X2	T		2. 2	1. 250	7. 8	12. 0	\ <u> </u>	578. 6	OK
	7,2	В		2. 2	1. 200	7.0		≦	070.0	OI.
	Х3	T		0. 1	1. 250	-0. 9	1. 1	≦	562. 1	OK
2F	٨٥	В		0. 1	1. 200	0. 0	1. 1	≦	002. 1	OIX
21	X4	T		-0. 1	1. 250	0. 9	1. 1	≦	562. 1	OK
	7,4	В		-0. 1		0. 3	1.1	≦	002.1	OIX
	Х5	T		-2. 2		-7. 8	12. 0	≦	578. 6	OK
	٨٥	В		-2. 2	1. 200	7.0	12. 0	\leq	070.0	OIX
	Х6	Т		42. 4	1. 250	-6. 2	34. 7	≦	543. 2	OK
	٨٥	В		42. 4	1. 200	0. 2	34. 7	≦	0 1 0. Z	OIX
	X1	Τ		-32. 1	1. 250	32. 1	8. 0	≦	484. 2	OK
	ΛI	В		-32. 1	1. 200	02. 1	8. 0	≦	707. Z	OIX
	X2	T		4. 0	1. 250	-4. 0	1.0	≦	503. 6	OK
	٨٧	В		4. 0	1. 250	4. 0		≦	303. 0	OIX
	Х3	T		-0. 7	1. 250	0. 7	0. 2	≅	503. 6	OK
1F	٨٥	В		-0. 7	1. 230	0. 1	0. 2	≦	303. 0	UK
"	X4	T		0. 7	1. 250	-0. 7	0. 2	\parallel	503. 6	OK
	Λ+	В		0. 7		-0. 7	0. 2	≦	JUJ. 0	UI
	Х5	T		-4. 0	1. 250	4. 0	1. 0	\leq	503. 6	OK
	Λΰ	В		-4. 0	1. 230	4. 0	1. 0	≦	JUJ. 0	UK
	Х6	T		32. 1	1. 250	-32. 1	8. 0	\ <u> </u>	484. 2	OK
	۸٥	В		32. 1	1. 250	-3∠. I	8. 0	\leq	404. Z	UK

Y3フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名	T	ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	Т		-93. 7	1. 250	-7. 7	103. 4	\leq	1257. 4	OK
	٨١	В		-93. 7	1. 200	-7. 7	103. 4	VII	1207.4	UK
	X2	T		3. 5	1. 250	-6. 7	4. 9	≦	2303. 1	OK
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	В		3. 5	1. 200	0. 7	4. 9	\leq	2000.1	OIL
	Х3	T		-0. 1	1. 250	0.8	0.8	\leq	2156. 2	OK
6F		В		-0. 1		0.0	0.8	\leq		J.,
	Х4	T		0.1	1. 250	-0. 8	0.8	≦	2157. 5	ok
		В		0.1			0.8	\leq		
	Х5	Ţ		-3.5	1. 250	6. 7	4. 9	\ <u> </u>	2302. 2	0K
		B		-3. 5			4. 9	≦		
	Х6	В		93. 7 93. 7	1. 250	7. 7	103. 4 103. 4	VII VII	1257. 4	0K
		T		-58. 9			65. 6			
	X1	В		-58. 9	1. 250	-5. 3	65. 6	≅	1459.6	0K
		T		1.5			4. 4	<u>≡</u>		
	X2	В		1.5	1. 250	-4. 8	4. 4	<u> </u>	2441.9	0K
		T		-0. 0	4 050		0. 6	<u> </u>	0.40.4.0	01/
	Х3	В		-0. 0	1. 250	0. 5	0. 6	≦	2484. 6	OK
5F	V.4	T		0.0	1 050	٥. ٦	0. 6	≦	0400 5	01/
	X4	В		0. 0	1. 250	-0. 5	0. 6	\leq	2480. 5	OK
	Х5	T		-1.5	1. 250	4. 8	4. 4	\leq	2441. 2	OK
	λΰ	В		-1. 5	1. 200	4. 0	4. 4	VII	Z441. Z	UK
	Х6	T		58. 9	1. 250	5. 3	65. 6	\leq	1459. 6	OK
	٨٥	В		58. 9	1. 200	0.0	65. 6	\leq	1400.0	OIL
	X1	T		-64. 4	1. 250	-4. 4	69. 9	\leq	1522. 0	OK
		В		-64. 4	1. 200	1. 1	69. 9	\leq	1322.0	J
4F	Х2	T		1. 6	1. 250	-3. 7	3. 1	≦	2380. 6	OK
		В		1.6			3. 1	\ <u> </u>		
	Х3	T		-0. 0	1. 250	0. 4	0. 5	≦	2514. 5	0K

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
18.8	Х3	В		-0. 0	1. 250	0. 4	0. 5	≦	2514. 5	OK
		T		0. 0			0. 5	<u></u>		
	Х4	В		0. 0	1. 250	-0. 5	0. 5	<u></u>	2523. 7	0K
4F		T		-1.6			3. 0			
71	Х5	В		-1.6	1. 250	3. 7	3. 0	VII VII	2378. 7	0K
		T		64. 4			69. 9	11		
	Х6	В		64. 4	1. 250	4. 4		<u> </u>	1522. 0	0K
							69. 9			
	X1	T B		-68. 3	1. 250	-4. 4	73. 8	VII VII	2097. 2	0K
				-68. 3			73. 8	$\stackrel{=}{-}$		
	X2	T		2. 7	1. 250	-4. 2	2. 6	VII VII	4100.0	0K
		В		2. 7			2. 6	≦		
	Х3	T		-0. 1	1. 250	0. 6	0. 6	VII VII	4146. 6	0K
3F	Λο	В		-0. 1	1. 200	0. 0	0. 6	\leq	1110.0	
01	X4	T		0. 1	1. 250	-0. 6	0. 6	VII VII	4129. 4	0K
	Λ 1	В		0. 1	1. 200	0. 0	0. 6	≦	4123.4	OIX
	Х5	T		-2. 7	1. 250	4. 2	2. 6	¥	4104. 9	0K
	٨٥	В		-2. 7	1. 230	4. 2	2. 6	VII VII	4104. 9	UIN
	Х6	T		68. 3	1. 250	4. 4	73. 8	≦	2097. 2	0K
	۸٥	В		68. 3	1. 230	4. 4	73. 8	\leq	2097. 2	UK
	X1	T		-63. 1	1. 250	-6. 3	71.0	VII VII VII	2076. 4	0K
	٨١	В		-63. 1	1. 200	-0. 3	71. 0	\leq	2070. 4	UN
	VO	T		2. 0	1. 250	-5. 3	4. 7	VII VII	3775. 3	ΟV
	X2	В		2. 0	1. 200	-5. 3	4. 7	\leq	3773.3	0K
	٧a	T		0. 2	1 050	0.7	1. 1	\leq	2012 1	ΟV
2F	Х3	В		0. 2	1. 250	0. 7	1. 1	\leq	3912. 1	0K
ZF	V.4	Т		-0. 2	1 050	0.7	1. 2	VII VII	0007.0	01/
	X4	В		-0. 2	1. 250	-0. 7	1. 2	≦	3907. 9	0K
		T		-2. 0	4 050		4. 6	≦		
	Х5	В		-2. 0	1. 250	5. 3	4. 6	VII VII	3775. 7	0K
		T		63. 1	4 050		71.0	<u> </u>	2272.2	
	Х6	В		63. 1	1. 250	6. 3	71. 0	≦	2076. 3	0K
		T		-84. 1			87. 4			
	X1	В		-84. 1	1. 250	-2. 7	87. 4	VII VII	2188. 6	0K
		T		14. 0			11.0	_		
	X2	В		14. 0	1. 250	-2. 4	11.0	VII VII	3701.9	0K
		T		-2. 7			2. 3	<u>=</u>		
	Х3	В		-2.7	1. 250	0. 3	2. 3	<u>=</u>	3623. 9	0K
1F		T		2. 7			2. 3			
	X4	В		2. 7	1. 250	-0. 3	2. 3	VII VII	3624. 9	0K
		T		-14. 0			11. 0			
	Х5	В		-14. 0 -14. 0	1. 250	2. 4	11.0	VII VII	3701.8	0K
		T								
	Х6	В		84. 1	1. 250	2. 7	87. 4	VII VII	2188. 6	0K
		IR		84. 1			87. 4	=		

Y2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
		Т		-72. 7			82. 6	≦		
	X1	В		-72. 7	1. 250	-7. 9	82. 6	<u>-</u>	542. 0	OK
	Х2	Т		6. 0	1. 250	-8. 0	4. 0	≦	546. 0	OK
	٨٧	В		6. 0	1. 230	-6. 0	4. 0	≦	340. 0	01
	Х3	Τ		-0. 5	1 050	0.6	0. 1	≦	545. 2	OK
6F	٨٥	В		-0. 5	1. 250	0.0	0. 1	≦	545. Z	UK
OF	Х4	Т		0. 5	1 250	-0.6	0. 1	≦	545. 2	OK
	A4	В		0. 5	1. 250	-0. 0	0. 1	≦	545. Z	01
	X5	Τ		-6. 0	J 1 250	8. 0	4. 0	≦	546. 0	OV
	Х5	В		-6. 0		0.0	4. 0	≦	540. U	OK
	Х6	Т		72. 7	1. 250	7. 9	82. 6	≦	542. 0	OK
	۸٥	В		72. 7	1. 200	7.9	82. 6	≦	342. 0	UN
	X1	Τ		-33. 4	1. 250	-7. 0	42. 2	≦	629. 8	OK
	٨١	В		-33. 4	1. 200	-7.0	42. 2	≦	029. 0	UK
	Va	Τ		1. 3	1. 250	-5. 8	5. 9	≦	664. 7	OK
5F	Х2	В		1. 3	1. 200	-5. 6	5. 9	≦	004. /	UN
	Х3	T		0. 1	1. 250	0.2	0. 3	≦	€ 625.7	UK
		В		0. 1	1. 200	0.2	0. 3	≦		7 OK
	Х4	T		-0. 1	1. 250	-0. 2	0. 3	≦	625. 6	0K

Y2フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名	JE /JH	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
гнн	Х4	В		-0.1	1. 250	-0. 2	0.3	≦	625. 6	OK
		T		-1. 3			5. 9			
5F	Х5	В		-1. 3	1. 250	5. 8	5. 9		664. 7	0K
		T		33. 4			42. 2	<u>-</u>		
	Х6	В		33. 4	1. 250	7. 0	42. 2	≦	629. 8	0K
		T		-42. 9			50. 7	≦		
	X1	В		-42. 9	1. 250	-6. 2	50. 7		727. 6	0K
		T		2. 7			4. 3			
	X2	В		2. 7	1. 250	-5. 6	4. 3		772. 3	0K
		T		-0. 2			0.1	<u>=</u>		
	Х3	В		-0. 2	1. 250	0. 2	0.1	_=	761. 2	0K
4F		T		0. 2			0. 1	=		
	X4	В		0. 2	1. 250	-0. 2	0. 1	≦	761. 2	0K
		T		-2.7			4. 3	=		
	X5	В		-2.7	1. 250	5. 6	4. 3	≦	772. 3	OK
		T		42. 9			50. 7	= /		
	Х6	В		42. 9	1. 250	6. 2	50. 7	≦	727. 6	OK
		T								
	X1			-40. 3	1. 250	-4. 7	46. 2		861. 2	0K
		В		-40. 3			46. 2			
	X2	Ţ		2.7	1. 250	-5. 4	4.1	≦	1013. 2	0K
		В		2. 7			4. 1	≦		
	Х3	T		-0.1	1. 250	0. 1	0.1	≦	951.1	0K
3F		В		-0.1			0.1	≦		
	X4	T		0.1	1. 250	-0. 1	0. 1	≦	951.1	OK
		В		0. 1			0. 1	≦		
	Х5	T		-2.7	1. 250	5. 4	4. 1	≦	1013. 2	OK
	,,,,	В		-2. 7			4. 1	≦		•
	Х6	T		40. 3	1. 250	4. 7	46. 2		861. 2	OK
	7.0	В		40. 3		,	46. 2		001.2	OI C
	X1	T		-42. 4	1. 250	-6. 5	50. 6		925. 4	OK
	Λ1	В		-42. 4	1. 200	0.0	50. 6		020. 1	OIL
	X2	T		2. 2	1. 250	-3. 4	2. 0	≦	1025. 0	OK
	7,2	В		2. 2	1. 200	0. 4	2. 0		1020.0	OIX
	Х3	T		0. 1	1. 250	-0. 0	0. 1	≦	991. 5	OK
2F	٨٥	В		0. 1	1. 250	0.0	0. 1	≦	331.3	OIX
21	X4	T		-0. 1	1. 250	0.0	0. 1	≦	991.5	OK
	Λ4	В		-0. 1	1. 230	0.0	0. 1	≦	991. 0	UIX
	Х5	T		-2. 2	1. 250	3. 4	2. 0	≦	1024. 9	OK
	٨٥	В		-2. 2		5. 4	2. 0	≦	1024. 9	UIX
	Х6	T		42. 4	1. 250	6. 5	50. 6	≦	925. 4	OK
	۸٥	В		42. 4	1. 250	0. 5	50. 6	≦	920. 4	UK
	V1	T		-32. 1	1 050	2.0	28. 5	≦	020 6	OV
	X1	В		-32. 1	1. 250	2. 9	28. 5	≦	938. 6	OK
	VO	Т		4. 0	1 050	0.0	1. 3	≦	001 5	OV
	X2	В		4. 0	1. 250	-2. 2	1. 3	≦	991. 5	OK
	V0	Т		-0. 7	1 050	^ ^	0. 5		001 5	01/
4-	Х3	В		-0.7	1. 250	0. 2	0. 5	≦	991. 5	OK
1F	V.4	T		0. 7	4 050		0. 5		001 -	011
	X4	В		0. 7	1. 250	-0. 2	0. 5		991. 5	0K
		T		-4. 0	,		1. 3			
	Х5	В		-4. 0	1. 250	2. 2	1. 3		991. 5	OK
		T		32. 1		_	28. 5			
	Х6	В		32. 1	1. 250	-2. 9	28. 5		938. 6	OK
	1	1	L	02. 1			20.0	_		

Y3フレーム (Y方向負加力)

1077 7	- (I / J I - J - F	~ //-								
階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	X1	Т		-93. 7	1. 250	58. 2	21.0	≦	1152. 7	OK
		В		-93. 7	1. 250	56. 2	21.0	\leq	1102.7	UK
	X2	T		3. 5	1. 250	63. 5	83. 0	≦	2200. 3	OK
	۸۷	В		3. 5	1. 200	03. 3	83. 0	≦	2200. 3	UK
6F	Х3	T		-0. 1	1. 250	7. 5	9. 2	≦	2314. 5	OK
	۸۵	В		-0. 1	1. 200	7. 0	9. 2	≦	2314. 0	UN
	Х4	T		0. 1	1. 250	-7. 5	9. 2	≦	2314. 5	OK
	Λ4	В		0. 1	1. 200	-7. 5	9. 2	≦	2314. 0	UK
	Х5	T		-3. 5	1. 250	-63. 5	82. 9	≦	2200. 3	0K

Y3フレーム (Y方向負加力)

Y3フレーム		負加								
階名	軸名		ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
	Х5	В		-3. 5	1. 250	-63. 5	82. 9	≦	2200. 3	OK
6F	Х6	T		93. 7	1. 250	-58. 2	21.0	≦	1152. 7	0K
	٨٥	В		93. 7	1. 230	-30. Z	21.0	¥	1102.7	UIX
	X1	T		-58. 9	1. 250	40. 3	8. 6	\leq	1104. 8	OK
	٨١	В		-58. 9	1. 200	40. 3	8. 6	≦	1104.0	UK
	VO	T		1. 5	1 050	24.5	44. 7	≦	0107.4	OV
	X2	В		1. 5	1. 250	34. 5	44. 7	≦	2127. 4	OK
	V0	Т		-0.0	1 050	0.0	4. 9		0140 0	01/
	Х3	В		-0.0	1. 250	3. 9	4. 9	≦	2146. 2	OK
5F	V.4	Т		0.0	1 050	0.0	4. 9	≦	04.40	01/
	X4	В		0.0	1. 250	-3. 9	4. 9	≦	2146. 2	OK
		T		-1. 5			44. 7	≦		
	Х5	В		-1. 5	1. 250	-34. 5	44. 7	≦	2127. 4	OK
		T		58. 9			8. 6	<		
	Х6	В		58. 9	1. 250	-40. 3	8. 6	≦	1104. 8	OK
		T		-64. 4			6. 0	≦		
	X1	В		-64. 4	1. 250	56. 3	6. 0		1990. 0	OK
		_						≦		
	Х2	Ţ		1.6	1. 250	36. 5	47. 3	≦	2168. 0	OK
		В		1.6			47. 3	≦		
	Х3	T		-0.0	1. 250	4. 9	6. 1	≦	2257. 0	OK
4F		В		-0. 0			6. 1	≦		•
"	X4	T		0. 0	1. 250	-4. 9	6. 1	≦	2257. 0	OK
	//-	В		0. 0	1. 200	T. J	6. 1	≦	2201.0	UI.
	VE	T		-1.6	1 250	-36. 5	47. 3	≦	2160 0	OK
	X5	В		-1.6	1. 250	-30. 5	47. 3	≦	2168. 0	OK
	V.0	Т		64. 4	1 050	F0.0	6. 0	≦	1000 0	OI/
	Х6	В		64. 4	1. 250	-56. 3	6. 0	≦	1990. 0	OK
		T		-68. 3			18. 4	<u>≤</u>		
	X1	В		-68. 3	1. 250	69. 4	18. 4	≦	2598. 9	OK
		T		2. 7			61.3	≦		
	X2	В		2. 7	1. 250	46. 9	61.3	≦	3367.8	OK
		T					9. 1			
	Х3			-0.1	1. 250	7. 4		\leq	3462.6	OK
3F		В		-0.1			9.1			
	Х4	Ţ		0. 1	1. 250	-7. 4	9. 1	≦	3462. 6	OK
		В		0. 1			9. 1	≦		
	Х5	T		-2. 7	1. 250	-46. 9	61.3	≦	3367. 8	OK
		В		-2. 7	1. 200	10. 0	61.3	≦	0007.0	OI.
	Х6	Τ		68. 3	1. 250	-69. 4	18. 4	≦	2598. 9	OK
	٨٥	В		68. 3	1. 230	03. 4	18. 4	≦	2000. 0	OIX
	V1	T		-63. 1	1 250	00 0	49. 2	≦	2496. 9	OK
	X1	В		-63. 1	1. 250	89. 9	49. 2		2490. 9	OK
	V0	Т		2. 0	1 050	00.0	81.7	≦	0001 0	01/
	X2	В		2. 0	1. 250	63. 8	81.7	≦	3231.9	OK
		T		0. 2			12. 4	≦	0.1.0-	A
	Х3	В		0. 2	1. 250	9. 7	12. 4	≦	3127. 4	OK
2F		T		-0. 2	,		12. 4	≦		
	Х4	В		-0. 2	1. 250	-9. 7	12. 4	<u>=</u>	3127. 3	OK
		T		-2. 0			81. 7	<u>=</u>		
	Х5	В		-2. 0	1. 250	-63. 8	81.7		3231.8	OK
		T		63. 1			49. 2	≅		
	Х6				1. 250	-89. 9	49. 2		2496. 9	OK
		В	0	63. 1				≦		
	X1	I	0	-84. 1	1. 100	72. 2	4.7	≦	2362. 3	OK
		В	0	-84. 1			4. 7	≦		
	X2	Ţ		14. 0	1. 250	-14. 0	3. 5	≦	2822. 8	OK
		В		14. 0	200	3	3. 5	≦		
	Х3	T		-2. 7	1. 250	2. 7	0. 7	≦	1945. 5	OK
1F	٨٥	В		-2. 7	1. 200	۷. ۱	0. 7	≦	1070.0	OI (
115	VA	T		2. 7	1 050	0.7	0. 7	≦	10/15 5	ΩV
	X4	В		2. 7	1. 250	-2. 7	0. 7	≦	1945. 5	OK
	VE	T		-14. 0	1 050	44.0	3. 5	≦	0001.0	Ol.
	X5	В		-14. 0	1. 250	14. 0	3. 5	≦	2861.9	OK
		T	0	84. 1		_	4. 7	≦		
	Х6	В	0	84. 1	1. 100	-72. 2	4. 7		2362. 3	OK
	1	10		51.1			1. /		l	

BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 No. 35

U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止(保証設計)

tンジ : ヒンジ状態 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 : 壁のせん断耐力 (kN)

n : せん断力の割り増し係数

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

X1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		-6. 5	1. 250	21. 1	19. 9	≦	2774. 4	OK
5F	Y2		-5. 8	1. 250	-320. 2	406. 1	≦	3877. 6	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	-443. 4	559. 0	≦	4094. 7	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	-561.8	705. 8	≦	4013. 9	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	-839. 0	1051. 2	≦	3971.6	OK
1F	Y2		-0.9	1. 250	-224. 2	281. 1	≦	3066. 9	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		3. 5	1. 250	-194. 5	239. 6	≦	5990. 2	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	-523. 7	651.6	≦	6164.1	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	-705. 7	879. 5	≦	6613.1	OK
3F	Y2		1.9	1. 250	-830. 9	1036. 7	≦	7310. 2	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	-1097. 9	1371. 1	≦	7488. 2	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	-884. 8	1105. 5	≦	7669. 1	OK

X3フレーム (X方向正加力)

10 J L	. (////////////////////////////////////	/JH / J /							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 0	1. 250	1.8	5. 3	≦	4345. 6	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	-63. 7	76. 9	≦	4743. 6	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	-91.7	112. 4	≦	5014. 7	OK
3F	Y2		1. 7	1. 250	-99. 0	122. 0	≦	5378. 7	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	-157. 7	196. 0	≦	5653. 7	OK
1F	Y2		0. 4	1. 250	-15. 4	18.8	≦	5736.0	0K

X4フレーム (X方向正加力)

ハイノレ ユ	(/ / /) -]	/JH /J /							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 0	1. 250	83. 7	107. 7	≦	5989. 0	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	214. 8	271. 2	≦	6111.7	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	289. 1	363. 6	≦	6009.8	OK
3F	Y2		1. 7	1. 250	347. 7	436. 3	≦	6273.8	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	441.4	552. 9	≦	6222. 0	OK
1F	Y2		0. 4	1. 250	4. 8	6. 4	≦	5736. 0	OK

X5フレーム (X方向正加力)

	(7/7)								
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 5	1. 250	191. 2	242. 5	≦	5990. 2	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	565. 7	710. 2	≦	6164. 1	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	757. 8	949. 8	≦	6613. 1	OK
3F	Y2		1. 9	1. 250	925. 1	1158. 3	≦	7200.0	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	1270. 4	1589. 3	≦	7205. 1	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	50. 4	63. 5	≦	5740. 6	OK

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		-6. 5	1. 250	-103. 3	135. 6	≦	3610. 4	OK
5F	Y2		-5. 8	1. 250	127. 1	153. 1	≦	2961.0	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	193. 9	237. 6	≦	3106.0	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	218. 9	270. 0	≦	3197. 9	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	382. 9	476. 1	≦	3301.5	OK
1F	Y2		-0. 9	1. 250	1069. 2	1335. 5	≦	3874. 2	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		-6. 5	1. 250	-103. 3	135. 6	\leq	4126. 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
5F	Y2		-5.8	1. 250	127. 1	153. 1	≦	3328. 5	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	193. 9	237. 6	≦	3486. 6	OK
3F	Y2		-3.6	1. 250	218. 9	270. 0	≦	3813. 2	OK
2F	Y2		-2.4	1. 250	382. 9	476. 1	≦	3919. 4	OK
1F	Y2		-0. 9	1. 250	1069. 2	1335. 6	≦	4653.0	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		3. 5	1. 250	191. 2	242. 5	≦	6486. 6	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	565. 7	710. 2	≦	6661.8	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	757. 8	949. 8	≦	7144. 2	OK
3F	Y2		1.9	1. 250	925. 1	1158. 3	≦	8922. 5	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	1270. 4	1589. 3	≦	8870.1	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	50. 4	63. 5	≦	6825. 9	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. 0	1. 250	83. 7	107. 7	≦	6485. 4	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	214. 8	271. 2	≦	6603.4	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	289. 1	363. 6	≦	6470. 2	OK
3F	Y2		1.7	1. 250	347. 7	436. 3	≦	7668. 7	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	441.4	552. 9	≦	7539. 5	OK
1F	Y2		0. 4	1. 250	4. 8	6. 4	≦	6821.2	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. 0	1. 250	1.8	5. 3	≦	4648. 6	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	-63. 7	76. 9	≦	5074. 4	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	-91.7	112. 4	≦	5358. 0	OK
3F	Y2		1.7	1. 250	-99. 0	122. 0	≦	6456.0	OK
2F	Y2		1. 1	1. 250	-157. 7	196. 1	≦	6769. 6	OK
1F	Y2		0. 4	1. 250	-15. 4	18.8	≦	6821.2	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		3. 5	1. 250	-194. 5	239. 7	≦	6486. 6	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	-523. 7	651.6	≦	6661.8	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	-705. 7	879. 5	≦	7144. 2	OK
3F	Y2		1.9	1. 250	-830. 9	1036.7	≦	9071.8	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	-1097. 9	1371. 1	\leq	9253. 7	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	-884. 8	1105. 5	≦	9438. 6	OK

X6フレーム (X方向負加力)

10 J D	五 (人)円貝	/JH /J /							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-6. 5	1. 250	21. 1	19. 9	≦	3127. 9	OK
5F	Y2		-5. 8	1. 250	-320. 2	406. 1	≦	4449. 2	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	-443. 4	559. 0	≦	4703. 5	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	-561.8	705. 8	≦	4969. 9	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	-839. 0	1051. 2	≦	4902.8	OK
1F	Y2		-0. 9	1. 250	-224. 1	281. 1	\leq	3679.0	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		-6. 5	1. 250	1127. 1	1402. 4	≦	3856. 9	OK
5F	Y2		-5.8	1. 250	1667. 0	2077. 9	≦	3922. 7	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	2099. 6	2619.6	≦	4165. 1	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	2359. 7	2946. 1	≦	4231.0	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	2508. 8	3133.5	≦	4131.9	OK
1F	Y2		-0. 9	1. 250	2678. 8	3347. 5	≦	3960. 4	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		3. 5	1. 250	1303. 4	1632.8	≦	5990.8	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
5F	Y2		3. 1	1. 250	2200. 7	2754. 0	≦	6164. 8	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	2977. 3	3724. 2	≦	6614. 2	OK
3F	Y2		1. 9	1. 250	3698. 6	4625. 1	≦	7311.8	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	4367. 5	5460. 7	≦	7490. 4	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	4863. 5	6079.8	≦	7276. 0	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. 0	1. 250	1272. 3	1593. 5	≦	5989. 0	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	2167. 2	2711. 7	≦	6162. 3	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	2936. 7	3673. 1	≦	6610. 6	OK
3F	Y2		1. 7	1. 250	3650. 9	4565. 3	≦	7307. 2	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	4308. 0	5386. 2	≦	7484. 4	OK
1F	Y2		0. 4	1. 250	4848. 6	6061.1	≦	7268. 0	0K

X4フレーム (Y方向正加力)

階名	軸名	ヒンシ゛	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 0	1. 250	1272. 3	1593. 4	≦	5989. 0	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	2167. 2	2711.6	≦	6162. 3	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	2936. 6	3673.0	≦	6610. 6	OK
3F	Y2		1. 7	1. 250	3650. 9	4565.3	≦	7307. 2	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	4308. 0	5386. 1	≦	7484. 4	OK
1F	Y2		0. 4	1. 250	4848. 6	6061.2	\leq	7268. 0	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		3. 5	1. 250	1303. 4	1632. 7	≦	5990.8	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	2200. 7	2753. 9	≦	6164. 8	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	2977. 2	3724. 1	≦	6614. 2	OK
3F	Y2		1. 9	1. 250	3698. 6	4625. 2	≦	7311.8	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	4367. 5	5460.6	≦	7490. 4	OK
1F	Y2		0. 5	1. 250	4863. 1	6079. 4	\leq	7275. 9	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		-6. 5	1. 250	1127. 2	1402. 4	≦	3856. 9	OK
5F	Y2		-5. 8	1. 250	1667. 0	2078. 0	≦	3922. 7	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	2099. 6	2619. 7	≦	4165.1	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	2359. 7	2946. 1	≦	4231.0	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	2508. 8	3133.6	\leq	4131.9	OK
1F	Y2		-0. 9	1. 250	2679. 0	3347. 8	≦	3960. 4	OK

X1フレーム (Y方向負加力)

N1 2 D 2	~ (1 /J r) Fe	DH 23/							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-6. 5	1. 250	-1961. 9	2458. 9	≦	4426. 8	OK
5F	Y2		-5. 8	1. 250	-2703. 1	3384. 7	≦	4493.0	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	-3546. 9	4438.5	≦	4771.9	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	-4071.9	5093.5	≦	5226. 7	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	-4660.5	5828. 1	>	5294. 6	NG
1F	Y2	Х	-0.9	1.000	-4944. 3	4945. 2		5152. 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		3. 5	1. 250	-2504. 8	3127.5	≦	6488. 8	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	-4183.0	5225. 7	≦	6665. 7	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	-5571.8	6962. 2	≦	7150. 2	OK
3F	Y2		1.9	1. 250	-6863. 0	8576.8	≦	9078. 9	OK
2F	Y2		1. 3	1. 250	-7918. 0	9896. 2	>	9263. 4	NG
1F	Y2	Х	0. 5	1.000	-8869. 4	8868. 9		9401.0	

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. 0	1. 250	-2310.0	2884. 4	≦	6485. 6	OK

BUS-5 Ver. 1. 0. 5. 4 K48033 No. 35

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
5F	Y2		2. 7	1. 250	-4158. 3	5195. 1	≦	6660. 5	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	-5546. 8	6931.2	≦	7142. 5	OK
3F	Y2		1. 7	1. 250	-6834. 0	8540.8	≦	9069.8	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	-7889. 9	9861.3	>	9251.3	NG
1F	Y2	Х	0. 4	1.000	-8862. 5	8862. 1		9394. 0	

X4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. 0	1. 250	-2310.0	2884. 4	≦	6485. 6	OK
5F	Y2		2. 7	1. 250	-4158. 3	5195. 1	≦	6660. 5	OK
4F	Y2		2. 2	1. 250	-5546.8	6931.2	≦	7142. 5	OK
3F	Y2		1. 7	1. 250	-6834. 0	8540.8	≦	9069.8	OK
2F	Y2		1.1	1. 250	-7889. 9	9861.3	>	9251.3	NG
1F	Y2	Х	0. 4	1.000	-8862. 5	8862. 1		9394. 0	

X5フレーム (Y方向負加力)

71000		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,							
階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n·Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3. 5	1. 250	-2504. 8	3127. 5	≦	6488. 8	OK
5F	Y2		3. 1	1. 250	-4183.0	5225. 7	≦	6665. 7	OK
4F	Y2		2. 6	1. 250	-5571.8	6962. 2	≦	7150. 2	OK
3F	Y2		1. 9	1. 250	-6863.0	8576.8	≦	9078. 9	0K
2F	Y2		1. 3	1. 250	-7918. 0	9896. 2	>	9263. 4	NG
1F	Y2	Х	0. 5	1. 000	-8869. 4	8868. 9		9401.0	

X6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		-6. 5	1. 250	-1961. 9	2458. 9	≦	4426.8	OK
5F	Y2		-5.8	1. 250	-2703. 1	3384. 7	≦	4493.0	OK
4F	Y2		-4. 8	1. 250	-3546. 9	4438. 5	\leq	4771.9	OK
3F	Y2		-3. 6	1. 250	-4071.9	5093.5	≦	5226. 7	OK
2F	Y2		-2. 4	1. 250	-4660.5	5828. 1	>	5294. 6	NG
1F	Y2	Х	-0. 9	1. 000	-4944. 3	4945. 2		5152. 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

D比 夕	71. 1.47		フレ	ーム		壁				
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	1926. 85	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
	Y3	2658. 34	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	
	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	4585. 19	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	1155. 17	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
	Y3	6317. 63	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
5F	Y4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	
) or	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方向正加力時

『比 夕	71. 1.47		フレ	ーム			壁		
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
5F	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	合計	7472. 79	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	1373. 72	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	8549. 14	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
	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	9922. 86	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	1635. 40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	10387. 26	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
0.5	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 X5	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	0.00
		12022. 66	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	<u>па</u> Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	730. 81	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13118. 38	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	13849. 19	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	2579. 46	588. 90	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	12174. 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
1F	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
	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	14754. 15	588. 90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

7比力	フレーム名		フレ	ーム		壁				
階名		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	1926. 85	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	
	Y3	2658. 34	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	
	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	4585. 19	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
5F	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	
51	Y2	1155. 17	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	

X方向負加力時

7.7.1円貝加力品			フレ	<u>-</u> Д				<u></u>	
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	- WC	WD
	Y3	6317. 63	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
	X2	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
5F	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	7472. 79	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	1373. 72	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00
	Y3	8549. 14	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
	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	9922. 86	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	1635. 40	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	10387. 26	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
0.5	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
	X3 X4	0.00	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	0.00
	X6	0.00	0. 00 0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	12022. 66	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	730. 81	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13118. 38	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	13849. 19	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	2579. 46	588. 90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	12174. 69	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
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
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	合計	14754. 15	588. 90	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向正加力時

階名	71. 1.47		フレ	ーム		壁				
陷石	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD	
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1127. 14	0. 00	0.00	0.00	
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1303. 44	0. 00	0.00	0.00	
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1272. 33	0.00	0.00	0.00	
6F	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1272. 31	0.00	0.00	0.00	
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1303. 39	0. 00	0.00	0.00	
	X6	0.00	0. 00	0. 00	0.00	1127. 16	0. 00	0.00	0.00	
	Y1	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	

Y方向正加力時

階名	フレーム名		フレ				壁		
гн н		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
6F	Y3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
OI .	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	7405. 78	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0.00	1666. 97	0.00	0.00	0.00
	Х2	0.00	0. 00	0.00	0.00	2200. 72	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2167. 19	0. 00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0.00	0.00	0.00	2167. 16	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0.00	2200.66	0. 00	0.00	0.00
5F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	1667. 01	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	12069. 71	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0. 00	0. 00	2099. 55	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2977. 29	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	2936. 67	0.00	0.00	0.00
	Х4	0.00	0.00	0.00	0. 00	2936. 64	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0.00	0. 00	2977. 19	0.00	0.00	0.00
4F	Х6	0.00	0. 00	0.00	0.00	2099. 60	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	16026. 95	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0.00	0.00	2359. 74	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	3698. 58	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	3650. 93	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0.00	0.00	3650. 91	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0. 00	3698. 58	0.00	0.00	0.00
3F	Х6	0.00	0.00	0.00	0. 00	2359. 73	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	19418. 47	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0. 00	2508. 76	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	4367. 54	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0.00	0. 00	4308. 02	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4308.00	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	4367. 47	0.00	0.00	0.00
2F	Х6	0.00	0.00	0.00	0. 00	2508. 80	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	22368. 60	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0. 00	2678. 76	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0.00	0. 00	4863. 46	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0. 00	0. 00	4848. 56	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4848. 60	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0. 00	0.00	4863. 10	0.00	0.00	0.00
1F	X6	0.00	0.00	0. 00	0.00	2678. 95	0.00	0.00	0.00
1F	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
	1 14	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	此夕	フレーム名	フレーム				壁			
	陷石		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	6F	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1961. 91	0. 00	0.00	0.00

Y方向負加力時

Y方向負加力			フレ	ーム			壁		
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB T	WC	WD
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2504. 81	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	2309. 96	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2309. 96	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0. 00	0. 00	2504. 80	0.00	0.00	0.00
6F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	1961. 91	0. 00	0.00	0.00
OI .	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	13553. 35	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2703. 11	0.00	0.00	0.00
	X2 X3	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0.00	4183. 03 4158. 27	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4158. 27	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4183. 03	0.00	0.00	0.00
5F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2703. 11	0.00	0.00	0.00
OI .	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	22088. 82	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3546. 94	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5571.80	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	5546. 75	0.00	0.00	0.00
4F	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5546. 75	0.00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0.00	5571.80	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	3546. 94	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	29330. 99	0.00	0.00	0.00
	X1 X2	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0.00	4071. 89 6862. 99	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6834. 02	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6834. 01	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6862. 99	0.00	0.00	0.00
3F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4071. 89	0.00	0.00	0.00
OI.	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	35537. 79	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4660. 51
	Х2	0.00	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	7917. 98
	Х3	0.00	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	7889. 92
	X4	0.00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	7889. 92
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7917. 98
2F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4660. 51
	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 X1	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	40936.83
	X1 X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4944. 34 8869. 41
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8862. 52
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8862. 52
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8869. 41
1F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4944. 34
	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
		5.00	0.00	5. 55	5. 00	0.00	0.00	0.00	3.00

Y方向負加力時

	『此 夕	711.4	フレーム				壁				
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD		
	1F	合計	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	45352. 52	

U-5.5 水平せん断力係数

Ds算定時

X方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

X方向正加力時	(第2種地盤	Z=1.00 T=0		00)		_ /=		1
階名	フレーム名	12	Q P#	Λ=1	12	Q/ΣWi	A =1	
	V1	柱	壁	合計	柱 0.00	壁 0.00	合計	
	Y1 Y2	0. 0 1926. 8	0. 0	0. 0 1926. 8	0. 00 0. 37	0.00	0. 00	
-	Y3	2658. 3	0. 0	2658. 3	0. 57	0.00	0. 57	-
	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	
	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	4585. 2	0.0	4585. 2	0. 88	0.00	0. 88	Ai=1.770 Co=0.499
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
	Y2	1155. 2	0. 0	1155. 2	0. 11	0. 00	0. 11	
	Y3	6317. 6	0. 0	6317. 6	0. 62	0.00	0. 62	
	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	
	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	
	合計	7472. 8	0.0	7472. 8	0. 74	0.00	0. 74	Ai=1.481 Co=0.499
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
	Y2	1373. 7	0.0	1373. 7	0. 09	0.00	0. 09	
	Y3	8549. 1	0.0	8549. 1	0. 57	0. 00	0. 57	
	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	9922. 9	0.0	9922. 9	0. 66	0.00		Ai = 1.319 Co = 0.499
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	1635. 4	0.0	1635. 4	0.08	0.00	0.08	
	Y3	10387. 3	0.0	10387. 3	0. 52	0.00	0. 52	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
3F	X1 X2	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
) J	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	12022. 7	0.0	12022. 7	0. 60	0.00	0. 60	Ai=1.198 Co=0.499
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	1. 100 00 0. 100
	Y2	730. 8	0. 0	730. 8	0. 03	0.00	0. 03	
	Y3	13118. 4	0. 0	13118. 4	0. 52	0. 00	0. 52	
	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	
·	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	
	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	13849. 2	0.0	13849. 2	0. 55	0. 00	0. 55	Ai=1.094 Co=0.499
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
		3. 0	2. 0	5. 5	3. 00			1

階名	フレーム名		Q		Q/ΣWi				
10000000000000000000000000000000000000	/V-44	柱	壁	合計	柱	壁	合計		
	Y2	3168. 4	0. 0	3168. 4	0. 10	0. 00	0. 10		
	Y3	12174. 7	0. 0	12174. 7	0. 40	0.00	0. 40		
	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		
I I I	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	15343. 0	0. 0	15343. 0	0. 50	0. 00	0. 50		

00 0.50 Ai=1.000 Co=0.499

X方向負加力時	(第2種地盤	Z=1.00 T=	0.35 Rt=1.	00)				1
階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
PHTH		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	1926. 8	0.0	1926. 8	0. 37	0. 00	0. 37	
	Y3	2658. 3	0.0	2658. 3	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	
	ХЗ	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	
	合計	4585. 2	0.0	4585. 2	0. 88	0.00		Ai=1.770 Co=0.499
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	Y2	1155. 2	0.0	1155. 2	0. 11	0.00	0. 11	
	Y3	6317. 6	0.0	6317. 6	0. 62	0.00	0. 62	
	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	
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	7472. 8	0.0	7472. 8	0. 74	0.00		Ai=1.481 Co=0.499
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	1373. 7	0.0	1373. 7	0.09	0.00	0. 09	
	Y3	8549. 1	0.0	8549. 1	0. 57	0.00	0. 57	
	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	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	A: 1 010 0- 0 400
	合計	9922. 9	0.0	9922. 9	0. 66	0.00		Ai=1.319 Co=0.499
	Y1 Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	1635. 4	0.0	1635. 4	0.08	0.00	0.08	
	Y4	10387. 3	0. 0	10387. 3 0. 0	0. 52 0. 00	0. 00 0. 00	0. 52 0. 00	
	X1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0.00	
25	X2	0.0		0.0	0.00	0.00	0.00	
3F	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	
		12022. 7	0.0	12022. 7	0. 60	0.00		Ai=1.198 Co=0.499
	<u> </u>	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	MI - I. 130 60 - U. 499
	Y2	730. 8	0.0	730. 8	0.00	0.00	0.00	
-	Y3				0. 03			
2F	Y4	13118.4	0. 0	13118. 4	0. 52	0. 00 0. 00	0. 52 0. 00	
<u>∠</u> F	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X2 X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	ХЗ	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	

『比 夕	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
階名	//-4石	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X4	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
2F	X5	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
ΔΓ	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	合計	13849. 2	0. 0	13849. 2	0. 55	0. 00	0. 55	Ai=1.094 Co=0.499
	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	3168. 4	0. 0	3168. 4	0. 10	0. 00	0. 10	
	Y3	12174. 7	0. 0	12174. 7	0. 40	0. 00	0. 40	
	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	
	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	15343. 1	0.0	15343. 1	0. 50	0.00	0. 50	Ai=1.000 Co=0.499

Y方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

Y方向正加力時	· (第2種地盤	₹ Z=1.00 T=	0.35 Rt=1.	00)				
階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
PE 10	77 44	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	1127. 1	1127. 1	0. 00	0. 22	0. 22	
	X2	0.0	1303. 4	1303. 4	0. 00	0. 25	0. 25	
	Х3	0.0	1272. 3	1272. 3	0. 00	0. 25	0. 25	
	X4	0.0	1272. 3	1272. 3	0.00	0. 25	0. 25	
	X5	0.0	1303. 4	1303. 4	0. 00	0. 25	0. 25	
6F	X6	0.0	1127. 2	1127. 2	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	7405. 8	7405. 8	0.00	1. 43		Ai = 1.770 Co = 0.806
	X1	0. 0	1667. 0	1667. 0	0.00	0. 16	0. 16	
	X2	0. 0	2200. 7	2200. 7	0.00	0. 22	0. 22	
	Х3	0.0	2167. 2	2167. 2	0.00	0. 21	0. 21	
	X4	0.0	2167. 2	2167. 2	0.00	0. 21	0. 21	
	X5	0.0	2200. 7	2200. 7	0.00	0. 22	0. 22	
5F	Х6	0.0	1667. 0	1667. 0	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	12069. 7	12069. 7	0.00	1. 19		Ai=1.481 Co=0.806
	X1	0.0	2099. 6	2099. 6	0.00	0. 14	0. 14	
	X2	0.0	2977. 3	2977. 3	0.00	0. 20	0. 20	
	Х3	0.0	2936. 7	2936. 7	0.00	0. 19	0. 19	
	X4	0.0	2936. 6	2936. 6	0.00	0. 19	0. 19	
45	X5	0.0	2977. 2	2977. 2	0.00	0. 20	0. 20	
4F	Х6	0.0	2099. 6	2099. 6	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: 1 010 0 0 000
	合計	0.0	16027. 0	16027. 0	0.00	1.06		Ai=1.319 Co=0.806
	X1	0.0	2359. 7	2359. 7	0.00	0. 12	0. 12	
	X2	0.0	3698. 6	3698. 6	0.00	0. 18	0. 18	
	X3	0.0	3650. 9	3650. 9	0.00	0. 18	0. 18	
	Х4	0.0	3650. 9	3650. 9	0.00	0. 18	0. 18	
٥٦	X5	0.0	3698. 6	3698. 6	0.00	0. 18	0. 18	
3F	X6	0.0	2359. 7	2359. 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	A: _1 100 00 000
	合計 ٧1	0.0	19418. 5	19418. 5	0.00	0. 97		Ai=1.198 Co=0.806
2F	X1	0.0	2508. 8	2508. 8	0.00	0. 10	0. 10	
	X2	0.0	4367. 5	4367. 5	0. 00	0. 17	0. 17	

階名	フレーム名	Q				Q∕ΣWi		
陷石	70-4石	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Х3	0.0	4308. 0	4308. 0	0. 00	0. 17	0. 17	
	X4	0.0	4308. 0	4308. 0	0. 00	0. 17	0. 17	
	Х5	0.0	4367. 5	4367. 5	0. 00	0. 17	0. 17	
	Х6	0.0	2508. 8	2508. 8	0. 00	0. 10	0. 10	
2F	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	22368. 6	22368. 6	0. 00	0. 88	0. 88	Ai = 1.094 Co = 0.806
	X1	0.0	2678. 8	2678. 8	0. 00	0. 09	0. 09	
	X2	0.0	4863. 5	4863. 5	0. 00	0. 16	0. 16	
	Х3	0.0	4848. 6	4848. 6	0. 00	0. 16	0. 16	
	X4	0.0	4848. 6	4848. 6	0.00	0. 16	0. 16	
	Х5	0.0	4863. 1	4863. 1	0. 00	0. 16	0. 16	
1F	Х6	0.0	2679. 0	2679. 0	0. 00	0. 09	0. 09	
	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	24781. 4	24781. 4	0. 00	0. 81	0. 81	Ai=1.000 Co=0.806

Y方向負加力時	: (第2種地盤	Z=1.00 T=	,					
階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
PHTH		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	1961. 9	1961. 9	0.00	0. 38	0. 38	
	Х2	0.0	2504. 8	2504. 8	0.00	0. 48	0. 48	
	Х3	0.0	2310. 0	2310. 0	0. 00	0. 44	0. 44	
	Х4	0.0	2310.0	2310. 0	0. 00	0. 44	0. 44	
	Х5	0.0	2504. 8	2504. 8	0. 00	0. 48	0. 48	
6F	Х6	0.0	1961. 9	1961. 9	0. 00	0. 38	0. 38	
	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	13553. 3	13553. 3	0. 00	2. 61	2. 61	Ai = 1.770 Co = 1.474
	X1	0.0	2703. 1	2703. 1	0. 00	0. 27	0. 27	
	X2	0.0	4183. 0	4183.0	0. 00	0. 41	0. 41	
	Х3	0.0	4158. 3	4158. 3	0. 00	0. 41	0. 41	
	Х4	0.0	4158. 3	4158. 3	0. 00	0. 41	0. 41	
	X5	0.0	4183. 0	4183.0	0. 00	0. 41	0. 41	
5F	Х6	0.0	2703. 1	2703. 1	0. 00	0. 27	0. 27	
	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	22088. 8	22088. 8	0. 00	2. 18	2. 18	Ai = 1.481 Co = 1.474
	X1	0.0	3546. 9	3546. 9	0. 00	0. 24	0. 24	
	X2	0.0	5571.8	5571.8	0.00	0. 37	0. 37	
	Х3	0.0	5546. 8	5546. 8	0. 00	0. 37	0. 37	
	Х4	0.0	5546. 8	5546. 8	0. 00	0. 37	0. 37	
	Х5	0.0	5571.8	5571.8	0. 00	0. 37	0. 37	
4F	Х6	0.0	3546. 9	3546. 9	0. 00	0. 24	0. 24	
	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	29331.0	29331.0	0.00	1. 94	1. 94	Ai = 1.319 Co = 1.474
	X1	0.0	4071. 9	4071.9	0. 00	0. 20	0. 20	
	X2	0.0	6863. 0	6863.0	0. 00	0. 34	0. 34	
	Х3	0.0	6834. 0	6834. 0	0. 00	0. 34	0. 34	
3F	X4	0.0	6834. 0	6834. 0	0.00	0. 34	0. 34	
J.	X5	0.0	6863. 0	6863. 0	0.00	0. 34	0. 34	
	Х6	0.0	4071.9	4071. 9	0.00	0. 20	0. 20	
	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	

7比力	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
階名	//-4名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Y3	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
3F	Y4	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	合計	0.0	35537. 8	35537. 8	0. 00	1. 77	1. 77	Ai = 1.198 Co = 1.474
	X1	0.0	4660. 5	4660. 5	0.00	0. 18	0. 18	
	X2	0.0	7918. 0	7918. 0	0. 00	0. 31	0. 31	
	Х3	0.0	7889. 9	7889. 9	0.00	0. 31	0. 31	
	X4	0.0	7889. 9	7889. 9	0.00	0. 31	0. 31	
	Х5	0.0	7918. 0	7918. 0	0. 00	0. 31	0. 31	
2F	Х6	0.0	4660. 5	4660. 5	0. 00	0. 18	0. 18	
	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	40936. 8	40936. 8	0. 00	1. 61	1. 61	Ai=1.094 Co=1.474
	X1	0.0	4944. 3	4944. 3	0. 00	0. 16	0. 16	
	X2	0.0	8869. 4	8869. 4	0. 00	0. 29	0. 29	
	ХЗ	0.0	8862. 5	8862. 5	0. 00	0. 29	0. 29	
	X4	0.0	8862. 5	8862. 5	0. 00	0. 29	0. 29	
	Х5	0.0	8869. 4	8869. 4	0. 00	0. 29	0. 29	
1F	Х6	0.0	4944. 3	4944. 3	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	45352. 5	45352. 5	0.00	1. 47	1. 47	Ai=1.000 Co=1.474

保有耐力時

×方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

V) [1] T VII) I V		2 1.00 1	Q Q	, 00 /		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	1926. 3	0. 0	1926. 3	0. 37	0. 00	0. 37	
	Y3	2649. 6	0. 0	2649. 6	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	4575. 9	0. 0	4575. 9	0. 88	0. 00	0. 88	Ai = 1.770 Co = 0.498
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1153. 6	0. 0	1153. 6	0. 11	0. 00	0. 11	
	Y3	6304. 1	0. 0	6304. 1	0. 62	0. 00	0. 62	
	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	7457. 7	0. 0	7457. 7	0. 74	0. 00	0. 74	Ai = 1.481 Co = 0.498
	Y1	0.0	0. 0	0. 0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1379. 7	0. 0	1379. 7	0. 09	0. 00	0. 09	
	Y3	8523. 2	0. 0	8523. 2	0. 57	0. 00	0. 57	
	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	9902. 8	0. 0	9902. 8	0. 66	0.00	0. 66	Ai=1.319 Co=0.498
3F	Y1	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
Ji	Y2	1606. 0	0.0	1606. 0	0.08	0.00	0. 08	

階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi]
陷石	/V-4A	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Y3	10392. 4	0. 0	10392. 4	0. 52	0. 00	0. 52	
	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	
	X2	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
3F	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	11998. 4	0. 0	11998. 4	0. 60	0. 00	0. 60	Ai=1.198 Co=0.498
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	852. 9	0. 0	852. 9	0. 03	0. 00	0. 03	
	Y3	12968. 3	0.0	12968. 3	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	
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	13821. 3	0. 0	13821. 3	0. 54	0. 00	0. 54	Ai=1.094 Co=0.498
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	3036. 4	0. 0	3036. 4	0. 10	0. 00	0. 10	
	Y3	12275. 7	0. 0	12275. 7	0. 40	0. 00	0. 40	
	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	15312. 1	0. 0	15312. 1	0. 50	0.00	0. 50	Ai=1.000 Co=0.498

X方向負加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

八刀间莫加刀时		2-1.00 1-	Q	7		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	1926. 3	0. 0	1926. 3	0. 37	0.00	0. 37	
	Y3	2649. 6	0. 0	2649. 6	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	4575. 9	0.0	4575. 9	0. 88	0. 00	0. 88	Ai = 1.770 Co = 0.498
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1153. 6	0. 0	1153. 6	0. 11	0. 00	0. 11	
	Y3	6304. 1	0. 0	6304. 1	0. 62	0. 00	0. 62	
	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	7457. 7	0. 0	7457. 7	0. 74	0. 00		Ai = 1.481 Co = 0.498
	Y1	0. 0	0. 0	0. 0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1379. 7	0. 0	1379. 7	0. 09	0. 00	0. 09	
	Y3	8523. 2	0. 0	8523. 2	0. 57	0. 00	0. 57	
4F	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	
	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	

胜力	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
階名	///-4名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Х5	0.0	0.0	0.0	0. 00	0. 00	0.00	
4F	Х6	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0.00	0. 00	
	合計	9902. 8	0. 0	9902. 8	0. 66	0.00	0. 66	Ai=1.319 Co=0.498
	Y1	0.0	0. 0	0.0	0. 00	0. 00	0. 00	
	Y2	1606. 0	0.0	1606. 0	0. 08	0. 00	0. 08	
	Y3	10392. 4	0.0	10392. 4	0. 52	0. 00	0. 52	
	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	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	
	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	11998. 4	0.0	11998. 4	0. 60	0. 00	0. 60	Ai=1.198 Co=0.498
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	852. 9	0.0	852. 9	0. 03	0.00	0. 03	
	Y3	12968. 3	0. 0	12968. 3	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	
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	
	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	
	X6	0.0	0. 0	0.0	0.00	0.00	0. 00	
	合計	13821. 2	0.0	13821. 2	0. 54	0. 00	0. 54	Ai = 1.094 Co = 0.498
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0. 00	
	Y2	3036. 4	0. 0	3036. 4	0. 10	0. 00	0. 10	
	Y3	12275. 7	0.0	12275. 7	0. 40	0. 00	0. 40	
	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	15312. 1	0.0	15312. 1	0. 50	0.00	0. 50	Ai = 1.000 Co = 0.498

Y方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

7比力	71. 18		Q			Q/ΣWi		
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	1051.8	1051.8	0. 00	0. 20	0. 20	
	X2	0.0	1276. 5	1276. 5	0. 00	0. 25	0. 25	
	Х3	0.0	1251. 9	1251. 9	0. 00	0. 24	0. 24	
	X4	0.0	1251. 9	1251. 9	0.00	0. 24	0. 24	
	Х5	0.0	1276. 5	1276. 5	0.00	0. 25	0. 25	
6F	Х6	0.0	1051.8	1051.8	0. 00	0. 20	0. 20	
	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	7160. 6	7160. 6	0.00	1. 38	1. 38	Ai=1.770 Co=0.779
	X1	0.0	1568. 6	1568. 6	0. 00	0. 16	0. 16	
	X2	0.0	2146. 3	2146. 3	0. 00	0. 21	0. 21	
	Х3	0.0	2120. 2	2120. 2	0. 00	0. 21	0. 21	
	X4	0.0	2120. 2	2120. 2	0.00	0. 21	0. 21	
	Х5	0.0	2146. 3	2146. 3	0.00	0. 21	0. 21	
5F	X6	0.0	1568. 6	1568. 6	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	11670. 1	11670. 1	0.00	1. 15	1. 15	Ai=1.481 Co=0.779
	X1	0.0	1971. 6	1971. 6	0.00	0. 13	0. 13	
4F	X2	0.0	2903. 8	2903. 8	0.00	0. 19	0. 19	
	Х3	0.0	2872. 8	2872. 8	0.00	0. 19	0. 19	

階名	フレーム名		Q			Q/ΣWi		
1	///-4名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X4	0.0	2872. 8	2872. 8	0. 00	0. 19	0. 19	
	Х5	0.0	2903. 8	2903. 8	0. 00	0. 19	0. 19	
	Х6	0.0	1971. 6	1971. 6	0. 00	0. 13	0. 13	
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
41	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	15496. 3	15496. 3	0. 00	1. 03	1. 03	Ai = 1.319 Co = 0.779
	X1	0.0	2322. 1	2322. 1	0.00	0. 12	0. 12	
	X2	0.0	3550. 9	3550. 9	0.00	0. 18	0. 18	
	Х3	0.0	3514. 8	3514. 8	0.00	0. 17	0. 17	
	X4	0.0	3514. 8	3514. 8	0.00	0. 17	0. 17	
	Х5	0.0	3550.8	3550. 8	0.00	0. 18	0. 18	
3F	X6	0.0	2322. 1	2322. 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	0.0	0.0	0.0	0.00	0. 00	0.00	
	合計	0.0	18775. 5	18775. 5	0.00	0. 93		Ai = 1.198 Co = 0.779
	X1	0.0	2490. 7	2490. 7	0. 00	0. 10	0. 10	
	X2	0.0	4182. 1	4182. 1	0.00	0. 16	0. 16	
	Х3	0.0	4141. 2	4141. 2	0.00	0. 16	0. 16	
	X4	0.0	4141. 2	4141. 2	0.00	0. 16	0. 16	
	X5	0.0	4182. 1	4182. 1	0.00	0. 16	0. 16	
2F	X6	0.0	2490. 7	2490. 7	0.00	0. 10	0. 10	
	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	21628. 0	21628. 0	0.00	0. 85	0. 85	Ai = 1.094 Co = 0.779
	X1	0.0	2629. 1	2629. 1	0.00	0.09	0.09	
	X2	0.0	4698. 9	4698. 9	0.00	0. 15	0. 15	
	Х3	0.0	4652. 4	4652. 4	0.00	0. 15	0. 15	
	X4	0.0	4652. 4	4652. 4	0.00	0. 15	0. 15	
4.5	X5	0.0	4698. 9	4698. 9	0.00	0. 15	0. 15	
1F	X6	0.0	2629. 1	2629. 1	0.00	0.09	0. 09	
	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: 1 000 0 0 770
	合計	0.0	23960. 9	23960. 9	0. 00	0. 78	0. /8	Ai = 1.000 Co = 0.779

Y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		
1961年	<i>ν</i> -44	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	X1	0.0	1919. 6	1919. 6	0. 00	0. 37	0. 37	
	X2	0.0	2355. 6	2355. 6	0.00	0. 45	0. 45	
	Х3	0.0	2287. 3	2287. 3	0. 00	0. 44	0. 44	
	X4	0.0	2287. 3	2287. 3	0. 00	0. 44	0. 44	
	X5	0.0	2355. 6	2355. 6	0. 00	0. 45	0. 45	
6F	X6	0.0	1919. 6	1919. 6	0.00	0. 37	0. 37	
	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	13124. 9	13124. 9	0.00	2. 53	2. 53	Ai = 1.770 Co = 1.428
	X1	0.0	2592. 9	2592. 9	0. 00	0. 26	0. 26	
	X2	0.0	4056. 7	4056. 7	0.00	0. 40	0. 40	
	Х3	0.0	4045. 6	4045. 6	0.00	0. 40	0. 40	
	X4	0.0	4045. 6	4045. 6	0.00	0. 40	0. 40	
5F	Х5	0.0	4056. 7	4056. 7	0.00	0. 40	0. 40	
	X6	0.0	2592. 9	2592. 9	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	

mbb An			Q			Q/ΣWi		
階名	フレーム名	柱	壁	合計	柱	壁	合計	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0. 00	0.00	0.00	
5F	合計	0.0	21390. 5	21390. 5	0.00	2. 11	2. 11	Ai=1.481 Co=1.428
	X1	0.0	3407. 3	3407. 3	0.00	0. 23	0. 23	
	X2	0.0	5402. 4	5402. 4	0.00	0. 36	0. 36	
	Х3	0.0	5392. 2	5392. 2	0. 00	0. 36	0. 36	
	X4	0.0	5392. 2	5392. 2	0. 00	0. 36	0. 36	
	Х5	0.0	5402. 4	5402. 4	0. 00	0. 36	0. 36	
4F	X6	0.0	3407. 3	3407. 3	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	28403. 7	28403. 7	0.00	1. 88	1.88	Ai = 1.319 Co = 1.428
	X1	0.0	3913. 6	3913. 6	0. 00	0. 19	0. 19	
	X2	0.0	6651.8	6651.8	0. 00	0. 33	0. 33	
	Х3	0.0	6641.8	6641.8	0.00	0. 33	0. 33	
	X4	0.0	6641.8	6641.8	0.00	0. 33	0. 33	
	Х5	0.0	6651.8	6651.8	0.00	0. 33	0. 33	
3F	Х6	0.0	3913. 6	3913. 6	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	34414. 3	34414. 3	0. 00	1. 71		Ai = 1.198 Co = 1.428
	X1	0.0	4481. 2	4481. 2	0. 00	0. 18	0. 18	
	X2	0.0	7674. 1	7674. 1	0. 00	0. 30	0. 30	
	Х3	0.0	7666. 0	7666. 0	0. 00	0. 30	0. 30	
	X4	0.0	7666. 0	7666. 0	0. 00	0. 30	0. 30	
	Х5	0.0	7674. 1	7674. 1	0. 00	0. 30	0. 30	
2F	Х6	0.0	4481. 2	4481. 2	0. 00	0. 18	0. 18	
	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	39642. 6	39642. 6	0.00	1. 56		Ai = 1.094 Co = 1.428
	X1	0.0	4938. 1	4938. 1	0.00	0. 16	0. 16	
	X2	0.0	8509. 9	8509. 9	0. 00	0. 28	0. 28	
	Х3	0.0	8503. 1	8503. 1	0.00	0. 28	0. 28	
	Х4	0.0	8503. 1	8503. 1	0.00	0. 28	0. 28	
	Х5	0.0	8509. 9	8509. 9	0.00	0. 28	0. 28	
1F	Х6	0.0	4938. 1	4938. 1	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	43902. 3	43902. 3	0.00	1. 43	1. 43	Ai = 1.000 Co = 1.427

U-5.6 構造特性係数

種別 : 部材群としての種別

 β u : 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

V / J - J TT // J J J L	.								
階名	ク゛ルーフ゜		フレーム			壁		βu	Ds
1917	7 10 7	Q(kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別	βu	
	Α	4585. 19	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	4585. 19		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	7472. 79	100.00		0.00	0.00			
5F	В	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
) or	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	7472. 79		FA	0.00		WA	0. 00	0. 30

X方向正加力時

階名	ク゛ルーフ゜		フレーム			壁		βu	Ds
泊石	יור אי	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	βu	Ds
	Α	9922. 86	100.00		0.00	0.00			
4F	В	0. 00	0. 00		0.00	0.00			
41	C	0. 00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	9922. 86		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	12022. 66	100.00		0.00	0.00			
3F	В	0. 00	0. 00		0.00	0. 00			
J.	C	0. 00	0. 00		0.00	0.00			
	A+B+C	12022. 66		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	A	13849. 19	100.00		0.00	0.00			
2F	В	0. 00	0. 00		0. 00	0. 00			
21	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	13849. 19		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	14754. 15	96. 16		0.00	0. 00			
1F	В	588. 90	3. 84		0.00	0.00			
"	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	15343.05		FA	0.00		WA	0.00	0. 30

X方向負加力時

パカー・ラスカルフェ			フレーム			壁		0	Do
階名	グループ	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	<i>β</i> u	Ds
	Α	4585. 19	100.00		0.00	0.00			
6F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
OI OI	С	0. 00	0. 00		0.00	0. 00			
	A+B+C	4585. 19		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	7472. 79	100.00		0.00	0.00			
5F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
31	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	7472. 79		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	9922. 86	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	9922. 86		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	12022. 66	100.00		0.00	0.00			
3F	В	0.00	0.00		0.00	0. 00			
31	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	12022. 66		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	Α	13849. 19	100.00		0.00	0.00			
2F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
21	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	13849. 19		FA	0.00		WA	0. 00	0. 30
	A	14754. 15	96. 16		0.00	0.00			
1F	В	588. 90	3. 84		0.00	0.00			
"	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	15343. 05		FA	0.00		WA	0. 00	0. 30

Y方向正加力時

75比. 47	h* u ¬°		フレーム			壁		0	Ds
階名	ク゛ルーフ゜	Q(kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別	βu	Ds
	A	0. 00	0.00		7405. 78	100.00			
6F	В	0. 00	0.00		0.00	0. 00			
OF OF	С	0. 00	0. 00		0.00	0. 00			
	A+B+C	0. 00		FA	7405. 78		WA	1. 00	0. 40
	A	0. 00	0.00		12069. 71	100.00			
5F	В	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
)F	C	0. 00	0. 00		0.00	0. 00			
	A+B+C	0. 00		FA	12069. 71		WA	1.00	0. 40
	A	0. 00	0.00		16026. 95	100.00			
4F	В	0. 00	0.00		0.00	0. 00			
46	C	0. 00	0. 00		0.00	0. 00			
	A+B+C	0. 00		FA	16026. 95		WA	1. 00	0. 40
	Α	0. 00	0.00		19418. 47	100.00			
3F	В	0. 00	0.00	·	0.00	0. 00			
	С	0. 00	0.00		0.00	0. 00			

Y方向正加力時

階名	グルーフ゜		フレーム			壁		βu	Ds
陷石	') IV-)	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	βu	Ds
3F	A+B+C	0.00		FA	19418. 47		WA	1.00	0. 40
	Α	0.00	0. 00		22368. 60	100.00			
2F	В	0.00	0.00		0. 00	0. 00			
ZF	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	22368. 60		WA	1. 00	0. 40
	Α	0. 00	0. 00		24781. 43	100.00			
1F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
"	С	0.00	0.00		0.00	0. 00	-		
	A+B+C	0.00		FA	24781. 43		WA	1. 00	0. 40

Y方向負加力時

Y 万问复加力 ccc			フレーム			壁		0	Ds
階名	グループ	Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別	βu	Ds
	A	0.00	0. 00		13553. 35	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	13553. 35		WA	1. 00	0.40
	Α	0.00	0. 00		22088. 82	100.00			
5F	В	0.00	0.00		0.00	0. 00			
JI.	С	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
	A+B+C	0.00		FA	22088. 82		WA	1. 00	0.40
	Α	0.00	0.00		29330. 99	100.00			
4F	В	0.00	0.00		0.00	0.00			
4 F	С	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	29330. 99		WA	1. 00	0.40
	Α	0.00	0.00		35537. 79	100.00			
3F	В	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
3F	С	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
	A+B+C	0.00		FA	35537. 79		WA	1. 00	0.40
	Α	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			
ZF	A+B+C	0.00		FA	0.00		WA	0.00	0.30
	D	0.00	0.00		40936.83	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	40936.83		WD	1.00	0. 55
	Α	0.00	0. 00		0.00	0. 00			
	В	0.00	0. 00		0.00	0.00			
1F	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
IF	A+B+C	0.00		FA	0.00		WA	0.00	0. 30
	D	0.00	0. 00		45352. 52	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	45352. 52		WD	1.00	0. 55

U-5.7 必要保有水平耐力

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
 : 必要保有水平耐力
 (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. 770	5193. 0	9192. 4	1.000	1. 000	1.000	0. 30	2757. 7
5F	1. 481	10114. 7	14981.5	1.000	1. 000	1.000	0. 30	4494. 5
4F	1.319	15084. 3	19893. 4	1.000	1. 000	1.000	0. 30	5968. 0
3F	1. 198	20118. 7	24103. 1	1.000	1. 000	1.000	0. 30	7230. 9
2F	1.094	25387. 8	27765. 0	1.000	1. 000	1. 000	0. 30	8329. 5
1F	1.000	30759. 9	30759. 9	1.000	1. 000	1. 000	0. 30	9228. 0

X方向負加力時

7731 1960H23-1													
階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun					
6F	1. 770	5193. 0	9192. 4	1.000	1. 000	1.000	0. 30	2757. 7					

X方向負加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
5F	1. 481	10114. 7	14981.5	1.000	1.000	1.000	0. 30	4494. 5
4F	1. 319	15084. 3	19893. 4	1.000	1.000	1.000	0. 30	5968. 0
3F	1. 198	20118. 7	24103. 1	1.000	1. 000	1. 000	0. 30	7230. 9
2F	1.094	25387. 8	27765. 0	1.000	1.000	1. 000	0. 30	8329. 5
1F	1.000	30759. 9	30759. 9	1.000	1.000	1.000	0. 30	9228. 0

Y方向正加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1. 770	5193. 0	9192. 4	1.000	1. 000	1. 000	0. 40	3677. 0
5F	1. 481	10114. 7	14981.5	1.000	1.000	1.000	0. 40	5992. 6
4F	1. 319	15084. 3	19893. 4	1.000	1.000	1.000	0. 40	7957. 4
3F	1. 198	20118. 7	24103. 1	1.000	1.000	1.000	0. 40	9641.3
2F	1. 094	25387. 8	27765. 0	1.000	1.000	1.000	0. 40	11106.0
1F	1.000	30759. 9	30759. 9	1.000	1.000	1.000	0.40	12303. 9

Y方向負加力時

「フリトリラモのロフコト	·							
階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1. 770	5193.0	9192. 4	1.000	1. 000	1. 000	0.40	3677. 0
5F	1. 481	10114. 7	14981.5	1.000	1. 000	1. 000	0. 40	5992. 6
4F	1. 319	15084. 3	19893. 4	1.000	1. 000	1. 000	0.40	7957. 4
3F	1. 198	20118. 7	24103. 1	1.000	1. 000	1. 000	0. 40	9641.3
2F	1. 094	25387. 8	27765. 0	1. 000	1. 000	1. 000	0. 30	8329. 5
ZF	1.094	20007.0	27705.0	1.000	1.000	1.000	0. 55	15270. 7
1F	1, 000	30759. 9	30759. 9	1. 000	1. 000	1. 000	0. 30	9228. 0
IF.	1.000	30759. 9	30739.9	1.000	1.000	1.000	0. 55	16917. 9

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

X 万 回 止 加 刀 問			フレ	ーム			壁		
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	1926. 31	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2649. 62	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	4575. 93	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	1153. 62	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6304. 09	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	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	7457. 71	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	1379. 68	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	8523. 16	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
4F	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	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

×方向正加力時

此々	フレーム名		フレ	ーム			壁	<u></u>	
1911年	/ν-Δ α	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
ΛΕ	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
41	合計	9902. 84	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
階名 4F 3F	Y1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1606. 04	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	10392. 36	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	11998. 40	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	852. 92	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	12968. 33	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
	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	13821. 25	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	2468. 12	568. 26	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	12275. 71	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
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	14743. 83	568. 26	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

A 刀 凹 貝 加 刀 吋			フレ	ーム			壁		
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	1926. 31	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2649. 62	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
	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	4575. 93	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	1153. 62	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6304. 09	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	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	7457. 71	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
4F	Y2	1379. 68	0. 00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00	0.00
	Y3	8523. 16	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

ハノ」「「Q Q NA ノ」 F			フレ	ーム			壁		
階名	フレーム名	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
4F	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
41	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	9902. 84	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	1606. 04	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	10392. 36	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	11998. 40	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	852. 92	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	12968. 33	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	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	13821. 25	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	2468. 12	568. 26	0. 00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
	Y3	12275. 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
1F	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	14743.83	568. 26	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00

Y方向正加力時

1 万间正加刀時	J						_		
階名	フレーム名		フレ	<u>ーム</u>				<u></u>	
PB 12	77 44	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1051.83	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1276. 54	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1251. 93	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0.00	0.00	1251. 92	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0.00	1276. 53	0. 00	0.00	0.00
6F	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1051.83	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	7160. 59	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1568. 62	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2146. 27	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2120. 16	0.00	0.00	0.00
5F	X4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2120. 16	0. 00	0.00	0.00
JF	X5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2146. 26	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1568. 62	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

Y方向正加力時

7比. 47	71 187		フレ	ーム			壁		
階名	フレーム名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Y3	0.00	0. 00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0.00	0.00
5F	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	11670. 09	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0. 00	1971. 56	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0. 00	2903. 79	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	2872. 81	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2872. 81	0. 00	0.00	0.00
	X5	0.00	0. 00	0.00	0.00	2903. 78	0. 00	0.00	0.00
4F	Х6	0.00	0. 00	0.00	0. 00	1971. 57	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	15496. 32	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2322. 14	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3550. 87	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	3514. 77	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	3514. 76	0.00	0.00	0.00
0.5	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3550. 85	0.00	0.00	0.00
3F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2322. 15	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2 Y3	0.00	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	0. 00 0. 00	0. 00 18775. 54	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2490. 74	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4182. 08	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4141. 18	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4141. 19	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4182. 08	0.00	0.00	0.00
2F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2490. 73	0.00	0.00	0.00
21	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	21627. 99	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0.00	2629. 13	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	4698. 92	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	4652. 38	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0. 00	4652. 45	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4698. 91	0.00	0.00	0.00
1F	Х6	0.00	0.00	0.00	0.00	2629. 12	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	23960. 91	0.00	0.00	0.00

Y方向負加力時

階名	フレーム名		フレ	旦	产				
陷石	77 440	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	X1	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	1919. 56	0. 00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2355. 59	0.00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2287. 28	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2287. 28	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2355. 59	0. 00	0.00	0.00
6F	X6	0.00	0. 00	0. 00	0.00	1919. 56	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	13124. 87	0. 00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0. 00	0.00	0. 00	2592. 90	0.00	0.00	0.00
JF	X2	0.00	0. 00	0.00	0.00	4056. 72	0. 00	0.00	0.00

Y方向負加力時

Y 万问复加刀:	フレーム名		フレ	ーム			昼	<u></u>	
階名	/V-4名	FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
	Х3	0.00	0.00	0. 00	0. 00	4045. 63	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0. 00	0. 00	0.00	4045. 63	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	4056. 71	0. 00	0.00	0.00
	Х6	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	2592. 90	0. 00	0.00	0.00
5F	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	21390. 48	0. 00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0. 00	3407. 27	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	5402. 35	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0. 00	0.00	0. 00	5392. 23	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0. 00	0. 00	5392. 23	0. 00	0.00	0.00
	Х5	0.00	0.00	0.00	0. 00	5402. 35	0. 00	0.00	0.00
4F	Х6	0.00	0.00	0. 00	0. 00	3407. 27	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	28403. 70	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3913. 55	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0. 00	6651. 83	0. 00	0.00	0.00
	Х3	0.00	0.00	0.00	0. 00	6641. 75	0. 00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0. 00	6641. 75	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6651.83	0. 00	0.00	0.00
3F	Х6	0.00	0.00	0.00	0. 00	3913. 55	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	34414. 28	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4481. 19
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7674. 14
	Х3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7665. 98
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7665. 99
OΕ	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	7674. 14
2F	X6 Y1	0.00	0.00	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0. 00 0. 00	0.00	0.00	4481. 18
	Y2	0.00		0.00		0.00	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 合計	0. 00 0. 00	0.00	0. 00 0. 00	0. 00 39642. 63				
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4938. 09
	X1 X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8509. 94
	X2 X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8509. 94 8503. 14
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8503. 14 8503. 14
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8509. 93
1F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4938. 09
i F	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	43902.34
	口可	0.00	0.00	0.00	0. 00	0. 00	0. 00	0.00	409UZ. 34

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 # : 剛性率・偏心率の直接入力 * : Ds値の直接入力 Qu : 保有水平耐力 (kN)

+ : 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	9192. 4	1. 000	0. 30	2757. 7		4575. 9	1. 65
5F	14981.5	1. 000	0. 30	4494. 5		7457. 7	1. 65
4F	19893. 4	1.000	0. 30	5968. 0		9902.8	1. 65
3F	24103.1	1. 000	0. 30	7230. 9		11998. 4	1. 65
2F	27765. 0	1. 000	0. 30	8329. 5		13821. 2	1. 65
1F	30759. 9	1. 000	0. 30	9228. 0		15312. 1	1. 65

X方向負加力時

階名		必要保有	水平耐力		保有水	判定			
陷在	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun		
6F	9192. 4	1. 000	0. 30	2757. 7		4575. 9	1. 65		
5F	14981.5	1. 000	0. 30	4494. 5		7457. 7	1. 65		
4F	19893. 4	1. 000	0. 30	5968. 0		9902.8	1. 65		
3F	24103.1	1. 000	0. 30	7230. 9		11998. 4	1. 65		
2F	27765. 0	1. 000	0. 30	8329. 5		13821. 2	1. 65		
1F	30759. 9	1. 000	0. 30	9228. 0		15312. 1	1. 65		

Y方向正加力時

1 /1 101 111 111 /11 /11	ī							
階名		必要保有ス	水平耐力	保有水	判定			
1961年	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun	
6F	9192. 4	1. 000	0. 40	3677. 0		7160. 6	1. 94	
5F	14981.5	1. 000	0. 40	5992. 6		11670. 1	1. 94	
4F	19893. 4	1. 000	0. 40	7957. 4		15496. 3	1. 94	
3F	24103. 1	1. 000	0. 40	9641. 3		18775. 5	1. 94	
2F	27765. 0	1. 000	0. 40	11106. 0		21628. 0	1. 94	
1F	30759.9	1. 000	0. 40	12303. 9		23960. 9	1. 94	

Y方向負加力時

一刀門貝加刀匠	T						
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	9192. 4	1. 000	0. 40	3677. 0		13124. 9	3. 56
5F	14981.5	1. 000	0. 40	5992. 6		21390. 5	3. 56
4F	19893. 4	1. 000	0. 40	7957. 4		28403. 7	3. 56
3F	24103.1	1. 000	0. 40	9641. 3		34414. 3	3. 56
2F	27765. 0	1. 000	0. 30	8329. 5		0. 0	0. 00
21	27705.0	1.000	0. 55	(15270. 7)	39642. 6	(39642. 6)	(2. 59)
10	30750 0 1 0	1. 000	0. 30	9228. 0		0. 0	0. 00
I IF	1F 30759.9		0. 55	(16917. 9)	43902. 3	(43902. 3)	(2. 59)

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)

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	有
	7F	4585. 2	32. 8011	5. 3177	1/	53
	6F	7472. 8	27. 4834	5. 4903	1/	51
514	5F	9922. 9	21. 9931	5. 6024	1/	50
314	4F	12022. 7	16. 3906	5. 6438	1/	50
	3F	13849. 2	10. 7468	5. 4610	1/	51
	2F	15343. 0	5. 2858	5. 2858	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	4585. 2	32. 8011	5. 3177	1/	53
	6F	7472. 8	27. 4834	5. 4903	1/	51
514	5F	9922. 9	21. 9931	5. 6024	1/	50
314	4F	12022. 7	16. 3906	5. 6438	1/	50
	3F	13849. 2	10. 7468	5. 4610	1/	51
	2F	15343. 0	5. 2858	5. 2858	1/	62

Y方向(正加力)

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	有
	7F	7405. 8	32. 6646	5. 2044	1/	54
	6F	12069. 7	27. 4602	5. 2179	1/	54
472	5F	16026. 9	22. 2423	5. 2206	1/	54
472	4F	19418. 5	17. 0217	5. 2637	1/	54
	3F	22368. 6	11. 7580	5. 2039	1/	54
	2F	24781. 4	6. 5541	6. 5541	1/	50

Y方向(負加力)

	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)	変形が	角
	7F	13553. 3	29. 7605	0. 3345	1/	837
	6F	22088. 8	29. 4260	0. 5508	1/	508
144	5F	29331.0	28. 8752	0. 7709	1/	363
144	4F	35537. 8	28. 1043	0. 8828	1/	320
	3F	40936.8	27. 2215	1. 0383	1/	270
	2F	45352. 5	26. 1832	26. 1832	1/	13

保有耐力時

X方向(正加力)

	エルルノリ /					
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	4575. 9	15. 9506	2. 5094	1/	112
	6F	7457. 7	13. 4412	2. 6868	1/	104
461	5F	9902. 8	10. 7544	2. 8001	1/	100
401	4F	11998. 4	7. 9543	2. 8170	1/	100
	3F	13821. 3	5. 1373	2. 6631	1/	105
	2F	15312. 1	2. 4742	2. 4742	1/	132

X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 Δ U (cm)	変形:	角
	7F	4575. 9	15. 9506	2. 5094	1/	112
	6F	7457. 7	13. 4412	2. 6868	1/	104
461	5F	9902. 8	10. 7544	2. 8001	1/	100
	4F	11998. 4	7. 9543	2. 8170	1/	100
	3F	13821. 3	5. 1373	2. 6631	1/	105

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)	変形が	角
461	2F	15312. 1	2. 4742	2. 4742	1/	132

Y方向(正加力)

ステッフ [°] No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 Δ U (cm)	変形	角
	7F	7160. 6	8. 4098	1. 3434	1/	208
	6F	11670. 1	7. 0664	1. 3570	1/	206
238	5F	15496. 3	5. 7094	1. 3594	1/	206
230	4F	18775. 5	4. 3500	1. 3669	1/	207
	3F	21628. 0	2. 9831	1. 3422	1/	209
	2F	23960. 9	1. 6409	1. 6409	1/	200

Y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	13124. 9	4. 5574	0. 3080	1/	909
	6F	21390. 5	4. 2494	0. 4991	1/	561
131	5F	28403. 7	3. 7503	0. 7085	1/	395
131	4F	34414. 3	3. 0419	0.8159	1/	346
	3F	39642. 6	2. 2259	0. 9639	1/	290
	2F	43918. 7	1. 2620	1. 2620	1/	259

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: 514X方向 (負加力)最大荷重ステップ: 514Y方向 (正加力)最大荷重ステップ: 472Y方向 (負加力)最大荷重ステップ: 144

保有水平耐力時

 X方向 (正加力)
 最大荷重ステップ: 461

 X方向 (負加力)
 最大荷重ステップ: 461

 Y方向 (正加力)
 最大荷重ステップ: 238

 Y方向 (負加力)
 最大荷重ステップ: 131

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)

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) L , L' : 左右のはりの内のり長さ (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 (kN): 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) : 柱はり接合部の形状による係数 K. 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)

Y2(正加力)-- RCはり降伏型 --

	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
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	238. 8	568. 2		
	X1	Fc27	45. 0	305. 1	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	352. 9	800.0	730. 0	0.0	873. 8	515. 1	1225. 5	OIL	
	X2	Fc27	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	010.1	1220.0		
	\Z	1027	40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338. 8	OK	FA
			40. 0	352. 9	800.0	730. 0	0.04	873. 8	515. 1	1225. 5	UIN	
	Х3	Fc27	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	010.1	1220.0		
	۸۵	FGZ1	40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338. 8	OK	FA
7F						-					UK	
	V.4	F 07	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	0.0	873. 8	515. 1	1225. 5		
	X4	Fc27	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				F#
			40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338.8	OK	17
			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	0.0	873. 8	515. 1	1225. 5		
	Х5	Fc27	45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				_
			40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338.8	OK	F/
			45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	0.0	873.8	276. 3	657. 3		
	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	F/
			0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0	119. 4	699. 5		
	X1	Fc27	45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				
	, Ai	1027	50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1192. 4	OK	F
											UK	
	VO	F- 07	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	X2	Fc27	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	70.0	1010.0		F.
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	'
			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				_
6F			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70.0	1912. 6	OK	F
OΓ			40.0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	Х4	Fc27	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	F
			40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	Х5	Fc27	45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	207.0	1000.7		
	٨٥	1027	40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	F
											UK	
	VC	F- 07	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	138. 1	809. 2		
	Х6	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0		1100 1		F
			50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1192. 4	OK	''
			0.0	0.0	0.0	0. 0	280. 0	0.0	119. 4	699. 5		
	X1	Fc30	45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				_
		<u> </u>	50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	F.
		1	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	X2	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059.0	OK	F.
		1	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	Х3	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3				
	,,,,	. 300	40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	F.
5F		1	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7	ΟI	
	VA	F-20							201.0	1000.7		
	X4	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	70.0	0050 0	011	F
		1	40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	L.,
		1_	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	257. 5	1508. 7		
	Х5	Fc30	45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3				_
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	F
			45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	138. 1	809. 2		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0			1	
		1	50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	F.
		1	0.0	0.0	0.0	0.00	280. 0	0.0	118. 9	700. 1	011	
	1	1					282. 5	755. 3	110. 3	700.1	-	
4F	X1	Fc30	45.0	305. 1	800.0	730. 0						

Y2(正加力)-- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' ĸ	L L' Ø	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	256. 4	1510.0		
	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	0K	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]	
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70.0	2445. 0	0K	FA
			40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	256. 4	1510.0		
4F	Х4	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	0K	FA
			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	256. 4	1510.0		
	Х5	Fc30	45. 0	305. 1	800.0	730. 0	282. 5	755. 3			1	
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70.0	2509.4	0K	FA
			45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	137. 5	809. 9		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0. 0	0. 0	282. 5	0. 0			1	
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	0K	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	282. 5	0.0	118. 9	700. 1		
	X1	Fc30	45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3			1	
	,,,		50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA
			45. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8	256. 4	1510. 0	OIX	
	X2	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	200. 1	1010.0	-	
	7,2	1 000	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	282. 5	873. 8	256. 4	1510. 0	OIX	
	Х3	Fc30	40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	200. 4	1010.0		
	٨٥	1 000	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	FA
3F			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5	873. 8	256. 4	1510.0	UIN	
	X4	Fc30	40. 0	305. 1	800. 0	730. 0		755. 3	200. 4	1310.0		
	۸4	F 630	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	280. 0 8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	FA
			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5		256. 4	1510.0	UN	
	VE	F-20						873. 8	230. 4	1310.0	-	
	Х5	Fc30	45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	70.0	0500 4	01/	FA
			55. 0	70. 0	1.00	0.85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	
	VC	F-00	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8	137. 5	809. 9		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0	F0 F	4000 0		FA
			50.0	70. 0	0.70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	
	V4	F 00	0.0	0.0	0.0	0.0	280. 0	0.0	110. 1	709. 8		
	X1	Fc30	45. 0	305. 1	800.0	730. 0	327. 5	755. 3	F0 F	1000 0		FA
			50.0	70. 0	0.70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	- ' '
			45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	237. 4	1530. 9		
	X2	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	327. 5	755. 3				FA
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	17
			40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	237. 4	1530. 9		
	Х3	Fc30	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	327. 5	755. 3				FA
2F			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	0K	I.W
		_	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	237. 4	1530. 9		
	Х4	Fc30	40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	327. 5	755. 3				ΕV
			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	237. 4	1530. 9		
	Х5	Fc30	45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	327. 5	755. 3				
		<u></u>	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA
			45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	127. 3	821. 1		
	Х6	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	327. 5	0.0				
	1	1	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,' ϕ	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	276. 3	657.3		
7F	X1	Fc27	45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8				
			50.0	70. 0	0.40	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	681.4	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' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	515. 1	1225. 5		
	X2	Fc27	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8			1	
			40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338.8	OK	FA
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	515. 1	1225.5		
	Х3	Fc27	40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8]	
			40.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338.8	OK	FA
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	515. 1	1225.5		
7F	X4	Fc27	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338.8	OK	FA
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	515. 1	1225. 5		
	Х5	Fc27	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				
			40. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1338.8	OK	FA
			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	0.0	755. 3	238. 8	568. 2		
	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	138. 1	809. 2		
	X1	Fc27	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8			1	
			50. 0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1192. 4	OK	FA
			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	X2	Fc27	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8			1	
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	FA
			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			1	
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	FA
6F			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7	OIL	
	Х4	Fc27	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	207.0	1000.7	-	
	7.4	1027	40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	FA
			40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7	OIX	
	X5	Fc27	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	207.0	1000.7	-	
	٨٥	1027	40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 04	40. 0	70. 0	1912. 6	OK	FA
			45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	119. 4	699. 5	UIN	
	Х6	Fc27	0.0	-0. 0	0.0	0.0	280. 0	-0.0	113.4	099.0	-	
	۸٥	FGZ1	50. 0	70. 0	0. 0	0. 85	8. 04	47. 5	52. 5	1102 /	OK	FA
										1192. 4	UN	
	V1	F-20	0.0	-0.0	0.0	0.0	280. 0	-0. 0 873. 8	138. 1	809. 2	-	
	X1	Fc30	45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0		E0 E	1283. 6	01/	FA
			50.0	70. 0	0.70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5		OK	
	VO	F- 20	45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	X2	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	70.0	0050 0	01/	FA
			40.0	70. 0	1.00	0.85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	
	Vo	F-00	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	70.0	0050 0	017	FA
5F			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	
)/ 4	F 00	40. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	X4	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8		0050		FA
			40.0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	. ^
			40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	257. 5	1508. 7		
	X5	Fc30	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				FA
			40. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	40. 0	70. 0	2059. 0	OK	FA
			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	119. 4	699. 5		
	Х6	Fc30	0.0	-0. 0	0.0	0.0	280. 0	-0. 0				F.4
			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	137. 5	809. 9		
	X1	Fc30	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8				
ΛE			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283.6	OK	FA
4F			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	256. 4	1510.0		
	X2	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	873. 8			1	
	1	1		70. 0			8. 65		70. 0		4	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	256. 4	1510. 0		12733
	Х3	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	282. 5	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	256. 4	1510. 0		
	Х4	Fc30	40. 0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5	873. 8				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	0K	FA
4F			40. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	256. 4	1510. 0	OIL	
	Х5	Fc30	45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	282. 5	873. 8	200. 1	1010.0		
	Λ0	1 000	55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA
			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	118. 9	700. 1	OIX	
	Х6	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	282. 5	-0.0	110. 3	700.1		
	, Au	1 000	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. 03	282. 5	-0.0	137. 5	809. 9	UIX	
	X1	Fc30	45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8	107.0	003.3		
	٨١	1030	50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA
			45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	282. 5	755. 3	256. 4	1510.0	UN	
	Vo	F-20							200. 4	1310.0		
	X2	Fc30	40.0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8	70.0	0500 4	01/	FA
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	
	VO	F 00	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	70.0	0.445.0		FA
3F			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70.0	2445. 0	OK	
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	282. 5	755. 3	256. 4	1510. 0		
	Х4	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	280. 0	873. 8				FA
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445. 0	OK	17
			40. 0	305. 1	800.0	730. 0	282. 5	755. 3	256. 4	1510. 0		
	Х5	Fc30	45. 0	352. 9	800. 0	730. 0	280. 0	873. 8				FA
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509. 4	OK	FA
			45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	282. 5	755. 3	118. 9	700. 1		
	Х6	Fc30	0.0	-0. 0	0.0	0. 0	280. 0	-0. 0				ГА
			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	127. 3	821. 1		
	X1	Fc30	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	327. 5	873. 8				
			50.0	70. 0	0. 70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA
			45. 0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	237. 4	1530. 9		
	Х2	Fc30	40.0	352. 9	800.0	730. 0	327. 5	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	237. 4	1530. 9		
	Х3	Fc30	40.0	352. 9	800.0	730. 0	327. 5	873. 8				
٥٦			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	47. 5	70. 0	2445.0	OK	FA
2F			40.0	305. 1	800.0	730. 0	280. 0	755. 3	237. 4	1530. 9		
	Х4	Fc30	40. 0	352. 9	800.0	730. 0	327. 5	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	237. 4	1530. 9		
	X5 Fc30	Fc30	45. 0	352. 9	800.0	730. 0	327. 5	873. 8				
			55. 0	70. 0	1.00	0. 85	8. 65	48. 8	70. 0	2509.4	OK	FA
			45. 0	305. 1	800. 0	730. 0	280. 0	755. 3	110. 1	709. 8		
	Х6	Fc30	0.0	-0. 0	0.0	0.0	327. 5	-0.0	710.1	, 55. 6		
	,,,,	1000	50.0	70. 0	0.70	0. 85	8. 65	47. 5	52. 5	1283. 6	OK	FA
			JU. U	70.0	0. 70	0. 60	0. 00	47. 0	52. 5	1200.0	UN	

(N/mm2)

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): 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

 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)

 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' κ	Η Η' <i>Φ</i>	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			0.0	911. 3	327. 5	255. 0	0.0	1643. 7	292. 6	650. 2		
	X1	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	1182. 5	327. 5	255. 0	800.0	2138. 5	189. 8	937. 8		
	X2	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	1164. 5	327. 5	255. 0	800.0	2106. 0	186. 9	923. 5		
	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
117			70. 0	1150. 1	327. 5	255. 0	800.0	2080. 0	184. 6	912. 1		
	Х4	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	1081. 1	327. 5	255. 0	800.0	1955. 2	173. 6	857. 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	893. 1	327. 5	255. 0	800.0	1611. 0	286. 8	637. 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	0K	FA

Y2(負加力)-- R C柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' κ	Н Н' Ф	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
			0.0	-893. 1	327. 5	255. 0	0. 0	1611. 0	286. 8	637. 3		
	X1	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	-1081. 1	327. 5	255. 0	800.0	1955. 2	173. 6	857. 4		
	X2	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	-1150. 1	327. 5	255. 0	800.0	2080. 0	184. 6	912. 1		
	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	-1164. 5	327. 5	255. 0	800.0	2106. 0	186. 9	923. 5		
	Х4	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	-1182. 5	327. 5	255. 0	800.0	2138. 5	189. 8	937. 8		
	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	-911. 3	327. 5	255. 0	800. 0	1643. 7	292. 6	650. 2		
	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

・C504LW.X方向風圧力の検討がされていない。・C504LW.Y方向風圧力の検討がされていない。・C601LS.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
・[Y方向負加力][
          X2 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
                          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][
          Х3
              フレーム Y2
                    軸
                       2F
·[Y方向負加力][
              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
          X4
·[Y方向負加力][
             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
          X6 フレーム Y2 軸
                       2F 階]: R C 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][
```

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 14:52