

BUILDING STRUCTURE CALCULATION SHEETS

一貫構造計算書

NO. 66 rc6-8-12

略 称 : NO. 66
日 付 : 2013/7/29
担当者 : k-lab

計算プログラム : BUS-5
(August. 2007)

バージョン : 1.0.5.4
データベース番号 : 6.5.0.4

会員番号 : BUSk00042
シリアルNo : K48033

計算開始時間 2014/01/19 14:38 (株) 構造システム

目 次

計算・設計に関する情報	Ⅲ－	1
【1. 構造上の特徴】	Ⅲ－	2
【2. 構造計算方針】	Ⅲ－	2
【3. 適用する構造計算】	Ⅲ－	2
【4. 使用プログラムの概要】	Ⅲ－	2
§ 1. 入力データ	Ⅲ－	3
I-1 一般事項	Ⅲ－	3
I-1.1 建築物の構造設計概要	Ⅲ－	3
I-1.1.1 建物概要	Ⅲ－	3
I-1.1.2 床面積	Ⅲ－	3
I-1.1.3 構造概要	Ⅲ－	4
I-1.1.4 周囲にダミ一部分材がある場合の壁の取り扱い	Ⅲ－	4
I-1.2 略伏図	Ⅲ－	4
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	Ⅲ－	4
I-1.3 略軸組図	Ⅲ－	8
I-1.3.1 壁開口配置	Ⅲ－	8
I-1.4 部材	Ⅲ－	13
I-1.4.1 はり	Ⅲ－	13
I-1.4.2 柱	Ⅲ－	15
I-1.4.3 ベースプレート	Ⅲ－	15
I-1.4.4 壁	Ⅲ－	15
I-1.4.5 雑壁	Ⅲ－	16
I-1.4.6 壁鉄筋番号	Ⅲ－	16
I-1.4.7 ブレース	Ⅲ－	16
I-1.4.8 床スラブ・床構造	Ⅲ－	16
I-1.4.9 片持ばり	Ⅲ－	17
I-1.4.10 片持スラブ	Ⅲ－	17
I-1.4.11 出隅片持スラブ	Ⅲ－	17
I-1.4.12 接合部	Ⅲ－	17
I-1.4.13 杭、杭基礎	Ⅲ－	17
I-1.4.14 直接基礎	Ⅲ－	18
I-2 使用材料、材料の許容応力度	Ⅲ－	18
I-2.1 材料種別	Ⅲ－	18
I-2.1.1 材料種別図	Ⅲ－	18
I-2.1.2 コンクリート	Ⅲ－	18
I-2.1.3 鉄筋	Ⅲ－	18
I-2.1.4 鉄骨	Ⅲ－	18
I-2.4 降伏点強度倍率	Ⅲ－	18
I-3 荷重・外力	Ⅲ－	18

I-3.1 荷重計算条件	Ⅲ- 18
I-3.1.1 最小スラブ厚	Ⅲ- 18
I-3.1.2 スラブ荷重の拾い方	Ⅲ- 19
I-3.1.3 基礎荷重	Ⅲ- 19
I-3.2 積載荷重	Ⅲ- 19
I-3.3 仕上	Ⅲ- 19
I-3.3.1 仕上材名称	Ⅲ- 19
I-3.3.2 仕上名称	Ⅲ- 19
I-3.4 重量	Ⅲ- 19
I-3.4.1 はり、柱仕上重量	Ⅲ- 19
I-3.4.2 はり、柱鉄骨材重量	Ⅲ- 20
I-3.4.3 建物重量の直接入力	Ⅲ- 20
I-3.5 地震力	Ⅲ- 20
I-3.6 風圧力	Ⅲ- 20
I-3.7 積雪荷重	Ⅲ- 20
I-6 共通計算条件	Ⅲ- 20
I-6.1 使用基準	Ⅲ- 20
I-6.2 計算ルート指定	Ⅲ- 20
I-6.3 柱はり接合部計算条件	Ⅲ- 20
I-7 許容応力度計算	Ⅲ- 20
I-7.1 応力解析・モデル化	Ⅲ- 20
I-7.1.1 応力計算条件	Ⅲ- 20
I-7.2 剛性率・偏心率	Ⅲ- 21
I-7.2.1 剛性率、偏心率計算条件	Ⅲ- 21
I-7.3 断面計算	Ⅲ- 21
I-7.3.1 断面計算条件	Ⅲ- 21
I-8 保有水平耐力計算	Ⅲ- 22
I-8.1 計算条件	Ⅲ- 22
I-8.1.1 基本条件	Ⅲ- 22
I-8.1.2 計算条件	Ⅲ- 22
I-8.1.3 解析条件等	Ⅲ- 22
I-8.1.5 増分解析の制御条件	Ⅲ- 23
I-8.1.8 部材の耐力算定式	Ⅲ- 23
§ 2. 許容応力度等計算結果	Ⅲ- 25
A-1 準備計算結果	Ⅲ- 25
A-1.1 部材のC、M_o、Q	Ⅲ- 25
A-1.1.1 部材のC、M _o 、Q図	Ⅲ- 25
A-1.1.2 はりのC、M _o 、Q表	Ⅲ- 30
A-1.1.3 片持ばりのM、Q表	Ⅲ- 33
A-1.1.4 柱のC、M _o 、Q表	Ⅲ- 33
A-1.2 節点重量	Ⅲ- 33
A-1.2.1 節点重量（固定荷重＋積載荷重）	Ⅲ- 33
A-1.2.3 節点重量（固定荷重＋地震用積載荷重）	Ⅲ- 36

A-1.3 層せん断力	Ⅲ－ 40
A-1.3.1 地震力	Ⅲ－ 40
A-1.4 剛度増大率	Ⅲ－ 44
A-1.4.1 壁によるはり・柱の剛度増大率	Ⅲ－ 44
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率	Ⅲ－ 47
A-2. 応力計算結果	Ⅲ－ 51
A-2.1 フレーム剛性とねじり剛性	Ⅲ－ 51
A-2.2 部材応力図	Ⅲ－ 54
A-2.3 部材応力表	Ⅲ－ 69
A-3. 応力計算結果のまとめ	Ⅲ－ 88
A-3.5 壁量	Ⅲ－ 88
A-3.6 剛性率	Ⅲ－ 89
A-3.6.1 剛性率(雑壁を含む)	Ⅲ－ 89
A-3.6.2 剛性率(雑壁を含まない)	Ⅲ－ 89
A-3.7 偏心率	Ⅲ－ 90
A-3.7.1 偏心率(雑壁を含む)	Ⅲ－ 90
A-3.7.2 偏心率(雑壁を含まない)	Ⅲ－ 90
A-4. 断面計算結果	Ⅲ－ 92
A-4.3 RCの断面計算	Ⅲ－ 92
A-4.3.1 RCはりの断面計算	Ⅲ－ 92
A-4.3.2 RC柱の断面計算	Ⅲ－ 130
A-4.3.3 RC壁の断面計算	Ⅲ－ 159
A-4.3.4 RC柱はり接合部の断面計算(許容応力度)	Ⅲ－ 171
A-4.3.5 RC柱はり接合部の断面計算(終局強度)	Ⅲ－ 171
A-4.8 断面計算結果一覧	Ⅲ－ 172
A-4.8.1 断面検定比図	Ⅲ－ 172
A-4.8.2 はり断面計算結果	Ⅲ－ 188
A-4.8.3 柱断面計算結果	Ⅲ－ 192
A-4.8.4 壁・ブレース断面計算結果	Ⅲ－ 193
§ 3. 保有水平耐力計算結果	Ⅲ－ 196
U-1 長期荷重時応力・層せん断力	Ⅲ－ 196
U-1.3 層せん断力	Ⅲ－ 196
U-1.3.1 地震時層せん断力算定の諸数値	Ⅲ－ 196
U-1.3.4 層重量・層せん断力係数	Ⅲ－ 196
U-3 Ds算定時計算結果	Ⅲ－ 197
U-3.1 荷重－変位(Ds算定時)	Ⅲ－ 197
U-3.1.1 荷重－変位図(せん断力変形図)(Ds算定時)	Ⅲ－ 197
U-3.2 終局時部材応力(Ds算定時)	Ⅲ－ 199
U-3.2.1 終局時部材応力図(水平荷重節点応力)(Ds算定時)	Ⅲ－ 199
U-3.2.2 終局時部材応力図(長期考慮危険断面位置)(Ds算定時)	Ⅲ－ 210
U-3.3 部材の終局強度(Ds算定時)	Ⅲ－ 220

U-3.3.1 部材の終局強度図 (Ds算定時)	Ⅲ - 220
U-3.4 終局時ヒンジ図 (Ds算定時)	Ⅲ - 231
U-3.5 終局時機構図 (Ds算定時)	Ⅲ - 241
U-3.5.1 終局時機構図 (Ds算定時)	Ⅲ - 241
U-4 保有水平耐力計算結果	Ⅲ - 252
U-4.1 荷重-変位 (保有耐力時)	Ⅲ - 252
U-4.1.1 荷重-変位図 (せん断力変形図) (保有耐力時)	Ⅲ - 252
U-4.2 終局時部材応力 (保有耐力時)	Ⅲ - 254
U-4.2.1 終局時部材応力図 (水平荷重節点応力) (保有耐力時)	Ⅲ - 254
U-4.2.2 終局時部材応力図 (長期考慮危険断面位置) (保有耐力時)	Ⅲ - 264
U-4.5 終局時機構図 (保有耐力時)	Ⅲ - 275
U-4.5.1 終局時機構図 (保有耐力時)	Ⅲ - 275
U-5 必要保有水平力と判定	Ⅲ - 285
U-5.1 耐震性能パラメータと部材ランク	Ⅲ - 285
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)	Ⅲ - 285
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 - 308
U-5.1.4 S造柱圧縮座屈耐力の確認	Ⅲ - 309
U-5.2 RC部材のせん断破壊の防止 (保証設計)	Ⅲ - 309
U-5.2.1 RCはり部材のせん断破壊の防止 (保証設計)	Ⅲ - 309
U-5.2.2 RC柱部材のせん断破壊の防止 (保証設計)	Ⅲ - 323
U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止 (保証設計)	Ⅲ - 332
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 - 335
U-5.4 ランク別のDs算定時負担せん断力	Ⅲ - 336
U-5.4.3 ランク別のDs算定時負担せん断力のまとめ	Ⅲ - 336
U-5.5 水平せん断力係数	Ⅲ - 340
U-5.6 構造特性係数	Ⅲ - 349
U-5.7 必要保有水平耐力	Ⅲ - 351
U-5.8 保有水平耐力判定	Ⅲ - 352
U-5.8.1 ランク別の保有水平耐力時負担せん断力のまとめ	Ⅲ - 352
U-5.8.2 保有水平耐力判定表	Ⅲ - 356
U-5.8.3 保有水平耐力計算終了理由	Ⅲ - 357
U-5.8.4 最終ステップの重心位置の変位	Ⅲ - 357
U-5.8.5 増分解析イテレーション結果	Ⅲ - 359
U-5.11 RC柱はり接合部せん断耐力	Ⅲ - 359
U-5.11.1 RC柱はり接合部 (はり降伏型)	Ⅲ - 359
U-5.11.2 RC柱はり接合部 (柱降伏型)	Ⅲ - 363
**** メッセージ一覧 ****	Ⅲ - 365
プリチェックメッセージ一覧	Ⅲ - 365
準備計算メッセージ一覧	Ⅲ - 365
応力計算メッセージ一覧	Ⅲ - 365
断面計算メッセージ一覧	Ⅲ - 365
保有耐力計算メッセージ一覧	Ⅲ - 365
保有耐力計算注意事項メッセージ一覧	Ⅲ - 365

計算・設計に関する情報

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

【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82条の4に定め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年国土交通省告示第593号第1号イ
☐ 平成19年国土交通省告示第593号第1号ロ

【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（認定プログラムで安全性を確認）・ 有（その他） ・ 無
【ハ. 認定番号】
【ニ. 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 ☐ 増築	増築予定	☒ 無 ☐ 有 (階)
構造	主要スパン	X方向 : 0. 000 m	Y方向 : 0. 000 m
	塔状比	X方向 : 検討しない	Y方向 : 検討しない
	骨組形式	X方向 :	Y方向 :
基礎形式	☒ 直接基礎 ☐ 杭基礎		
仕上	床 :	屋根 :	
	外装 :		
屋上付属物等			

I-1.1.1 建物概要

建物規模 :	スパン数	X方向	5 スパン
		Y方向	3 スパン
	階 数	地 上	6 階
		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
	パラベットの高さ		60. 0 cm
	ピロティ階	X方向	指定なし
		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)	層名	標準はりせい (cm)	層名	標準レベル (cm)
6F	280. 0	280. 0	7F	55. 0	7F	-3. 0
5F	280. 0	280. 0	6F	55. 0	6F	-3. 0
4F	280. 0	280. 0	5F	55. 0	5F	-3. 0
3F	280. 0	282. 5	4F	55. 0	4F	-3. 0
2F	280. 0	280. 0	3F	60. 0	3F	-3. 0
1F	310. 0	325. 0	2F	60. 0	2F	-3. 0
			1F	90. 0	1F	-3. 0

X方向 (cm)				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	1200. 0	1200. 0	0. 0
X3	800. 0	800. 0	0. 0	Y3	180. 0	180. 0	0. 0
X4	800. 0	800. 0	0. 0	Y4			0. 0
X5	800. 0	800. 0	0. 0				
X6			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

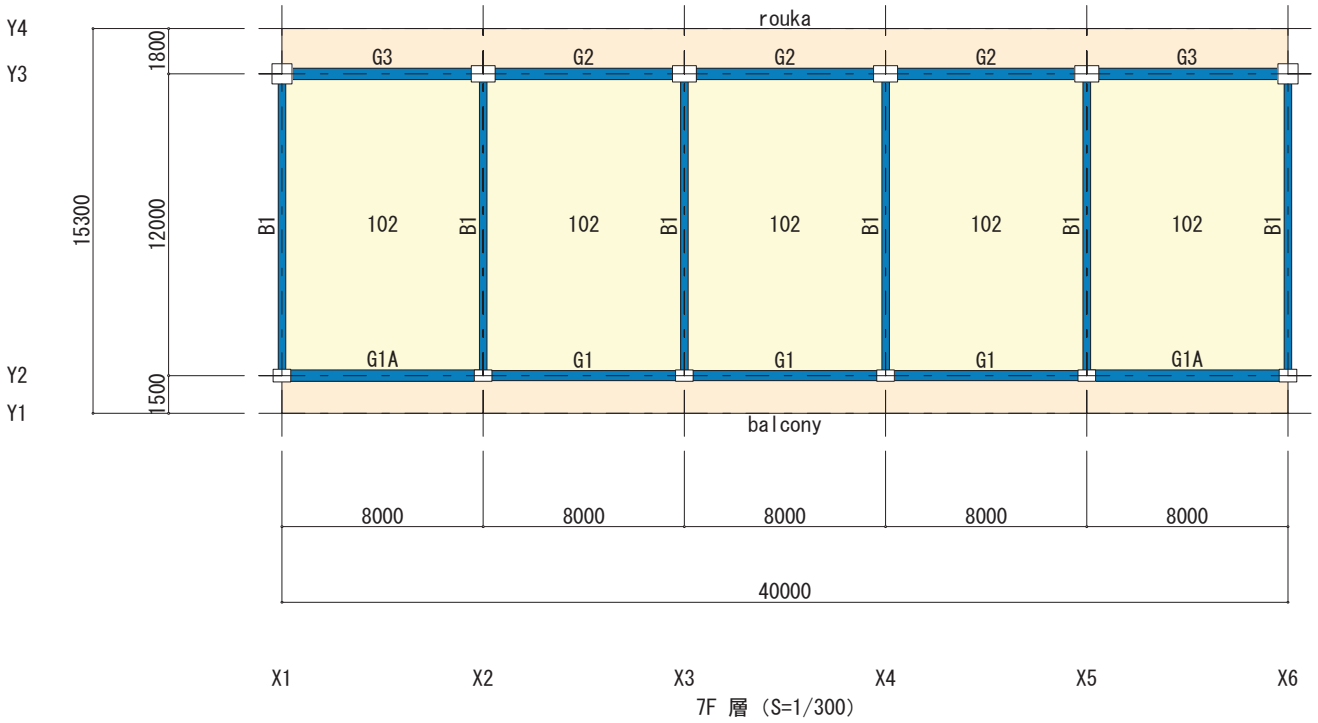
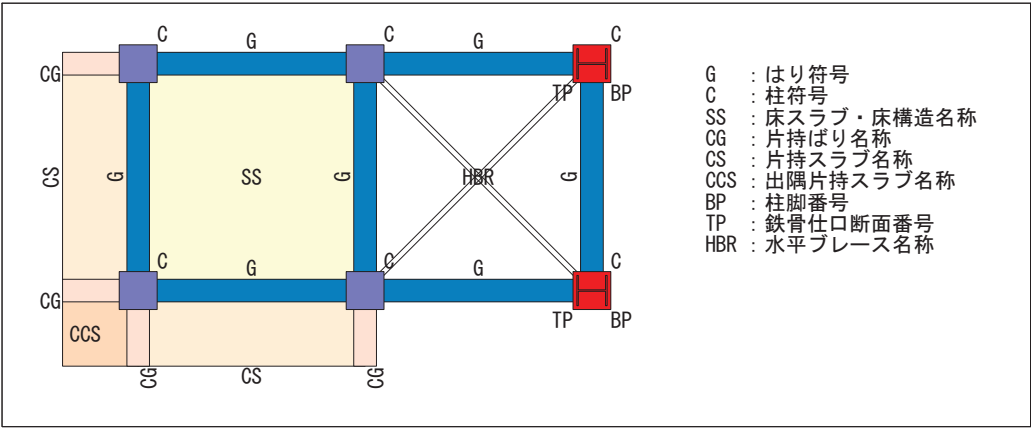
構造種別	層名 1	層名 2
鉄筋コンクリート造	1F	7F

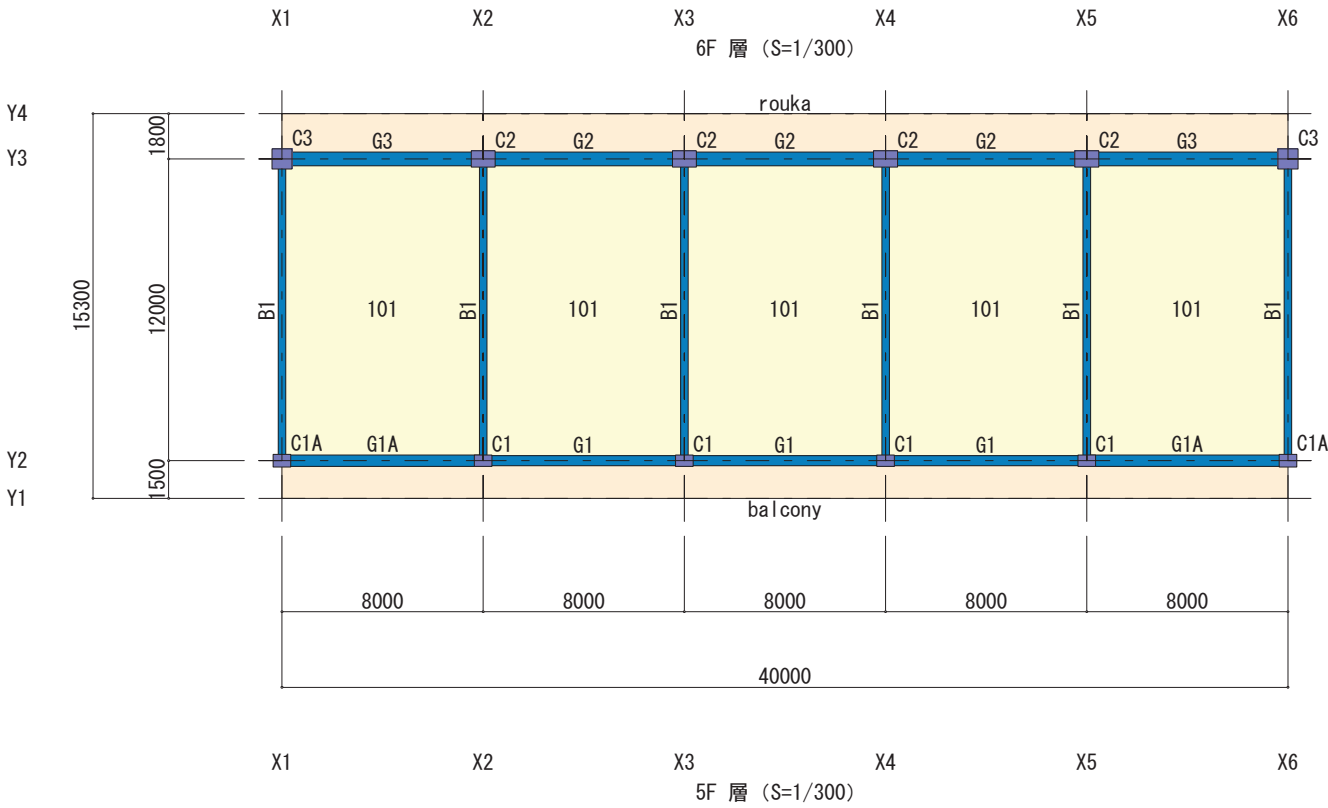
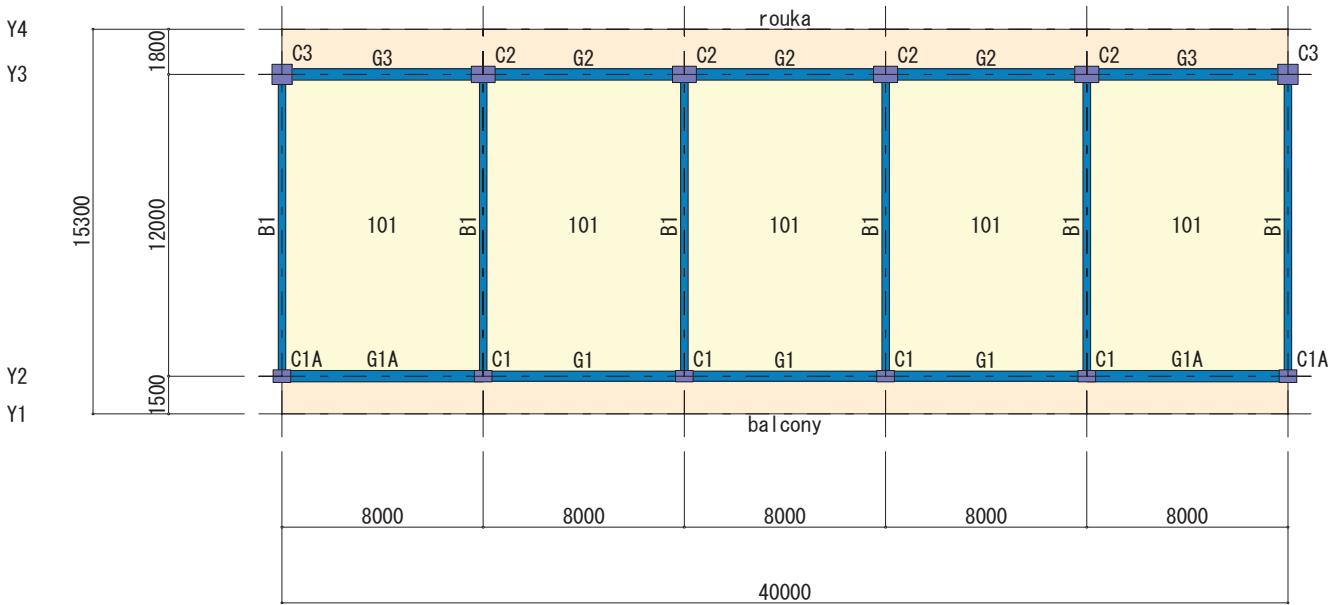
I-1.1.4 周囲にダミー部材がある場合の壁の取り扱い

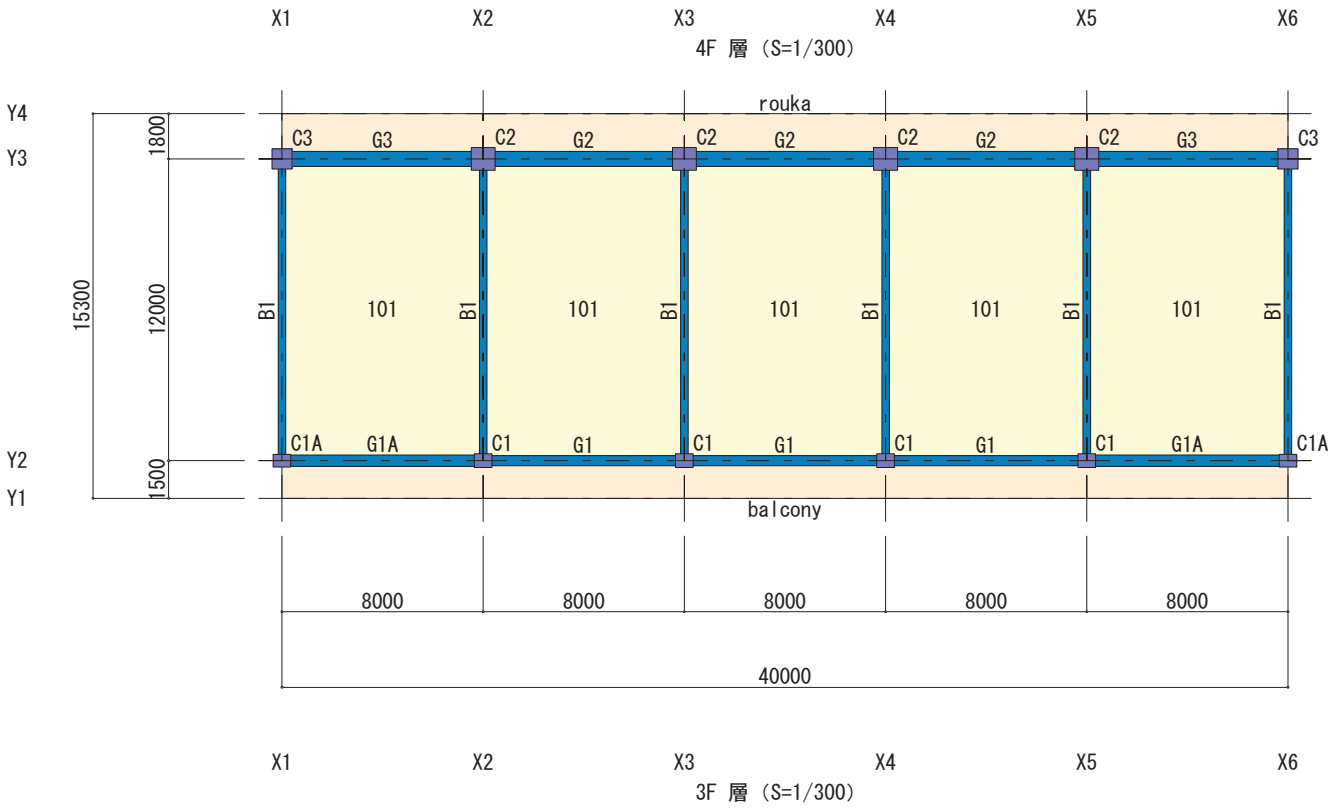
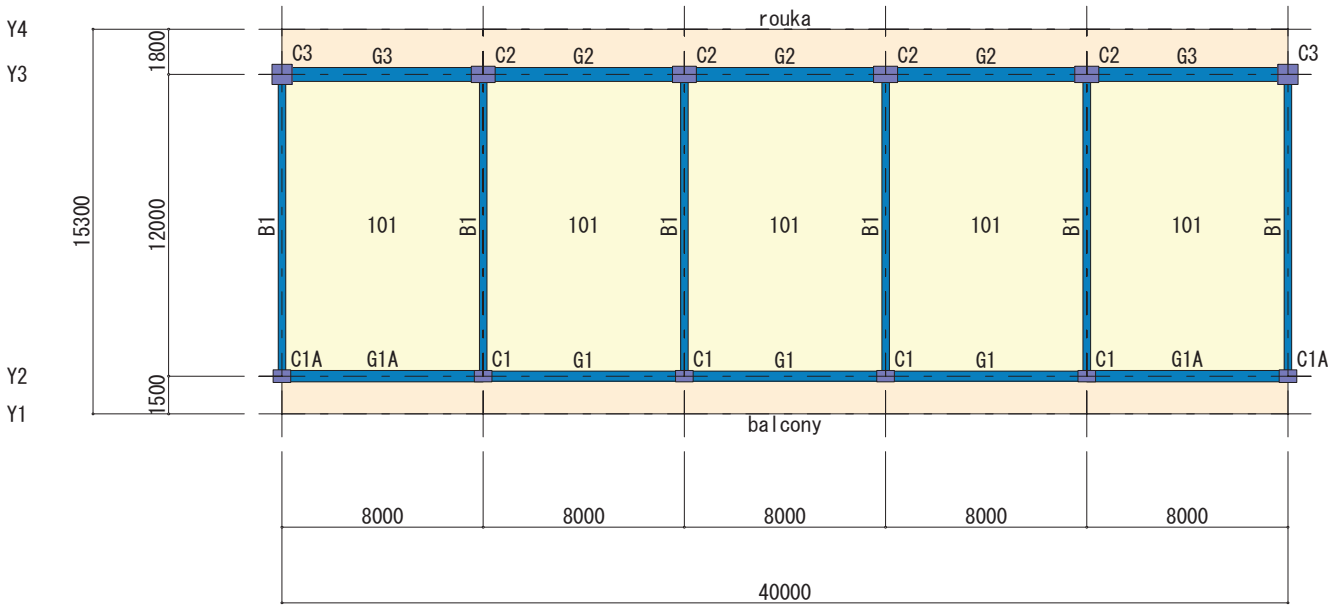
そで壁または雑壁として扱う

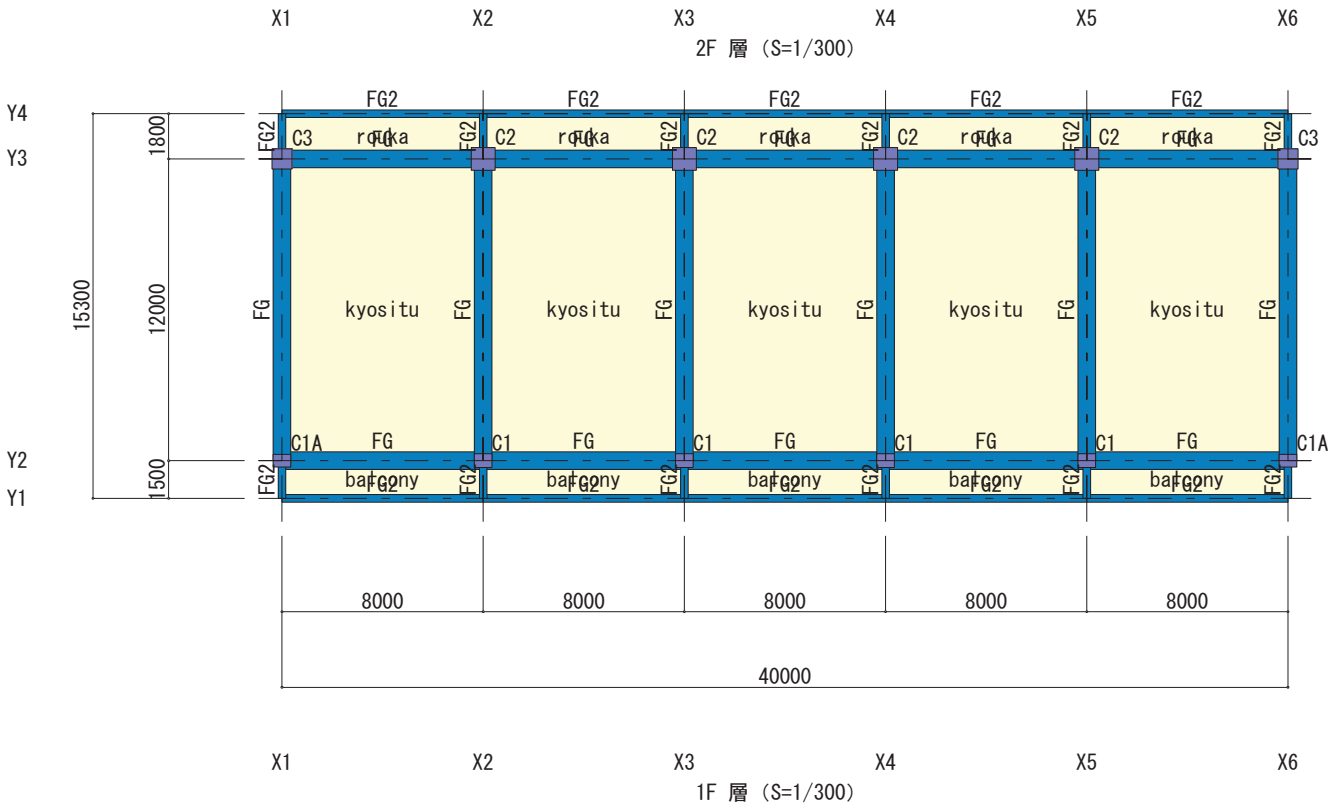
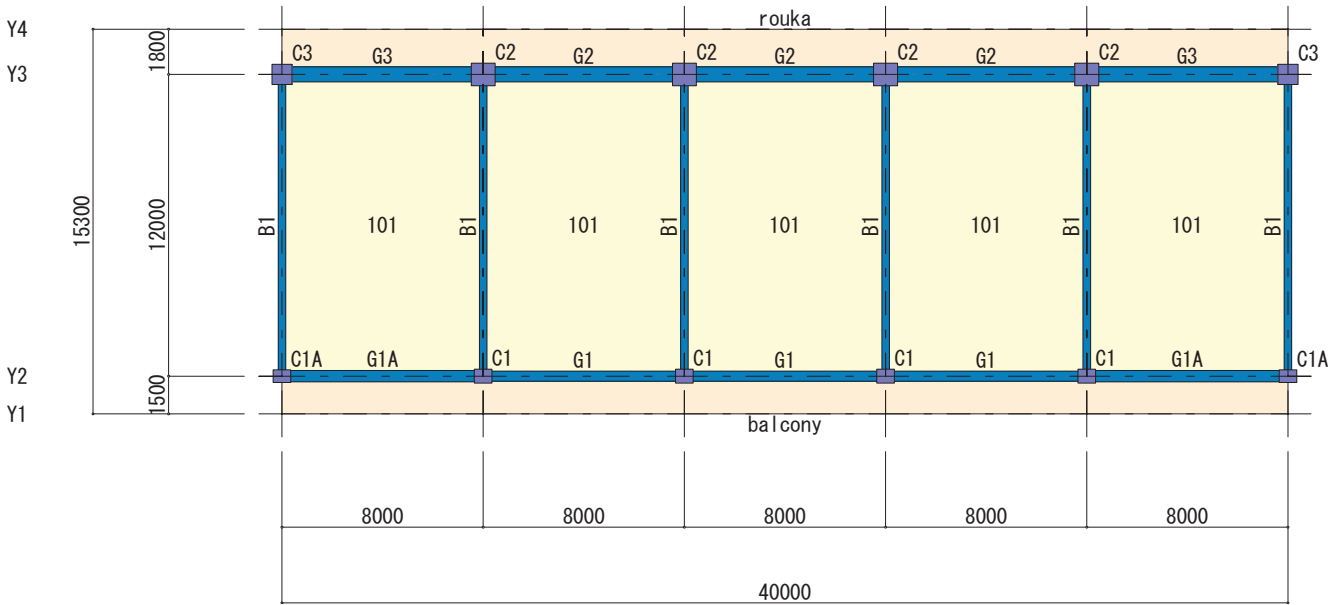
I-1.2 略伏図

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



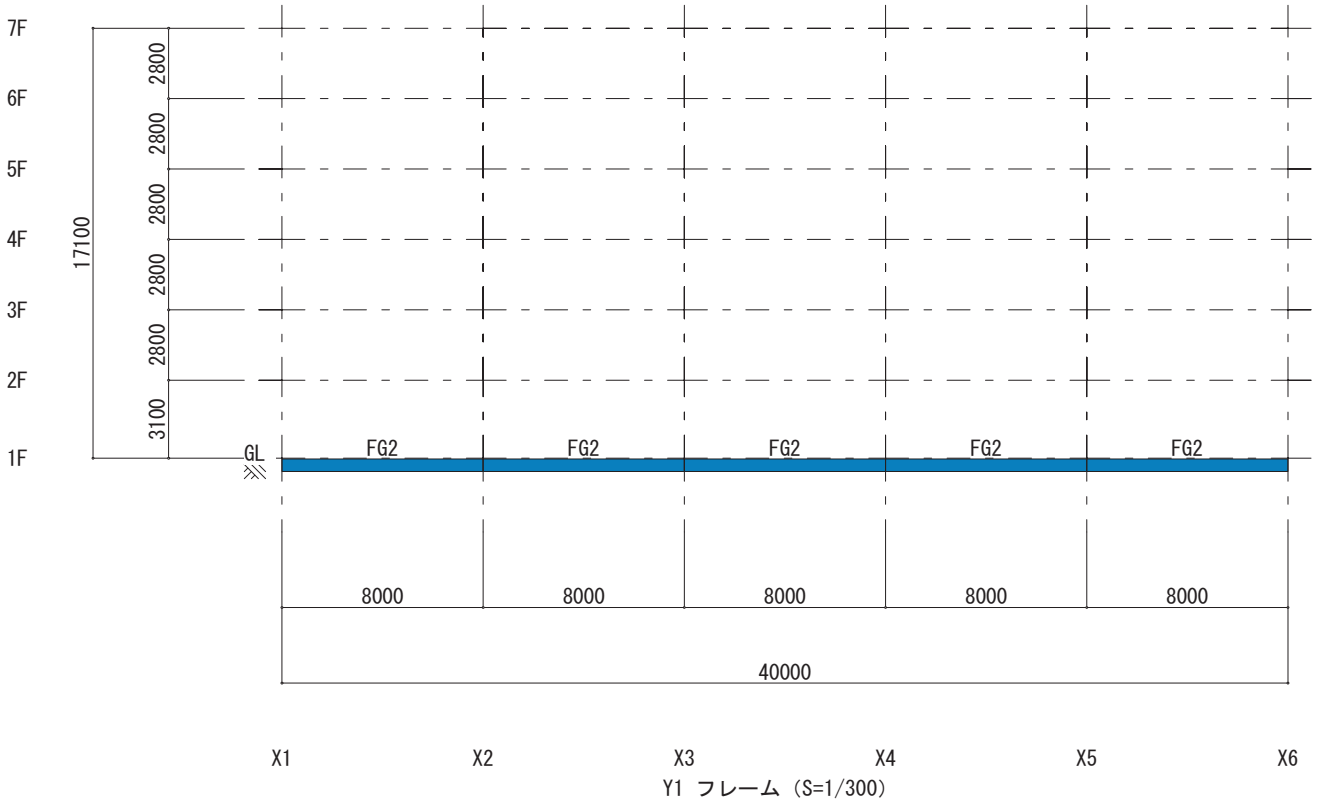
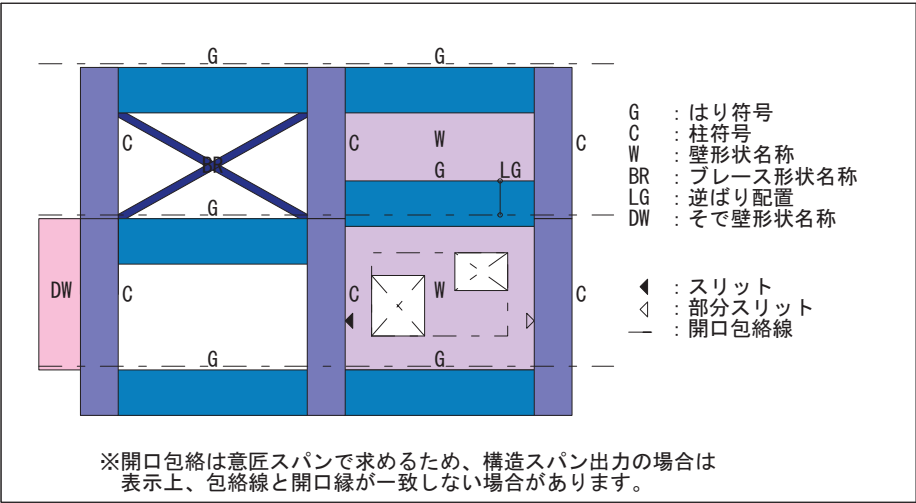


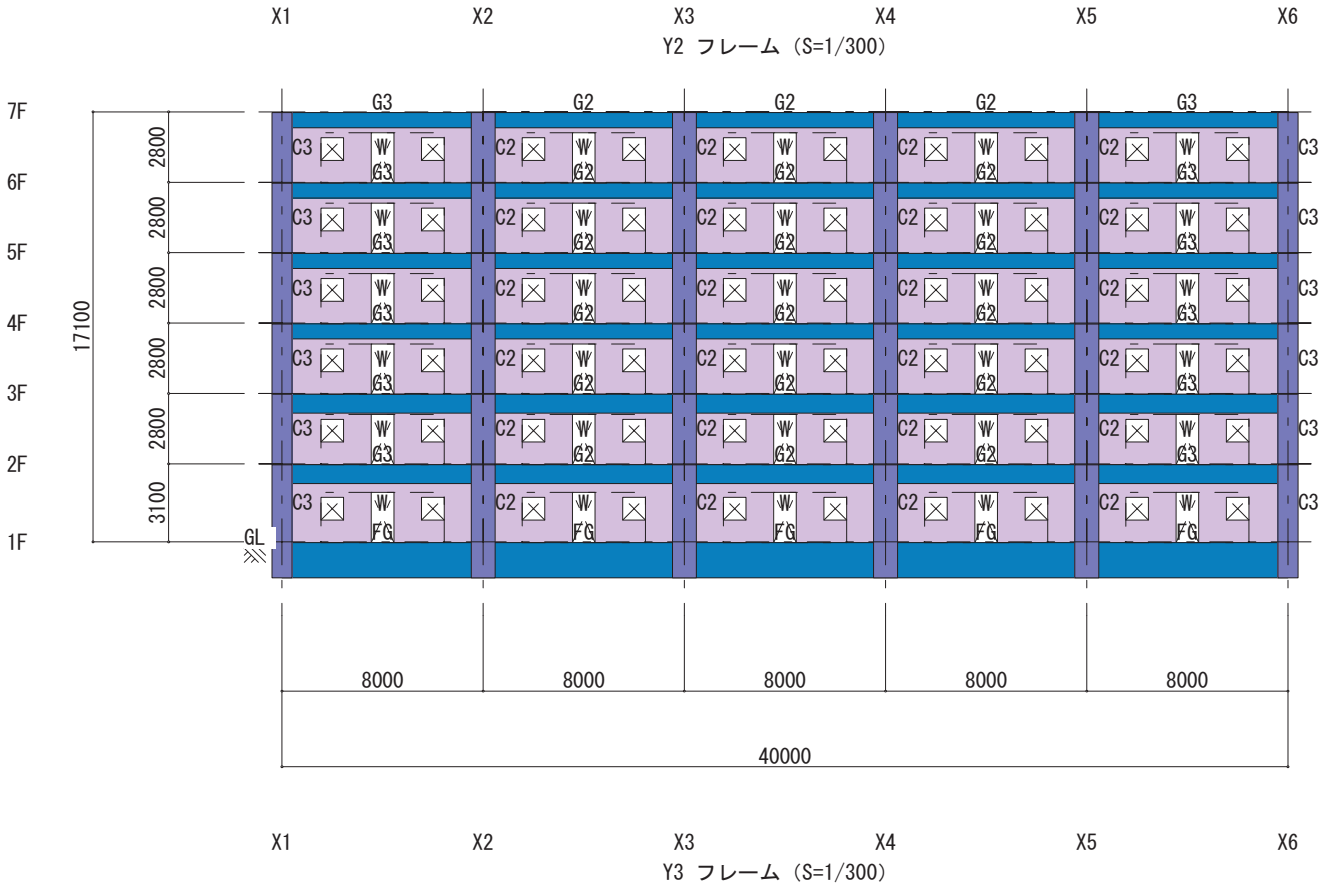
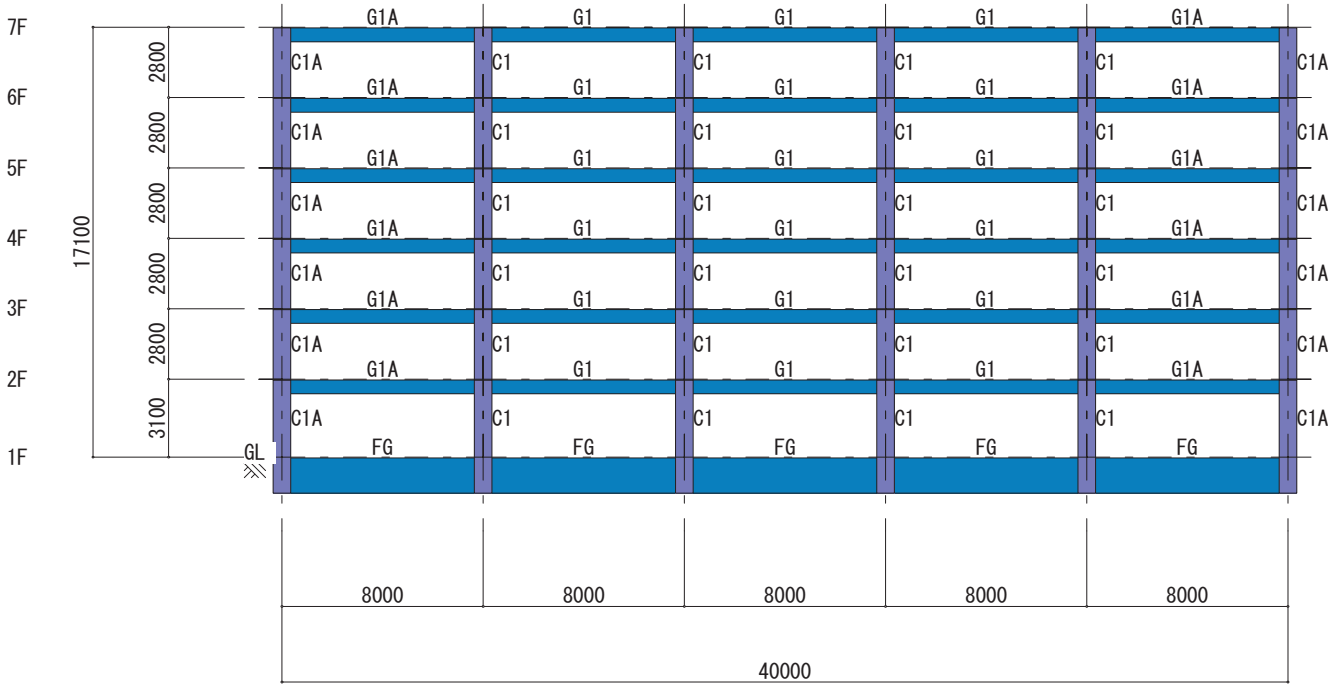


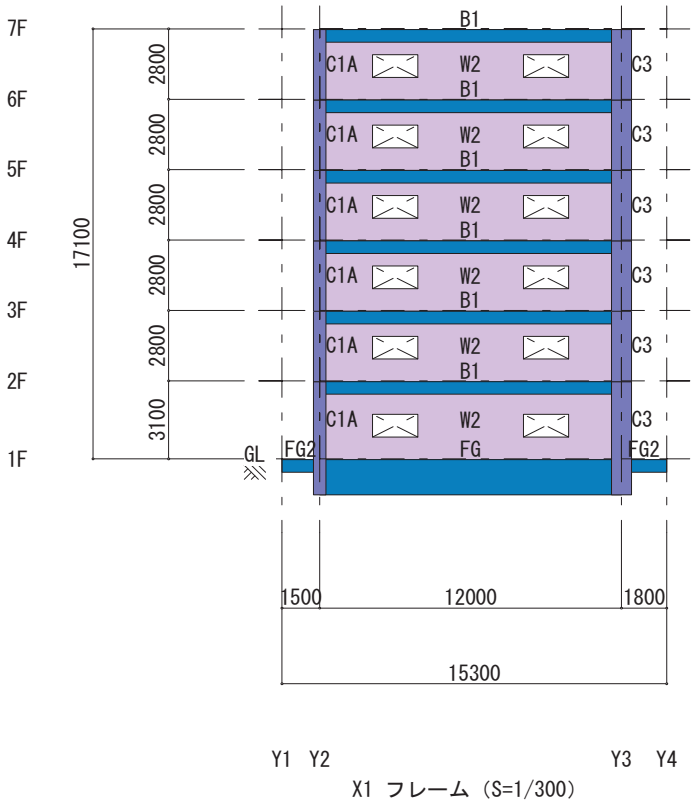
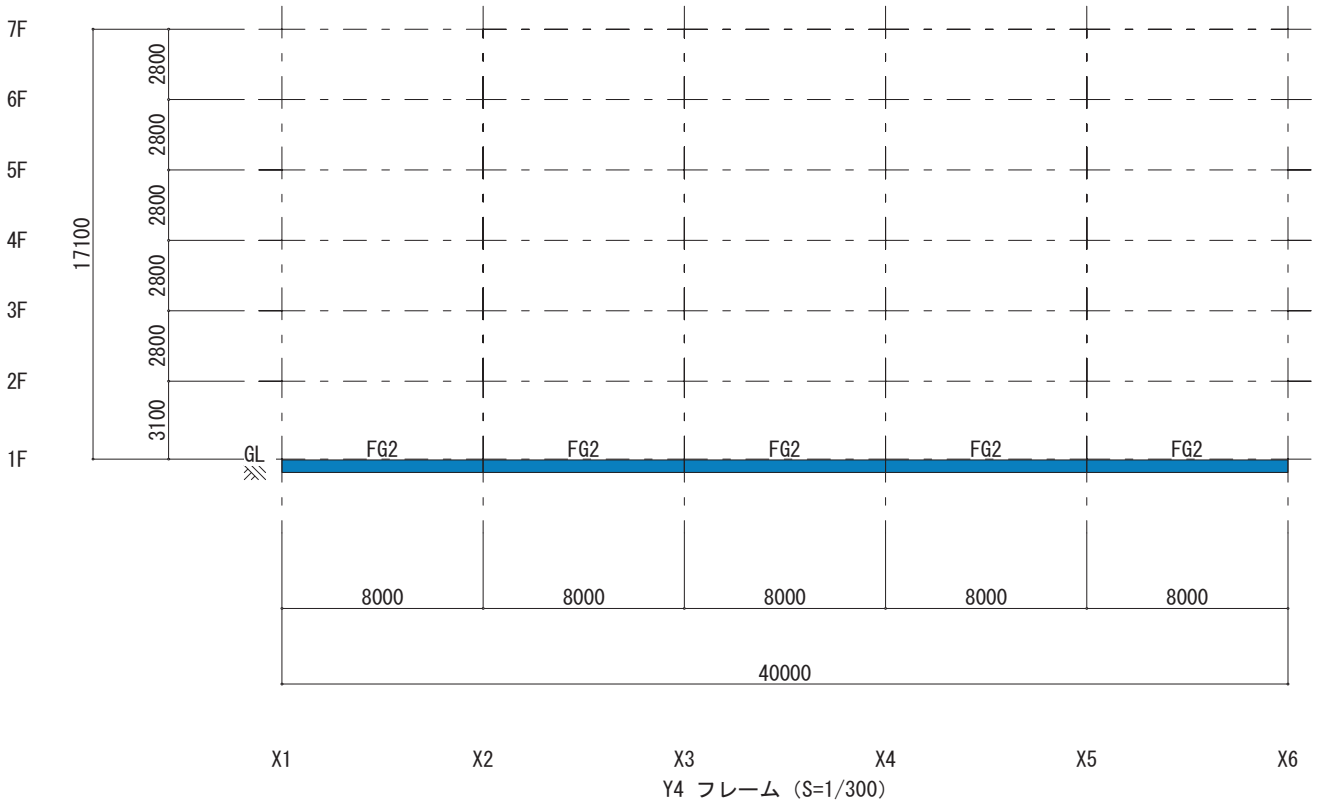


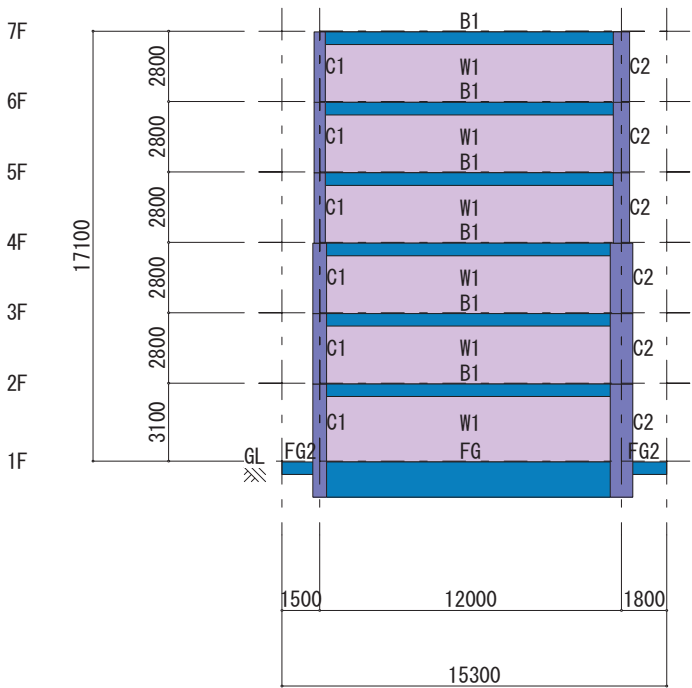
I-1.3 略軸組図

I-1.3.1 壁開口配置

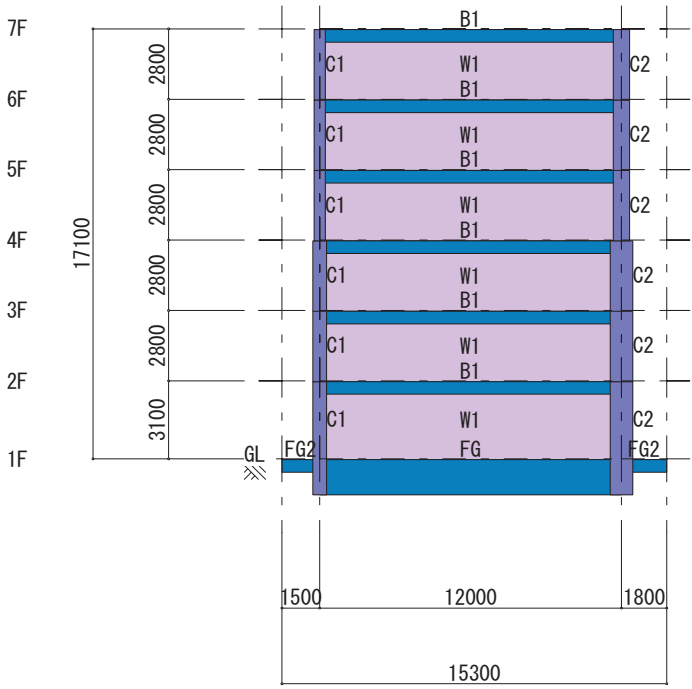




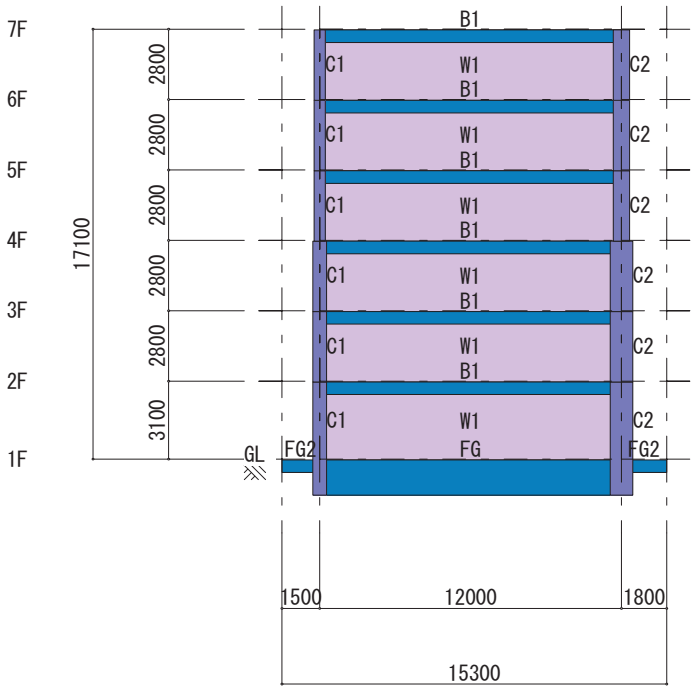




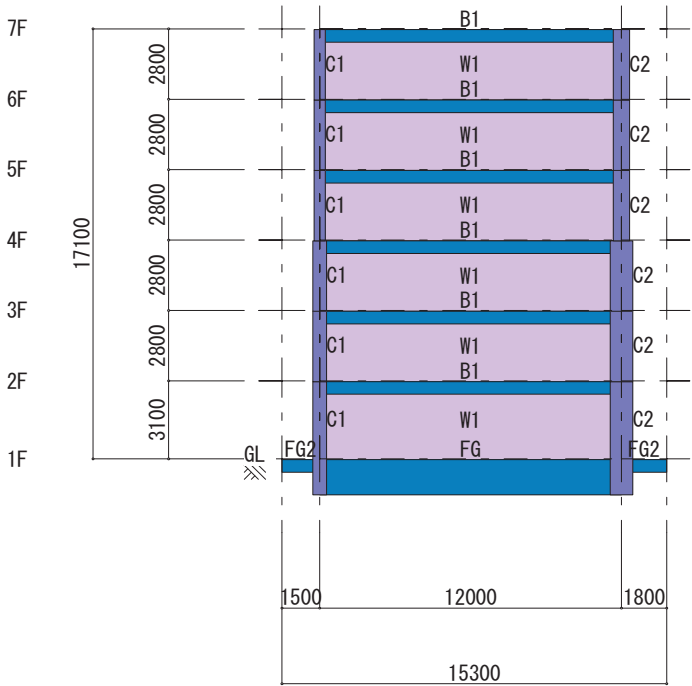
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



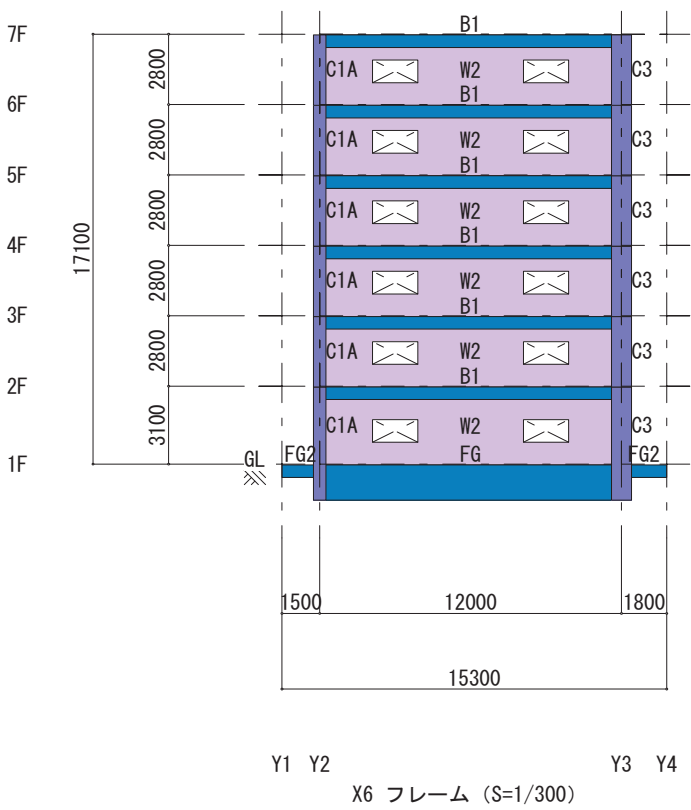
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)



I-1.4 部材

I-1.4.1 はり

a) 鉄筋コンクリート、鉄骨鉄筋コンクリート造

符 号		FG		FG2		G1		G1	
層		1F		1F		2F - 3F		4F - 5F	
位 置		両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
断 面									
b x D (cm)		70 x 140	70 x 140	30 x 50	30 x 50	40 x 55	40 x 55	40 x 55	40 x 55
ハッチ長 (cm)		—	—	—	—	—	—	—	—
上端筋	1段筋	6-D32	6-D32	3-D29	3-D29	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	2段筋	6-D32	6-D32	—	—	2-D22	—	2-D22	—
下端筋	2段筋	6-D32	6-D32	—	—	2-D22	—	2-D22	—
	1段筋	6-D32	6-D32	3-D29	3-D29	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
あばら筋 (mm)		4-D16@100	4-D16@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
鉄骨断面 (mm)		—	—	—	—	—	—	—	—

符 号	G1		G1A		G1A		G1A	
層	6F - 7F		2F - 3F		4F - 5F		6F - 7F	
位 置	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
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
ハッチ長 (cm)	—	—	—	—	—	—	—	—
上端筋	1段筋	3-D22	3-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22
	2段筋	2-D22	—	2-D22	—	2-D22	—	—
下端筋	2段筋	2-D22	—	2-D22	—	2-D22	—	—
	1段筋	3-D22	3-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22
あばら筋 (mm)	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
鉄骨断面 (mm)	—	—	—	—	—	—	—	—

符 号	G2		G2		G2		G3	
層	2F - 3F		4F - 5F		6F - 7F		2F - 3F	
位 置	両端	中央	両端	中央	両端	中央	両端	中央
断 面								
b x D (cm)	60 x 75	60 x 75	55 x 60	55 x 60	45 x 60	45 x 60	60 x 75	60 x 75
ハッチ長 (cm)	—	—	—	—	—	—	—	—
上端筋	1段筋	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	5-D32	5-D32
	2段筋	2-D29	—	2-D29	—	2-D29	2-D32	—
下端筋	2段筋	2-D29	—	2-D29	—	2-D29	2-D32	—
	1段筋	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	5-D32	5-D32
あばら筋 (mm)	3-S13@100 (KSS785)	3-S13@100 (KSS785)	4-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	3-S13@100 (KSS785)	3-S13@100 (KSS785)
鉄骨断面 (mm)	—	—	—	—	—	—	—	—

符 号	G3		G3		B1
層	4F - 5F		6F - 7F		2F - 7F
位 置	両端	中央	両端	中央	全断面
断 面					
b x D (cm)	55 x 60	55 x 60	45 x 60	45 x 60	30 x 50
ハッチ長 (cm)	—	—	—	—	—
上端筋	1段筋	6-D29	4-D29	4-D29	2-D22
	2段筋	2-D29	2-D29	—	—
下端筋	2段筋	2-D29	2-D29	—	—
	1段筋	6-D29	4-D29	4-D29	2-D22
あばら筋 (mm)	5-D13@100	5-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	2-D10@200
鉄骨断面 (mm)	—	—	—	—	—

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	C1		C1		C1A		C1A		
階	1F - 3F		4F - 6F		1F - 3F		4F - 6F		
位 置	全断面		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 面									
D (cm)	70 x 55		70 x 45		70 x 50		70 x 50		
寄せ筋	XY		XY		XY		XY		
主筋	1段筋	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
	2段筋	—	—	—	—	—	—	—	—
帯筋 (mm)	3-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	
芯鉄筋	—	—	—	—	—	—	—	—	
鉄骨断面 (mm)	—		—		—		—		

符 号	C2		C2		C3		C3		
階	1F - 3F		4F - 6F		1F - 3F		4F - 6F		
位 置	全断面		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 面									
D (cm)	95 x 90		95 x 65		80 x 80		80 x 80		
寄せ筋	XY		XY		XY		XY		
主筋	1段筋	9-D35	3-D35	4-D29	3-D29	8-D32	3-D32	4-D29	3-D29
	2段筋	—	—	—	—	—	—	—	—
帯筋 (mm)	5-S13@100 (KSS785)	2-S13@100 (KSS785)	6-D13@100	2-D13@100	5-S13@100 (KSS785)	2-S13@100 (KSS785)	4-D13@100	2-D13@100	
芯鉄筋	—	—	—	—	—	—	—	—	
鉄骨断面 (mm)	—		—		—		—		

I-1.4.3 ベースプレート

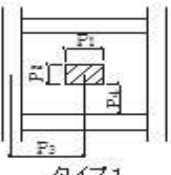
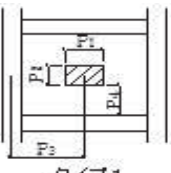
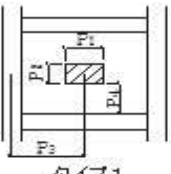
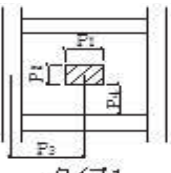
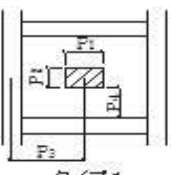
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

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

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	束壁の場合の n 値	剛性低下倍率	鉄筋番号	壁開口パラメータ (cm)					
									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					

名称	壁厚 (cm)	仕上(材) 名称／ 仕上重量 (N/m ²)	伝達 方法	開口 重量 (N/m ²)	開口周比	束壁の 場合の n 値	剛性 低下 倍率	鉄筋 番号	壁開口パラメータ (cm)					
									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	1.00	1		する	180.0	90.0	900.0	90.0
										する	180.0	90.0	300.0	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		する	90.0	90.0	200.0	90.0
										する	90.0	90.0	600.0	90.0
										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

番号	縦 筋				横 筋				開口補強筋			内蔵鉄骨	
	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	タイプ	A, t
1	D10		ダブル	@20.0	D10		ダブル	@20.0	3-D13	4-D13	3-D13	-----	-----

I-1.4.7 ブレース

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-1.4.8 床スラブ・床構造

a) 小ばり形状

鉄筋コンクリート

名称	断面寸法 (cm)	
	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
101-0	x方向	直接	kyositu1	250.0	B1
			kyositu1	250.0	B1
			kyositu1	250.0	B1
			okujou		
101-1	x方向	直接	kyositu1	250.0	B1
			kyositu1	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			okujou		
101-2	x方向	直接	kyositu1	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			okujou		
101-3	x方向	直接	okujou	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			okujou		
101-4	x方向	直接	kyositu1	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			kyositu1		
101-5	x方向	直接	okujou	250.0	B1
			okujou	250.0	B1
			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。

名称	床・床構造 名称	スラブ厚 (cm)		出長さ L (cm)	柱からの距離 (cm)		積載 荷重 番号	仕上(材)名称 ／床仕上重量 Wf (N/m2)	先端の 線荷重 W1 (N/m)	先端の 小ばり 形状名称	荷重伝達 タイプ	積雪 荷重
		基端 t1	先端 t2		左端柱 L1	右端柱 L2						
rouka		18.0	12.0	180.0	0.0	0.0	1	600	3200.0		出方向	無
balcony		15.0	12.0	150.0	0.0	0.0	1	600	3200.0		出方向	無
hisasi		15.0	15.0	150.0	0.0	0.0	1	400	0.0		出方向	無

I-1.4.11 出隅片持スラブ

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-1.4.12 接合部

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-1.4.13 杭、杭基礎

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-1. 4. 14 直接基礎
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-2 使用材料、材料の許容応力度

I-2. 1 材料種別

I-2. 1. 1 材料種別図
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-2. 1. 2 コンクリート

a) 層別

層名	構造種別	コンクリート種別	設計基準強度 Fc (N/mm2)	部材単位体積重量 (kN/m3)	
				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	スラブ
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）

層名	スラブ厚 (cm)	層名	スラブ厚 (cm)	層名	スラブ厚 (cm)	層名	スラブ厚 (cm)	層名	スラブ厚 (cm)
7F	15. 00	6F	15. 00	5F	15. 00	4F	15. 00	3F	15. 00

層名	スラブ厚 (cm)
2F	15.00
1F	15.00

I-3. 1. 2スラブ荷重の拾い方

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
パラベット重量	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=0.0L2=0.0L3=0.0L4=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 （基礎せい、基礎下端レベル、基礎下端から土上端までの距離から 基礎自重と土被り重量を各々の単位体積重量に基づき計算し、合算したものを 基礎重量とします）
基礎柱・基礎ばり重複分の控除	控除しない
基礎の単位体積重量 (kN/m3)	24.00
土の単位体積重量 (kN/m3)	20.00

I-3. 2積載荷重 (N/m2)

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

I-3. 3仕上

I-3. 3. 1仕上材名称

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-3. 3. 2仕上名称

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-3. 4重量

I-3. 4. 1はり、柱仕上重量 (N/m2)

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

I-3.4.2 はり、柱鉄骨材重量

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-3.4.3 建物重量の直接入力

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

I-3.5 地震力

a) 地震時層せん断力算定の諸数値（*：直接入力）

地盤種別	第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	$C_0 = 0.200$	$C_0 = 0.200$
1 次固有周期 (秒)	$T = 0.347$ ($h(0.02+0.01\alpha)$ による)	$T = 0.347$ ($h(0.02+0.01\alpha)$ による)
振動特性係数	$R_t = 1.000$	$R_t = 1.000$
自動計算時の最小せん断力係数	$C_i = 0.200$	$C_i = 0.200$

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
コンク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造	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 (ルート2の場合は許容応力度等計算で、ルート3の場合は保有水平耐力計算で計算)
RC/SRC造柱はり接合部の計算を行う最大壁長さ	0.0 (cm)
RC造外柱のはり鉄筋の水平定着長さの柱せいに対する比	0.75
柱はり接合部検討時鉄筋引張力(T)の求め方	M_y から求める
RC/SRC造基礎ばりの柱はり接合部の計算	計算する

I-7 許容応力度計算

I-7.1 応力解析・モデル化

I-7.1.1 応力計算条件

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

浮上りの考慮	考慮しない
基礎荷重の取り扱い	特殊荷重として、建物全体で計算
引張ブレースのモデル化	引張ブレースとして圧縮力は負担しないとして計算
引張ブレース収束計算の打ち切り回数	20

I-7.2 剛性率・偏心率

I-7.2.1 剛性率、偏心率計算条件

雑壁 n 値計算の基準とみなす柱の剛性	両方向共 ϕM で入力 ($\phi M=1.500$)
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

断面計算の種類		検定計算 (R C 造 ：主筋, あばら筋, 帯筋 共に検定) (S R C 造：鉄骨入力, 主筋, あばら筋, 帯筋 共に検定)
断面計算の指定		1 部材ごと計算
曲げモーメントの検定比		1. 00
せん断力の検定比		1. 00
柱 2 軸計算		長期短期共に 2 軸
SRC/S溶接部許容応力度の低減	はり端部	母材のまま
	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
R C ・ S R C 造断面計算条件		
長期荷重時モーメント算定位置	X 方向	軸心
	Y 方向	軸心
短期荷重時 モーメント算定位置	X 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
	Y 方向	フェースと剛域端のうち軸心からの距離が大きい方
フェースからの入り長さ		0. 0 (cm)
柱の M y 計算用 地震時軸力の割増率	X 方向	1. 00
	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	X 方向	壁負担率 5 0 % 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
	Y 方向	壁負担率 5 0 % 超える場合は、0. 25 そうでない場合は割増率の計算を行わない
許容せん断耐力式の M / Q ・ d のとり方		告示 (M 、 Q の最大値)
ルート 2 - 3 の時のせん断強度	はり	終局強度式 (0. 068)
	柱	終局強度式 (0. 068) $bQ_{su}+0. 1 \sigma_o \cdot b \cdot j$
高強度せん断補強筋使用時の短期許容 せん断力式		安全性確保のための短期許容せん断力式
S R C 造柱の R C と S の曲げ耐力の累加法		単純累加
S R C 造柱のベースプレートの扱い		耐力を考慮しない
S R C 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		自動計算 (「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		
短期荷重時モーメント算定位置	X 方向	軸心
	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 (f b s) 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

計算加力方向	X方向正加力	計算する
	X方向負加力	計算する
	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		保有水平耐力計算
基礎重量の比率		0.00
浮上り・圧縮耐力(鉛直パネ)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)
剛性率、偏心率		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
SRC造Ds判定にはりの種別の考慮		考慮しない
崩壊形の確認 (2007年版技術基準解説書 付録1-7「4.8崩壊形」による)		$\Sigma M_{pc} / \Sigma M_{pb} \geq 1.4$ で全体崩壊形の確認を行う

I-8.1.2 計算条件

加力方向		X方向正加力	X方向負加力
増分解析打ち切り条件		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
保有耐力時判定条件		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
保有水平耐力算定用 限界層間変形角	RC、SRC造	1/ 100	1/ 100
	S造	1/ 100	1/ 100
Ds算定用 限界層間変形角	RC、SRC造	1/ 50	1/ 50
	S造	1/ 50	1/ 50
終局時Co値		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
脆性部材を含むQuの算定方法		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

加力方向		Y方向正加力	Y方向負加力
増分解析打ち切り条件		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
保有耐力時判定条件		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
保有水平耐力算定用 限界層間変形角	RC、SRC造	1/ 200	1/ 200
	S造	1/ 100	1/ 100
Ds算定用 限界層間変形角	RC、SRC造	1/ 50	1/ 50
	S造	1/ 50	1/ 50
終局時Co値		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
脆性部材を含むQuの算定方法		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

I-8.1.3 解析条件等

解析モデル		立体MSモデル
立体モデルのはり・柱塑性化モデル		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
	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 α_m		1.00
h _o /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			R C	S R C
柱	両端ヒンジ	α	1.10	1.00
	その他	αe	1.25	1.00
はり	両端ヒンジ	α	1.10	1.00
	その他	αe	1.20	1.00
壁	その他	α 、 αe	1.25	1.00

I-8.1.5 増分解析の制御条件

水平力の載荷の制御条件	自動分割制御	
反復計算の打ち切り回数	5	
最大不釣合い力率	0.01 %	
最大不釣合い力	0.00 (kN)	
最大不釣合いモーメント	0.00 (kN・cm)	
せん断耐力精算	繰り返し回数	---
	打ち切り誤差	---

I-8.1.8 部材の耐力算定式

参考文献

- 【1】：日本建築センター 2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書
 【2】：日本建築学会 鉄骨鉄筋コンクリート造構造計算規準
 【3】：日本建築学会 鋼構造塑性設計指針
 【4】：日本建築学会 建築耐震設計における保有耐力と変形性能
 【5】：日本建築センター 冷間成形角形鋼管設計・施工マニュアル
 【6】：日本建築学会 鋼構造座屈設計指針 1996年
 【12】：住友金属工業株式会社・住友電気工業株式会社
 鉄筋コンクリート造梁、柱に用いる高強度せん断補強筋
 ストロング・フープ（スミフープ）の設計施工指針・同解説

R C造部材

はり	曲げ耐力式	文献【1】付1.3-5式を適用
	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
	せん断耐力式	文献【1】付1.3-44式を適用
柱	曲げ耐力式	柱軸ばねのM-N曲線による
	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
そで壁付柱	せん断ひびわれ耐力式	文献【1】付1.3-8式を適用
	曲げ耐力	柱軸ばねのM-N曲線による
耐力壁	せん断耐力式	文献【1】付1.3-44式を適用
	せん断ひびわれ耐力式	壁軸ばねのM-N曲線による
そで壁付柱	せん断耐力	文献【1】付1.3-38式を適用
	せん断耐力	文献【1】付1.3-28式を適用
付着割裂検定式		柱頭、柱脚の小さい方
高強度せん断補強筋	KSS785	文献【1】付1.3-20式を適用
		文献【12】min{ (3.5)式, (3.6)式 }を適用

S R C造部材

はり	曲げ耐力式	文献【2】(112)式を適用
	せん断耐力式	文献【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
	せん断耐力式	文献【4】(2.9)式を適用
柱	曲げ耐力式	柱軸ばねのM-N曲線による
	せん断耐力式	文献【1】付1.4-37~40式を適用
そで壁付柱	曲げ耐力式	柱軸ばねのM-N曲線による
	せん断耐力式	文献【4】(2.9)式を適用
耐力壁	曲げ耐力式	柱軸ばねのM-N曲線による
	せん断耐力式	文献【1】付1.4-43~47式を適用
壁付はり・柱	曲げおよびせん断耐力式	分離型
そで壁付柱	せん断耐力	柱頭、柱脚の小さい方

S造部材

はり	曲げ耐力式	文献【3】(5.9-a)~(5.11-b)式を適用
	せん断耐力式	$A_s \cdot \sigma_y / \sqrt{3}$
柱	曲げ耐力	柱軸ばねのM-N曲線による
	せん断耐力式	$A_s \cdot \sigma_y / \sqrt{3}$

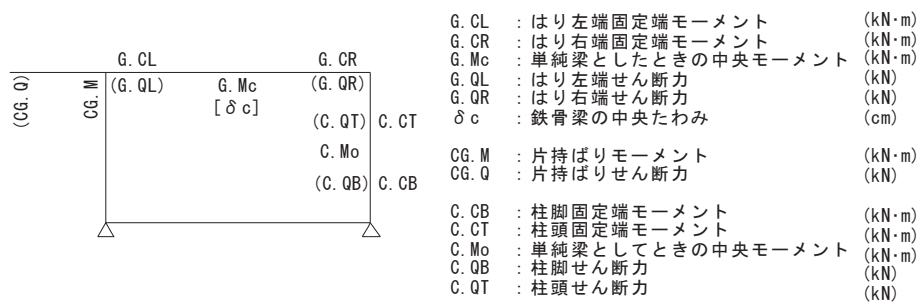
露出柱脚	曲げ耐力	柱軸ばねのM－N曲線による
	せん断耐力式	文献【1】付1. 2-28～34式を適用
S ブレース	引張耐力式	$A \cdot s \sigma_y$
	圧縮耐力式	文献【6】(2. 6. 1)～(2. 6. 3)式を適用
	圧縮耐力の取り方	座屈耐力
幅厚比が不足する部材	曲げ耐力の取り方	M_y

§ 2. 許容応力度等計算結果

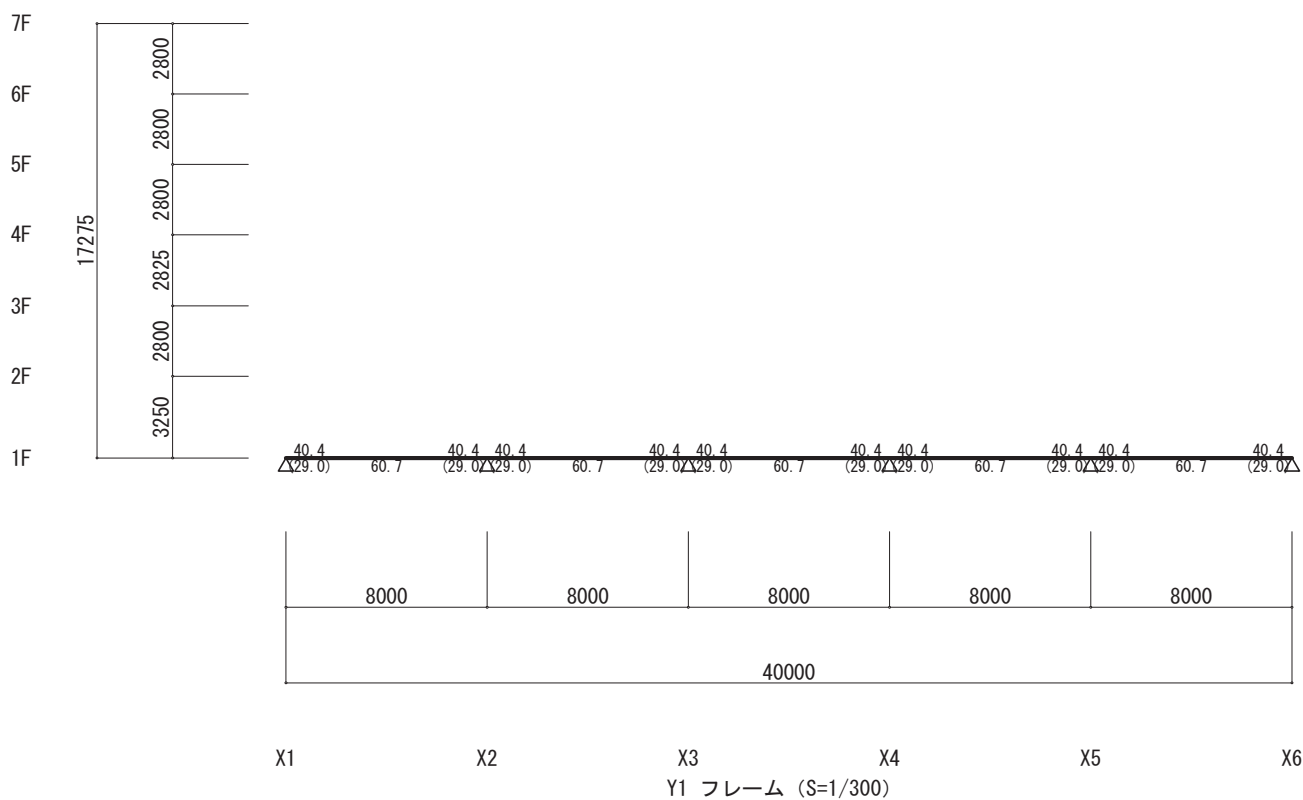
A-1 準備計算結果

A-1.1 部材のC、Mo、Q

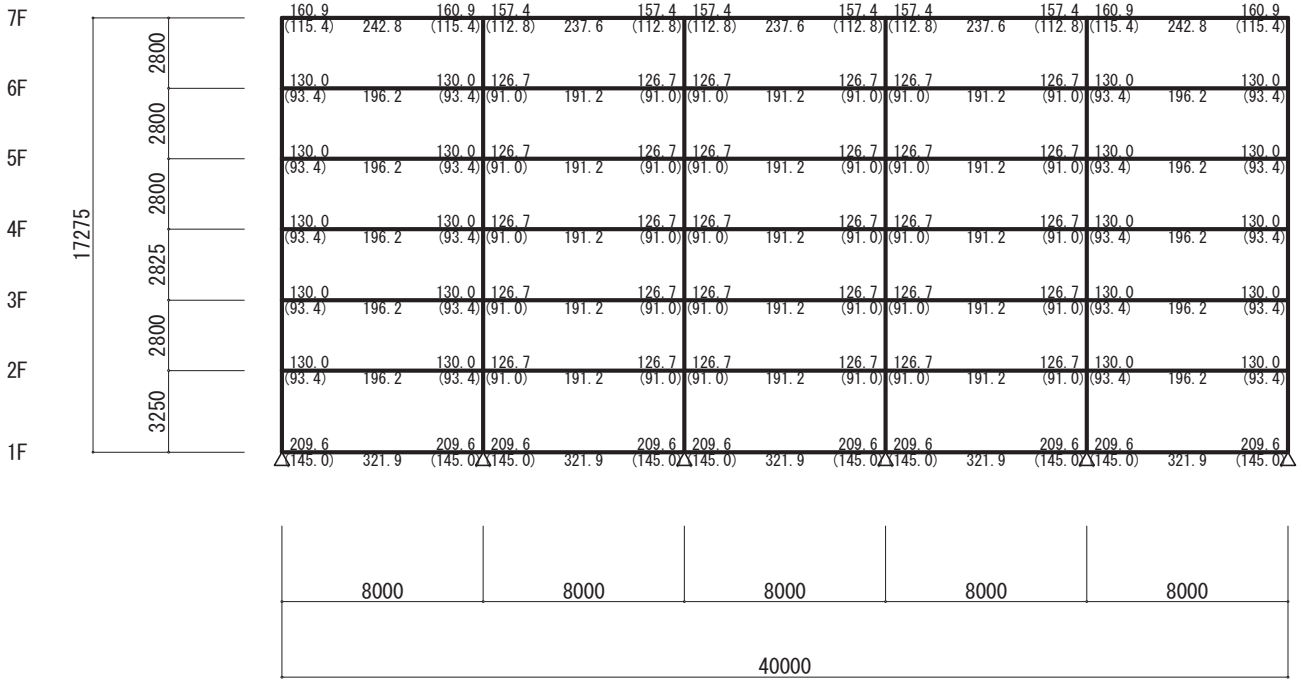
A-1.1.1 部材のC、M_o、Q図



固定荷重+積載荷重

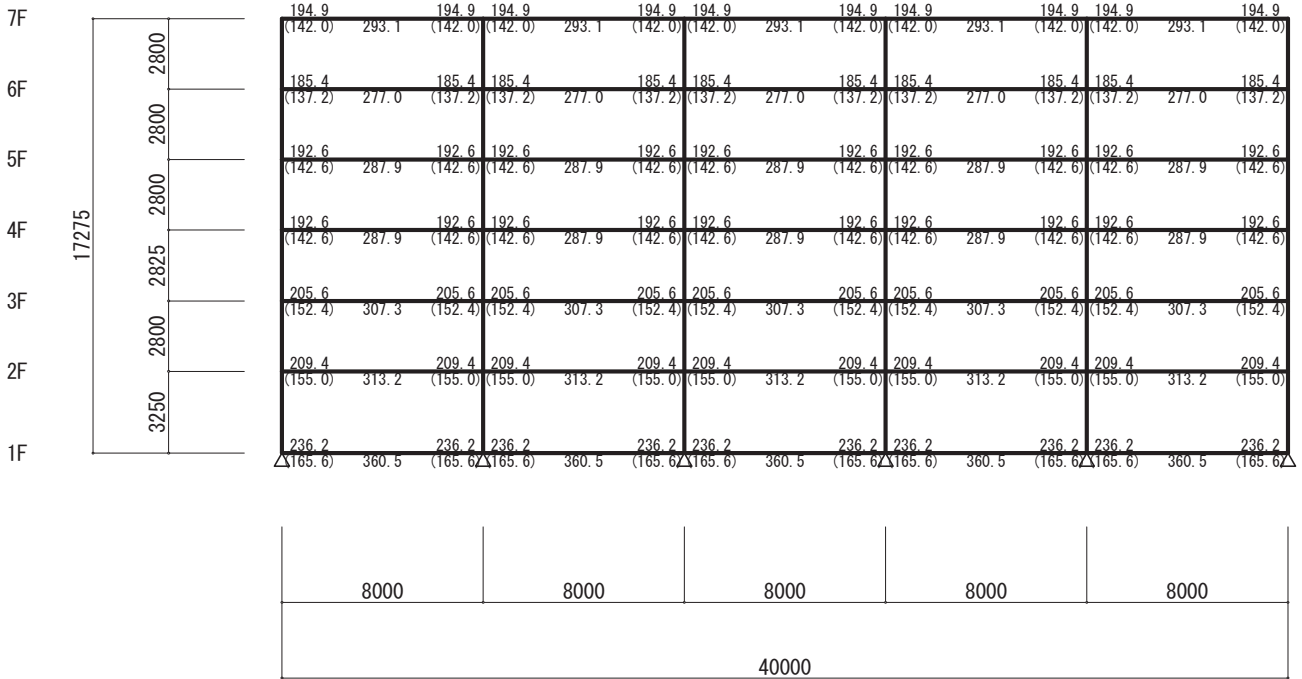


固定荷重＋積載荷重



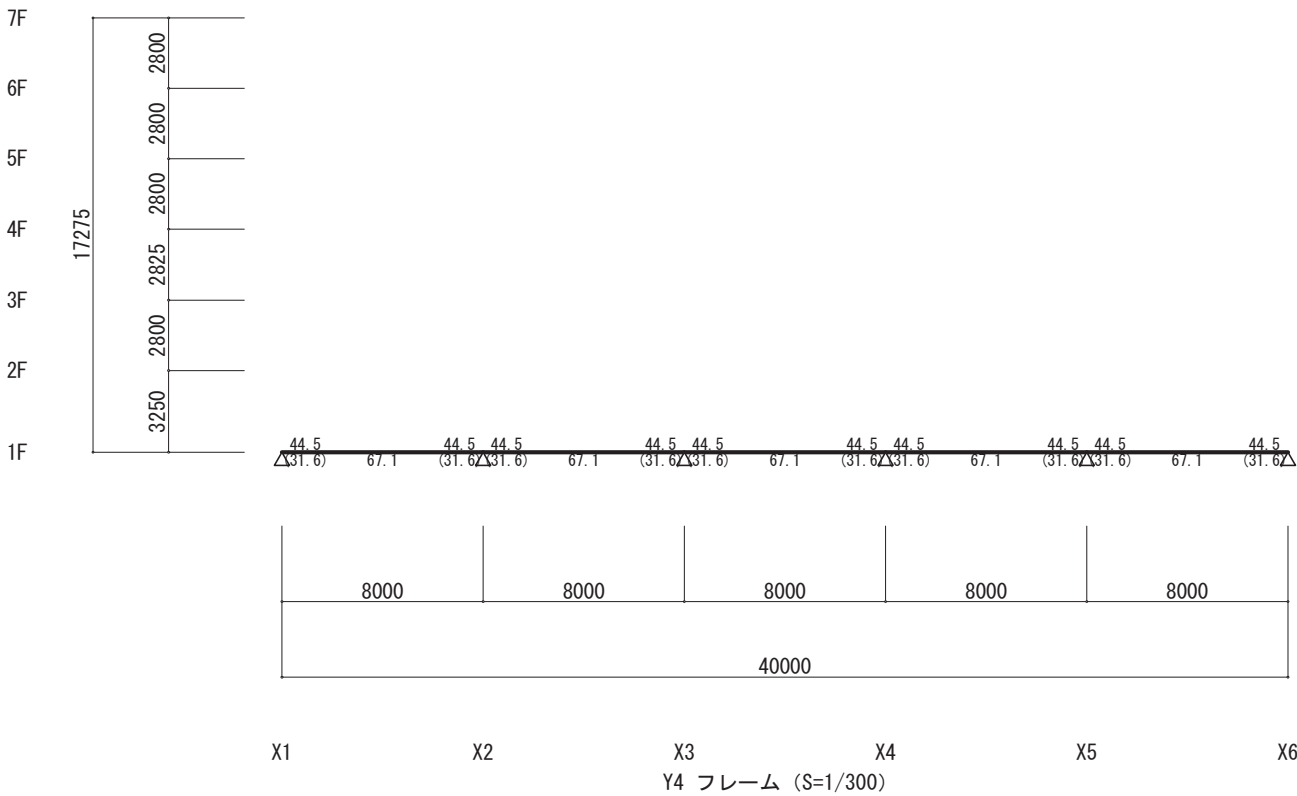
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

固定荷重＋積載荷重

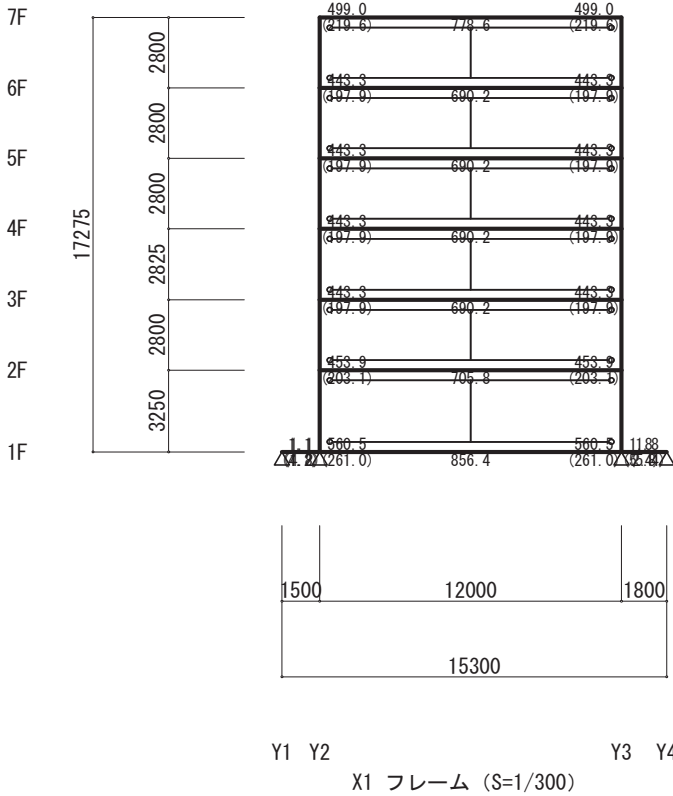


X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

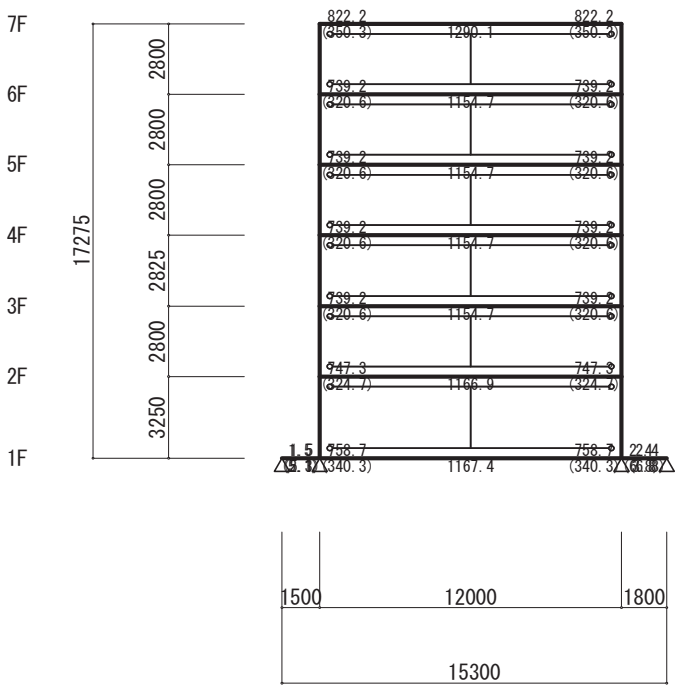
固定荷重+積載荷重



固定荷重+積載荷重

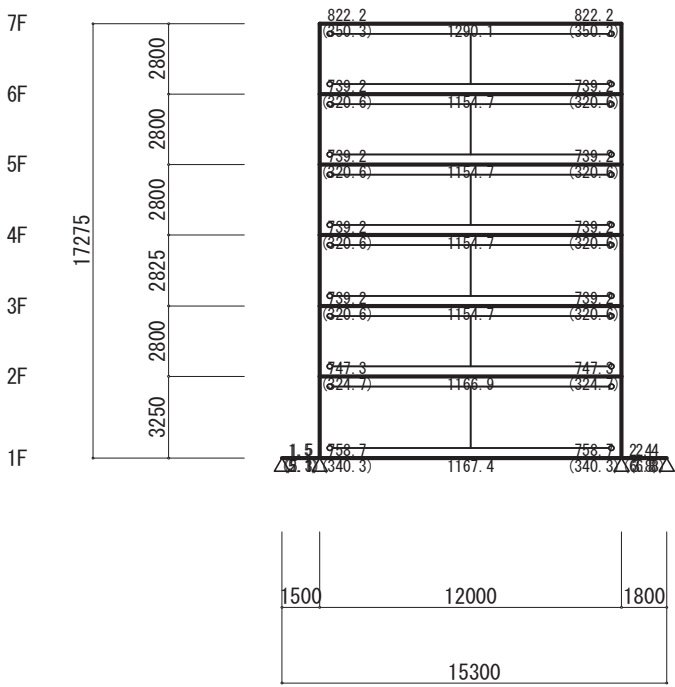


固定荷重+積載荷重



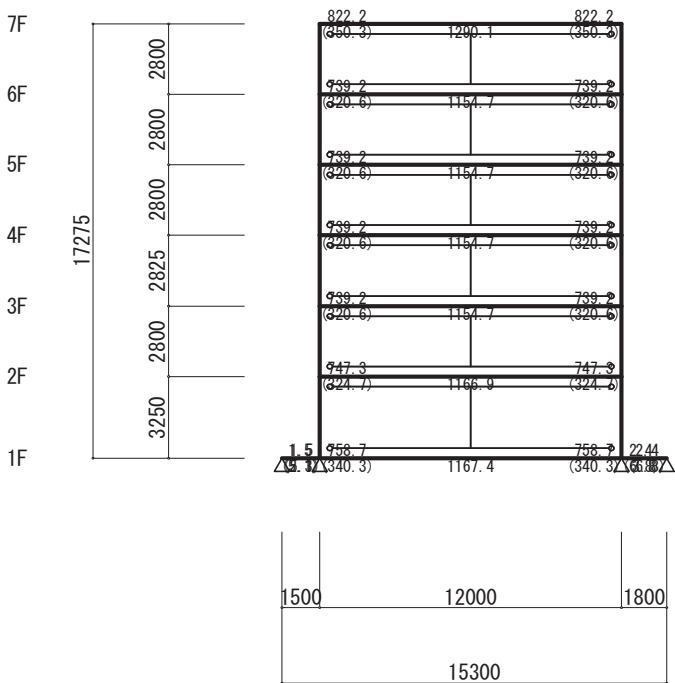
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重



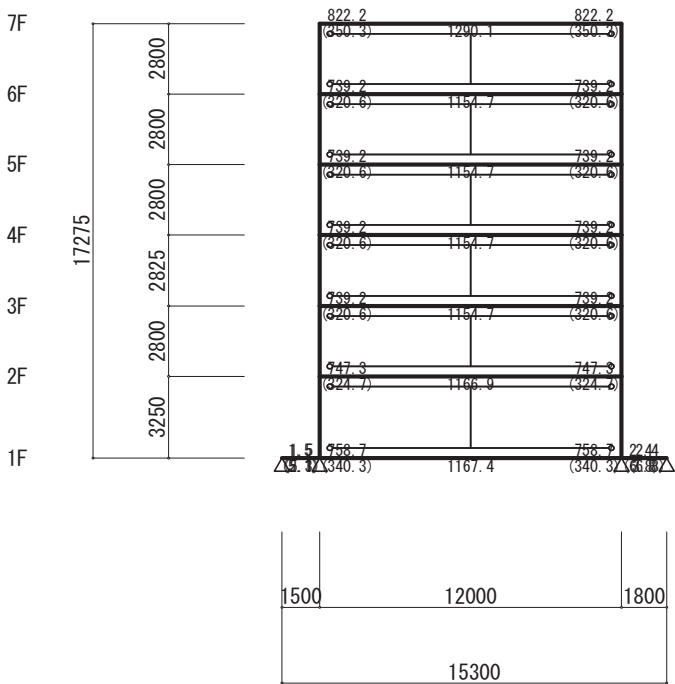
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)

固定荷重＋積載荷重



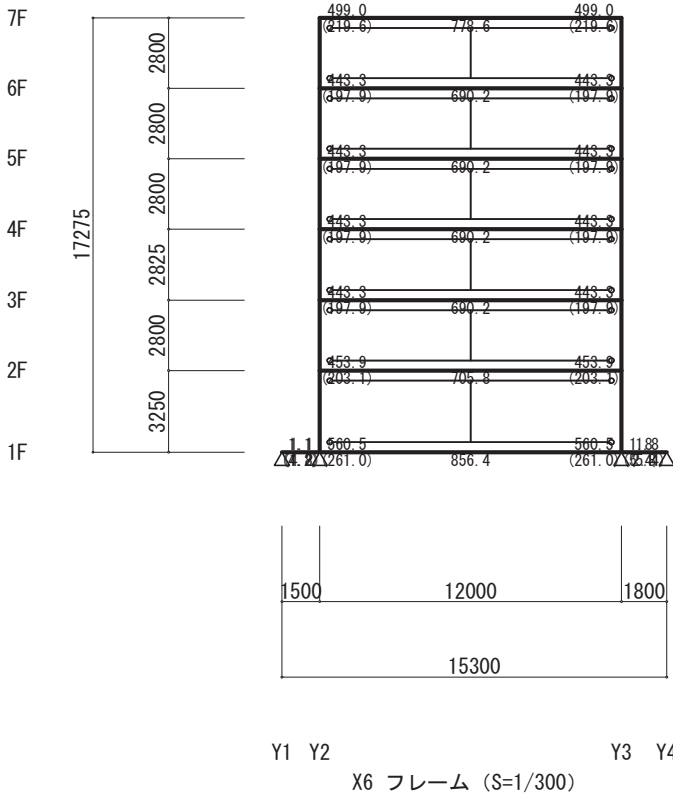
Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)

固定荷重＋積載荷重



Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)

固定荷重+積載荷重



A-1.1.2 はりのC、Mo、Q表

はりのC、Mo、Q (固定荷重+積載荷重)

Y1 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
1F	X1	X2	40.4	40.4	60.7	29.0	29.0	0.0	0.0	
	X2	X3	40.4	40.4	60.7	29.0	29.0	0.0	0.0	
	X3	X4	40.4	40.4	60.7	29.0	29.0	0.0	0.0	
	X4	X5	40.4	40.4	60.7	29.0	29.0	0.0	0.0	
	X5	X6	40.4	40.4	60.7	29.0	29.0	0.0	0.0	

Y2 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	X1	X2	160.9	160.9	242.8	115.4	115.4	0.0	0.0	
	X2	X3	157.4	157.4	237.6	112.8	112.8	0.0	0.0	
	X3	X4	157.4	157.4	237.6	112.8	112.8	0.0	0.0	
	X4	X5	157.4	157.4	237.6	112.8	112.8	0.0	0.0	
	X5	X6	160.9	160.9	242.8	115.4	115.4	0.0	0.0	
6F	X1	X2	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
	X2	X3	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X3	X4	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	X6	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
5F	X1	X2	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
	X2	X3	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X3	X4	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	X6	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
4F	X1	X2	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
	X2	X3	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X3	X4	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	

Y2 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
4F	X5	X6	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
3F	X1	X2	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
	X2	X3	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X3	X4	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	X6	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
2F	X1	X2	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
	X2	X3	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X3	X4	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X4	X5	126.7	126.7	191.2	91.0	91.0	0.0	0.0	
	X5	X6	130.0	130.0	196.2	93.4	93.4	0.0	0.0	
1F	X1	X2	209.6	209.6	321.9	145.0	145.0	0.0	0.0	
	X2	X3	209.6	209.6	321.9	145.0	145.0	0.0	0.0	
	X3	X4	209.6	209.6	321.9	145.0	145.0	0.0	0.0	
	X4	X5	209.6	209.6	321.9	145.0	145.0	0.0	0.0	
	X5	X6	209.6	209.6	321.9	145.0	145.0	0.0	0.0	

Y3 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	X1	X2	194.9	194.9	293.1	142.0	142.0	0.0	0.0	
	X2	X3	194.9	194.9	293.1	142.0	142.0	0.0	0.0	
	X3	X4	194.9	194.9	293.1	142.0	142.0	0.0	0.0	
	X4	X5	194.9	194.9	293.1	142.0	142.0	0.0	0.0	
	X5	X6	194.9	194.9	293.1	142.0	142.0	0.0	0.0	
6F	X1	X2	185.4	185.4	277.0	137.2	137.2	0.0	0.0	
	X2	X3	185.4	185.4	277.0	137.2	137.2	0.0	0.0	
	X3	X4	185.4	185.4	277.0	137.2	137.2	0.0	0.0	
	X4	X5	185.4	185.4	277.0	137.2	137.2	0.0	0.0	
	X5	X6	185.4	185.4	277.0	137.2	137.2	0.0	0.0	
5F	X1	X2	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X2	X3	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X3	X4	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X4	X5	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X5	X6	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
4F	X1	X2	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X2	X3	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X3	X4	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X4	X5	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
	X5	X6	192.6	192.6	287.9	142.6	142.6	0.0	0.0	
3F	X1	X2	205.6	205.6	307.3	152.4	152.4	0.0	0.0	
	X2	X3	205.6	205.6	307.3	152.4	152.4	0.0	0.0	
	X3	X4	205.6	205.6	307.3	152.4	152.4	0.0	0.0	
	X4	X5	205.6	205.6	307.3	152.4	152.4	0.0	0.0	
	X5	X6	205.6	205.6	307.3	152.4	152.4	0.0	0.0	
2F	X1	X2	209.4	209.4	313.2	155.0	155.0	0.0	0.0	
	X2	X3	209.4	209.4	313.2	155.0	155.0	0.0	0.0	
	X3	X4	209.4	209.4	313.2	155.0	155.0	0.0	0.0	
	X4	X5	209.4	209.4	313.2	155.0	155.0	0.0	0.0	
	X5	X6	209.4	209.4	313.2	155.0	155.0	0.0	0.0	
1F	X1	X2	236.2	236.2	360.5	165.6	165.6	0.0	0.0	
	X2	X3	236.2	236.2	360.5	165.6	165.6	0.0	0.0	
	X3	X4	236.2	236.2	360.5	165.6	165.6	0.0	0.0	
	X4	X5	236.2	236.2	360.5	165.6	165.6	0.0	0.0	
	X5	X6	236.2	236.2	360.5	165.6	165.6	0.0	0.0	

Y4 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
1F	X1	X2	44.5	44.5	67.1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	X2	X3	44.5	44.5	67.1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	X3	X4	44.5	44.5	67.1	31.6	31.6	0.0	0.0	

Y4 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
1F	X4	X5	44.5	44.5	67.1	31.6	31.6	0.0	0.0	
	X5	X6	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	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	499.0	499.0	778.6	219.6	219.6	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	443.3	443.3	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	443.3	443.3	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	443.3	443.3	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	443.3	443.3	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	453.9	453.9	705.8	203.1	203.1	0.0	0.0	
1F	Y1	Y2	1.1	1.1	1.8	4.2	4.2	0.0	0.0	
	Y2	Y3	560.5	560.5	856.4	261.0	261.0	0.0	0.0	
	Y3	Y4	1.8	1.8	2.8	5.4	5.4	0.0	0.0	

X2 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	822.2	822.2	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	747.3	747.3	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0	
1F	Y1	Y2	1.5	1.5	2.3	5.1	5.1	0.0	0.0	
	Y2	Y3	758.7	758.7	1167.4	340.3	340.3	0.0	0.0	
	Y3	Y4	2.4	2.4	3.8	6.8	6.8	0.0	0.0	

X3 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	822.2	822.2	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	747.3	747.3	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0	
1F	Y1	Y2	1.5	1.5	2.3	5.1	5.1	0.0	0.0	
	Y2	Y3	758.7	758.7	1167.4	340.3	340.3	0.0	0.0	
	Y3	Y4	2.4	2.4	3.8	6.8	6.8	0.0	0.0	

X4 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	822.2	822.2	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	747.3	747.3	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0	
1F	Y1	Y2	1.5	1.5	2.3	5.1	5.1	0.0	0.0	
	Y2	Y3	758.7	758.7	1167.4	340.3	340.3	0.0	0.0	
	Y3	Y4	2.4	2.4	3.8	6.8	6.8	0.0	0.0	

X5 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	822.2	822.2	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	739.2	739.2	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0	

X5 フレーム

層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
3F	Y2	Y3	739. 2	739. 2	1154. 7	320. 6	320. 6	0. 0	0. 0	
2F	Y2	Y3	747. 3	747. 3	1166. 9	324. 7	324. 7	0. 0	0. 0	
1F	Y1	Y2	1. 5	1. 5	2. 3	5. 1	5. 1	0. 0	0. 0	
	Y2	Y3	758. 7	758. 7	1167. 4	340. 3	340. 3	0. 0	0. 0	
	Y3	Y4	2. 4	2. 4	3. 8	6. 8	6. 8	0. 0	0. 0	

X6 フレーム

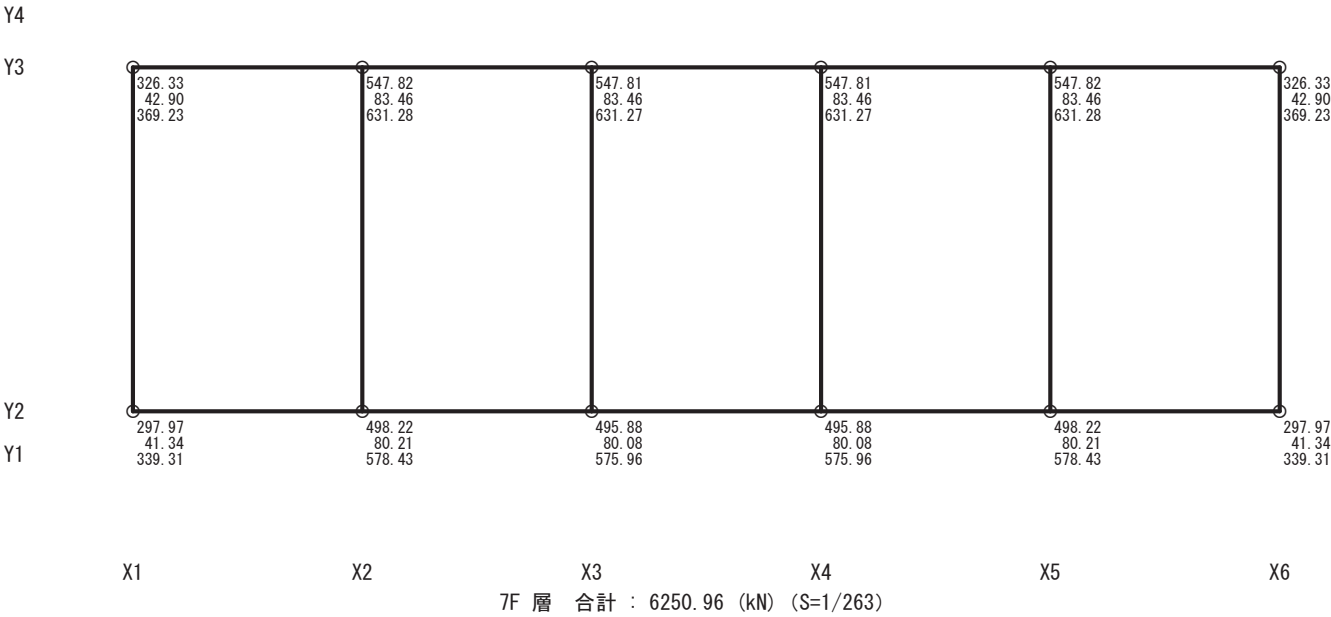
層名	軸名1	軸名2	固定端モーメント(kN・m)		単純梁としたときの中央モーメント Mo (kN・m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の 単純梁としたときの 中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	499. 0	499. 0	778. 6	219. 6	219. 6	0. 0	0. 0	
6F	Y2	Y3	443. 3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0. 0	0. 0	
5F	Y2	Y3	443. 3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0. 0	0. 0	
4F	Y2	Y3	443. 3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0. 0	0. 0	
3F	Y2	Y3	443. 3	443. 3	690. 2	197. 9	197. 9	0. 0	0. 0	
2F	Y2	Y3	453. 9	453. 9	705. 8	203. 1	203. 1	0. 0	0. 0	
1F	Y1	Y2	1. 1	1. 1	1. 8	4. 2	4. 2	0. 0	0. 0	
	Y2	Y3	560. 5	560. 5	856. 4	261. 0	261. 0	0. 0	0. 0	
	Y3	Y4	1. 8	1. 8	2. 8	5. 4	5. 4	0. 0	0. 0	

A-1. 1. 3 片持ばりのM、Q表
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

A-1. 1. 4 柱のC、Mo、Q表
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

A-1. 2 節点重量

A-1. 2. 1 節点重量（固定荷重＋積載荷重）
上段：D.L（固定荷重重量）（kN）
中段：L.L（積載荷重重量）（kN）
下段：T.L（トータル重量）（kN）

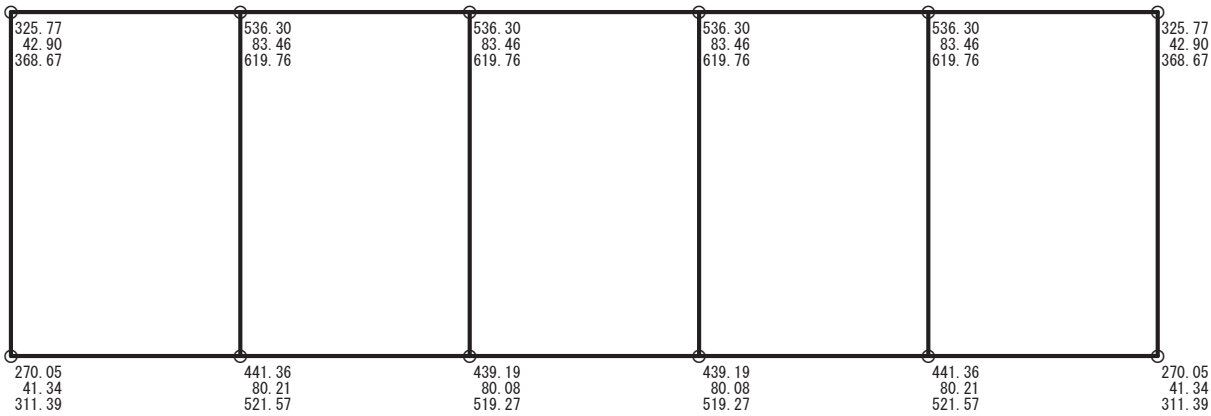


Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

X6

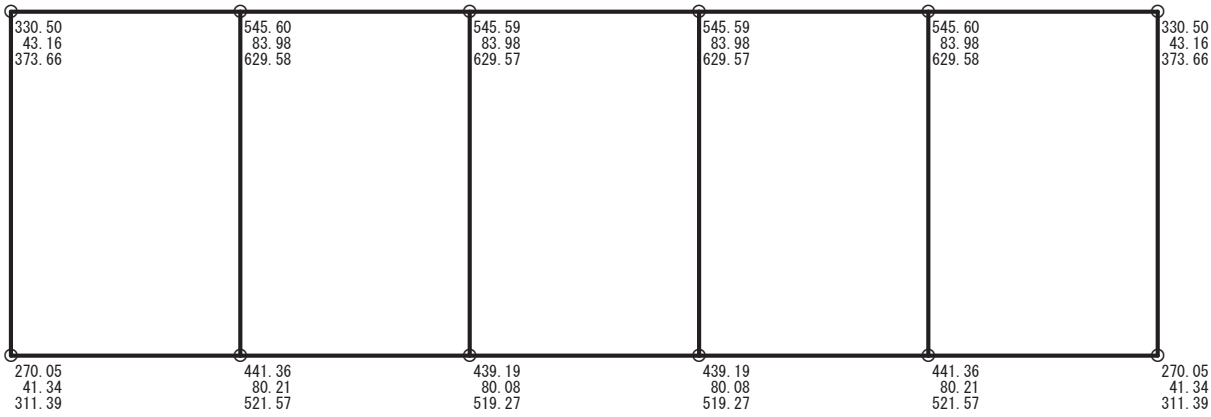
6F 層 合計 : 5920.87 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

X6

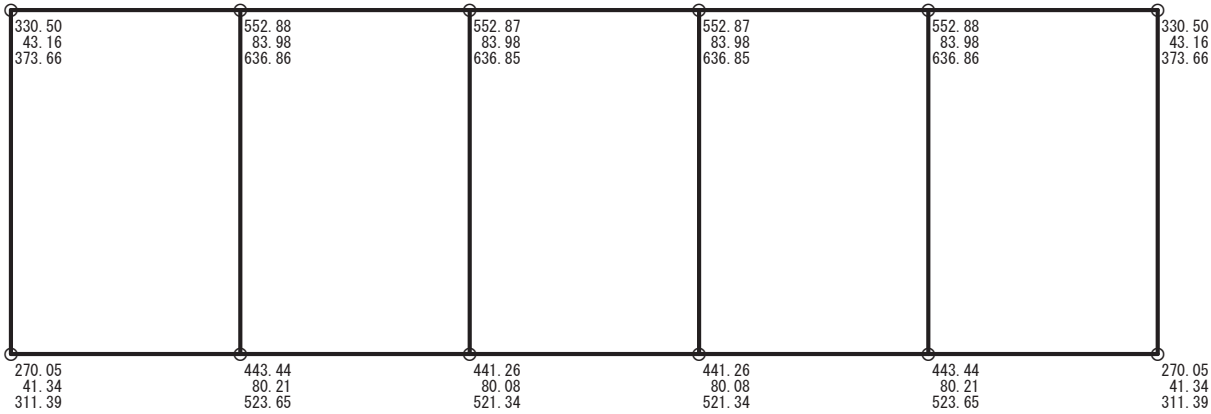
5F 層 合計 : 5970.10 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



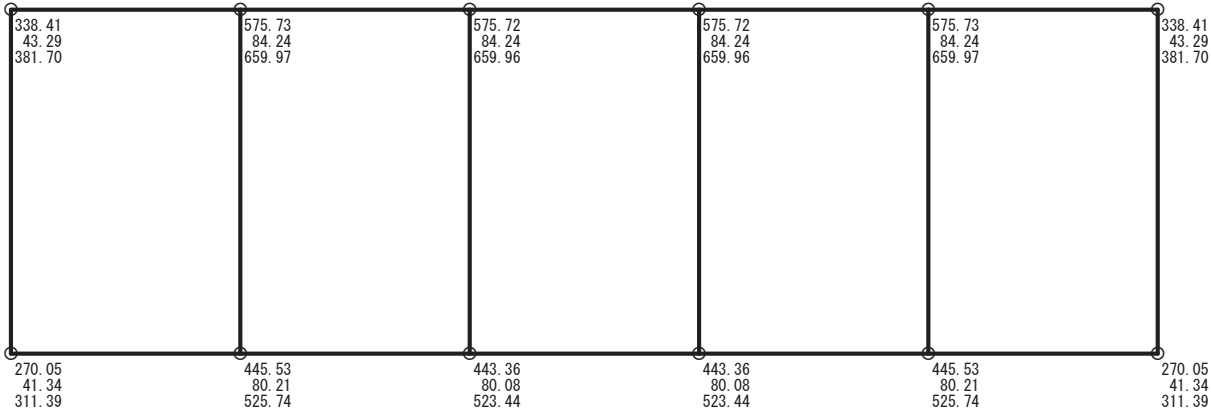
X1 X2 X3 X4 X5 X6
4F 層 合計 : 6007.50 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



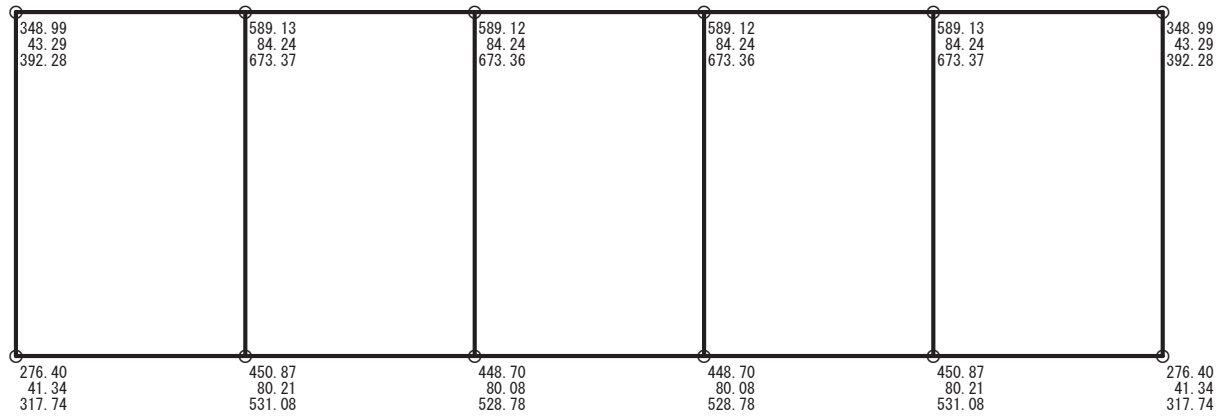
X1 X2 X3 X4 X5 X6
3F 層 合計 : 6124.39 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

X6

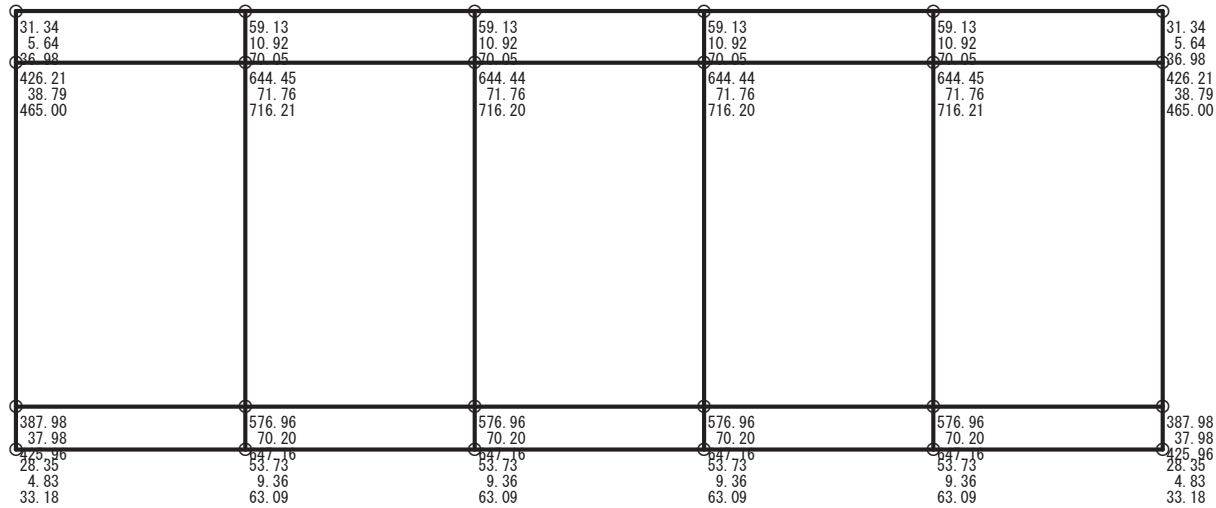
2F 層 合計 : 6233.22 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

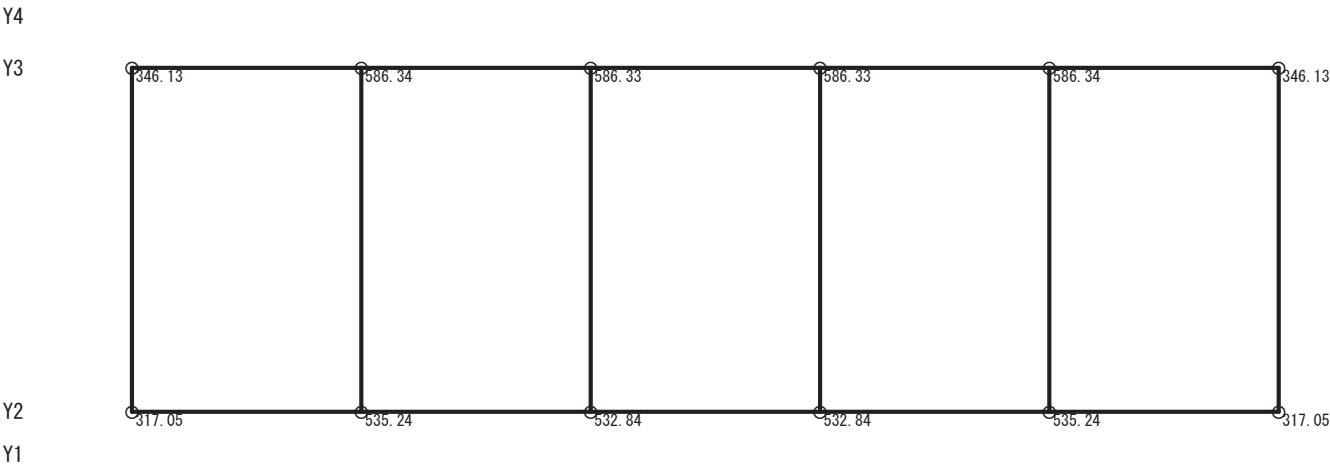
X4

X5

X6

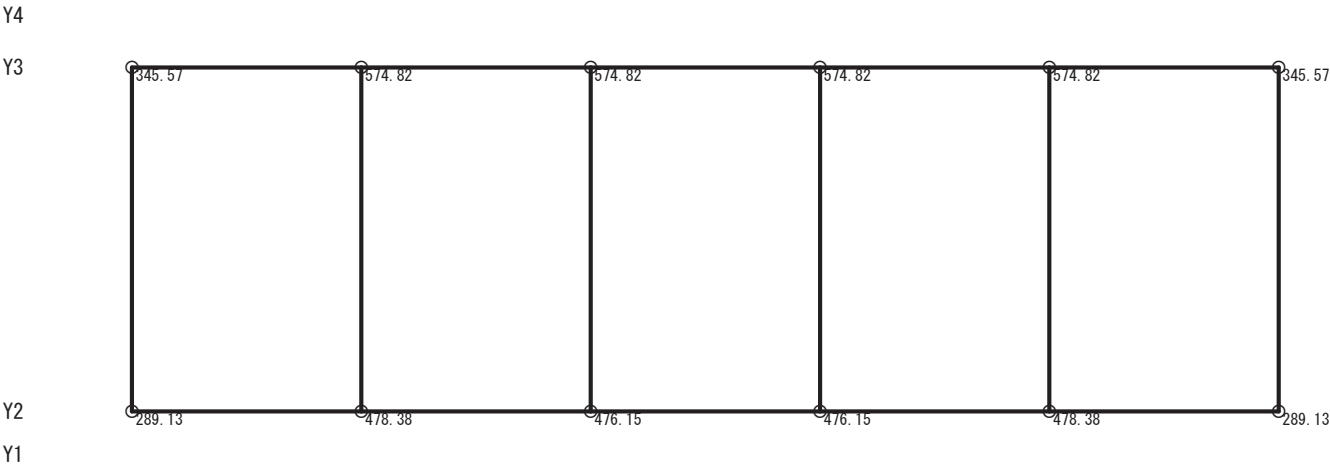
1F 層 合計 : 7908.22 (kN) (S=1/263)

A-1. 2. 3 節点重量 (固定荷重+地震用積載荷重)
(kN)



X1 X2 X3 X4 X5 X6

7F 層 合計 : 5807.86 (kN) (S=1/263)

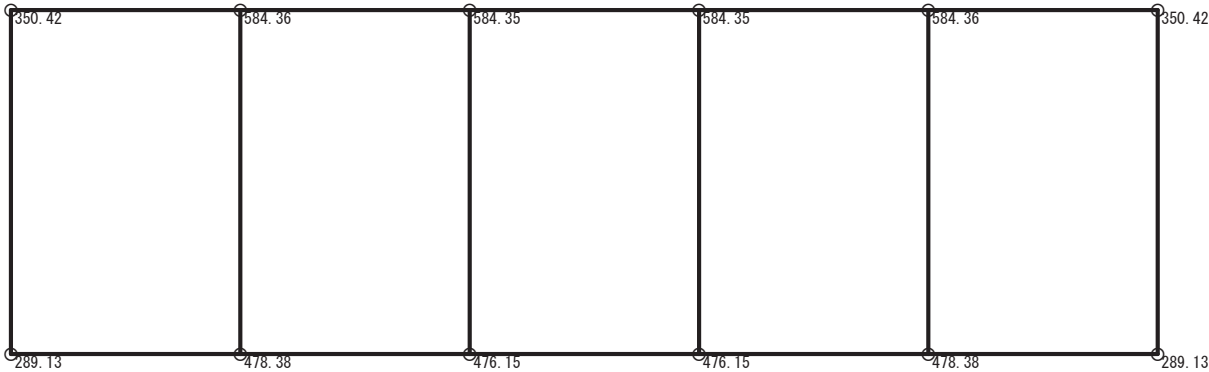


X1 X2 X3 X4 X5 X6

6F 層 合計 : 5477.77 (kN) (S=1/263)

Y4
Y3

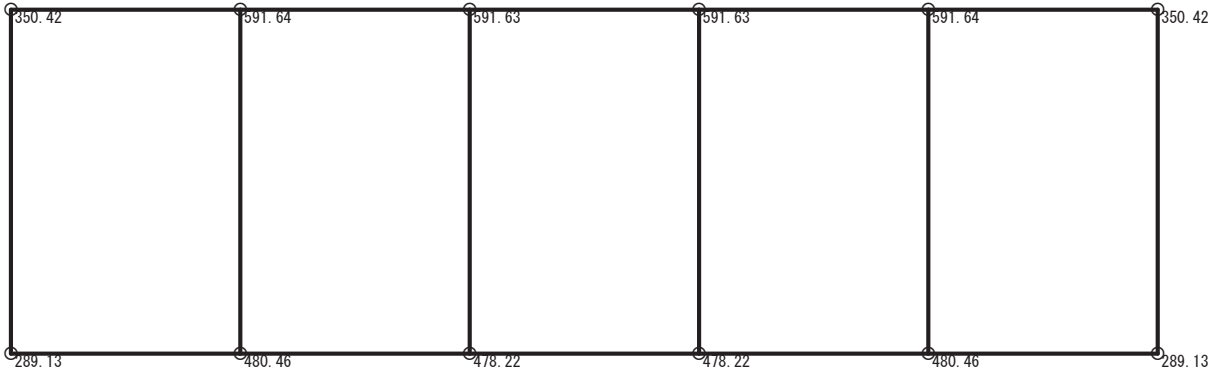
Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
5F 層 合計 : 5525.60 (kN) (S=1/263)

Y4
Y3

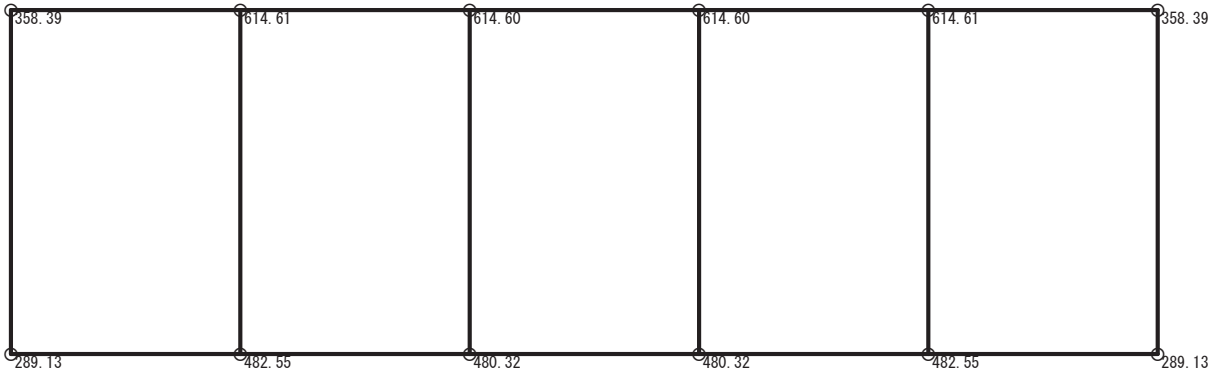
Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
4F 層 合計 : 5563.00 (kN) (S=1/263)

Y4
Y3

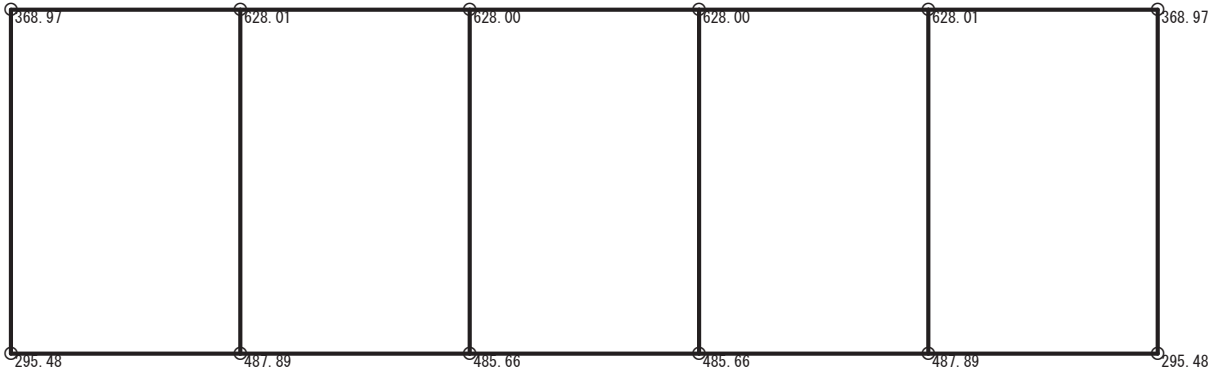
Y2
Y1



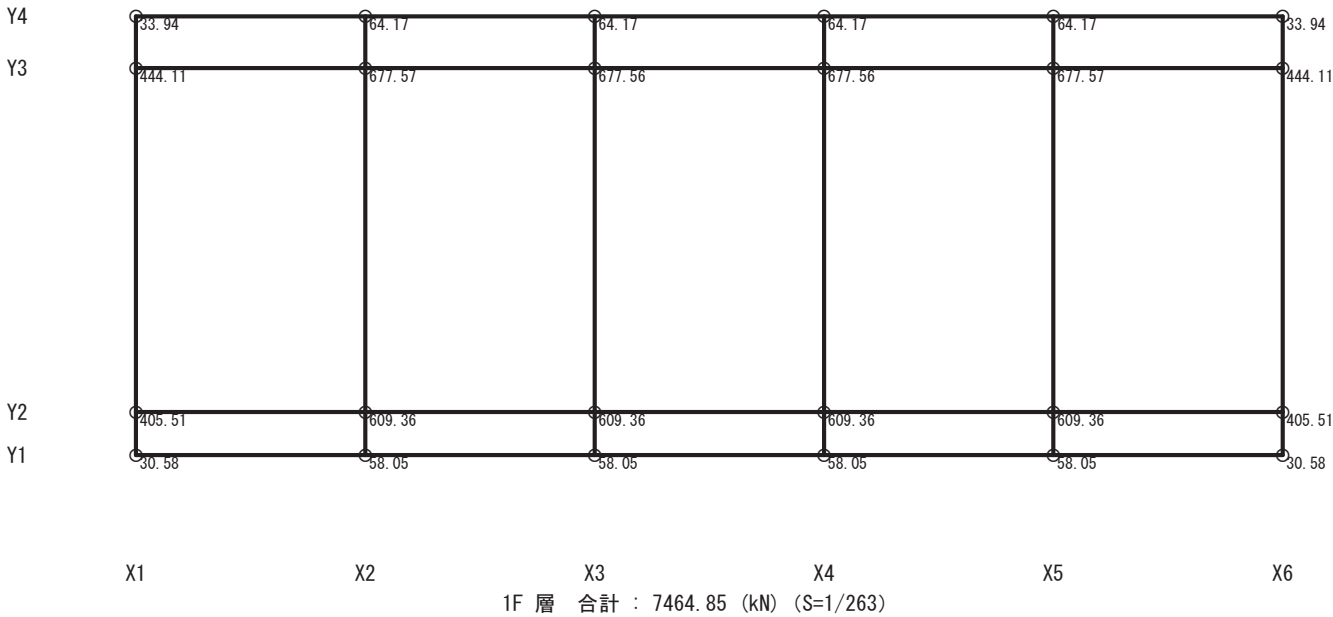
X1 X2 X3 X4 X5 X6
3F 層 合計 : 5679.19 (kN) (S=1/263)

Y4
Y3

Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
2F 層 合計 : 5788.02 (kN) (S=1/263)



A-1.3 層せん断力

A-1.3.1 地震力

W_i : i 階重量、[sum] : フレームごとの重量 (kN)
 A : 床面積 (片持スラブ、床構造の床抜けは考慮しない面積) (m²)
 $\sum W_i$: i 階より上部の重量 (kN)
 α_i : $\sum W_i / \sum W_1$
 A_i : 地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数
 C_i : i 階の地震層せん断力係数 = $U \cdot Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_0$
 Q : (地上階) $\sum W_i \cdot C_i$ (kN)
 (塔屋、地下、基礎) $Q_{i+1} + K \cdot W_i$
 P_i : 水平荷重時特殊節点荷重 (水平方向) (kN)
 Q_i : i 階の地震層せん断力 (kN)
 () : i 階から控除された地震層せん断力 (kN)
 T : 1 次固有周期 (秒)
 H_t = 1 次固有周期の計算のための建物高さ (m)
 H_s = 1 次固有周期の計算のための鉄骨造の階の高さ (m)
 R_t : 振動特性係数
 K : 塔屋 (入力値による) $\cdot U$
 地下 $K = 0.1(1-H/40)Z \cdot U$
 基礎 $K = \alpha (0.1(1-H/40)Z \cdot U)$ (但し $\alpha = 1.0$ とする)
 H = 地盤面から当該層 F L までの深さ (基礎の場合は、最下層) (m)
 (但し 20m を超える場合は 20m とする)
 Z : 地域係数 (入力値による)
 U : 用途係数 (入力値による)
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
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) $\alpha : 0.00$
 $T = h(0.02 + 0.01\alpha) = 17.35 \times (0.02 + 0.01 \times 0.00) = 0.347$ (秒)
b) R_t (建築物の振動特性を表わす係数) の算出
 $T_c : 0.60$ (第 2 種地盤)
 R_t の下限値 = 0.750
 R_t (固有周期からの計算値) = 1.000 ($T = 0.347$)、 R_t (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	Pi	Qi
6F	Y2	2770.3	5807.9	0.172	1.762	0.352		2047.2	0.0	2047.2
	Y3	3037.6								
	sum	5807.9								
	Wi/A	12.10								
5F	Y2	2487.3	11285.6	0.333	1.475	0.295		3330.2	0.0	3330.2
	Y3	2990.4								
	sum	5477.8								
	Wi/A	11.41								
4F	Y2	2487.3	16811.2	0.497	1.314	0.263		4416.4	0.0	4416.4
	Y3	3038.3								
	sum	5525.6								
	Wi/A	11.51								
3F	Y2	2495.6	22374.2	0.661	1.193	0.239		5340.2	0.0	5340.2
	Y3	3067.4								
	sum	5563.0								
	Wi/A	11.59								
2F	Y2	2504.0	28053.4	0.829	1.092	0.218		6124.6	0.0	6124.6
	Y3	3175.2								
	sum	5679.2								
	Wi/A	11.83								
1F	Y2	2538.1	33841.4	1.000	1.000	0.200		6768.3	0.0	6768.3
	Y3	3250.0								
	sum	5788.0								
	Wi/A	12.06								
基礎	Y1	293.4	41306.3		K=0.1006 (H=0.25)		751.150	7519.4	0.0	7519.4
	Y2	3248.4								
	Y3	3598.5								
	Y4	324.6								
	sum	7464.8								
	Wi/A	12.20								

< X方向（負加力）> Z = 1.000 用途係数 = 1.000

a) 1次固有周期（T）の算出

建築物の高さ(h) : 17.350 (m)

鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α : 0.00

T = h(0.02 + 0.01α) = 17.35 × (0.02 + 0.01 × 0.00) = 0.347 (秒)

b) Rt（建築物の振動特性を表わす係数）の算出

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	Pi	Qi
6F	Y2	2770.3	5807.9	0.172	1.762	0.352		2047.2	0.0	2047.2
	Y3	3037.6								
	sum	5807.9								
	Wi/A	12.10								
5F	Y2	2487.3	11285.6	0.333	1.475	0.295		3330.2	0.0	3330.2
	Y3	2990.4								
	sum	5477.8								
	Wi/A	11.41								
4F	Y2	2487.3	16811.2	0.497	1.314	0.263		4416.4	0.0	4416.4
	Y3	3038.3								
	sum	5525.6								
	Wi/A	11.51								
3F	Y2	2495.6	22374.2	0.661	1.193	0.239		5340.2	0.0	5340.2
	Y3	3067.4								
	sum	5563.0								
	Wi/A	11.59								
2F	Y2	2504.0	28053.4	0.829	1.092	0.218		6124.6	0.0	6124.6
	Y3	3175.2								
	sum	5679.2								
	Wi/A	11.83								

c) 層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai、K	Ci	K・Wi	Q	Pi	Qi
1F	Y2	2538.1	33841.4	1.000	1.000	0.200		6768.3	0.0	6768.3
	Y3	3250.0								
	sum	5788.0								
	Wi/A	12.06								
基礎	Y1	293.4	41306.3		K=0.1006 (H=-0.25)		751.150	7519.4	0.0	7519.4
	Y2	3248.4								
	Y3	3598.5								
	Y4	324.6								
	sum	7464.8								
	Wi/A	12.20								

< Y方向 (正加力) > Z = 1.000 用途係数 = 1.000

a) 1次固有周期 (T) の算出

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 + 0.01α) = 17.35 × (0.02 + 0.01 × 0.00) = 0.347 (秒)

b) Rt (建築物の振動特性を表わす係数) の算出

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	Pi	Qi
6F	X1	663.2	5807.9	0.172	1.762	0.352		2047.2	0.0	2047.2
	X2	1121.6								
	X3	1119.2								
	X4	1119.2								
	X5	1121.6								
	X6	663.2								
	sum	5807.9								
	Wi/A	12.10								
5F	X1	634.7	11285.6	0.333	1.475	0.295		3330.2	0.0	3330.2
	X2	1053.2								
	X3	1051.0								
	X4	1051.0								
	X5	1053.2								
	X6	634.7								
	sum	5477.8								
	Wi/A	11.41								
4F	X1	639.6	16811.2	0.497	1.314	0.263		4416.4	0.0	4416.4
	X2	1062.7								
	X3	1060.5								
	X4	1060.5								
	X5	1062.7								
	X6	639.6								
	sum	5525.6								
	Wi/A	11.51								
3F	X1	639.6	22374.2	0.661	1.193	0.239		5340.2	0.0	5340.2
	X2	1072.1								
	X3	1069.9								
	X4	1069.9								
	X5	1072.1								
	X6	639.6								
	sum	5563.0								
	Wi/A	11.59								
2F	X1	647.5	28053.4	0.829	1.092	0.218		6124.6	0.0	6124.6
	X2	1097.2								
	X3	1094.9								
	X4	1094.9								
	X5	1097.2								
	X6	647.5								
	sum	5679.2								
	Wi/A	11.83								

c) 層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai、K	Ci	K・Wi	Q	Pi	Qi
1F	X1	664.5	33841.4	1.000	1.000	0.200		6768.3	0.0	6768.3
	X2	1115.9								
	X3	1113.7								
	X4	1113.7								
	X5	1115.9								
	X6	664.5								
	sum	5788.0								
	Wi/A	12.06								
基礎	X1	914.1	41306.3		K=0.1006 (H=-0.25)		751.150	7519.4	0.0	7519.4
	X2	1409.1								
	X3	1409.1								
	X4	1409.1								
	X5	1409.1								
	X6	914.1								
	sum	7464.8								
	Wi/A	12.20								

< Y方向（負加力）> Z = 1.000 用途係数 = 1.000

a) 1次固有周期（T）の算出

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

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	Pi	Qi
6F	X1	663.2	5807.9	0.172	1.762	0.352		2047.2	0.0	2047.2
	X2	1121.6								
	X3	1119.2								
	X4	1119.2								
	X5	1121.6								
	X6	663.2								
	sum	5807.9								
	Wi/A	12.10								
5F	X1	634.7	11285.6	0.333	1.475	0.295		3330.2	0.0	3330.2
	X2	1053.2								
	X3	1051.0								
	X4	1051.0								
	X5	1053.2								
	X6	634.7								
	sum	5477.8								
	Wi/A	11.41								
4F	X1	639.6	16811.2	0.497	1.314	0.263		4416.4	0.0	4416.4
	X2	1062.7								
	X3	1060.5								
	X4	1060.5								
	X5	1062.7								
	X6	639.6								
	sum	5525.6								
	Wi/A	11.51								
3F	X1	639.6	22374.2	0.661	1.193	0.239		5340.2	0.0	5340.2
	X2	1072.1								
	X3	1069.9								
	X4	1069.9								
	X5	1072.1								
	X6	639.6								
	sum	5563.0								
	Wi/A	11.59								
2F	X1	647.5	28053.4	0.829	1.092	0.218		6124.6	0.0	6124.6
	X2	1097.2								

c) 層せん断力の算出

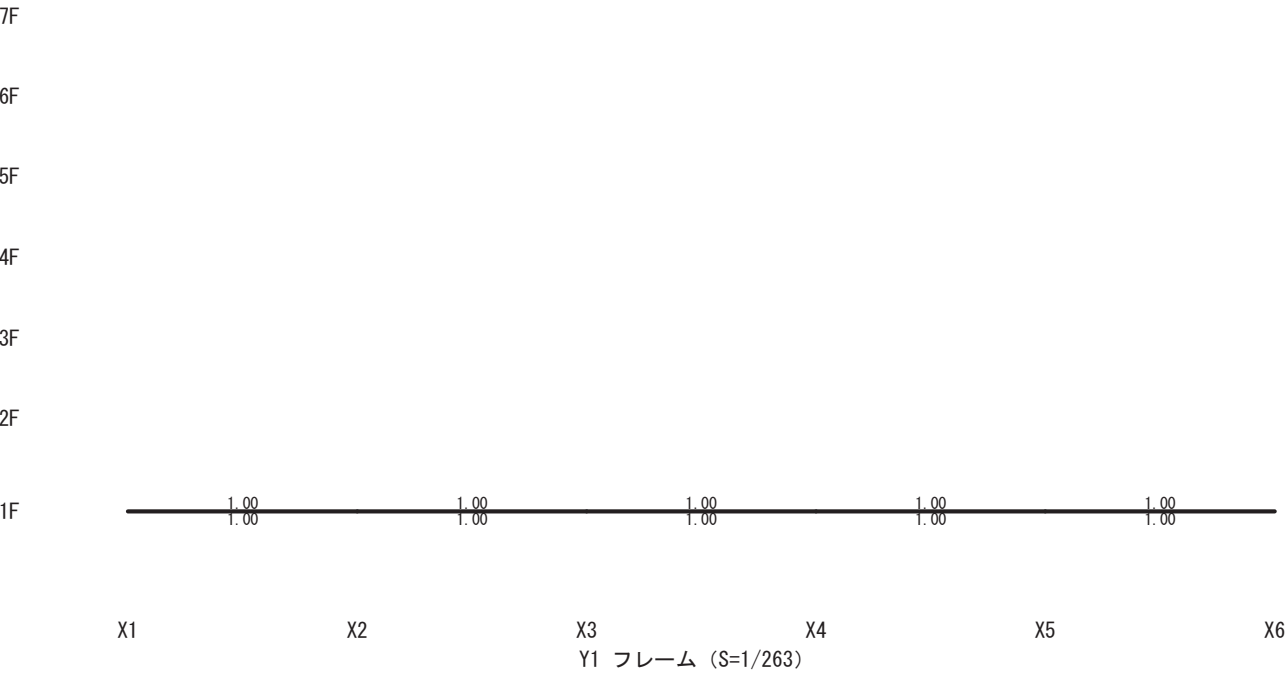
階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai、K	Ci	K・Wi	Q	Pi	Qi
2F	X3	1094. 9	28053. 4	0. 829	1. 092	0. 218		6124. 6	0. 0	6124. 6
	X4	1094. 9								
	X5	1097. 2								
	X6	647. 5								
	sum	5679. 2								
	Wi/A	11. 83								
1F	X1	664. 5	33841. 4	1. 000	1. 000	0. 200		6768. 3	0. 0	6768. 3
	X2	1115. 9								
	X3	1113. 7								
	X4	1113. 7								
	X5	1115. 9								
	X6	664. 5								
	sum	5788. 0								
	Wi/A	12. 06								
基礎	X1	914. 1	41306. 3		K=0. 1006 (H=-0. 25)		751. 150	7519. 4	0. 0	7519. 4
	X2	1409. 1								
	X3	1409. 1								
	X4	1409. 1								
	X5	1409. 1								
	X6	914. 1								
	sum	7464. 8								
	Wi/A	12. 20								

A-1. 4 剛度増大率

A-1. 4. 1 壁によるはり・柱の剛度増大率

(*印は直接入力)

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



7F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
6F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
5F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
4F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
3F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
2F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
1F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/263)

7F	1.73	1.73	1.73	1.73	1.73	1.73
6F	1.73	1.73	1.73	1.73	1.73	1.73
5F	1.59	1.59	1.59	1.59	1.59	1.59
4F	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
3F	1.07	1.07	1.07	1.07	1.07	1.07
2F	1.93	1.93	1.93	1.93	1.93	1.93
1F	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/263)

7F

6F

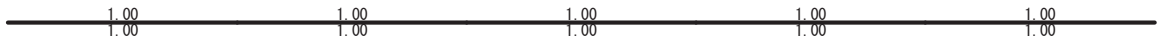
5F

4F

3F

2F

1F



X1

X2

X3

X4

X5

X6

Y4 フレーム (S=1/263)

7F

6F

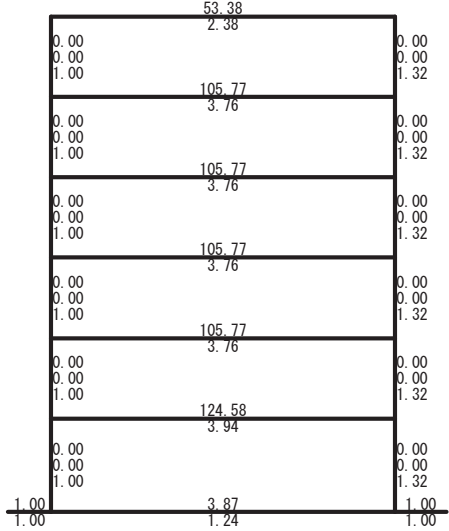
5F

4F

3F

2F

1F



Y1 Y2

X1 フレーム (S=1/263)

Y3 Y4

7F

6F

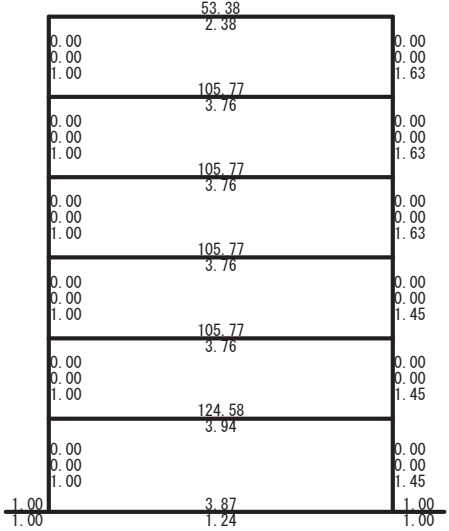
5F

4F

3F

2F

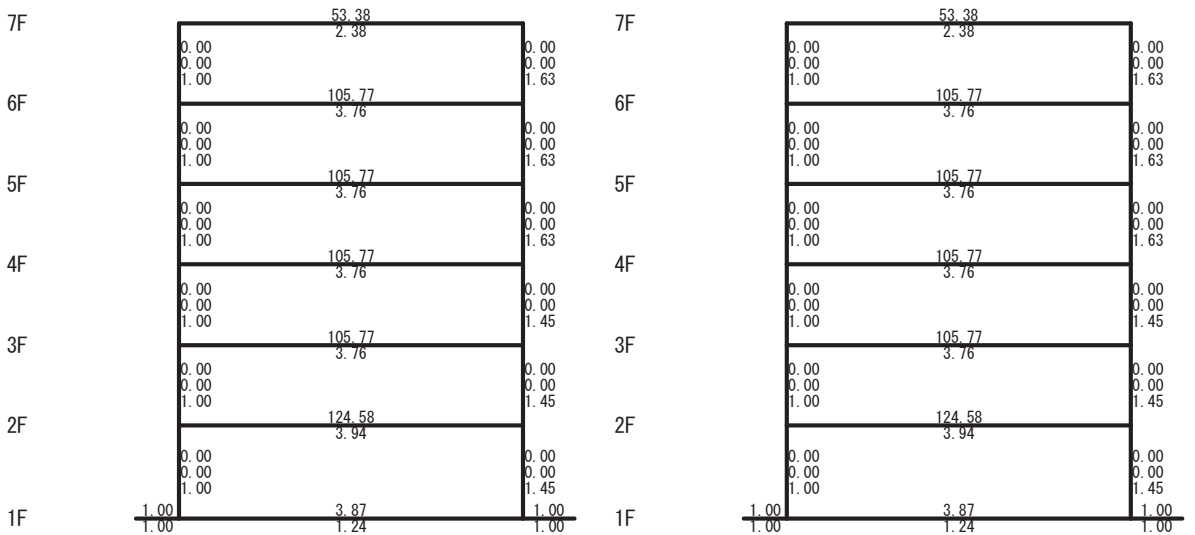
1F



Y1 Y2

X2 フレーム (S=1/263)

Y3 Y4

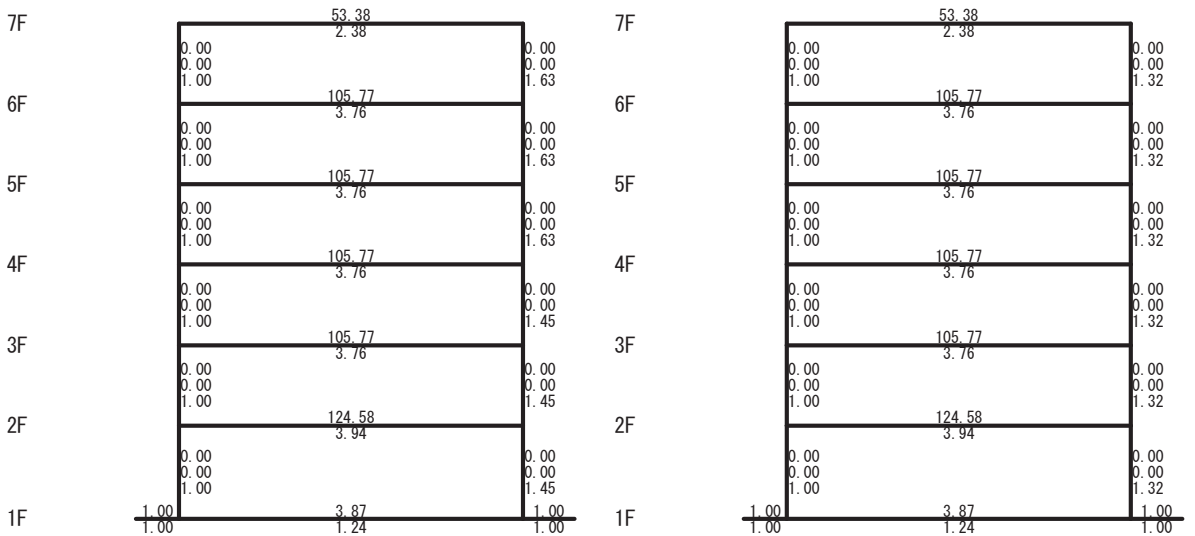


Y1 Y2 Y3 Y4

X3 フレーム (S=1/263)

Y1 Y2 Y3 Y4

X4 フレーム (S=1/263)



Y1 Y2 Y3 Y4

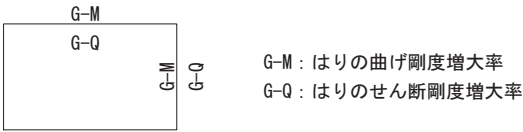
X5 フレーム (S=1/263)

Y1 Y2 Y3 Y4

X6 フレーム (S=1/263)

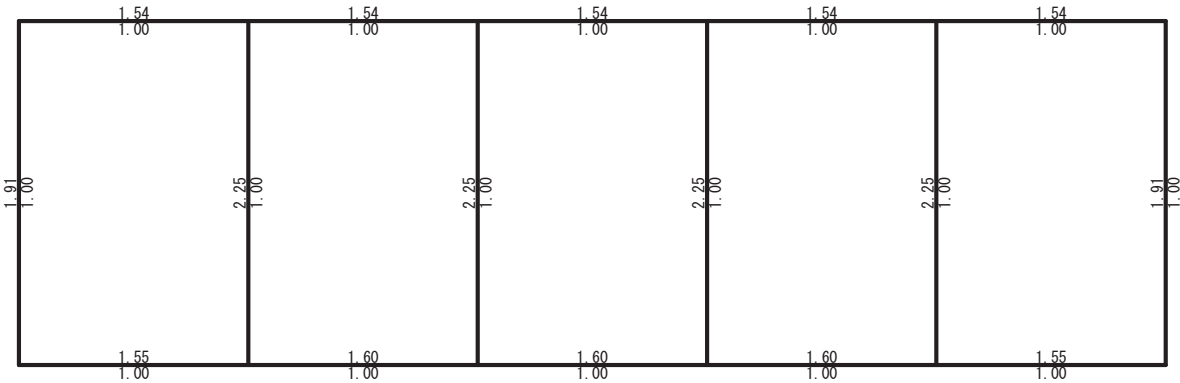
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率

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）



Y4
Y3

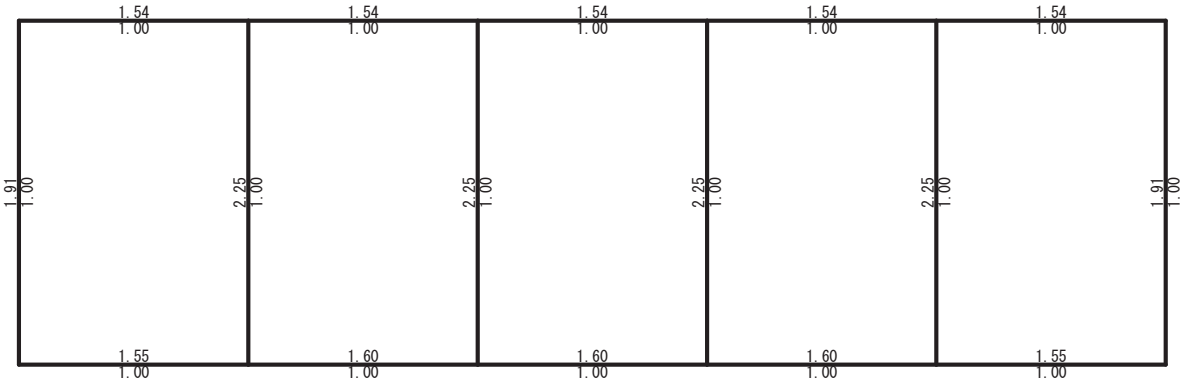
Y2
Y1



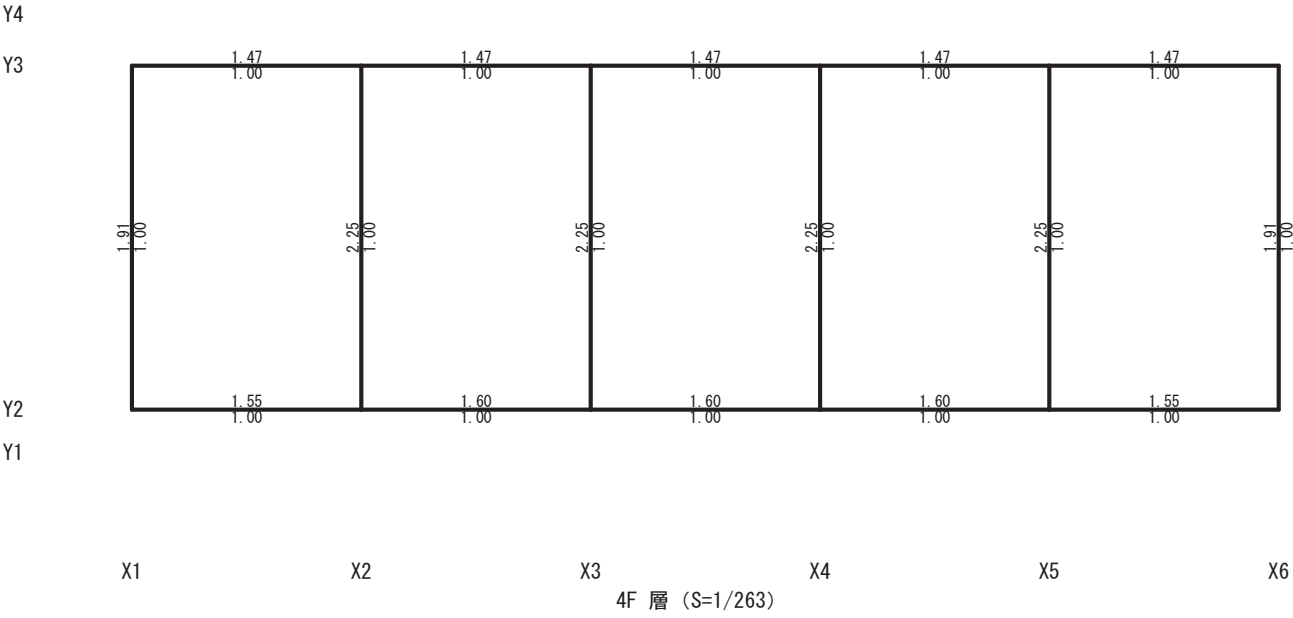
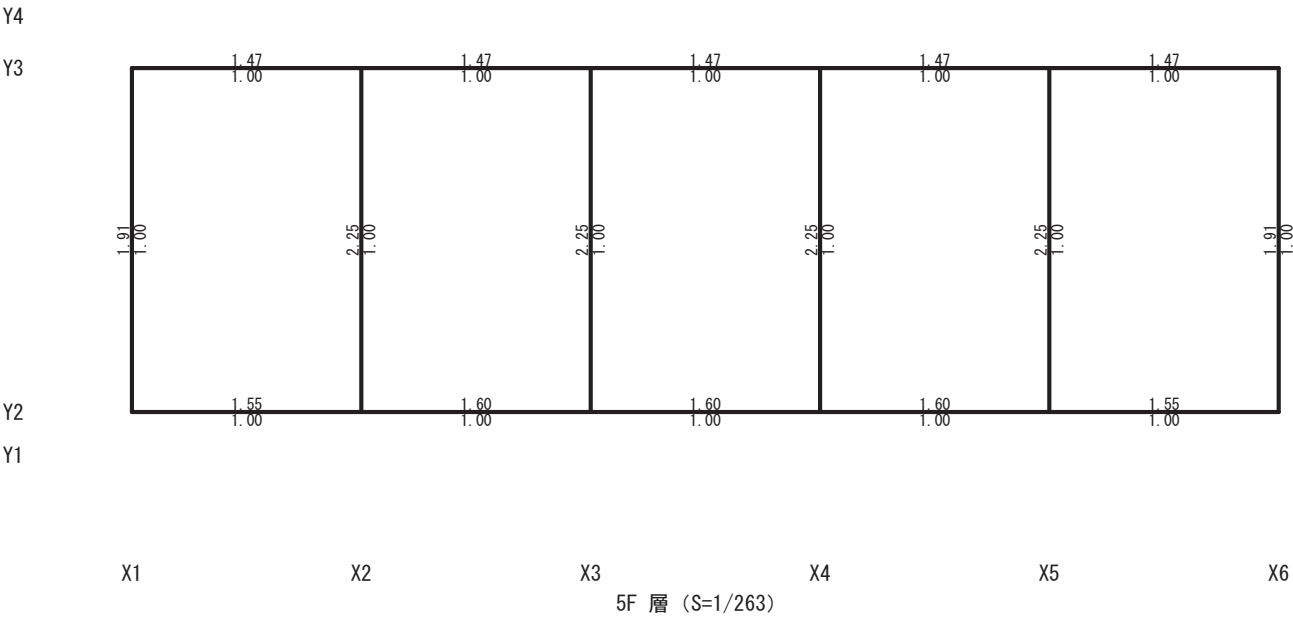
X1 X2 X3 X4 X5 X6
7F 層 (S=1/263)

Y4
Y3

Y2
Y1

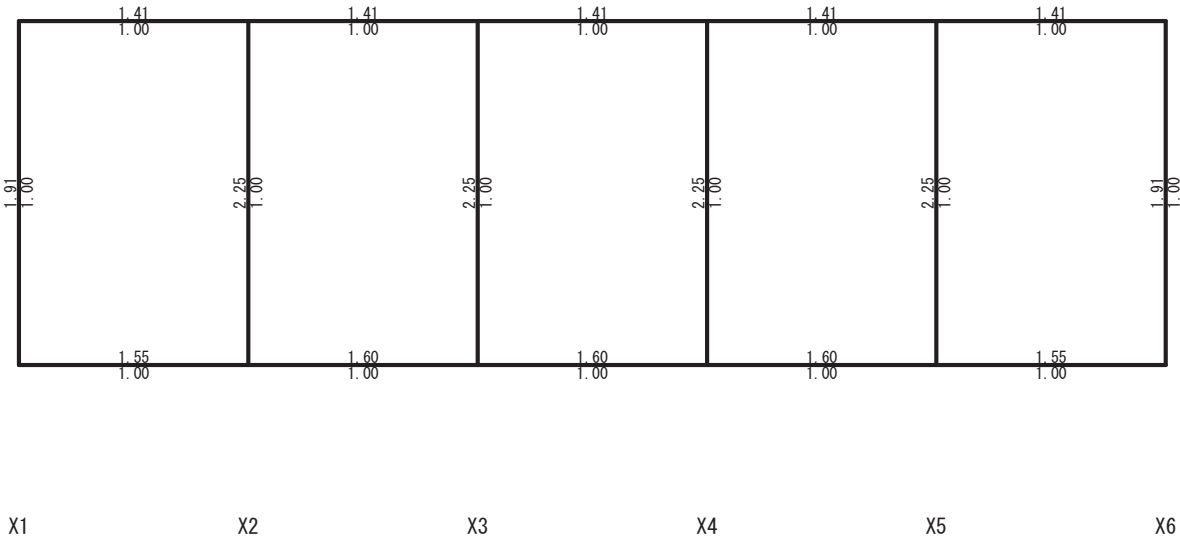


X1 X2 X3 X4 X5 X6
6F 層 (S=1/263)



Y4
Y3

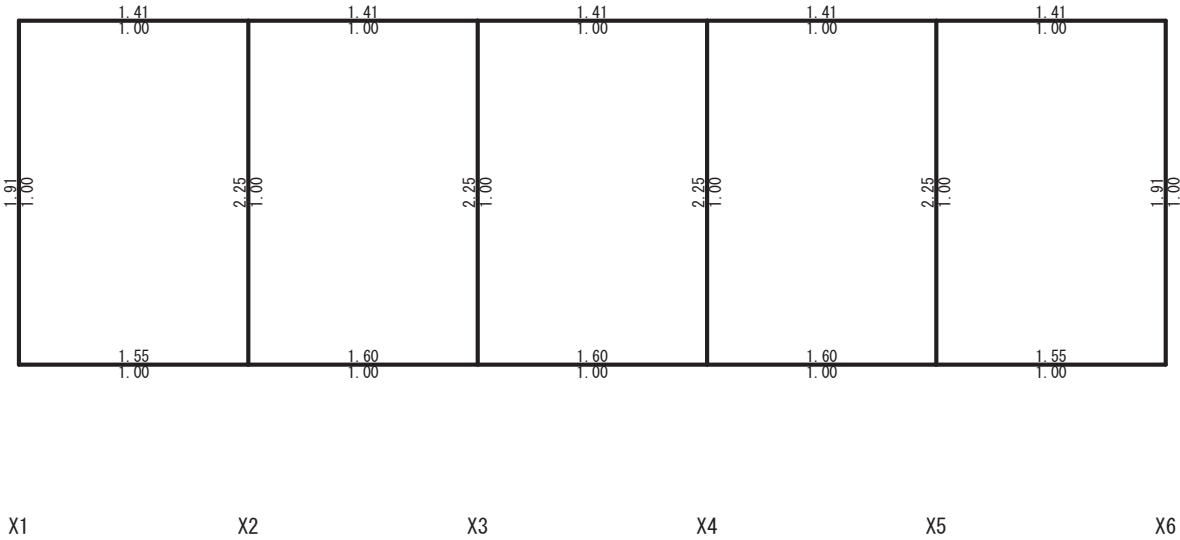
Y2
Y1



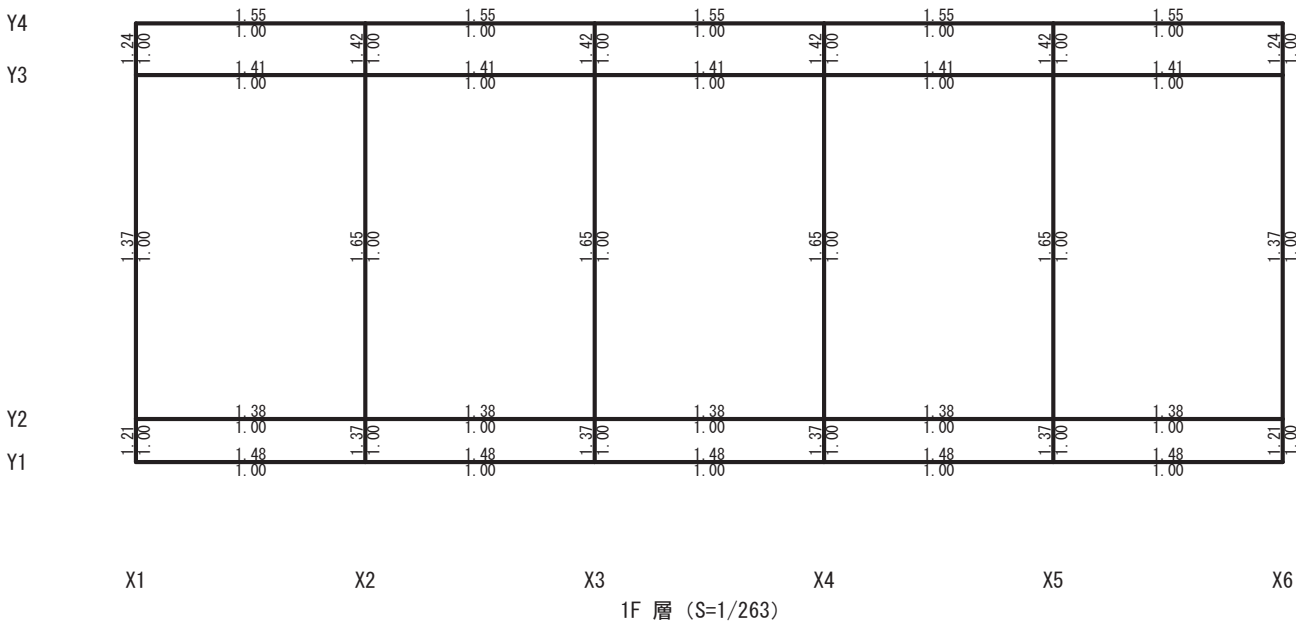
3F 層 (S=1/263)

Y4
Y3

Y2
Y1



2F 層 (S=1/263)



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 (cm)	重心位置 gy (cm)	剛心位置 ly (cm)	偏心距離 y (cm)	ねじり剛性 KR (*10^6 kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Y4	777.6	779.6	1124.7	345.1	172958.7	0.0	0.0
Y3						10124.7	10124.7
Y2						2340.6	2340.6
Y1						0.0	0.0

5F 階 < X 方向 >

フレーム	質量重心位置 my (cm)	重心位置 gy (cm)	剛心位置 ly (cm)	偏心距離 y (cm)	ねじり剛性 KR (*10^6 kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Y4	805.1	792.8	1207.0	414.1	229207.6	0.0	0.0
Y3						14436.0	14436.0
Y2						1953.6	1953.6
Y1						0.0	0.0

4F 階 < X 方向 >

フレーム	質量重心位置 my (cm)	重心位置 gy (cm)	剛心位置 ly (cm)	偏心距離 y (cm)	ねじり剛性 KR (*10^6 kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮 する部材のみ
Y4	809.8	799.0	1217.7	418.8	278634.2	0.0	0.0
Y3						16946.8	16946.8
Y2						2099.2	2099.2
Y1						0.0	0.0

3F 階 < X 方向 >

フレーム	質量重心位置 my (cm)	重心位置 gy (cm)	剛心位置 ly (cm)	偏心距離 y (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
Y4	811.7	802.3	1229.8	427.5	321186.8	0.0	0.0
Y3						20438.4	20438.4
Y2						2274.4	2274.4
Y1						0.0	0.0

2F 階 < X 方向 >

フレーム	質量重心位置 my (cm)	重心位置 gy (cm)	剛心位置 ly (cm)	偏心距離 y (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
Y4	820.9	806.4	1270.4	464.0	376814.5	0.0	0.0
Y3						27648.5	27648.5
Y2						1964.6	1964.6
Y1						0.0	0.0

1F 階 < X 方向 >

フレーム	質量重心位置 my (cm)	重心位置 gy (cm)	剛心位置 ly (cm)	偏心距離 y (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
Y4	823.8	809.6	1245.2	435.6	405332.8	0.0	0.0
Y3						38780.1	38780.1
Y2						3712.1	3712.1
Y1						0.0	0.0

6F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	172958.7	14608.1	14608.1
X2						16681.7	16681.7
X3						16603.7	16603.7
X4						16603.7	16603.7
X5						16681.7	16681.7
X6						14608.1	14608.1

5F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	229207.6	18614.7	18614.7
X2						24322.3	24322.3
X3						24261.3	24261.3
X4						24261.3	24261.3
X5						24322.3	24322.3
X6						18614.7	18614.7

4F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	278634.2	22172.9	22172.9
X2						30805.5	30805.5
X3						30754.7	30754.7
X4						30754.7	30754.7
X5						30805.5	30805.5

4F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X6						22172.9	22172.9

3F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	321186.8	25183.5	25183.5
X2						36494.9	36494.9
X3						36456.0	36456.0
X4						36456.0	36456.0
X5						36494.9	36494.9
X6						25183.5	25183.5

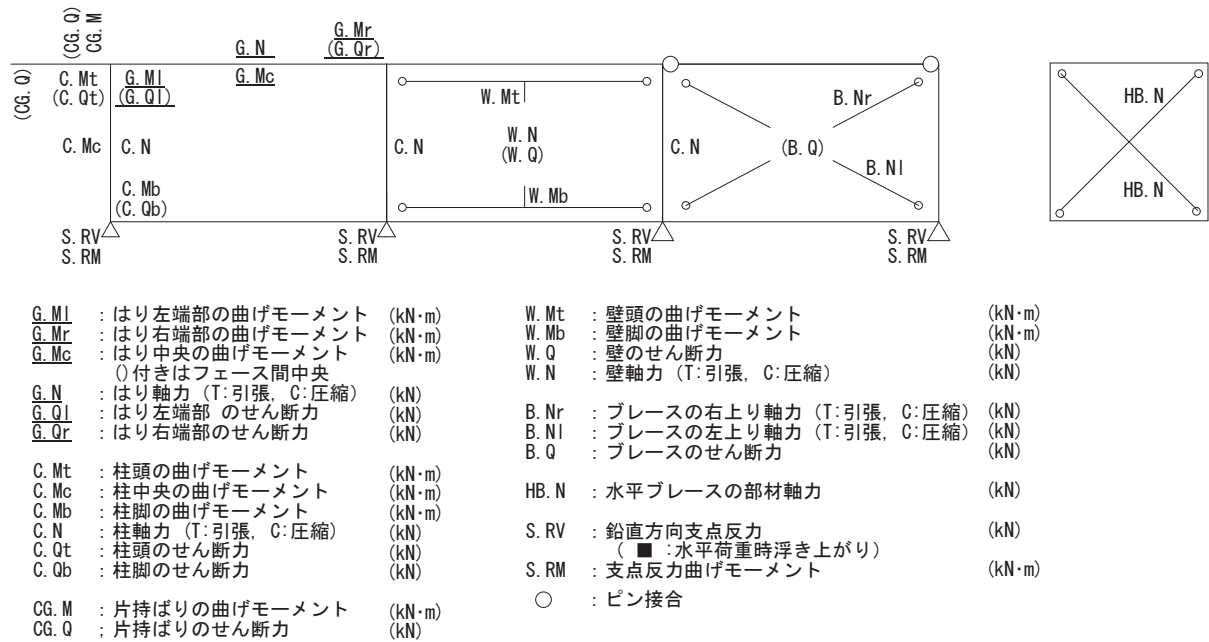
2F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	376814.5	29172.8	29172.8
X2						43999.9	43999.9
X3						43972.1	43972.1
X4						43972.1	43972.1
X5						43999.9	43999.9
X6						29172.8	29172.8

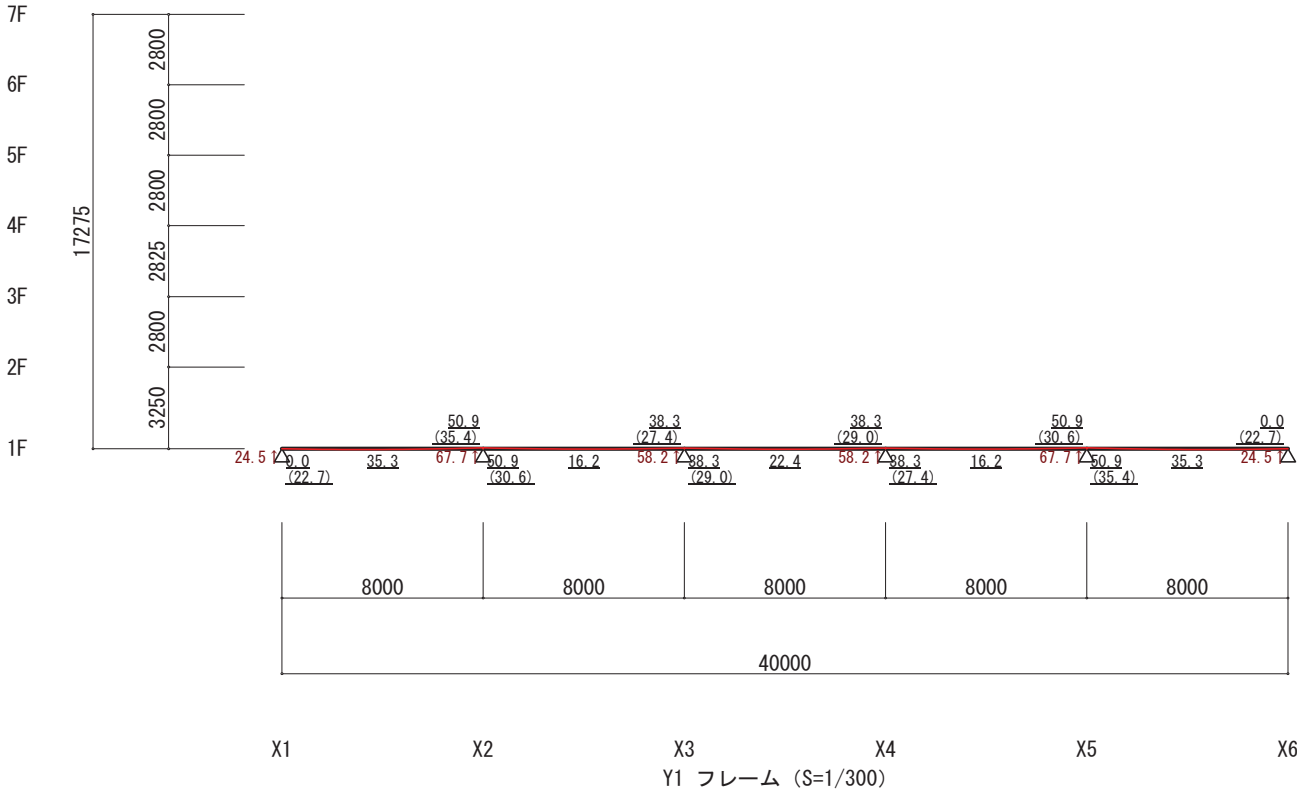
1F 階 < Y 方向 >

フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	405332.8	31060.6	31060.6
X2						47491.5	47491.5
X3						47481.5	47481.5
X4						47481.5	47481.5
X5						47491.5	47491.5
X6						31060.6	31060.6

A-2.2 部材応力図



鉛直荷重 (立体解析)



鉛直荷重 (立体解析)

位置重量 (位置解析)																	
				173.4 (120.6)		156.0 (112.2)		157.2 (112.8)		160.6 (113.4)		132.2 (110.3)					
7F	17275	2800	132.2 (75.2) 81.0 ^{2C} (76.2)	90.0	12.7 (6.5) 133.6 ^{2C} (94.5)	160.6 (6.5) 113.6 ^{2C} (6.5)	79.3	1.3 (0.6) 112.8 ^{2C} (91.0)	157.2 (0.6) 112.8 ^{2C} (91.0)	80.3	1.3 (0.6) 112.8 ^{2C} (91.0)	156.0 (0.6) 112.8 ^{2C} (91.0)	79.3	12.7 (6.5) 128.8 ^{2C} (91.0)	173.4 (6.5) 120.6 ^{2C} (6.5)	90.0	132.2 (75.2) 81.0 ^{2C} (76.2)
6F		2800	43.5 (35.1) 64.7 ^{8C} (35.1)	67.4	0.8 (1.3) 126.6 ^{8C} (95.4)	126.6 (1.3) 126.6 ^{8C} (1.3)	64.6	0.3 (0.1) 126.8 ^{8C} (90.8)	126.8 (0.1) 126.8 ^{8C} (90.8)	64.4	0.3 (0.1) 126.8 ^{8C} (90.8)	126.8 (0.1) 126.8 ^{8C} (90.8)	64.6	0.8 (1.3) 133.0 ^{8C} (91.5)	133.0 (3.0) 127.6 ^{8C} (3.0)	67.4	43.5 (35.1) 64.7 ^{8C} (35.1)
5F		2800	64.5 (44.9) 81.3 ^{3C} (44.9)	69.1	4.4 (2.9) 127.6 ^{3C} (95.2)	127.6 (2.9) 127.6 ^{3C} (2.9)	64.3	0.3 (0.2) 126.7 ^{3C} (90.9)	126.7 (0.2) 126.7 ^{3C} (90.9)	64.5	0.3 (0.2) 126.7 ^{3C} (90.9)	126.7 (0.2) 126.7 ^{3C} (90.9)	64.3	4.4 (2.9) 134.9 ^{3C} (95.4)	134.9 (2.9) 134.9 ^{3C} (2.9)	69.1	64.5 (44.9) 81.3 ^{3C} (44.9)
4F		2825	59.2 (42.4) 80.8 ^{7C} (42.4)	68.6	3.7 (2.7) 127.2 ^{7C} (95.2)	127.2 (2.7) 127.2 ^{7C} (2.7)	64.4	0.1 (0.1) 126.7 ^{7C} (90.9)	126.7 (0.1) 126.7 ^{7C} (90.9)	64.5	0.1 (0.1) 126.7 ^{7C} (90.9)	126.7 (0.1) 126.7 ^{7C} (90.9)	64.4	3.7 (2.7) 134.6 ^{7C} (95.2)	134.6 (2.7) 134.6 ^{7C} (2.7)	68.6	59.2 (42.4) 80.8 ^{7C} (42.4)
3F		2800	59.7 (44.0) 81.6 ^{8C} (44.0)	68.7	3.4 (2.2) 127.3 ^{8C} (95.5)	127.3 (2.2) 127.3 ^{8C} (2.2)	64.3	0.0 (0.1) 126.7 ^{8C} (90.9)	126.7 (0.1) 126.7 ^{8C} (90.9)	64.5	0.0 (0.1) 126.7 ^{8C} (90.9)	126.7 (0.1) 126.7 ^{8C} (90.9)	64.3	3.4 (2.2) 134.7 ^{8C} (95.2)	134.7 (2.2) 134.7 ^{8C} (2.2)	68.7	59.7 (44.0) 81.6 ^{8C} (44.0)
2F		3250	56.0 (35.5) 1.7	68.8	5.5 (4.6) 2.0	127.1 (91.1) 317.7 ^{OC}	64.4	0.7 (0.8) 2.0	126.8 (91.0) 318.2 ^{OC}	64.4	0.7 (0.8) 2.0	126.8 (91.0) 318.2 ^{OC}	64.4	5.5 (4.6) 2.0	135.4 (95.5) 317.7 ^{OC}	68.8	56.0 (35.5) 59.4
1F																	
			2300.1 (121.1)	167.2	3892.1 (149.7)	240.7 (149.7)	100.3	3829.4 (145.0)	240.7 (145.0)	117.3	3829.4 (140.2)	202.7 (140.2)	100.3	3892.1 (168.8)	250.2 (168.8)	167.2	2300.1 (121.1)
8000																	
40000																	

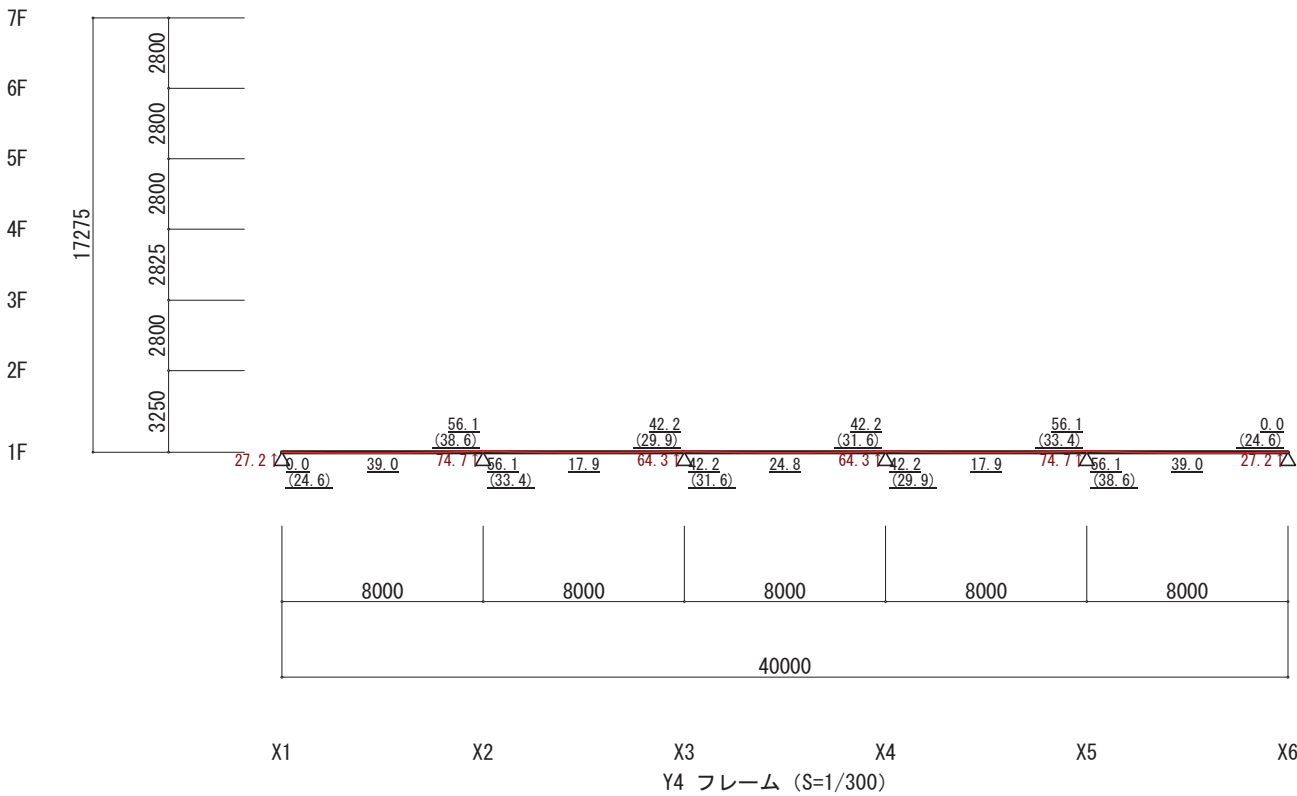
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

鉛直荷重 (立体解析)

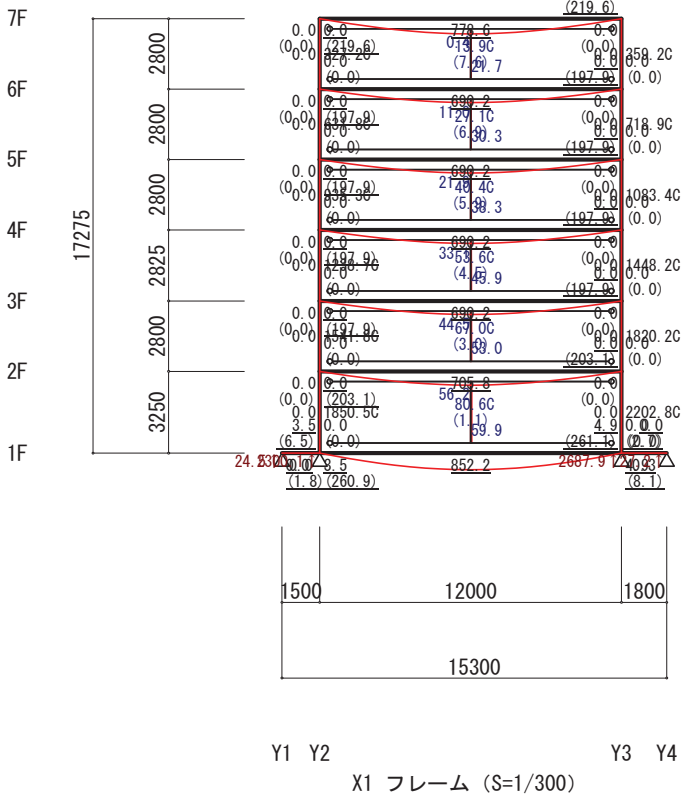
位置荷重（立体解析）																				
				205.4 (145.2)		194.5 (141.9)		194.9 (142.0)		195.5 (142.2)		180.1 (138.9)								
7F	17275	2800	180.1 (95.1) 138.8 (96.1)	100.3	9.9 (4.3) 195.5 (138.6)	98.1	0.4 (0.2) 194.9 (137.1)	98.2	0.4 (0.2) 194.9 (137.2)	194.5 (0.2) 194.5 (137.2)	98.1	9.9 (4.3) 195.5 (138.6)	205.4 (4.3) 195.5 (138.6)	100.3	180.1 (95.1) 138.8 (96.1)	359.2C (96.1)				
6F			2800	89.9 (61.2) 178.8 (61.2)	92.6	2.4 (1.8) 185.5 (144.5)	91.7	0.1 (0.0) 185.4 (142.5)	91.7	0.1 (0.0) 185.4 (142.6)	185.3 (0.0) 185.3 (142.6)	91.7	2.4 (1.8) 190.1 (142.6)	190.1 (1.8) 190.1 (142.6)	92.6	89.9 (61.2) 178.8 (61.2)	318.9C (61.2)			
5F				2800	102.4 (66.3) 183.9 (66.3)	96.5	3.3 (2.0) 192.8 (144.4)	95.3	0.1 (0.0) 192.6 (142.6)	95.3	0.1 (0.0) 192.6 (142.6)	192.4 (0.0) 192.4 (142.6)	95.3	3.3 (2.0) 198.8 (142.6)	198.8 (2.0) 198.8 (142.6)	96.5	102.4 (66.3) 183.9 (66.3)	303.4C (66.3)		
4F					2825	101.0 (68.0) 184.2 (68.0)	96.5	3.5 (2.8) 192.8 (155.3)	95.3	0.1 (0.1) 192.6 (152.3)	95.3	0.1 (0.1) 192.6 (152.4)	192.5 (0.1) 192.5 (152.4)	95.3	3.5 (2.8) 198.7 (152.4)	198.7 (2.8) 198.7 (152.4)	96.5	101.0 (68.0) 184.2 (68.0)	314.8C (68.0)	
3F						2800	101.1 (60.8) 192.2 (60.8)	103.7	4.8 (2.0) 206.0 (158.2)	101.7	0.1 (0.2) 205.6 (155.0)	101.7	0.1 (0.2) 205.6 (155.0)	205.3 (0.2) 205.3 (155.0)	101.7	4.8 (2.0) 215.0 (155.1)	215.0 (2.0) 215.0 (155.1)	103.7	101.1 (60.8) 192.2 (60.8)	320.2C (60.8)
2F							3250	125.6 (82.7) 194.6 (82.7)	105.9	9.6 (13.8) 209.6 (183.7)	103.8	0.8 (2.4) 209.5 (162.6)	103.8	0.8 (2.4) 209.5 (162.6)	209.3 (0.8) 209.3 (162.6)	103.8	9.6 (13.8) 220.0 (168.6)	220.0 (13.8) 220.0 (168.6)	105.9	125.6 (82.7) 194.6 (82.7)
1F		2687.9 (147.6)						145.2	4610.6 (168.6)	252.0 (168.6)	120.5	4571.1 (165.6)	252.0 (165.6)	125.5	4571.1 (162.6)	27.9 (162.6)	120.5	4610.6 (183.7)	287.4 (183.7)	2687.9 (147.6)
8000																				
8000																				
8000																				
40000																				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

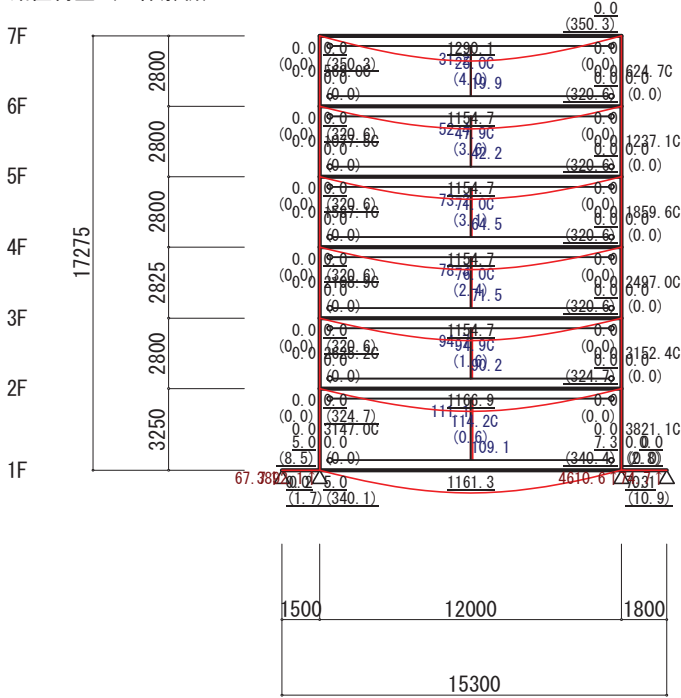
鉛直荷重 (立体解析)



鉛直荷重 (立体解析)

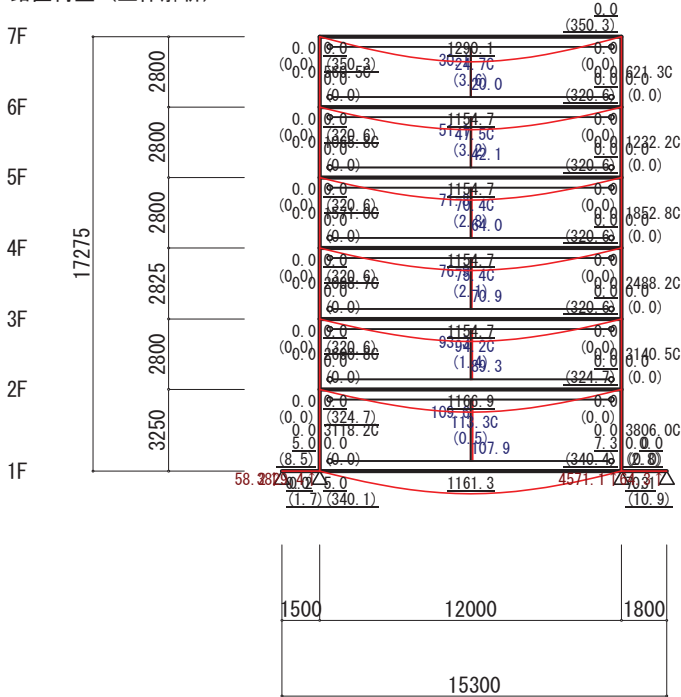


鉛直荷重 (立体解析)



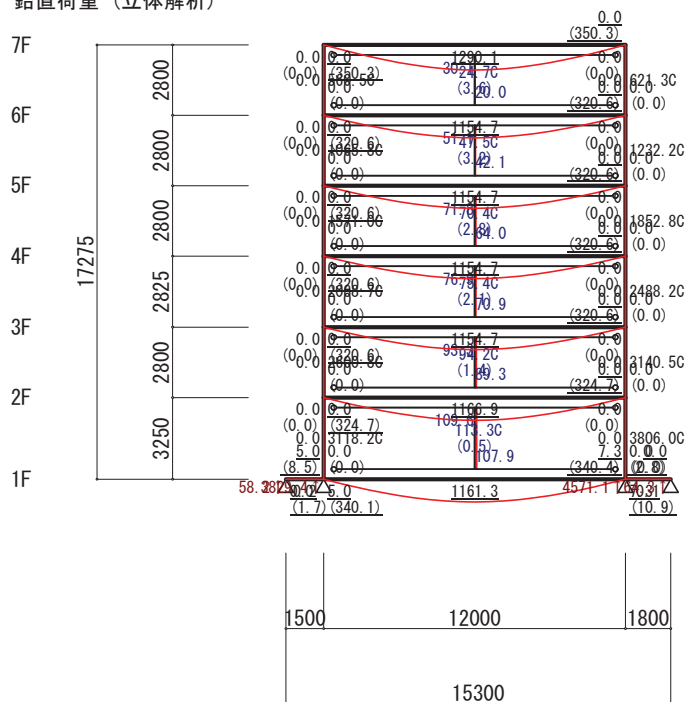
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)

鉛直荷重 (立体解析)



Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)

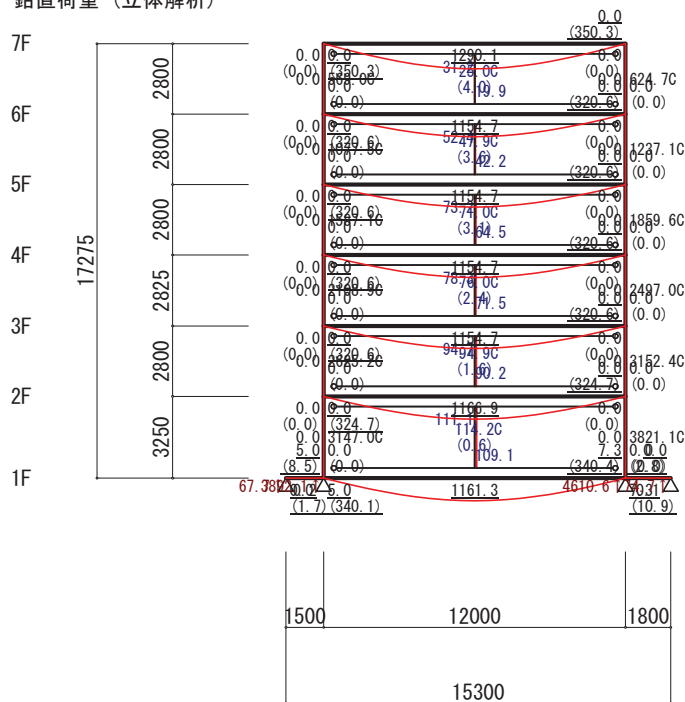
鉛直荷重（立体解析）



Y1 Y2 Y3 Y4

X4 フレーム (S=1/300)

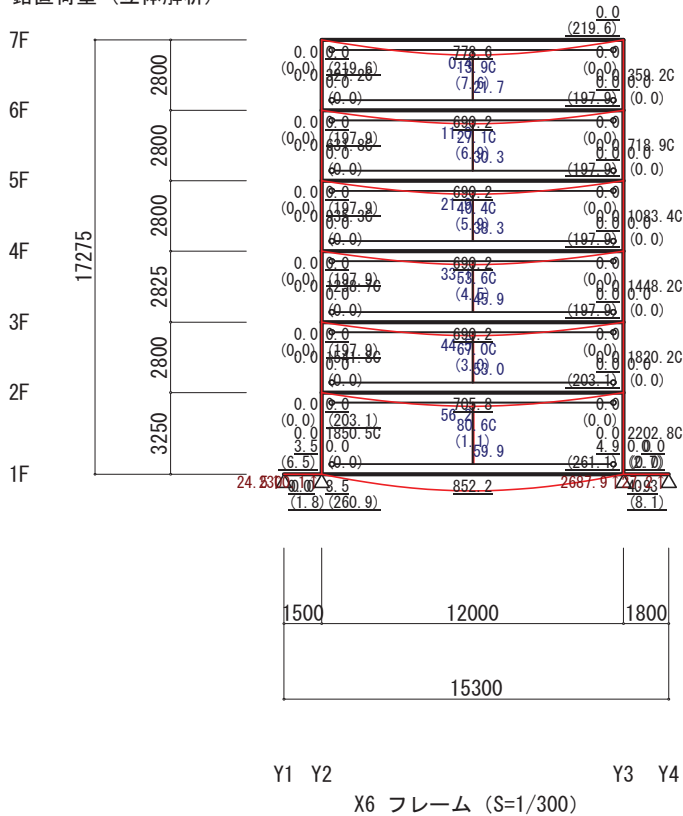
鉛直荷重（立体解析）



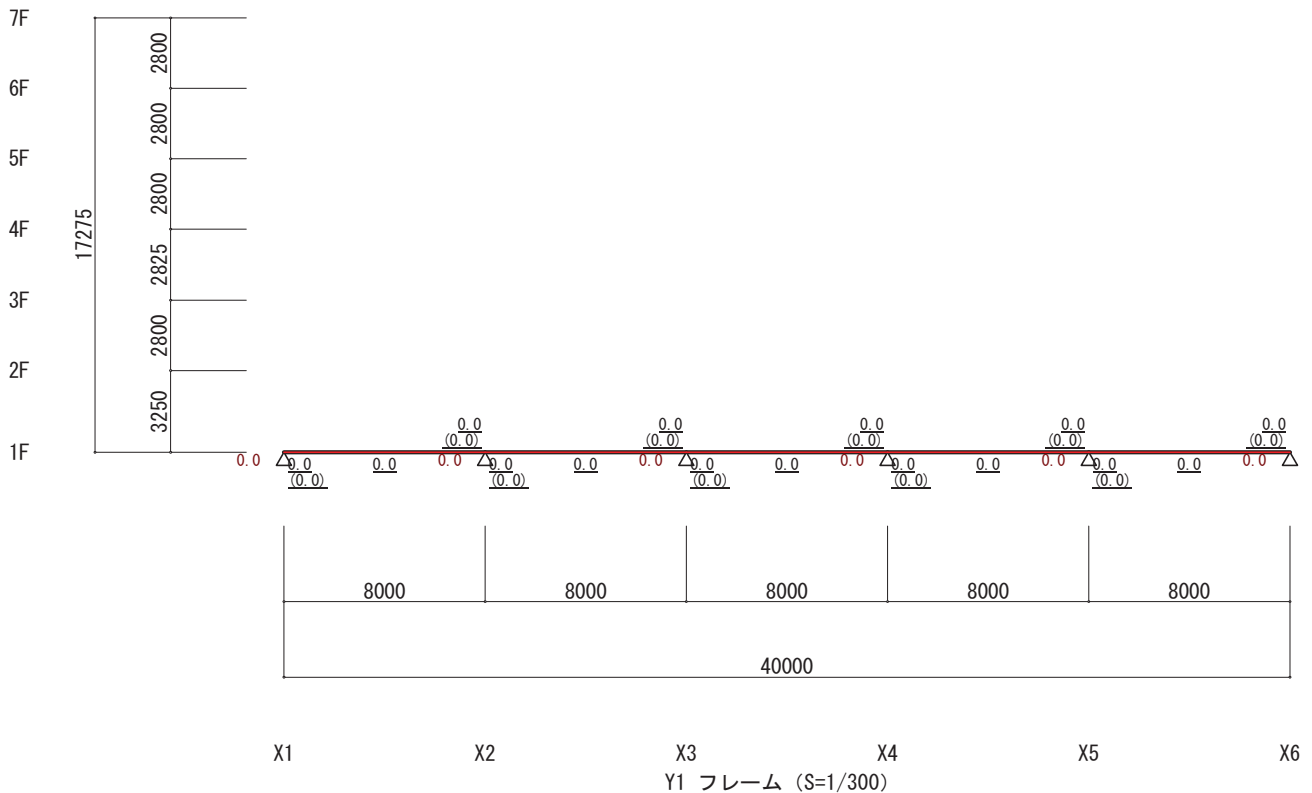
Y1 Y2 Y3 Y4

X5 フレーム (S=1/300)

鉛直荷重（立体解析）



地震力(X方向 正加力) (立体解析)



地震力(X方向 正加力) (立体解析)

地震力(X方向 正加力) (立体解析)																		
		74.0 (19.3)		65.4 (16.2)		66.1 (16.5)		64.6 (16.2)		80.8 (19.3)								
7F	17275	3250	2800	80.8 (42.3)	3.4	138.6 (84.6)	64.6 (16.2)	0.4	131.4 (72.1)	66.1 (16.5)	0.0	131.4 (72.1)	65.4 (16.2)	0.4	138.6 (84.6)	74.0 (19.3)	3.4	80.8 (42.3)
6F				78.9 (42.3)	2.1	124.6 (82.5)	101.9 (25.5)	0.1	120.0 (78.8)	102.3 (25.5)	0.0	120.0 (78.8)	102.1 (25.5)	0.1	124.6 (82.5)	112.4 (28.6)	2.1	78.9 (42.3)
5F		90.5 (59.3)	3.2	148.3 (99.5)	120.1 (30.1)	0.3	141.4 (94.7)	121.3 (30.1)	0.0	141.4 (94.7)	120.7 (30.1)	0.3	148.3 (99.5)	134.6 (33.4)	3.2	90.5 (59.3)		
4F		78.5 (61.0)	2.6	151.7 (111.2)	133.5 (33.4)	0.3	144.6 (106.3)	134.5 (33.4)	0.0	144.6 (106.3)	134.0 (33.4)	0.3	151.7 (111.2)	148.6 (35.8)	2.6	78.5 (61.0)		
3F		51.3 (44.9)	1.9	106.8 (86.1)	127.8 (31.9)	0.2	101.0 (81.9)	128.6 (31.9)	0.0	101.0 (81.9)	128.2 (31.9)	0.2	106.8 (86.1)	141.4 (35.8)	1.9	51.3 (44.9)		
2F		55.1 (82.1)	1.9	103.7 (116.8)	112.4 (31.2)	0.2	97.8 (112.9)	113.2 (31.2)	0.0	97.8 (112.9)	112.8 (31.2)	0.2	103.7 (116.8)	125.5 (31.9)	1.9	55.1 (82.1)		
1F		169.8 (46.1)	27.6	525.4 (119.4)	19.4 (31.2)	5.3	162.0 (34.8)	139.0 (34.8)	0.0	162.0 (34.8)	130.1 (31.2)	5.3	525.4 (119.4)	156.6 (46.1)	27.6	169.8 (46.1)		

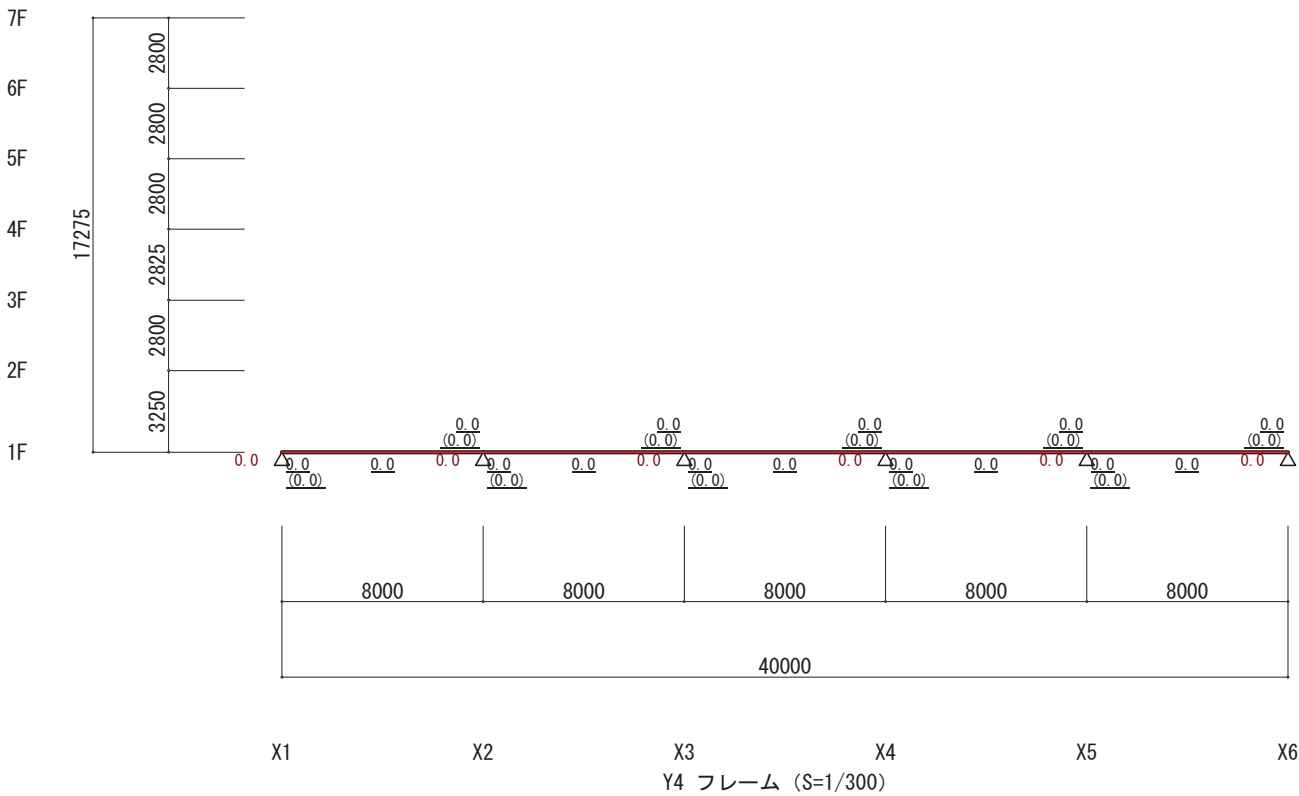
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

地震力(X方向 正加力) (立体解析)

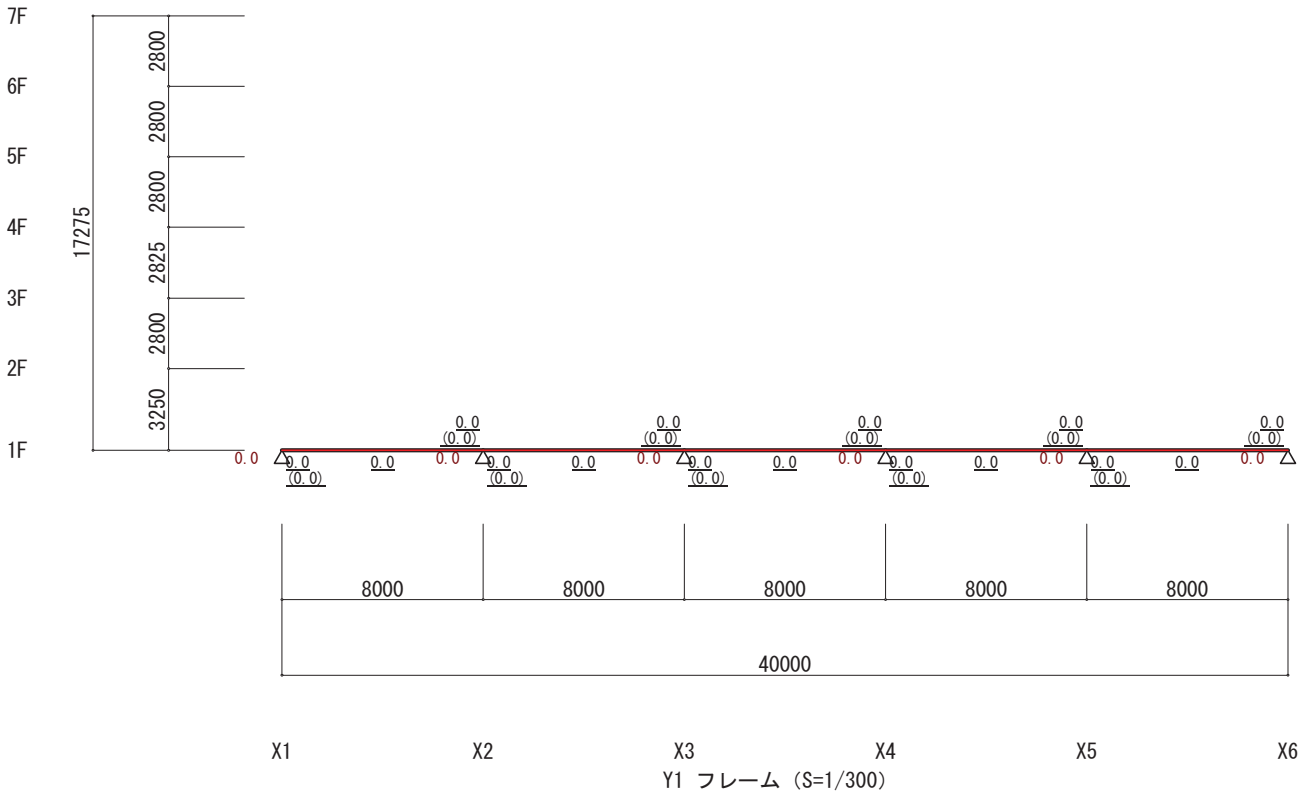
			495.8 (124.4)		517.3 (129.4)		516.8 (129.2)		517.7 (129.4)		499.2 (124.4)									
7F	17275	2800	499.2 (142.7)	1.7	1013.5 (334.7)	517.7 (129.4)	0.2	1034.2 (345.3)	517.3 (129.2)	0.2	1013.5 (334.7)	495.8 (124.4)	1.7	499.2 (142.7)						
6F		2800	723.0 (294.0)	2.0	1334.9 (584.7)	639.2 (159.8)	0.1	1345.4 (584.8)	639.0 (159.8)	0.0	1345.4 (584.8)	639.1 (159.8)	0.1	1334.9 (584.7)	619.3 (159.8)	2.0	723.0 (294.0)			
5F		2800	756.8 (411.9)	3.3	1430.0 (768.9)	865.3 (216.3)	0.1	1438.1 (773.8)	865.1 (216.3)	0.0	1438.1 (773.8)	865.1 (216.3)	0.1	1430.0 (768.9)	850.3 (216.3)	3.3	756.8 (411.9)			
4F		2800	531.5 (465.8)	2.9	1135.0 (960.5)	935.9 (305.9)	0.1	1142.9 (965.3)	935.7 (234.0)	0.0	1142.9 (965.3)	935.8 (234.0)	0.1	1135.0 (960.5)	922.1 (308.1)	2.9	531.5 (465.8)			
3F		2800	443.5 (587.1)	4.1	873.6 (1131.9)	1232.3 (356.6)	0.1	880.1 (1135.5)	1232.1 (356.6)	0.0	880.1 (1135.5)	1232.2 (356.6)	0.1	873.6 (1131.9)	1219.6 (358.7)	4.1	443.5 (587.1)			
2F	3250	2800	255.4 (632.1)	6.8	558.8 (1227.7)	1426.3 (394.2)	0.1	552.6 (1212.5)	1425.9 (394.2)	0.0	552.6 (1212.5)	1426.1 (394.2)	0.1	558.8 (1227.7)	1428.1 (358.7)	6.8	255.4 (632.1)			
1F		3250	2236.8 (444.0)	23.1	479.7 (1678.5)	1678.5 (420.6)	3.9	171.1 (425.4)	1701.6 (425.4)	0.0	171.1 (425.4)	1686.3 (420.6)	3.9	479.7 (1678.5)	1752.9 (444.0)	23.1	2236.8 (444.0)			
			8000		8000		8000		8000		8000									
			40000																	

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

地震力(X方向 正加力) (立体解析)



地震力(X方向 負加力) (立体解析)



地震力(X方向 負加力) (立体解析)

地震力(方向: 長加力) (主断片)																	
			74.0 (19.3)		65.4 (16.2)		66.1 (16.5)		64.6 (16.2)		80.8 (19.3)						
7F	17275	2800	80.8 (42.3)	3.4 (8.6)	138.6 (84.6)	64.6 (16.2)	0.4 (0.1)	131.4 (72.1)	66.1 (16.5)	0.0 (0.0)	131.4 (72.1)	65.4 (16.2)	0.4 (0.1)	138.6 (84.6)	74.0 (19.3)	3.4 (8.6)	80.8 (42.3)
6F			78.9 (42.3)	2.1 (5.3)	124.6 (82.5)	101.9 (28.6)	0.1 (0.1)	120.0 (78.8)	102.3 (28.6)	0.0 (0.0)	120.0 (78.8)	102.1 (28.5)	0.1 (0.1)	124.6 (82.5)	112.4 (28.6)	2.1 (5.3)	78.9 (42.3)
5F		90.5 (59.3)	3.2 (8.6)	148.3 (99.5)	120.1 (30.1)	0.3 (0.3)	141.4 (94.7)	121.3 (30.2)	0.0 (0.0)	141.4 (94.7)	120.7 (30.1)	0.3 (0.3)	148.3 (99.5)	134.6 (34.4)	3.2 (8.6)	90.5 (59.3)	
4F		78.5 (61.0)	2.6 (6.7)	151.7 (111.2)	133.5 (33.4)	0.3 (0.3)	144.6 (106.3)	134.5 (33.6)	0.0 (0.0)	144.6 (106.3)	134.0 (33.4)	0.3 (0.3)	151.7 (111.2)	148.6 (34.4)	2.6 (6.7)	78.5 (61.0)	
3F		51.3 (44.9)	1.9 (4.9)	106.8 (86.1)	127.8 (31.9)	0.2 (0.2)	101.0 (81.9)	128.6 (32.1)	0.0 (0.0)	101.0 (81.9)	128.2 (32.0)	0.2 (0.2)	106.8 (86.1)	141.4 (35.8)	1.9 (4.9)	51.3 (44.9)	
2F		55.1 (82.1)	1.9 (4.9)	103.7 (116.8)	112.4 (28.2)	0.2 (0.2)	97.8 (112.9)	113.2 (28.3)	0.0 (0.0)	97.8 (112.9)	112.8 (28.2)	0.2 (0.2)	103.7 (116.8)	125.5 (31.9)	1.9 (4.9)	55.1 (82.1)	
1F		169.8 (46.1)	27.6 (7.1)	525.4 (119.4)	19.4 (31.2)	5.3 (13.0)	162.0 (42.0)	139.0 (34.8)	0.0 (0.0)	162.0 (42.0)	130.1 (31.2)	5.3 (13.0)	525.4 (119.4)	156.6 (46.1)	27.6 (7.1)	169.8 (46.1)	
				8000		8000			8000			8000			8000		
40000																	

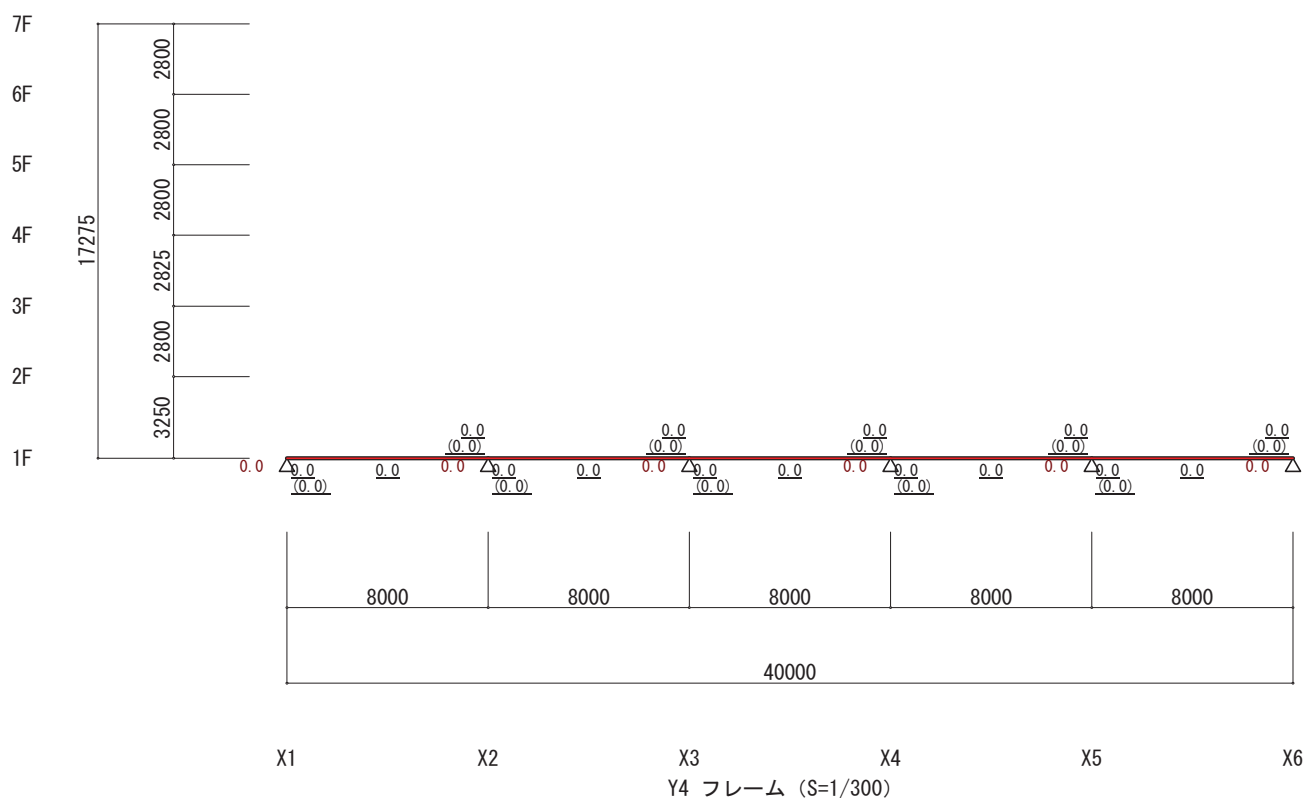
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

地震力(X方向 負加力) (立体解析)

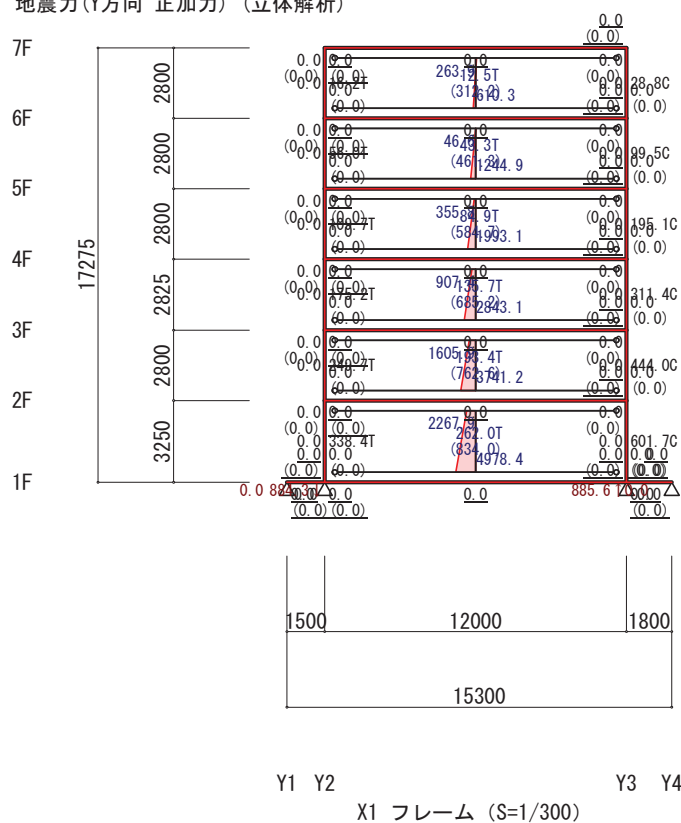
地震力(方向 負加力) (立降解析)																	
			495.8 (124.4)		517.3 (129.4)		516.8 (129.2)		517.7 (129.4)		499.2 (124.4)						
7F	17275	2800	499.2 (142.7)	1.7 (4.4)	1013.5 (334.7)	517.7 (129.4)	0.2 (0.2)	1034.2 (345.3)	517.3 (129.4)	0.2 (0.2)	1013.5 (334.7)	495.8 (124.4)	1.7 (4.4)	499.2 (142.7)			
6F		2800	723.0 (294.0)	2.0 (5.3)	1334.9 (578.7)	639.2 (159.8)	0.1 (0.1)	1345.4 (584.8)	639.1 (159.8)	0.0 (0.0)	1345.4 (584.8)	619.3 (158.3)	2.0 (5.3)	723.0 (294.0)			
5F		2800	756.8 (411.9)	3.3 (8.6)	1430.0 (768.9)	865.3 (216.3)	0.1 (0.1)	1438.1 (773.8)	865.1 (216.3)	0.0 (0.0)	1438.1 (773.8)	850.3 (213.4)	3.3 (8.6)	756.8 (411.9)			
4F		2800	531.5 (465.8)	2.9 (7.1)	1135.0 (960.5)	935.9 (234.0)	0.1 (0.1)	1142.9 (965.3)	935.7 (233.9)	0.0 (0.0)	1142.9 (965.3)	922.1 (231.3)	2.9 (7.1)	531.5 (465.8)			
3F		2800	443.5 (582.1)	4.1 (11.3)	873.6 (1131.9)	1232.3 (308.1)	0.1 (0.1)	880.1 (1135.5)	1232.1 (308.1)	0.0 (0.0)	880.1 (1135.5)	1232.2 (308.1)	4.1 (11.3)	443.5 (582.1)			
2F		2800	255.4 (632.1)	6.8 (17.7)	558.8 (1227.7)	1426.3 (356.6)	0.1 (0.1)	552.6 (1212.5)	1425.9 (356.5)	0.0 (0.0)	552.6 (1212.5)	1426.1 (356.6)	6.8 (17.7)	255.4 (632.1)			
1F		2236.8 (444.0)	23.1 (5.9)	479.7 (167.8)	171.1 (42.5)	3.9 (9.7)	1701.6 (425.4)	171.1 (42.5)	0.0 (0.0)	1701.6 (425.4)	168.3 (42.0)	3.9 (9.7)	479.7 (167.8)	1752.9 (444.0)	23.1 (5.9)	2236.8 (444.0)	
			8000		8000		8000		8000		8000						
			40000														

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

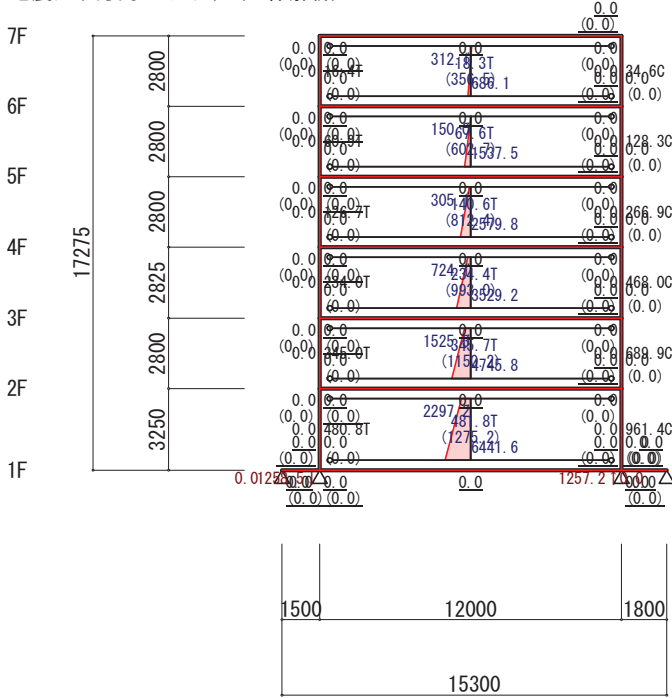
地震力(X方向 負加力) (立体解析)



地震力(Y方向 正加力) (立体解析)

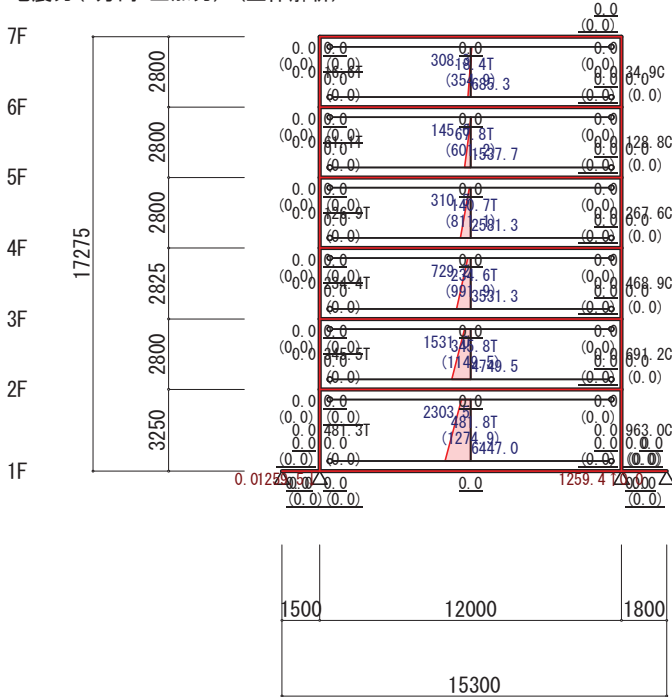


地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



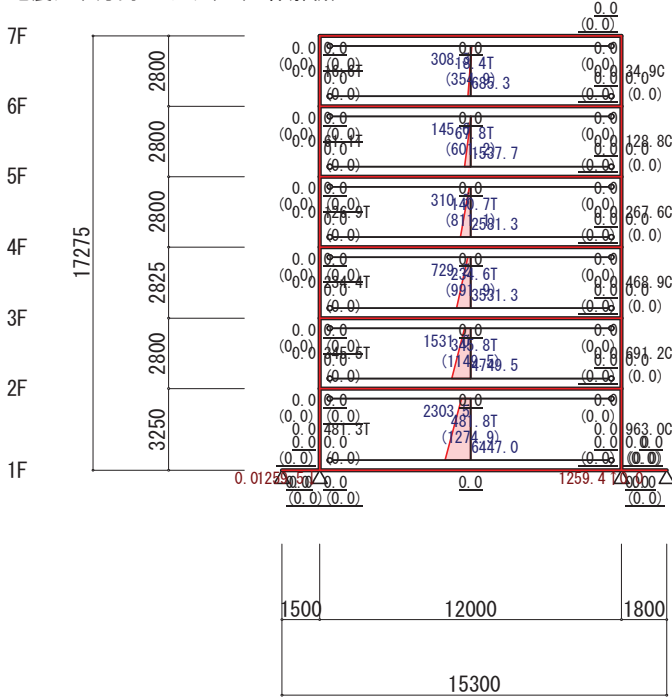
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)

地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



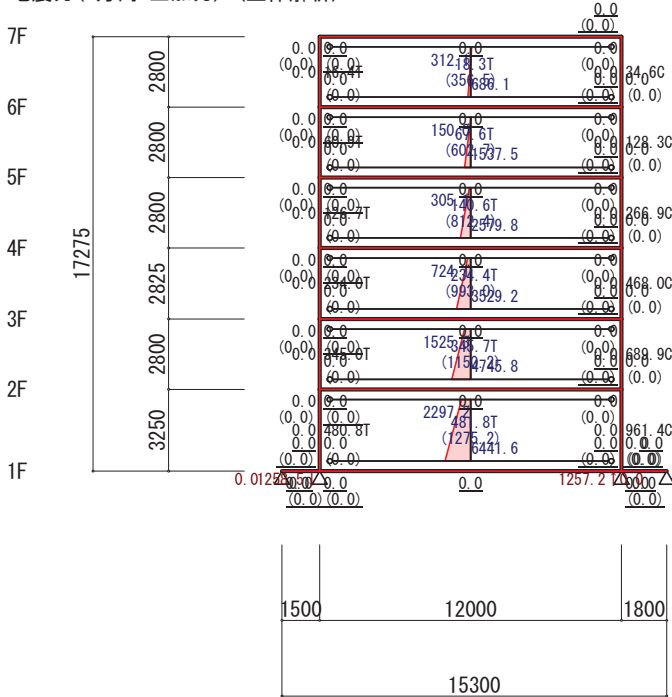
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)

地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



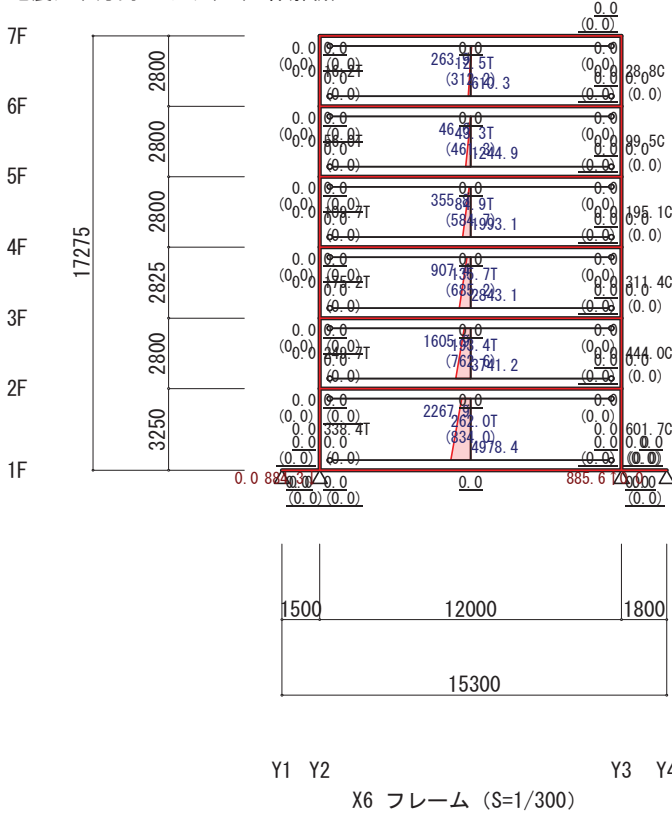
Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)

地震力(Y方向 正加力) (立体解析)

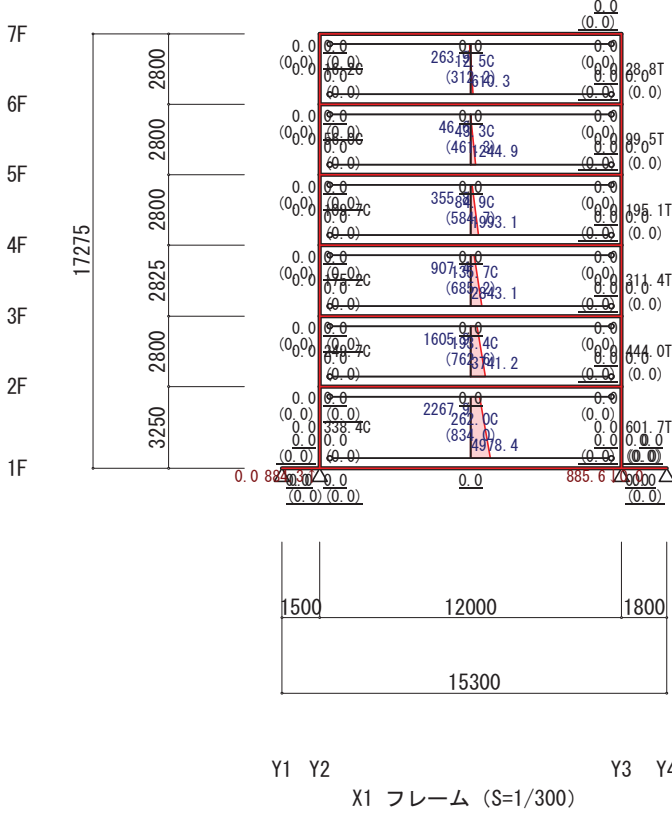


Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)

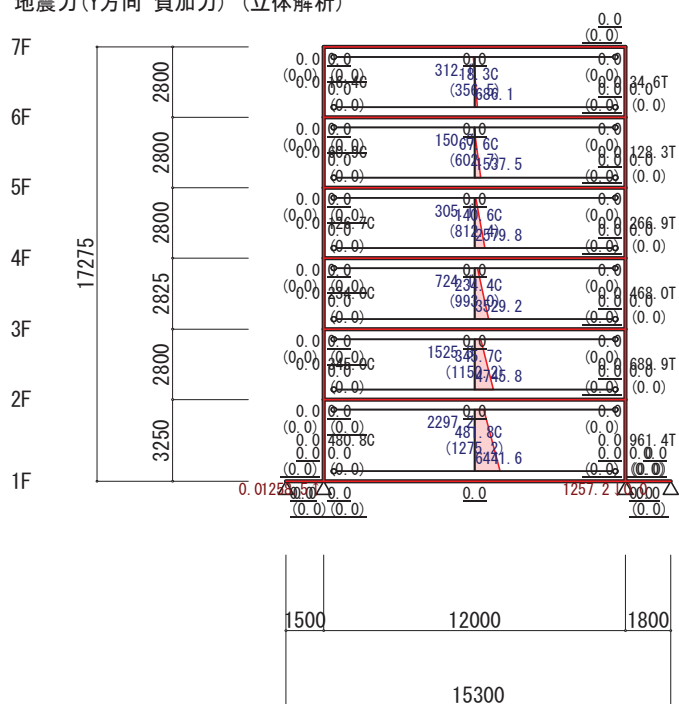
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



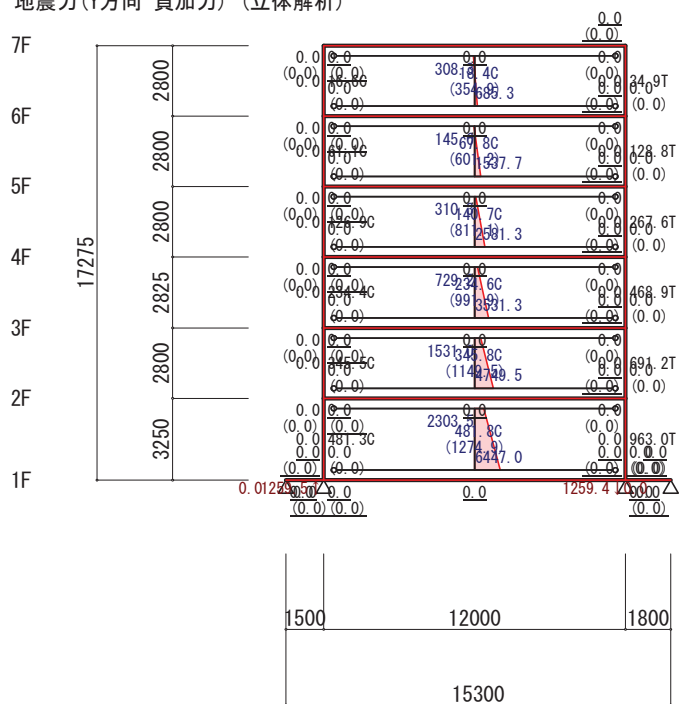
地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



Y1 Y2 Y3 Y4

X2 フレーム (S=1/300)

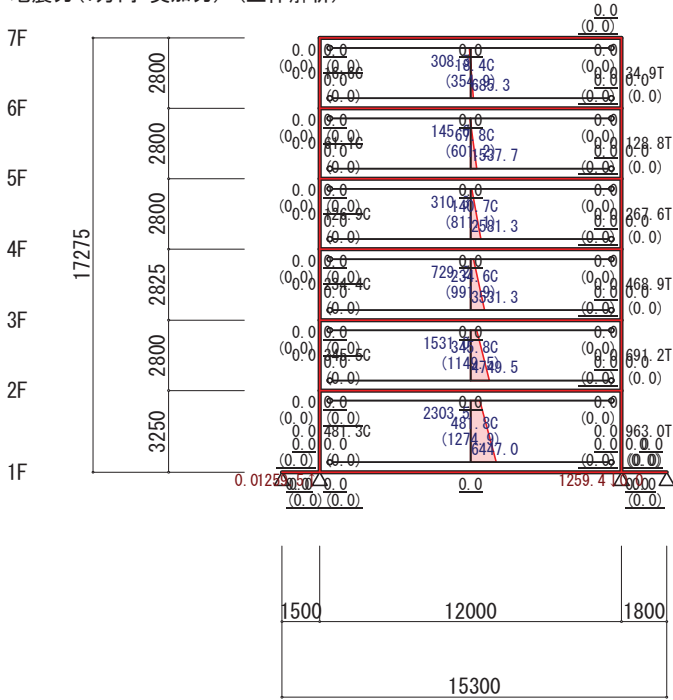
地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



Y1 Y2 Y3 Y4

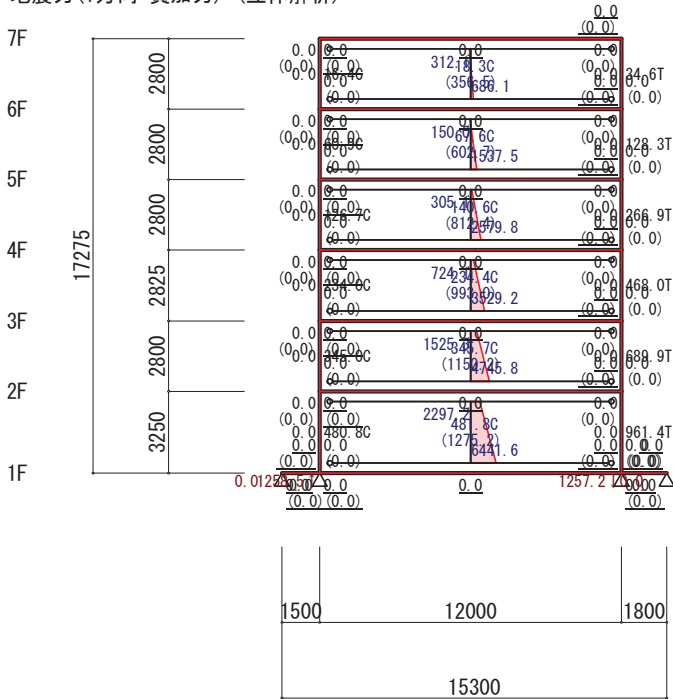
X3 フレーム (S=1/300)

地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



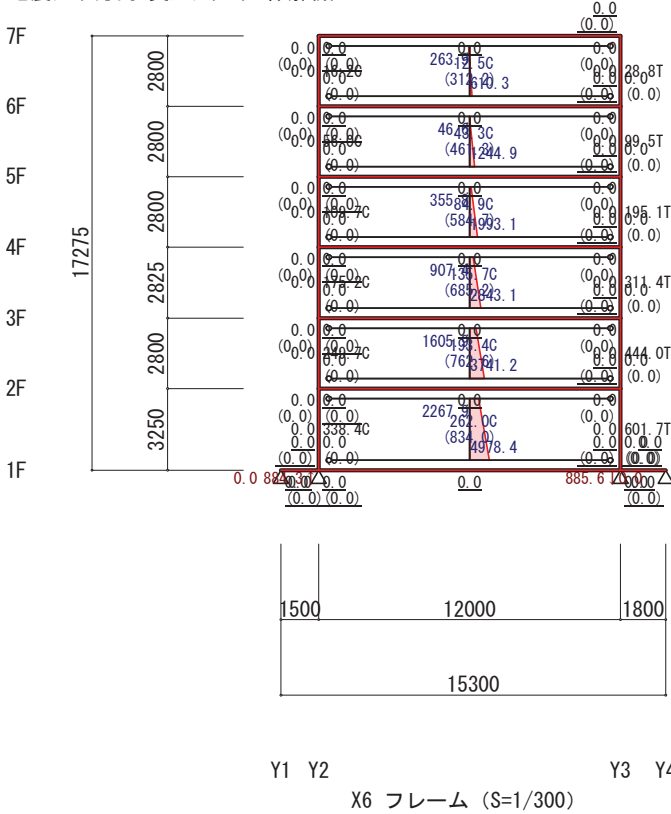
Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)

地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)

地震力(Y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・m)	G. Mr	: 大梁右端部モーメント	(kN・m)
G. Mc	: 大梁中央部モーメント	(kN・m)			
G. NI	: 大梁左端部軸力	(kN・m)	G. Nr	: 大梁右端部軸力	(kN)
G. Ql	: 大梁左端部せん断力	(kN)	G. Qr	: 大梁右端部せん断力	(kN)
C. Mt	: 柱頭モーメント	(kN・m)	C. Mb	: 柱脚モーメント	(kN・m)
C. Mc	: 柱中央モーメント	(kN・m)			
C. Qt	: 柱頭せん断力	(kN)	C. Qb	: 柱脚せん断力	(kN)
C. Nt	: 柱頭軸力	(kN)	C. Nb	: 柱脚軸力	(kN)
W. N1	: ブレース右上がり部材軸力	(kN)	W. N2	: ブレース右下がり部材軸力	(kN)
W. Q	: 壁・ブレースせん断力	(kN)			
W. Mt	: 壁柱壁頭モーメント	(kN・m)	W. Mb	: 壁柱壁脚モーメント	(kN・m)
W. N	: 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. Ql	G. Qr	G. NI	G. Nr
1F	X1	X2	0.0	50.9	35.3	22.7	35.4	0.0	0.0
	X2	X3	-50.9	38.3	16.2	30.6	27.4	0.0	0.0
	X3	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	X6	-50.9	0.0	35.3	35.4	22.7	0.0	0.0

* Y1 フレーム はり部材応力 (地震力× 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
1F	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	X3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X3	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

* Y1 フレーム はり部材応力 (地震力× 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
1F	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	X3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X3	X4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X4	X5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X5	X6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X1	X2	-132.2	173.4	90.0	110.3	120.6	0.0	0.0
	X2	X3	-160.6	156.0	79.3	113.4	112.2	0.0	0.0
	X3	X4	-157.2	157.2	80.3	112.8	112.8	0.0	0.0
	X4	X5	-156.0	160.6	79.3	112.2	113.4	0.0	0.0
	X5	X6	-173.4	132.2	90.0	120.6	110.3	0.0	0.0
6F	X1	X2	-124.6	133.0	67.4	92.4	94.5	0.0	0.0
	X2	X3	-126.6	126.8	64.6	91.0	91.0	0.0	0.0
	X3	X4	-126.8	126.8	64.4	91.0	91.0	0.0	0.0
	X4	X5	-126.8	126.6	64.6	91.0	91.0	0.0	0.0
	X5	X6	-133.0	124.6	67.4	94.5	92.4	0.0	0.0
5F	X1	X2	-119.2	134.9	69.1	91.5	95.4	0.0	0.0
	X2	X3	-127.6	126.3	64.3	91.1	90.8	0.0	0.0
	X3	X4	-126.7	126.7	64.5	91.0	91.0	0.0	0.0
	X4	X5	-126.3	127.6	64.3	90.8	91.1	0.0	0.0
	X5	X6	-134.9	119.2	69.1	95.4	91.5	0.0	0.0
4F	X1	X2	-120.5	134.6	68.6	91.7	95.2	0.0	0.0
	X2	X3	-127.2	126.5	64.4	91.1	90.9	0.0	0.0
	X3	X4	-126.7	126.7	64.5	91.0	91.0	0.0	0.0
	X4	X5	-126.5	127.2	64.4	90.9	91.1	0.0	0.0
	X5	X6	-134.6	120.5	68.6	95.2	91.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-120.3	134.7	68.7	91.6	95.2	0.0	0.0
	X2	X3	-127.3	126.5	64.3	91.1	90.9	0.0	0.0
	X3	X4	-126.7	126.7	64.5	91.0	91.0	0.0	0.0
	X4	X5	-126.5	127.3	64.3	90.9	91.1	0.0	0.0
	X5	X6	-134.7	120.3	68.7	95.2	91.6	0.0	0.0
2F	X1	X2	-119.3	135.4	68.8	91.4	95.5	0.0	0.0
	X2	X3	-127.1	126.5	64.4	91.1	90.9	0.0	0.0
	X3	X4	-126.8	126.8	64.4	91.0	91.0	0.0	0.0
	X4	X5	-126.5	127.1	64.4	90.9	91.1	0.0	0.0
	X5	X6	-135.4	119.3	68.8	95.5	91.4	0.0	0.0
1F	X1	X2	-59.4	250.2	167.2	121.1	168.8	0.0	0.0
	X2	X3	-240.7	202.7	100.3	149.7	140.2	0.0	0.0
	X3	X4	-204.7	204.7	117.3	145.0	145.0	0.0	0.0
	X4	X5	-202.7	240.7	100.3	140.2	149.7	0.0	0.0
	X5	X6	-250.2	59.4	167.2	168.8	121.1	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力 (地震力× 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X1	X2	80.8	74.0	3.4	-19.3	19.3	0.0	0.0
	X2	X3	64.6	65.4	-0.4	-16.2	16.2	0.0	0.0
	X3	X4	66.1	66.1	0.0	-16.5	16.5	0.0	0.0
	X4	X5	65.4	64.6	0.4	-16.2	16.2	0.0	0.0
	X5	X6	74.0	80.8	-3.4	-19.3	19.3	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力 (地震力× 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
6F	X1	X2	116.6	112.4	2.1	-28.6	28.6	0.0	0.0
	X2	X3	101.9	102.1	-0.1	-25.5	25.5	0.0	0.0
	X3	X4	102.3	102.3	0.0	-25.6	25.6	0.0	0.0
	X4	X5	102.1	101.9	0.1	-25.5	25.5	0.0	0.0
	X5	X6	112.4	116.6	-2.1	-28.6	28.6	0.0	0.0
5F	X1	X2	141.0	134.6	3.2	-34.4	34.4	0.0	0.0
	X2	X3	120.1	120.7	-0.3	-30.1	30.1	0.0	0.0
	X3	X4	121.3	121.3	0.0	-30.3	30.3	0.0	0.0
	X4	X5	120.7	120.1	0.3	-30.1	30.1	0.0	0.0
	X5	X6	134.6	141.0	-3.2	-34.4	34.4	0.0	0.0
4F	X1	X2	153.9	148.6	2.6	-37.8	37.8	0.0	0.0
	X2	X3	133.5	134.0	-0.3	-33.4	33.4	0.0	0.0
	X3	X4	134.5	134.5	0.0	-33.6	33.6	0.0	0.0
	X4	X5	134.0	133.5	0.3	-33.4	33.4	0.0	0.0
	X5	X6	148.6	153.9	-2.6	-37.8	37.8	0.0	0.0
3F	X1	X2	145.2	141.4	1.9	-35.8	35.8	0.0	0.0
	X2	X3	127.8	128.2	-0.2	-32.0	32.0	0.0	0.0
	X3	X4	128.6	128.6	0.0	-32.1	32.1	0.0	0.0
	X4	X5	128.2	127.8	0.2	-32.0	32.0	0.0	0.0
	X5	X6	141.4	145.2	-1.9	-35.8	35.8	0.0	0.0
2F	X1	X2	129.4	125.5	1.9	-31.9	31.9	0.0	0.0
	X2	X3	112.4	112.8	-0.2	-28.2	28.2	0.0	0.0
	X3	X4	113.2	113.2	0.0	-28.3	28.3	0.0	0.0
	X4	X5	112.8	112.4	0.2	-28.2	28.2	0.0	0.0
	X5	X6	125.5	129.4	-1.9	-31.9	31.9	0.0	0.0
1F	X1	X2	211.8	156.6	27.6	-46.1	46.1	0.0	0.0
	X2	X3	119.4	130.1	-5.3	-31.2	31.2	0.0	0.0
	X3	X4	139.0	139.0	0.0	-34.8	34.8	0.0	0.0
	X4	X5	130.1	119.4	5.3	-31.2	31.2	0.0	0.0
	X5	X6	156.6	211.8	-27.6	-46.1	46.1	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力 (地震力× 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X1	X2	-80.8	-74.0	-3.4	19.3	-19.3	0.0	0.0
	X2	X3	-64.6	-65.4	0.4	16.2	-16.2	0.0	0.0
	X3	X4	-66.1	-66.1	0.0	16.5	-16.5	0.0	0.0
	X4	X5	-65.4	-64.6	-0.4	16.2	-16.2	0.0	0.0
	X5	X6	-74.0	-80.8	3.4	19.3	-19.3	0.0	0.0
6F	X1	X2	-116.6	-112.4	-2.1	28.6	-28.6	0.0	0.0
	X2	X3	-101.9	-102.1	0.1	25.5	-25.5	0.0	0.0
	X3	X4	-102.3	-102.3	0.0	25.6	-25.6	0.0	0.0
	X4	X5	-102.1	-101.9	-0.1	25.5	-25.5	0.0	0.0
	X5	X6	-112.4	-116.6	2.1	28.6	-28.6	0.0	0.0
5F	X1	X2	-141.0	-134.6	-3.2	34.4	-34.4	0.0	0.0
	X2	X3	-120.1	-120.7	0.3	30.1	-30.1	0.0	0.0
	X3	X4	-121.3	-121.3	0.0	30.3	-30.3	0.0	0.0
	X4	X5	-120.7	-120.1	-0.3	30.1	-30.1	0.0	0.0
	X5	X6	-134.6	-141.0	3.2	34.4	-34.4	0.0	0.0
4F	X1	X2	-153.9	-148.6	-2.6	37.8	-37.8	0.0	0.0
	X2	X3	-133.5	-134.0	0.3	33.4	-33.4	0.0	0.0
	X3	X4	-134.5	-134.5	0.0	33.6	-33.6	0.0	0.0
	X4	X5	-134.0	-133.5	-0.3	33.4	-33.4	0.0	0.0
	X5	X6	-148.6	-153.9	2.6	37.8	-37.8	0.0	0.0
3F	X1	X2	-145.2	-141.4	-1.9	35.8	-35.8	0.0	0.0
	X2	X3	-127.8	-128.2	0.2	32.0	-32.0	0.0	0.0
	X3	X4	-128.6	-128.6	0.0	32.1	-32.1	0.0	0.0
	X4	X5	-128.2	-127.8	-0.2	32.0	-32.0	0.0	0.0
	X5	X6	-141.4	-145.2	1.9	35.8	-35.8	0.0	0.0
2F	X1	X2	-129.4	-125.5	-1.9	31.9	-31.9	0.0	0.0
	X2	X3	-112.4	-112.8	0.2	28.2	-28.2	0.0	0.0
	X3	X4	-113.2	-113.2	0.0	28.3	-28.3	0.0	0.0
	X4	X5	-112.8	-112.4	-0.2	28.2	-28.2	0.0	0.0
	X5	X6	-125.5	-129.4	1.9	31.9	-31.9	0.0	0.0
1F	X1	X2	-211.8	-156.6	-27.6	46.1	-46.1	0.0	0.0
	X2	X3	-119.4	-130.1	5.3	31.2	-31.2	0.0	0.0

* Y2 フレーム はり部材応力 (地震力× 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
1F	X3	X4	-139.0	-139.0	0.0	34.8	-34.8	0.0	0.0
	X4	X5	-130.1	-119.4	-5.3	31.2	-31.2	0.0	0.0
	X5	X6	-156.6	-211.8	27.6	46.1	-46.1	0.0	0.0

* Y2 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	X1	132.2	81.0	-25.6	-76.2	76.2	-327.2	327.2
		X2	-12.7	-5.6	3.6	6.5	-6.5	-569.0	569.0
		X3	1.3	0.3	-0.5	-0.6	0.6	-560.5	560.5
		X4	-1.3	-0.3	0.5	0.6	-0.6	-560.5	560.5
		X5	12.7	5.6	-3.6	-6.5	6.5	-569.0	569.0
		X6	-132.2	-81.0	25.6	76.2	-76.2	-327.2	327.2
5F	6F	X1	43.5	54.7	5.6	-35.1	35.1	-631.8	631.8
		X2	-0.8	-3.0	-1.1	1.3	-1.3	-1077.5	1077.5
		X3	-0.3	0.1	0.2	0.1	-0.1	-1065.8	1065.8
		X4	0.3	-0.1	-0.2	-0.1	0.1	-1065.8	1065.8
		X5	0.8	3.0	1.1	-1.3	1.3	-1077.5	1077.5
		X6	-43.5	-54.7	-5.6	35.1	-35.1	-631.8	631.8
4F	5F	X1	64.5	61.3	-1.6	-44.9	44.9	-935.3	935.3
		X2	-4.4	-3.6	0.4	2.9	-2.9	-1587.1	1587.1
		X3	0.3	0.1	-0.1	-0.2	0.2	-1571.0	1571.0
		X4	-0.3	-0.1	0.1	0.2	-0.2	-1571.0	1571.0
		X5	4.4	3.6	-0.4	-2.9	2.9	-1587.1	1587.1
		X6	-64.5	-61.3	1.6	44.9	-44.9	-935.3	935.3
3F	4F	X1	59.2	60.6	0.7	-42.4	42.4	-1238.7	1238.7
		X2	-3.7	-4.0	-0.1	2.7	-2.7	-2108.9	2108.9
		X3	0.1	0.2	0.1	-0.1	0.1	-2088.7	2088.7
		X4	-0.1	-0.2	-0.1	0.1	-0.1	-2088.7	2088.7
		X5	3.7	4.0	0.1	-2.7	2.7	-2108.9	2108.9
		X6	-59.2	-60.6	-0.7	42.4	-42.4	-1238.7	1238.7
2F	3F	X1	59.7	63.4	1.8	-44.0	44.0	-1541.8	1541.8
		X2	-3.4	-2.8	0.3	2.2	-2.2	-2625.2	2625.2
		X3	-0.0	-0.4	-0.2	0.1	-0.1	-2600.8	2600.8
		X4	0.0	0.4	0.2	-0.1	0.1	-2600.8	2600.8
		X5	3.4	2.8	-0.3	-2.2	2.2	-2625.2	2625.2
		X6	-59.7	-63.4	-1.8	44.0	-44.0	-1541.8	1541.8
1F	2F	X1	56.0	59.4	1.7	-35.5	35.5	-1850.5	1850.5
		X2	-5.5	-9.5	-2.0	4.6	-4.6	-3147.0	3147.0
		X3	0.7	2.0	0.7	-0.8	0.8	-3118.2	3118.2
		X4	-0.7	-2.0	-0.7	0.8	-0.8	-3118.2	3118.2
		X5	5.5	9.5	2.0	-4.6	4.6	-3147.0	3147.0
		X6	-56.0	-59.4	-1.7	35.5	-35.5	-1850.5	1850.5

* Y2 フレーム 柱部材応力 (地震力× 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	X1	-80.8	-37.6	21.6	42.3	-42.3	-6.2	6.2
		X2	-138.6	-89.7	24.5	81.6	-81.6	-8.6	8.6
		X3	-131.4	-84.5	23.5	77.1	-77.1	-2.5	2.5
		X4	-131.4	-84.5	23.5	77.1	-77.1	2.5	-2.5
		X5	-138.6	-89.7	24.5	81.6	-81.6	8.6	-8.6
		X6	-80.8	-37.6	21.6	42.3	-42.3	6.2	-6.2
5F	6F	X1	-78.9	-50.4	14.3	46.2	-46.2	-20.3	20.3
		X2	-124.6	-106.5	9.0	82.5	-82.5	-28.9	28.9
		X3	-120.0	-100.7	9.7	78.8	-78.8	-9.2	9.2
		X4	-120.0	-100.7	9.7	78.8	-78.8	9.2	-9.2
		X5	-124.6	-106.5	9.0	82.5	-82.5	28.9	-28.9
		X6	-78.9	-50.4	14.3	46.2	-46.2	20.3	-20.3
4F	5F	X1	-90.5	-75.4	7.6	59.3	-59.3	-45.8	45.8
		X2	-148.3	-130.4	8.9	99.5	-99.5	-57.5	57.5
		X3	-141.4	-123.9	8.7	94.7	-94.7	-18.4	18.4
		X4	-141.4	-123.9	8.7	94.7	-94.7	18.4	-18.4
		X5	-148.3	-130.4	8.9	99.5	-99.5	57.5	-57.5
		X6	-90.5	-75.4	7.6	59.3	-59.3	45.8	-45.8
3F	4F	X1	-78.5	-93.9	-7.7	61.0	-61.0	-79.0	79.0

* Y2 フレーム 柱部材応力 (地震力× 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
3F	4F	X2	-151.7	-162.5	-5.4	111.2	-111.2	-102.3	102.3
		X3	-144.6	-155.8	-5.6	106.3	-106.3	-33.0	33.0
		X4	-144.6	-155.8	-5.6	106.3	-106.3	33.0	-33.0
		X5	-151.7	-162.5	-5.4	111.2	-111.2	102.3	-102.3
		X6	-78.5	-93.9	-7.7	61.0	-61.0	79.0	-79.0
2F	3F	X1	-51.3	-74.3	-11.5	44.9	-44.9	-127.0	127.0
		X2	-106.8	-134.3	-13.8	86.1	-86.1	-147.6	147.6
		X3	-101.0	-128.3	-13.7	81.9	-81.9	-47.7	47.7
		X4	-101.0	-128.3	-13.7	81.9	-81.9	47.7	-47.7
		X5	-106.8	-134.3	-13.8	86.1	-86.1	147.6	-147.6
1F	2F	X6	-51.3	-74.3	-11.5	44.9	-44.9	127.0	-127.0
		X1	-55.1	-211.8	-78.4	82.1	-82.1	-190.7	190.7
		X2	-103.7	-276.0	-86.2	116.8	-116.8	-199.1	199.1
		X3	-97.8	-269.1	-85.7	112.9	-112.9	-64.5	64.5
		X4	-97.8	-269.1	-85.7	112.9	-112.9	64.5	-64.5
		X5	-103.7	-276.0	-86.2	116.8	-116.8	199.1	-199.1
		X6	-55.1	-211.8	-78.4	82.1	-82.1	190.7	-190.7

* Y2 フレーム 柱部材応力 (地震力× 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	X1	80.8	37.6	-21.6	-42.3	42.3	6.2	-6.2
		X2	138.6	89.7	-24.5	-81.6	81.6	8.6	-8.6
		X3	131.4	84.5	-23.5	-77.1	77.1	2.5	-2.5
		X4	131.4	84.5	-23.5	-77.1	77.1	-2.5	2.5
		X5	138.6	89.7	-24.5	-81.6	81.6	-8.6	8.6
5F	6F	X6	80.8	37.6	-21.6	-42.3	42.3	-6.2	6.2
		X1	78.9	50.4	-14.3	-46.2	46.2	20.3	-20.3
		X2	124.6	106.5	-9.0	-82.5	82.5	28.9	-28.9
		X3	120.0	100.7	-9.7	-78.8	78.8	9.2	-9.2
		X4	120.0	100.7	-9.7	-78.8	78.8	-9.2	9.2
4F	5F	X5	124.6	106.5	-9.0	-82.5	82.5	-28.9	28.9
		X6	78.9	50.4	-14.3	-46.2	46.2	-20.3	20.3
		X1	90.5	75.4	-7.6	-59.3	59.3	45.8	-45.8
		X2	148.3	130.4	-8.9	-99.5	99.5	57.5	-57.5
		X3	141.4	123.9	-8.7	-94.7	94.7	18.4	-18.4
3F	4F	X4	141.4	123.9	-8.7	-94.7	94.7	-18.4	18.4
		X5	148.3	130.4	-8.9	-99.5	99.5	-57.5	57.5
		X6	90.5	75.4	-7.6	-59.3	59.3	-45.8	45.8
		X1	78.5	93.9	7.7	-61.0	61.0	79.0	-79.0
		X2	151.7	162.5	5.4	-111.2	111.2	102.3	-102.3
2F	3F	X3	144.6	155.8	5.6	-106.3	106.3	33.0	-33.0
		X4	144.6	155.8	5.6	-106.3	106.3	-33.0	33.0
		X5	151.7	162.5	5.4	-111.2	111.2	-102.3	102.3
		X6	78.5	93.9	7.7	-61.0	61.0	-79.0	79.0
		X1	51.3	74.3	11.5	-44.9	44.9	127.0	-127.0
1F	2F	X2	106.8	134.3	13.8	-86.1	86.1	147.6	-147.6
		X3	101.0	128.3	13.7	-81.9	81.9	47.7	-47.7
		X4	101.0	128.3	13.7	-81.9	81.9	-47.7	47.7
		X5	106.8	134.3	13.8	-86.1	86.1	-147.6	147.6
		X6	51.3	74.3	11.5	-44.9	44.9	-127.0	127.0
		X1	55.1	211.8	78.4	-82.1	82.1	190.7	-190.7
		X2	103.7	276.0	86.2	-116.8	116.8	199.1	-199.1
		X3	97.8	269.1	85.7	-112.9	112.9	64.5	-64.5
		X4	97.8	269.1	85.7	-112.9	112.9	-64.5	64.5
		X5	103.7	276.0	86.2	-116.8	116.8	-199.1	199.1
		X6	55.1	211.8	78.4	-82.1	82.1	-190.7	190.7

* Y3 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X1	X2	-180.1	205.4	100.3	138.9	145.2	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X2	X3	-195.5	194.5	98.1	142.2	141.9	0.0	0.0
	X3	X4	-194.9	194.9	98.2	142.0	142.0	0.0	0.0
	X4	X5	-194.5	195.5	98.1	141.9	142.2	0.0	0.0
	X5	X6	-205.4	180.1	100.3	145.2	138.9	0.0	0.0
6F	X1	X2	-178.8	190.1	92.6	135.8	138.6	0.0	0.0
	X2	X3	-185.5	185.3	91.7	137.2	137.1	0.0	0.0
	X3	X4	-185.4	185.4	91.7	137.2	137.2	0.0	0.0
	X4	X5	-185.3	185.5	91.7	137.1	137.2	0.0	0.0
	X5	X6	-190.1	178.8	92.6	138.6	135.8	0.0	0.0
5F	X1	X2	-183.9	198.8	96.5	140.7	144.5	0.0	0.0
	X2	X3	-192.8	192.4	95.3	142.6	142.5	0.0	0.0
	X3	X4	-192.6	192.6	95.3	142.6	142.6	0.0	0.0
	X4	X5	-192.4	192.8	95.3	142.5	142.6	0.0	0.0
	X5	X6	-198.8	183.9	96.5	144.5	140.7	0.0	0.0
4F	X1	X2	-184.2	198.7	96.5	140.8	144.4	0.0	0.0
	X2	X3	-192.8	192.5	95.3	142.6	142.6	0.0	0.0
	X3	X4	-192.6	192.6	95.3	142.6	142.6	0.0	0.0
	X4	X5	-192.5	192.8	95.3	142.6	142.6	0.0	0.0
	X5	X6	-198.7	184.2	96.5	144.4	140.8	0.0	0.0
3F	X1	X2	-192.2	215.0	103.7	149.6	155.3	0.0	0.0
	X2	X3	-206.0	205.3	101.7	152.5	152.3	0.0	0.0
	X3	X4	-205.6	205.6	101.7	152.4	152.4	0.0	0.0
	X4	X5	-205.3	206.0	101.7	152.3	152.5	0.0	0.0
	X5	X6	-215.0	192.2	103.7	155.3	149.6	0.0	0.0
2F	X1	X2	-194.6	220.0	105.9	151.8	158.2	0.0	0.0
	X2	X3	-209.6	209.3	103.8	155.1	155.0	0.0	0.0
	X3	X4	-209.5	209.5	103.8	155.0	155.0	0.0	0.0
	X4	X5	-209.3	209.6	103.8	155.0	155.1	0.0	0.0
	X5	X6	-220.0	194.6	105.9	158.2	151.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	-143.1	287.4	145.2	147.6	183.7	0.0	0.0
	X2	X3	-252.0	227.9	120.5	168.6	162.6	0.0	0.0
	X3	X4	-235.0	235.0	125.5	165.6	165.6	0.0	0.0
	X4	X5	-227.9	252.0	120.5	162.6	168.6	0.0	0.0
	X5	X6	-287.4	143.1	145.2	183.7	147.6	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力 (地震力×正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X1	X2	499.2	495.8	1.7	-124.4	124.4	0.0	0.0
	X2	X3	517.7	517.3	0.2	-129.4	129.4	0.0	0.0
	X3	X4	516.8	516.8	0.0	-129.2	129.2	0.0	0.0
	X4	X5	517.3	517.7	-0.2	-129.4	129.4	0.0	0.0
	X5	X6	495.8	499.2	-1.7	-124.4	124.4	0.0	0.0
6F	X1	X2	623.2	619.3	2.0	-155.3	155.3	0.0	0.0
	X2	X3	639.2	639.1	0.1	-159.8	159.8	0.0	0.0
	X3	X4	639.0	639.0	0.0	-159.8	159.8	0.0	0.0
	X4	X5	639.1	639.2	-0.1	-159.8	159.8	0.0	0.0
	X5	X6	619.3	623.2	-2.0	-155.3	155.3	0.0	0.0
5F	X1	X2	857.0	850.3	3.3	-213.4	213.4	0.0	0.0
	X2	X3	865.3	865.1	0.1	-216.3	216.3	0.0	0.0
	X3	X4	865.1	865.1	0.0	-216.3	216.3	0.0	0.0
	X4	X5	865.1	865.3	-0.1	-216.3	216.3	0.0	0.0
	X5	X6	850.3	857.0	-3.3	-213.4	213.4	0.0	0.0
4F	X1	X2	928.0	922.1	2.9	-231.3	231.3	0.0	0.0
	X2	X3	935.9	935.8	0.1	-234.0	234.0	0.0	0.0
	X3	X4	935.7	935.7	0.0	-233.9	233.9	0.0	0.0
	X4	X5	935.8	935.9	-0.1	-234.0	234.0	0.0	0.0
	X5	X6	922.1	928.0	-2.9	-231.3	231.3	0.0	0.0
3F	X1	X2	1227.7	1219.6	4.1	-305.9	305.9	0.0	0.0
	X2	X3	1232.3	1232.2	0.1	-308.1	308.1	0.0	0.0
	X3	X4	1232.1	1232.1	0.0	-308.0	308.0	0.0	0.0
	X4	X5	1232.2	1232.3	-0.1	-308.1	308.1	0.0	0.0
	X5	X6	1219.6	1227.7	-4.1	-305.9	305.9	0.0	0.0
2F	X1	X2	1441.6	1428.1	6.8	-358.7	358.7	0.0	0.0
	X2	X3	1426.3	1426.1	0.1	-356.6	356.6	0.0	0.0
	X3	X4	1425.9	1425.9	0.0	-356.5	356.5	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力 (地震力× 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
2F	X4	X5	1426.1	1426.3	-0.1	-356.6	356.6	0.0	0.0
	X5	X6	1428.1	1441.6	-6.8	-358.7	358.7	0.0	0.0
1F	X1	X2	1799.0	1752.9	23.1	-444.0	444.0	0.0	0.0
	X2	X3	1678.5	1686.3	-3.9	-420.6	420.6	0.0	0.0
	X3	X4	1701.6	1701.6	0.0	-425.4	425.4	0.0	0.0
	X4	X5	1686.3	1678.5	3.9	-420.6	420.6	0.0	0.0
	X5	X6	1752.9	1799.0	-23.1	-444.0	444.0	0.0	0.0

* Y3 フレーム はり部材応力 (地震力× 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	X1	X2	-499.2	-495.8	-1.7	124.4	-124.4	0.0	0.0
	X2	X3	-517.7	-517.3	-0.2	129.4	-129.4	0.0	0.0
	X3	X4	-516.8	-516.8	0.0	129.2	-129.2	0.0	0.0
	X4	X5	-517.3	-517.7	0.2	129.4	-129.4	0.0	0.0
	X5	X6	-495.8	-499.2	1.7	124.4	-124.4	0.0	0.0
6F	X1	X2	-623.2	-619.3	-2.0	155.3	-155.3	0.0	0.0
	X2	X3	-639.2	-639.1	-0.1	159.8	-159.8	0.0	0.0
	X3	X4	-639.0	-639.0	0.0	159.8	-159.8	0.0	0.0
	X4	X5	-639.1	-639.2	0.1	159.8	-159.8	0.0	0.0
	X5	X6	-619.3	-623.2	2.0	155.3	-155.3	0.0	0.0
5F	X1	X2	-857.0	-850.3	-3.3	213.4	-213.4	0.0	0.0
	X2	X3	-865.3	-865.1	-0.1	216.3	-216.3	0.0	0.0
	X3	X4	-865.1	-865.1	0.0	216.3	-216.3	0.0	0.0
	X4	X5	-865.1	-865.3	0.1	216.3	-216.3	0.0	0.0
	X5	X6	-850.3	-857.0	3.3	213.4	-213.4	0.0	0.0
4F	X1	X2	-928.0	-922.1	-2.9	231.3	-231.3	0.0	0.0
	X2	X3	-935.9	-935.8	-0.1	234.0	-234.0	0.0	0.0
	X3	X4	-935.7	-935.7	0.0	233.9	-233.9	0.0	0.0
	X4	X5	-935.8	-935.9	0.1	234.0	-234.0	0.0	0.0
	X5	X6	-922.1	-928.0	2.9	231.3	-231.3	0.0	0.0
3F	X1	X2	-1227.7	-1219.6	-4.1	305.9	-305.9	0.0	0.0
	X2	X3	-1232.3	-1232.2	-0.1	308.1	-308.1	0.0	0.0
	X3	X4	-1232.1	-1232.1	0.0	308.0	-308.0	0.0	0.0
	X4	X5	-1232.2	-1232.3	0.1	308.1	-308.1	0.0	0.0
	X5	X6	-1219.6	-1227.7	4.1	305.9	-305.9	0.0	0.0
2F	X1	X2	-1441.6	-1428.1	-6.8	358.7	-358.7	0.0	0.0
	X2	X3	-1426.3	-1426.1	-0.1	356.6	-356.6	0.0	0.0
	X3	X4	-1425.9	-1425.9	0.0	356.5	-356.5	0.0	0.0
	X4	X5	-1426.1	-1426.3	0.1	356.6	-356.6	0.0	0.0
	X5	X6	-1428.1	-1441.6	6.8	358.7	-358.7	0.0	0.0
1F	X1	X2	-1799.0	-1752.9	-23.1	444.0	-444.0	0.0	0.0
	X2	X3	-1678.5	-1686.3	3.9	420.6	-420.6	0.0	0.0
	X3	X4	-1701.6	-1701.6	0.0	425.4	-425.4	0.0	0.0
	X4	X5	-1686.3	-1678.5	-3.9	420.6	-420.6	0.0	0.0
	X5	X6	-1752.9	-1799.0	23.1	444.0	-444.0	0.0	0.0

* Y3 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	X1	180.1	88.9	-45.6	-96.1	96.1	-359.2	359.2
		X2	-9.9	-2.1	3.9	4.3	-4.3	-624.7	624.7
		X3	0.4	0.0	-0.2	-0.2	0.2	-621.3	621.3
		X4	-0.4	-0.0	0.2	0.2	-0.2	-621.3	621.3
		X5	9.9	2.1	-3.9	-4.3	4.3	-624.7	624.7
		X6	-180.1	-88.9	45.6	96.1	-96.1	-359.2	359.2
5F	6F	X1	89.9	81.6	-4.2	-61.2	61.2	-718.9	718.9
		X2	-2.4	-2.7	-0.1	1.8	-1.8	-1237.1	1237.1
		X3	0.1	0.1	0.0	-0.0	0.0	-1232.2	1232.2
		X4	-0.1	-0.1	-0.0	0.0	-0.0	-1232.2	1232.2
		X5	2.4	2.7	0.1	-1.8	1.8	-1237.1	1237.1
		X6	-89.9	-81.6	4.2	61.2	-61.2	-718.9	718.9
4F	5F	X1	102.4	83.2	-9.6	-66.3	66.3	-1083.4	1083.4
		X2	-3.3	-2.4	0.5	2.0	-2.0	-1859.6	1859.6
		X3	0.1	0.1	-0.0	-0.0	0.0	-1852.8	1852.8
		X4	-0.1	-0.1	0.0	0.0	-0.0	-1852.8	1852.8

* Y3 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
4F	5F	X5	3.3	2.4	-0.5	-2.0	2.0	-1859.6	1859.6
		X6	-102.4	-83.2	9.6	66.3	-66.3	-1083.4	1083.4
3F	4F	X1	101.0	91.1	-4.9	-68.0	68.0	-1448.2	1448.2
		X2	-3.5	-4.3	-0.4	2.8	-2.8	-2497.0	2497.0
		X3	0.1	0.2	0.0	-0.1	0.1	-2488.2	2488.2
		X4	-0.1	-0.2	-0.0	0.1	-0.1	-2488.2	2488.2
		X5	3.5	4.3	0.4	-2.8	2.8	-2497.0	2497.0
		X6	-101.0	-91.1	4.9	68.0	-68.0	-1448.2	1448.2
2F	3F	X1	101.1	69.0	-16.1	-60.8	60.8	-1820.2	1820.2
		X2	-4.8	-0.9	1.9	2.0	-2.0	-3152.4	3152.4
		X3	0.1	-0.6	-0.4	0.2	-0.2	-3140.5	3140.5
		X4	-0.1	0.6	0.4	-0.2	0.2	-3140.5	3140.5
		X5	4.8	0.9	-1.9	-2.0	2.0	-3152.4	3152.4
		X6	-101.1	-69.0	16.1	60.8	-60.8	-1820.2	1820.2
1F	2F	X1	125.6	143.1	8.8	-82.7	82.7	-2202.8	2202.8
		X2	-9.6	-35.4	-12.9	13.8	-13.8	-3821.1	3821.1
		X3	0.8	7.0	3.1	-2.4	2.4	-3806.0	3806.0
		X4	-0.8	-7.0	-3.1	2.4	-2.4	-3806.0	3806.0
		X5	9.6	35.4	12.9	-13.8	13.8	-3821.1	3821.1
		X6	-125.6	-143.1	-8.8	82.7	-82.7	-2202.8	2202.8

* Y3 フレーム 柱部材応力 (地震力×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	X1	-499.2	99.7	299.5	142.7	-142.7	76.1	-76.1
		X2	-1013.5	76.4	544.9	334.7	-334.7	19.0	-19.0
		X3	-1034.2	67.4	550.8	345.3	-345.3	5.3	-5.3
		X4	-1034.2	67.4	550.8	345.3	-345.3	-5.3	5.3
		X5	-1013.5	76.4	544.9	334.7	-334.7	-19.0	19.0
		X6	-499.2	99.7	299.5	142.7	-142.7	-76.1	76.1
5F	6F	X1	-723.0	-100.2	311.4	294.0	-294.0	184.5	-184.5
		X2	-1334.9	-285.6	524.7	578.7	-578.7	62.6	-62.6
		X3	-1345.4	-292.1	526.7	584.8	-584.8	19.5	-19.5
		X4	-1345.4	-292.1	526.7	584.8	-584.8	-19.5	19.5
		X5	-1334.9	-285.6	524.7	578.7	-578.7	-62.6	62.6
		X6	-723.0	-100.2	311.4	294.0	-294.0	-184.5	184.5
4F	5F	X1	-756.8	-396.4	180.2	411.9	-411.9	342.3	-342.3
		X2	-1430.0	-723.0	353.5	768.9	-768.9	122.1	-122.1
		X3	-1438.1	-728.6	354.8	773.8	-773.8	39.1	-39.1
		X4	-1438.1	-728.6	354.8	773.8	-773.8	-39.1	39.1
		X5	-1430.0	-723.0	353.5	768.9	-768.9	-122.1	122.1
		X6	-756.8	-396.4	180.2	411.9	-411.9	-342.3	342.3
3F	4F	X1	-531.5	-784.2	-126.3	465.8	-465.8	523.1	-523.1
		X2	-1135.0	-1578.3	-221.7	960.5	-960.5	204.9	-204.9
		X3	-1142.9	-1584.2	-220.7	965.3	-965.3	66.2	-66.2
		X4	-1142.9	-1584.2	-220.7	965.3	-965.3	-66.2	66.2
		X5	-1135.0	-1578.3	-221.7	960.5	-960.5	-204.9	204.9
		X6	-531.5	-784.2	-126.3	465.8	-465.8	-523.1	523.1
2F	3F	X1	-443.5	-1186.2	-371.4	582.1	-582.1	763.3	-763.3
		X2	-873.6	-2295.6	-711.0	1131.9	-1131.9	294.5	-294.5
		X3	-880.1	-2299.5	-709.7	1135.5	-1135.5	95.7	-95.7
		X4	-880.1	-2299.5	-709.7	1135.5	-1135.5	-95.7	95.7
		X5	-873.6	-2295.6	-711.0	1131.9	-1131.9	-294.5	294.5
		X6	-443.5	-1186.2	-371.4	582.1	-582.1	-763.3	763.3
1F	2F	X1	-255.4	-1799.0	-771.8	632.1	-632.1	1053.6	-1053.6
		X2	-558.8	-3431.4	-1436.3	1227.7	-1227.7	394.2	-394.2
		X3	-552.6	-3387.9	-1417.6	1212.5	-1212.5	129.4	-129.4
		X4	-552.6	-3387.9	-1417.6	1212.5	-1212.5	-129.4	129.4
		X5	-558.8	-3431.4	-1436.3	1227.7	-1227.7	-394.2	394.2
		X6	-255.4	-1799.0	-771.8	632.1	-632.1	-1053.6	1053.6

* Y3 フレーム 柱部材応力 (地震力×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	X1	499.2	-99.7	-299.5	-142.7	142.7	-76.1	76.1
		X2	1013.5	-76.4	-544.9	-334.7	334.7	-19.0	19.0

* Y3 フレーム 柱部材応力（地震力× 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	X3	1034.2	-67.4	-550.8	-345.3	345.3	-5.3	5.3
		X4	1034.2	-67.4	-550.8	-345.3	345.3	5.3	-5.3
		X5	1013.5	-76.4	-544.9	-334.7	334.7	19.0	-19.0
		X6	499.2	-99.7	-299.5	-142.7	142.7	76.1	-76.1
5F	6F	X1	723.0	100.2	-311.4	-294.0	294.0	-184.5	184.5
		X2	1334.9	285.6	-524.7	-578.7	578.7	-62.6	62.6
		X3	1345.4	292.1	-526.7	-584.8	584.8	-19.5	19.5
		X4	1345.4	292.1	-526.7	-584.8	584.8	19.5	-19.5
		X5	1334.9	285.6	-524.7	-578.7	578.7	62.6	-62.6
		X6	723.0	100.2	-311.4	-294.0	294.0	184.5	-184.5
4F	5F	X1	756.8	396.4	-180.2	-411.9	411.9	-342.3	342.3
		X2	1430.0	723.0	-353.5	-768.9	768.9	-122.1	122.1
		X3	1438.1	728.6	-354.8	-773.8	773.8	-39.1	39.1
		X4	1438.1	728.6	-354.8	-773.8	773.8	39.1	-39.1
		X5	1430.0	723.0	-353.5	-768.9	768.9	122.1	-122.1
		X6	756.8	396.4	-180.2	-411.9	411.9	342.3	-342.3
3F	4F	X1	531.5	784.2	126.3	-465.8	465.8	-523.1	523.1
		X2	1135.0	1578.3	221.7	-960.5	960.5	-204.9	204.9
		X3	1142.9	1584.2	220.7	-965.3	965.3	-66.2	66.2
		X4	1142.9	1584.2	220.7	-965.3	965.3	66.2	-66.2
		X5	1135.0	1578.3	221.7	-960.5	960.5	204.9	-204.9
		X6	531.5	784.2	126.3	-465.8	465.8	523.1	-523.1
2F	3F	X1	443.5	1186.2	371.4	-582.1	582.1	-763.3	763.3
		X2	873.6	2295.6	711.0	-1131.9	1131.9	-294.5	294.5
		X3	880.1	2299.5	709.7	-1135.5	1135.5	-95.7	95.7
		X4	880.1	2299.5	709.7	-1135.5	1135.5	95.7	-95.7
		X5	873.6	2295.6	711.0	-1131.9	1131.9	294.5	-294.5
		X6	443.5	1186.2	371.4	-582.1	582.1	763.3	-763.3
1F	2F	X1	255.4	1799.0	771.8	-632.1	632.1	-1053.6	1053.6
		X2	558.8	3431.4	1436.3	-1227.7	1227.7	-394.2	394.2
		X3	552.6	3387.9	1417.6	-1212.5	1212.5	-129.4	129.4
		X4	552.6	3387.9	1417.6	-1212.5	1212.5	129.4	-129.4
		X5	558.8	3431.4	1436.3	-1227.7	1227.7	394.2	-394.2
		X6	255.4	1799.0	771.8	-632.1	632.1	1053.6	-1053.6

* Y4 フレーム はり部材応力（固定＋積載）

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
1F	X1	X2	0.0	56.1	39.0	24.6	38.6	0.0	0.0
	X2	X3	-56.1	42.2	17.9	33.4	29.9	0.0	0.0
	X3	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	X6	-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× 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
1F	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	X3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X3	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

* Y4 フレーム はり部材応力（地震力× 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
1F	X1	X2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	X3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X3	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	778.6	219.6	219.6	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	705.8	203.1	203.1	0.0	0.0
1F	Y1	Y2	0.0	3.5	0.0	1.8	6.5	0.0	0.0
	Y2	Y3	-3.5	4.9	852.2	260.9	261.1	0.0	0.0
	Y3	Y4	-4.9	0.0	0.3	8.1	2.7	0.0	0.0

* X1 フレーム はり部材応力 (地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X1 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-327.2	327.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-359.2	359.2
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-631.8	631.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-718.9	718.9
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-935.3	935.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1083.4	1083.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1238.7	1238.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1448.2	1448.2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1541.8	1541.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1820.2	1820.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1850.5	1850.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2202.8	2202.8

* X1 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.2	-16.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-28.8	28.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	56.0	-56.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-99.5	99.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	109.7	-109.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-195.1	195.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	175.2	-175.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-311.4	311.4

* X1 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	249.7	-249.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-444.0	444.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	338.4	-338.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-601.7	601.7

* X1 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16.2	16.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28.8	-28.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-56.0	56.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	99.5	-99.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-109.7	109.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	195.1	-195.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-175.2	175.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	311.4	-311.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-249.7	249.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	444.0	-444.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-338.4	338.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	601.7	-601.7

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	13.9	-21.7	0.4	-7.6
5F	Y2	Y3	27.1	-30.3	11.0	-6.9
4F	Y2	Y3	40.4	-38.3	21.9	-5.9
3F	Y2	Y3	53.6	-45.9	33.1	-4.5
2F	Y2	Y3	67.0	-53.0	44.5	-3.0
1F	Y2	Y3	80.6	-59.9	56.2	-1.1

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-12.5	610.3	263.9	312.2
5F	Y2	Y3	-43.3	1244.9	46.6	461.3
4F	Y2	Y3	-84.9	1993.1	-355.8	584.7
3F	Y2	Y3	-135.7	2843.1	-907.4	685.2
2F	Y2	Y3	-193.4	3741.2	-1605.9	762.6
1F	Y2	Y3	-262.0	4978.4	-2267.9	834.0

* X1 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	12.5	-610.3	-263.9	-312.2
5F	Y2	Y3	43.3	-1244.9	-46.6	-461.3
4F	Y2	Y3	84.9	-1993.1	355.8	-584.7
3F	Y2	Y3	135.7	-2843.1	907.4	-685.2
2F	Y2	Y3	193.4	-3741.2	1605.9	-762.6
1F	Y2	Y3	262.0	-4978.4	2267.9	-834.0

=====

* X2 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0
1F	Y1	Y2	0.0	5.0	-0.2	1.7	8.5	0.0	0.0
	Y2	Y3	-5.0	7.3	1161.3	340.1	340.4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7.3	0.0	0.1	10.9	2.8	0.0	0.0

* X2 フレーム はり部材応力 (地震力 Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-569.0	569.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-624.7	624.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1077.5	1077.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1237.1	1237.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1587.1	1587.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1859.6	1859.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2108.9	2108.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2497.0	2497.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2625.2	2625.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3152.4	3152.4
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3147.0	3147.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3821.1	3821.1

* X2 フレーム 柱部材応力 (地震力 Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.4	-16.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-34.6	34.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	60.9	-60.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128.3	128.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	126.7	-126.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-266.9	266.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234.0	-234.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468.0	468.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345.0	-345.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-689.9	689.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	480.8	-480.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-961.4	961.4

* X2 フレーム 柱部材応力 (地震力 Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16.4	16.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34.6	-34.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-60.9	60.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128.3	-128.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126.7	126.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	266.9	-266.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234.0	234.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468.0	-468.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345.0	345.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	689.9	-689.9

* X2 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-480.8	480.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	961.4	-961.4

* X2 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	25.0	-19.9	31.2	4.0
5F	Y2	Y3	47.9	-42.2	52.4	3.6
4F	Y2	Y3	71.0	-64.5	73.2	3.1
3F	Y2	Y3	76.0	-71.5	78.3	2.4
2F	Y2	Y3	94.9	-90.2	94.7	1.6
1F	Y2	Y3	114.2	-109.1	111.1	0.6

* X2 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18.3	686.1	312.1	356.5
5F	Y2	Y3	-67.6	1537.5	150.0	602.7
4F	Y2	Y3	-140.6	2579.8	-305.1	812.4
3F	Y2	Y3	-234.4	3529.2	-724.1	993.0
2F	Y2	Y3	-345.7	4745.8	-1525.3	1150.2
1F	Y2	Y3	-481.8	6441.6	-2297.2	1275.2

* X2 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18.3	-686.1	-312.1	-356.5
5F	Y2	Y3	67.6	-1537.5	-150.0	-602.7
4F	Y2	Y3	140.6	-2579.8	305.1	-812.4
3F	Y2	Y3	234.4	-3529.2	724.1	-993.0
2F	Y2	Y3	345.7	-4745.8	1525.3	-1150.2
1F	Y2	Y3	481.8	-6441.6	2297.2	-1275.2

=====

* X3 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0
1F	Y1	Y2	0.0	5.0	-0.2	1.7	8.5	0.0	0.0
	Y2	Y3	-5.0	7.3	1161.3	340.1	340.4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7.3	0.0	0.1	10.9	2.8	0.0	0.0

* X3 フレーム はり部材応力 (地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X3 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-560.5	560.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-621.3	621.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1065.8	1065.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1232.2	1232.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1571.0	1571.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1852.8	1852.8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2088.7	2088.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2488.2	2488.2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2600.8	2600.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3140.5	3140.5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3118.2	3118.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3806.0	3806.0

* X3 フレーム 柱部材応力 (地震力 Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.6	-16.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-34.9	34.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	61.1	-61.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128.8	128.8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	126.9	-126.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-267.6	267.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234.4	-234.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468.9	468.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345.5	-345.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-691.2	691.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	481.3	-481.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-963.0	963.0

* X3 フレーム 柱部材応力 (地震力 Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16.6	16.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34.9	-34.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-61.1	61.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128.8	-128.8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126.9	126.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	267.6	-267.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234.4	234.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468.9	-468.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345.5	345.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	691.2	-691.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-481.3	481.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	963.0	-963.0

* X3 フレーム 壁部材 (エレメント置換) 応力 (固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	24.7	-20.0	30.1	3.6
5F	Y2	Y3	47.5	-42.1	51.1	3.2
4F	Y2	Y3	70.4	-64.0	71.8	2.8
3F	Y2	Y3	75.4	-70.9	76.9	2.1
2F	Y2	Y3	94.2	-89.3	93.3	1.4
1F	Y2	Y3	113.3	-107.9	109.6	0.5

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18.4	685.3	308.3	354.9
5F	Y2	Y3	-67.8	1537.7	145.6	601.2
4F	Y2	Y3	-140.7	2581.3	-310.3	811.1
3F	Y2	Y3	-234.6	3531.3	-729.2	991.9
2F	Y2	Y3	-345.8	4749.5	-1531.0	1149.5
1F	Y2	Y3	-481.8	6447.0	-2303.5	1274.9

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18.4	-685.3	-308.3	-354.9
5F	Y2	Y3	67.8	-1537.7	-145.6	-601.2
4F	Y2	Y3	140.7	-2581.3	310.3	-811.1
3F	Y2	Y3	234.6	-3531.3	729.2	-991.9
2F	Y2	Y3	345.8	-4749.5	1531.0	-1149.5
1F	Y2	Y3	481.8	-6447.0	2303.5	-1274.9

* X4 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0
1F	Y1	Y2	0.0	5.0	-0.2	1.7	8.5	0.0	0.0
	Y2	Y3	-5.0	7.3	1161.3	340.1	340.4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7.3	0.0	0.1	10.9	2.8	0.0	0.0

* X4 フレーム はり部材応力 (地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-560.5	560.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-621.3	621.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1065.8	1065.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1232.2	1232.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1571.0	1571.0

* X4 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
4F	5F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1852.8	1852.8
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2088.7	2088.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2488.2	2488.2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2600.8	2600.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3140.5	3140.5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3118.2	3118.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3806.0	3806.0

* X4 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.6	-16.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-34.9	34.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	61.1	-61.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128.8	128.8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	126.9	-126.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-267.6	267.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234.4	-234.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468.9	468.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345.5	-345.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-691.2	691.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	481.3	-481.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-963.0	963.0

* X4 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16.6	16.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34.9	-34.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-61.1	61.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128.8	-128.8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126.9	126.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	267.6	-267.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234.4	234.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468.9	-468.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345.5	345.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	691.2	-691.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-481.3	481.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	963.0	-963.0

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	24.7	-20.0	30.1	3.6
5F	Y2	Y3	47.5	-42.1	51.1	3.2
4F	Y2	Y3	70.4	-64.0	71.8	2.8
3F	Y2	Y3	75.4	-70.9	76.9	2.1
2F	Y2	Y3	94.2	-89.3	93.3	1.4
1F	Y2	Y3	113.3	-107.9	109.6	0.5

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18.4	685.3	308.3	354.9
5F	Y2	Y3	-67.8	1537.7	145.6	601.2
4F	Y2	Y3	-140.7	2581.3	-310.3	811.1
3F	Y2	Y3	-234.6	3531.3	-729.2	991.9
2F	Y2	Y3	-345.8	4749.5	-1531.0	1149.5
1F	Y2	Y3	-481.8	6447.0	-2303.5	1274.9

* X4 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18.4	-685.3	-308.3	-354.9
5F	Y2	Y3	67.8	-1537.7	-145.6	-601.2
4F	Y2	Y3	140.7	-2581.3	310.3	-811.1
3F	Y2	Y3	234.6	-3531.3	729.2	-991.9
2F	Y2	Y3	345.8	-4749.5	1531.0	-1149.5
1F	Y2	Y3	481.8	-6447.0	2303.5	-1274.9

* X5 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	1290.1	350.3	350.3	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1154.7	320.6	320.6	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1166.9	324.7	324.7	0.0	0.0
1F	Y1	Y2	0.0	5.0	-0.2	1.7	8.5	0.0	0.0
	Y2	Y3	-5.0	7.3	1161.3	340.1	340.4	0.0	0.0
	Y3	Y4	-7.3	0.0	0.1	10.9	2.8	0.0	0.0

* X5 フレーム はり部材応力 (地震力Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X5 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-569.0	569.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-624.7	624.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1077.5	1077.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1237.1	1237.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1587.1	1587.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1859.6	1859.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2108.9	2108.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2497.0	2497.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2625.2	2625.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3152.4	3152.4
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3147.0	3147.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3821.1	3821.1

* X5 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.4	-16.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-34.6	34.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	60.9	-60.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-128.3	128.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	126.7	-126.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-266.9	266.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	234.0	-234.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-468.0	468.0

* X5 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	345.0	-345.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-689.9	689.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	480.8	-480.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-961.4	961.4

* X5 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16.4	16.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	34.6	-34.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-60.9	60.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	128.3	-128.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-126.7	126.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	266.9	-266.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-234.0	234.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	468.0	-468.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-345.0	345.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	689.9	-689.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-480.8	480.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	961.4	-961.4

* X5 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (固定+積載)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	25.0	-19.9	31.2	4.0
5F	Y2	Y3	47.9	-42.2	52.4	3.6
4F	Y2	Y3	71.0	-64.5	73.2	3.1
3F	Y2	Y3	76.0	-71.5	78.3	2.4
2F	Y2	Y3	94.9	-90.2	94.7	1.6
1F	Y2	Y3	114.2	-109.1	111.1	0.6

* X5 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 正加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-18.3	686.1	312.1	356.5
5F	Y2	Y3	-67.6	1537.5	150.0	602.7
4F	Y2	Y3	-140.6	2579.8	-305.1	812.4
3F	Y2	Y3	-234.4	3529.2	-724.1	993.0
2F	Y2	Y3	-345.7	4745.8	-1525.3	1150.2
1F	Y2	Y3	-481.8	6441.6	-2297.2	1275.2

* X5 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	18.3	-686.1	-312.1	-356.5
5F	Y2	Y3	67.6	-1537.5	-150.0	-602.7
4F	Y2	Y3	140.6	-2579.8	305.1	-812.4
3F	Y2	Y3	234.4	-3529.2	724.1	-993.0
2F	Y2	Y3	345.7	-4745.8	1525.3	-1150.2
1F	Y2	Y3	481.8	-6441.6	2297.2	-1275.2

=====

* X6 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	778.6	219.6	219.6	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	690.2	197.9	197.9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	705.8	203.1	203.1	0.0	0.0
1F	Y1	Y2	0.0	3.5	0.0	1.8	6.5	0.0	0.0
	Y2	Y3	-3.5	4.9	852.2	260.9	261.1	0.0	0.0
	Y3	Y4	-4.9	0.0	0.3	8.1	2.7	0.0	0.0

* X6 フレーム はり部材応力 (地震力 Y 正加力)

層名	軸名1	軸名2	G. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	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. Ml	G. Mr	G. Mc	G. Ql	G. Qr	G. Nl	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
1F	Y1	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

* X6 フレーム 柱部材応力 (固定+積載)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-327.2	327.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-359.2	359.2
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-631.8	631.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-718.9	718.9
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-935.3	935.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1083.4	1083.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1238.7	1238.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1448.2	1448.2
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1541.8	1541.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1820.2	1820.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1850.5	1850.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2202.8	2202.8

* X6 フレーム 柱部材応力 (地震力 Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	16.2	-16.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-28.8	28.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	56.0	-56.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-99.5	99.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	109.7	-109.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-195.1	195.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	175.2	-175.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-311.4	311.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	249.7	-249.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-444.0	444.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	338.4	-338.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-601.7	601.7

* X6 フレーム 柱部材応力 (地震力 Y 負加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-16.2	16.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28.8	-28.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-56.0	56.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	99.5	-99.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-109.7	109.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	195.1	-195.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-175.2	175.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	311.4	-311.4
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-249.7	249.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	444.0	-444.0

* X6 フレーム 柱部材応力（地震力Y 負加力）

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-338.4	338.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	601.7	-601.7

* X6 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力（固定+積載）

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	13.9	-21.7	0.4	-7.6
5F	Y2	Y3	27.1	-30.3	11.0	-6.9
4F	Y2	Y3	40.4	-38.3	21.9	-5.9
3F	Y2	Y3	53.6	-45.9	33.1	-4.5
2F	Y2	Y3	67.0	-53.0	44.5	-3.0
1F	Y2	Y3	80.6	-59.9	56.2	-1.1

* X6 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力（地震力Y 正加力）

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	-12.5	610.3	263.9	312.2
5F	Y2	Y3	-43.3	1244.9	46.6	461.3
4F	Y2	Y3	-84.9	1993.1	-355.8	584.7
3F	Y2	Y3	-135.7	2843.1	-907.4	685.2
2F	Y2	Y3	-193.4	3741.2	-1605.9	762.6
1F	Y2	Y3	-262.0	4978.4	-2267.9	834.0

* X6 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力（地震力Y 負加力）

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
6F	Y2	Y3	12.5	-610.3	-263.9	-312.2
5F	Y2	Y3	43.3	-1244.9	-46.6	-461.3
4F	Y2	Y3	84.9	-1993.1	355.8	-584.7
3F	Y2	Y3	135.7	-2843.1	907.4	-685.2
2F	Y2	Y3	193.4	-3741.2	1605.9	-762.6
1F	Y2	Y3	262.0	-4978.4	2267.9	-834.0

=====

A-3. 応力計算結果のまとめ

A-3.5 壁量

- Aw

: 耐力壁の水平断面積

(100 x mm2)
- Ac

: 柱の水平断面積

(100 x mm2)
- Aw'

: 雑壁の水平断面積

(100 x mm2)
- U

: 用途係数
- Z

: 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
- α

: 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

: $\sum 2.5 \alpha Aw + \sum 0.7 \alpha Ac + \sum 0.7 \alpha Aw'$ (RC)

(2) 式

: $\sum 1.8 \alpha Aw + \sum 1.8 \alpha Ac$ (RC)

: $\sum 2.5 \alpha Aw + \sum 1.0 \alpha Ac + \sum 0.7 \alpha Aw'$ (SRC)

: $\sum 2.0 \alpha Aw + \sum 2.0 \alpha Ac$ (SRC)

< X方向 >

階名	構造	Aw	Ac	Aw'	α	(1) 式	(2) 式
						U・Z・W・Ai	U・Z・W・Ai
6F	RC	19620.00	57100.00	0.00	1.225	1.065	1.652
5F	RC	19620.00	57100.00	0.00	1.225	0.655	1.016
4F	RC	19620.00	57100.00	0.00	1.291	0.520	0.807
3F	RC	19620.00	69400.00	0.00	1.291	0.472	0.775
2F	RC	19620.00	69400.00	0.00	1.291	0.412	0.676
1F	RC	19620.00	69400.00	0.00	1.291	0.372	0.611

< Y方向 >

階名	構造	Aw	Ac	Aw'	α	(1) 式	(2) 式
						U・Z・W・Ai	U・Z・W・Ai
6F	RC	110340.00	57100.00	0.00	1.225	3.779	3.606

< Y方向 >

階名	構造	Aw	Ac	Aw'	α	(1) 式	(2) 式
						$U \cdot Z \cdot W \cdot A_i$	$U \cdot Z \cdot W \cdot A_i$
5F	RC	110340.00	57100.00	0.00	1.225	2.323	2.217
4F	RC	110340.00	57100.00	0.00	1.291	1.846	1.762
3F	RC	109080.00	69400.00	0.00	1.291	1.553	1.553
2F	RC	109080.00	69400.00	0.00	1.291	1.354	1.354
1F	RC	109080.00	69400.00	0.00	1.291	1.226	1.226

A-3.6 剛性率

A-3.6.1 剛性率(雑壁を含む)

d : 層間変位 (剛心位置) (cm)
 h : 層間変形角の階高 (cm)
 d/h : 層間変形角
 rs : h/d
 rs/ave. : rsの相加平均
 Rs : 剛性率
 * : 層間変位が0である為、rs/ave、Rsが計算できません
 # : 直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.1642	280.0	1/ 1705	1464	1.165	1.000
5F	0.2032	280.0	1/ 1378		0.942	1.000
4F	0.2319	280.0	1/ 1208		0.825	1.000
3F	0.2351	280.0	1/ 1191		0.814	1.000
2F	0.2068	280.0	1/ 1354		0.925	1.000
1F	0.1593	310.0	1/ 1946		1.330	1.000

Y方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.0214	280.0	1/ 13101	11261	1.163	1.000
5F	0.0248	280.0	1/ 11300		1.003	1.000
4F	0.0264	280.0	1/ 10617		0.943	1.000
3F	0.0272	280.0	1/ 10291		0.914	1.000
2F	0.0261	280.0	1/ 10711		0.951	1.000
1F	0.0269	310.0	1/ 11545		1.025	1.000

A-3.6.2 剛性率(雑壁を含まない)

d : 層間変位 (剛心位置) (cm)
 h : 層間変形角の階高 (cm)
 d/h : 層間変形角
 rs : h/d
 rs/ave. : rsの相加平均
 Rs : 剛性率
 * : 層間変位が0である為、rs/ave、Rsが計算できません
 # : 直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.1642	280.0	1/ 1705	1464	1.165	1.000
5F	0.2032	280.0	1/ 1378		0.942	1.000
4F	0.2319	280.0	1/ 1208		0.825	1.000
3F	0.2351	280.0	1/ 1191		0.814	1.000
2F	0.2068	280.0	1/ 1354		0.925	1.000
1F	0.1593	310.0	1/ 1946		1.330	1.000

Y 方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.0214	280.0	1/13101	11261	1.163	1.000
5F	0.0248	280.0	1/11300		1.003	1.000
4F	0.0264	280.0	1/10617		0.943	1.000
3F	0.0272	280.0	1/10291		0.914	1.000
2F	0.0261	280.0	1/10711		0.951	1.000
1F	0.0269	310.0	1/11545		1.025	1.000

A-3. 7 偏心率

A-3. 7. 1 偏心率(雑壁を含む)

- g

:

重心距離

(cm)

(基準座標系に対する)
- l

:

剛心距離

(cm)

(基準座標系に対する)
- e

:

偏心距離

(cm)

(加力方向に対する)
- re

:

弾力半径

(cm)

(加力方向に対する)
- Re

:

偏心率

(加力方向に対する)
- *

:

ねじり剛性または層剛性が負になる為、re、Reが計算できません
- #

:

直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X 方向

階名	gy	ly	ey	re	Re	Fe
6F	779.6	1124.7	345.1	3725.0	0.093	1.000
5F	792.8	1207.0	414.1	3739.6	0.111	1.000
4F	799.0	1217.7	418.8	3824.9	0.109	1.000
3F	802.3	1229.8	427.5	3760.5	0.114	1.000
2F	806.4	1270.4	464.0	3567.2	0.130	1.000
1F	809.6	1245.2	435.6	3088.5	0.141	1.000

Y 方向

階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	2000.0	2000.0	0.0	1343.7	0.000	1.000
5F	2000.0	2000.0	0.0	1305.9	0.000	1.000
4F	2000.0	2000.0	0.0	1289.9	0.000	1.000
3F	2000.0	2000.0	0.0	1279.2	0.000	1.000
2F	2000.0	2000.0	0.0	1268.2	0.000	1.000
1F	2000.0	2000.0	0.0	1268.1	0.000	1.000

A-3. 7. 2 偏心率(雑壁を含まない)

- g

:

重心距離

(cm)

(基準座標系に対する)
- l

:

剛心距離

(cm)

(基準座標系に対する)
- e

:

偏心距離

(cm)

(加力方向に対する)
- re

:

弾力半径

(cm)

(加力方向に対する)
- Re

:

偏心率

(加力方向に対する)
- *

:

ねじり剛性または層剛性が負になる為、re、Reが計算できません
- #

:

直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

X 方向

階名	gy	ly	ey	re	Re	Fe
6F	779.6	1124.7	345.1	3725.0	0.093	1.000
5F	792.8	1207.0	414.1	3739.6	0.111	1.000
4F	799.0	1217.7	418.8	3824.9	0.109	1.000
3F	802.3	1229.8	427.5	3760.5	0.114	1.000
2F	806.4	1270.4	464.0	3567.2	0.130	1.000
1F	809.6	1245.2	435.6	3088.5	0.141	1.000

Y 方向

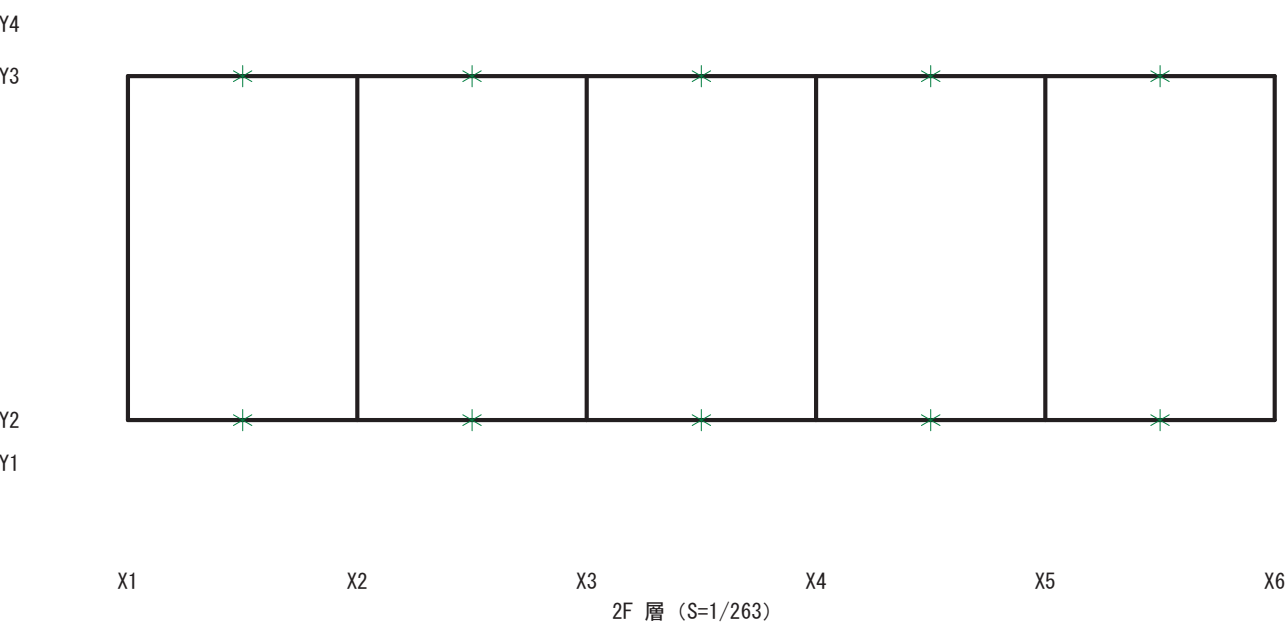
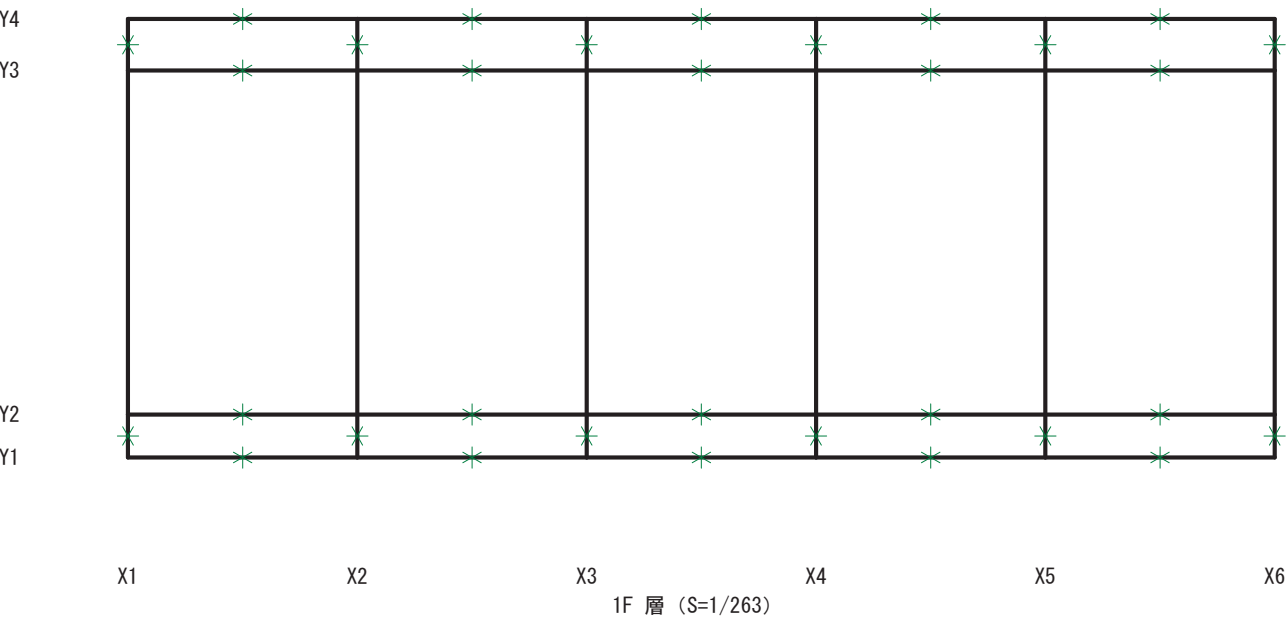
階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1343. 7	0. 000	1. 000
5F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1305. 9	0. 000	1. 000
4F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1289. 9	0. 000	1. 000
3F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1279. 2	0. 000	1. 000
2F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1268. 2	0. 000	1. 000
1F	2000. 0	2000. 0	0. 0	1268. 1	0. 000	1. 000

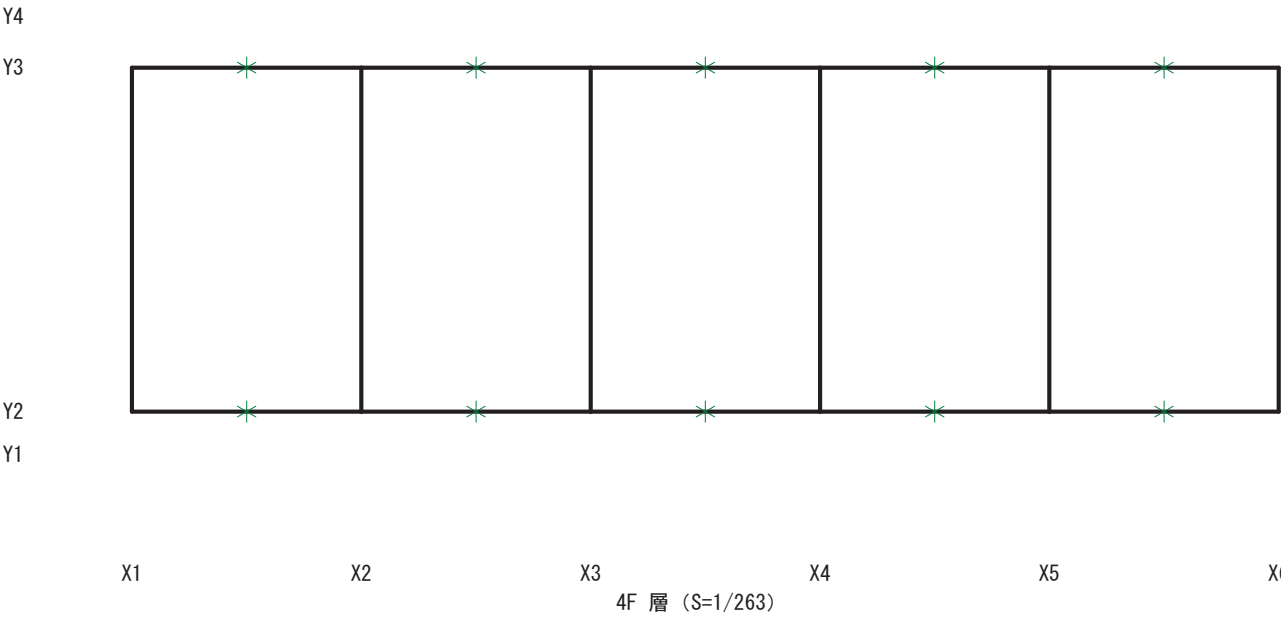
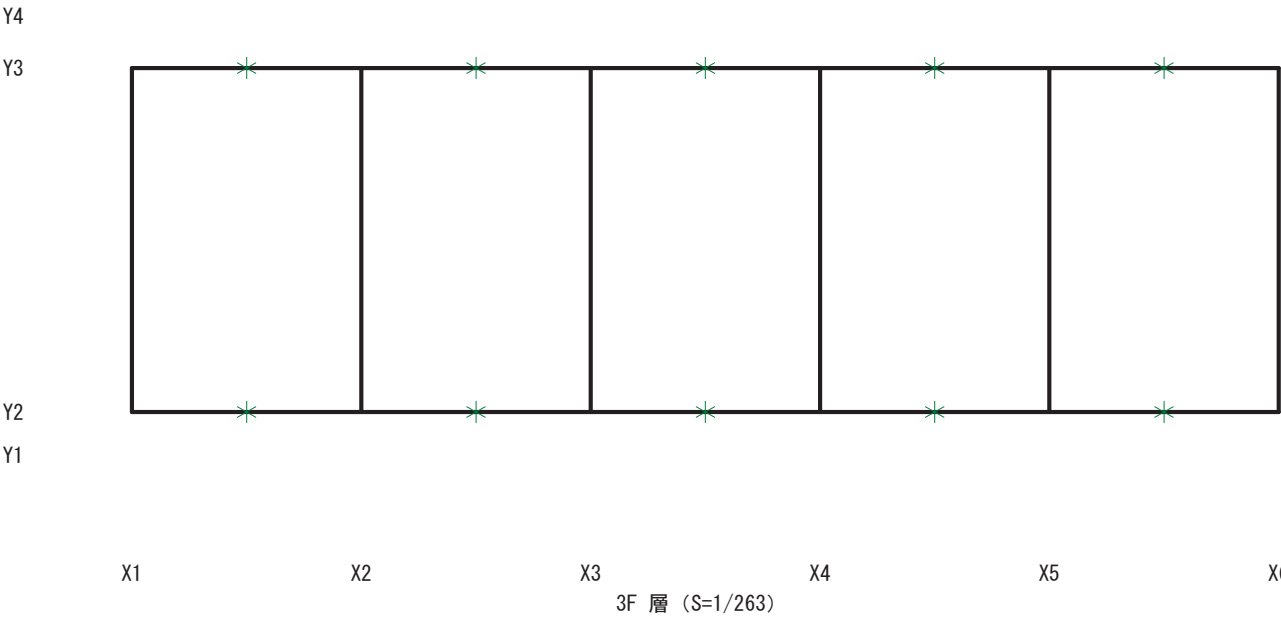
A-4. 断面計算結果

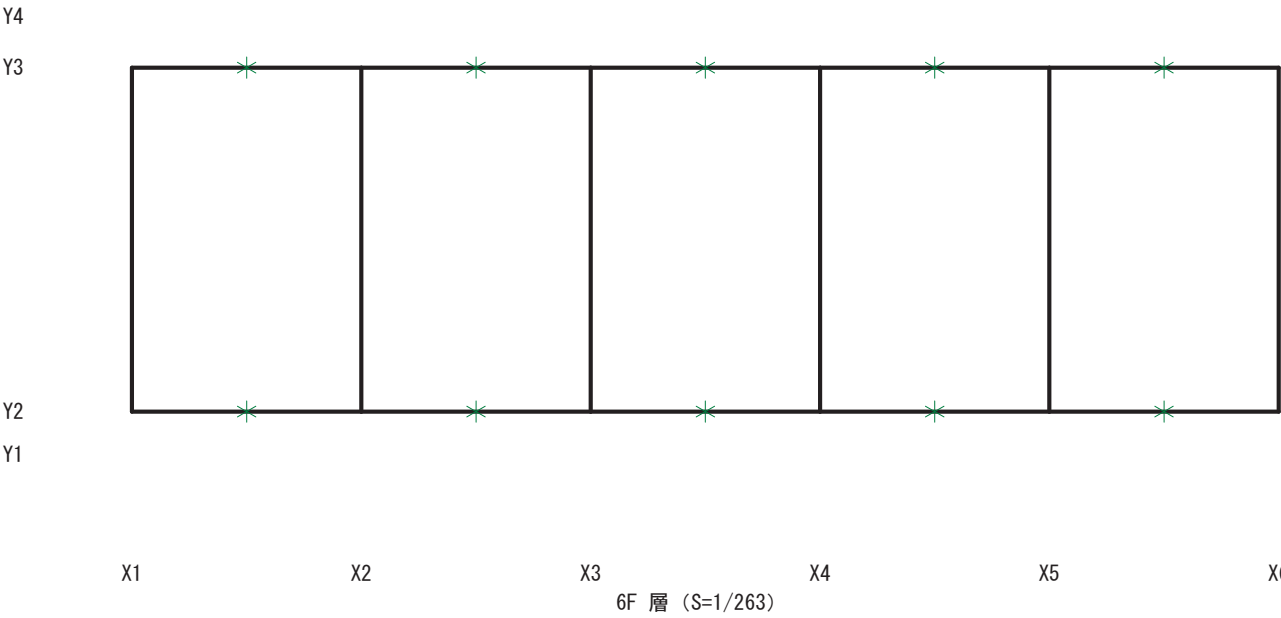
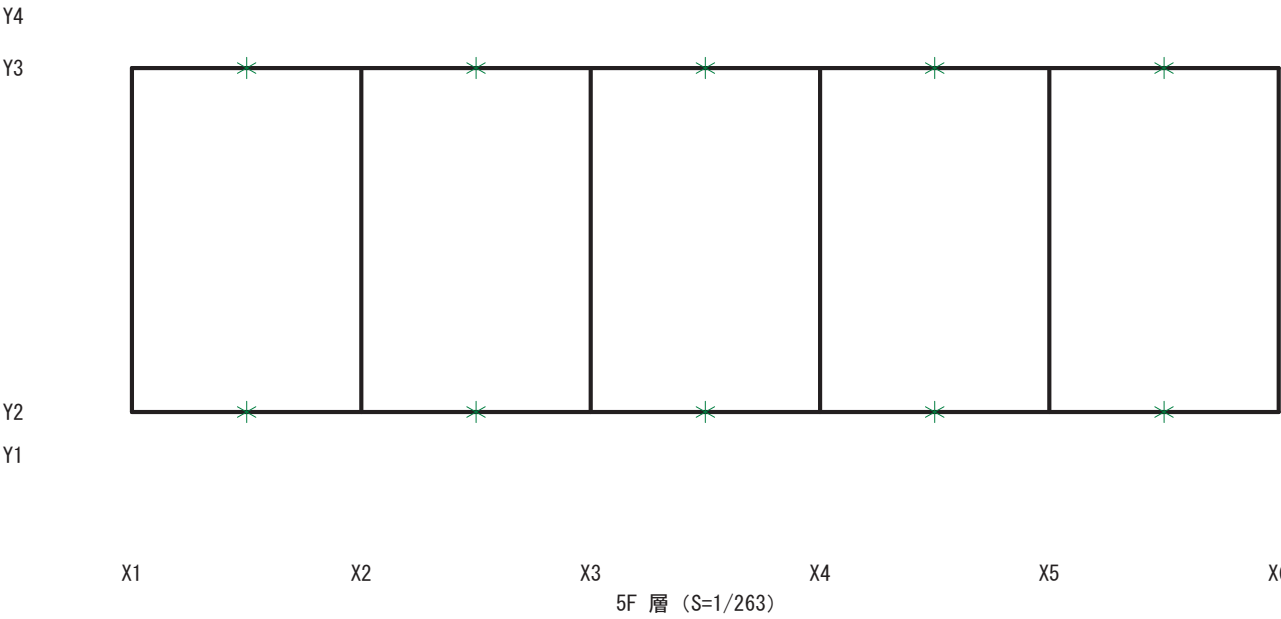
A-4. 3 RCの断面計算

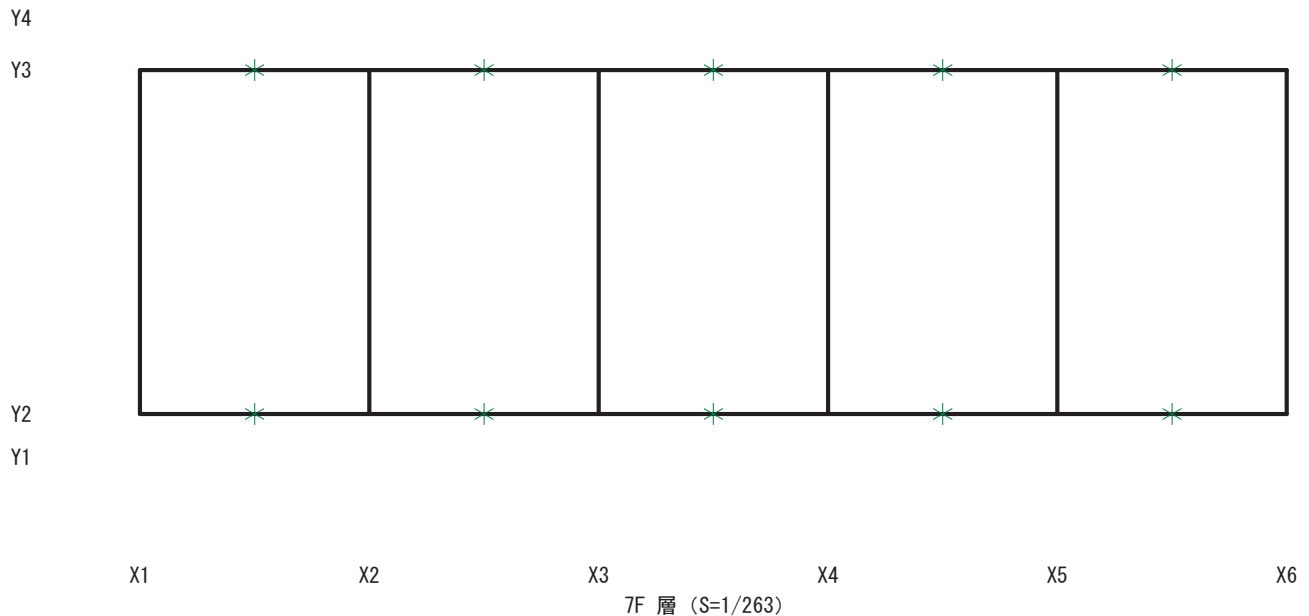
A-4. 3. 1 RCはりの断面計算

(1) RCはりの計算指定









(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

$$Q_d = \text{Min} \{ Q_o + a \cdot (\sum (M_y) / L'), Q_L + n \cdot Q_E \}$$
 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
RC規準(1999)15条(6)式による
部材の中のM/Qの最大値を用いてM/(Q・d)の計算を行います
 - ウ) せん断補強筋比
Pwmax = 1.20 %
Pwmin = 0.20 %
 - エ) せん断力の判定
(設計せん断力/許容せん断力) ≤ 1.00 をOKとする
- 5) 付着の検討
RC規準(1991)17条(27)～(28)式による
- 6) 定着の検討
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
 $0.25 \times N_L \times C_i$ 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

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、[〇〇〇-〇〇〇軸]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 $l_0/4$ 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。
応力	MI	kN・m 長期曲げモーメントで、左端、右端は指定された断面計算位置の値。
	Ms. U(D)	kN・m 断面計算位置の最大短期曲げモーメント(上(下)端引張)の値。
	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)
	Ql	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)
断面	材質	N/mm ² Fc: コンクリートの材質で、Fcは普通コンクリート、Lcは軽量コンクリート。()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
	j. U(D)	cm 曲げ材の応力中心距離 $(7/8) \cdot d. U$ ($(7/8) \cdot d. D$)
	被り/sat	cm, 10 ⁻² cm ² ①/②: ①はかぶり厚(上端: 下端)、②はMyに考慮するスラブ筋断面積
	上端筋 下端筋	入力した鉄筋本数で、2段筋の場合は上端筋1(下端筋1)が外側、上端筋2(下端筋2)が内側の鉄筋を示します。算定計算では求めた鉄筋本数を示します。下段が□×D□と表示されている場合は、その本数がX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)	cm ² 上(下)端鉄筋断面積
曲げ	pt. U(D)	% 鉄筋比で、 $At. U/bd$ ($At. D/db$)
	Mai	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。
	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
せん断	My. U(D)	kN・m 上(下)端引張となる降伏曲げモーメント
	L' (L)	cm ①(②): ①は、はりうちのり長さ、②は、はり軸心間の長さ
	Qd. 正(負)	kN 地震時設計用せん断力で、正は正加力時、負は負加力時。
	Qd	kN Qd/Qa が最大となる時のQd
	L. no	上記のQdの荷重ケース記号(注2)
	Qd/bj	N/cm ² 短期で最大となるせん断応力度
	a	はりのせん断スパン比 (M/Qd) による割増係数で、(l)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
	Qal	kN 長期許容せん断力
	Qas. 正(負)	kN 地震時短期許容せん断力で、正は正加力時、負は負加力時。X形配筋のときはX形主筋による分は含みません。
	Qax	kN X形配筋による短期許容せん断力
	判定	せん断力に対する判定結果(注1)
付着	Ta. U(D)	N/mm ² 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。
	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1991年版の場合は、同規準(28)式で求めます。
	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 $Ld \leq Ld1$ の場合にOK。使用基準がRC規準1999年版では、 $Ld \leq Ld1$ 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。R C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R C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
WS1	風圧時フレーム方向正加力 (積雪考慮)	WS3	風圧時直交方向正加力 (積雪考慮)
WS2	風圧時フレーム方向負加力 (積雪考慮)	WS4	風圧時直交方向負加力 (積雪考慮)

断面名			FG2 (3)			FG2 (3)			FG2 (3)		
部材位置			Y17レ-Δ1F層[X1-X2]			Y17レ-Δ1F層[X2-X3]			Y17レ-Δ1F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
応力	MI		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
		D	0.0	35.3	0.0	0.0	16.2	0.0	0.0	22.4	0.0
	L. no		K1/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
	QI		22.7	-6.4	-35.4	30.6	1.6	-27.4	29.0	0.0	-29.0
	Qs		22.7	6.4	35.4	30.6	1.6	27.4	29.0	0.0	29.0
L. no			K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	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
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat		5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55		
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	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
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	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		
せん断	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)		800.0 (800.0)			800.0 (800.0)			800.0 (800.0)		
	Qd	正	22.7	6.4	35.4	30.6	1.6	27.4	29.0	0.0	29.0
		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	
	L. no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		20.56	5.77	32.10	27.76	1.42	24.91	26.33	0.00	26.33
	a	l	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		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	156.5	156.5	156.5
	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	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.23L		0.36L	0.31L		0.28L	0.29L		0.29L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	400.0		400.0	400.0		400.0	400.0		400.0
		D	400.0		400.0	400.0		400.0	400.0		400.0
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		FG2 (3)			FG2 (3)			FG (3)		
部材位置		Y17レ-Δ1F層[X4-X5]			Y17レ-Δ1F層[X5-X6]			Y27レ-Δ1F層[X1-X2]		
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(35)	(400)	(35)
応力	MI	38.3	-16.2	50.9	50.9	-35.3	0.0	59.4	-167.2	250.2
	Ms	U	38.3	0.0	50.9	50.9	0.0	255.1	0.0	390.7
		D	0.0	16.2	0.0	0.0	35.3	136.3	194.7	0.0
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
	QI	27.4	-1.6	-30.6	35.4	6.4	-22.7	121.1	-23.8	-168.8
	Qs	27.4	1.6	30.6	35.4	6.4	22.7	167.2	69.9	214.9
	L. no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	30.0	30.0	30.0	30.0	30.0	30.0	70.0	70.0	70.0
	D	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	140.0	140.0	140.0
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	127.5	127.5	127.5
		D	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	127.5	127.5	127.5
	j	U	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	111.5	111.5	111.5
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	111.5	111.5	111.5
	被り/sat	5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10		
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		2						6-D32	6-D32	6-D32
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		2						6-D32	6-D32	6-D32
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
		形ピッチ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
曲げ	at	U	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	95.28	95.28	95.28
		D	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	95.28	95.28	95.28
	pt	U	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.07	1.07	1.07
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.07	1.07	1.07
	Mal	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	2113.0	2113.0	2113.0
	Mas	U	267.2	267.2	267.2	267.2	267.2	4226.1	4226.1	4226.1
		D	267.2	267.2	267.2	267.2	267.2	4226.1	4226.1	4226.1
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	355.7		355.7	355.7		355.7	4954.0	4954.0
		D	312.1		312.1	312.1		312.1	4689.7	4689.7
	L' (L)	800.0 (800.0)			800.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	27.4	1.6	30.6	35.4	6.4	22.7	52.0	92.9
		負	27.4	1.6	30.6	35.4	6.4	22.7	190.2	45.2
	Qd	27.4	1.6	30.6	35.4	6.4	22.7	190.2	92.9	237.9
	L. no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj	24.91	1.42	27.76	32.10	5.77	20.56	24.36	11.90	30.47
	a	l	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.850	1.850
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.113	1.113	1.113
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	1.137	1.137	1.137
	Qal	156.5	156.5	156.5	156.5	156.5	156.5	1854.3	1854.3	1854.3
	Qas	正	235.7	235.7	235.7	235.7	235.7	2109.5	2109.5	2109.5
		負	235.7	235.7	235.7	235.7	235.7	2004.6	2004.6	2004.6
	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
付着	Ta	U	0.28L		0.31L	0.36L		0.23L	0.14S	0.13L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.04S	0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
	Ld1	U	400.0		400.0	400.0		400.0	365.0	365.0
		D	400.0		400.0	400.0		400.0	365.0	365.0
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

断面名			G1A (3)			G1A (3)			G1A (3)		
部材位置			Y27ﾌﾚ-ﾒ2F層[X1-X2]			Y27ﾌﾚ-ﾒ3F層[X1-X2]			Y27ﾌﾚ-ﾒ4F層[X1-X2]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期		(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
応力	MI		119.3	-68.8	135.4	120.3	-68.7	134.7	120.5	-68.6	134.6
	Ms	U	237.6	0.0	249.8	252.9	0.0	263.6	261.1	0.0	270.0
		D	0.0	70.7	0.0	12.3	70.5	0.0	20.1	71.2	0.8
	L. no		K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	QI		91.4	-2.0	-95.5	91.6	-1.8	-95.2	91.7	-1.8	-95.2
	Qs		123.3	33.9	127.3	127.5	37.6	131.1	129.5	39.6	133.0
L. no			K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0
	D		55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5
		D	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5
	j	U	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7
		D	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	下端筋	1	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22
		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・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22
		D	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22
	pt	U	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11
		D	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11
	Mal		200.2	143.0	200.2	200.2	143.0	200.2	200.2	143.0	200.2
	Mas	U	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2
		D	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2
判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	417.2		417.2	417.2		417.2	417.2		417.2
		D	369.0		369.0	369.0		369.0	369.0		369.0
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	14.3	49.8	143.2	14.3	55.5	149.0	14.3	58.5	151.9
		負	139.2	45.8	14.3	145.4	51.9	14.3	148.4	54.9	14.3
	Qd		139.2	49.8	143.2	145.4	55.5	149.0	148.4	58.5	151.9
	L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		76.00	26.16	78.19	79.36	29.17	81.32	81.00	30.71	82.92
	a	l	1.000	1.017	1.000	1.000	1.019	1.000	1.000	1.019	1.000
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564
	Qal		209.8	220.6	209.8	209.8	221.0	209.8	209.8	221.0	209.8
Qas	正	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	
	負	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.81S		0.84S	0.85S		0.87S	0.87S		0.89S
		D	0.00		0.00	0.08S		0.00	0.08S		0.08S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		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
		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		G1A (3)			G1A (3)			G1A (3)			
部材位置		Y27レ-Δ5F層[X1-X2]			Y27レ-Δ6F層[X1-X2]			Y27レ-Δ7F層[X1-X2]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
応力	MI	119.2	-69.1	134.9	124.6	-67.4	133.0	132.2	-90.0	173.4	
	Ms	U	248.1	0.0	257.5	231.1	0.0	235.3	206.2	0.0	240.6
		D	9.7	72.3	0.0	0.0	69.5	0.0	0.0	93.4	0.0
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	
	QI	91.5	-2.0	-95.4	92.4	-1.1	-94.5	110.3	-5.1	-120.6	
	Qs	125.9	36.4	129.9	121.0	29.7	123.1	129.6	24.5	139.9	
L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	
	D	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	
	d	U	46.5	48.4	46.5	48.4	48.4	48.4	48.4	48.4	48.4
		D	46.5	48.4	46.5	48.4	48.4	48.4	48.4	48.4	48.4
	j	U	40.7	42.3	40.7	42.3	42.3	42.3	42.3	42.3	42.3
		D	40.7	42.3	40.7	42.3	42.3	42.3	42.3	42.3	42.3
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22
		2	2-D22		2-D22						
	下端筋	1	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22	5-D22
		2	2-D22		2-D22						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形状・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	23.22	15.48	23.22	19.35	19.35	19.35	19.35	19.35	19.35
		D	23.22	15.48	23.22	19.35	19.35	19.35	19.35	19.35	19.35
	pt	U	1.11	0.71	1.11	0.89	0.89	0.89	0.89	0.89	0.89
		D	1.11	0.71	1.11	0.89	0.89	0.89	0.89	0.89	0.89
	Mas	U	200.2	143.0	200.2	176.6	176.6	176.6	176.6	176.6	176.6
		D	321.2	229.4	321.2	283.4	283.4	283.4	283.4	283.4	283.4
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	417.2		417.2	369.7		369.7	369.7		369.7
		D	369.0		369.0	319.6		319.6	319.6		319.6
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	14.3	53.6	147.1	1.0	44.0	137.4	21.0	34.2	149.6
		負	143.1	49.7	14.3	135.3	41.9	1.0	139.3	23.9	21.0
	Qd	143.1	53.6	147.1	135.3	44.0	137.4	139.3	34.2	149.6	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	78.14	28.17	80.29	71.07	23.10	72.17	73.16	17.94	78.56	
	a	l	1.000	1.019	1.000	1.023	1.023	1.023	1.007	1.007	1.007
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	
Qal	209.8	221.0	209.8	215.7	215.7	215.7	213.4	213.4	213.4		
Qas	正	315.6	328.0	315.6	319.4	319.4	319.4	319.4	319.4	319.4	
		315.6	328.0	315.6	319.4	319.4	319.4	319.4	319.4	319.4	
	Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
		判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ta	U	0.84S		0.86S	0.62L		0.64L	0.74L		0.81L
		D	0.08S		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	215.5		215.5	365.0		365.0	365.0		365.0
		D	226.5		226.5	365.0		365.0	365.0		365.0
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名			FG (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y27レ-Δ1F層[X2-X3]			Y27レ-Δ2F層[X2-X3]			Y27レ-Δ3F層[X2-X3]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期		(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
応力	MI		240.7	-100.3	202.7	127.1	-64.4	126.5	127.3	-64.3	126.5
	Ms	U	349.2	0.0	321.8	229.7	0.0	229.4	243.9	0.0	243.5
		D	0.0	105.6	0.0	0.0	64.6	0.0	0.0	64.5	0.0
	L. no		K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
	QI		149.7	4.8	-140.2	91.1	0.1	-90.9	91.1	0.1	-90.9
	Qs		180.9	35.9	171.4	119.2	28.2	119.1	123.1	32.1	122.9
L. no			K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		70.0	70.0	70.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0
	D		140.0	140.0	140.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	127.5	127.5	127.5	46.2	48.4	46.2	46.2	48.4	46.2
		D	127.5	127.5	127.5	46.2	48.4	46.2	46.2	48.4	46.2
	j	U	111.5	111.5	111.5	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3	40.4
		D	111.5	111.5	111.5	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3	40.4
	被り/sat		5.0, 5.0/ 7.10			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	下端筋	1	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	STP	径	D16	D16	D16	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	95.28	95.28	95.28	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35
		D	95.28	95.28	95.28	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35
	pt	U	1.07	1.07	1.07	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
		D	1.07	1.07	1.07	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
	Mal		2113.0	2113.0	2113.0	165.4	107.9	165.4	165.4	107.9	165.4
	Mas	U	4226.1	4226.1	4226.1	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5
		D	4226.1	4226.1	4226.1	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5
判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	4954.0		4954.0	352.9		352.9	352.9		352.9
		D	4689.7		4689.7	305.1		305.1	305.1		305.1
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	102.9	42.0	187.0	0.8	42.2	133.1	0.8	47.9	138.9
		負	196.5	51.5	93.4	133.3	42.3	0.8	139.1	48.1	0.8
	Qd		196.5	51.5	187.0	133.3	42.3	133.1	139.1	48.1	138.9
	L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj	25.16	6.60	23.95	82.50	25.00	82.40	86.08	28.42	85.96	
		l	1.769	1.769	1.769	1.000	1.029	1.000	1.000	1.028	1.000
		s. 正	1.048	1.048	1.048	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.210	1.210	1.210	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		1.137	1.137	1.137	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635
	Qal		1804.6	1804.6	1804.6	196.2	209.4	196.2	196.2	209.3	196.2
Qas	正	2048.9	2048.9	2048.9	295.1	309.2	295.1	295.1	309.2	295.1	
	負	2199.2	2199.2	2199.2	295.1	309.2	295.1	295.1	309.2	295.1	
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.11L		0.10L	0.64L		0.64L	0.98S		0.98S
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	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
判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置		Y27レ-4F層[X2-X3]			Y27レ-45F層[X2-X3]			Y27レ-46F層[X2-X3]		
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
応力	MI	127.2	-64.4	126.5	127.6	-64.3	126.3	126.6	-64.6	126.8
	Ms	U	249.0	0.0	248.8	237.2	0.0	236.6	219.5	0.0
		D	0.0	64.6	0.0	0.0	64.6	0.0	0.0	64.7
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1
	QI	91.1	0.1	-90.9	91.1	0.2	-90.8	91.0	-0.0	-91.0
	Qs	124.5	33.5	124.3	121.2	30.3	120.9	116.5	25.5	116.5
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)			Fc27 (Fc = 27.00)		
	鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
		D	46.2	48.4	46.2	46.2	48.4	46.2	46.2	48.4
	j	U	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3
		D	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22		2-D22
	下端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22		2-D22
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61
		D	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61
	pt	U	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60
		D	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60
	Mas	U	165.4	107.9	165.4	165.4	107.9	165.4	164.4	107.3
		D	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5	263.8	172.2
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	352.9		352.9	352.9		352.9	352.9	
		D	305.1		305.1	305.1		305.1	305.1	
	L' (L)	730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	0.8	50.1	141.0	0.8	45.0	136.0	0.8	38.3
		負	141.2	50.3	0.8	136.3	45.3	0.8	129.2	38.2
	Qd	141.2	50.3	141.0	136.3	45.3	136.0	129.2	38.3	129.2
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj	87.41	29.69	87.30	84.36	26.78	84.17	79.97	22.61	80.00
	a	l	1.000	1.028	1.000	1.000	1.027	1.000	1.000	1.031
		s. 正	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
	pw	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635
	QaI	196.2	209.3	196.2	196.2	209.1	196.2	191.3	204.4	191.3
	Qas	正	295.1	309.2	295.1	295.1	309.2	295.1	287.8	301.6
		負	295.1	309.2	295.1	295.1	309.2	295.1	287.8	301.6
	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
付着	Ta	U	1.00S		1.00S	0.64L		0.64L	0.64L	
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	
	Ld1	U	215.5		215.5	215.5		215.5	215.5	
		D	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			G1 (3)			FG (3)			G1 (3)			
部材位置			Y27ﾌﾚｰﾑ7F層[X2-X3]			Y27ﾌﾚｰﾑ1F層[X3-X4]			Y27ﾌﾚｰﾑ2F層[X3-X4]			
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期		(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
応力	MI		160.6	-79.3	156.0	204.7	-117.3	204.7	126.8	-64.4	126.8	
	Ms	U	219.6	0.0	215.7	331.6	0.0	331.6	230.1	0.0	230.1	
		D	0.0	79.6	0.0	0.0	117.3	0.0	0.0	64.4	0.0	
	L. no		K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K4	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	
	QI		113.4	0.6	-112.2	145.0	0.0	-145.0	91.0	-0.0	-91.0	
	Qs		129.6	16.8	128.5	179.7	34.8	179.7	119.3	28.3	119.3	
L. no			K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc27 (Fc = 27.00)			Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			
	b		40.0	40.0	40.0	70.0	70.0	70.0	40.0	40.0	40.0	
	D		55.0	55.0	55.0	140.0	140.0	140.0	55.0	55.0	55.0	
	d	U	46.2	48.4	46.2	127.5	127.5	127.5	46.2	48.4	46.2	
		D	46.2	48.4	46.2	127.5	127.5	127.5	46.2	48.4	46.2	
	j	U	40.4	42.3	40.4	111.5	111.5	111.5	40.4	42.3	40.4	
		D	40.4	42.3	40.4	111.5	111.5	111.5	40.4	42.3	40.4	
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10			4.0, 4.0/ 3.55			
	上端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22	
		2	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	
	下端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32	3-D22	3-D22	3-D22	
		2	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	
	STP	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	D13	D13	D13	
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	
	曲げ	at	U	19.35	11.61	19.35	95.28	95.28	95.28	19.35	11.61	19.35
			D	19.35	11.61	19.35	95.28	95.28	95.28	19.35	11.61	19.35
pt		U	1.05	0.60	1.05	1.07	1.07	1.07	1.05	0.60	1.05	
		D	1.05	0.60	1.05	1.07	1.07	1.07	1.05	0.60	1.05	
Mal		164.4	107.3	164.4	2113.0	2113.0	2113.0	165.4	107.9	165.4		
Mas		U	263.8	172.2	263.8	4226.1	4226.1	4226.1	265.5	173.1	265.5	
		D	263.8	172.2	263.8	4226.1	4226.1	4226.1	265.5	173.1	265.5	
判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK		
せん断	My	U	352.9		352.9	4954.0		4954.0	352.9		352.9	
		D	305.1		305.1	4689.7		4689.7	305.1		305.1	
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			
	Qd	正	22.7	23.8	136.6	92.8	52.1	197.1	0.8	42.5	133.4	
		負	137.7	25.0	22.7	197.1	52.1	92.8	133.4	42.5	0.8	
	Qd		137.7	25.0	136.6	197.1	52.1	197.1	133.4	42.5	133.4	
	L. no		K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj		85.26	14.74	84.54	25.24	6.68	25.24	82.59	25.09	82.59	
	a	l	1.000	1.018	1.000	1.898	1.898	1.898	1.000	1.030	1.000	
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.097	1.097	1.097	1.000	1.000	1.000	
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.097	1.097	1.097	1.000	1.000	1.000	
	pw		0.635	0.635	0.635	1.137	1.137	1.137	0.635	0.635	0.635	
	Qal		191.3	202.7	191.3	1884.1	1884.1	1884.1	196.2	209.6	196.2	
	Qas	正	287.8	301.6	287.8	2094.3	2094.3	2094.3	295.1	309.2	295.1	
負		287.8	301.6	287.8	2094.3	2094.3	2094.3	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		
付着	Ta	U	0.80L		0.79L	0.11L		0.11L	0.64L		0.64L	
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0	
	Ld1	U	215.5		215.5	365.0		365.0	215.5		215.5	
		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		

断面名		G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)			
部材位置		Y27ﾌﾚ-Δ3F層[X3-X4]			Y27ﾌﾚ-Δ4F層[X3-X4]			Y27ﾌﾚ-Δ5F層[X3-X4]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
応力	MI	126.7	-64.5	126.7	126.7	-64.5	126.7	126.7	-64.5	126.7	
	Ms	U	244.1	0.0	244.1	249.5	0.0	249.5	237.4	0.0	237.4
		D	0.0	64.5	0.0	0.0	64.5	0.0	0.0	64.5	0.0
	L. no	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	
	QI	91.0	-0.0	-91.0	91.0	-0.0	-91.0	91.0	-0.0	-91.0	
	Qs	123.1	32.1	123.1	124.6	33.6	124.6	121.3	30.3	121.3	
L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	下端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	形状・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	
曲げ	at	U	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35
		D	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35
	pt	U	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
		D	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
	Mal		165.4	107.9	165.4	165.4	107.9	165.4	165.4	107.9	165.4
		U	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5
	D	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5	265.5	173.1	265.5	
判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK		
せん断	My	U	352.9		352.9	352.9		352.9	352.9		352.9
		D	305.1		305.1	305.1		305.1	305.1		305.1
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	0.8	48.2	139.2	0.8	50.4	141.4	0.8	45.5	136.5
		負	139.2	48.2	0.8	141.4	50.4	0.8	136.5	45.5	0.8
	Qd		139.2	48.2	139.2	141.4	50.4	141.4	136.5	45.5	136.5
	L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		86.15	28.49	86.15	87.52	29.80	87.52	84.46	26.87	84.46
	a	l	1.000	1.031	1.000	1.000	1.031	1.000	1.000	1.031	1.000
		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
	QaI		196.2	209.6	196.2	196.2	209.6	196.2	196.2	209.6	196.2
	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	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.98S		0.98S	1.00S		1.00S	0.97S		0.97S
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		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
		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			G1 (3)			G1 (3)			FG (3)		
部材位置			Y27ﾌﾚｰﾑ6F層[X3-X4]			Y27ﾌﾚｰﾑ7F層[X3-X4]			Y27ﾌﾚｰﾑ1F層[X4-X5]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期		(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
応力	MI		126.8	-64.4	126.8	157.2	-80.3	157.2	202.7	-100.3	240.7
	Ms	U	220.2	0.0	220.2	217.5	0.0	217.5	321.8	0.0	349.2
		D	0.0	64.4	0.0	0.0	80.3	0.0	0.0	105.6	0.0
	L. no		K2/K1	K1/K4	K1/K1	K2/K1	K1/K3	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
	QI		91.0	-0.0	-91.0	112.8	-0.0	-112.8	140.2	-4.8	-149.7
	Qs		116.6	25.6	116.6	129.3	16.5	129.3	171.4	35.9	180.9
L. no			K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27 (Fc = 27.00)			Fc27 (Fc = 27.00)			Fc30 (Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	40.0	70.0	70.0	70.0
	D		55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	140.0	140.0	140.0
	d	U	46.2	48.4	46.2	46.2	48.4	46.2	127.5	127.5	127.5
		D	46.2	48.4	46.2	46.2	48.4	46.2	127.5	127.5	127.5
	j	U	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3	40.4	111.5	111.5	111.5
		D	40.4	42.3	40.4	40.4	42.3	40.4	111.5	111.5	111.5
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10		
	上端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32
	下端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	6-D32	6-D32	6-D32
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	6-D32	6-D32	6-D32
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
曲げ	at	U	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	95.28	95.28	95.28
		D	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	95.28	95.28	95.28
	pt	U	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.07	1.07	1.07
		D	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.07	1.07	1.07
	Mal		164.4	107.3	164.4	164.4	107.3	164.4	2113.0	2113.0	2113.0
	Mas	U	263.8	172.2	263.8	263.8	172.2	263.8	4226.1	4226.1	4226.1
		D	263.8	172.2	263.8	263.8	172.2	263.8	4226.1	4226.1	4226.1
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	352.9		352.9	352.9		352.9	4954.0		4954.0
		D	305.1		305.1	305.1		305.1	4689.7		4689.7
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	0.8	38.4	129.3	22.7	24.8	137.6	93.4	51.5	196.5
		負	129.3	38.4	0.8	137.6	24.8	22.7	187.0	42.0	102.9
	Qd		129.3	38.4	129.3	137.6	24.8	137.6	187.0	51.5	196.5
	L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		80.06	22.67	80.06	85.15	14.64	85.15	23.95	6.60	25.16
	a	l	1.000	1.030	1.000	1.000	1.030	1.000	1.769	1.769	1.769
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.210	1.210	1.210
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.048	1.048	1.048
	pw		0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	1.137	1.137	1.137
	Qal		191.3	204.3	191.3	191.3	204.3	191.3	1804.6	1804.6	1804.6
Qas	正	287.8	301.6	287.8	287.8	301.6	287.8	2199.2	2199.2	2199.2	
	負	287.8	301.6	287.8	287.8	301.6	287.8	2048.9	2048.9	2048.9	
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.64L		0.64L	0.80L		0.80L	0.10L		0.11L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	215.5		215.5	215.5		215.5	365.0		365.0
		D	226.5		226.5	226.5		226.5	365.0		365.0
判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)			
部材位置		Y27ﾌﾚｰﾑ2F層[X4-X5]			Y27ﾌﾚｰﾑ3F層[X4-X5]			Y27ﾌﾚｰﾑ4F層[X4-X5]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
応力	MI	126.5	-64.4	127.1	126.5	-64.3	127.3	126.5	-64.4	127.2	
	Ms	U	229.4	0.0	229.7	243.5	0.0	243.9	248.8	0.0	249.0
		D	0.0	64.6	0.0	0.0	64.5	0.0	0.0	64.6	0.0
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	
	QI	90.9	-0.1	-91.1	90.9	-0.1	-91.1	90.9	-0.1	-91.1	
	Qs	119.1	28.2	119.2	122.9	32.1	123.1	124.3	33.5	124.5	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			
	上端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	下端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		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	
曲げ	at	U	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35
		D	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35
	pt	U	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
		D	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
	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
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	352.9		352.9	352.9		352.9	352.9		352.9
		D	305.1		305.1	305.1		305.1	305.1		305.1
	L' (L)	730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			
	Qd	正	0.8	42.3	133.3	0.8	48.1	139.1	0.8	50.3	141.2
		負	133.1	42.2	0.8	138.9	47.9	0.8	141.0	50.1	0.8
	Qd	133.1	42.3	133.3	138.9	48.1	139.1	141.0	50.3	141.2	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	82.40	25.00	82.50	85.96	28.42	86.08	87.30	29.69	87.41	
	a	l	1.000	1.029	1.000	1.000	1.028	1.000	1.000	1.028	1.000
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		pw	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635
	Qal	196.2	209.4	196.2	196.2	209.3	196.2	196.2	209.3	196.2	
	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	0.0	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.64L		0.64L	0.98S		0.98S	1.00S		1.00S
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		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
		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			G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y27レ-Δ5F層[X4-X5]			Y27レ-Δ6F層[X4-X5]			Y27レ-Δ7F層[X4-X5]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期		(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)
応力	MI		126.3	-64.3	127.6	126.8	-64.6	126.6	156.0	-79.3	160.6
	Ms	U	236.6	0.0	237.2	220.0	0.0	219.5	215.7	0.0	219.6
		D	0.0	64.6	0.0	0.0	64.7	0.0	0.0	79.6	0.0
	L. no		K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
	QI		90.8	-0.2	-91.1	91.0	0.0	-91.0	112.2	-0.6	-113.4
	Qs		120.9	30.3	121.2	116.5	25.5	116.5	128.5	16.8	129.6
L. no			K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)			Fc27 (Fc = 27.00)			Fc27 (Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	下端筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		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
	曲げ	at	U	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61	19.35	19.35	11.61
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
		D	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05	1.05	0.60	1.05
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	
せん断	My	U	352.9		352.9	352.9		352.9	352.9		352.9
		D	305.1		305.1	305.1		305.1	305.1		305.1
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	0.8	45.3	136.3	0.8	38.2	129.2	22.7	25.0	137.7
		負	136.0	45.0	0.8	129.2	38.3	0.8	136.6	23.8	22.7
	Qd		136.0	45.3	136.3	129.2	38.3	129.2	136.6	25.0	137.7
	L. no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		84.17	26.78	84.36	80.00	22.61	79.97	84.54	14.74	85.26
	a	l	1.000	1.027	1.000	1.000	1.031	1.000	1.000	1.018	1.000
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635	0.635
	Qal		196.2	209.1	196.2	191.3	204.4	191.3	191.3	202.7	191.3
	Qas	正	295.1	309.2	295.1	287.8	301.6	287.8	287.8	301.6	287.8
		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		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.64L		0.64L	0.64L		0.64L	0.79L		0.80L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		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
		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		FG (3)			G1A (3)			G1A (3)			
部材位置		Y27ﾌﾚｰﾑ1F層[X5-X6]			Y27ﾌﾚｰﾑ2F層[X5-X6]			Y27ﾌﾚｰﾑ3F層[X5-X6]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
応力	MI	250.2	-167.2	59.4	135.4	-68.8	119.3	134.7	-68.7	120.3	
	Ms	U	390.7	0.0	255.1	249.8	0.0	237.6	263.6	0.0	252.9
		D	0.0	194.7	136.3	0.0	70.7	0.0	0.0	70.5	12.3
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	168.8	23.8	-121.1	95.5	2.0	-91.4	95.2	1.8	-91.6	
	Qs	214.9	69.9	167.2	127.3	33.9	123.3	131.1	37.6	127.5	
L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	70.0	70.0	70.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	
	D	140.0	140.0	140.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	
	d	U	127.5	127.5	127.5	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5
		D	127.5	127.5	127.5	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5
	j	U	111.5	111.5	111.5	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7
		D	111.5	111.5	111.5	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7
	被り/sat		5.0, 5.0/ 7.10			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D32	6-D32	6-D32	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22
		2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	下端筋	1	6-D32	6-D32	6-D32	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22
		2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22
	STP	径	D16	D16	D16	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	95.28	95.28	95.28	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22
		D	95.28	95.28	95.28	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22
	pt	U	1.07	1.07	1.07	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11
		D	1.07	1.07	1.07	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11
	Mas	U	4226.1	4226.1	4226.1	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2
		D	4226.1	4226.1	4226.1	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	4954.0		4954.0	417.2		417.2	417.2	417.2	
		D	4689.7		4689.7	369.0		369.0	369.0	369.0	
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	99.7	45.2	190.2	14.3	45.8	139.2	14.3	51.9	145.4
		負	237.9	92.9	52.0	143.2	49.8	14.3	149.0	55.5	14.3
	Qd	237.9	92.9	190.2	143.2	49.8	139.2	149.0	55.5	145.4	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	30.47	11.90	24.36	78.19	26.16	76.00	81.32	29.17	79.36	
		l	1.850	1.850	1.850	1.000	1.017	1.000	1.000	1.019	1.000
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.113	1.113	1.113	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	1.137	1.137	1.137	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	
Qal	1854.3	1854.3	1854.3	209.8	220.6	209.8	209.8	221.0	209.8		
	正	2004.6	2004.6	2004.6	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	
		負	2109.5	2109.5	2109.5	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	0.13L		0.14S	0.84S		0.81S	0.87S	0.85S	
		D	0.00		0.04S	0.00		0.00	0.00	0.08S	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
	Ld1	U	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	
判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		

断面名		G1A (3)			G1A (3)			G1A (3)			
部材位置		Y27ﾌﾚｰﾑ4F層[X5-X6]			Y27ﾌﾚｰﾑ5F層[X5-X6]			Y27ﾌﾚｰﾑ6F層[X5-X6]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	(35)	(400)	(35)	
応力	MI	134.6	-68.6	120.5	134.9	-69.1	119.2	133.0	-67.4	124.6	
	Ms	U	270.0	0.0	261.1	257.5	0.0	248.1	235.3	0.0	231.1
		D	0.8	71.2	20.1	0.0	72.3	9.7	0.0	69.5	0.0
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K1	
	QI	95.2	1.8	-91.7	95.4	2.0	-91.5	94.5	1.1	-92.4	
	Qs	133.0	39.6	129.5	129.9	36.4	125.9	123.1	29.7	121.0	
L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	
	D	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	
	d	U	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5	48.4	48.4	48.4
		D	46.5	48.4	46.5	46.5	48.4	46.5	48.4	48.4	48.4
	j	U	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7	42.3	42.3	42.3
		D	40.7	42.3	40.7	40.7	42.3	40.7	42.3	42.3	42.3
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22			
	下端筋	1	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	4-D22	5-D22	5-D22	5-D22
		2	2-D22		2-D22	2-D22		2-D22			
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22	19.35	19.35	19.35
		D	23.22	15.48	23.22	23.22	15.48	23.22	19.35	19.35	19.35
	pt	U	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11	0.89	0.89	0.89
		D	1.11	0.71	1.11	1.11	0.71	1.11	0.89	0.89	0.89
	Mas	U	200.2	143.0	200.2	200.2	143.0	200.2	176.6	176.6	176.6
		D	321.2	229.4	321.2	321.2	229.4	321.2	283.4	283.4	283.4
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	417.2		417.2	417.2		417.2	369.7		369.7
		D	369.0		369.0	369.0		369.0	319.6		319.6
	L' (L)		730.0 (800.0)			730.0 (800.0)			730.0 (800.0)		
	Qd	正	14.3	54.9	148.4	14.3	49.7	143.1	1.0	41.9	135.3
		負	151.9	58.5	14.3	147.1	53.6	14.3	137.4	44.0	1.0
	Qd	151.9	58.5	148.4	147.1	53.6	143.1	137.4	44.0	135.3	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	82.92	30.71	81.00	80.29	28.17	78.14	72.17	23.10	71.07	
		l	1.000	1.019	1.000	1.000	1.019	1.000	1.023	1.023	1.023
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	0.564	
	Qal	209.8	221.0	209.8	209.8	221.0	209.8	215.7	215.7	215.7	
Qas	正	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	319.4	319.4	319.4	
	負	315.6	328.0	315.6	315.6	328.0	315.6	319.4	319.4	319.4	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	0.89S		0.87S	0.86S		0.84S	0.64L		0.62L
		D	0.08S		0.08S	0.00		0.08S	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	215.5		215.5	215.5		215.5	365.0		365.0
		D	226.5		226.5	226.5		226.5	365.0		365.0
判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		

断面名		G1A (3)			FG (3)			G3 (3)		
部材位置		Y27レ-Δ7F層[X5-X6]			Y37レ-Δ1F層[X1-X2]			Y37レ-Δ2F層[X1-X2]		
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期	(35)	(400)	(35)	(120)	(400)	(120)	(136)	(400)	(136)
応力	MI	173.4	-90.0	132.2	143.1	-145.2	287.4	194.6	-105.9	220.0
	Ms	U	240.6	0.0	206.2	1409.4	0.0	1507.5	1147.5	0.0
		D	0.0	93.4	0.0	1123.1	168.3	932.7	758.2	112.7
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	QI	120.6	5.1	-110.3	147.6	-18.0	-183.7	151.8	-3.2	-158.2
	Qs	139.9	24.5	129.6	591.6	462.0	627.6	510.6	361.9	516.9
	L. no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc27 (Fc = 27.00)			Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/KSS785		
	b	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	60.0	60.0	60.0
	D	55.0	55.0	55.0	140.0	140.0	140.0	75.0	75.0	75.0
	d	U	48.4	48.4	48.4	127.5	127.5	127.5	65.5	67.8
		D	48.4	48.4	48.4	127.5	127.5	127.5	65.5	67.8
	j	U	42.3	42.3	42.3	111.5	111.5	111.5	57.3	59.3
		D	42.3	42.3	42.3	111.5	111.5	111.5	57.3	59.3
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D22	5-D22	5-D22	6-D32	6-D32	6-D32	5-D32	5-D32
		2				6-D32	6-D32	6-D32	2-D32	2-D32
	下端筋	1	5-D22	5-D22	5-D22	6-D32	6-D32	6-D32	5-D32	5-D32
		2				6-D32	6-D32	6-D32	2-D32	2-D32
	STP	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	S13	S13
	形状・ pitch	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	3-100	3-100	3-100
曲げ	at	U	19.35	19.35	19.35	95.28	95.28	95.28	55.58	39.70
		D	19.35	19.35	19.35	95.28	95.28	95.28	55.58	39.70
	pt	U	0.89	0.89	0.89	1.07	1.07	1.07	1.41	0.98
		D	0.89	0.89	0.89	1.07	1.07	1.07	1.41	0.98
	Mal	176.6	176.6	176.6	2113.0	2113.0	2113.0	615.7	467.5	615.7
	Mas	U	283.4	283.4	283.4	4226.1	4226.1	4226.1	1231.4	935.0
		D	283.4	283.4	283.4	4226.1	4226.1	4226.1	1231.4	935.0
せん断	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
	My	U	369.7		369.7	4954.0		4954.0	1474.0	1474.0
		D	319.6		319.6	4689.7		4689.7	1406.1	1406.1
	L' (L)	730.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	21.0	23.9	139.3	518.4	684.0	849.6	386.2	541.2
		負	149.6	34.2	21.0	813.6	648.0	482.3	689.9	534.9
	Qd	149.6	34.2	139.3	813.6	684.0	849.6	689.9	541.2	696.3
	L. no	K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj	78.56	17.94	73.16	104.20	87.60	108.81	200.55	152.03	202.40
	a	l	1.007	1.007	1.007	1.796	1.796	1.796	1.281	1.311
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.007	1.007	1.007	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.050	1.050	1.050	1.000	1.000
	pw	0.564	0.564	0.564	1.137	1.137	1.137	0.633	0.633	0.633
	Qas	Qal	213.4	213.4	213.4	1821.1	1821.1	1821.1	493.5	519.2
		正	319.4	319.4	319.4	2011.0	2011.0	2011.0	949.0	982.1
		負	319.4	319.4	319.4	2050.6	2050.6	2050.6	949.0	982.1
	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
付着	Ta	U	0.81L		0.74L	0.61S		0.63S	1.72S	
		D	0.00		0.00	0.39S		0.36S	0.96S	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	
	Ld1	U	365.0		365.0	280.0		280.0	129.9	
		D	365.0		365.0	280.0		280.0	145.9	
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

断面名		G3 (3)			G3 (3)			G3 (3)				
位置	部材位置		Y37㉔-㉔F層[X1-X2]			Y37㉔-㉔F層[X1-X2]			Y37㉔-㉔F層[X1-X2]			
	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
短期		(136)		(400)	(136)	(140)		(400)	(140)	(400)		(140)
応力	MI		192.2	-103.7	215.0	184.2	-96.5	198.7	183.9	-96.5	198.8	
	Ms	U	1003.1	0.0	1017.8	788.4	0.0	797.0	742.2	0.0	750.4	
		D	618.7	107.7	587.8	420.0	99.4	399.7	374.3	99.9	352.7	
	L. no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	
	QI		149.6	-2.8	-155.3	140.8	-1.8	-144.4	140.7	-1.9	-144.5	
	Qs		455.5	308.8	461.2	372.0	233.1	375.7	354.2	215.3	357.9	
L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			
	b		60.0	60.0	60.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	
	D		75.0	75.0	75.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	65.5	67.8	65.5	51.2	53.0	51.2	51.2	53.0	51.2	
		D	65.5	67.8	65.5	51.2	53.0	51.2	51.2	53.0	51.2	
	j	U	57.3	59.3	57.3	44.8	46.4	44.8	44.8	46.4	44.8	
		D	57.3	59.3	57.3	44.8	46.4	44.8	44.8	46.4	44.8	
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			
	上端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	
		2	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	
		2	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	
	STP	径	S13	S13	S13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
		形・ pitch	3-100	3-100	3-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	5-100	
曲げ	at	U	55.58	39.70	55.58	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	
		D	55.58	39.70	55.58	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	
	pt	U	1.41	0.98	1.41	1.83	1.32	1.83	1.83	1.32	1.83	
		D	1.41	0.98	1.41	1.83	1.32	1.83	1.83	1.32	1.83	
	Mal	615.7	467.5	615.7	418.0	347.6	418.0	418.0	347.6	418.0		
	Mas	U	1231.4	935.0	1231.4	836.0	695.1	836.0	836.0	695.1	836.0	
		D	1231.4	935.0	1231.4	836.0	695.1	836.0	836.0	695.1	836.0	
判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK		
せん断	My	U	1474.0		1474.0	1067.6		1067.6	1067.6		1067.6	
		D	1406.1		1406.1	1014.6		1014.6	1014.6		1014.6	
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			
	Qd	正	309.3	461.7	614.1	206.1	348.7	491.3	179.4	322.0	464.6	
		負	608.4	456.0	303.6	487.7	345.1	202.5	460.9	318.3	175.7	
	Qd	608.4	461.7	614.1	487.7	348.7	491.3	460.9	322.0	464.6		
	L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj		176.87	129.70	178.52	198.06	136.78	199.53	187.18	126.30	188.69	
	a	l	1.285	1.315	1.285	1.084	1.112	1.084	1.084	1.112	1.084	
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	
	pw		0.633	0.633	0.633	1.155	1.155	1.155	1.155	1.155	1.155	
	Qal		494.5	520.3	494.5	440.1	461.2	440.1	440.0	461.2	440.0	
Qas	正	949.0	982.1	949.0	638.4	661.1	638.4	638.4	661.1	638.4		
	負	949.0	982.1	949.0	638.4	661.1	638.4	638.4	661.1	638.4		
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.52S		1.53S	1.51S		1.52S	1.43S		1.44S	
		D	0.77S		0.76S	0.64S		0.63S	0.56S		0.55S	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0	
	Ld1	U	129.9		137.4	121.6		129.1	121.6		129.1	
		D	145.9		153.4	136.1		143.6	136.1		143.6	
判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		

断面名		G3 (3)			G3 (3)			FG (3)			
位置	部材位置	Y37㉔-Δ6F層[X1-X2]			Y37㉔-Δ7F層[X1-X2]			Y37㉔-Δ1F層[X2-X3]			
	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(120)	(400)	(120)	
応力	MI	178.8	-92.6	190.1	180.1	-100.3	205.4	252.0	-120.5	227.9	
	Ms	U	584.6	0.0	591.9	505.2	0.0	527.1	1425.8	0.0	1409.5
		D	227.0	94.6	211.8	144.9	102.0	116.3	921.7	124.4	953.7
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	135.8	-1.4	-138.6	138.9	-3.2	-145.2	168.6	3.0	-162.6	
	Qs	291.1	156.7	293.9	263.3	127.5	269.6	589.2	423.6	583.2	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	
	D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	140.0	140.0	140.0	
	d	U	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6	127.5	127.5	127.5
		D	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6	127.5	127.5	127.5
	j	U	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2	111.5	111.5	111.5
		D	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2	111.5	111.5	111.5
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10			
	上端筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	下端筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16
		形・ pitch	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100
曲げ	at	U	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52	95.28	95.28	95.28
		D	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52	95.28	95.28	95.28
	pt	U	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69	1.07	1.07	1.07
		D	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69	1.07	1.07	1.07
	Mal	305.6	232.1	305.6	305.6	232.1	305.6	2113.0	2113.0	2113.0	
	Mas	U	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2	4226.1	4226.1	4226.1
		D	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2	4226.1	4226.1	4226.1
判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK		
せん断	My	U	804.4		804.4	804.4		804.4	4954.0		4954.0
		D	751.9		751.9	751.9		751.9	4689.7		4689.7
	L' (L)	490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			
	Qd	正	97.2	234.4	371.6	47.7	189.7	331.8	462.3	627.9	793.5
		負	368.7	231.6	94.4	325.5	183.4	41.4	799.5	633.9	468.3
	Qd	368.7	234.4	371.6	325.5	189.7	331.8	799.5	633.9	793.5	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	185.22	112.37	186.64	163.49	90.96	166.66	102.40	81.19	101.62	
	a	l	1.077	1.115	1.077	1.053	1.090	1.053	1.841	1.841	1.841
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.034	1.034	1.034
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.026	1.026	1.026
	pw	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.137	1.137	1.137	
	Qal	343.3	365.6	343.3	339.6	361.7	339.6	1849.2	1849.2	1849.2	
	Qas	正	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7	2035.8	2035.8	2035.8
		負	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7	2028.4	2028.4	2028.4
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.54S		1.56S	1.36S		1.39S	0.60S		0.59S
		D	0.41S		0.40S	0.20S		0.17S	0.35S		0.35S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	121.6		129.1	121.6		129.1	280.0		280.0
		D	136.1		143.6	136.1		143.6	280.0		280.0
判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		

断面名		G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37㇑㇑F層[X2-X3]			Y37㇑㇑F層[X2-X3]			Y37㇑㇑F層[X2-X3]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	
応力	MI	209.6	-103.8	209.3	206.0	-101.7	205.3	192.8	-95.3	192.5	
	Ms	U	1150.1	0.0	1149.6	1018.6	0.0	1017.7	801.1	0.0	800.7
		D	730.9	103.9	731.0	606.6	101.7	607.2	415.6	95.3	415.8
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	
	QI	155.1	0.0	-155.0	152.5	0.1	-152.3	142.6	0.0	-142.6	
	Qs	511.6	356.6	511.5	460.6	308.2	460.4	376.6	234.0	376.5	
L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/SD295		
	b		60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	55.0	55.0	55.0
	D		75.0	75.0	75.0	75.0	75.0	75.0	60.0	60.0	60.0
	d	U	66.2	68.0	66.2	66.2	68.0	66.2	51.2	53.0	51.2
		D	66.2	68.0	66.2	66.2	68.0	66.2	51.2	53.0	51.2
	j	U	57.9	59.5	57.9	57.9	59.5	57.9	44.8	46.4	44.8
		D	57.9	59.5	57.9	57.9	59.5	57.9	44.8	46.4	44.8
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	下端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
STP	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	D13	D13	D13	
	形ピッチ	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	4-100	4-100	4-100	
曲げ	at	U	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36
		D	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36
	pt	U	1.29	0.94	1.29	1.29	0.94	1.29	1.83	1.32	1.83
		D	1.29	0.94	1.29	1.29	0.94	1.29	1.83	1.32	1.83
	Mal	578.9	455.6	578.9	578.9	455.6	578.9	418.0	347.6	418.0	
	Mas	U	1157.7	911.1	1157.7	1157.7	911.1	1157.7	836.0	695.1	836.0
		D	1157.7	911.1	1157.7	1157.7	911.1	1157.7	836.0	695.1	836.0
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	1380.6		1380.6	1380.6		1380.6	1067.6		1067.6
		D	1312.0		1312.0	1312.0		1312.0	1014.6		1014.6
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	379.8	534.8	689.8	309.6	462.0	614.4	208.3	350.9	493.5
		負	689.9	534.9	379.8	614.6	462.2	309.8	493.6	351.0	208.4
	Qd	689.9	534.9	689.8	614.6	462.2	614.4	493.6	351.0	493.5	
	L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		198.61	149.88	198.59	176.94	129.51	176.89	200.46	137.67	200.42
	a	l	1.314	1.338	1.314	1.315	1.339	1.315	1.098	1.126	1.098
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		0.633	0.633	0.633	0.633	0.633	0.633	0.924	0.924	0.924
	Qal		507.5	528.2	507.5	507.7	528.4	507.7	387.4	406.7	387.4
Qas	正	958.3	984.5	958.3	958.3	984.5	958.3	554.6	574.2	554.6	
	負	958.3	984.5	958.3	958.3	984.5	958.3	554.6	574.2	554.6	
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	1.66S		1.65S	1.47S		1.47S	1.53S		1.53S
		D	0.91S		0.91S	0.74S		0.74S	0.65S		0.65S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	131.0		131.0	131.0		131.0	127.3		127.3
		D	145.5		145.5	145.5		145.5	141.8		141.8
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37レ-Δ5F層[X2-X3]			Y37レ-Δ6F層[X2-X3]			Y37レ-Δ7F層[X2-X3]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	
応力	MI	192.8	-95.3	192.4	185.5	-91.7	185.3	195.5	-98.1	194.5	
	Ms	U	755.3	0.0	754.8	601.1	0.0	600.6	532.0	0.0	530.7
		D	369.6	95.3	369.9	230.0	91.7	230.1	141.0	98.3	141.7
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	
	QI	142.6	0.0	-142.5	137.2	0.0	-137.1	142.2	0.1	-141.9	
	Qs	358.9	216.3	358.8	297.0	159.8	296.9	271.5	129.5	271.3	
L. no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)			Fc27 (Fc = 27.00)			Fc27 (Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	55.0	55.0	55.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	
	D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	51.2	53.0	51.2	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6
		D	51.2	53.0	51.2	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6
	j	U	44.8	46.4	44.8	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2
		D	44.8	46.4	44.8	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	下端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	形・ pitch	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	
曲げ	at	U	51.36	38.52	51.36	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52
		D	51.36	38.52	51.36	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52
	pt	U	1.83	1.32	1.83	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69
		D	1.83	1.32	1.83	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69
	Mal	418.0	347.6	418.0	305.6	232.1	305.6	305.6	232.1	305.6	
	Mas	U	836.0	695.1	836.0	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2
		D	836.0	695.1	836.0	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	1067.6		1067.6	804.4		804.4		804.4	
		D	1014.6		1014.6	751.9		751.9		751.9	
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	181.8	324.4	467.0	102.5	239.7	376.8	51.9	193.9	336.0
		負	467.1	324.5	181.9	376.9	239.7	102.5	336.2	194.2	52.1
	Qd	467.1	324.5	467.0	376.9	239.7	376.8	336.2	194.2	336.0	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	189.71	127.28	189.67	189.32	114.92	189.29	168.90	93.10	168.77	
	a	l	1.098	1.126	1.098	1.089	1.126	1.089	1.075	1.112	1.075
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.924	0.924	0.924	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129
	Qal	387.3	406.7	387.3	345.0	367.4	345.0	343.0	365.3	343.0	
Qas	正	554.6	574.2	554.6	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7	
	負	554.6	574.2	554.6	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	1.45S		1.45S	1.58S		1.58S	1.41S		1.41S
		D	0.56S		0.56S	0.43S		0.43S	0.22S		0.22S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		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		

断面名		FG (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37レ-Δ1F層[X3-X4]			Y37レ-Δ2F層[X3-X4]			Y37レ-Δ3F層[X3-X4]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(120)	(400)	(120)	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	
応力	MI	235.0	-125.5	235.0	209.5	-103.8	209.5	205.6	-101.7	205.6	
	Ms	U	1426.0	0.0	1426.0	1149.7	0.0	1149.7	1017.9	0.0	1017.9
		D	956.1	125.5	956.1	730.8	103.8	730.8	606.8	101.7	606.8
	L. no	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	
	QI	165.6	0.0	-165.6	155.0	0.0	-155.0	152.4	0.0	-152.4	
	Qs	591.0	425.4	591.0	511.5	356.5	511.5	460.4	308.0	460.4	
L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/KSS785		
	b	70.0	70.0	70.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	D	140.0	140.0	140.0	75.0	75.0	75.0	75.0	75.0	75.0	
	d	U	127.5	127.5	127.5	66.2	68.0	66.2	66.2	68.0	66.2
		D	127.5	127.5	127.5	66.2	68.0	66.2	66.2	68.0	66.2
	j	U	111.5	111.5	111.5	57.9	59.5	57.9	57.9	59.5	57.9
		D	111.5	111.5	111.5	57.9	59.5	57.9	57.9	59.5	57.9
	被り/sat		5.0, 5.0/ 7.10			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
		2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	下端筋	1	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
		2	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	STP	径	D16	D16	D16	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		形・ pitch	4-100	4-100	4-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100
曲げ	at	U	95.28	95.28	95.28	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36
		D	95.28	95.28	95.28	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36
	pt	U	1.07	1.07	1.07	1.29	0.94	1.29	1.29	0.94	1.29
		D	1.07	1.07	1.07	1.29	0.94	1.29	1.29	0.94	1.29
	Mal	2113.0	2113.0	2113.0	578.9	455.6	578.9	578.9	455.6	578.9	
	Mas	U	4226.1	4226.1	4226.1	1157.7	911.1	1157.7	1157.7	911.1	1157.7
		D	4226.1	4226.1	4226.1	1157.7	911.1	1157.7	1157.7	911.1	1157.7
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	4954.0		4954.0	1380.6		1380.6	1380.6		1380.6
		D	4689.7		4689.7	1312.0		1312.0	1312.0		1312.0
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	472.5	638.1	803.7	379.7	534.7	689.7	309.6	462.0	614.4
		負	803.7	638.1	472.5	689.7	534.7	379.7	614.4	462.0	309.6
	Qd	803.7	638.1	803.7	689.7	534.7	689.7	614.4	462.0	614.4	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	102.93	81.72	102.93	198.57	149.84	198.57	176.89	129.47	176.89	
	a	l	1.893	1.893	1.893	1.315	1.339	1.315	1.316	1.340	1.316
		s. 正	1.029	1.029	1.029	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.029	1.029	1.029	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	1.137	1.137	1.137	0.633	0.633	0.633	0.633	0.633	0.633	
	Qal	1881.2	1881.2	1881.2	507.6	528.3	507.6	508.1	528.7	508.1	
	Qas	正	2031.4	2031.4	2031.4	958.3	984.5	958.3	958.3	984.5	958.3
		負	2031.4	2031.4	2031.4	958.3	984.5	958.3	958.3	984.5	958.3
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	0.60S		0.60S	1.65S		1.65S	1.47S		1.47S
		D	0.35S		0.35S	0.91S		0.91S	0.74S		0.74S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	280.0		280.0	131.0		131.0	131.0		131.0
		D	280.0		280.0	145.5		145.5	145.5		145.5
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37ㇵㇵ4F層[X3-X4]			Y37ㇵㇵ5F層[X3-X4]			Y37ㇵㇵ6F層[X3-X4]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	
応力	MI	192.6	-95.3	192.6	192.6	-95.3	192.6	185.4	-91.7	185.4	
	Ms	U	800.8	0.0	800.8	754.9	0.0	754.9	600.7	0.0	600.7
		D	415.6	95.3	415.6	369.7	95.3	369.7	230.0	91.7	230.0
	L. no	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2	
	QI	142.6	-0.0	-142.6	142.6	-0.0	-142.6	137.2	0.0	-137.2	
	Qs	376.5	233.9	376.5	358.9	216.3	358.9	296.9	159.8	296.9	
L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	45.0	45.0	45.0	
	D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	51.2	53.0	51.2	51.2	53.0	51.2	50.6	53.0	50.6
		D	51.2	53.0	51.2	51.2	53.0	51.2	50.6	53.0	50.6
	j	U	44.8	46.4	44.8	44.8	46.4	44.8	44.2	46.4	44.2
		D	44.8	46.4	44.8	44.8	46.4	44.8	44.2	46.4	44.2
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	下端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	形ピ ッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	
曲げ	at	U	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	38.52	25.68	38.52
		D	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	38.52	25.68	38.52
	pt	U	1.83	1.32	1.83	1.83	1.32	1.83	1.69	1.08	1.69
		D	1.83	1.32	1.83	1.83	1.32	1.83	1.69	1.08	1.69
	Mal	418.0	347.6	418.0	418.0	347.6	418.0	305.6	232.1	305.6	
	Mas	U	836.0	695.1	836.0	836.0	695.1	836.0	611.2	464.2	611.2
		D	836.0	695.1	836.0	836.0	695.1	836.0	611.2	464.2	611.2
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	1067.6		1067.6	1067.6		1067.6	804.4		804.4
		D	1014.6		1014.6	1014.6		1014.6	751.9		751.9
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	208.3	350.9	493.5	181.8	324.4	467.0	102.5	239.6	376.8
		負	493.5	350.9	208.3	467.0	324.4	181.8	376.8	239.6	102.5
	Qd	493.5	350.9	493.5	467.0	324.4	467.0	376.8	239.6	376.8	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	200.43	137.64	200.43	189.67	127.25	189.67	189.28	114.88	189.28	
	a	l	1.099	1.127	1.099	1.099	1.127	1.099	1.089	1.126	1.089
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.924	0.924	0.924	0.924	0.924	0.924	1.129	1.129	1.129	
	Qal	387.5	406.8	387.5	387.5	406.8	387.5	345.1	367.5	345.1	
	Qas	正	554.6	574.2	554.6	554.6	574.2	554.6	499.7	523.6	499.7
		負	554.6	574.2	554.6	554.6	574.2	554.6	499.7	523.6	499.7
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.53S		1.53S	1.45S		1.45S	1.58S		1.58S
		D	0.65S		0.65S	0.56S		0.56S	0.43S		0.43S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		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		

断面名		G2 (3)			FG (3)			G2 (3)			
位置	部材位置	Y37㉒-㉒7F層[X3-X4]			Y37㉒-㉒1F層[X4-X5]			Y37㉒-㉒2F層[X4-X5]			
	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
短期		(140)	(400)	(140)	(120)	(400)	(120)	(136)	(400)	(136)	
応力	MI	194.9	-98.2	194.9	227.9	-120.5	252.0	209.3	-103.8	209.6	
	Ms	U	530.9	0.0	530.9	1409.5	0.0	1425.8	1149.6	0.0	1150.1
		D	141.0	98.2	141.0	953.7	124.4	921.7	731.0	103.9	730.9
	L. no	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	142.0	0.0	-142.0	162.6	-3.0	-168.6	155.0	-0.0	-155.1	
	Qs	271.3	129.2	271.3	583.2	423.6	589.2	511.5	356.6	511.6	
L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/KSS785		
	b	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	60.0	60.0	60.0	
	D	60.0	60.0	60.0	140.0	140.0	140.0	75.0	75.0	75.0	
	d	U	50.6	53.0	50.6	127.5	127.5	127.5	66.2	68.0	66.2
		D	50.6	53.0	50.6	127.5	127.5	127.5	66.2	68.0	66.2
	j	U	44.2	46.4	44.2	111.5	111.5	111.5	57.9	59.5	57.9
		D	44.2	46.4	44.2	111.5	111.5	111.5	57.9	59.5	57.9
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29
	下端筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32	2-D29		2-D29
	STP	径	D13	D13	D13	D16	D16	D16	S13	S13	S13
		形ピッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	3-100	3-100	3-100
曲げ	at	U	38.52	25.68	38.52	95.28	95.28	95.28	51.36	38.52	51.36
		D	38.52	25.68	38.52	95.28	95.28	95.28	51.36	38.52	51.36
	pt	U	1.69	1.08	1.69	1.07	1.07	1.07	1.29	0.94	1.29
		D	1.69	1.08	1.69	1.07	1.07	1.07	1.29	0.94	1.29
	Mal	305.6	232.1	305.6	2113.0	2113.0	2113.0	578.9	455.6	578.9	
	Mas	U	611.2	464.2	611.2	4226.1	4226.1	4226.1	1157.7	911.1	1157.7
		D	611.2	464.2	611.2	4226.1	4226.1	4226.1	1157.7	911.1	1157.7
判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	804.4		804.4	4954.0		4954.0	1380.6		1380.6
		D	751.9		751.9	4689.7		4689.7	1312.0		1312.0
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	51.8	193.8	335.9	468.3	633.9	799.5	379.8	534.9	689.9
		負	335.9	193.8	51.8	793.5	627.9	462.3	689.8	534.8	379.8
	Qd	335.9	193.8	335.9	793.5	633.9	799.5	689.8	534.9	689.9	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	168.71	92.92	168.71	101.62	81.19	102.40	198.59	149.88	198.61	
	a	l	1.077	1.114	1.077	1.841	1.841	1.841	1.314	1.338	1.314
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.026	1.026	1.026	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.034	1.034	1.034	1.000	1.000	1.000
	pw	1.129	1.129	1.129	1.137	1.137	1.137	0.633	0.633	0.633	
	Qal	343.2	365.5	343.2	1849.2	1849.2	1849.2	507.5	528.2	507.5	
	Qas	正	499.7	523.6	499.7	2028.4	2028.4	2028.4	958.3	984.5	958.3
		負	499.7	523.6	499.7	2035.8	2035.8	2035.8	958.3	984.5	958.3
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	1.41S		1.41S	0.59S		0.60S	1.65S		1.66S
		D	0.22S		0.22S	0.35S		0.35S	0.91S		0.91S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	127.3		127.3	280.0		280.0	131.0		131.0
		D	141.8		141.8	280.0		280.0	145.5		145.5
判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37㇑㇑F層[X4-X5]			Y37㇑㇑F層[X4-X5]			Y37㇑㇑F層[X4-X5]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	
応力	MI	205.3	-101.7	206.0	192.5	-95.3	192.8	192.4	-95.3	192.8	
	Ms	U	1017.7	0.0	1018.6	800.7	0.0	801.1	754.8	0.0	755.3
		D	607.2	101.7	606.6	415.8	95.3	415.6	369.9	95.3	369.6
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	152.3	-0.1	-152.5	142.6	-0.0	-142.6	142.5	-0.0	-142.6	
	Qs	460.4	308.2	460.6	376.5	234.0	376.6	358.8	216.3	358.9	
L. no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	60.0	60.0	60.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	
	D	75.0	75.0	75.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	66.2	68.0	66.2	51.2	53.0	51.2	51.2	53.0	51.2
		D	66.2	68.0	66.2	51.2	53.0	51.2	51.2	53.0	51.2
	j	U	57.9	59.5	57.9	44.8	46.4	44.8	44.8	46.4	44.8
		D	57.9	59.5	57.9	44.8	46.4	44.8	44.8	46.4	44.8
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	下端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
STP	径	S13	S13	S13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	形ピッチ	3-100	3-100	3-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	
曲げ	at	U	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36
		D	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36	51.36	38.52	51.36
	pt	U	1.29	0.94	1.29	1.83	1.32	1.83	1.83	1.32	1.83
		D	1.29	0.94	1.29	1.83	1.32	1.83	1.83	1.32	1.83
	Mal	578.9	455.6	578.9	418.0	347.6	418.0	418.0	347.6	418.0	
	Mas	U	1157.7	911.1	1157.7	836.0	695.1	836.0	836.0	695.1	836.0
		D	1157.7	911.1	1157.7	836.0	695.1	836.0	836.0	695.1	836.0
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	1380.6		1380.6	1067.6		1067.6	1067.6		1067.6
		D	1312.0		1312.0	1014.6		1014.6	1014.6		1014.6
	L' (L)		490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)		
	Qd	正	309.8	462.2	614.6	208.4	351.0	493.6	181.9	324.5	467.1
		負	614.4	462.0	309.6	493.5	350.9	208.3	467.0	324.4	181.8
	Qd	614.4	462.2	614.6	493.5	351.0	493.6	467.0	324.5	467.1	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	176.89	129.51	176.94	200.42	137.67	200.46	189.67	127.28	189.71	
	a	l	1.315	1.339	1.315	1.098	1.126	1.098	1.098	1.126	1.098
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.633	0.633	0.633	0.924	0.924	0.924	0.924	0.924	0.924	
	Qal	507.7	528.4	507.7	387.4	406.7	387.4	387.3	406.7	387.3	
	Qas	正	958.3	984.5	958.3	554.6	574.2	554.6	554.6	574.2	554.6
負		958.3	984.5	958.3	554.6	574.2	554.6	554.6	574.2	554.6	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.47S		1.47S	1.53S		1.53S	1.45S		1.45S
		D	0.74S		0.74S	0.65S		0.65S	0.56S		0.56S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	131.0		131.0	127.3		127.3	127.3		127.3
		D	145.5		145.5	141.8		141.8	141.8		141.8
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G2 (3)			G2 (3)			FG (3)			
位置	部材位置	Y37㇚㇚6F層[X4-X5]			Y37㇚㇚7F層[X4-X5]			Y37㇚㇚1F層[X5-X6]			
	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(120)	(400)	(120)	
応力	MI	185.3	-91.7	185.5	194.5	-98.1	195.5	287.4	-145.2	143.1	
	Ms	U	600.6	0.0	601.1	530.7	0.0	532.0	1507.5	0.0	1409.4
		D	230.1	91.7	230.0	141.7	98.3	141.0	932.7	168.3	1123.1
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	137.1	-0.0	-137.2	141.9	-0.1	-142.2	183.7	18.0	-147.6	
	Qs	296.9	159.8	297.0	271.3	129.5	271.5	627.6	462.0	591.6	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	
	D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	140.0	140.0	140.0	
	d	U	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6	127.5	127.5	127.5
		D	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6	127.5	127.5	127.5
	j	U	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2	111.5	111.5	111.5
		D	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2	111.5	111.5	111.5
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10			
	上端筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
	下端筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	6-D32	6-D32	6-D32
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	6-D32	6-D32	6-D32
STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D16	D16	D16	
	形ピ ッチ	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	
曲げ	at	U	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52	95.28	95.28	95.28
		D	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52	95.28	95.28	95.28
	pt	U	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69	1.07	1.07	1.07
		D	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69	1.07	1.07	1.07
	Mal	305.6	232.1	305.6	305.6	232.1	305.6	2113.0	2113.0	2113.0	
	Mas	U	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2	4226.1	4226.1	4226.1
		D	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2	4226.1	4226.1	4226.1
判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK		
せん断	My	U	804.4		804.4	804.4		804.4	4954.0		4954.0
		D	751.9		751.9	751.9		751.9	4689.7		4689.7
	L' (L)	490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			
	Qd	正	102.5	239.7	376.9	52.1	194.2	336.2	482.3	648.0	813.6
		負	376.8	239.7	102.5	336.0	193.9	51.9	849.6	684.0	518.4
	Qd	376.8	239.7	376.9	336.0	194.2	336.2	849.6	684.0	813.6	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	189.29	114.92	189.32	168.77	93.10	168.90	108.81	87.60	104.20	
	a	l	1.089	1.126	1.089	1.075	1.112	1.075	1.796	1.796	1.796
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.050	1.050	1.050
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.007	1.007	1.007
		pw	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.137	1.137	1.137
	Qal	345.0	367.4	345.0	343.0	365.3	343.0	1821.1	1821.1	1821.1	
	Qas	正	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7	2050.6	2050.6	2050.6
		負	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7	2011.0	2011.0	2011.0
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.58S		1.58S	1.41S		1.41S	0.63S		0.61S
		D	0.43S		0.43S	0.22S		0.22S	0.36S		0.39S
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	127.3		127.3	127.3		127.3	280.0		280.0
		D	141.8		141.8	141.8		141.8	280.0		280.0
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G3 (3)			G3 (3)			G3 (3)			
部材位置		Y37㇒-㇒2F層[X5-X6]			Y37㇒-㇒3F層[X5-X6]			Y37㇒-㇒4F層[X5-X6]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(136)	(400)	(136)	(136)	(400)	(136)	(140)	(400)	(140)	
応力	MI	220.0	-105.9	194.6	215.0	-103.7	192.2	198.7	-96.5	184.2	
	Ms	U	1159.4	0.0	1147.5	1017.8	0.0	1003.1	797.0	0.0	788.4
		D	719.3	112.7	758.2	587.8	107.7	618.7	399.7	99.4	420.0
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	158.2	3.2	-151.8	155.3	2.8	-149.6	144.4	1.8	-140.8	
	Qs	516.9	361.9	510.6	461.2	308.8	455.5	375.7	233.1	372.0	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/KSS785			SD390/SD345/SD295		
	b	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	55.0	55.0	55.0	
	D	75.0	75.0	75.0	75.0	75.0	75.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	65.5	67.8	65.5	65.5	67.8	65.5	51.2	53.0	51.2
		D	65.5	67.8	65.5	65.5	67.8	65.5	51.2	53.0	51.2
	j	U	57.3	59.3	57.3	57.3	59.3	57.3	44.8	46.4	44.8
		D	57.3	59.3	57.3	57.3	59.3	57.3	44.8	46.4	44.8
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			
	上端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D32		2-D32	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	6-D29	6-D29	6-D29
		2	2-D32		2-D32	2-D32		2-D32	2-D29		2-D29
	STP	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	D13	D13	D13
		形ピ ッチ	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	3-100	5-100	5-100	5-100
曲げ	at	U	55.58	39.70	55.58	55.58	39.70	55.58	51.36	38.52	51.36
		D	55.58	39.70	55.58	55.58	39.70	55.58	51.36	38.52	51.36
	pt	U	1.41	0.98	1.41	1.41	0.98	1.41	1.83	1.32	1.83
		D	1.41	0.98	1.41	1.41	0.98	1.41	1.83	1.32	1.83
	Mal	U	615.7	467.5	615.7	615.7	467.5	615.7	418.0	347.6	418.0
		D	1231.4	935.0	1231.4	1231.4	935.0	1231.4	836.0	695.1	836.0
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	1474.0		1474.0	1474.0		1474.0	1067.6		1067.6
		D	1406.1		1406.1	1406.1		1406.1	1014.6		1014.6
	L' (L)	490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			
	Qd	正	379.9	534.9	689.9	303.6	456.0	608.4	202.5	345.1	487.7
		負	696.3	541.2	386.2	614.1	461.7	309.3	491.3	348.7	206.1
	Qd	696.3	541.2	689.9	614.1	461.7	608.4	491.3	348.7	487.7	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	202.40	152.03	200.55	178.52	129.70	176.87	199.53	136.78	198.06	
	a	l	1.281	1.311	1.281	1.285	1.315	1.285	1.084	1.112	1.084
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	0.633	0.633	0.633	0.633	0.633	0.633	1.155	1.155	1.155	
	Qa1	493.5	519.2	493.5	494.5	520.3	494.5	440.1	461.2	440.1	
Qas	正	949.0	982.1	949.0	949.0	982.1	949.0	638.4	661.1	638.4	
	負	949.0	982.1	949.0	949.0	982.1	949.0	638.4	661.1	638.4	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.73S		1.72S	1.53S		1.52S	1.52S	1.51S	
		D	0.95S		0.96S	0.76S		0.77S	0.63S	0.64S	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
	Ld1	U	137.4		129.9	137.4		129.9	129.1	121.6	
		D	153.4		145.9	153.4		145.9	143.6	136.1	
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		G3 (3)			G3 (3)			G3 (3)			
部材位置		Y37ㇼ-Δ5F層[X5-X6]			Y37ㇼ-Δ6F層[X5-X6]			Y37ㇼ-Δ7F層[X5-X6]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	
	短期	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	(140)	(400)	(140)	
応力	MI	198.8	-96.5	183.9	190.1	-92.6	178.8	205.4	-100.3	180.1	
	Ms	U	750.4	0.0	742.2	591.9	0.0	584.6	527.1	0.0	505.2
		D	352.7	99.9	374.3	211.8	94.6	227.0	116.3	102.0	144.9
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	144.5	1.9	-140.7	138.6	1.4	-135.8	145.2	3.2	-138.9	
	Qs	357.9	215.3	354.2	293.9	156.7	291.1	269.6	127.5	263.3	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	55.0	55.0	55.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	
	D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	51.2	53.0	51.2	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6
		D	51.2	53.0	51.2	50.6	53.0	50.6	50.6	53.0	50.6
	j	U	44.8	46.4	44.8	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2
		D	44.8	46.4	44.8	44.2	46.4	44.2	44.2	46.4	44.2
	被り/sat	4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			
	上端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
	下端筋	1	6-D29	6-D29	6-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29	2-D29		2-D29
STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
	形ピ ッチ	5-100	5-100	5-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	4-100	
曲げ	at	U	51.36	38.52	51.36	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52
		D	51.36	38.52	51.36	38.52	25.68	38.52	38.52	25.68	38.52
	pt	U	1.83	1.32	1.83	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69
		D	1.83	1.32	1.83	1.69	1.08	1.69	1.69	1.08	1.69
	Mal	418.0	347.6	418.0	305.6	232.1	305.6	305.6	232.1	305.6	
	Mas	U	836.0	695.1	836.0	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2
		D	836.0	695.1	836.0	611.2	464.2	611.2	611.2	464.2	611.2
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	
せん断	My	U	1067.6		1067.6	804.4		804.4		804.4	
		D	1014.6		1014.6	751.9		751.9		751.9	
	L' (L)	490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			490.0 (800.0)			
	Qd	正	175.7	318.3	460.9	94.4	231.6	368.7	41.4	183.4	325.5
		負	464.6	322.0	179.4	371.6	234.4	97.2	331.8	189.7	47.7
	Qd	464.6	322.0	460.9	371.6	234.4	368.7	331.8	189.7	325.5	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	188.69	126.30	187.18	186.64	112.37	185.22	166.66	90.96	163.49	
	a	l	1.084	1.112	1.084	1.077	1.115	1.077	1.053	1.090	1.053
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw	1.155	1.155	1.155	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	1.129	
	Qa1	440.0	461.2	440.0	343.3	365.6	343.3	339.6	361.7	339.6	
	Qas	正	638.4	661.1	638.4	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7
		負	638.4	661.1	638.4	499.7	523.6	499.7	499.7	523.6	499.7
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	1.44S		1.43S	1.56S		1.54S	1.39S	1.36S	
		D	0.55S		0.56S	0.40S		0.41S	0.17S	0.20S	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
	Ld1	U	129.1		121.6	129.1		121.6	129.1	121.6	
		D	143.6		136.1	143.6		136.1	143.6	136.1	
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名			FG2 (3)			FG2 (3)			FG2 (3)		
部材位置			Y47レ-Δ1F層[X1-X2]			Y47レ-Δ1F層[X2-X3]			Y47レ-Δ1F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
	短期		(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)
応力	MI		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
		D	0.0	39.0	0.0	0.0	17.9	0.0	0.0	24.8	0.0
	L. no		K1/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K2/K1	K1/K1	K1/K1
	QI		24.6	-7.0	-38.6	33.4	1.7	-29.9	31.6	0.0	-31.6
	Qs		24.6	7.0	38.6	33.4	1.7	29.9	31.6	0.0	31.6
L. no			K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	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
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat		5.0,	5.0/ 3.55		5.0,	5.0/ 3.55		5.0,	5.0/ 3.55	
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	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
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	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	
せん断	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)		800.0 (800.0)			800.0 (800.0)			800.0 (800.0)		
	Qd	正	24.6	7.0	38.6	33.4	1.7	29.9	31.6	0.0	31.6
		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
	L. no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		22.35	6.36	35.07	30.28	1.57	27.14	28.71	0.00	28.71
	a	l	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		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	156.5	156.5	156.5
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	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ta	U	0.25L		0.39L	0.34L		0.30L	0.32L		0.32L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	400.0		400.0	400.0		400.0	400.0		400.0
		D	400.0		400.0	400.0		400.0	400.0		400.0
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

断面名		FG2 (3)			FG2 (3)			FG2 (3)			
部材位置		Y47レ-Δ1F層[X4-X5]			Y47レ-Δ1F層[X5-X6]			X17レ-Δ1F層[Y1-Y2]			
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(75)	(0)	
	短期	(0)	(400)	(0)	(0)	(400)	(0)	(0)	(75)	(25)	
応力	MI	42.2	-17.9	56.1	56.1	-39.0	0.0	0.0	-0.0	3.5	
	Ms	U	42.2	0.0	56.1	56.1	0.0	0.0	0.0	3.5	
		D	0.0	17.9	0.0	0.0	39.0	0.0	0.0	0.0	
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K1	K2/K1	K1/K2	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	
	QI	29.9	-1.7	-33.4	38.6	7.0	-24.6	1.8	-2.3	-6.5	
	Qs	29.9	1.7	33.4	38.6	7.0	24.6	1.8	2.3	6.5	
L. no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K1	K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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	
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	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
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat	5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	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
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	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		
せん断	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)	800.0 (800.0)			800.0 (800.0)			125.0 (150.0)			
	Qd	正	29.9	1.7	33.4	38.6	7.0	24.6	1.8	2.3	6.5
		負	29.9	1.7	33.4	38.6	7.0	24.6	1.8	2.3	6.5
	Qd	29.9	1.7	33.4	38.6	7.0	24.6	1.8	2.3	6.5	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K1	K1	K1	
	Qd/bj	27.14	1.57	30.28	35.07	6.36	22.35	1.68	2.12	5.91	
	a	l	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.755	1.755	1.755
		s. 正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.755	1.755	1.755
		s. 負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.755	1.755	1.755
		pw	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847
	Qal	156.5	156.5	156.5	156.5	156.5	156.5	222.2	222.2	222.2	
Qas	正	235.7	235.7	235.7	235.7	235.7	235.7	334.2	334.2	334.2	
	負	235.7	235.7	235.7	235.7	235.7	235.7	334.2	334.2	334.2	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	0.30L		0.34L	0.39L		0.25L	0.02L	0.07L	
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
	Ld1	U	400.0		400.0	400.0		400.0	75.0	50.0	
		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)			
位置	部材位置	X1ﾌﾚｰﾑ1F層[Y3-Y4]			X2ﾌﾚｰﾑ1F層[Y1-Y2]			X2ﾌﾚｰﾑ1F層[Y3-Y4]			
	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(90)	(0)	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)	
	短期	(40)	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)	(45)	(90)	(0)	
応力	MI	4.9	-0.3	0.0	-0.0	0.2	5.0	7.3	-0.1	-0.0	
	Ms	U	4.9	0.0	0.0	0.0	0.2	5.0	7.3	0.0	0.0
		D	0.0	0.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.0
	L. no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	
	QI	8.1	2.7	-2.7	1.7	-3.4	-8.5	10.9	4.0	-2.8	
	Qs	8.1	2.7	2.7	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8	
L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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	
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	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
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat	5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 7.10			5.0, 5.0/ 7.10			
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	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
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	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
	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		
せん断	My	U	355.7		355.7	399.2		399.2	399.2		399.2
		D	312.1		312.1	312.1		312.1	312.1		312.1
	L' (L)	140.0 (180.0)			122.5 (150.0)			135.0 (180.0)			
	Qd	正	8.1	2.7	2.7	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8
		負	8.1	2.7	2.7	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8
	Qd	8.1	2.7	2.7	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8	
	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	
	Qd/bj	7.36	2.47	2.42	1.57	3.05	7.67	9.89	3.67	2.54	
	a	l	1.641	1.641	1.641	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543	1.543
		s. 正	1.641	1.641	1.641	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543	1.543
		s. 負	1.641	1.641	1.641	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543	1.543
	pw	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	
	Qal	212.3	212.3	212.3	213.2	213.2	213.2	203.8	203.8	203.8	
Qas	正	319.3	319.3	319.3	320.7	320.7	320.7	306.5	306.5	306.5	
	負	319.3	319.3	319.3	320.7	320.7	320.7	306.5	306.5	306.5	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		
付着	Ta	U	0.08L		0.03L	0.02L		0.09L	0.11L	0.03L	
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
	Ld1	U	50.0		90.0	75.0		47.5	45.0	90.0	
		D	50.0		90.0	75.0		47.5	45.0	90.0	
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		FG2 (3)			FG2 (3)			FG2 (3)			
位置	部材位置	X37レ-Δ1F層[Y1-Y2]			X37レ-Δ1F層[Y3-Y4]			X47レ-Δ1F層[Y1-Y2]			
	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端	
	長期	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)	(0)	(75)	(0)	
	短期	(0)	(75)	(28)	(45)	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)	
応力	MI	0.0	0.2	5.0	7.3	-0.1	-0.0	0.0	0.2	5.0	
	Ms	U	0.0	0.2	5.0	7.3	0.0	0.0	0.0	0.2	5.0
		D	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.0	0.0	0.0	0.0
	L. no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	
	QI	1.7	-3.4	-8.5	10.9	4.0	-2.8	1.7	-3.4	-8.5	
	Qs	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5	
L. no		K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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	
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	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
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat		5.0, 5.0/ 7.10			5.0, 5.0/ 7.10			5.0, 5.0/ 7.10		
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形状・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	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
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	Mal	U	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6
		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	
せん断	My	U	399.2		399.2	399.2		399.2	399.2		399.2
		D	312.1		312.1	312.1		312.1	312.1		312.1
	L' (L)		122.5 (150.0)			135.0 (180.0)			122.5 (150.0)		
	Qd	正	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5
		負	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5
	Qd	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5	
	L. no		K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	Qd/bj		1.57	3.05	7.67	9.89	3.67	2.54	1.57	3.05	7.67
	a	l	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543	1.543	1.651	1.651	1.651
		s. 正	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543	1.543	1.651	1.651	1.651
		s. 負	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543	1.543	1.651	1.651	1.651
	pw		0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847
	Qal		213.2	213.2	213.2	203.8	203.8	203.8	213.2	213.2	213.2
Qas	正	320.7	320.7	320.7	306.5	306.5	306.5	320.7	320.7	320.7	
	負	320.7	320.7	320.7	306.5	306.5	306.5	320.7	320.7	320.7	
Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ta	U	0.02L		0.09L	0.11L		0.03L	0.02L		0.09L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0		0.0
	Ld1	U	75.0		47.5	45.0		90.0	75.0		47.5
		D	75.0		47.5	45.0		90.0	75.0		47.5
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	

断面名		FG2 (3)			FG2 (3)			FG2 (3)		
部材位置		X47レ-Δ1F層[Y3-Y4]			X57レ-Δ1F層[Y1-Y2]			X57レ-Δ1F層[Y3-Y4]		
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期	(0)	(90)	(0)	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)
	短期	(45)	(90)	(0)	(0)	(75)	(28)	(45)	(90)	(0)
応力	MI	7.3	-0.1	-0.0	-0.0	0.2	5.0	7.3	-0.1	-0.0
	Ms	U	7.3	0.0	0.0	0.2	5.0	7.3	0.0	0.0
		D	0.0	0.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.0
	L. no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
	QI	10.9	4.0	-2.8	1.7	-3.4	-8.5	10.9	4.0	-2.8
	Qs	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8
	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	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
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	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
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat	5.0, 5.0/ 7.10			5.0, 5.0/ 7.10			5.0, 5.0/ 7.10		
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2								
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2								
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	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
	pt	U	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	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
		D	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
せん断	My	U	399.2		399.2		399.2	399.2		399.2
		D	312.1		312.1		312.1	312.1		312.1
	L' (L)	135.0 (180.0)			122.5 (150.0)			135.0 (180.0)		
	Qd	正	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0
		負	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0
	Qd	10.9	4.0	2.8	1.7	3.4	8.5	10.9	4.0	2.8
	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	Qd/bj	9.89	3.67	2.54	1.57	3.05	7.67	9.89	3.67	2.54
	a	l	1.543	1.543	1.543	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543
		s. 正	1.543	1.543	1.543	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543
		s. 負	1.543	1.543	1.543	1.651	1.651	1.651	1.543	1.543
	pw	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847
	Qal	203.8	203.8	203.8	213.2	213.2	213.2	203.8	203.8	203.8
	Qas	正	306.5	306.5	306.5	320.7	320.7	320.7	306.5	306.5
		負	306.5	306.5	306.5	320.7	320.7	320.7	306.5	306.5
	Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ta	U	0.11L		0.03L	0.02L		0.09L	0.11L	0.03L
		D	0.00		0.00	0.00		0.00	0.00	0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
		D	0.0		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
	Ld1	U	45.0		90.0	75.0		47.5	45.0	90.0
		D	45.0		90.0	75.0		47.5	45.0	90.0
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

断面名		FG2 (3)			FG2 (3)		
部材位置		X67レ-Δ1F層[Y1-Y2]			X67レ-Δ1F層[Y3-Y4]		
位置	位置	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期	(0)	(75)	(0)	(0)	(90)	(0)
	短期	(0)	(75)	(25)	(40)	(90)	(0)
応力	MI	0.0	-0.0	3.5	4.9	-0.3	0.0
	Ms	U	0.0	0.0	3.5	4.9	0.0
		D	0.0	0.0	0.0	0.3	0.0
	L. no	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1	K1/K1
	QI	1.8	-2.3	-6.5	8.1	2.7	-2.7
	Qs	1.8	2.3	6.5	8.1	2.7	2.7
	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)			Fc30 (Fc = 30.00)	
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295	
	b	30.0	30.0	30.0	30.0	30.0	30.0
	D	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	d	U	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
		D	42.0	42.0	42.0	42.0	42.0
	j	U	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
		D	36.7	36.7	36.7	36.7	36.7
	被り/sat	5.0, 5.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55		
	上端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2					
	下端筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2					
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13
		形・ pitch	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
		D	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	pt	U	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
		D	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	Mal	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6	133.6
	Mas	U	267.2	267.2	267.2	267.2	267.2
		D	267.2	267.2	267.2	267.2	267.2
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	355.7		355.7	355.7	355.7
		D	312.1		312.1		312.1
	L' (L)	125.0 (150.0)			140.0 (180.0)		
	Qd	正	1.8	2.3	6.5	8.1	2.7
		負	1.8	2.3	6.5	8.1	2.7
	Qd	1.8	2.3	6.5	8.1	2.7	2.7
	L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	Qd/bj	1.68	2.12	5.91	7.36	2.47	2.42
	a	l	1.755	1.755	1.755	1.641	1.641
		s. 正	1.755	1.755	1.755	1.641	1.641
		s. 負	1.755	1.755	1.755	1.641	1.641
	pw	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847
	Qal	222.2	222.2	222.2	212.3	212.3	212.3
	Qas	正	334.2	334.2	334.2	319.3	319.3
		負	334.2	334.2	334.2	319.3	319.3
	Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ta	U	0.02L		0.07L	0.08L	0.03L
		D	0.00		0.00		0.00
	Ld	U	0.0		0.0	0.0	0.0
		D	0.0		0.0		0.0
	Ld1	U	75.0		50.0	50.0	90.0
		D	75.0		50.0	50.0	90.0
	判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK

(4) 建築物の使用上の支障が起こらないことの確認 (RC造)

l	はりの有効長さ (mm)
D	はりのせい (mm)
δo	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	$\delta o * \text{変形増大係数}$
δ / l	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、 または、 δ / l が1/250以下である場合にOKと表示する

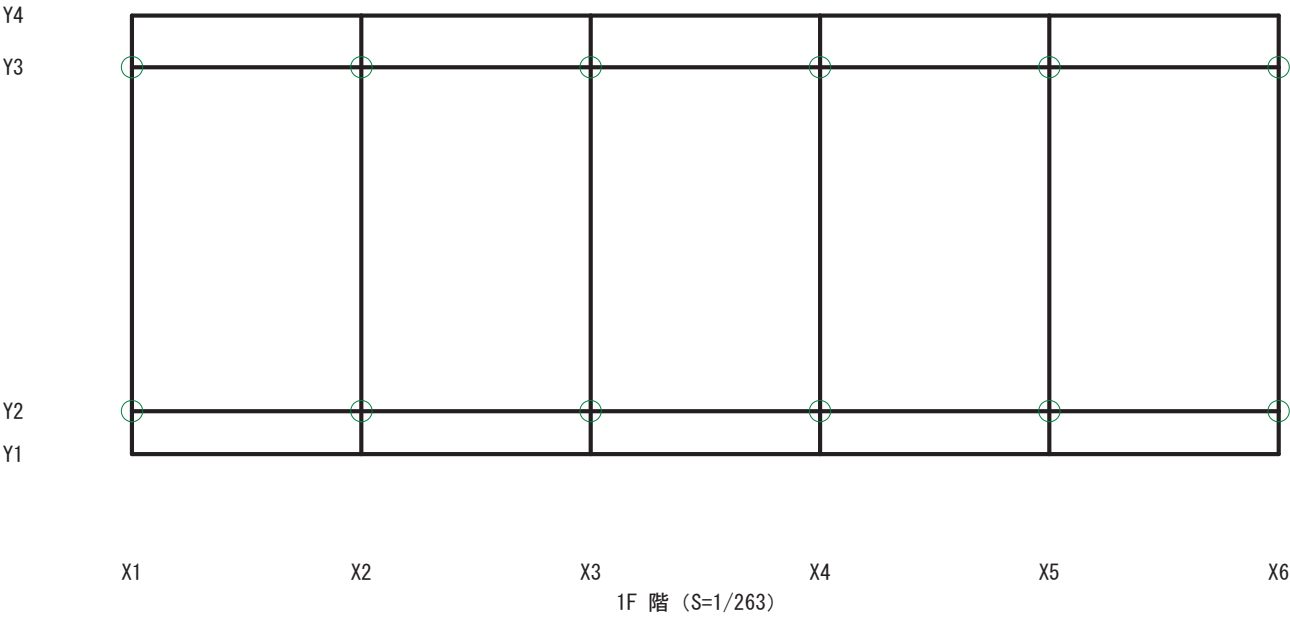
※ ($D / l > 1 / 10$) の条件が満足する場合には、たわみの計算を行いません。

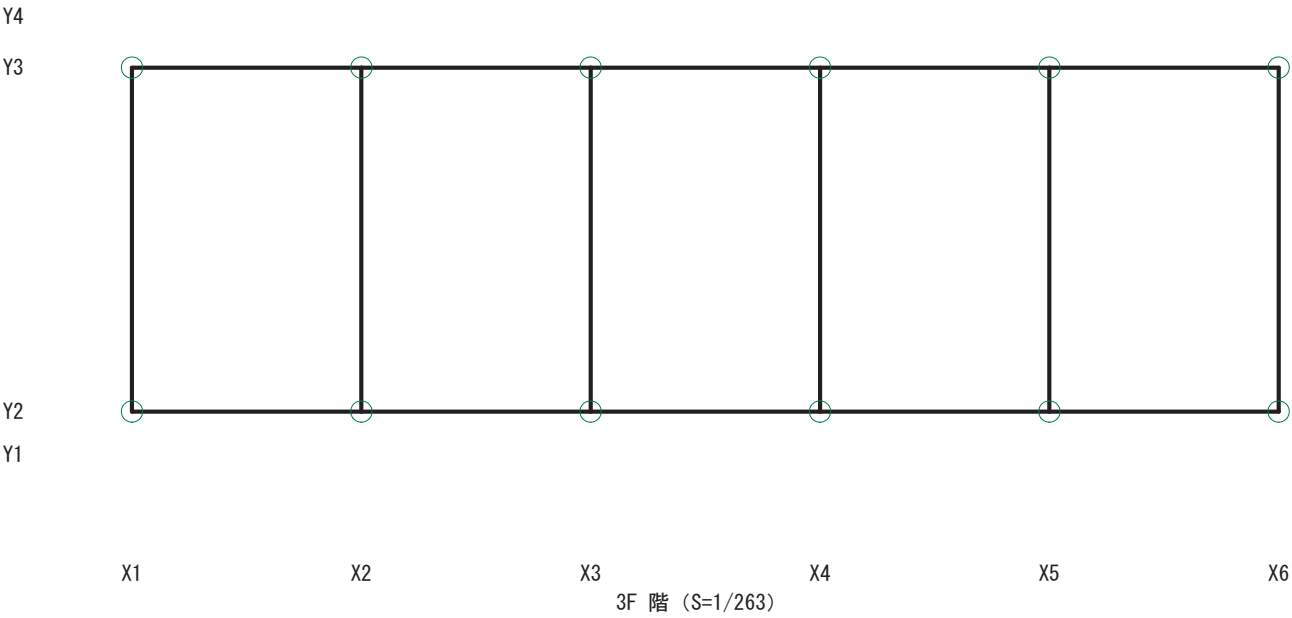
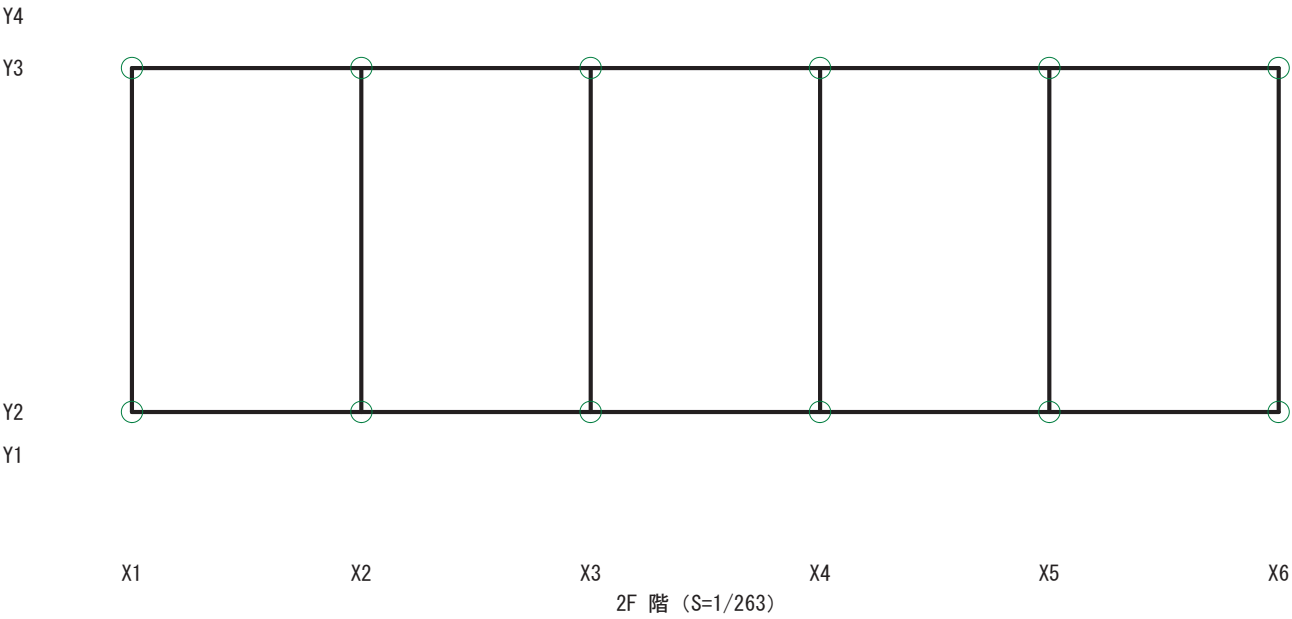
フレーム名	層名	軸名	はり符号	l	D	D/l	δo	係数	δ / l	判定
Y1	1F	X1	FG2	8000.0	500	1/ 16	1.64	8	1/ 610	OK
		X2	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.39	8	1/2548	OK
		X3	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.80	8	1/1247	OK
		X4	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.39	8	1/2548	OK
		X5	FG2	8000.0	500	1/ 16	1.64	8	1/ 610	OK
Y2	1F	X1	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X2	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X3	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X4	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X5	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
	2F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 901	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 916	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 916	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 916	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 901	OK
	3F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 903	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 919	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 914	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 919	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.11	8	1/ 903	OK
	4F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.10	8	1/ 905	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 918	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 915	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 918	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.10	8	1/ 905	OK
	5F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.12	8	1/ 893	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 922	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 914	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1.09	8	1/ 922	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.12	8	1/ 893	OK
	6F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.10	8	1/ 905	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.13	8	1/ 881	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.13	8	1/ 885	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1.13	8	1/ 881	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.10	8	1/ 905	OK
	7F	X1	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.46	8	1/ 684	OK
		X2	G1	8000.0	550	1/ 15	1.24	8	1/ 806	OK
		X3	G1	8000.0	550	1/ 15	1.28	8	1/ 782	OK
		X4	G1	8000.0	550	1/ 15	1.24	8	1/ 806	OK
		X5	G1A	8000.0	550	1/ 15	1.46	8	1/ 684	OK
Y3	1F	X1	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X2	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X3	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X4	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
		X5	FG	8000.0	1400	1/ 6				OK
	2F	X1	G3	8000.0	750	1/ 11	0.55	8	1/1809	OK
		X2	G2	8000.0	750	1/ 11	0.53	8	1/1883	OK
		X3	G2	8000.0	750	1/ 11	0.53	8	1/1884	OK
		X4	G2	8000.0	750	1/ 11	0.53	8	1/1883	OK
		X5	G3	8000.0	750	1/ 11	0.55	8	1/1809	OK
	3F	X1	G3	8000.0	750	1/ 11	0.54	8	1/1855	OK
		X2	G2	8000.0	750	1/ 11	0.52	8	1/1929	OK
		X3	G2	8000.0	750	1/ 11	0.52	8	1/1926	OK
		X4	G2	8000.0	750	1/ 11	0.52	8	1/1929	OK
		X5	G3	8000.0	750	1/ 11	0.54	8	1/1855	OK
	4F	X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1.01	8	1/ 985	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	0.99	8	1/1010	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/ 13	0.99	8	1/1010	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	0.99	8	1/1010	OK

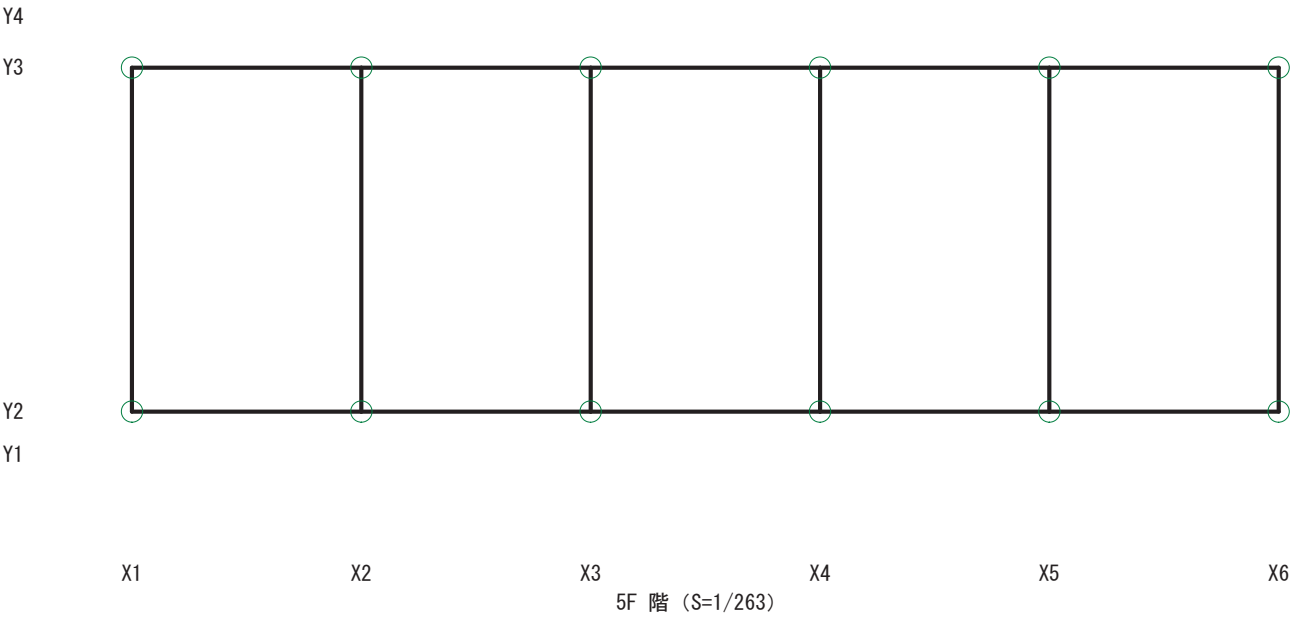
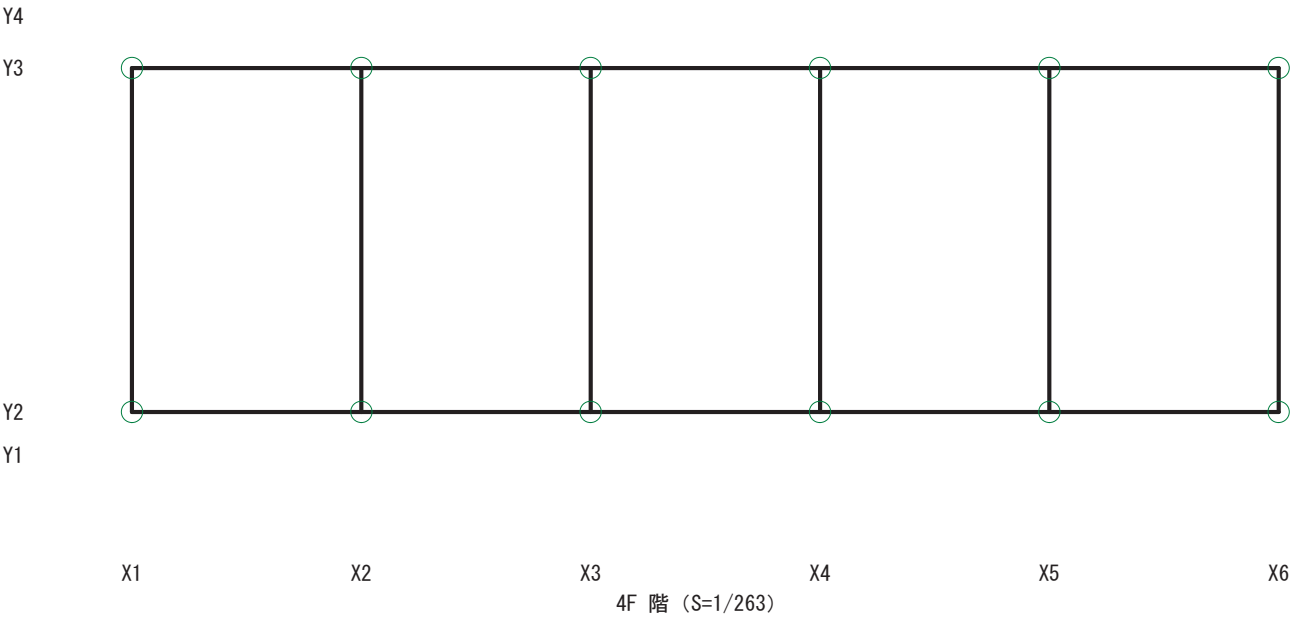
フレーム名	層名	軸名	はり符号	l	D	D/l	δo	係数	δ/l	判定
	5F	X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1.01	8	1/ 985	OK
		X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1.02	8	1/ 984	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	0.99	8	1/1011	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/ 13	0.99	8	1/1010	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	0.99	8	1/1011	OK
	6F	X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1.02	8	1/ 984	OK
		X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1.17	8	1/ 856	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1.14	8	1/ 875	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/ 13	1.14	8	1/ 874	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1.14	8	1/ 875	OK
	7F	X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1.17	8	1/ 856	OK
		X1	G3	8000.0	600	1/ 13	1.19	8	1/ 843	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1.13	8	1/ 885	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/ 13	1.13	8	1/ 883	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1.13	8	1/ 885	OK
Y4	1F	X5	G3	8000.0	600	1/ 13	1.19	8	1/ 843	OK
		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
		X3	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.84	8	1/1188	OK
		X4	FG2	8000.0	500	1/ 16	0.41	8	1/2411	OK
		X5	FG2	8000.0	500	1/ 16	1.72	8	1/ 582	OK
X1	1F	Y1	FG2	1500.0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800.0	500	1/ 4				OK
X2	1F	Y1	FG2	1500.0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800.0	500	1/ 4				OK
X3	1F	Y1	FG2	1500.0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800.0	500	1/ 4				OK
X4	1F	Y1	FG2	1500.0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800.0	500	1/ 4				OK
X5	1F	Y1	FG2	1500.0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800.0	500	1/ 4				OK
X6	1F	Y1	FG2	1500.0	500	1/ 3				OK
		Y3	FG2	1800.0	500	1/ 4				OK

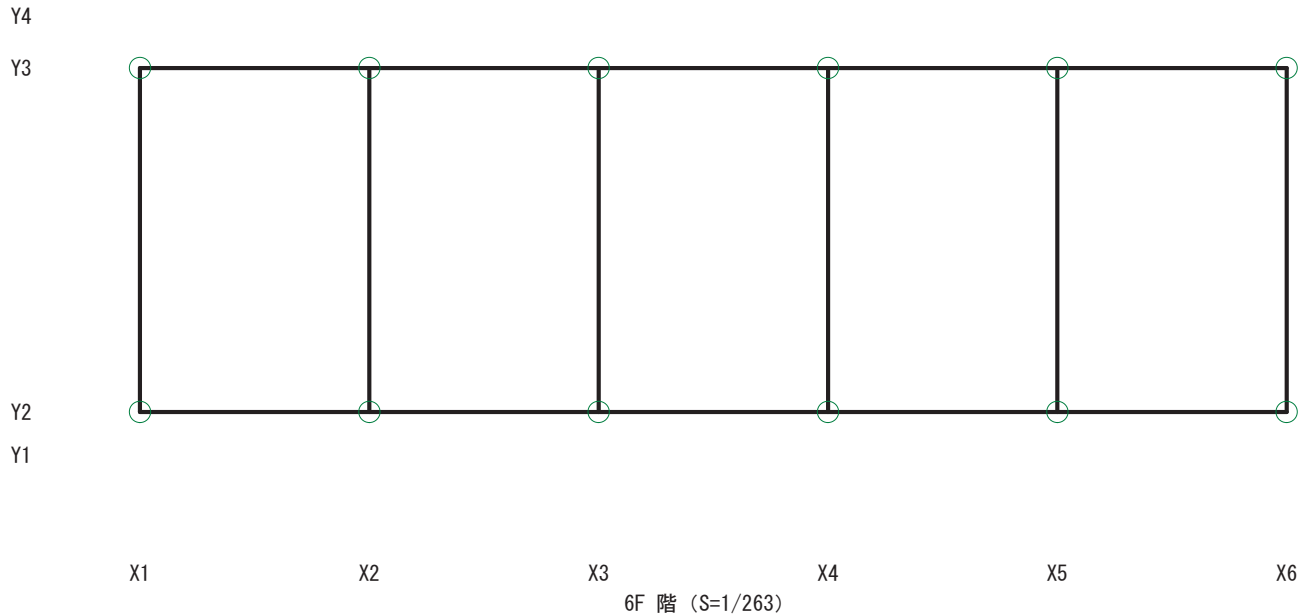
A-4. 3. 2RC柱の断面計算

(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
R C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

$$Q_d = \min \{ Q_0 + a \cdot cMy/h', Q_0 + a \cdot (gMy + cMy)/h', Q_L + n \cdot QE \}$$

$$a=1.00, n=2.00 \text{ (5階建て以上の場合、} n=1.5 \text{) とする。}$$
 M y 計算時：
 - 主筋強度割増率： 1.10 倍
 - 地震時軸力割増率： 1.00 倍
 - イ) 許容せん断力
R C規準(1999)15条(8)式による
部材の中のM/Qの最大値を用いてM/(Q・d)の計算を行います
 - ウ) せん断補強筋比
Pwmax = 1.20 %
Pwmin = 0.20 %
 - エ) せん断力の判定
(設計せん断力/許容せん断力) ≤ 1.00 をOKとする
- 5) 付着の検討
R C規準(1991)17条(27)～(28)式による
- 6) 定着の検討
R C規準(1991)17条(29)式による
- 7) 地震時設計応力の割増率
柱の応力割増率
 応力割増タイプ： 軸力・曲げモーメント・せん断力
 応力割増率： 壁のせん断力負担率が50%を超える場合は
 柱せん断力Qが $0.25 \times N_L \times C_i$ 以上になるように応力を割増す
 壁せん断力負担率

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

(3) RC柱の断面計算結果

記号説明

記号	単位	説明
断面名 部材位置		入力で指定した断面名称。部材位置は〇〇フレーム、〇〇軸、[〇〇階-〇〇階/〇〇]で表示します。／の後の〇〇では「壁」はX方向壁、「壁」はY方向壁が取り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。
応力	Nl	kN 長期軸力
	MI	kN・m 長期曲げモーメントで指定された断面計算位置の値
	Ns	kN pt が最大となる時の短期軸力
	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
	L.no	上記Ms の短期荷重ケース記号 (注2)
	Ql	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)
断面	材質	N/mm ² Fc : コンクリートの材質で、Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。()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。
	条件	2軸応力の計算条件で、LS1軸(長期、短期とも1軸)、L2軸(長期2軸、短期1軸)、LS2軸(長期、短期とも2軸)を示します。円柱は、常にLS2軸となります。
	B×D	cm 断面の幅とせい円柱は直径を示し、()内は等断面積の正方形に置換した寸法
	d	cm コンクリート圧縮縁から引張鉄筋群重心までの距離 ()内は上記のd
	j	cm 曲げ材の応力中心距離(7/8)・d ()内は上記のj
配筋	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□×D□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	cm ² 鉄筋断面積。算定計算の場合は必要な鉄筋断面積。
	pt	% 鉄筋比でat/BD
	Mal	kN・m 長期許容曲げモーメント
	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
	Nl/BD	N/cm ² Nl/BD
	MI/BD2	N/cm ² MI/BD2
	ptl	% 長期応力に対して、必要な引張鉄筋比
	Ns/BD	N/cm ² Ns/BD
	Ms/BD2	N/cm ² Ms/BD2
	pts	% 短期応力に対して、必要な引張鉄筋比
	at	cm ² 必要な鉄筋断面積
せん断	0.8%ag	cm ² 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
	Qas	kN 長期許容せん断力 X形配筋のときはX形主筋による分は含まない。 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)。
	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)
	Qd/Bj	N/cm ² 短期で最大となるせん断応力度
	pw	% 帯筋比
	Hoop	mm ①-② : 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。
付着	Ta. U(D)	N/mm ² 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。
	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。
	Ld1	cm 算定断面位置から鉄筋端までの長さ。

付着	判定		使用基準がRC規準1991年版では、Taが許容付着応力度以下の場合にOK、Taが許容応力度を満足しない場合は $Ld \leq Ld1$ の場合にOK。使用基準がRC規準1999年版では、 $Ld \leq Ld1$ 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
WS1	風圧時フレーム方向正加力 (積雪考慮)	WS3	風圧時直交方向正加力 (積雪考慮)
WS2	風圧時フレーム方向負加力 (積雪考慮)	WS4	風圧時直交方向負加力 (積雪考慮)

断面名		C1A				C1A				C1A			
部材位置		Y27レ-1X1軸 [1F-2F/壁]				Y27レ-1X1軸 [2F-3F/壁]				Y27レ-1X1軸 [3F-4F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1850.5	1850.5	0.0	0.0	1541.8	1541.8	0.0	0.0	1238.7	1238.7	0.0	0.0
	MI	-56.0	59.4	0.0	0.0	-59.7	63.4	0.0	0.0	-59.2	60.6	0.0	0.0
	Ns	1659.8	1659.8	0.0	0.0	1414.8	1414.8	0.0	0.0	1159.8	1159.8	0.0	0.0
	Ms	-90.5	234.2	0.0	0.0	-99.8	124.2	0.0	0.0	-120.9	136.2	0.0	0.0
	L.no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI	-35.5	-35.5	0.0	0.0	-44.0	-44.0	0.0	0.0	-42.4	-42.4	0.0	0.0
	Qs	117.6	117.6	0.0	0.0	88.8	88.8	0.0	0.0	103.4	103.4	0.0	0.0
	L.no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0
配筋	d	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4
	j	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9
	主筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61
	pt	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33
	pw	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36
曲げ	Mal	244.8	244.8	0.0	0.0	270.5	270.5	0.0	0.0	278.9	278.9	0.0	0.0
	Mas	544.5	544.5	0.0	0.0	537.6	537.6	0.0	0.0	524.9	524.9	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	184.5	4689.7	0.0	0.0	184.5	184.5	0.0	0.0	184.5	184.5	0.0	0.0
	cMy. 正	822.3	822.3	0.0	0.0	738.0	738.0	0.0	0.0	650.1	650.1	0.0	0.0
	gMy. 負	208.6	4954.0	0.0	0.0	208.6	208.6	0.0	0.0	208.6	208.6	0.0	0.0
	cMy. 負	735.8	735.8	0.0	0.0	675.2	675.2	0.0	0.0	607.8	607.8	0.0	0.0
	H' (H)	255 (325)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (283)		0 (0)	
	Qd	158.7	158.7	0.0	0.0	111.3	111.3	0.0	0.0	133.9	133.9	0.0	0.0
	Qal	240.6	240.6	0.0	0.0	267.4	267.4	0.0	0.0	269.0	269.0	0.0	0.0
	Qas	454.4	454.4	0.0	0.0	454.4	454.4	0.0	0.0	454.4	454.4	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			OK	OK			OK	OK		
付着	Ta	1.36S	1.36S	0.00	0.00	0.96S	0.96S	0.00	0.00	1.15S	1.15S	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	0.0
	Ld1	137.5	117.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1A				C1A				C1A			
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾒX1軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX1軸 [5F-6F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX1軸 [6F-7F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI	935.3	935.3	0.0	0.0	631.8	631.8	0.0	0.0	327.2	327.2	0.0	0.0
	MI	-64.5	61.3	0.0	0.0	-43.5	54.7	0.0	0.0	-132.2	81.0	0.0	0.0
	Ns	889.5	889.5	0.0	0.0	611.5	611.5	0.0	0.0	321.0	321.0	0.0	0.0
	Ms	-138.8	120.4	0.0	0.0	-109.7	92.4	0.0	0.0	-201.3	107.0	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI	-44.9	-44.9	0.0	0.0	-35.1	-35.1	0.0	0.0	-76.2	-76.2	0.0	0.0
	Qs	104.2	104.2	0.0	0.0	81.3	81.3	0.0	0.0	118.4	118.4	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0
	d	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4
	i	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9
配筋	主筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61
	pt	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33
	pw	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36
曲げ	Mal	275.1	275.1	0.0	0.0	253.2	253.2	0.0	0.0	229.9	229.9	0.0	0.0
	Mas	461.1	461.1	0.0	0.0	390.2	390.2	0.0	0.0	317.8	317.8	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	184.5	184.5	0.0	0.0	159.8	184.5	0.0	0.0	319.6	159.8	0.0	0.0
	cMy. 正	558.0	558.0	0.0	0.0	459.2	459.2	0.0	0.0	359.3	359.3	0.0	0.0
	gMy. 負	208.6	208.6	0.0	0.0	184.9	208.6	0.0	0.0	369.7	184.9	0.0	0.0
	cMy. 負	531.7	531.7	0.0	0.0	446.9	446.9	0.0	0.0	355.3	355.3	0.0	0.0
	H' (H)	225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)	
	Qd	133.8	133.8	0.0	0.0	104.4	104.4	0.0	0.0	139.6	139.6	0.0	0.0
	Qal	268.2	268.2	0.0	0.0	243.5	243.5	0.0	0.0	225.3	225.3	0.0	0.0
	Qas	454.4	454.4	0.0	0.0	441.9	441.9	0.0	0.0	441.9	441.9	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			OK	OK			OK	OK		
付着	Ta	1.15S	1.15S	0.00	0.00	0.90S	0.90S	0.00	0.00	1.20S	1.20S	0.00	0.00
	Ld	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Ld1	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	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1				
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾒX2軸 [1F-2F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX2軸 [2F-3F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX2軸 [3F-4F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	3147.0	3147.0	0.0	0.0	2625.2	2625.2	0.0	0.0	2108.9	2108.9	0.0	0.0	
	MI	5.5	-9.5	0.0	0.0	3.4	-2.8	0.0	0.0	3.7	-4.0	0.0	0.0	
	Ns	3346.0	3346.0	0.0	0.0	2772.7	2772.7	0.0	0.0	2211.3	2211.3	0.0	0.0	
	Ms	79.9	-232.9	0.0	0.0	88.6	-111.3	0.0	0.0	124.8	-133.1	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
	QI	4.6	4.6	0.0	0.0	2.2	2.2	0.0	0.0	2.7	2.7	0.0	0.0	
	Qs	121.4	121.4	0.0	0.0	88.3	88.3	0.0	0.0	113.9	113.9	0.0	0.0	
L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1				
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	
	D	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	
	d	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2	
	i	55.3	55.3	42.2	42.2	55.3	55.3	42.2	42.2	55.3	55.3	42.2	42.2	
	配筋	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
			2											
芯鉄筋														
Hoop		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
at		15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
pt	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	
pw	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36		
曲げ	Mal	139.5	139.5	0.0	0.0	205.7	205.7	0.0	0.0	271.0	271.0	0.0	0.0	
	Mas	616.7	616.7	0.0	0.0	633.7	633.7	0.0	0.0	632.6	632.6	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	361.2	9643.7	0.0	0.0	361.2	361.2	0.0	0.0	361.2	361.2	0.0	0.0	
	cMy. 正	1155.1	1155.1	0.0	0.0	1060.7	1060.7	0.0	0.0	949.0	949.0	0.0	0.0	
	gMy. 負	361.0	9643.7	0.0	0.0	361.0	361.0	0.0	0.0	361.0	361.0	0.0	0.0	
	cMy. 負	1091.7	1091.7	0.0	0.0	1004.4	1004.4	0.0	0.0	903.5	903.5	0.0	0.0	
	H' (H)	255 (325)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (283)		0 (0)		
	Qd	179.8	179.8	0.0	0.0	131.4	131.4	0.0	0.0	169.5	169.5	0.0	0.0	
	Qal	240.3	240.3	0.0	0.0	282.1	282.1	0.0	0.0	290.5	290.5	0.0	0.0	
	Qas	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	1.36S	1.36S	0.00	0.00	0.99S	0.99S	0.00	0.00	1.28S	1.28S	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	0.0	
	Ld1	137.5	117.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2フレ-ΔX2軸 [4F-5F/壁]				Y2フレ-ΔX2軸 [5F-6F/壁]				Y2フレ-ΔX2軸 [6F-7F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI	1587.1	1587.1	0.0	0.0	1077.5	1077.5	0.0	0.0	569.0	569.0	0.0	0.0
	MI	4.4	-3.6	0.0	0.0	0.8	-3.0	0.0	0.0	12.7	-5.6	0.0	0.0
	Ns	1644.6	1644.6	0.0	0.0	1106.4	1106.4	0.0	0.0	577.6	577.6	0.0	0.0
	Ms	125.3	-106.7	0.0	0.0	102.7	-86.8	0.0	0.0	128.9	-72.8	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	QI	2.9	2.9	0.0	0.0	1.3	1.3	0.0	0.0	6.5	6.5	0.0	0.0
	Qs	102.4	102.4	0.0	0.0	83.9	83.9	0.0	0.0	88.1	88.1	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0
	d	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2
配筋	j	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4
	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48
	pw	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	Mal	248.7	248.7	0.0	0.0	252.8	252.8	0.0	0.0	260.7	260.7	0.0	0.0
	Mas	547.2	547.2	0.0	0.0	521.0	521.0	0.0	0.0	446.1	446.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	gMy. 正	361.2	361.2	0.0	0.0	337.4	361.2	0.0	0.0	674.8	337.4	0.0	0.0
	cMy. 正	798.7	798.7	0.0	0.0	660.1	660.1	0.0	0.0	511.7	511.7	0.0	0.0
	gMy. 負	361.0	361.0	0.0	0.0	336.3	361.0	0.0	0.0	672.5	336.3	0.0	0.0
	cMy. 負	771.9	771.9	0.0	0.0	645.0	645.0	0.0	0.0	506.5	506.5	0.0	0.0
	H' (H)	225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)	
	Qd	152.2	152.2	0.0	0.0	125.1	125.1	0.0	0.0	128.9	128.9	0.0	0.0
	Qal	229.2	229.2	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0
付着	Qas	428.6	428.6	0.0	0.0	417.4	417.4	0.0	0.0	417.4	417.4	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			OK	OK			OK	OK		
	Ta	1.15S	1.15S	0.00	0.00	0.94S	0.94S	0.00	0.00	0.97S	0.97S	0.00	0.00
付着	Ld	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Ld1	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	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2フレ-ΔX3軸 [1F-2F/壁]				Y2フレ-ΔX3軸 [2F-3F/壁]				Y2フレ-ΔX3軸 [3F-4F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	3118.2	3118.2	0.0	0.0	2600.8	2600.8	0.0	0.0	2088.7	2088.7	0.0	0.0
	MI	-0.7	2.0	0.0	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	-0.1	0.2	0.0	0.0
	Ns	3053.7	3053.7	0.0	0.0	2648.4	2648.4	0.0	0.0	2055.7	2055.7	0.0	0.0
	Ms	-70.2	220.3	0.0	0.0	80.5	-104.1	0.0	0.0	-115.5	124.2	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
	QI	-0.8	-0.8	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0
	Qs	113.7	113.7	0.0	0.0	82.0	82.0	0.0	0.0	106.5	106.5	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0
	d	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2
配筋	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
	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40
	pw	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
曲げ	Mal	143.1	143.1	0.0	0.0	208.8	208.8	0.0	0.0	273.5	273.5	0.0	0.0
	Mas	628.1	628.1	0.0	0.0	634.7	634.7	0.0	0.0	630.8	630.8	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	gMy. 正	329.0	9643.7	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0
	cMy. 正	1130.2	1130.2	0.0	0.0	1037.6	1037.6	0.0	0.0	929.4	929.4	0.0	0.0
	gMy. 負	329.0	9643.7	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0
	cMy. 負	1109.5	1109.5	0.0	0.0	1019.3	1019.3	0.0	0.0	914.7	914.7	0.0	0.0
	H' (H)	255 (325)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (283)		0 (0)	
	Qd	170.2	170.2	0.0	0.0	122.9	122.9	0.0	0.0	159.6	159.6	0.0	0.0
	Qal	240.3	240.3	0.0	0.0	240.3	240.3	0.0	0.0	242.2	242.2	0.0	0.0
せん断	Qas	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	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			OK	OK			OK	OK		
	Ta	1.28S	1.28S	0.00	0.00	0.93S	0.93S	0.00	0.00	1.20S	1.20S	0.00	0.00
	Ld	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
付着	Ld1	137.5	117.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾒX3軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX3軸 [5F-6F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX3軸 [6F-7F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI	1571.0	1571.0	0.0	0.0	1065.8	1065.8	0.0	0.0	560.5	560.5	0.0	0.0
	MI	-0.3	0.1	0.0	0.0	0.3	0.1	0.0	0.0	-1.3	0.3	0.0	0.0
	Ns	1552.6	1552.6	0.0	0.0	1075.0	1056.6	0.0	0.0	558.0	558.0	0.0	0.0
	Ms	-115.6	98.0	0.0	0.0	98.6	79.1	0.0	0.0	-111.5	63.6	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	QI	-0.2	-0.2	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.6	-0.6	0.0	0.0
	Qs	94.9	94.9	0.0	0.0	78.9	78.9	0.0	0.0	77.7	77.7	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0
	d	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2
配筋	i	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4
	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48
	pw	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	Mal	250.1	250.1	0.0	0.0	253.2	253.2	0.0	0.0	260.9	260.9	0.0	0.0
	Mas	547.1	547.1	0.0	0.0	521.5	521.8	0.0	0.0	441.4	441.4	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	gMy. 正	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. 正	786.0	786.0	0.0	0.0	651.9	651.9	0.0	0.0	507.3	507.3	0.0	0.0
	gMy. 負	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. 負	777.4	777.4	0.0	0.0	647.1	647.1	0.0	0.0	505.7	505.7	0.0	0.0
	H' (H)	225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)	
	Qd	142.3	142.3	0.0	0.0	118.3	118.3	0.0	0.0	116.2	116.2	0.0	0.0
	Qal	198.8	198.8	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0
付着	Qas	428.6	428.6	0.0	0.0	417.4	417.4	0.0	0.0	417.4	417.4	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			OK	OK			OK	OK		
	Ta	1.07S	1.07S	0.00	0.00	0.89S	0.89S	0.00	0.00	0.88S	0.88S	0.00	0.00
付着	Ld	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Ld1	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	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2フレ-ΛX4軸 [1F-2F/壁]				Y2フレ-ΛX4軸 [2F-3F/壁]				Y2フレ-ΛX4軸 [3F-4F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	3118.2	3118.2	0.0	0.0	2600.8	2600.8	0.0	0.0	2088.7	2088.7	0.0	0.0
	MI	0.7	-2.0	0.0	0.0	-0.0	0.4	0.0	0.0	0.1	-0.2	0.0	0.0
	Ns	3053.7	3053.7	0.0	0.0	2648.4	2648.4	0.0	0.0	2055.7	2055.7	0.0	0.0
	Ms	70.2	-220.3	0.0	0.0	-80.5	104.1	0.0	0.0	115.5	-124.2	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
	QI	0.8	0.8	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0
	Qs	113.7	113.7	0.0	0.0	82.0	82.0	0.0	0.0	106.5	106.5	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0
	d	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2
配筋	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
	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40
	pw	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
曲げ	Mal	143.1	143.1	0.0	0.0	208.8	208.8	0.0	0.0	273.5	273.5	0.0	0.0
	Mas	628.1	628.1	0.0	0.0	634.7	634.7	0.0	0.0	630.8	630.8	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	gMy. 正	329.0	9643.7	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0
	cMy. 正	1109.5	1109.5	0.0	0.0	1019.3	1019.3	0.0	0.0	914.7	914.7	0.0	0.0
	gMy. 負	329.0	9643.7	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0	329.0	329.0	0.0	0.0
	cMy. 負	1130.2	1130.2	0.0	0.0	1037.6	1037.6	0.0	0.0	929.4	929.4	0.0	0.0
	H' (H)	255 (325)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (283)		0 (0)	
	Qd	170.2	170.2	0.0	0.0	122.9	122.9	0.0	0.0	159.6	159.6	0.0	0.0
	Qal	240.3	240.3	0.0	0.0	240.3	240.3	0.0	0.0	242.2	242.2	0.0	0.0
せん断	Qas	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	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			OK	OK			OK	OK		
	Ta	1.28S	1.28S	0.00	0.00	0.93S	0.93S	0.00	0.00	1.20S	1.20S	0.00	0.00
	Ld	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
付着	Ld1	137.5	117.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2フレ- Δ X4軸 [4F-5F/壁]				Y2フレ- Δ X4軸 [5F-6F/壁]				Y2フレ- Δ X4軸 [6F-7F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI	1571.0	1571.0	0.0	0.0	1065.8	1065.8	0.0	0.0	560.5	560.5	0.0	0.0
	MI	0.3	-0.1	0.0	0.0	-0.3	-0.1	0.0	0.0	1.3	-0.3	0.0	0.0
	Ns	1552.6	1552.6	0.0	0.0	1075.0	1056.6	0.0	0.0	558.0	558.0	0.0	0.0
	Ms	115.6	-98.0	0.0	0.0	-98.6	-79.1	0.0	0.0	111.5	-63.6	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	QI	0.2	0.2	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.6	0.6	0.0	0.0
	Qs	94.9	94.9	0.0	0.0	78.9	78.9	0.0	0.0	77.7	77.7	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0
	d	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2
	i	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4
配筋	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48
	pw	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36
曲げ	Mal	250.1	250.1	0.0	0.0	253.2	253.2	0.0	0.0	260.9	260.9	0.0	0.0
	Mas	547.1	547.1	0.0	0.0	521.5	521.8	0.0	0.0	441.4	441.4	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	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. 正	777.4	777.4	0.0	0.0	647.1	647.1	0.0	0.0	505.7	505.7	0.0	0.0
	gMy. 負	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. 負	786.0	786.0	0.0	0.0	651.9	651.9	0.0	0.0	507.3	507.3	0.0	0.0
	H' (H)	225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)	
	Qd	142.3	142.3	0.0	0.0	118.3	118.3	0.0	0.0	116.2	116.2	0.0	0.0
	Qal	198.8	198.8	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0
	Qas	428.6	428.6	0.0	0.0	417.4	417.4	0.0	0.0	417.4	417.4	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			OK	OK			OK	OK		
付着	Ta	1.07S	1.07S	0.00	0.00	0.89S	0.89S	0.00	0.00	0.88S	0.88S	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	0.0
	Ld1	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	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2フレ-ΔX5軸 [1F-2F/壁]				Y2フレ-ΔX5軸 [2F-3F/壁]				Y2フレ-ΔX5軸 [3F-4F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	3147.0	3147.0	0.0	0.0	2625.2	2625.2	0.0	0.0	2108.9	2108.9	0.0	0.0
	MI	-5.5	9.5	0.0	0.0	-3.4	2.8	0.0	0.0	-3.7	4.0	0.0	0.0
	Ns	3346.0	3346.0	0.0	0.0	2772.7	2772.7	0.0	0.0	2211.3	2211.3	0.0	0.0
	Ms	-79.9	232.9	0.0	0.0	-88.6	111.3	0.0	0.0	-124.8	133.1	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI	-4.6	-4.6	0.0	0.0	-2.2	-2.2	0.0	0.0	-2.7	-2.7	0.0	0.0
	Qs	121.4	121.4	0.0	0.0	88.3	88.3	0.0	0.0	113.9	113.9	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0	70.0	70.0	55.0	55.0
	d	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2	63.2	63.2	48.2	48.2
配筋	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
	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40	0.40
曲げ	pw	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36	0.69	0.69	0.36	0.36
	Mal	139.5	139.5	0.0	0.0	205.7	205.7	0.0	0.0	271.0	271.0	0.0	0.0
	Mas	616.7	616.7	0.0	0.0	633.7	633.7	0.0	0.0	632.6	632.6	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	361.0	9643.7	0.0	0.0	361.0	361.0	0.0	0.0	361.0	361.0	0.0	0.0
	cMy. 正	1091.7	1091.7	0.0	0.0	1004.4	1004.4	0.0	0.0	903.5	903.5	0.0	0.0
	gMy. 負	361.2	9643.7	0.0	0.0	361.2	361.2	0.0	0.0	361.2	361.2	0.0	0.0
	cMy. 負	1155.1	1155.1	0.0	0.0	1060.7	1060.7	0.0	0.0	949.0	949.0	0.0	0.0
	H' (H)	255 (325)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (283)		0 (0)	
	Qd	179.8	179.8	0.0	0.0	131.4	131.4	0.0	0.0	169.5	169.5	0.0	0.0
	Qal	240.3	240.3	0.0	0.0	282.1	282.1	0.0	0.0	290.5	290.5	0.0	0.0
	Qas	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	0.0	0.0	581.4	581.4	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
付着	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	Ta	1.36S	1.36S	0.00	0.00	0.99S	0.99S	0.00	0.00	1.28S	1.28S	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	0.0
	Ld1	137.5	117.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0
判定	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1				C1				C1			
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾏX5軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾏX5軸 [5F-6F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾏX5軸 [6F-7F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI	1587.1	1587.1	0.0	0.0	1077.5	1077.5	0.0	0.0	569.0	569.0	0.0	0.0
	MI	-4.4	3.6	0.0	0.0	-0.8	3.0	0.0	0.0	-12.7	5.6	0.0	0.0
	Ns	1644.6	1644.6	0.0	0.0	1106.4	1106.4	0.0	0.0	577.6	577.6	0.0	0.0
	Ms	-125.3	106.7	0.0	0.0	-102.7	86.8	0.0	0.0	-128.9	72.8	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI	-2.9	-2.9	0.0	0.0	-1.3	-1.3	0.0	0.0	-6.5	-6.5	0.0	0.0
	Qs	102.4	102.4	0.0	0.0	83.9	83.9	0.0	0.0	88.1	88.1	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0	70.0	70.0	45.0	45.0
	d	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2	63.2	63.2	38.2	38.2
配筋	i	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4	55.3	55.3	33.4	33.4
	主筋	1	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25	3-D25
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21	15.21
	pt	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48
	pw	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36	0.56	0.56	0.36	0.36
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
曲げ	Mal	248.7	248.7	0.0	0.0	252.8	252.8	0.0	0.0	260.7	260.7	0.0	0.0
	Mas	547.2	547.2	0.0	0.0	521.0	521.0	0.0	0.0	446.1	446.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	gMy. 正	361.0	361.0	0.0	0.0	336.3	361.0	0.0	0.0	672.5	336.3	0.0	0.0
	cMy. 正	771.9	771.9	0.0	0.0	645.0	645.0	0.0	0.0	506.5	506.5	0.0	0.0
	gMy. 負	361.2	361.2	0.0	0.0	337.4	361.2	0.0	0.0	674.8	337.4	0.0	0.0
	cMy. 負	798.7	798.7	0.0	0.0	660.1	660.1	0.0	0.0	511.7	511.7	0.0	0.0
	H' (H)	225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)	
	Qd	152.2	152.2	0.0	0.0	125.1	125.1	0.0	0.0	128.9	128.9	0.0	0.0
	Qal	229.2	229.2	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0	189.1	189.1	0.0	0.0
せん断	Qas	428.6	428.6	0.0	0.0	417.4	417.4	0.0	0.0	417.4	417.4	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			OK	OK			OK	OK		
	Ta	1.15S	1.15S	0.00	0.00	0.94S	0.94S	0.00	0.00	0.97S	0.97S	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	0.0
付着	Ld1	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	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1A				C1A				C1A			
部材位置		Y2フレ-ΔX6軸 [1F-2F/壁]				Y2フレ-ΔX6軸 [2F-3F/壁]				Y2フレ-ΔX6軸 [3F-4F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期	(25)	(45)	(0)	(0)	(25)	(30)	(0)	(0)	(28)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1850.5	1850.5	0.0	0.0	1541.8	1541.8	0.0	0.0	1238.7	1238.7	0.0	0.0
	MI	56.0	-59.4	0.0	0.0	59.7	-63.4	0.0	0.0	59.2	-60.6	0.0	0.0
	Ns	1659.8	1659.8	0.0	0.0	1414.8	1414.8	0.0	0.0	1159.8	1159.8	0.0	0.0
	Ms	90.5	-234.2	0.0	0.0	99.8	-124.2	0.0	0.0	120.9	-136.2	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	QI	35.5	35.5	0.0	0.0	44.0	44.0	0.0	0.0	42.4	42.4	0.0	0.0
	Qs	117.6	117.6	0.0	0.0	88.8	88.8	0.0	0.0	103.4	103.4	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0
	D	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0
	d	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4
配筋	i	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9
	主筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61
	pt	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33
	pw	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
曲げ	Mal	244.8	244.8	0.0	0.0	270.5	270.5	0.0	0.0	278.9	278.9	0.0	0.0
	Mas	544.5	544.5	0.0	0.0	537.6	537.6	0.0	0.0	524.9	524.9	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	208.6	4954.0	0.0	0.0	208.6	208.6	0.0	0.0	208.6	208.6	0.0	0.0
	cMy. 正	735.8	735.8	0.0	0.0	675.2	675.2	0.0	0.0	607.8	607.8	0.0	0.0
	gMy. 負	184.5	4689.7	0.0	0.0	184.5	184.5	0.0	0.0	184.5	184.5	0.0	0.0
	cMy. 負	822.3	822.3	0.0	0.0	738.0	738.0	0.0	0.0	650.1	650.1	0.0	0.0
	H' (H)	255 (325)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (283)		0 (0)	
	Qd	158.7	158.7	0.0	0.0	111.3	111.3	0.0	0.0	133.9	133.9	0.0	0.0
	Qal	240.6	240.6	0.0	0.0	267.4	267.4	0.0	0.0	269.0	269.0	0.0	0.0
	Qas	454.4	454.4	0.0	0.0	454.4	454.4	0.0	0.0	454.4	454.4	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			OK	OK			OK	OK		
付着	Ta	1.36S	1.36S	0.00	0.00	0.96S	0.96S	0.00	0.00	1.15S	1.15S	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	0.0
	Ld1	137.5	117.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	113.8	111.3	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		

断面名		C1A				C1A				C1A				
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾒX6軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX6軸 [5F-6F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX6軸 [6F-7F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)	
応力	NI	935.3	935.3	0.0	0.0	631.8	631.8	0.0	0.0	327.2	327.2	0.0	0.0	
	MI	64.5	-61.3	0.0	0.0	43.5	-54.7	0.0	0.0	132.2	-81.0	0.0	0.0	
	Ns	889.5	889.5	0.0	0.0	611.5	611.5	0.0	0.0	321.0	321.0	0.0	0.0	
	Ms	138.8	-120.4	0.0	0.0	109.7	-92.4	0.0	0.0	201.3	-107.0	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
	QI	44.9	44.9	0.0	0.0	35.1	35.1	0.0	0.0	76.2	76.2	0.0	0.0	
	Qs	104.2	104.2	0.0	0.0	81.3	81.3	0.0	0.0	118.4	118.4	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				
		鉄筋				鉄筋				鉄筋				
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	
	D	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	70.0	70.0	50.0	50.0	
	d	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4	63.4	63.4	43.4	43.4	
	j	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9	55.4	55.4	37.9	37.9	
	i													
配筋	主筋	1	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	3-D22	
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	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
	at	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	11.61	
	pt	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	0.33	
pw	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36	0.51	0.51	0.36	0.36		
曲げ	Mal	275.1	275.1	0.0	0.0	253.2	253.2	0.0	0.0	229.9	229.9	0.0	0.0	
	Mas	461.1	461.1	0.0	0.0	390.2	390.2	0.0	0.0	317.8	317.8	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	208.6	208.6	0.0	0.0	184.9	208.6	0.0	0.0	369.7	184.9	0.0	0.0	
	cMy. 正	531.7	531.7	0.0	0.0	446.9	446.9	0.0	0.0	355.3	355.3	0.0	0.0	
	gMy. 負	184.5	184.5	0.0	0.0	159.8	184.5	0.0	0.0	319.6	159.8	0.0	0.0	
	cMy. 負	558.0	558.0	0.0	0.0	459.2	459.2	0.0	0.0	359.3	359.3	0.0	0.0	
	H' (H)	225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		225 (280)		0 (0)		
	Qd	133.8	133.8	0.0	0.0	104.4	104.4	0.0	0.0	139.6	139.6	0.0	0.0	
	Qal	268.2	268.2	0.0	0.0	243.5	243.5	0.0	0.0	225.3	225.3	0.0	0.0	
	Qas	454.4	454.4	0.0	0.0	441.9	441.9	0.0	0.0	441.9	441.9	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	1.15S	1.15S	0.00	0.00	0.90S	0.90S	0.00	0.00	1.20S	1.20S	0.00	0.00	
	Ld	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
	Ld1	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	OK	OK			OK	OK			OK	OK			

断面名		C3				C3				C3					
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX1軸 [1F-2F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX1軸 [2F-3F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX1軸 [3F-4F/壁]					
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)			
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚		
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)		
	短期	(60)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)		
応力	NI	2202.8	2202.8	0.0	0.0	1820.2	1820.2	0.0	0.0	1448.2	1448.2	0.0	0.0		
	MI	-125.6	143.1	0.0	0.0	-101.1	69.0	0.0	0.0	-101.0	91.1	0.0	0.0		
	Ns	1149.2	3256.4	0.0	0.0	2583.6	2583.6	0.0	0.0	1971.3	1971.3	0.0	0.0		
	Ms	-249.5	1657.7	0.0	0.0	-282.7	1080.6	0.0	0.0	-481.2	735.6	0.0	0.0		
	L. no	K1	K2			K2	K2			K2	K2				
	QI	-82.7	-82.7	0.0	0.0	-60.8	-60.8	0.0	0.0	-68.0	-68.0	0.0	0.0		
	Qs	714.8	714.8	0.0	0.0	642.8	642.8	0.0	0.0	533.7	533.7	0.0	0.0		
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2				
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸					
	B	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0		
	D	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0		
	d	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8		
	i	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7		
	配筋	主筋	1	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32
			2												
		芯鉄筋													
Hoop		径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	
		at	63.52	63.52	23.82	23.82	63.52	63.52	23.82	23.82	63.52	63.52	23.82	23.82	
	pt	0.99	0.99	0.37	0.37	0.99	0.99	0.37	0.37	0.99	0.99	0.37	0.37		
	pw	0.79	0.79	0.32	0.32	0.79	0.79	0.32	0.32	0.79	0.79	0.32	0.32		
曲げ	Mal	830.7	830.7	0.0	0.0	856.2	856.2	0.0	0.0	882.5	882.5	0.0	0.0		
	Mas	1925.5	1738.3	0.0	0.0	1788.5	1788.5	0.0	0.0	1840.5	1840.5	0.0	0.0		
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK				
せん断	gMy. 正	703.1	4689.7	0.0	0.0	703.1	703.1	0.0	0.0	507.3	703.1	0.0	0.0		
	cMy. 正	2176.2	2176.2	0.0	0.0	2143.5	2143.5	0.0	0.0	2096.2	2096.2	0.0	0.0		
	gMy. 負	737.0	4954.0	0.0	0.0	737.0	737.0	0.0	0.0	533.8	737.0	0.0	0.0		
	cMy. 負	2825.6	2825.6	0.0	0.0	2638.4	2638.4	0.0	0.0	2451.6	2451.6	0.0	0.0		
	H' (H)	200 (325)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (283)		0 (0)			
	Qd	1030.9	1030.9	0.0	0.0	933.9	933.9	0.0	0.0	766.6	766.6	0.0	0.0		
	Qal	476.9	476.9	0.0	0.0	490.2	490.2	0.0	0.0	529.8	529.8	0.0	0.0		
	Qas	1644.2	1644.2	0.0	0.0	1644.2	1644.2	0.0	0.0	1644.2	1644.2	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			OK	OK			OK	OK				
付着	Ta	2.02S	2.02S	0.00	0.00	1.83S	1.83S	0.00	0.00	1.50S	1.50S	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	0.0		
	Ld1	102.5	117.5	0.0	0.0	95.0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0.0	0.0		
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK				

断面名		C3				C3				C3					
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX1軸 [4F-5F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX1軸 [5F-6F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX1軸 [6F-7F/壁]					
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)			
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚		
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)		
	短期	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)		
応力	NI	1083.4	1083.4	0.0	0.0	718.9	718.9	0.0	0.0	359.2	359.2	0.0	0.0		
	MI	-102.4	83.2	0.0	0.0	-89.9	81.6	0.0	0.0	-180.1	88.9	0.0	0.0		
	Ns	1425.7	1425.7	0.0	0.0	903.5	903.5	0.0	0.0	435.3	283.0	0.0	0.0		
	Ms	-725.4	366.3	0.0	0.0	-717.3	100.9	0.0	0.0	-633.0	227.9	0.0	0.0		
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K1				
	QI	-66.3	-66.3	0.0	0.0	-61.2	-61.2	0.0	0.0	-96.1	-96.1	0.0	0.0		
	Qs	478.2	478.2	0.0	0.0	355.2	355.2	0.0	0.0	238.8	238.8	0.0	0.0		
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2				
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)				Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸					
	B	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0		
	D	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0		
	d	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0		
	i	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9		
	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												
芯鉄筋															
Hoop		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	
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		0.40	0.40	0.30	0.30	0.40	0.40	0.30	0.30	0.40	0.40	0.30	0.30		
pw	0.63	0.63	0.32	0.32	0.63	0.63	0.32	0.32	0.63	0.63	0.32	0.32			
曲げ	Mal	602.2	602.2	0.0	0.0	543.2	543.2	0.0	0.0	441.6	441.6	0.0	0.0		
	Mas	1091.3	1091.3	0.0	0.0	936.3	936.3	0.0	0.0	800.4	750.8	0.0	0.0		
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK				
せん断	gMy. 正	507.3	507.3	0.0	0.0	376.0	507.3	0.0	0.0	751.9	376.0	0.0	0.0		
	cMy. 正	990.1	990.1	0.0	0.0	912.2	912.2	0.0	0.0	816.4	816.4	0.0	0.0		
	gMy. 負	533.8	533.8	0.0	0.0	402.2	533.8	0.0	0.0	804.4	402.2	0.0	0.0		
	cMy. 負	1233.0	1233.0	0.0	0.0	1047.6	1047.6	0.0	0.0	874.8	874.8	0.0	0.0		
	H' (H)	200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)			
	Qd	684.1	684.1	0.0	0.0	502.2	502.2	0.0	0.0	310.1	310.1	0.0	0.0		
	Qal	517.9	517.9	0.0	0.0	515.6	515.6	0.0	0.0	435.1	435.1	0.0	0.0		
	Qas	933.1	933.1	0.0	0.0	910.1	910.1	0.0	0.0	910.1	910.1	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			OK	OK			OK	OK				
付着	Ta	2.98S	2.98S	0.00	0.00	2.18S	2.18S	0.00	0.00	1.35S	1.35S	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	0.0		
	Ld1	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	OK			OK	OK			OK	OK				

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾑX2軸 [1F-2F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX2軸 [2F-3F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX2軸 [3F-4F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	3821.1	3821.1	0.0	0.0	3152.4	3152.4	0.0	0.0	2497.0	2497.0	0.0	0.0	
	MI	9.6	-35.4	0.0	0.0	4.8	-0.9	0.0	0.0	3.5	-4.3	0.0	0.0	
	Ns	4215.3	4215.3	0.0	0.0	2857.9	3446.8	0.0	0.0	2701.9	2701.9	0.0	0.0	
	Ms	141.4	2843.5	0.0	0.0	369.0	1955.2	0.0	0.0	-819.3	1285.9	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K1	K2			K2	K2			
	QI	13.8	13.8	0.0	0.0	2.0	2.0	0.0	0.0	2.8	2.8	0.0	0.0	
	Qs	1241.6	1241.6	0.0	0.0	1133.9	1133.9	0.0	0.0	963.2	963.2	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	
	D	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	
	d	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	
	j	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	
	配筋	主筋	1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35
2														
芯鉄筋														
Hoop		径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
at		86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	
pt		1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	
pw	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27		
曲げ	Mal	1281.4	1281.4	0.0	0.0	1345.2	1345.2	0.0	0.0	1404.0	1404.0	0.0	0.0	
	Mas	2879.1	2879.1	0.0	0.0	3023.3	2957.3	0.0	0.0	3041.9	3041.9	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1393.0	9643.7	0.0	0.0	1393.0	1393.0	0.0	0.0	1041.1	1393.0	0.0	0.0	
	cMy. 正	4218.5	4218.5	0.0	0.0	4014.4	4014.4	0.0	0.0	3799.7	3799.7	0.0	0.0	
	gMy. 負	1393.4	9643.7	0.0	0.0	1393.4	1393.4	0.0	0.0	1041.1	1393.4	0.0	0.0	
	cMy. 負	4481.4	4481.4	0.0	0.0	4225.4	4225.4	0.0	0.0	3956.4	3956.4	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (325)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (283)		0 (0)		
	Qd	1855.4	1855.4	0.0	0.0	1699.8	1699.8	0.0	0.0	1443.4	1443.4	0.0	0.0	
	Qal	556.6	556.6	0.0	0.0	588.2	588.2	0.0	0.0	786.7	786.7	0.0	0.0	
	Qas	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	2.44S	2.44S	0.00	0.00	2.24S	2.24S	0.00	0.00	1.90S	1.90S	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	0.0	
	Ld1	106.3	117.5	0.0	0.0	95.0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			

断面名		C2				C2				C2					
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX2軸 [4F-5F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX2軸 [5F-6F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX2軸 [6F-7F/壁]					
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)			
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚		
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)		
	短期	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)		
応力	NI	1859.6	1859.6	0.0	0.0	1237.1	1237.1	0.0	0.0	624.7	624.7	0.0	0.0		
	MI	3.3	-2.4	0.0	0.0	2.4	-2.7	0.0	0.0	9.9	-2.1	0.0	0.0		
	Ns	1737.5	1737.5	0.0	0.0	1174.5	1174.5	0.0	0.0	605.7	643.6	0.0	0.0		
	Ms	1183.5	-513.9	0.0	0.0	1149.2	-129.1	0.0	0.0	914.6	-170.5	0.0	0.0		
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K2				
	QI	2.0	2.0	0.0	0.0	1.8	1.8	0.0	0.0	4.3	4.3	0.0	0.0		
	Qs	771.0	771.0	0.0	0.0	580.6	580.6	0.0	0.0	339.0	339.0	0.0	0.0		
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1				
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸					
	B	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0		
	D	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0		
	d	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0		
	i	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7		
	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												
芯鉄筋															
Hoop		径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	
		ピッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	
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		0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31		
pw	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27			
曲げ	Mal	719.5	719.5	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	622.6	622.6	0.0	0.0		
	Mas	1415.3	1415.3	0.0	0.0	1220.3	1220.3	0.0	0.0	1026.9	1040.1	0.0	0.0		
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK				
せん断	gMy. 正	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0		
	cMy. 正	1585.2	1585.2	0.0	0.0	1355.9	1355.9	0.0	0.0	1114.5	1114.5	0.0	0.0		
	gMy. 負	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0		
	cMy. 負	1677.9	1677.9	0.0	0.0	1406.5	1406.5	0.0	0.0	1131.2	1131.2	0.0	0.0		
	H' (H)	200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)			
	Qd	1155.5	1155.5	0.0	0.0	869.9	869.9	0.0	0.0	506.3	506.3	0.0	0.0		
	Qal	554.3	554.3	0.0	0.0	570.5	570.5	0.0	0.0	420.2	420.2	0.0	0.0		
	Qas	1310.5	1310.5	0.0	0.0	1288.0	1288.0	0.0	0.0	1288.0	1288.0	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			OK	OK			OK	OK				
付着	Ta	4.17S	4.17S	0.00	0.00	3.14S	3.14S	0.00	0.00	1.83S	1.83S	0.00	0.00		
	Ld	168.8	168.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
	Ld1	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0		
	判定	NG	NG			OK	OK			OK	OK				

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX3軸 [1F-2F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX3軸 [2F-3F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX3軸 [3F-4F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	3806.0	3806.0	0.0	0.0	3140.5	3140.5	0.0	0.0	2488.2	2488.2	0.0	0.0	
	MI	-0.8	7.0	0.0	0.0	-0.1	-0.6	0.0	0.0	-0.1	0.2	0.0	0.0	
	Ns	3676.6	3935.4	0.0	0.0	3236.3	3236.3	0.0	0.0	2554.4	2554.4	0.0	0.0	
	Ms	-130.2	2849.3	0.0	0.0	-369.2	1958.1	0.0	0.0	-829.2	1294.7	0.0	0.0	
	L. no	K1	K2			K2	K2			K2	K2			
	QI	-2.4	-2.4	0.0	0.0	0.2	0.2	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	
	Qs	1214.9	1214.9	0.0	0.0	1135.7	1135.7	0.0	0.0	965.4	965.4	0.0	0.0	
L. no	K2	K2			K1	K1			K2	K2				
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)				Fc30 (Fc = 30.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	
	D	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	
	d	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	
	j	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	
配筋	主筋	1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	at	86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	
	pt	1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	
pw	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27		
曲げ	Mal	1283.0	1283.0	0.0	0.0	1346.3	1346.3	0.0	0.0	1404.7	1404.7	0.0	0.0	
	Mas	2936.1	2907.5	0.0	0.0	2980.2	2980.2	0.0	0.0	3059.9	3059.9	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1346.3	9643.7	0.0	0.0	1346.3	1346.3	0.0	0.0	1041.1	1346.3	0.0	0.0	
	cMy. 正	4304.2	4304.2	0.0	0.0	4082.8	4082.8	0.0	0.0	3850.0	3850.0	0.0	0.0	
	gMy. 負	1346.3	9643.7	0.0	0.0	1346.3	1346.3	0.0	0.0	1041.1	1346.3	0.0	0.0	
	cMy. 負	4390.7	4390.7	0.0	0.0	4151.5	4151.5	0.0	0.0	3900.7	3900.7	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (325)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (283)		0 (0)		
	Qd	1821.1	1821.1	0.0	0.0	1703.5	1703.5	0.0	0.0	1448.1	1448.1	0.0	0.0	
	Qal	545.3	545.3	0.0	0.0	545.3	545.3	0.0	0.0	693.8	693.8	0.0	0.0	
	Qas	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	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	
付着	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
	Ta	2.40S	2.40S	0.00	0.00	2.24S	2.24S	0.00	0.00	1.91S	1.91S	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	0.0	
	Ld1	106.3	117.5	0.0	0.0	95.0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0.0	0.0	
判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK				

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y37レ-ΔX3軸 [4F-5F/壁]				Y37レ-ΔX3軸 [5F-6F/壁]				Y37レ-ΔX3軸 [6F-7F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	
応力	NI	1852.8	1852.8	0.0	0.0	1232.2	1232.2	0.0	0.0	621.3	621.3	0.0	0.0	
	MI	-0.1	0.1	0.0	0.0	-0.1	0.1	0.0	0.0	-0.4	0.0	0.0	0.0	
	Ns	1891.8	1891.8	0.0	0.0	1212.8	1212.8	0.0	0.0	616.0	616.0	0.0	0.0	
	Ms	-1186.7	515.9	0.0	0.0	1155.3	-131.2	0.0	0.0	921.5	162.4	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K1	K1			K1	K1			
	QI	-0.0	-0.0	0.0	0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	-0.2	-0.2	0.0	0.0	
	Qs	773.9	773.9	0.0	0.0	584.9	584.9	0.0	0.0	345.5	345.5	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2			
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	
	D	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	
	d	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	
	i	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	
	j													
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												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100
	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	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31	
pw	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27		
曲げ	Mal	719.5	719.5	0.0	0.0	680.9	680.9	0.0	0.0	621.5	621.5	0.0	0.0	
	Mas	1438.9	1438.9	0.0	0.0	1233.1	1233.1	0.0	0.0	1030.5	1030.5	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0	
	cMy. 正	1614.4	1614.4	0.0	0.0	1371.4	1371.4	0.0	0.0	1119.1	1119.1	0.0	0.0	
	gMy. 負	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0	
	cMy. 負	1644.1	1644.1	0.0	0.0	1387.2	1387.2	0.0	0.0	1123.7	1123.7	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		
	Qd	1160.8	1160.8	0.0	0.0	877.3	877.3	0.0	0.0	518.1	518.1	0.0	0.0	
	Qal	529.1	529.1	0.0	0.0	539.6	539.6	0.0	0.0	394.6	394.6	0.0	0.0	
	Qas	1310.5	1310.5	0.0	0.0	1288.0	1288.0	0.0	0.0	1288.0	1288.0	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	4.19S	4.19S	0.00	0.00	3.17S	3.17S	0.00	0.00	1.87S	1.87S	0.00	0.00	
	Ld	168.8	168.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
	Ld1	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	
	判定	NG	NG			OK	OK			OK	OK			

断面名			C2				C2				C2				
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[1F-2F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[2F-3F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[3F-4F/壁]				
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期		(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI		3806.0	3806.0	0.0	0.0	3140.5	3140.5	0.0	0.0	2488.2	2488.2	0.0	0.0	
	MI		0.8	-7.0	0.0	0.0	0.1	0.6	0.0	0.0	0.1	-0.2	0.0	0.0	
	Ns		3676.6	3935.4	0.0	0.0	3236.3	3236.3	0.0	0.0	2554.4	2554.4	0.0	0.0	
	Ms		130.2	-2849.3	0.0	0.0	369.2	-1958.1	0.0	0.0	829.2	-1294.7	0.0	0.0	
	L. no		K2	K1			K1	K1			K1	K1			
	QI		2.4	2.4	0.0	0.0	-0.2	-0.2	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	
	Qs		1214.9	1214.9	0.0	0.0	1135.7	1135.7	0.0	0.0	965.4	965.4	0.0	0.0	
	L. no		K1	K1			K2	K2			K1	K1			
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸					
	B		90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	
	D		95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	
	d		87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	
	j		76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	
	配筋	主筋	1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
			2												
芯鉄筋															
Hoop		径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	
at			86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	
pt			1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	
pw		0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27		
曲げ	Mal		1283.0	1283.0	0.0	0.0	1346.3	1346.3	0.0	0.0	1404.7	1404.7	0.0	0.0	
	Mas		2936.1	2907.5	0.0	0.0	2980.2	2980.2	0.0	0.0	3059.9	3059.9	0.0	0.0	
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正		1346.3	9643.7	0.0	0.0	1346.3	1346.3	0.0	0.0	1041.1	1346.3	0.0	0.0	
	cMy. 正		4390.7	4390.7	0.0	0.0	4151.5	4151.5	0.0	0.0	3900.7	3900.7	0.0	0.0	
	gMy. 負		1346.3	9643.7	0.0	0.0	1346.3	1346.3	0.0	0.0	1041.1	1346.3	0.0	0.0	
	cMy. 負		4304.2	4304.2	0.0	0.0	4082.8	4082.8	0.0	0.0	3850.0	3850.0	0.0	0.0	
	H' (H)		200 (325)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (283)		0 (0)		
	Qd		1821.1	1821.1	0.0	0.0	1703.5	1703.5	0.0	0.0	1448.1	1448.1	0.0	0.0	
	Qal		545.3	545.3	0.0	0.0	545.3	545.3	0.0	0.0	693.8	693.8	0.0	0.0	
	Qas		2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta		2.40S	2.40S	0.00	0.00	2.24S	2.24S	0.00	0.00	1.91S	1.91S	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	0.0	
	Ld1		106.3	117.5	0.0	0.0	95.0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0.0	0.0	
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK			

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX4軸 [4F-5F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX4軸 [5F-6F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX4軸 [6F-7F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	
応力	NI	1852.8	1852.8	0.0	0.0	1232.2	1232.2	0.0	0.0	621.3	621.3	0.0	0.0	
	MI	0.1	-0.1	0.0	0.0	0.1	-0.1	0.0	0.0	0.4	-0.0	0.0	0.0	
	Ns	1891.8	1891.8	0.0	0.0	1212.8	1212.8	0.0	0.0	616.0	616.0	0.0	0.0	
	Ms	1186.7	-515.9	0.0	0.0	-1155.3	131.2	0.0	0.0	-921.5	-162.4	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K2	K2			K2	K2			
	QI	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.2	0.2	0.0	0.0	
	Qs	773.9	773.9	0.0	0.0	584.9	584.9	0.0	0.0	345.5	345.5	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				
		鉄筋				鉄筋				鉄筋				
	条件		LS 2軸				条件		LS 2軸					
	B	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	
	D	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	
	d	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	
	j	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	
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												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100
	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	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31	
pw	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27		
曲げ	Mal	719.5	719.5	0.0	0.0	680.9	680.9	0.0	0.0	621.5	621.5	0.0	0.0	
	Mas	1438.9	1438.9	0.0	0.0	1233.1	1233.1	0.0	0.0	1030.5	1030.5	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0	
	cMy. 正	1644.1	1644.1	0.0	0.0	1387.2	1387.2	0.0	0.0	1123.7	1123.7	0.0	0.0	
	gMy. 負	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0	
	cMy. 負	1614.4	1614.4	0.0	0.0	1371.4	1371.4	0.0	0.0	1119.1	1119.1	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		
	Qd	1160.8	1160.8	0.0	0.0	877.3	877.3	0.0	0.0	518.1	518.1	0.0	0.0	
	Qal	529.1	529.1	0.0	0.0	539.6	539.6	0.0	0.0	394.6	394.6	0.0	0.0	
	Qas	1310.5	1310.5	0.0	0.0	1288.0	1288.0	0.0	0.0	1288.0	1288.0	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	4.19S	4.19S	0.00	0.00	3.17S	3.17S	0.00	0.00	1.87S	1.87S	0.00	0.00	
	Ld	168.8	168.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
	Ld1	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	
	判定	NG	NG			OK	OK			OK	OK			

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX5軸[1F-2F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX5軸[2F-3F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX5軸[3F-4F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(56)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	3821.1	3821.1	0.0	0.0	3152.4	3152.4	0.0	0.0	2497.0	2497.0	0.0	0.0	
	MI	-9.6	35.4	0.0	0.0	-4.8	0.9	0.0	0.0	-3.5	4.3	0.0	0.0	
	Ns	4215.3	4215.3	0.0	0.0	2857.9	3446.8	0.0	0.0	2701.9	2701.9	0.0	0.0	
	Ms	-141.4	-2843.5	0.0	0.0	-369.0	-1955.2	0.0	0.0	819.3	-1285.9	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K2	K1			K1	K1			
	QI	-13.8	-13.8	0.0	0.0	-2.0	-2.0	0.0	0.0	-2.8	-2.8	0.0	0.0	
	Qs	1241.6	1241.6	0.0	0.0	1133.9	1133.9	0.0	0.0	963.2	963.2	0.0	0.0	
L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2				
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785				SD390/SD345/KSS785			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	
	D	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	95.0	95.0	90.0	90.0	
	d	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	87.6	87.6	82.6	82.6	
	i	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	76.7	76.7	72.3	72.3	
配筋	主筋	1	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35	9-D35	9-D35	3-D35	3-D35
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
	at	86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	86.13	86.13	28.71	28.71	
	pt	1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	1.01	1.01	0.34	0.34	
	pw	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27	0.70	0.70	0.27	0.27	
曲げ	Mal	1281.4	1281.4	0.0	0.0	1345.2	1345.2	0.0	0.0	1404.0	1404.0	0.0	0.0	
	Mas	2879.1	2879.1	0.0	0.0	3023.3	2957.3	0.0	0.0	3041.9	3041.9	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1393.4	9643.7	0.0	0.0	1393.4	1393.4	0.0	0.0	1041.1	1393.4	0.0	0.0	
	cMy. 正	4481.4	4481.4	0.0	0.0	4225.4	4225.4	0.0	0.0	3956.4	3956.4	0.0	0.0	
	gMy. 負	1393.0	9643.7	0.0	0.0	1393.0	1393.0	0.0	0.0	1041.1	1393.0	0.0	0.0	
	cMy. 負	4218.5	4218.5	0.0	0.0	4014.4	4014.4	0.0	0.0	3799.7	3799.7	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (325)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (283)		0 (0)		
	Qd	1855.4	1855.4	0.0	0.0	1699.8	1699.8	0.0	0.0	1443.4	1443.4	0.0	0.0	
	Qal	556.6	556.6	0.0	0.0	588.2	588.2	0.0	0.0	786.7	786.7	0.0	0.0	
	Qas	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	0.0	0.0	2047.5	2047.5	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	2.44S	2.44S	0.00	0.00	2.24S	2.24S	0.00	0.00	1.90S	1.90S	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	0.0	
	Ld1	106.3	117.5	0.0	0.0	95.0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			

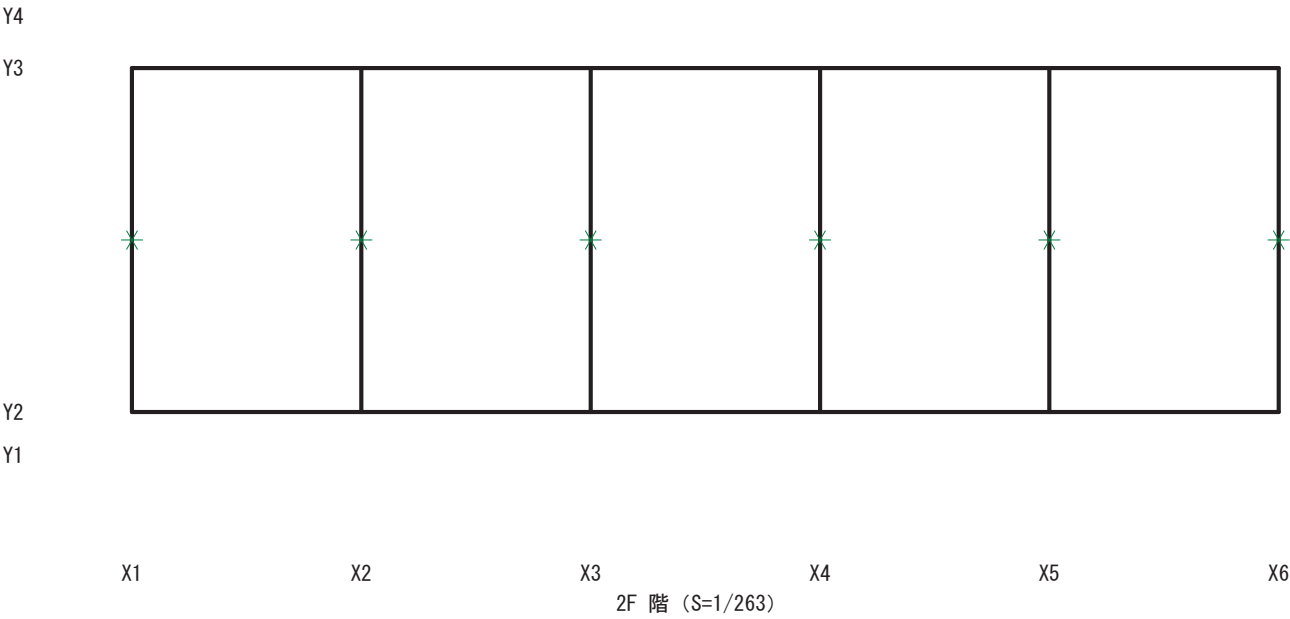
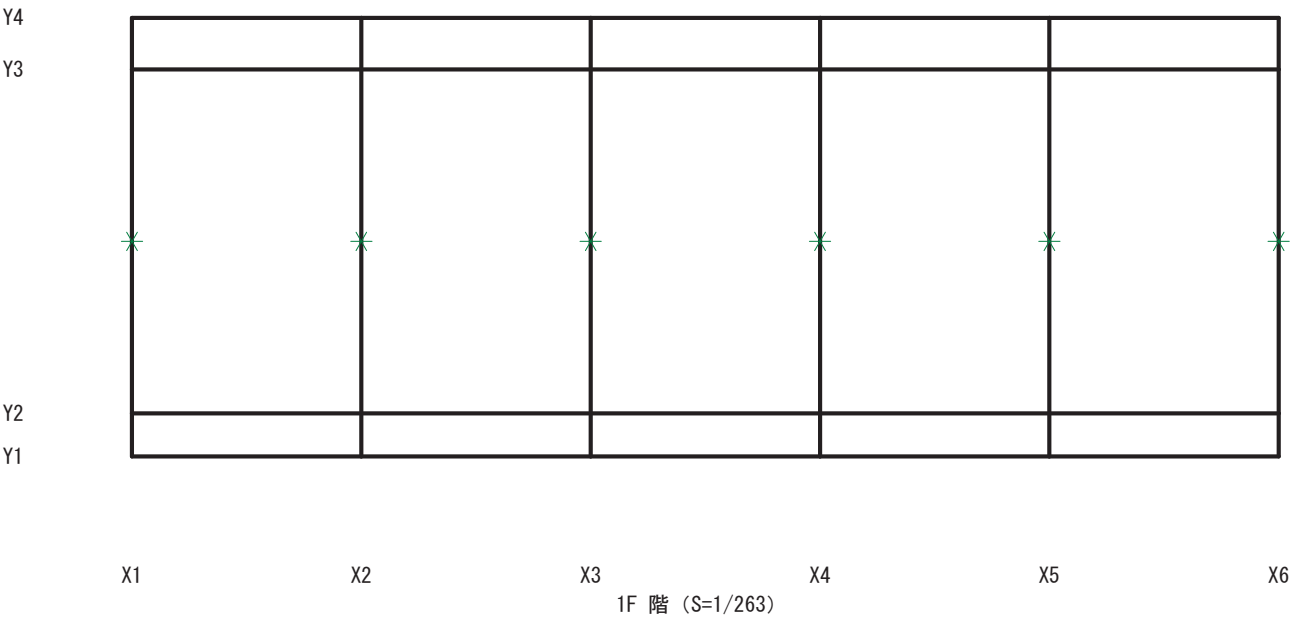
断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾑX5軸 [4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸 [5F-6F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸 [6F-7F/壁_]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	
応力	NI	1859.6	1859.6	0.0	0.0	1237.1	1237.1	0.0	0.0	624.7	624.7	0.0	0.0	
	MI	-3.3	2.4	0.0	0.0	-2.4	2.7	0.0	0.0	-9.9	2.1	0.0	0.0	
	Ns	1737.5	1737.5	0.0	0.0	1174.5	1174.5	0.0	0.0	605.7	643.6	0.0	0.0	
	Ms	-1183.5	513.9	0.0	0.0	-1149.2	129.1	0.0	0.0	-914.6	170.5	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K1			
	QI	-2.0	-2.0	0.0	0.0	-1.8	-1.8	0.0	0.0	-4.3	-4.3	0.0	0.0	
	Qs	771.0	771.0	0.0	0.0	580.6	580.6	0.0	0.0	339.0	339.0	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2			
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc27 (Fc = 27.00)				Fc27 (Fc = 27.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	
	D	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	95.0	95.0	65.0	65.0	
	d	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	88.0	88.0	58.0	58.0	
	j	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	77.0	77.0	50.7	50.7	
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												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ピッチ	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100	6-100	6-100	2-100	2-100
	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	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31	0.42	0.42	0.31	0.31		
pw	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27	1.17	1.17	0.27	0.27		
曲げ	Mal	719.5	719.5	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	622.6	622.6	0.0	0.0	
	Mas	1415.3	1415.3	0.0	0.0	1220.3	1220.3	0.0	0.0	1026.9	1040.1	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0	
	cMy. 正	1677.9	1677.9	0.0	0.0	1406.5	1406.5	0.0	0.0	1131.2	1131.2	0.0	0.0	
	gMy. 負	1041.1	1041.1	0.0	0.0	778.1	1041.1	0.0	0.0	1556.3	778.1	0.0	0.0	
	cMy. 負	1585.2	1585.2	0.0	0.0	1355.9	1355.9	0.0	0.0	1114.5	1114.5	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		
	Qd	1155.5	1155.5	0.0	0.0	869.9	869.9	0.0	0.0	506.3	506.3	0.0	0.0	
	Qal	554.3	554.3	0.0	0.0	570.5	570.5	0.0	0.0	420.2	420.2	0.0	0.0	
	Qas	1310.5	1310.5	0.0	0.0	1288.0	1288.0	0.0	0.0	1288.0	1288.0	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	4.17S	4.17S	0.00	0.00	3.14S	3.14S	0.00	0.00	1.83S	1.83S	0.00	0.00	
	Ld	168.8	168.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
	Ld1	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	107.5	112.5	0.0	0.0	
	判定	NG	NG			OK	OK			OK	OK			

断面名		C3				C3				C3				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾒX6軸[1F-2F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX6軸[2F-3F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾒX6軸[3F-4F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(60)	(45)	(0)	(0)	(45)	(30)	(0)	(0)	(33)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	2202.8	2202.8	0.0	0.0	1820.2	1820.2	0.0	0.0	1448.2	1448.2	0.0	0.0	
	MI	125.6	-143.1	0.0	0.0	101.1	-69.0	0.0	0.0	101.0	-91.1	0.0	0.0	
	Ns	1149.2	3256.4	0.0	0.0	2583.6	2583.6	0.0	0.0	1971.3	1971.3	0.0	0.0	
	Ms	249.5	-1657.7	0.0	0.0	282.7	-1080.6	0.0	0.0	481.2	-735.6	0.0	0.0	
	L.no	K2	K1			K1	K1			K1	K1			
	QI	82.7	82.7	0.0	0.0	60.8	60.8	0.0	0.0	68.0	68.0	0.0	0.0	
	Qs	714.8	714.8	0.0	0.0	642.8	642.8	0.0	0.0	533.7	533.7	0.0	0.0	
	L.no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
断面	材質	Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				Fc30(Fc = 30.00)				
		鉄筋 SD390/SD345/KSS785				鉄筋 SD390/SD345/KSS785				鉄筋 SD390/SD345/KSS785				
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	
	D	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	
	d	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	72.8	
	j	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	63.7	
	配筋	主筋	1	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32	3-D32	8-D32	8-D32	3-D32
2														
芯鉄筋														
Hoop		径	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13	S13
		ピッチ	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100	5-100	5-100	2-100	2-100
at		63.52	63.52	23.82	23.82	63.52	63.52	23.82	23.82	63.52	63.52	23.82	23.82	
pt		0.99	0.99	0.37	0.37	0.99	0.99	0.37	0.37	0.99	0.99	0.37	0.37	
pw	0.79	0.79	0.32	0.32	0.79	0.79	0.32	0.32	0.79	0.79	0.32	0.32		
曲げ	Mal	830.7	830.7	0.0	0.0	856.2	856.2	0.0	0.0	882.5	882.5	0.0	0.0	
	Mas	1925.5	1738.3	0.0	0.0	1788.5	1788.5	0.0	0.0	1840.5	1840.5	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	737.0	4954.0	0.0	0.0	737.0	737.0	0.0	0.0	533.8	737.0	0.0	0.0	
	cMy. 正	2825.6	2825.6	0.0	0.0	2638.4	2638.4	0.0	0.0	2451.6	2451.6	0.0	0.0	
	gMy. 負	703.1	4689.7	0.0	0.0	703.1	703.1	0.0	0.0	507.3	703.1	0.0	0.0	
	cMy. 負	2176.2	2176.2	0.0	0.0	2143.5	2143.5	0.0	0.0	2096.2	2096.2	0.0	0.0	
	H' (H)	200(325)		0(0)		200(280)		0(0)		200(283)		0(0)		
	Qd	1030.9	1030.9	0.0	0.0	933.9	933.9	0.0	0.0	766.6	766.6	0.0	0.0	
	Qal	476.9	476.9	0.0	0.0	490.2	490.2	0.0	0.0	529.8	529.8	0.0	0.0	
	Qas	1644.2	1644.2	0.0	0.0	1644.2	1644.2	0.0	0.0	1644.2	1644.2	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	2.02S	2.02S	0.00	0.00	1.83S	1.83S	0.00	0.00	1.50S	1.50S	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	0.0	
	Ld1	102.5	117.5	0.0	0.0	95.0	110.0	0.0	0.0	108.8	111.3	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			

断面名		C3				C3				C3				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾑX6軸 [4F-5F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX6軸 [5F-6F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX6軸 [6F-7F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	(33)	(28)	(0)	(0)	
応力	NI	1083.4	1083.4	0.0	0.0	718.9	718.9	0.0	0.0	359.2	359.2	0.0	0.0	
	MI	102.4	-83.2	0.0	0.0	89.9	-81.6	0.0	0.0	180.1	-88.9	0.0	0.0	
	Ns	1425.7	1425.7	0.0	0.0	903.5	903.5	0.0	0.0	435.3	283.0	0.0	0.0	
	Ms	725.4	-366.3	0.0	0.0	717.3	-100.9	0.0	0.0	633.0	-227.9	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K2			
	QI	66.3	66.3	0.0	0.0	61.2	61.2	0.0	0.0	96.1	96.1	0.0	0.0	
	Qs	478.2	478.2	0.0	0.0	355.2	355.2	0.0	0.0	238.8	238.8	0.0	0.0	
L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1				
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)				Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	
	D	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	80.0	
	d	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	73.0	
	i	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	63.9	
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												
	芯鉄筋													
	Hoop	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
	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	0.40	0.40	0.30	0.30	0.40	0.40	0.30	0.30	0.40	0.40	0.30	0.30	
	pw	0.63	0.63	0.32	0.32	0.63	0.63	0.32	0.32	0.63	0.63	0.32	0.32	
曲げ	Mal	602.2	602.2	0.0	0.0	543.2	543.2	0.0	0.0	441.6	441.6	0.0	0.0	
	Mas	1091.3	1091.3	0.0	0.0	936.3	936.3	0.0	0.0	800.4	750.8	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	533.8	533.8	0.0	0.0	402.2	533.8	0.0	0.0	804.4	402.2	0.0	0.0	
	cMy. 正	1233.0	1233.0	0.0	0.0	1047.6	1047.6	0.0	0.0	874.8	874.8	0.0	0.0	
	gMy. 負	507.3	507.3	0.0	0.0	376.0	507.3	0.0	0.0	751.9	376.0	0.0	0.0	
	cMy. 負	990.1	990.1	0.0	0.0	912.2	912.2	0.0	0.0	816.4	816.4	0.0	0.0	
	H' (H)	200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		200 (280)		0 (0)		
	Qd	684.1	684.1	0.0	0.0	502.2	502.2	0.0	0.0	310.1	310.1	0.0	0.0	
	Qal	517.9	517.9	0.0	0.0	515.6	515.6	0.0	0.0	435.1	435.1	0.0	0.0	
	Qas	933.1	933.1	0.0	0.0	910.1	910.1	0.0	0.0	910.1	910.1	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			OK	OK			OK	OK			
付着	Ta	2.98S	2.98S	0.00	0.00	2.18S	2.18S	0.00	0.00	1.35S	1.35S	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	0.0	
	Ld1	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	OK			OK	OK			OK	OK			

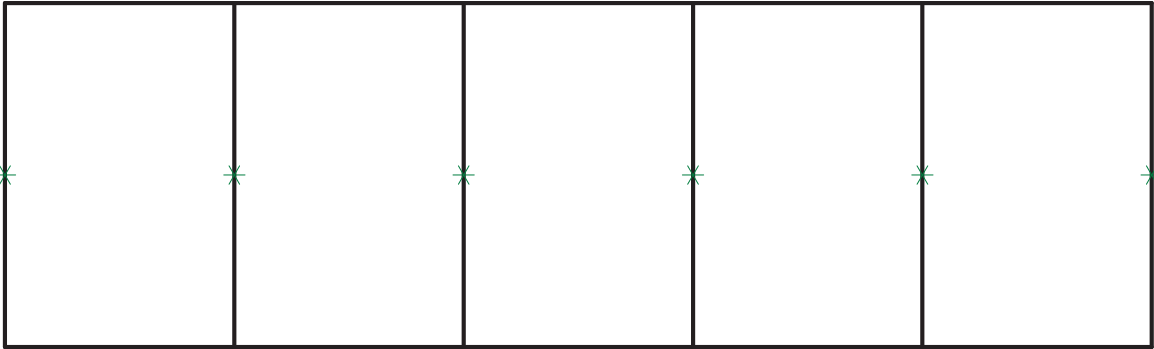
A-4. 3. 3 R C壁の断面計算

(1) R C壁の計算指定



Y4
Y3

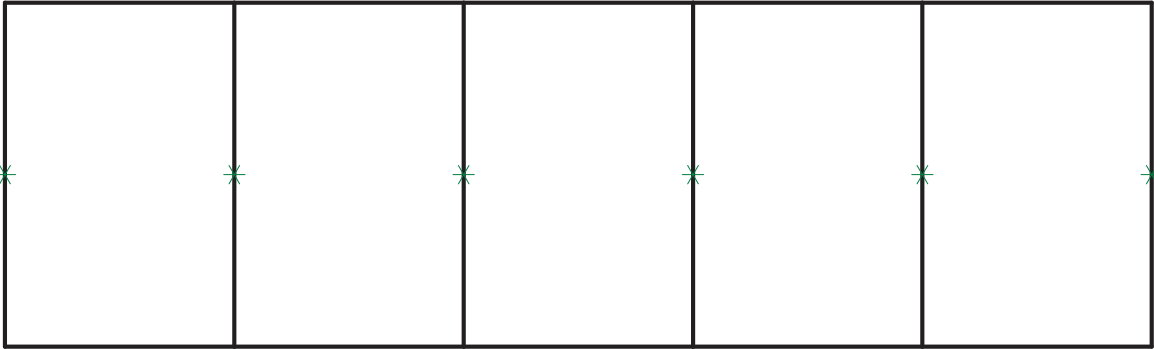
Y2
Y1



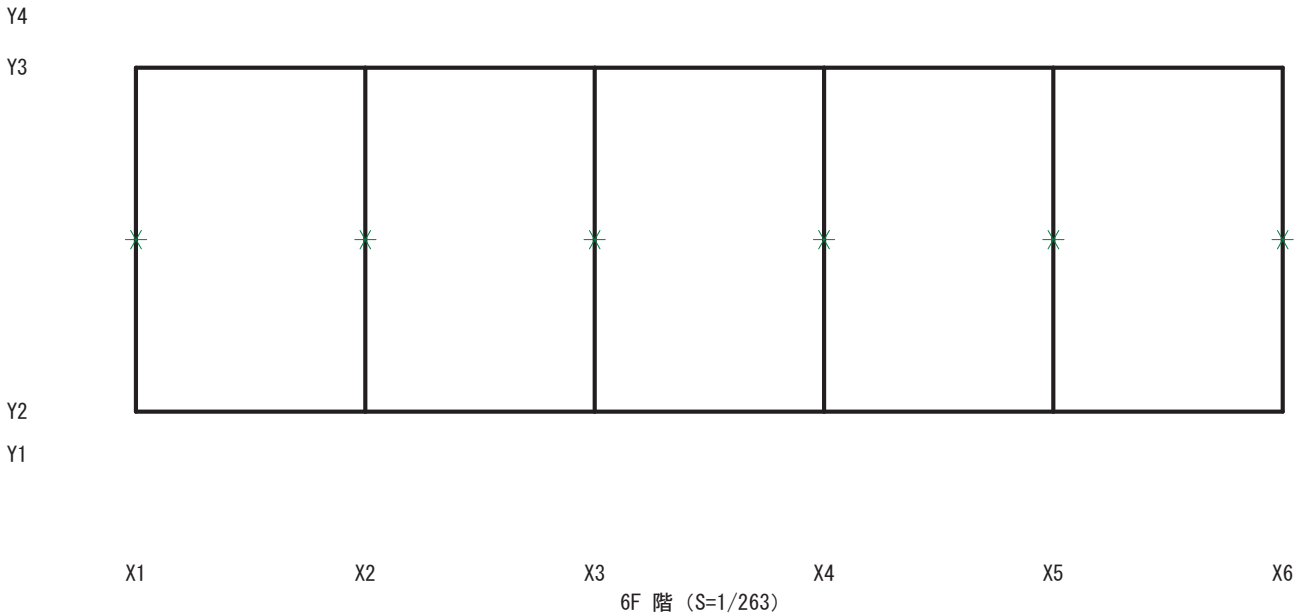
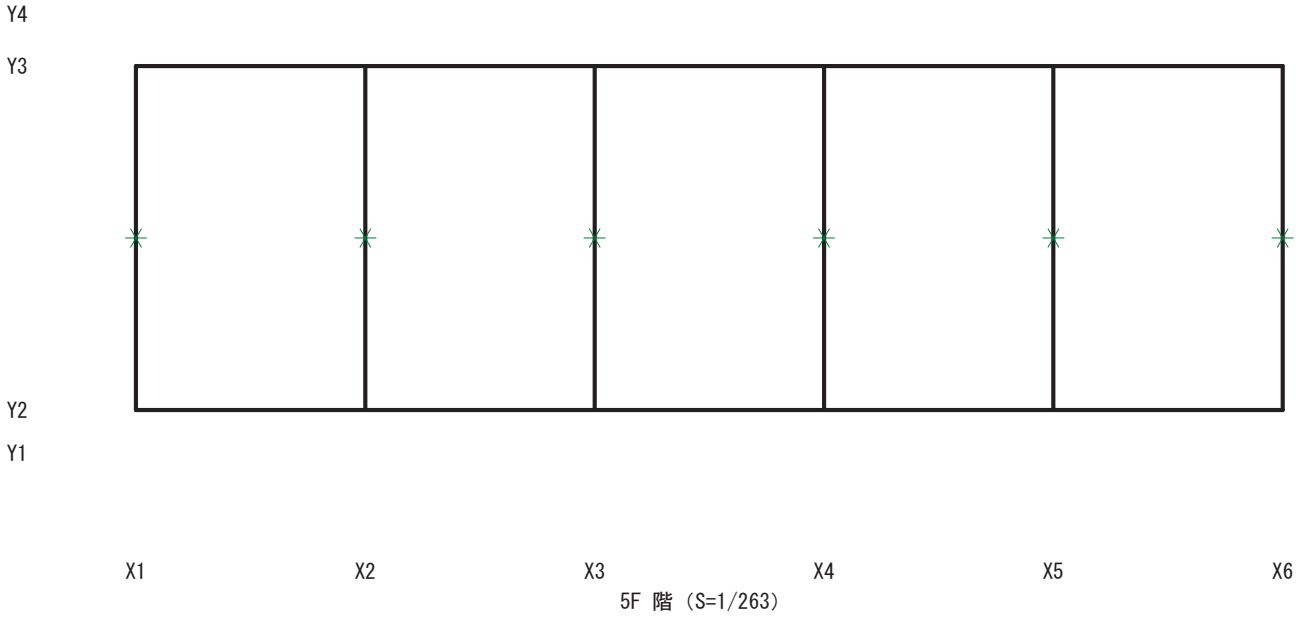
X1 X2 X3 X4 X5 X6
3F 階 (S=1/263)

Y4
Y3

Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
4F 階 (S=1/263)



(2) RC壁の計算条件

- 1) 計算指定： 検定計算 (個別計算)
- 2) 計算ルート： ルート 3
- 3) せん断力の検討
 - ア) 地震時短期設計用せん断力
$$Q_d = Q_L + 1.00 * Q_E$$
開口補強筋： RC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
$$P_{smax} = 1.20 \%$$
$$P_{smin} = 0.25 \%$$
 - 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： RC規準(1999)19条(19.8)式による
 - 許容引張耐力： RC規準(1999)19条(19.9)式による
 - (設計軸力/許容耐力) ≤ 1.0 をOKとする

(3) RC壁の断面計算結果

記号説明

記号	単位	説明
断面名 部材位置		入力で指定した断面名称。部材位置は〇〇階、〇〇フレーム、〇〇軸で表示します。
形状	t	壁厚
	Lo/Ho	①/②: ①は開口幅、②は開口高さ
	L'/H'	①/②: ①は壁うちのり長さ、②は壁うちのり高さ
	L/H	①/②: ①は壁軸心長さ、②は壁軸心高さ
	r	開口による低減率で、 $r_1 \sim r_3$ の最小値
	r1	開口による低減率 ($=1-L_o/L$)
	r2	開口による低減率 ($=1-\sqrt{(H_o \cdot L_o)/(H \cdot L)}$)
	r3	開口による低減率 ($=1-H_o/H$)
材質		コンクリート: F_c は普通コンクリート、 L_c 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: 鉄筋太物種別 1、②: 鉄筋太物種別 2、③: 鉄筋細物種別
配筋	縦筋 横筋	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はシングル配筋を示します。
	ps	壁筋比
応力	Qdl	壁の長期設計用せん断力。
	Qds	壁の短期設計用せん断力 $Q_{ds} > Q_1$ の場合は $\max(Q_1, rQ_w)$ を用います。
	L. no	上記 Q_{ds} の短期荷重ケース記号(注1)
	Qal	壁の長期許容せん断力
	Qw	壁筋の負担できる許容せん断力 ($=ps \cdot t \cdot L' \cdot ft$)
	ΣQ_c	壁周囲の柱の許容せん断力で隣接壁のある場合は $1/2$
	Q1	壁の許容せん断力 ($=r \cdot t \cdot L \cdot fs$)
	Q2	壁の許容せん断力 ($=r(Q_w + \Sigma Q_c)$)
開口	判定	作用せん断力に対する判定結果
	Td	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	開口ぐう角部の鉛直縁張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについて出力。
	Th	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。
	aTd	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	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	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
付帯柱	B x D	柱断面寸法(幅xせい)
	X	主筋1
		主筋2
		芯鉄筋
	Y	主筋1
		主筋2
		芯鉄筋
	Ag	柱主筋全断面積
	Nl	長期設計軸力
	MI	長期設計用曲げモーメント
	Ns	短期設計軸力
	Ms	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	付帯柱の圧縮軸力
	Nt	付帯柱の引張軸力
	Nac	付帯柱の許容圧縮耐力
	Nat	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

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

断面名		W2		W2		W2		W2		
部材位置		1F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		2F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		3F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		4F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	180 / 90		180 / 90		180 / 90		180 / 90		
	L' /H'	1135 / 260		1135 / 230		1135 / 230		1135 / 230		
	L/H	1200 / 325		1200 / 280		1200 / 283		1200 / 280		
	r	0.700		0.679		0.681		0.679		
	r1	0.700		0.700		0.700		0.700		
	r2	0.705		0.689		0.691		0.689		
	r3	0.710		0.679		0.681		0.679		
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	1.1		3.0		4.5		5.9		
	Qds	835.2		765.6		689.7		590.6		
	L. no	K2		K2		K2		K2		
	Qal	1194.5		1157.9		1162.8		1157.9		
	Qw	2388.3		2388.3		2388.3		2388.3		
	rQw	1671.8		1620.6		1627.4		1620.6		
	ΣQc	1767.7		1767.7		1767.7		1532.4		
	Q1	1791.7		1736.9		1744.2		1736.9		
	Q2	2909.2		2820.1		2832.0		2660.5		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td	66.4		60.9		54.9		47.0		
	Tv	36.8		33.8		30.4		26.1		
	Th	86.6		84.6		75.9		65.3		
	aTd	3-D13 238.3		3-D13 238.3		3-D13 238.3		3-D13 238.3		
	aTv	3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		
	aTh	4-D13 149.9		4-D13 149.9		4-D13 149.9		4-D13 149.9		
	判定	OK / OK / OK		OK / OK / OK		OK / OK / OK		OK / OK / OK		
付帯柱			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	B x D	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	
	X	主筋1	3-D22	3-D32	3-D22	3-D32	3-D22	3-D32	3-D22	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D22	8-D32	3-D22	8-D32	3-D22	8-D32	3-D22	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	30.96	142.92	30.96	142.92	30.96	142.92	30.96	64.20	
	長期	NI	4133.8	4133.8	3429.0	3429.0	2740.5	2740.5	2059.1	2059.1
		MI	2054.2	2054.2	1617.6	1617.6	1210.6	1210.6	850.1	850.1
		Nc	2238.1	2238.1	1849.3	1849.3	1471.2	1471.2	1100.4	1100.4
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3871.5	8115.0	3871.5	8115.0	3871.5	8115.0	3871.5	7170.4
		Nat	665.6	2786.9	665.6	2786.9	665.6	2786.9	665.6	1251.9
	短期	Ns	5710.7	5710.7	4615.3	4615.3	3585.1	3585.1	2634.6	2634.6
		Ms	14106.2	14106.2	10262.8	10262.8	7089.5	7089.5	4677.8	4677.8
		L. no	K4	K4	K4	K4	K4	K4	K4	K4
		Nc	4030.9	4030.9	3162.9	3162.9	2383.4	2383.4	1707.1	1707.1
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7743.0	16230.1	7743.0	16230.1	7743.0	16230.1	7743.0	14340.8
	Nat	1068.1	5573.9	1068.1	5573.9	1068.1	5573.9	1068.1	2503.8	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		

断面名		W2		W2		W1		W1		
部材位置		5F階X17レ-AY2軸		6F階X17レ-AY2軸		1F階X27レ-AY2軸		2F階X27レ-AY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	180 / 90		180 / 90		0 / 0		0 / 0		
	L'/H'	1135 / 230		1135 / 230		1128 / 260		1128 / 230		
	L/H	1200 / 280		1200 / 280		1200 / 325		1200 / 280		
	r	0.679		0.679		1.000		1.000		
	r1	0.700		0.700		1.000		1.000		
	r2	0.689		0.689		1.000		1.000		
	r3	0.679		0.679		1.000		1.000		
材質	コンクリート	Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)		Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	6.9		7.6		0.6		1.6		
	Qds	468.1		319.8		1275.8		1151.8		
	L.no	K2		K2		K1		K1		
	Qal	1113.9		1113.9		1706.4		1706.4		
	Qw	2388.3		2388.3		2372.5		2372.5		
	rQw	1620.6		1620.6		2372.5		2372.5		
	ΣQc	1480.0		1480.0		2154.6		2154.6		
	Q1	1670.9		1670.9		2559.6		2559.6		
	Q2	2624.9		2624.9		4527.2		4527.2		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td	37.2		25.4						
	Tv	20.7		14.1						
	Th	51.7		35.4						
	aTd	3-D13 238.3		3-D13 238.3						
	aTv	3-D13 112.4		3-D13 112.4						
	aTh	4-D13 149.9		4-D13 149.9						
	判定	OK / OK / OK		OK / OK / OK						
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	B x D	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	
	X	主筋1	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	30.96	64.20	30.96	64.20	40.56	191.40	40.56	191.40	
	長期	NI	1377.8	1377.8	700.2	700.2	7082.2	7082.2	5872.5	5872.5
		MI	492.4	492.4	170.1	170.1	3935.4	3935.4	3073.0	3073.0
		Nc	729.9	729.9	364.3	364.3	3869.1	3869.1	3192.3	3192.3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3540.1	6568.9	3540.1	6568.9	4336.7	10846.8	4336.7	10846.8
		Nat	665.6	1251.9	665.6	1251.9	872.0	3732.3	872.0	3732.3
	短期	Ns	1705.5	1705.5	844.0	844.0	7081.0	7081.0	5871.7	5871.7
		Ms	2559.6	2559.6	992.2	992.2	19030.0	19030.0	14028.5	14028.5
		L.no	K4	K4	K4	K4	K1	K1	K1	K1
		Nc	1066.0	1066.0	504.7	504.7	5126.3	5126.3	4104.9	4104.9
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7080.2	13137.8	7080.2	13137.8	8673.4	21693.6	8673.4	21693.6
	Nat	1068.1	2503.8	1068.1	2503.8	1399.3	7464.6	1399.3	7464.6	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W1		W1		W1		W1		
部材位置		3F階X2ﾌﾚｰﾑY2軸		4F階X2ﾌﾚｰﾑY2軸		5F階X2ﾌﾚｰﾑY2軸		6F階X2ﾌﾚｰﾑY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	0 / 0		0 / 0		0 / 0		0 / 0		
	L' /H'	1128 / 230		1145 / 230		1145 / 230		1145 / 230		
	L/H	1200 / 283		1200 / 280		1200 / 280		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000		
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	2.4		3.1		3.6		4.0		
	Qds	995.4		815.5		606.3		360.6		
	L. no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1641.6		1641.6		
	Qw	2372.5		2409.3		2409.3		2409.3		
	rQw	2372.5		2409.3		2409.3		2409.3		
	ΣQc	2154.6		1376.5		1328.2		1328.2		
	Q1	2559.6		2559.6		2462.4		2462.4		
	Q2	4527.2		3785.9		3737.6		3737.6		
	判定	OK		OK		OK		OK		
開口	Td									
	Tv									
	Th									
	aTd									
	aTv									
	aTh									
	判定									
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	B x D	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	
	X	主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	40.56	191.40	40.56	64.20	40.56	64.20	40.56	64.20	
	長期	NI	4681.9	4681.9	3517.7	3517.7	2362.5	2362.5	1218.7	1218.7
		MI	2256.9	2256.9	1570.9	1570.9	915.5	915.5	313.7	313.7
		Nc	2529.0	2529.0	1889.8	1889.8	1257.6	1257.6	635.5	635.5
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336.7	10846.8	3636.7	6945.4	3346.1	6366.4	3346.1	6366.4
		Nat	872.0	3732.3	872.0	1251.9	872.0	1251.9	872.0	1251.9
	短期	Ns	4681.5	4681.5	3517.3	3517.3	2362.3	2362.3	1218.6	1218.6
		Ms	9997.8	9997.8	6512.1	6512.1	3588.6	3588.6	1305.9	1305.9
		L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	3173.9	3173.9	2301.3	2301.3	1480.2	1480.2	718.1	718.1
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673.4	21693.6	7273.4	13890.8	6692.1	12732.8	6692.1	12732.8
	Nat	1399.3	7464.6	1399.3	2503.8	1399.3	2503.8	1399.3	2503.8	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W1		W1		W1		W1		
部材位置		1F階X3ﾌﾚｰﾑY2軸		2F階X3ﾌﾚｰﾑY2軸		3F階X3ﾌﾚｰﾑY2軸		4F階X3ﾌﾚｰﾑY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	0 / 0		0 / 0		0 / 0		0 / 0		
	L' /H'	1128 / 260		1128 / 230		1128 / 230		1145 / 230		
	L/H	1200 / 325		1200 / 280		1200 / 283		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000		
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	0.5		1.4		2.1		2.8		
	Qds	1275.5		1150.9		994.0		813.8		
	L. no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1706.4		1706.4		
	Qw	2372.5		2372.5		2372.5		2409.3		
	rQw	2372.5		2372.5		2372.5		2409.3		
	ΣQc	2154.6		2154.6		2154.6		1376.5		
	Q1	2559.6		2559.6		2559.6		2559.6		
	Q2	4527.2		4527.2		4527.2		3785.9		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td									
	Tv									
	Th									
	aTd									
	aTv									
	aTh									
	判定									
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	B x D	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65	
	X	主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	40.56	191.40	40.56	191.40	40.56	191.40	40.56	64.20	
	長期	NI	7037.5	7037.5	5835.5	5835.5	4652.3	4652.3	3494.2	3494.2
		MI	4018.7	4018.7	3149.2	3149.2	2326.0	2326.0	1626.6	1626.6
		Nc	3853.6	3853.6	3180.2	3180.2	2520.0	2520.0	1882.6	1882.6
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336.7	10846.8	4336.7	10846.8	4336.7	10846.8	3636.7	6945.4
		Nat	872.0	3732.3	872.0	3732.3	872.0	3732.3	872.0	1251.9
	短期	Ns	7037.4	7037.4	5835.4	5835.4	4652.2	4652.2	3494.1	3494.1
		Ms	19131.8	19131.8	14118.6	14118.6	10076.7	10076.7	6575.0	6575.0
		L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	5113.0	5113.0	4094.2	4094.2	3165.8	3165.8	2295.0	2295.0
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673.4	21693.6	8673.4	21693.6	8673.4	21693.6	7273.4	13890.8
	Nat	1399.3	7464.6	1399.3	7464.6	1399.3	7464.6	1399.3	2503.8	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W1		W1		W1		W1		
部材位置		5F階X3フレームY2軸		6F階X3フレームY2軸		1F階X4フレームY2軸		2F階X4フレームY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	0 / 0		0 / 0		0 / 0		0 / 0		
	L'/H'	1145 / 230		1145 / 230		1128 / 260		1128 / 230		
	L/H	1200 / 280		1200 / 280		1200 / 325		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000		
材質	コンクリート	Fc27 (Fc = 27.00)		Fc27 (Fc = 27.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	3.2		3.6		0.5		1.4		
	Qds	604.4		358.5		1275.5		1150.9		
	L. no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1641.6		1641.6		1706.4		1706.4		
	Qw	2409.3		2409.3		2372.5		2372.5		
	rQw	2409.3		2409.3		2372.5		2372.5		
	ΣQc	1328.2		1328.2		2154.6		2154.6		
	Q1	2462.4		2462.4		2559.6		2559.6		
	Q2	3737.6		3737.6		4527.2		4527.2		
	判定	OK		OK		OK		OK		
	開口	Td								
Tv										
Th										
aTd										
aTv										
aTh										
判定										
付帯柱			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	B x D	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	
	X	主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	40.56	64.20	40.56	64.20	40.56	191.40	40.56	191.40	
	長期	NI	2345.6	2345.6	1206.5	1206.5	7037.5	7037.5	5835.5	5835.5
		MI	956.3	956.3	344.6	344.6	4018.7	4018.7	3149.2	3149.2
		Nc	1252.5	1252.5	632.0	632.0	3853.6	3853.6	3180.2	3180.2
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3346.1	6366.4	3346.1	6366.4	4336.7	10846.8	4336.7	10846.8
		Nat	872.0	1251.9	872.0	1251.9	872.0	3732.3	872.0	3732.3
	短期	Ns	2345.5	2345.5	1206.5	1206.5	7037.4	7037.4	5835.4	5835.4
		Ms	3633.7	3633.7	1338.6	1338.6	19131.8	19131.8	14118.6	14118.6
		L. no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	1475.6	1475.6	714.8	714.8	5113.0	5113.0	4094.2	4094.2
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6692.1	12732.8	6692.1	12732.8	8673.4	21693.6	8673.4	21693.6
	Nat	1399.3	2503.8	1399.3	2503.8	1399.3	7464.6	1399.3	7464.6	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W1		W1		W1		W1		
部材位置		3F階X4ﾌﾚｰﾑY2軸		4F階X4ﾌﾚｰﾑY2軸		5F階X4ﾌﾚｰﾑY2軸		6F階X4ﾌﾚｰﾑY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	0 / 0		0 / 0		0 / 0		0 / 0		
	L' /H'	1128 / 230		1145 / 230		1145 / 230		1145 / 230		
	L/H	1200 / 283		1200 / 280		1200 / 280		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000		
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	2.1		2.8		3.2		3.6		
	Qds	994.0		813.8		604.4		358.5		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1641.6		1641.6		
	Qw	2372.5		2409.3		2409.3		2409.3		
	rQw	2372.5		2409.3		2409.3		2409.3		
	ΣQc	2154.6		1376.5		1328.2		1328.2		
	Q1	2559.6		2559.6		2462.4		2462.4		
	Q2	4527.2		3785.9		3737.6		3737.6		
	判定	OK		OK		OK		OK		
開口	Td									
	Tv									
	Th									
	aTd									
	aTv									
	aTh									
	判定									
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	B x D	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	
	X	主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	40.56	191.40	40.56	64.20	40.56	64.20	40.56	64.20	
	長期	NI	4652.3	4652.3	3494.2	3494.2	2345.6	2345.6	1206.5	1206.5
		MI	2326.0	2326.0	1626.6	1626.6	956.3	956.3	344.6	344.6
		Nc	2520.0	2520.0	1882.6	1882.6	1252.5	1252.5	632.0	632.0
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336.7	10846.8	3636.7	6945.4	3346.1	6366.4	3346.1	6366.4
		Nat	872.0	3732.3	872.0	1251.9	872.0	1251.9	872.0	1251.9
	短期	Ns	4652.2	4652.2	3494.1	3494.1	2345.5	2345.5	1206.5	1206.5
		Ms	10076.7	10076.7	6575.0	6575.0	3633.7	3633.7	1338.6	1338.6
		L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	3165.8	3165.8	2295.0	2295.0	1475.6	1475.6	714.8	714.8
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673.4	21693.6	7273.4	13890.8	6692.1	12732.8	6692.1	12732.8
	Nat	1399.3	7464.6	1399.3	2503.8	1399.3	2503.8	1399.3	2503.8	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W1		W1		W1		W1		
部材位置		1F階X5フレームY2軸		2F階X5フレームY2軸		3F階X5フレームY2軸		4F階X5フレームY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	0 / 0		0 / 0		0 / 0		0 / 0		
	L'/H'	1128 / 260		1128 / 230		1128 / 230		1145 / 230		
	L/H	1200 / 325		1200 / 280		1200 / 283		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000		
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000		
材質	コンクリート	Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	0.6		1.6		2.4		3.1		
	Qds	1275.8		1151.8		995.4		815.5		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1706.4		1706.4		
	Qw	2372.5		2372.5		2372.5		2409.3		
	rQw	2372.5		2372.5		2372.5		2409.3		
	ΣQc	2154.6		2154.6		2154.6		1376.5		
	Q1	2559.6		2559.6		2559.6		2559.6		
	Q2	4527.2		4527.2		4527.2		3785.9		
	判定	OK		OK		OK		OK		
開口	Td									
	Tv									
	Th									
	aTd									
	aTv									
	aTh									
	判定									
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	B x D	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	70x 55	95x 90	70x 45	95x 65	
	X	主筋1	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35	3-D25	3-D35	3-D25	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	9-D35	3-D25	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	40.56	191.40	40.56	191.40	40.56	191.40	40.56	64.20	
	長期	NI	7082.2	7082.2	5872.5	5872.5	4681.9	4681.9	3517.7	3517.7
		MI	3935.4	3935.4	3073.0	3073.0	2256.9	2256.9	1570.9	1570.9
		Nc	3869.1	3869.1	3192.3	3192.3	2529.0	2529.0	1889.8	1889.8
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	4336.7	10846.8	4336.7	10846.8	4336.7	10846.8	3636.7	6945.4
		Nat	872.0	3732.3	872.0	3732.3	872.0	3732.3	872.0	1251.9
	短期	Ns	7081.0	7081.0	5871.7	5871.7	4681.5	4681.5	3517.3	3517.3
		Ms	19030.0	19030.0	14028.5	14028.5	9997.8	9997.8	6512.1	6512.1
		L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	5126.3	5126.3	4104.9	4104.9	3173.9	3173.9	2301.3	2301.3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	8673.4	21693.6	8673.4	21693.6	8673.4	21693.6	7273.4	13890.8
	Nat	1399.3	7464.6	1399.3	7464.6	1399.3	7464.6	1399.3	2503.8	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W1		W1		W2		W2		
部材位置		5F階X5フレームY2軸		6F階X5フレームY2軸		1F階X6フレームY2軸		2F階X6フレームY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	0 / 0		0 / 0		180 / 90		180 / 90		
	L' /H'	1145 / 230		1145 / 230		1135 / 260		1135 / 230		
	L/H	1200 / 280		1200 / 280		1200 / 325		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		0.700		0.679		
	r1	1.000		1.000		0.700		0.700		
	r2	1.000		1.000		0.705		0.689		
	r3	1.000		1.000		0.710		0.679		
材質	コンクリート	Fc27 (Fc = 27.00)		Fc27 (Fc = 27.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	3.6		4.0		1.1		3.0		
	Qds	606.3		360.6		835.2		765.6		
	L. no	K1		K1		K2		K2		
	Qal	1641.6		1641.6		1194.5		1157.9		
	Qw	2409.3		2409.3		2388.3		2388.3		
	rQw	2409.3		2409.3		1671.8		1620.6		
	ΣQc	1328.2		1328.2		1767.7		1767.7		
	Q1	2462.4		2462.4		1791.7		1736.9		
	Q2	3737.6		3737.6		2909.2		2820.1		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td					66.4		60.9		
	Tv					36.8		33.8		
	Th					86.6		84.6		
	aTd					3-D13 238.3		3-D13 238.3		
	aTv					3-D13 112.4		3-D13 112.4		
	aTh					4-D13 149.9		4-D13 149.9		
	判定					OK / OK / OK		OK / OK / OK		
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	
	B x D	70x 45	95x 65	70x 45	95x 65	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	
	X	主筋1	3-D25	3-D29	3-D25	3-D29	3-D22	3-D32	3-D22	3-D32
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D25	4-D29	3-D25	4-D29	3-D22	8-D32	3-D22	8-D32
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	40.56	64.20	40.56	64.20	30.96	142.92	30.96	142.92	
	長期	NI	2362.5	2362.5	1218.7	1218.7	4133.8	4133.8	3429.0	3429.0
		MI	915.5	915.5	313.7	313.7	2054.2	2054.2	1617.6	1617.6
		Nc	1257.6	1257.6	635.5	635.5	2238.1	2238.1	1849.3	1849.3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3346.1	6366.4	3346.1	6366.4	3871.5	8115.0	3871.5	8115.0
		Nat	872.0	1251.9	872.0	1251.9	665.6	2786.9	665.6	2786.9
	短期	Ns	2362.3	2362.3	1218.6	1218.6	5710.7	5710.7	4615.3	4615.3
		Ms	3588.6	3588.6	1305.9	1305.9	14106.2	14106.2	10262.8	10262.8
		L. no	K1	K1	K1	K1	K3	K3	K3	K3
		Nc	1480.2	1480.2	718.1	718.1	4030.9	4030.9	3162.9	3162.9
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6692.1	12732.8	6692.1	12732.8	7743.0	16230.1	7743.0	16230.1
	Nat	1399.3	2503.8	1399.3	2503.8	1068.1	5573.9	1068.1	5573.9	
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	

断面名		W2		W2		W2		W2		
部材位置		3F階X6フレームY2軸		4F階X6フレームY2軸		5F階X6フレームY2軸		6F階X6フレームY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	180 / 90		180 / 90		180 / 90		180 / 90		
	L'/H'	1135 / 230		1135 / 230		1135 / 230		1135 / 230		
	L/H	1200 / 283		1200 / 280		1200 / 280		1200 / 280		
	r	0.681		0.679		0.679		0.679		
	r1	0.700		0.700		0.700		0.700		
	r2	0.691		0.689		0.689		0.689		
	r3	0.681		0.679		0.679		0.679		
材質	コンクリート	Fc30 (Fc = 30.00)		Fc30 (Fc = 30.00)		Fc27 (Fc = 27.00)		Fc27 (Fc = 27.00)		
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		
応力	ps	0.40		0.40		0.40		0.40		
	Qdl	4.5		5.9		6.9		7.6		
	Qds	689.7		590.6		468.1		319.8		
	L.no	K2		K2		K2		K2		
	Qal	1162.8		1157.9		1113.9		1113.9		
	Qw	2388.3		2388.3		2388.3		2388.3		
	rQw	1627.4		1620.6		1620.6		1620.6		
	ΣQc	1767.7		1532.4		1480.0		1480.0		
	Q1	1744.2		1736.9		1670.9		1670.9		
	Q2	2832.0		2660.5		2624.9		2624.9		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td	54.9		47.0		37.2		25.4		
	Tv	30.4		26.1		20.7		14.1		
	Th	75.9		65.3		51.7		35.4		
	aTd	3-D13 238.3		3-D13 238.3		3-D13 238.3		3-D13 238.3		
	aTv	3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		
	aTh	4-D13 149.9		4-D13 149.9		4-D13 149.9		4-D13 149.9		
	判定	OK / OK / OK		OK / OK / OK		OK / OK / OK		OK / OK / OK		
付帯柱			左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	B x D	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	70x 50	80x 80	
	X	主筋1	3-D22	3-D32	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29	3-D22	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D22	8-D32	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29	3-D22	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	30.96	142.92	30.96	64.20	30.96	64.20	30.96	64.20	
	長期	NI	2740.5	2740.5	2059.1	2059.1	1377.8	1377.8	700.2	700.2
		MI	1210.6	1210.6	850.1	850.1	492.4	492.4	170.1	170.1
		Nc	1471.2	1471.2	1100.4	1100.4	729.9	729.9	364.3	364.3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	3871.5	8115.0	3871.5	7170.4	3540.1	6568.9	3540.1	6568.9
		Nat	665.6	2786.9	665.6	1251.9	665.6	1251.9	665.6	1251.9
	短期	Ns	3585.1	3585.1	2634.6	2634.6	1705.5	1705.5	844.0	844.0
		Ms	7089.5	7089.5	4677.8	4677.8	2559.6	2559.6	992.2	992.2
		L.no	K3	K3	K3	K3	K3	K3	K3	K3
		Nc	2383.4	2383.4	1707.1	1707.1	1066.0	1066.0	504.7	504.7
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7743.0	16230.1	7743.0	14340.8	7080.2	13137.8	7080.2	13137.8
	Nat	1068.1	5573.9	1068.1	2503.8	1068.1	2503.8	1068.1	2503.8	
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK		

A-4.3.4 RC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 RC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）

Figure 1 illustrates the frame structure of a building, showing two cross-sections (Y1 and Y2) with dimensions and floor levels.

Dimensions:

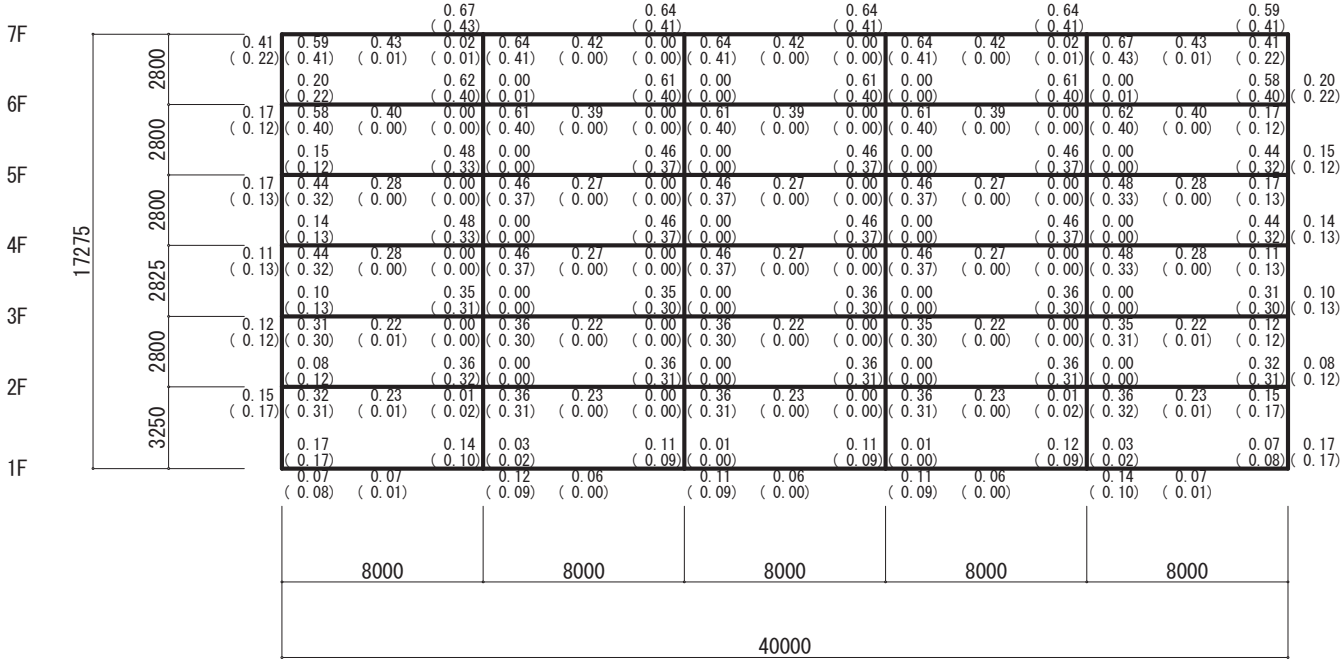
- Overall Width: 40000
- Overall Height: 17275
- Bay Widths: 8000 (each of 5 bays)
- Column Heights: 2800, 2825, 3250

Floor Levels:

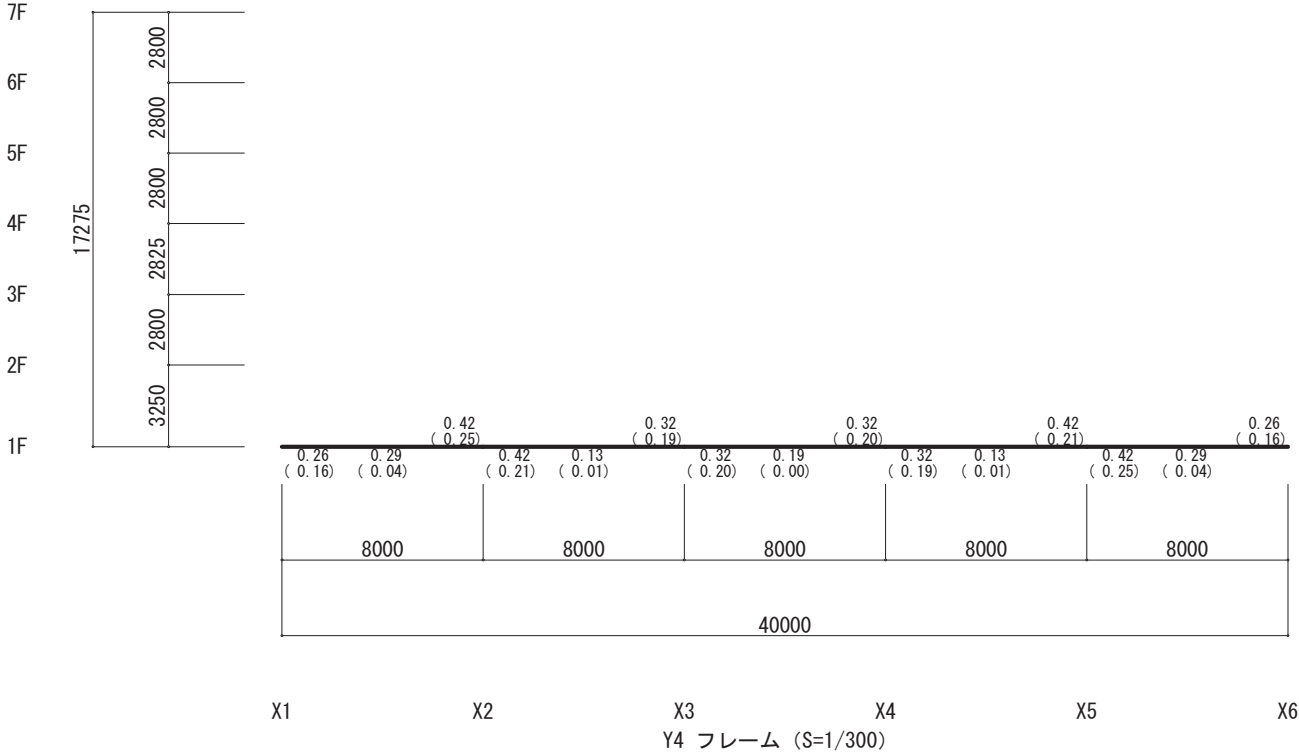
- 7F
- 6F
- 5F
- 4F
- 3F
- 2F
- 1F

Frame Details:

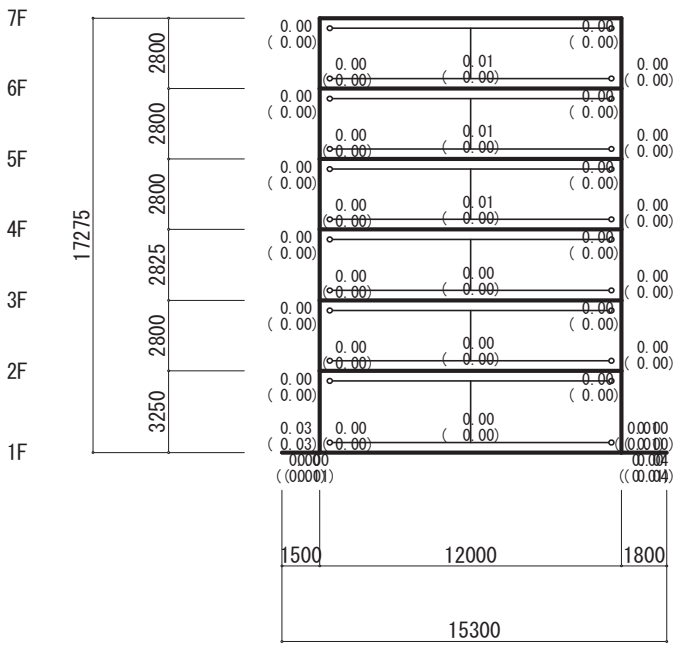
- Y1 フレーム (S=1/300):** Shows a grid of columns and beams. The columns are labeled with their height (e.g., 2800, 2825, 3250) and the bays are labeled with their width (e.g., 8000). The frame is composed of columns and beams.
- Y2 フレーム (S=1/300):** Similar to Y1, showing a grid of columns and beams with dimensions and floor levels.



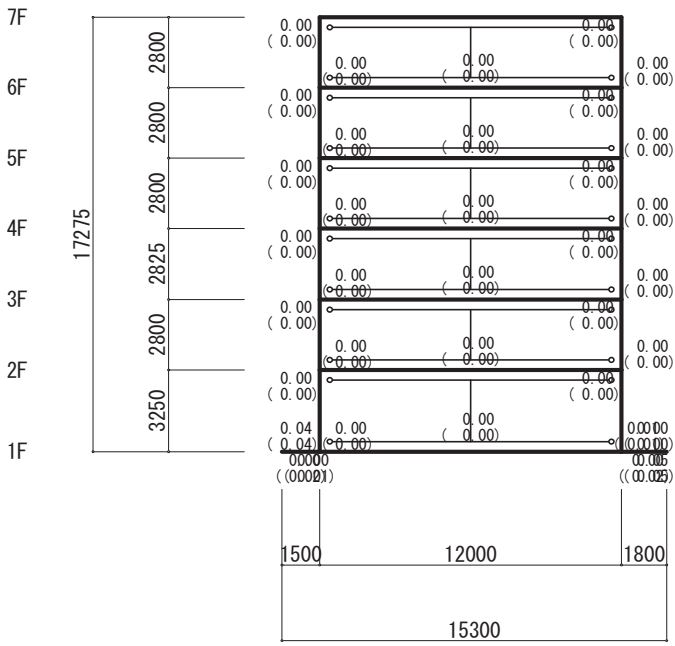
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)



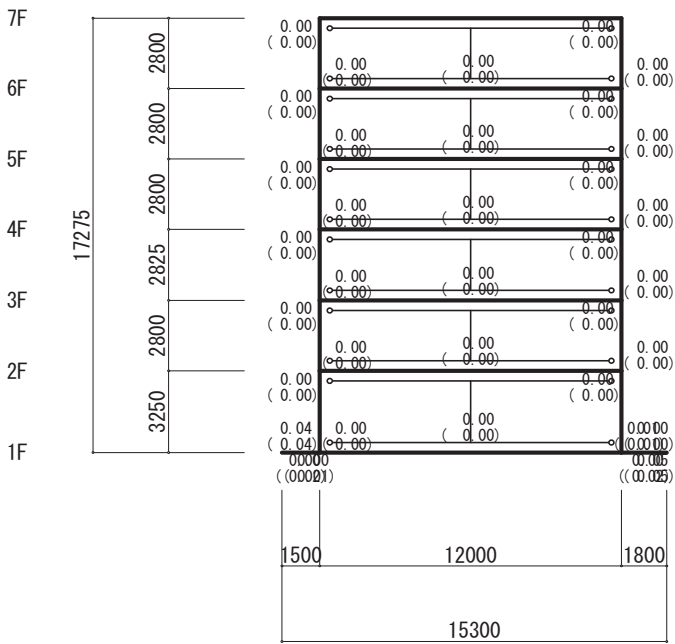
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y4 フレーム (S=1/300)



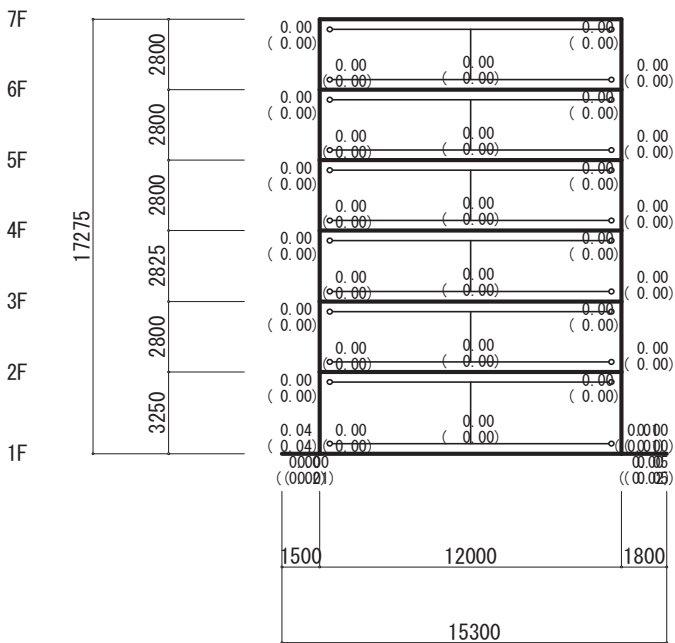
Y1 Y2 Y3 Y4
X1 フレーム (S=1/300)



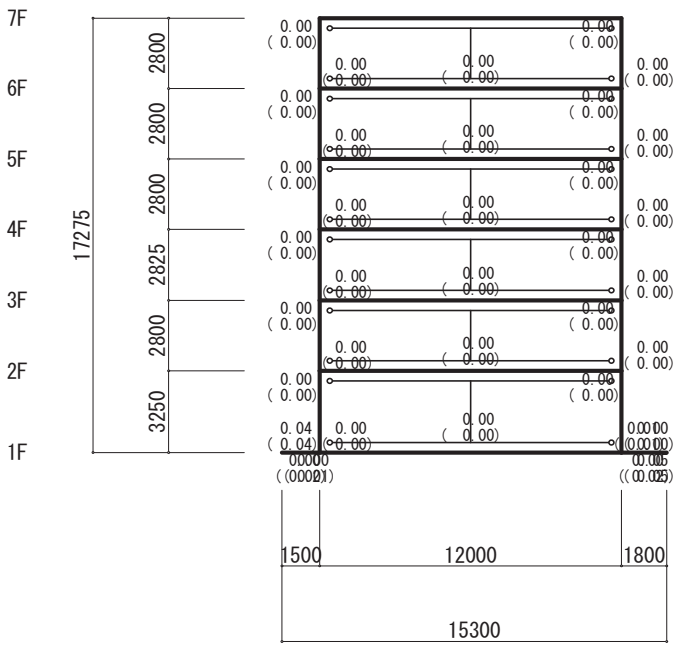
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



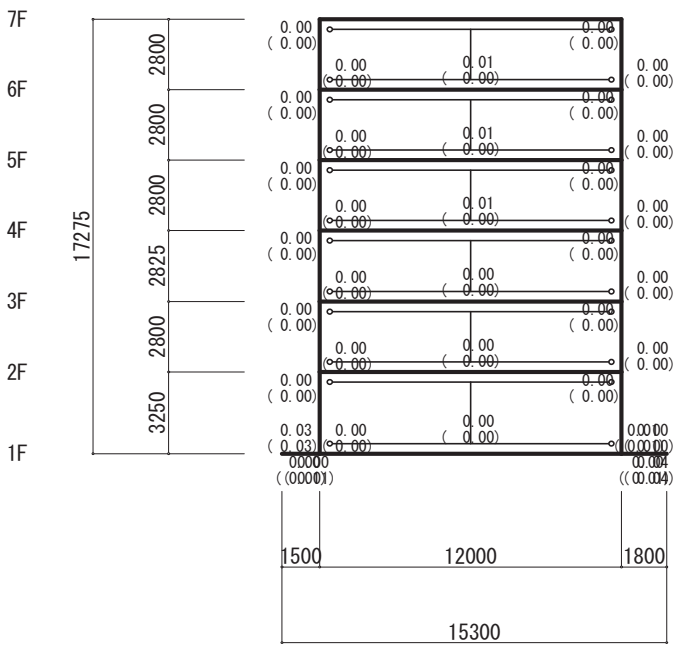
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)

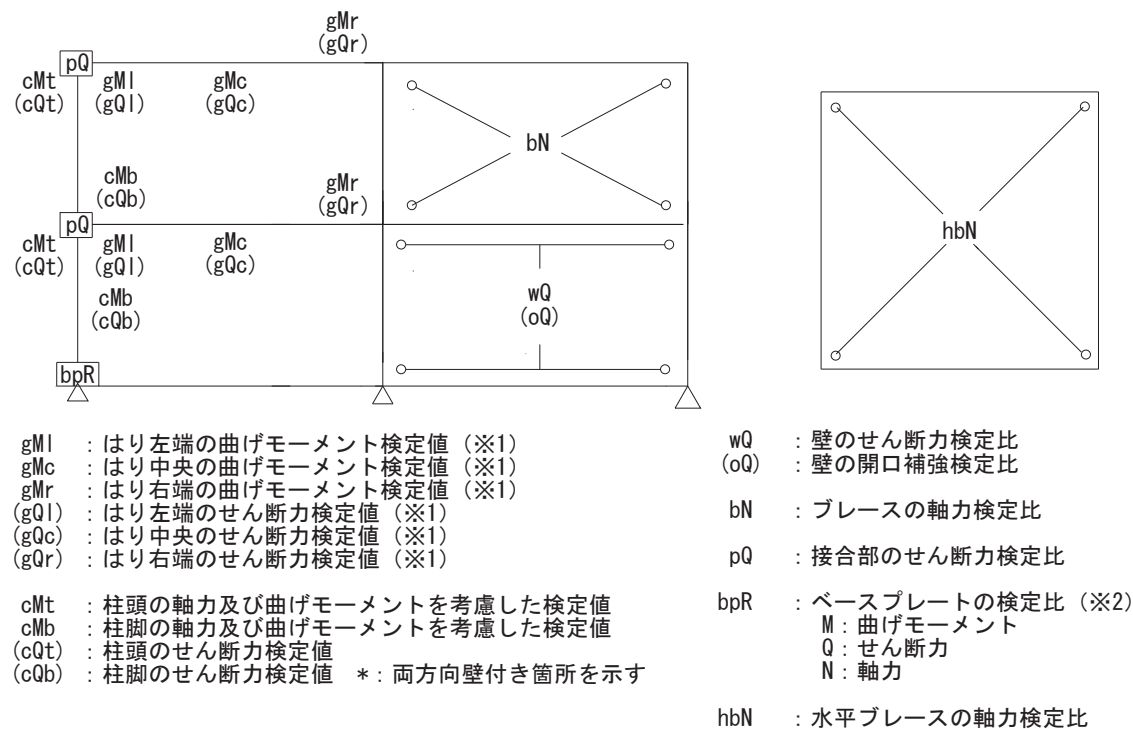


Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)



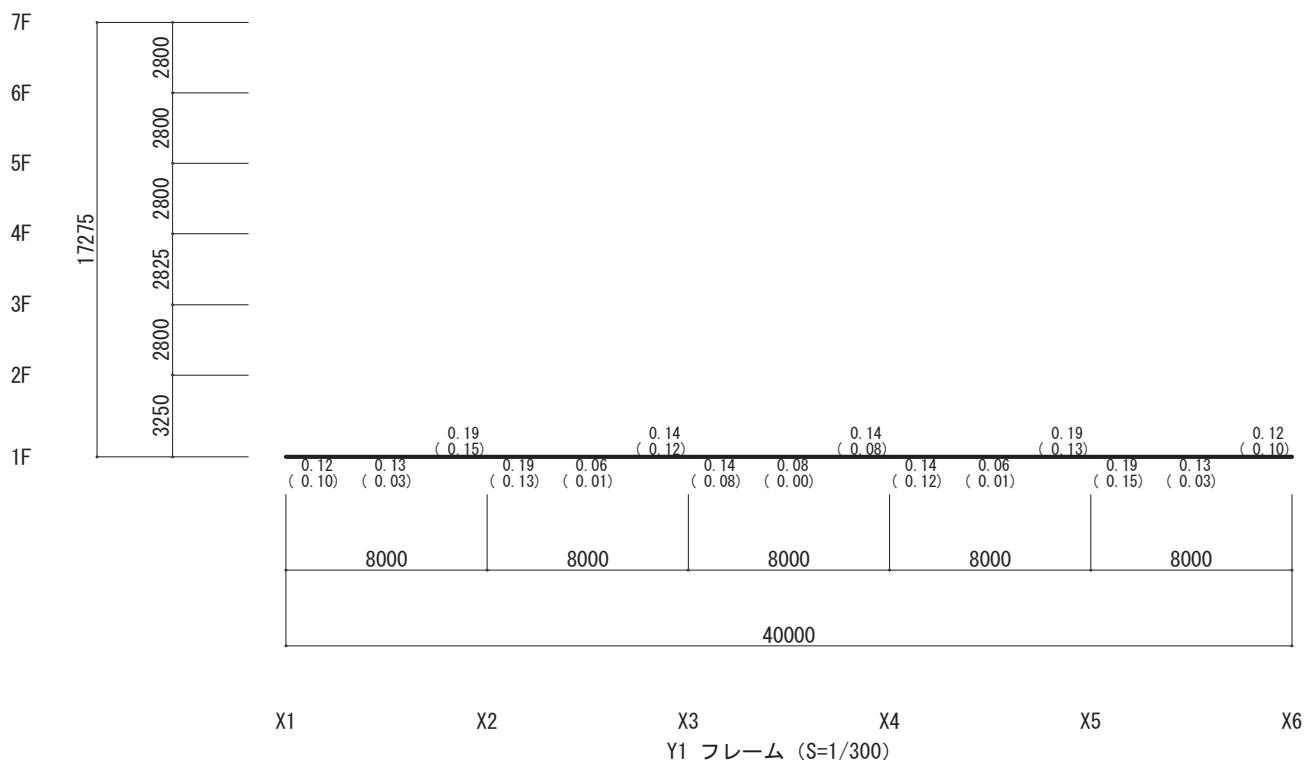
Y1 Y2 Y3 Y4
X6 フレーム (S=1/300)

(2) 短期荷重時断面検定比図



(※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。

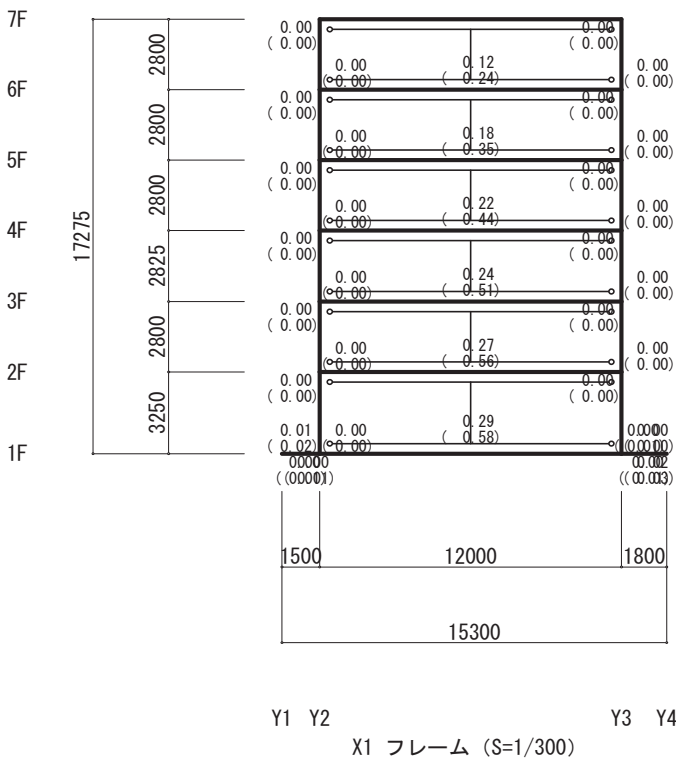
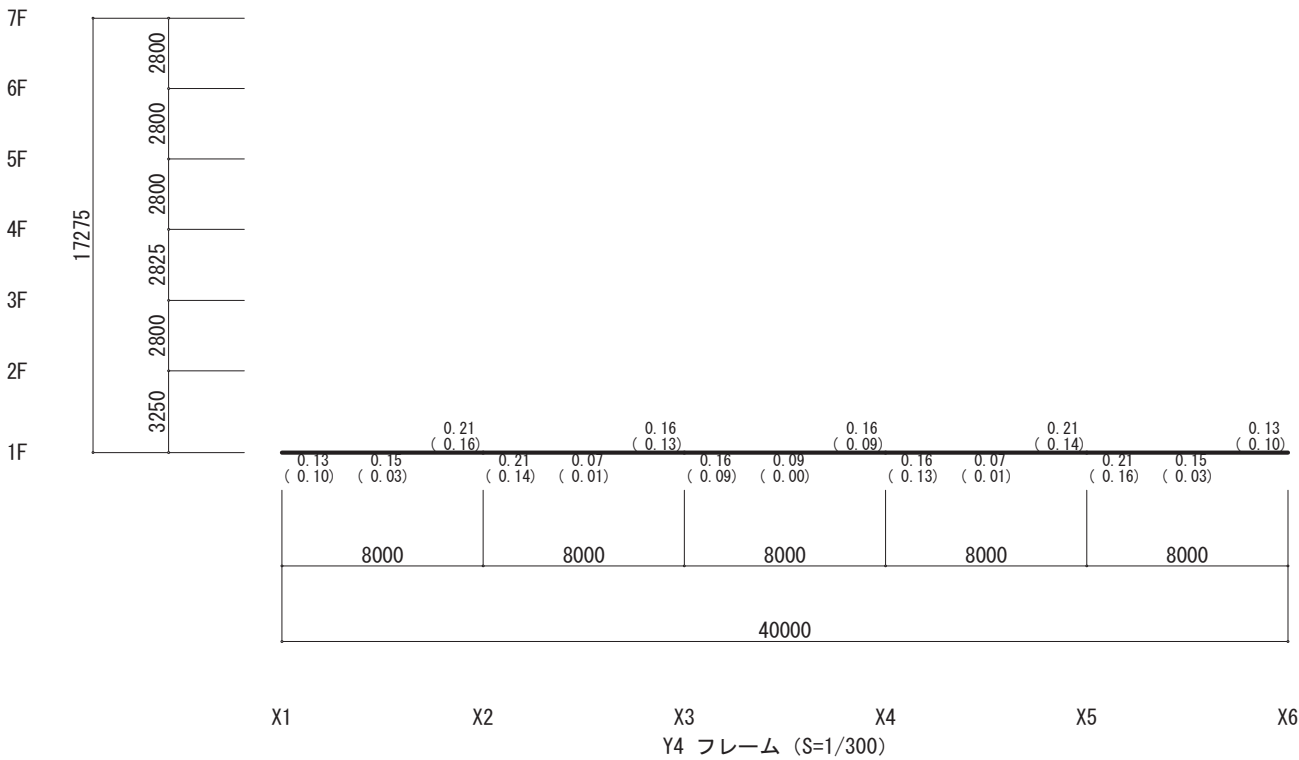
(※2)
 ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。

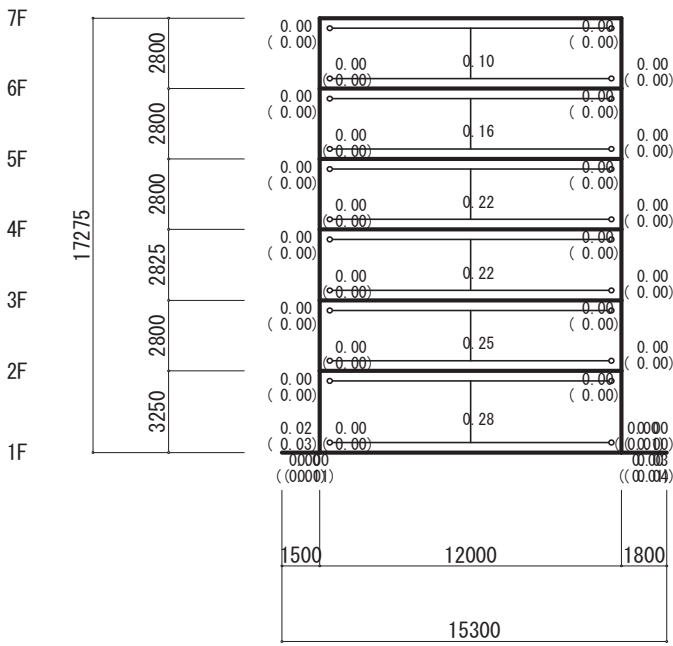


--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

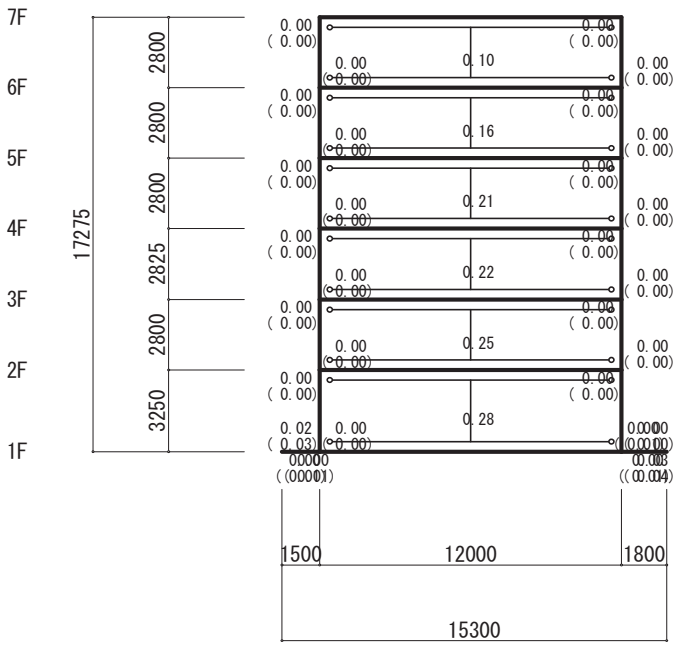
		X1		X2		X3		X4		X5		X6									
		Y2 フレーム (S=1/300)																			
		0.86 (0.66)		0.87 (0.67)		0.87 (0.67)		0.87 (0.67)		0.87 (0.67)		0.83 (0.65)									
7F	17275	2800	0.79 (0.34)	0.83 (0.65)	0.22 (0.36)	0.89 (0.39)	0.87 (0.67)	0.21 (0.37)	0.89 (0.67)	0.21 (0.37)	0.89 (0.67)	0.21 (0.37)	0.89 (0.39)	0.86 (0.66)	0.22 (0.36)	0.79 (0.34)	0.30 (0.34)				
6F			0.30 (0.34)	0.97 (0.74)	0.16 (0.39)	0.98 (0.75)	0.16 (0.40)	0.98 (0.75)	0.16 (0.40)	0.98 (0.75)	0.16 (0.40)	0.98 (0.75)	0.16 (0.39)	0.98 (0.66)	0.16 (0.36)	0.96 (0.74)					
5F		2800	0.77 (0.55)	0.96 (0.74)	0.20 (0.45)	0.94 (0.68)	0.98 (0.75)	0.20 (0.46)	0.94 (0.68)	0.98 (0.75)	0.20 (0.46)	0.94 (0.68)	0.97 (0.74)	0.20 (0.45)	0.77 (0.55)	0.11 (0.55)					
			0.11 (0.55)	0.90 (0.73)	0.11 (0.68)	0.90 (0.84)	0.11 (0.68)	0.90 (0.84)	0.11 (0.68)	0.90 (0.84)	0.11 (0.68)	0.90 (0.84)	0.11 (0.68)	0.89 (0.72)							
4F		2800	0.66 (0.73)	0.89 (0.72)	0.14 (0.49)	0.84 (0.88)	0.90 (0.84)	0.14 (0.57)	0.82 (0.89)	0.90 (0.84)	0.14 (0.56)	0.82 (0.89)	0.90 (0.84)	0.14 (0.57)	0.84 (0.73)	0.14 (0.49)		0.66 (0.73)	0.34 (0.73)		
			0.34 (0.73)	0.95 (0.77)	0.36 (0.88)	0.96 (0.89)	0.36 (0.89)	0.96 (0.89)	0.36 (0.89)	0.96 (0.89)	0.36 (0.89)	0.96 (0.89)	0.36 (0.88)	0.94 (0.76)							
3F		2825	0.26 (0.47)	0.94 (0.76)	0.14 (0.53)	0.27 (0.70)	0.96 (0.89)	0.14 (0.61)	0.27 (0.71)	0.96 (0.89)	0.14 (0.61)	0.27 (0.71)	0.96 (0.89)	0.14 (0.61)	0.27 (0.70)	0.14 (0.53)		0.26 (0.47)	0.40 (0.47)		
			0.40 (0.57)	0.83 (0.65)	0.42 (0.70)	0.88 (0.64)	0.42 (0.71)	0.88 (0.64)	0.42 (0.71)	0.88 (0.64)	0.42 (0.71)	0.88 (0.64)	0.42 (0.70)	0.81 (0.64)							
2F		2800	0.16 (0.57)	0.81 (0.64)	0.12 (0.47)	0.12 (0.83)	0.88 (0.64)	0.11 (0.47)	0.12 (0.83)	0.88 (0.64)	0.11 (0.47)	0.12 (0.83)	0.88 (0.64)	0.11 (0.47)	0.12 (0.83)	0.12 (0.65)		0.16 (0.47)	0.60 (0.57)		
			0.60 (0.57)	0.94 (0.73)	0.66 (0.83)	0.99 (0.83)	0.66 (0.72)	0.99 (0.83)	0.66 (0.72)	0.99 (0.83)	0.66 (0.72)	0.99 (0.83)	0.66 (0.72)	0.93 (0.83)							
1F	3250	0.13 (0.63)	0.93 (0.73)	0.12 (0.55)	0.05 (0.91)	0.99 (0.72)	0.11 (0.54)	0.04 (0.89)	0.99 (0.72)	0.11 (0.54)	0.04 (0.89)	0.99 (0.72)	0.11 (0.54)	0.05 (0.91)	0.12 (0.73)	0.13 (0.63)	0.95 (0.63)				
		0.95 (0.63)	0.36 (0.42)	0.99 (0.91)	0.33 (0.39)	0.98 (0.89)	0.34 (0.40)	0.98 (0.89)	0.34 (0.40)	0.98 (0.89)	0.34 (0.40)	0.98 (0.89)	0.34 (0.39)	0.99 (0.91)	0.33 (0.40)						
		0.33 (0.40)		0.04 (0.34)		0.34 (0.39)		0.03 (0.31)		0.34 (0.40)		0.03 (0.31)		0.33 (0.39)		0.03 (0.31)		0.36 (0.42)		0.04 (0.34)	
		8000				8000				8000				8000				8000			
		40000																			

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

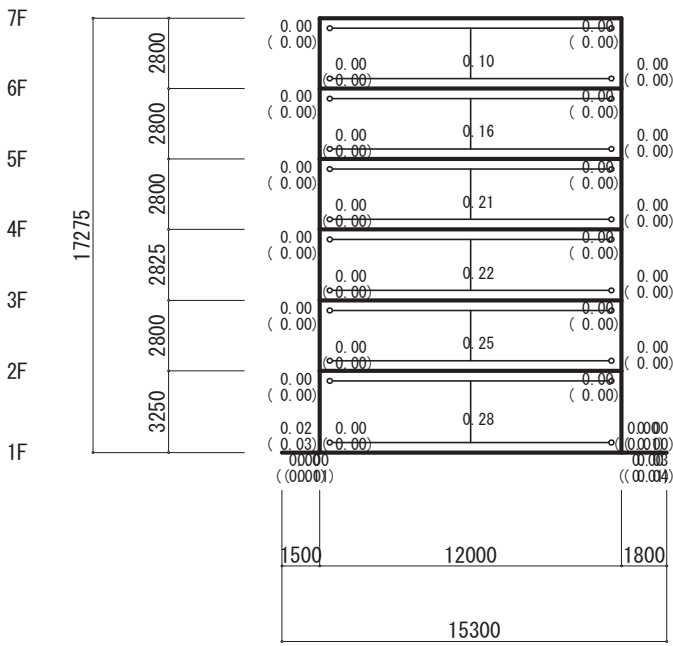




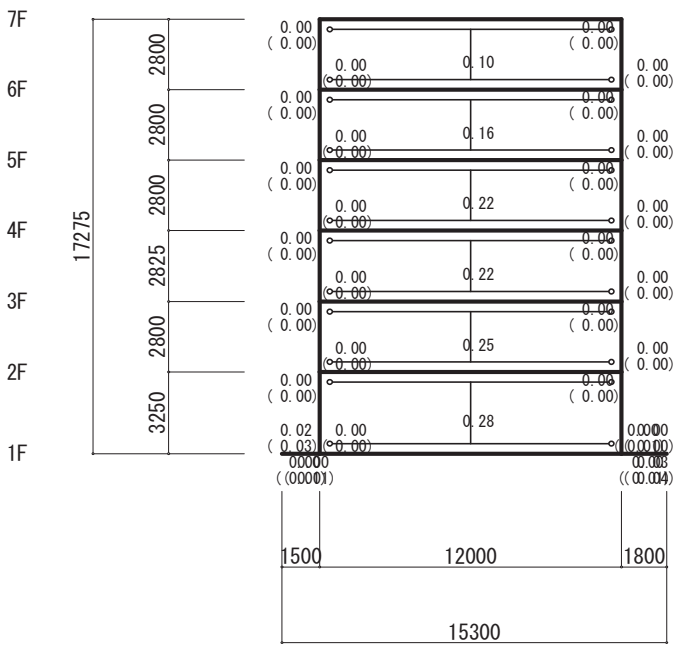
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



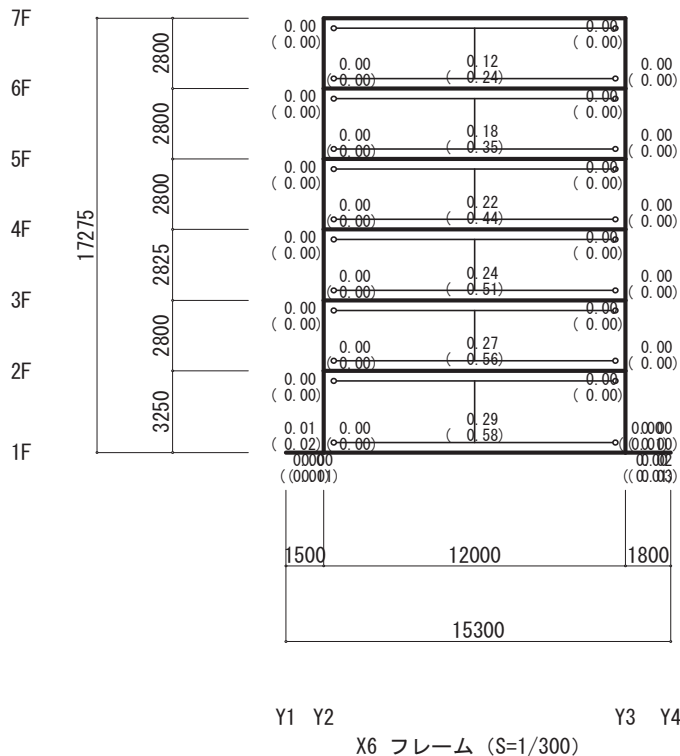
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



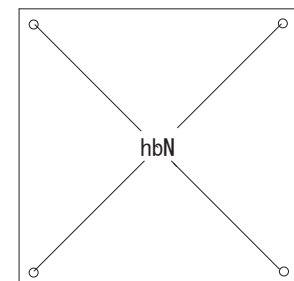
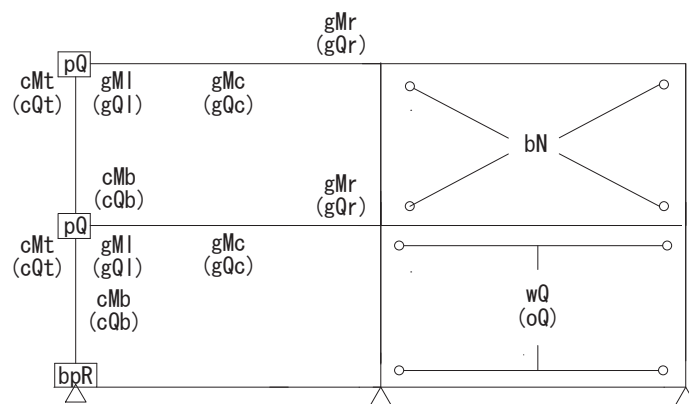
Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)



(3) 短期荷重時断面検定比図 (地震荷重時)



gMl : 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)
 (gQl) : 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 : 壁のせん断力検定値
 (oQ) : 壁の開口補強検定値
 bN : ブレースの軸力検定値
 pQ : 接合部のせん断力検定値
 bpR : ベースプレートの検定比 (※2)
 M : 曲げモーメント
 Q : せん断力
 N : 軸力

hbN : 水平ブレースの軸力検定比

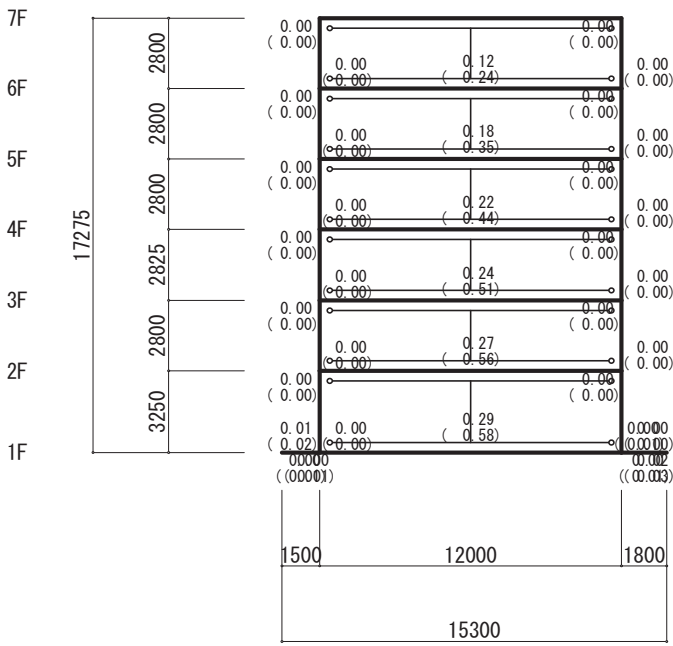
(※1)
 はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。
 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、
 max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。
 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、
 中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。

(※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。

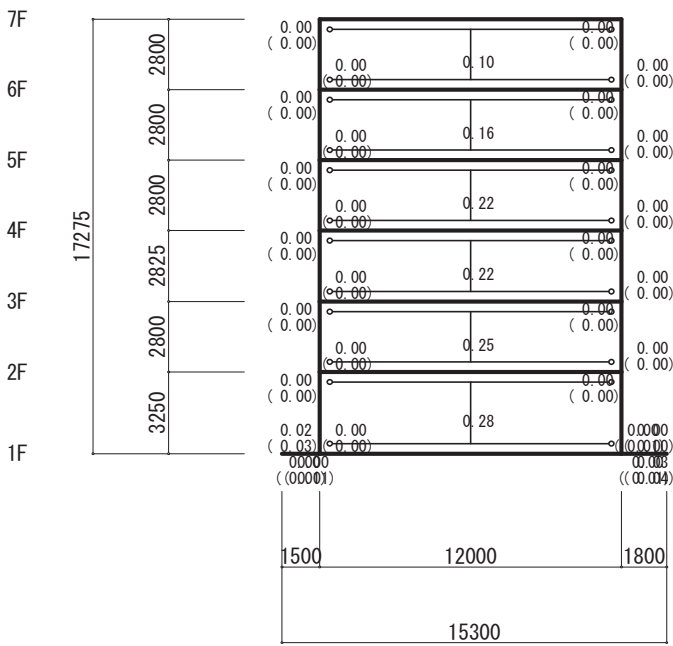
2014/01/19 14:38 — III — 184 / 366 —

X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y3 フレーム (S=1/300)			

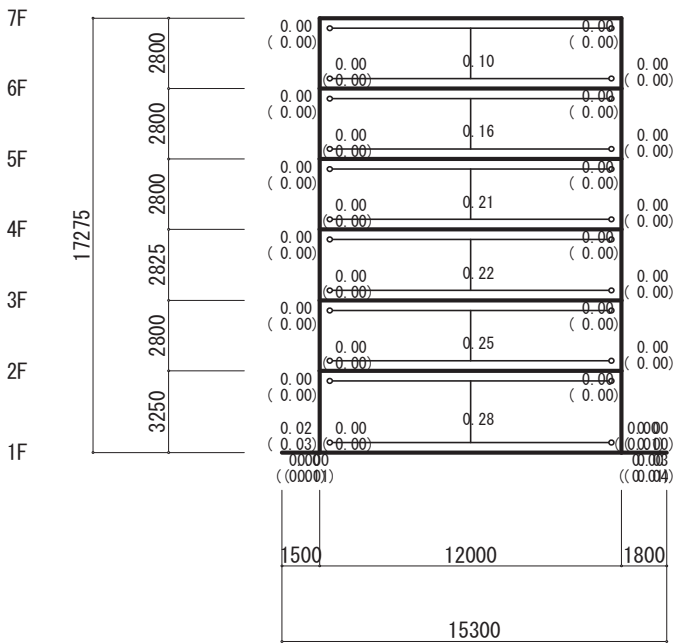
X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y4 フレーム (S=1/300)			



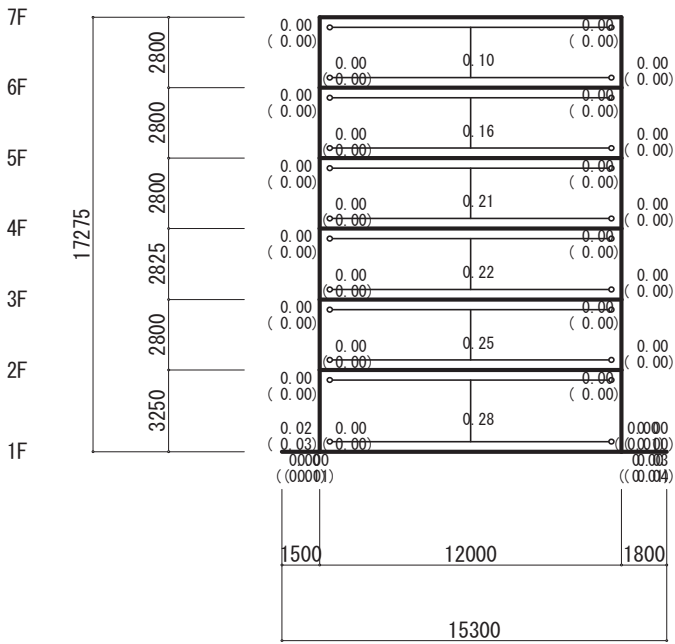
Y1 Y2 Y3 Y4
X1 フレーム (S=1/300)



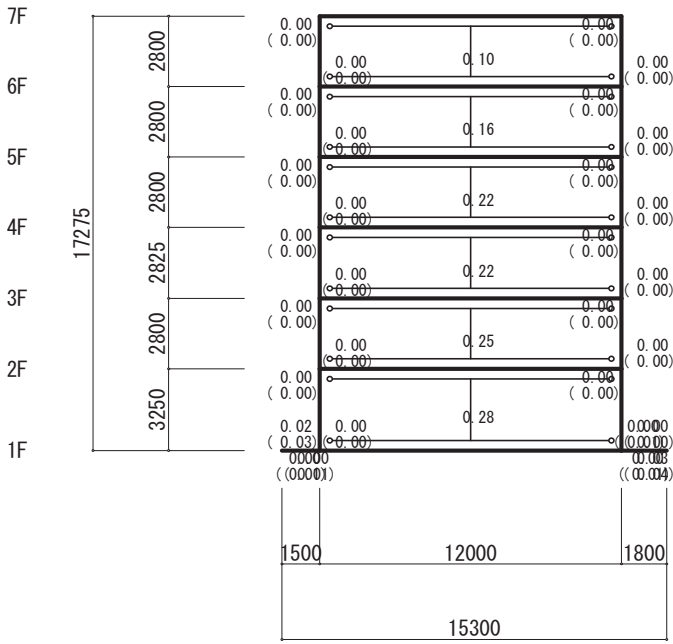
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



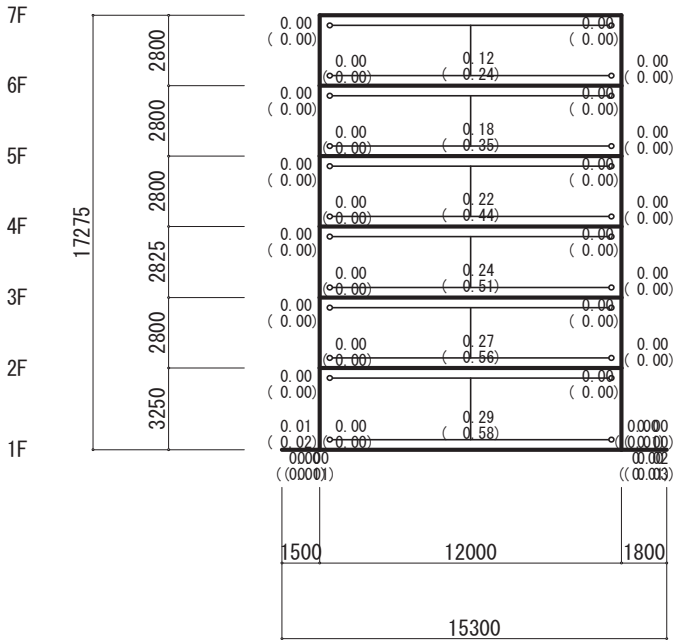
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X6 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	OK	OK	OK	OK	OK
	0.38	0.38	0.29	0.38	0.38
	0.23	0.20	0.19	0.20	0.23

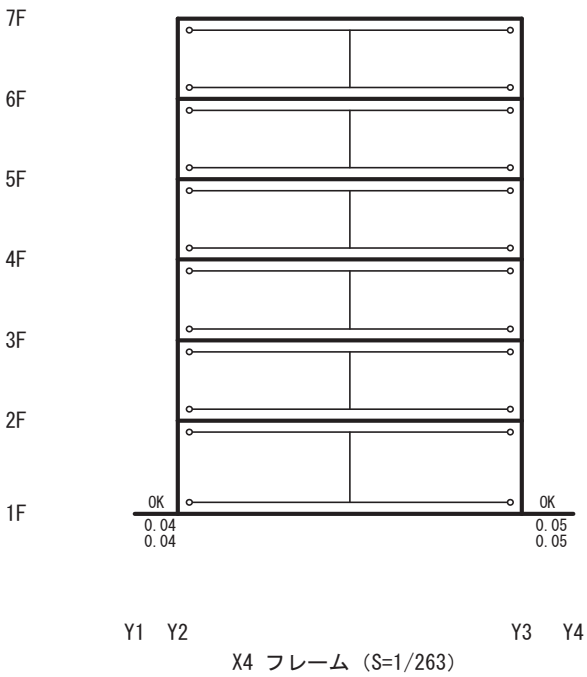
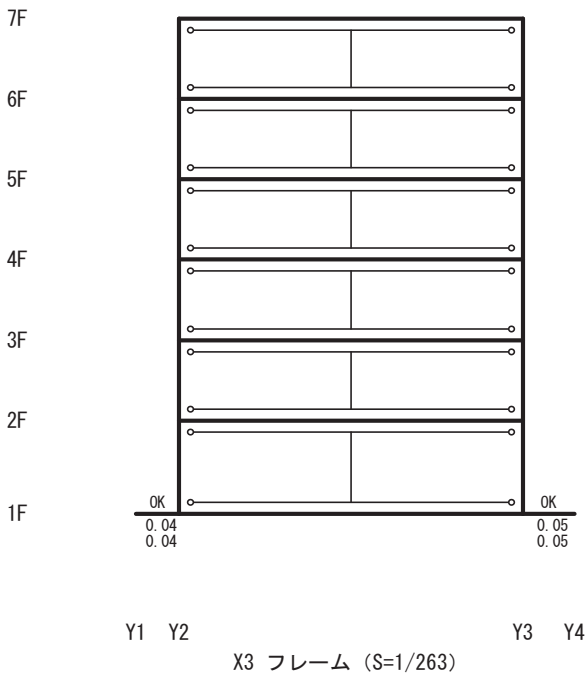
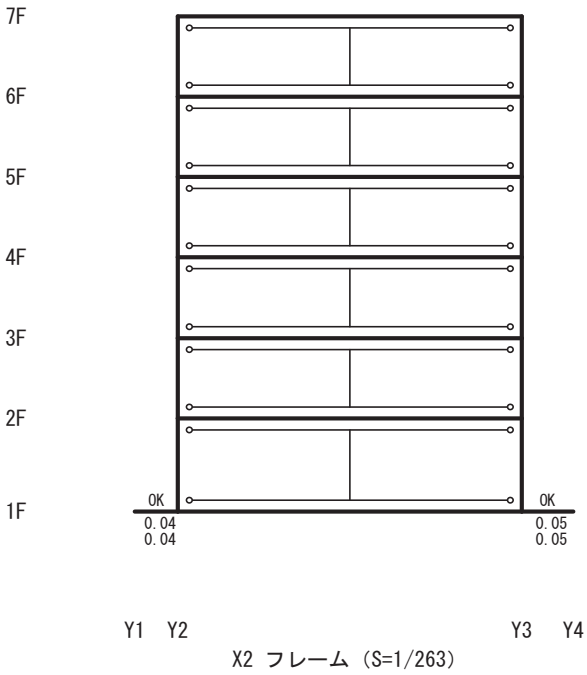
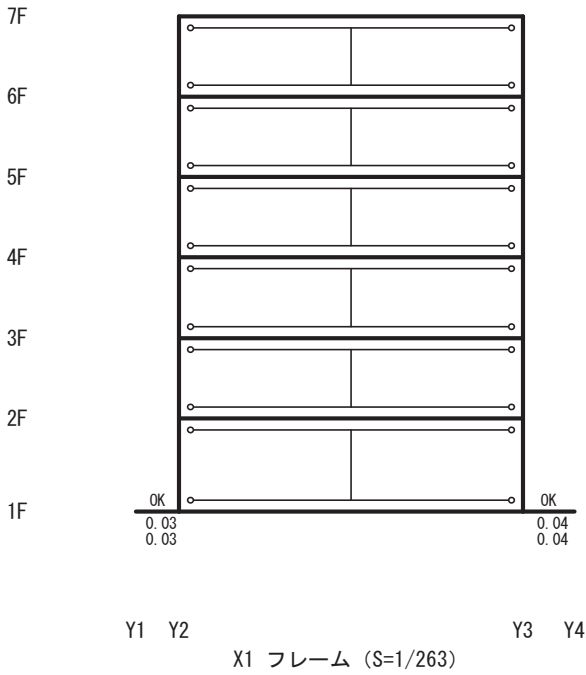
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y1 フレーム (S=1/263)

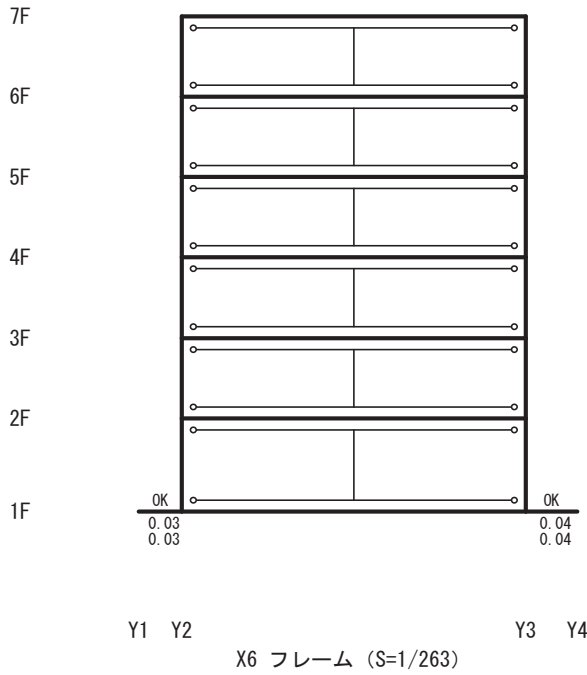
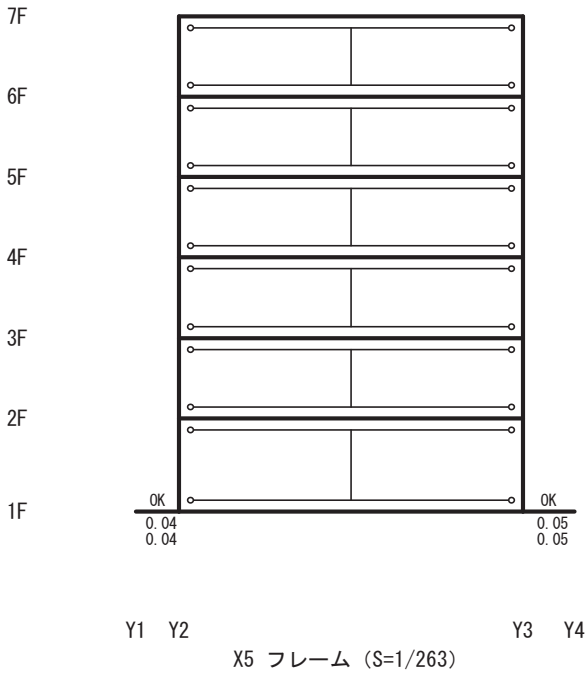
7F	OK 0.98 0.57	OK 0.98 0.59	OK 0.96 0.59	OK 0.98 0.59	OK 0.98 0.57
6F	OK 0.83 0.44	OK 0.83 0.48	OK 0.83 0.48	OK 0.83 0.48	OK 0.83 0.44
5F	OK 0.80 0.47	OK 0.89 0.46	OK 0.89 0.46	OK 0.89 0.46	OK 0.80 0.47
4F	OK 0.84 0.48	OK 0.94 0.48	OK 0.94 0.48	OK 0.94 0.48	OK 0.84 0.48
3F	OK 0.82 0.47	OK 0.92 0.47	OK 0.92 0.47	OK 0.92 0.47	OK 0.82 0.47
2F	OK 0.78 0.45	OK 0.87 0.46	OK 0.87 0.46	OK 0.87 0.46	OK 0.78 0.45
1F	OK 0.12 0.11	OK 0.11 0.09	OK 0.10 0.09	OK 0.11 0.09	OK 0.12 0.11

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/263)

X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y3 フレーム (S=1/263)			

X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y4 フレーム (S=1/263)			





A-4. 8. 3 柱断面計算結果

(1) R C 柱断面計算結果 (検定計算)

判定
最大曲げ応力度比
最大せん断応力度比

7F	OK	0.63 0.34	OK	0.29 0.31	OK	0.25 0.28	OK	0.25 0.28	OK	0.29 0.31	OK	0.63 0.34
6F	OK	0.28 0.24	OK	0.20 0.30	OK	0.19 0.28	OK	0.19 0.28	OK	0.20 0.30	OK	0.28 0.24
5F	OK	0.30 0.29	OK	0.23 0.36	OK	0.21 0.33	OK	0.21 0.33	OK	0.23 0.36	OK	0.30 0.29
4F	OK	0.26 0.29	OK	0.21 0.29	OK	0.20 0.27	OK	0.20 0.27	OK	0.21 0.29	OK	0.26 0.29
3F	OK	0.23 0.24	OK	0.18 0.23	OK	0.16 0.21	OK	0.16 0.21	OK	0.18 0.23	OK	0.23 0.24
2F	OK	0.43 0.35	OK	0.38 0.31	OK	0.35 0.29	OK	0.35 0.29	OK	0.38 0.31	OK	0.43 0.35
1F												

X1

X2

X3
Y2 フレーム (S=1/263)

X4

X5

X6

7F	OK	0.79 0.34	OK	0.89 0.39	OK	0.89 0.40	OK	0.89 0.40	OK	0.89 0.39	OK	0.79 0.34
6F	OK	0.77 0.55	OK	0.94 0.68	OK	0.94 0.68	OK	0.94 0.68	OK	0.94 0.68	OK	0.77 0.55
5F	OK	0.66 0.73	OK	0.84 0.88	OK	0.82 0.89	OK	0.82 0.89	OK	0.84 0.88	OK	0.66 0.73
4F	OK	0.40 0.47	OK	0.42 0.70	OK	0.42 0.71	OK	0.42 0.71	OK	0.42 0.70	OK	0.40 0.47
3F	OK	0.60 0.57	OK	0.66 0.83	OK	0.66 0.83	OK	0.66 0.83	OK	0.66 0.83	OK	0.60 0.57
2F	OK	0.95 0.63	OK	0.99 0.91	OK	0.98 0.89	OK	0.98 0.89	OK	0.99 0.91	OK	0.95 0.63
1F												

X1

X2

X3
Y3 フレーム (S=1/263)

X4

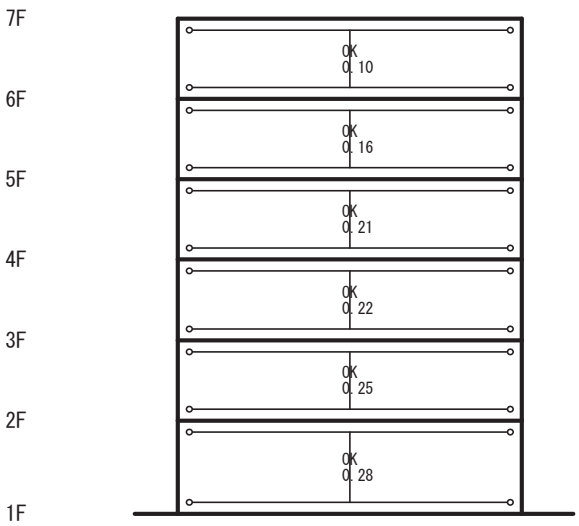
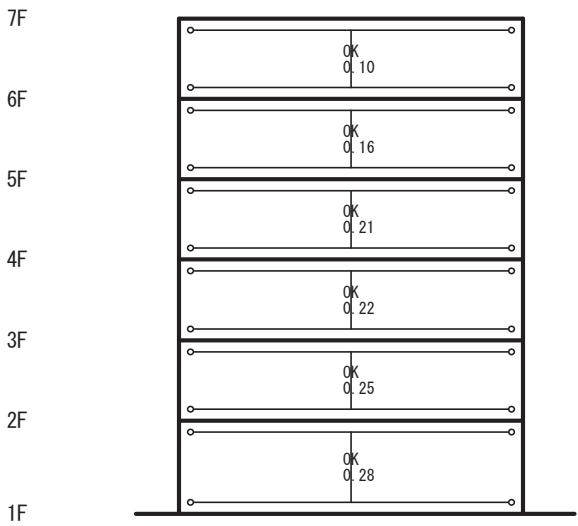
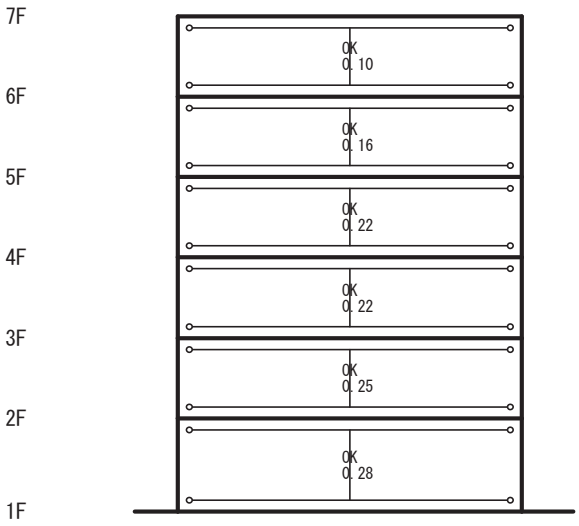
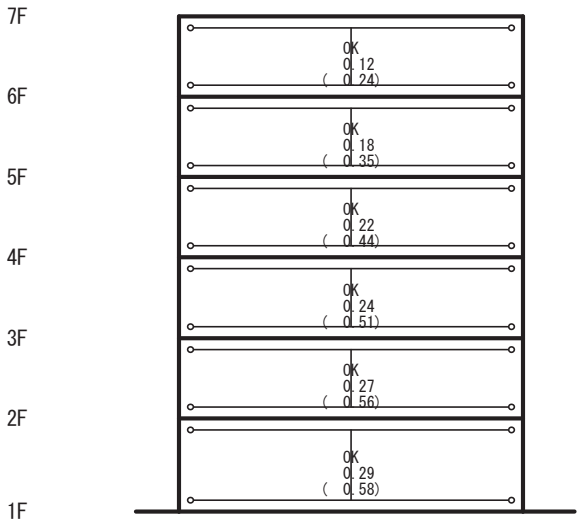
X5

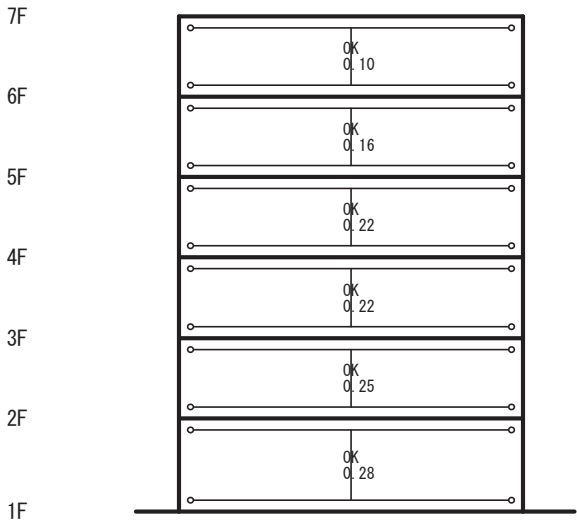
X6

A-4. 8. 4 壁・ブレース断面計算結果

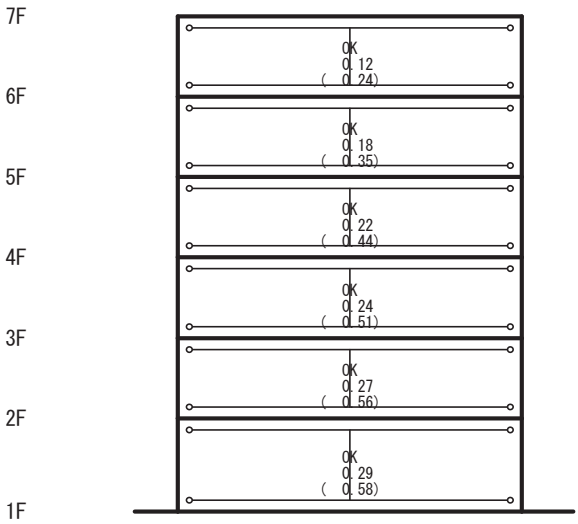
(1) R C壁断面計算結果 (検定計算)







Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/263)



Y1 Y2 Y3 Y4
X6 フレーム (S=1/263)

§ 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	1.0001.000
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 = 1.000Ci = 1.000 (Rt = 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 ΣW	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807.86	1.762	10235.98	1.762
6F	5477.77	11285.63	1.475	16651.03	1.475
5F	5525.60	16811.23	1.314	22081.94	1.314
4F	5563.00	22374.23	1.193	26700.81	1.193
3F	5679.19	28053.42	1.092	30622.84	1.092
2F	5788.02	33841.44	1.000	33841.44	1.000

X 方向負加力

層名	層重量 Wi	総重量 ΣW	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807.86	1.762	10235.98	1.762
6F	5477.77	11285.63	1.475	16651.03	1.475
5F	5525.60	16811.23	1.314	22081.94	1.314
4F	5563.00	22374.23	1.193	26700.81	1.193
3F	5679.19	28053.42	1.092	30622.84	1.092
2F	5788.02	33841.44	1.000	33841.44	1.000

Y 方向正加力

層名	層重量 Wi	総重量 ΣW	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807.86	1.762	10235.98	1.762
6F	5477.77	11285.63	1.475	16651.03	1.475
5F	5525.60	16811.23	1.314	22081.94	1.314
4F	5563.00	22374.23	1.193	26700.81	1.193
3F	5679.19	28053.42	1.092	30622.84	1.092
2F	5788.02	33841.44	1.000	33841.44	1.000

Y 方向負加力

層名	層重量 Wi	総重量 ΣW	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	5807.86	5807.86	1.762	10235.98	1.762
6F	5477.77	11285.63	1.475	16651.03	1.475
5F	5525.60	16811.23	1.314	22081.94	1.314
4F	5563.00	22374.23	1.193	26700.81	1.193
3F	5679.19	28053.42	1.092	30622.84	1.092
2F	5788.02	33841.44	1.000	33841.44	1.000

・各層に作用する外力 (kN)

X 方向正加力

層名	層せん断力	外力
7F	10235.98	10235.98
6F	16651.03	6415.05
5F	22081.94	5430.91

X 方向正加力

層名	層せん断力	外力
4F	26700.81	4618.88
3F	30622.84	3922.03
2F	33841.44	3218.59

X 方向正加力

層名	層せん断力	外力
1F		0.00

X 方向負加力

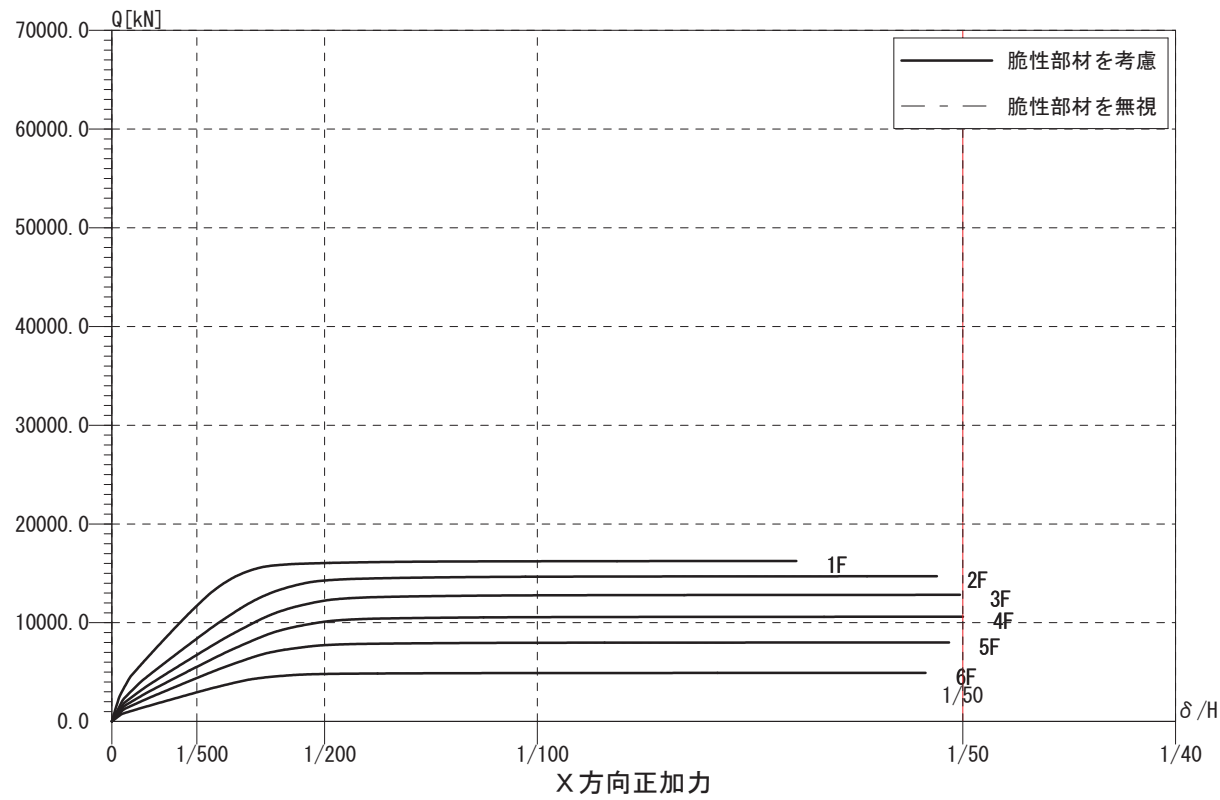
層名	層せん断力	外力
7F	10235.98	10235.98
6F	16651.03	6415.05
5F	22081.94	5430.91

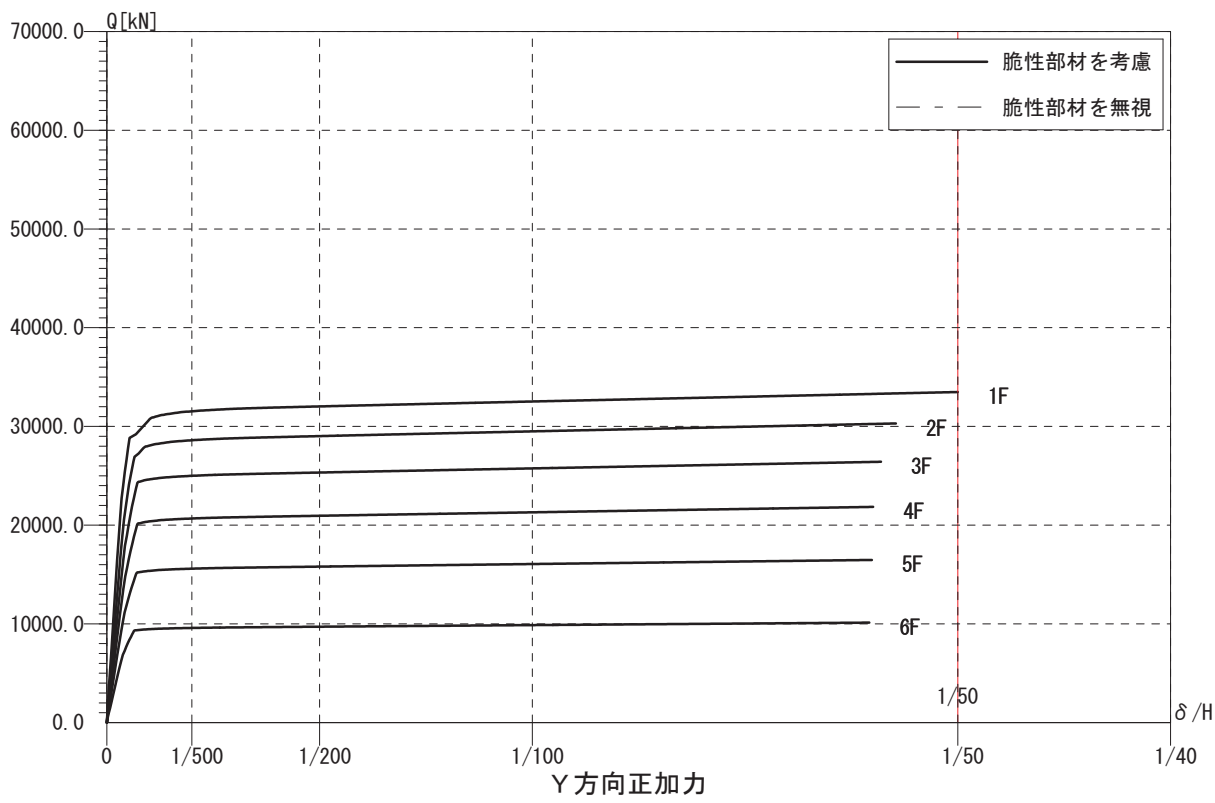
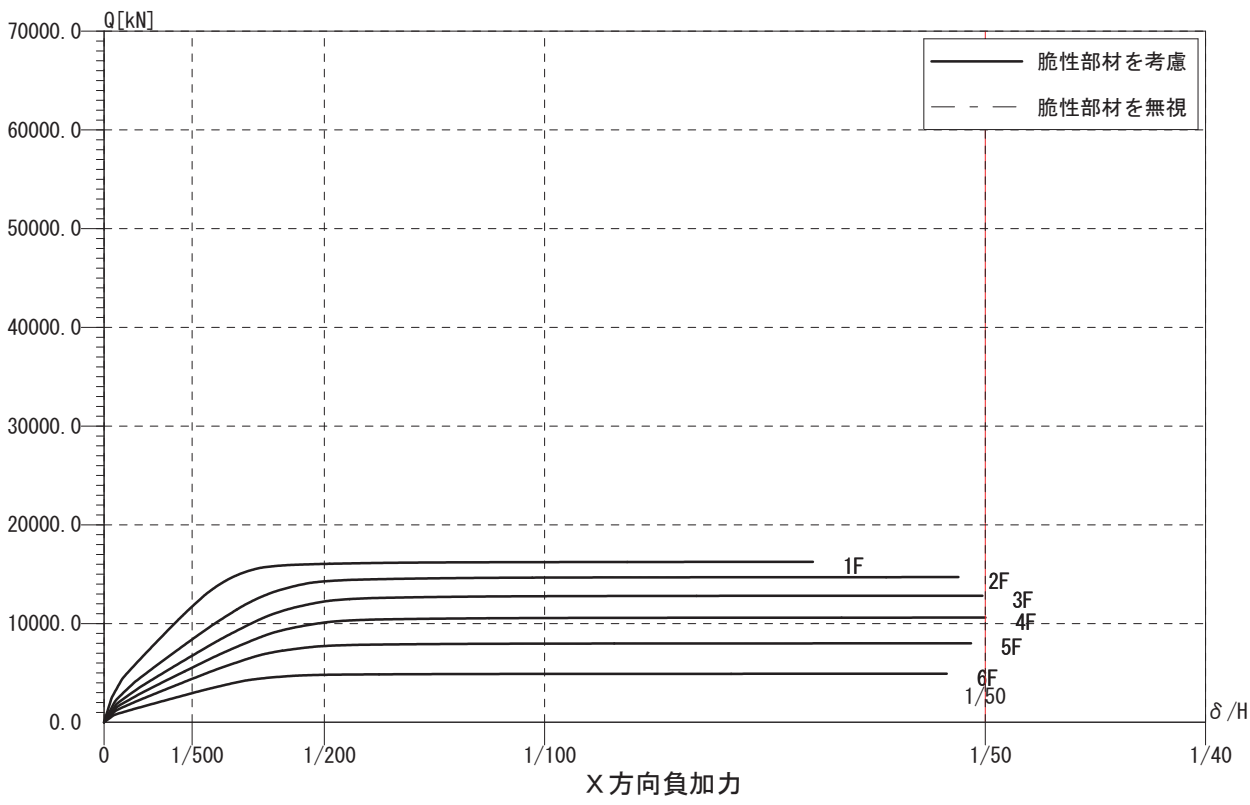
X方向負加力			Y方向正加力			Y方向負加力		
層名	層せん断力	外力	層名	層せん断力	外力	層名	層せん断力	外力
4F		4618. 88	7F		10235. 98	7F		10235. 98
	26700. 81			10235. 98			10235. 98	
3F		3922. 03	6F		6415. 05	6F		6415. 05
	30622. 84			16651. 03			16651. 03	
2F		3218. 59	5F		5430. 91	5F		5430. 91
	33841. 44			22081. 94			22081. 94	
1F		0. 00	4F		4618. 88	4F		4618. 88
				26700. 81			26700. 81	
			3F		3922. 03	3F		3922. 03
				30622. 84			30622. 84	
			2F		3218. 59	2F		3218. 59
				33841. 44			33841. 44	
			1F		0. 00	1F		0. 00

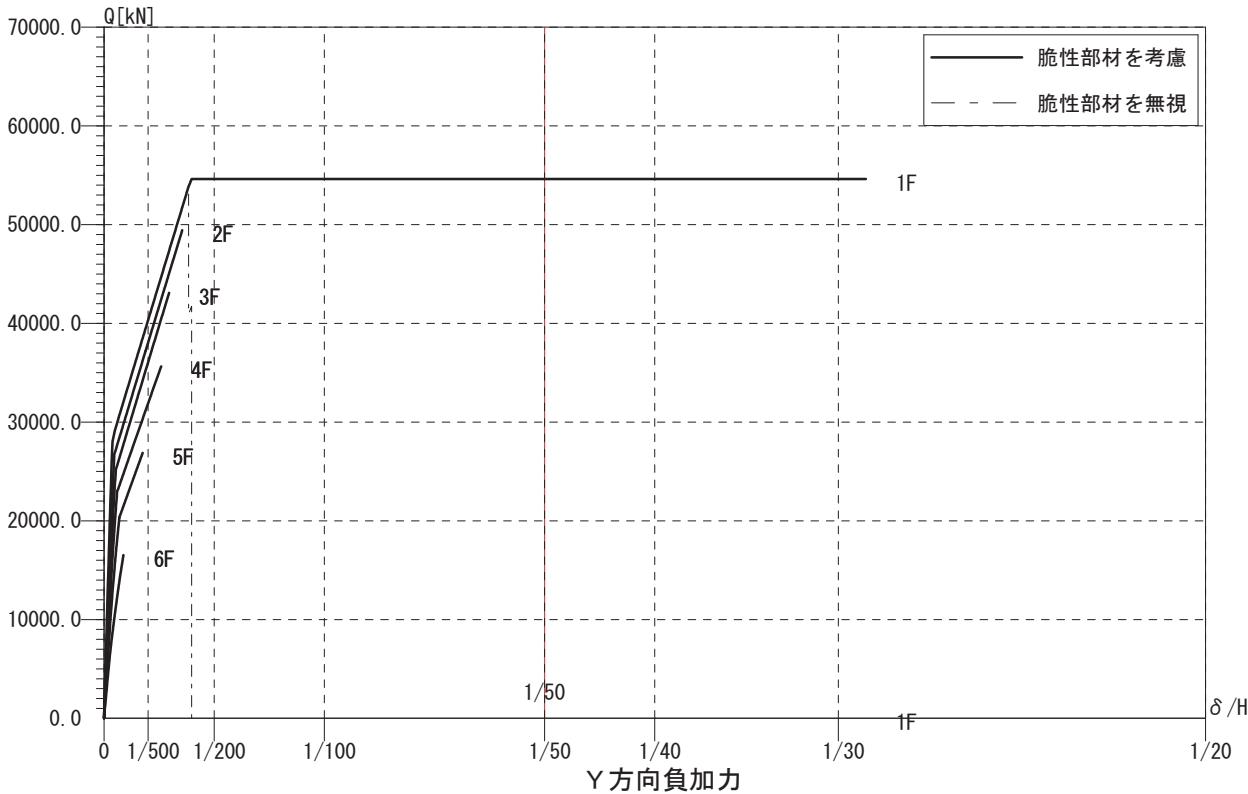
U-3Ds算定時計算結果

U-3. 1荷重－変位（Ds算定時）

U-3. 1. 1荷重－変位図（せん断力変形図）（Ds算定時）

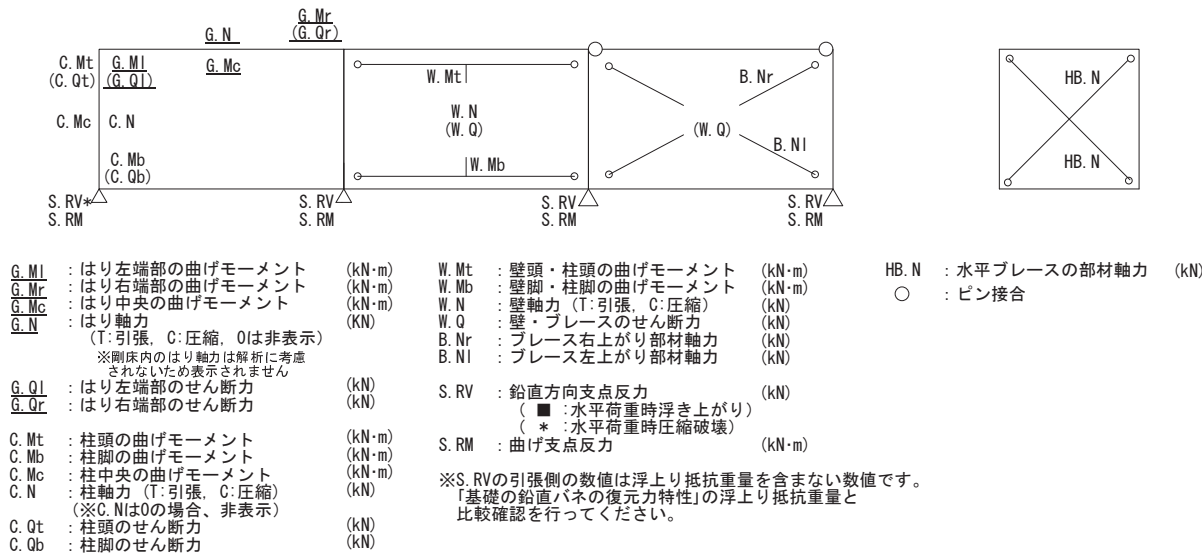




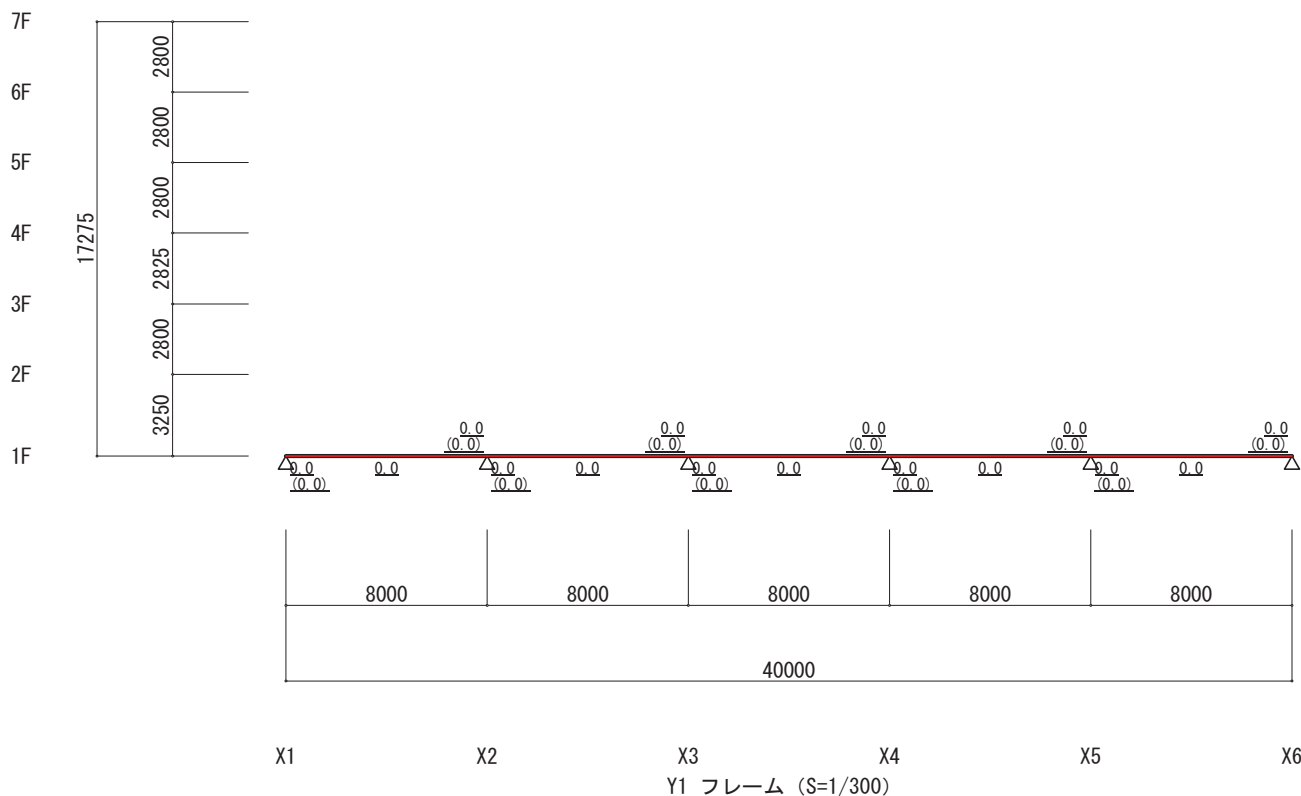


U-3.2 終局時部材応力 (Ds算定時)

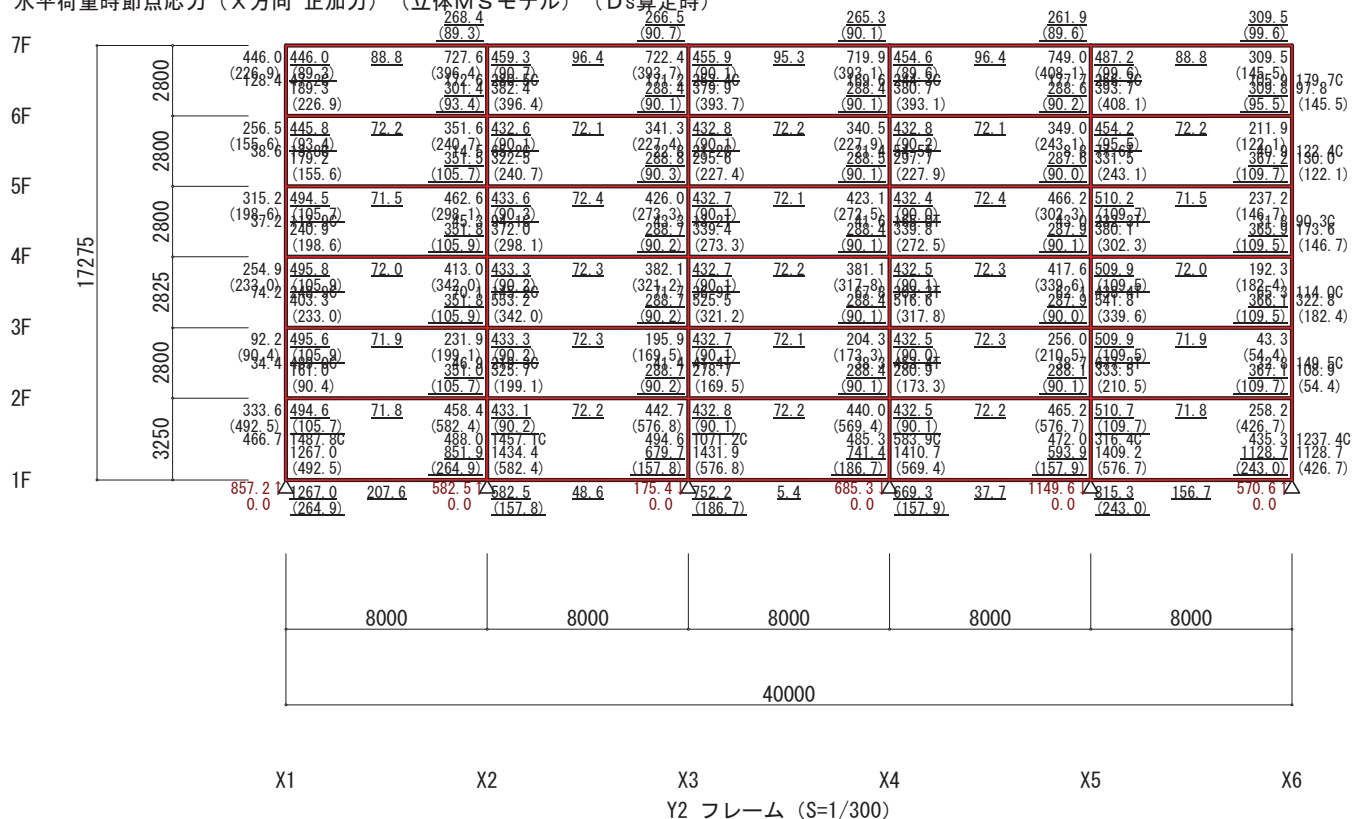
U-3.2.1 終局時部材応力图 (水平荷重節点応力) (Ds算定時)



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 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 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: 正加力) (立床10.5cm) (L5算定時)																			
			1350.6 (332.7)		1361.5 (336.0)		1361.1 (335.9)		1360.5 (335.8)		1375.8 (339.1)								
7F	1727.5	2800	1311.4 (489.1)	19.6	2677.3 (574.9)	1326.7 (335.9)	17.4	2687.6 (574.9)	1326.1 (335.9)	17.5	2686.8 (574.9)	1325.7 (335.9)	17.4	2697.1 (574.9)	1336.6 (339.1)	19.6	1375.8 (339.1)	218.5C (182.9)	
6F		2800	1285.2 (665.4)	19.7	3750.1 (842.9)	1324.9 (335.9)	18.8	3768.9 (842.9)	1324.8 (335.9)	18.8	3783.5 (842.9)	1324.7 (335.9)	18.8	3786.3 (842.9)	1329.5 (339.1)	19.7	2232.7 (574.9)	483.5C (198.6)	
5F		2800	1137.3 (769.2)	0.2	3406.0 (818.9)	1724.3 (430.8)	1.1	3443.3 (818.9)	1724.1 (430.8)	1.1	3464.9 (818.9)	1723.9 (430.8)	1.1	3474.0 (818.9)	1730.3 (432.6)	0.2	1929.2 (504.0)	609.6C (1004.0)	
4F		2825	723.2 (1034.5)	0.1	1753.0 (2256.4)	1724.2 (430.8)	1.1	1747.0 (2245.0)	1724.1 (430.8)	1.1	1744.6 (2253.8)	1723.9 (430.8)	1.1	1752.8 (2248.8)	1730.1 (432.6)	0.1	848.4 (1014.6)	968.2C (1014.6)	
3F		2800	213.5 (1568.8)	14.2	60.7 (2672.7)	2297.6 (568.1)	25.2	50.6 (2704.8)	2297.2 (568.1)	25.1	78.4 (2732.6)	2296.9 (567.8)	25.2	11.5 (2744.9)	2435.6 (605.3)	14.2	389.4 (1384.5)	3742.5C (1384.5)	
2F		3250	1575.4 (1403.4)	134.7	2052.2 (2493.2)	2497.4 (657.8)	134.0	2361.6 (2467.3)	2497.2 (657.8)	134.0	2467.4 (2507.2)	2497.0 (657.8)	134.0	2302.9 (2604.2)	2629.2 (691.0)	134.7	588.6 (1551.3)	3746.4C (1551.3)	
1F			5925.2 0.0	5136.3 (1387.8)	585.1	218.8 0.0	5189.1 (1245.2)	208.4	65.1 0.0	5608.0 (1328.0)	296.2	733.0 0.0	5600.3 (1310.4)	358.7	762.9 0.0	5883.8 (1439.3)	126.7	4583.0 0.0	

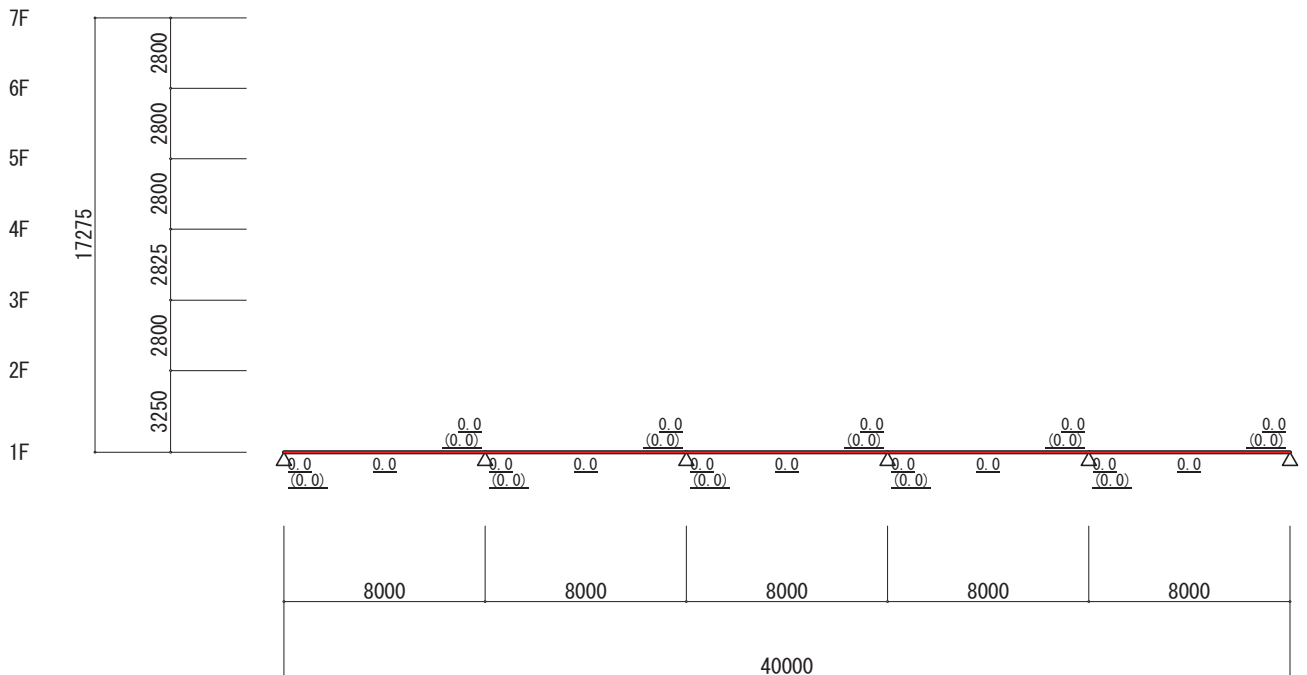
8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

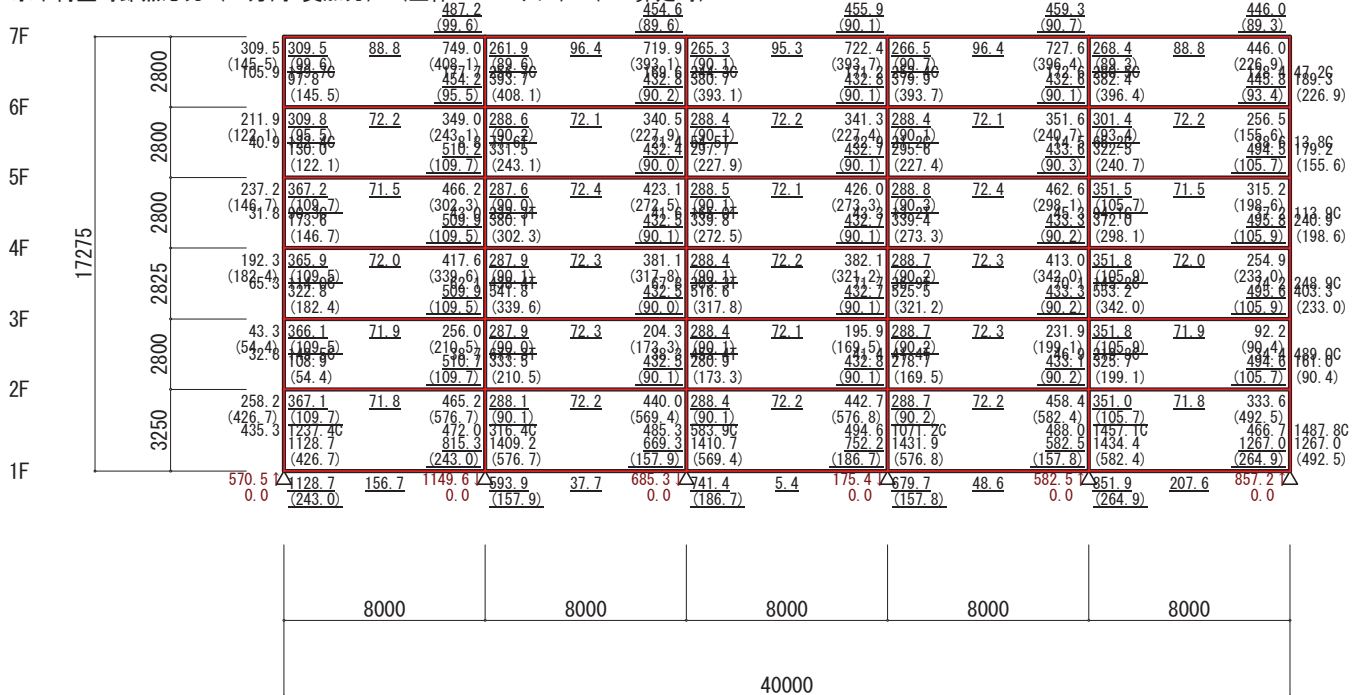
水平荷重時節点応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

7F	2800																	
6F	2800																	
5F	2800																	
4F	2800																	
3F	2825																	
2F	2800																	
1F	3250																	
		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)
		8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000
		40000																
		X1	X2	X3	X4	X5	X6											
		Y4 フレーム (S=1/300)																

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 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

				1336.6 (339.1)		1325.7 (335.8)		1326.1 (335.9)		1326.7 (336.0)		1311.4 (332.7)							
7F	1727.5	2800	1375.8 (1149.9)	1375.8 (1149.9)	19.6	2697.1 (572.5)	1360.5 (335.8)	17.4	2686.8 (568.0)	1361.1 (335.9)	17.5	2687.6 (573.6)	1361.5 (336.0)	17.4	2677.3 (574.9)	1350.6 (332.6)	19.6	1311.4 (332.7)	335.0T (480.1)
6F		2800	2232.7 (725.4)	1369.0 (337.2)	19.7	3786.3 (1344.4)	1362.3 (335.8)	18.8	3783.5 (1344.4)	1362.4 (335.9)	18.8	3768.9 (1344.0)	1362.5 (335.9)	18.8	3750.1 (1344.5)	1357.7 (334.5)	19.7	1285.2 (334.5)	682.8T (665.4)
5F		2800	1929.2 (1004.0)	1730.6 (432.6)	0.2	3474.0 (1847.5)	1721.7 (430.7)	1.1	3464.9 (1845.0)	1721.9 (430.7)	1.1	3443.3 (1836.6)	1722.1 (430.8)	1.1	3406.0 (1818.9)	1715.7 (428.9)	0.2	1137.4 (269.6)	399.5T (760.6)
4F		2825	848.4 (1044.6)	1730.3 (432.6)	0.1	1752.8 (2281.9)	1721.7 (430.7)	1.1	1744.6 (2253.8)	1721.9 (430.7)	1.1	1747.0 (2245.0)	1722.0 (430.8)	1.1	1753.0 (2256.4)	1715.8 (428.9)	0.1	723.2 (1034.5)	206.2T (1034.5)
3F		2800	389.4 (1384.5)	2407.2 (605.2)	14.2	2246.6 (2444.9)	2246.6 (567.8)	25.2	2247.0 (2732.6)	2247.0 (568.0)	25.1	50.6 (2704.8)	2247.3 (568.1)	25.2	60.7 (2672.7)	2384.4 (569.7)	14.2	213.5 (1568.8)	297.9T (1568.8)
2F		3250	588.6 (1551.3)	2898.7 (691.0)	134.7	2302.9 (2604.2)	2765.1 (657.8)	134.0	2467.4 (2507.2)	2765.2 (657.8)	134.0	2361.5 (2467.3)	2765.4 (657.8)	134.0	2052.2 (2493.2)	2873.3 (684.6)	134.7	1575.4 (1403.4)	3615.5T (6136.3)
1F				4583.0 (0.0)	5630.4 (1439.3)	126.7	763.0 (0.0)	4882.9 (1310.4)	358.7	733.0 (0.0)	5015.6 (1328.0)	296.2	65.0 (0.0)	4772.3 (1245.2)	208.4	218.8 (0.0)	4966.2 (1387.8)	585.1	5925.3 (0.0)

8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

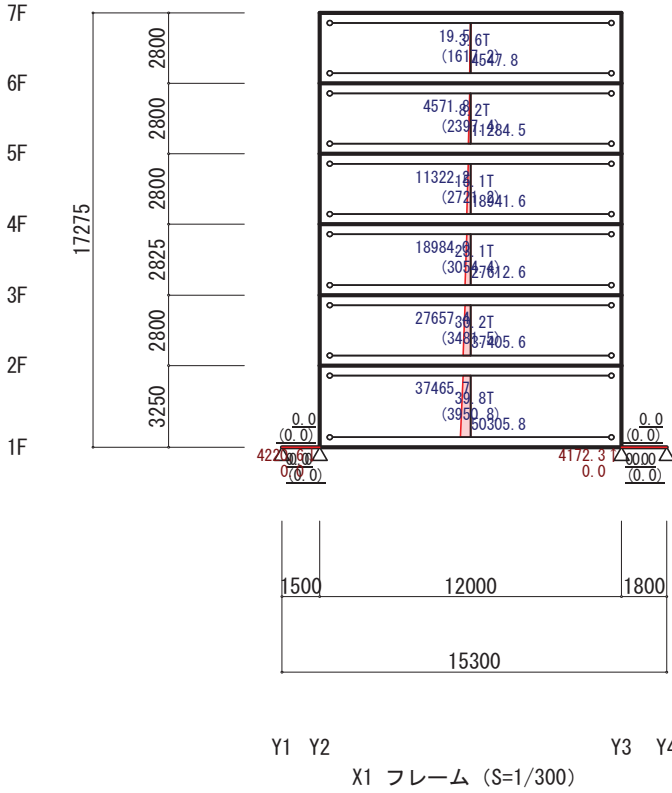
水平荷重時節点応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

7F	2800																	
6F	2800																	
5F	2800																	
4F	2800																	
3F	2825																	
2F	2800																	
1F	3250																	

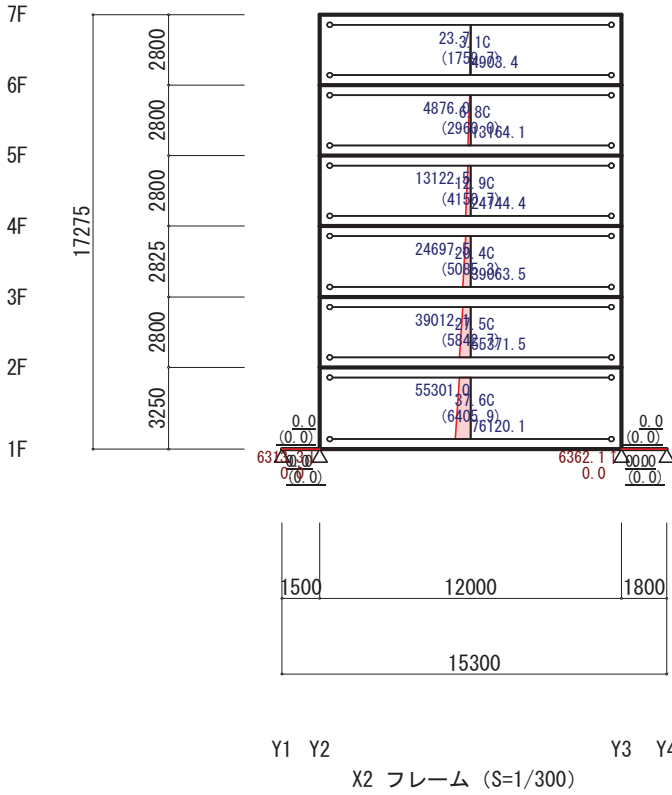
8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y4 フレーム (S=1/300)

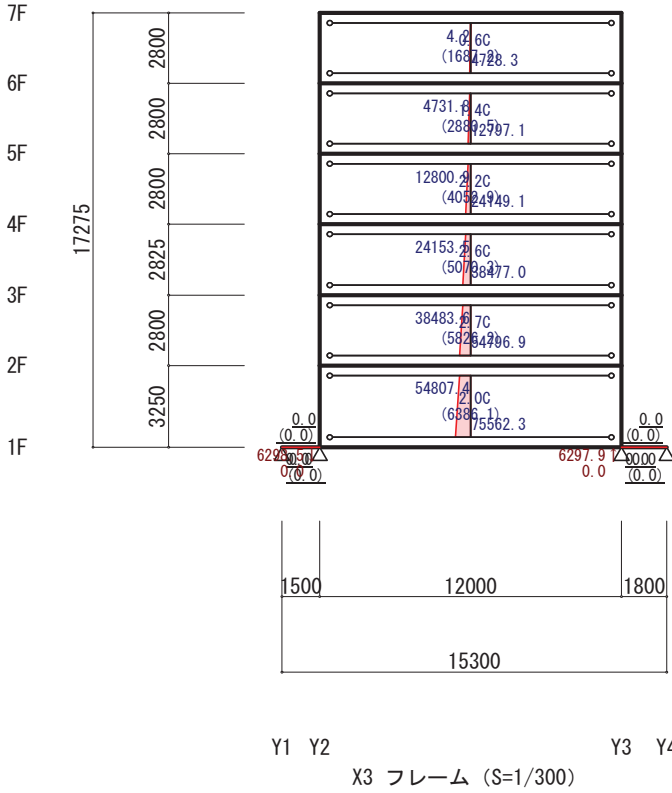
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



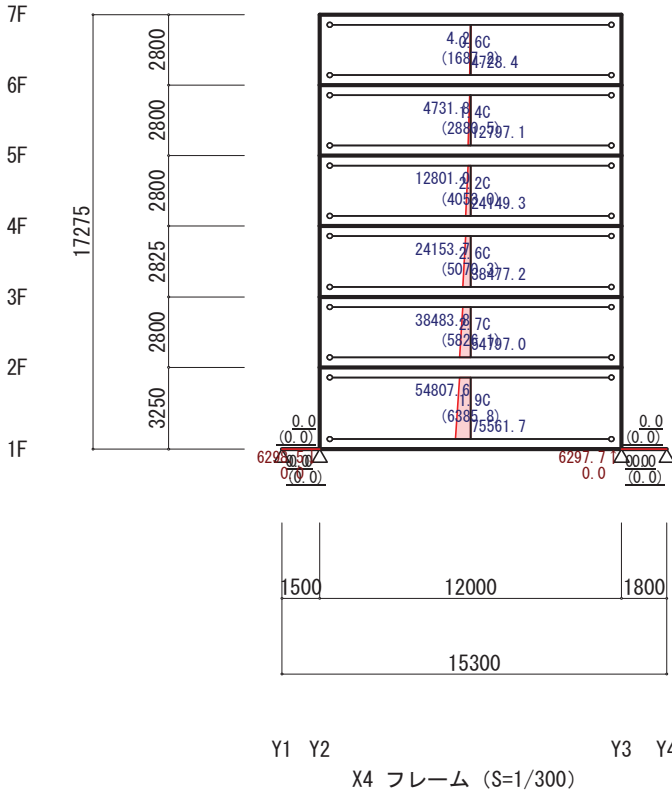
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



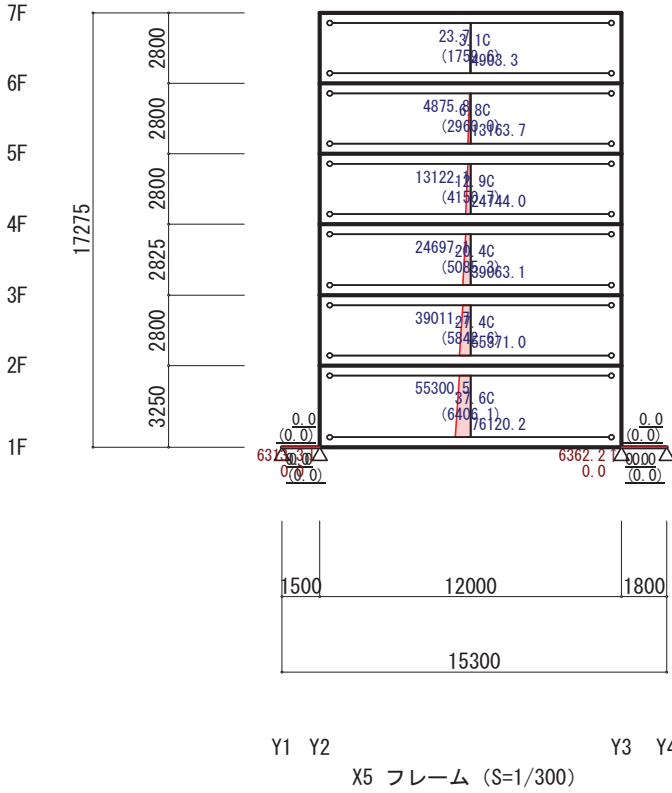
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



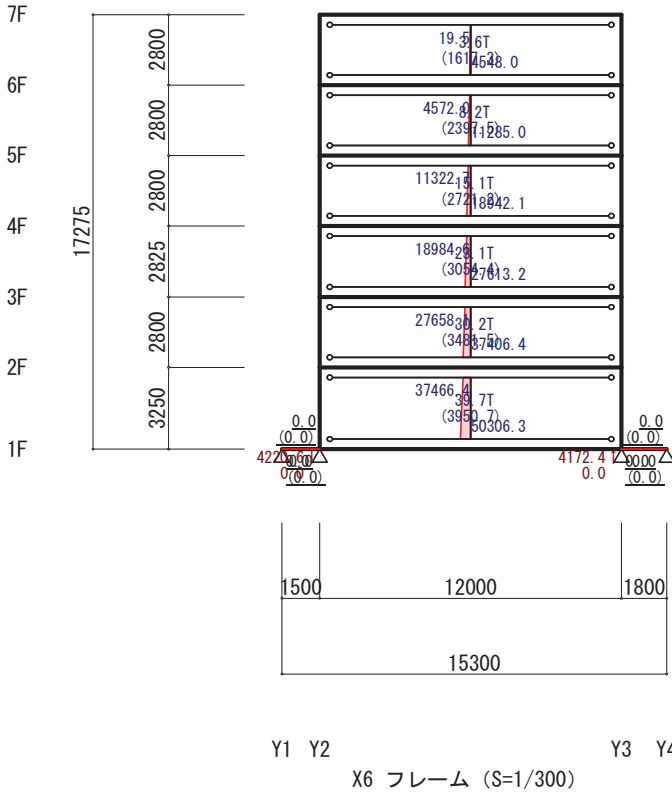
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



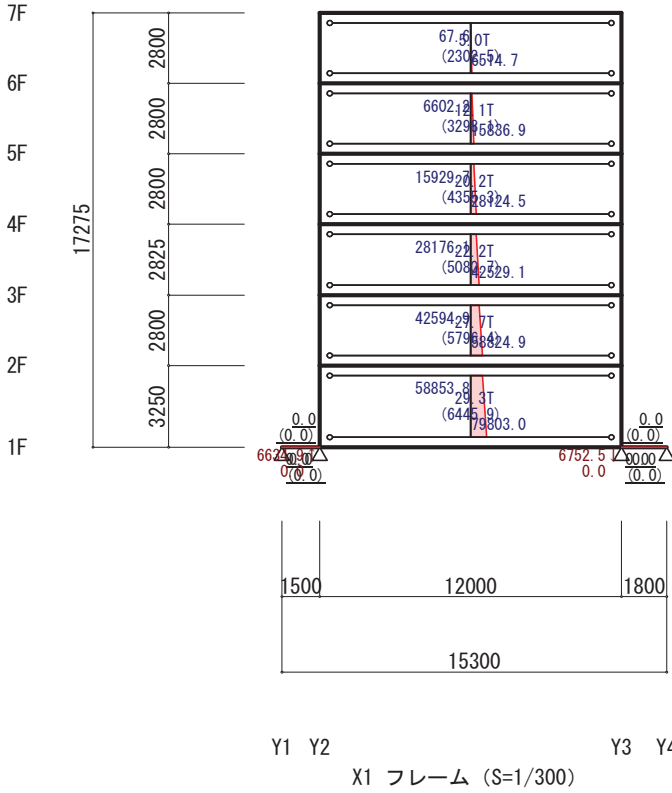
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



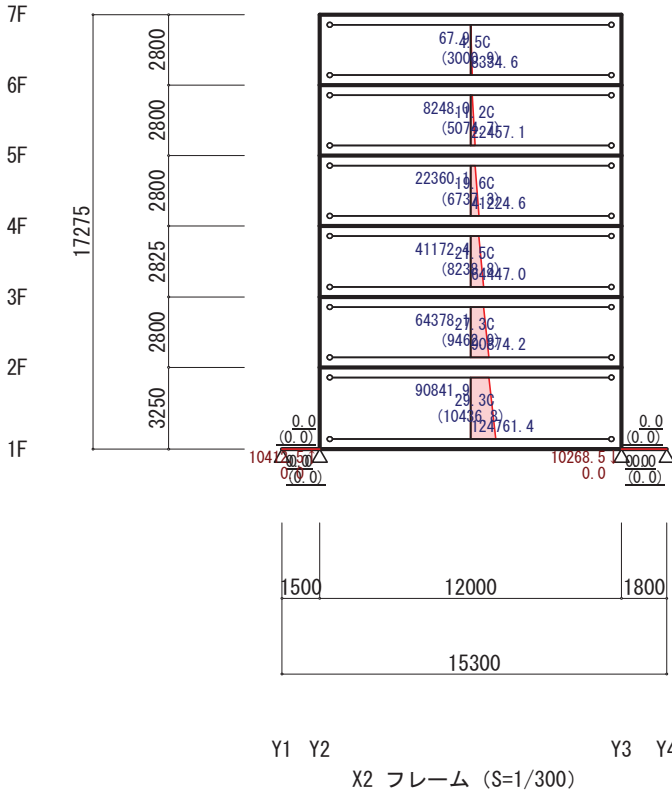
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



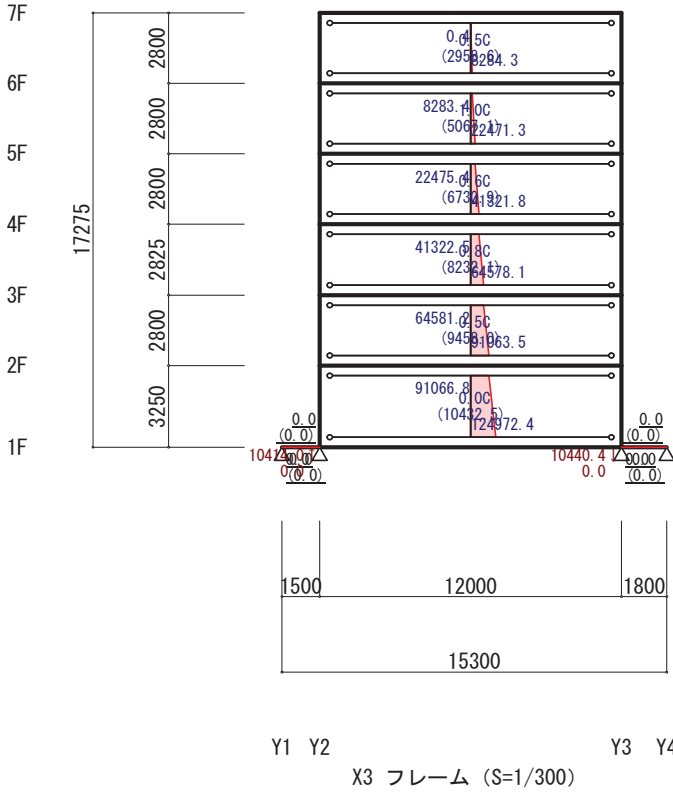
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



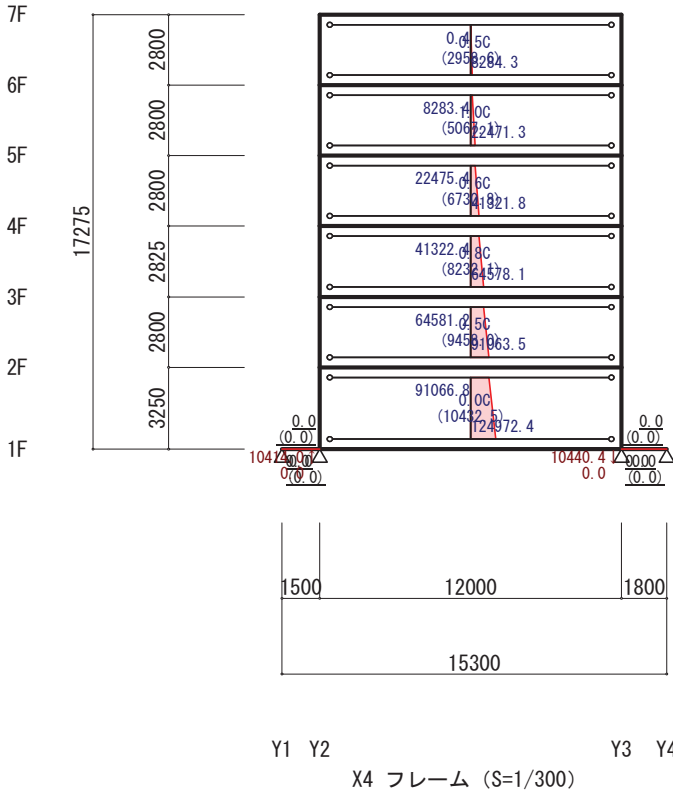
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



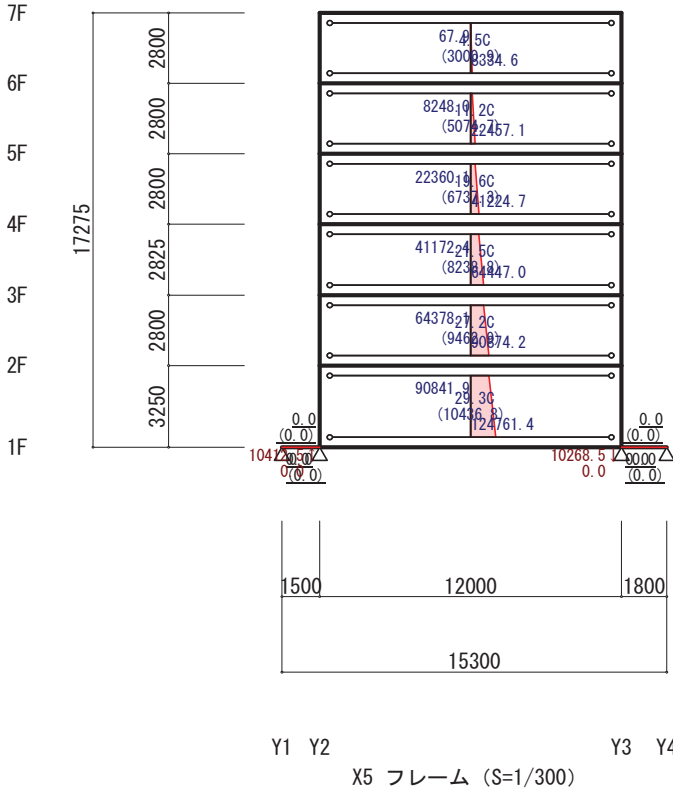
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



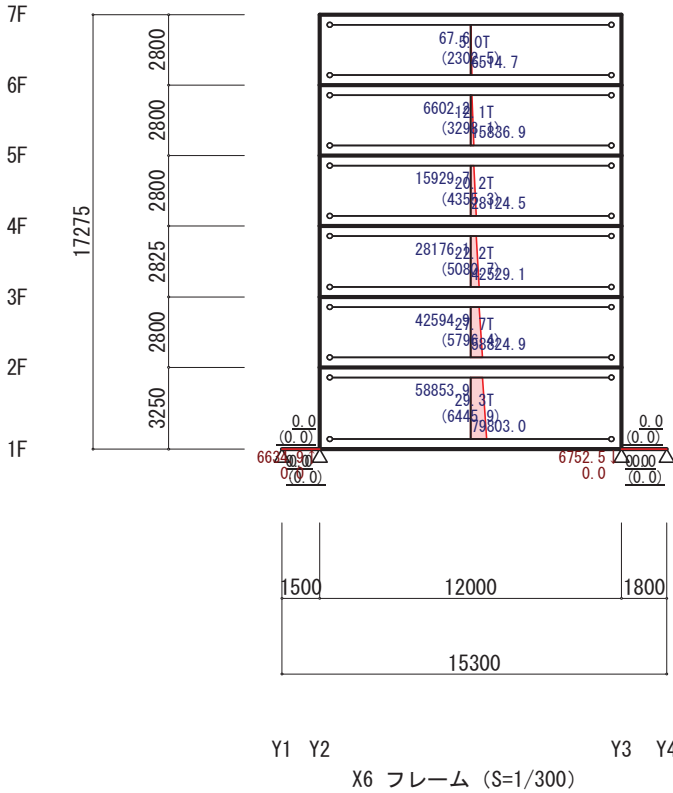
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



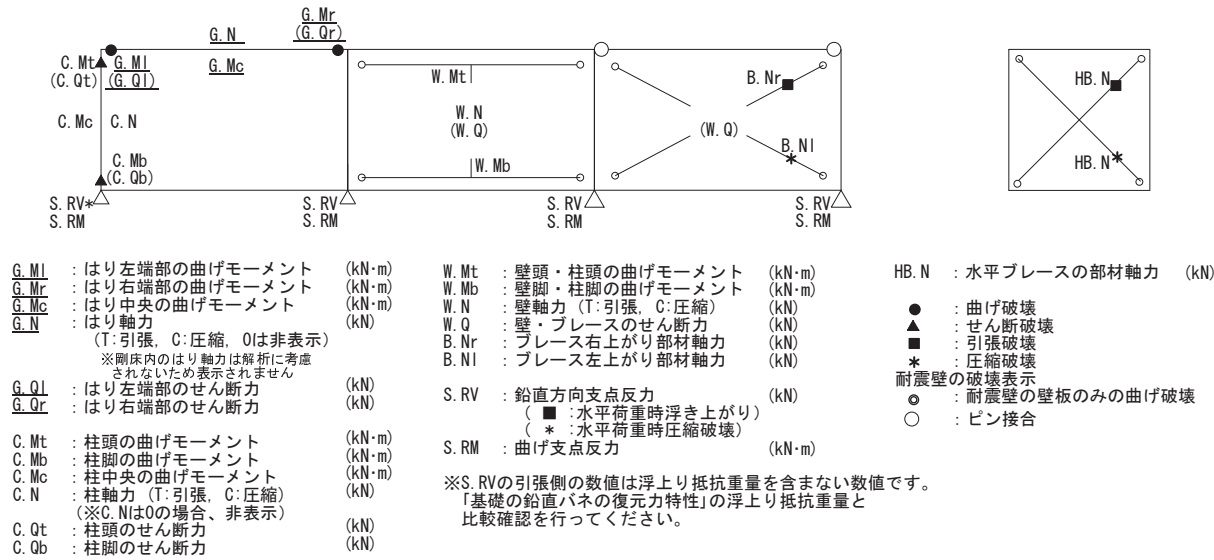
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



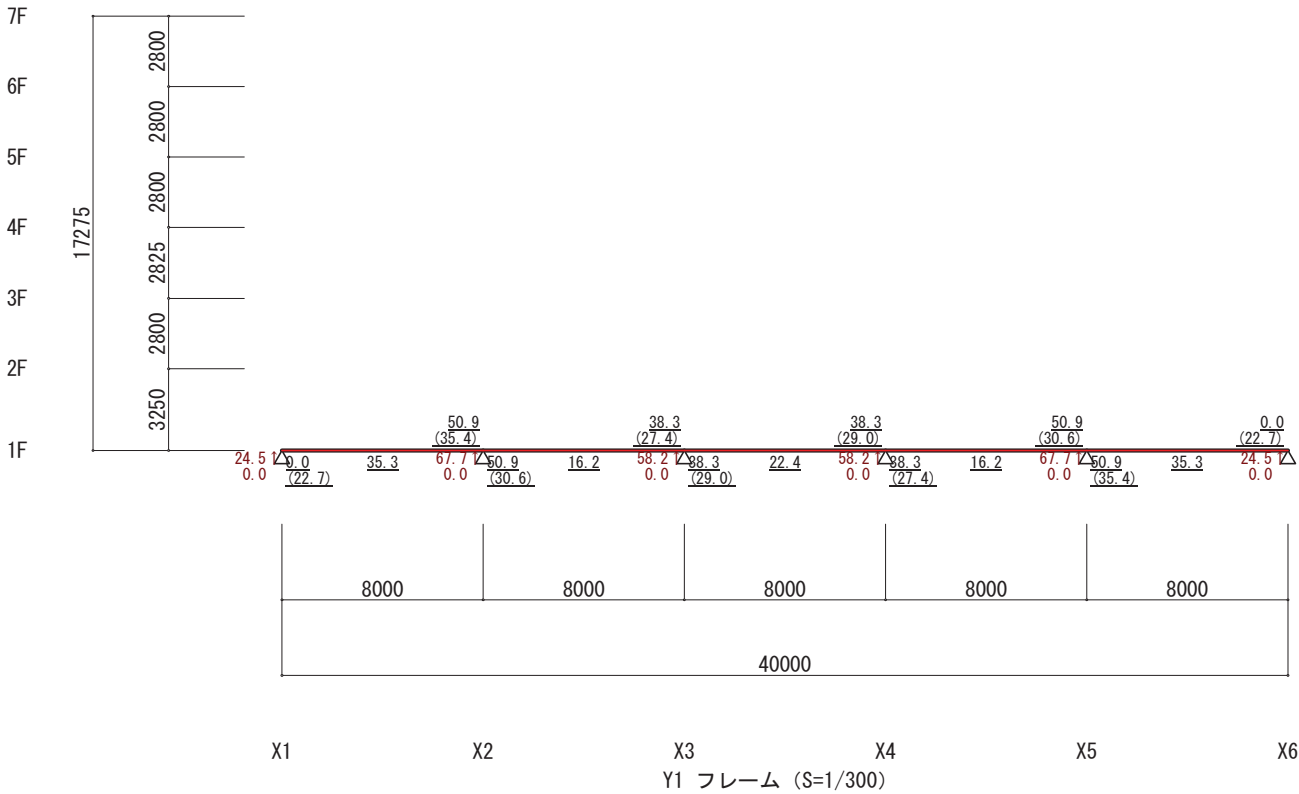
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



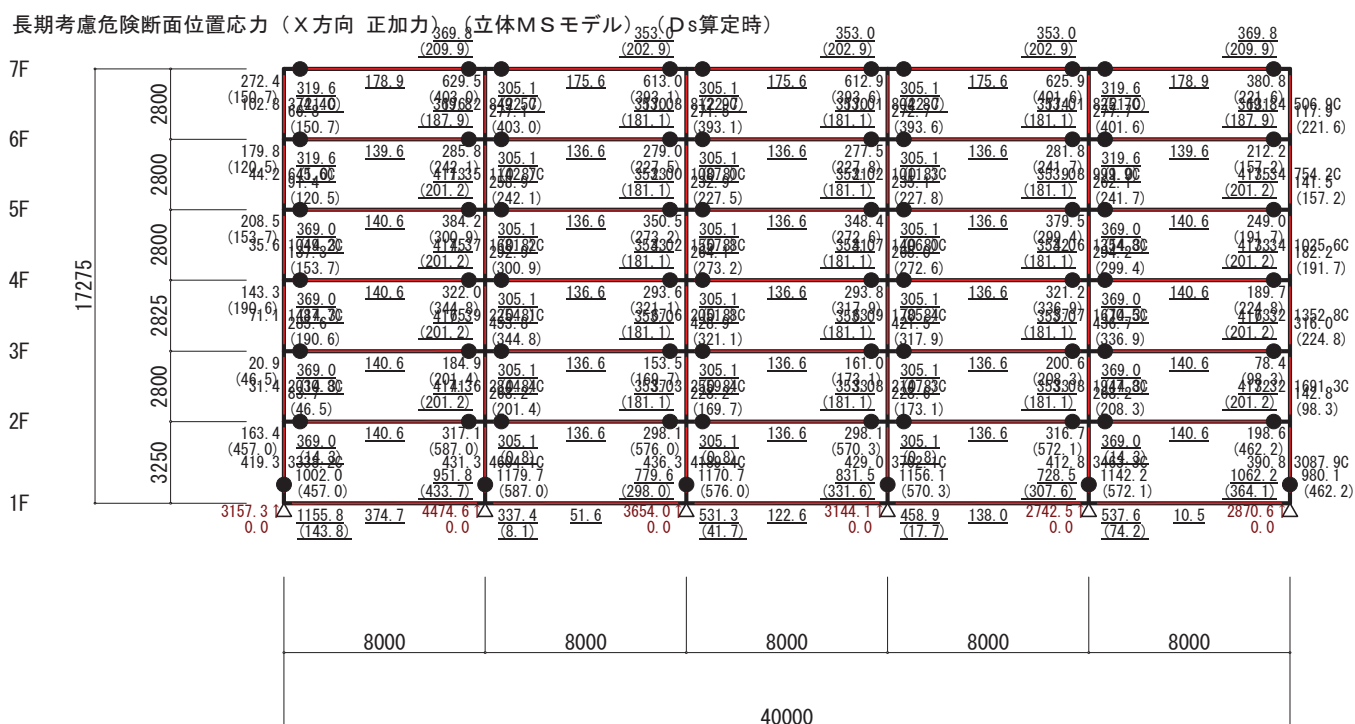
U-3.2.2 終局時部材応力図（長期考慮危険断面位置）（Ds算定時）



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）

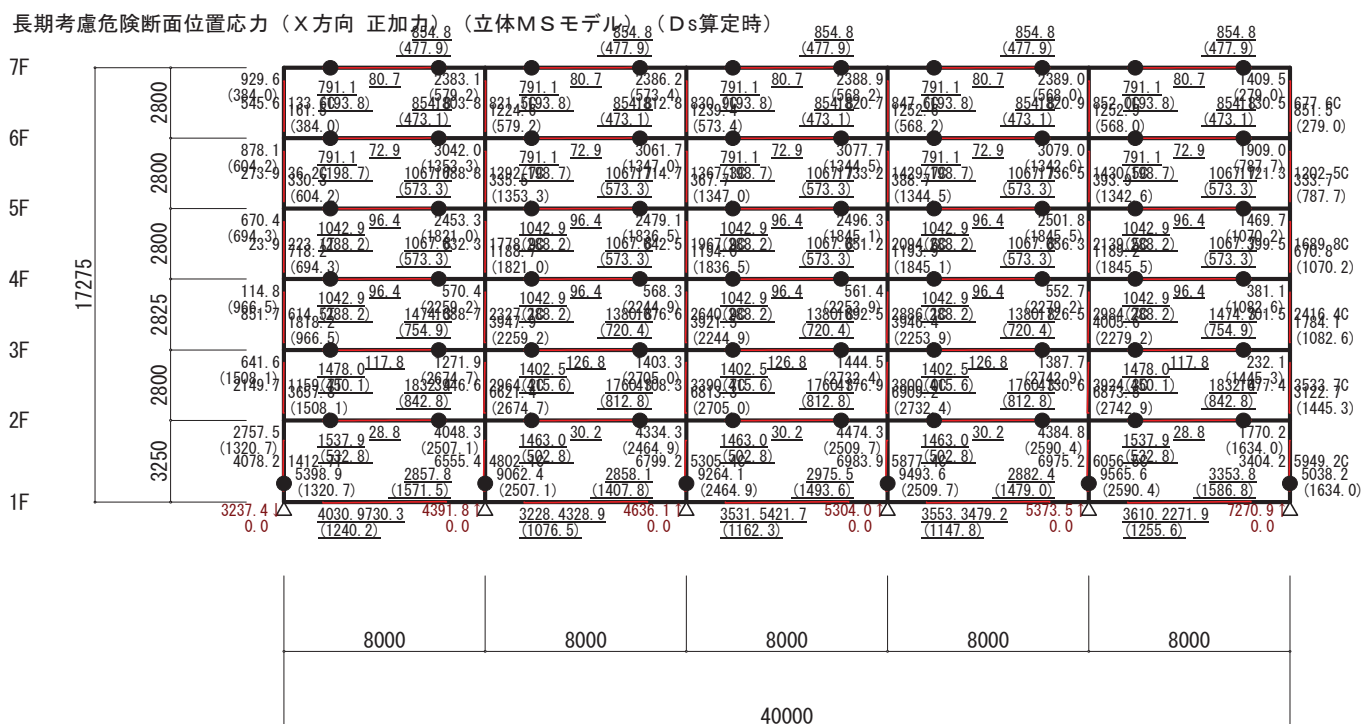


長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



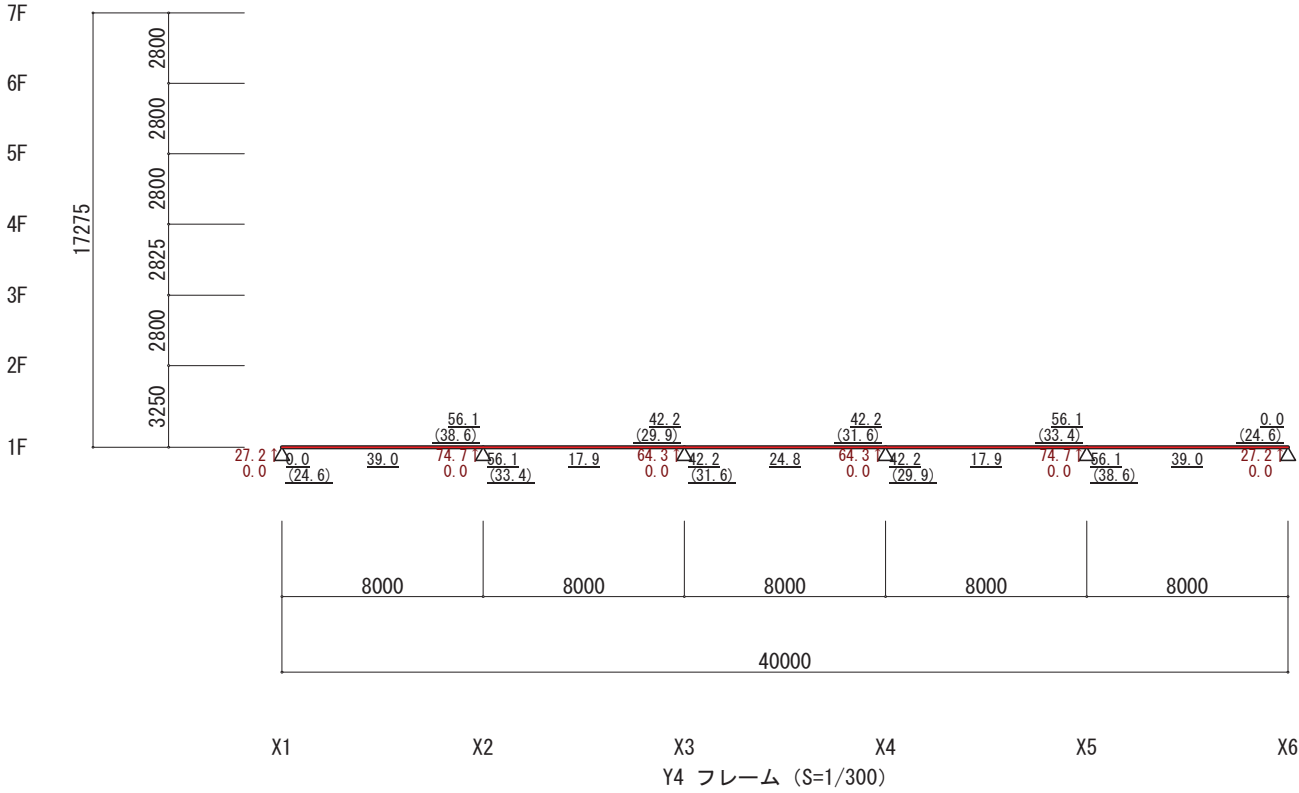
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

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)

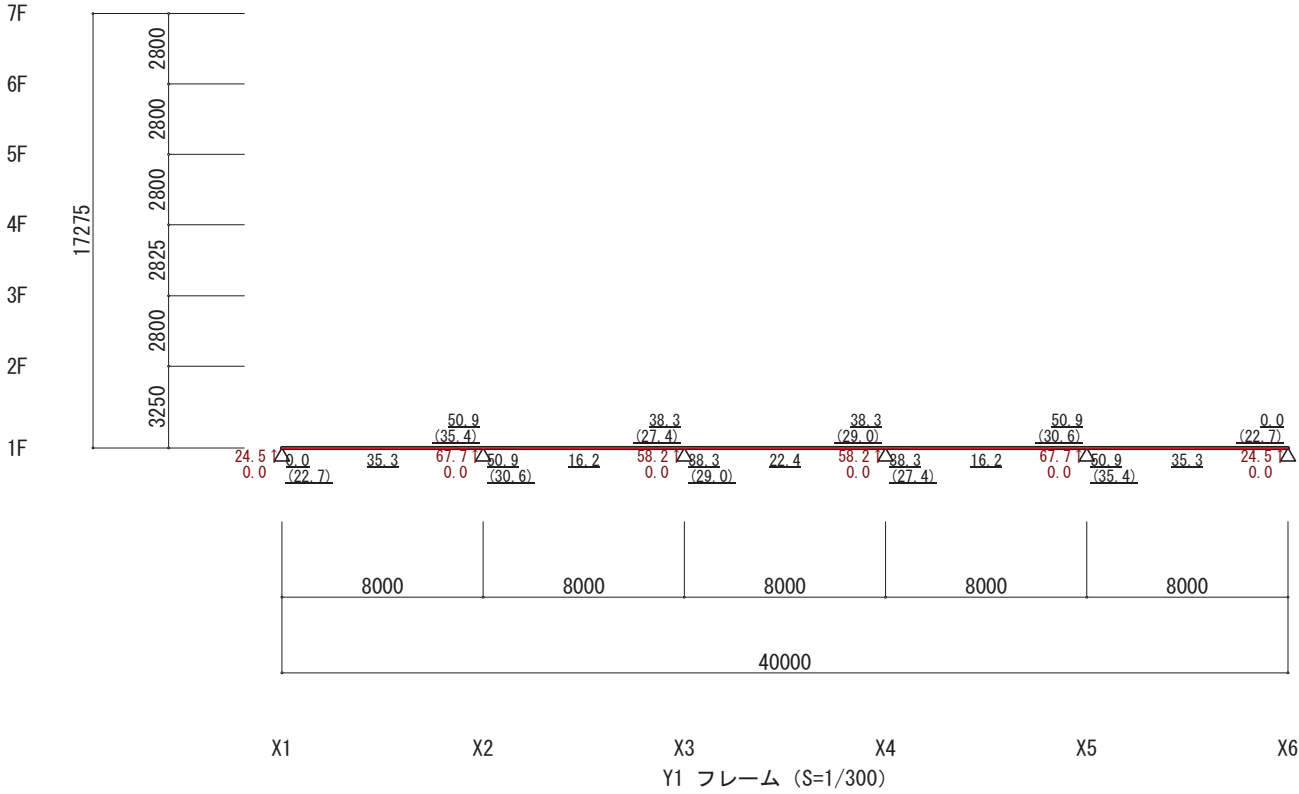


X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

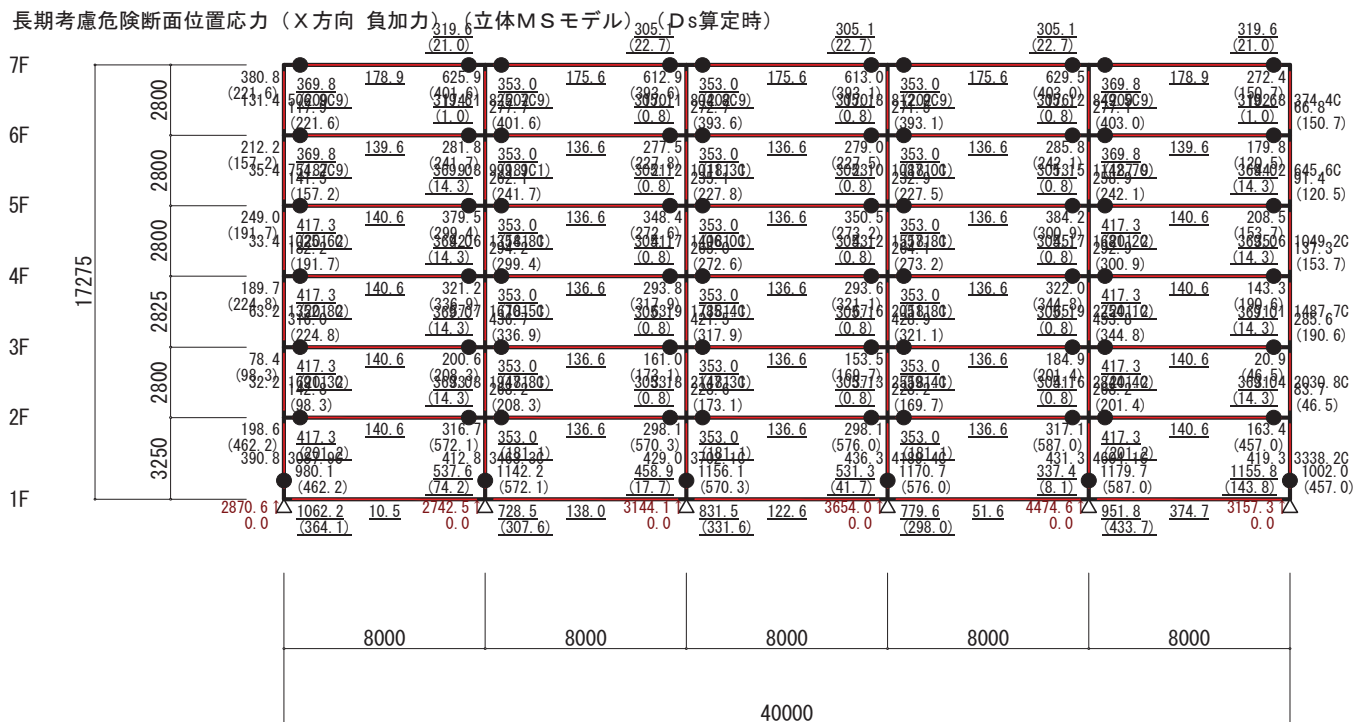
長期考慮危険断面位置応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



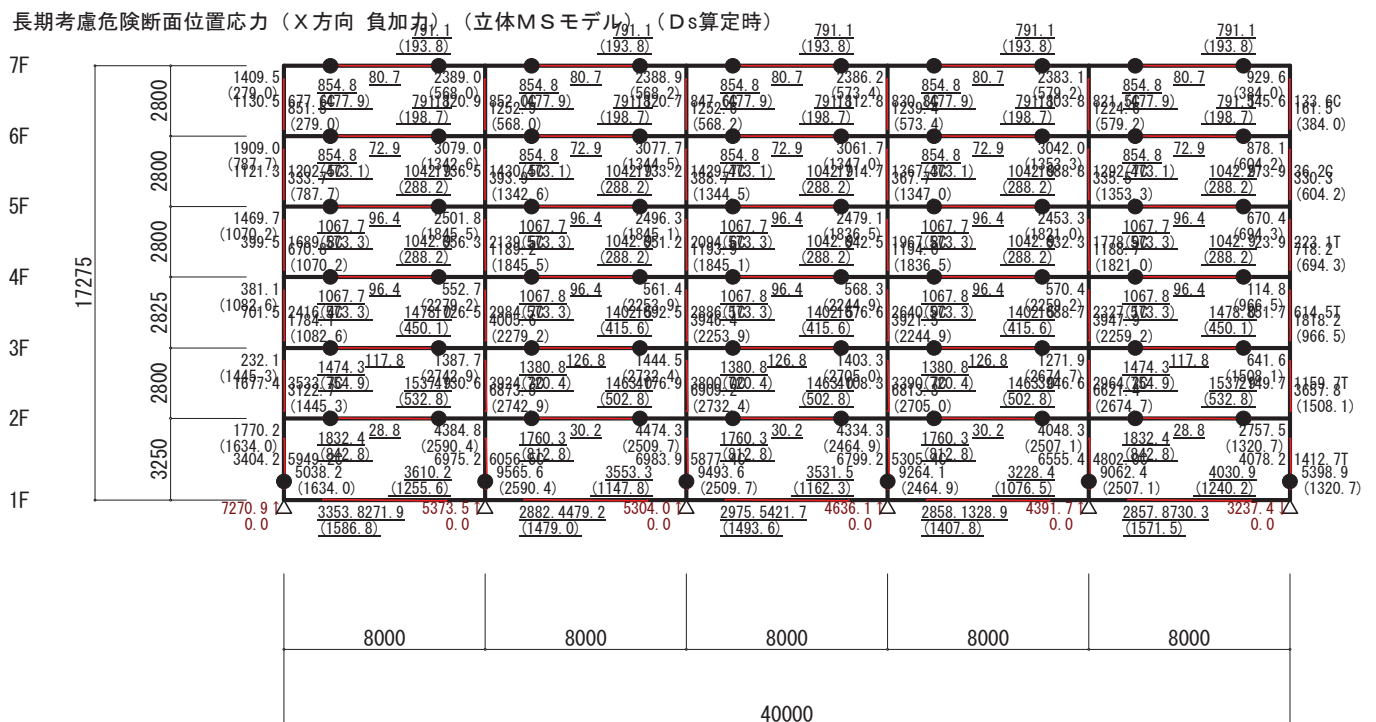
長期考慮危険断面位置応力（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



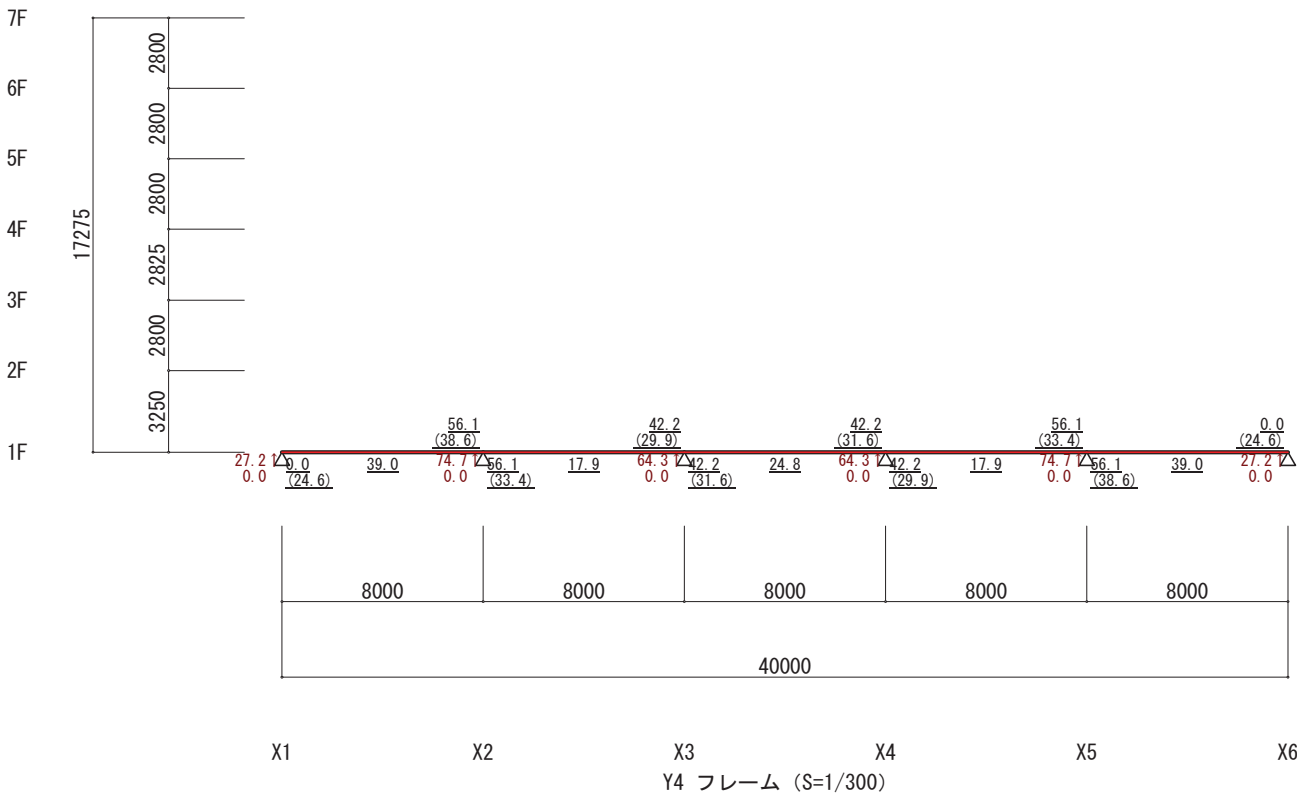
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

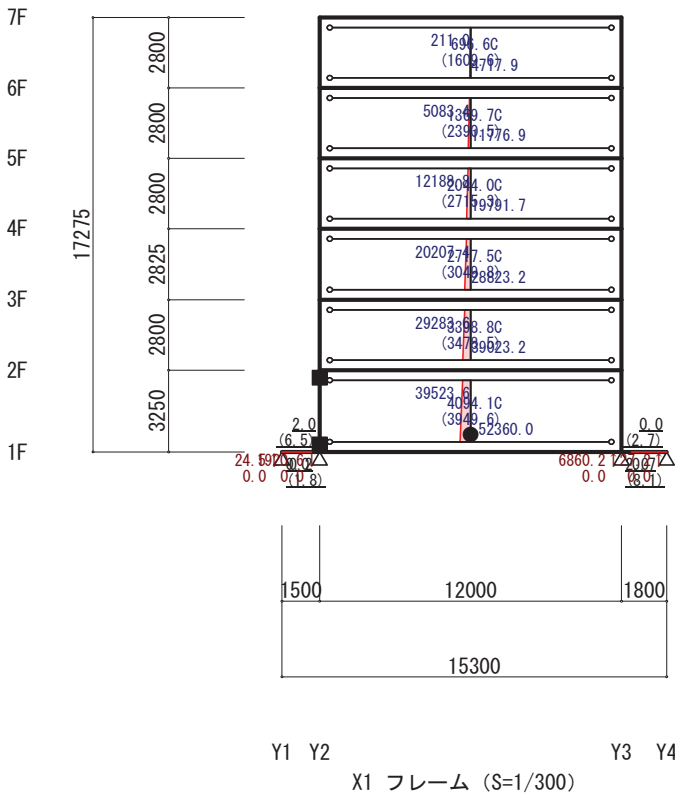
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

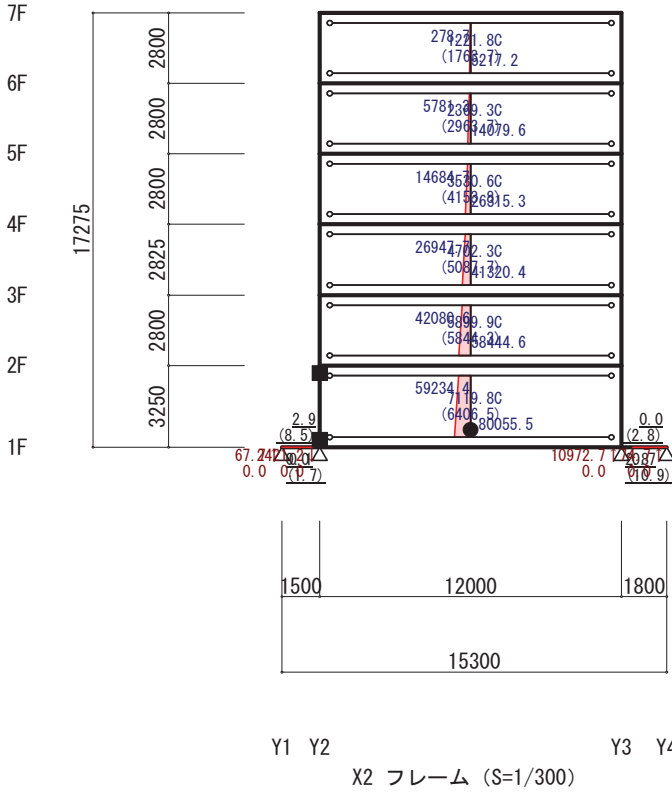
長期考慮危険断面位置応力（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



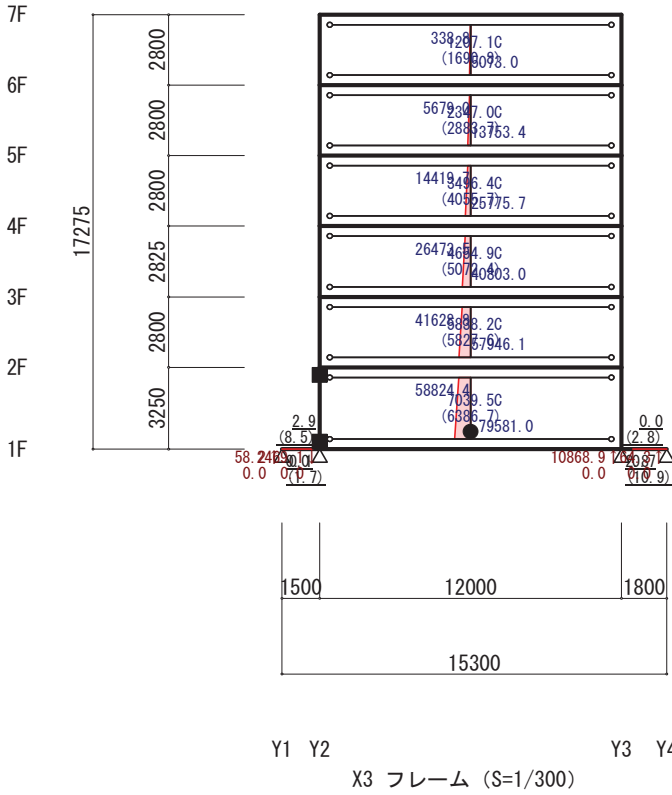
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



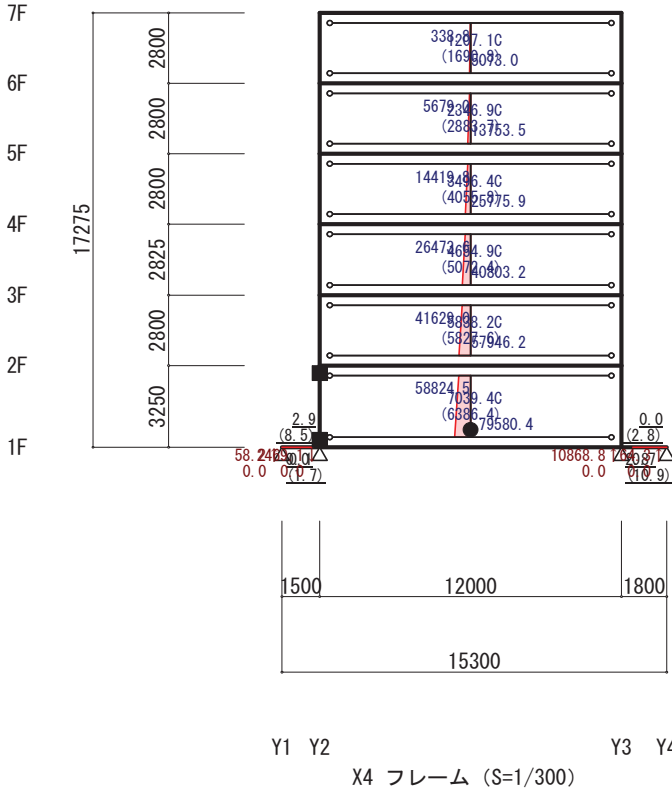
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



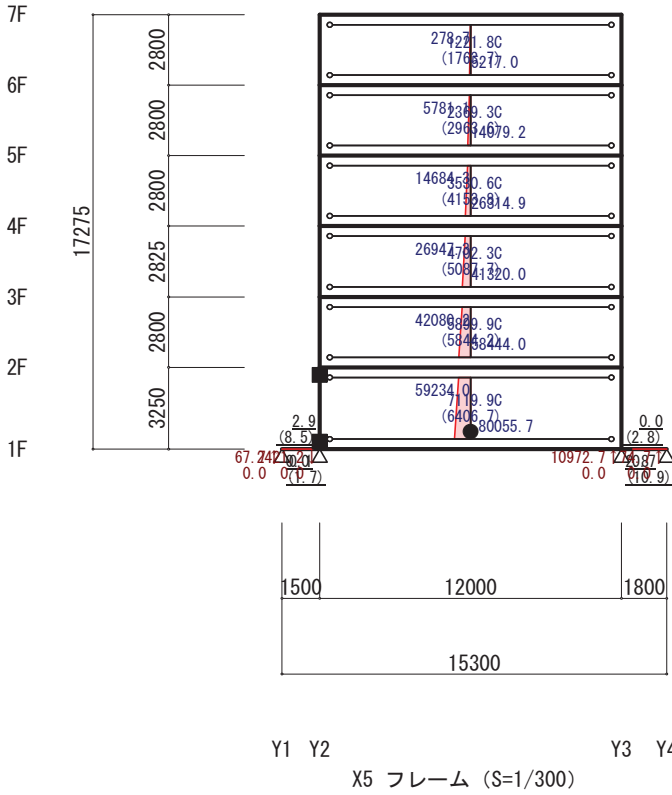
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



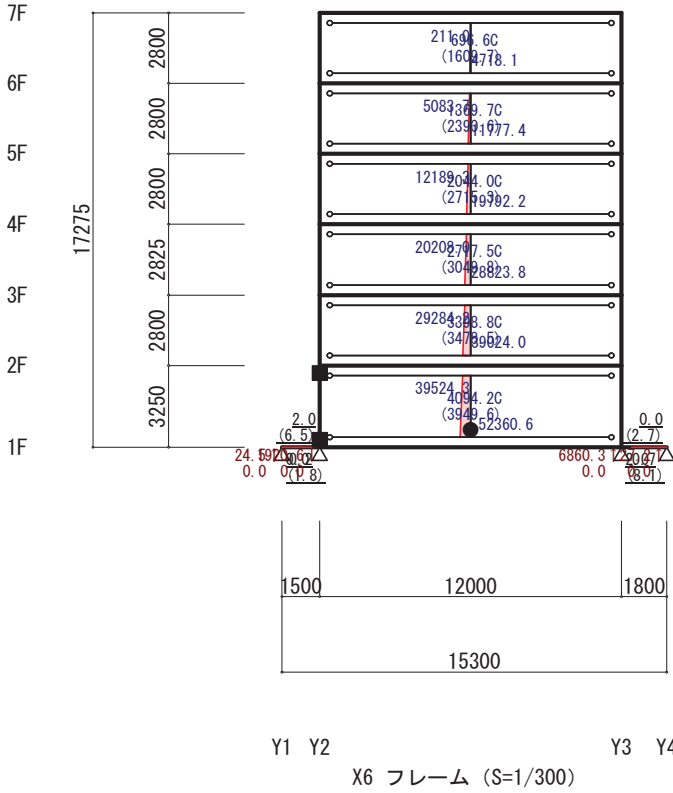
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



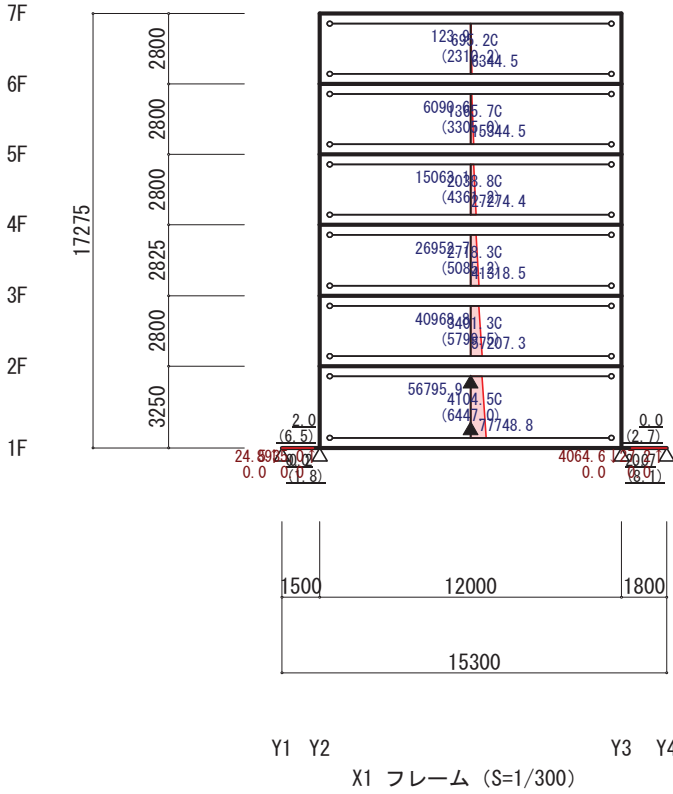
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



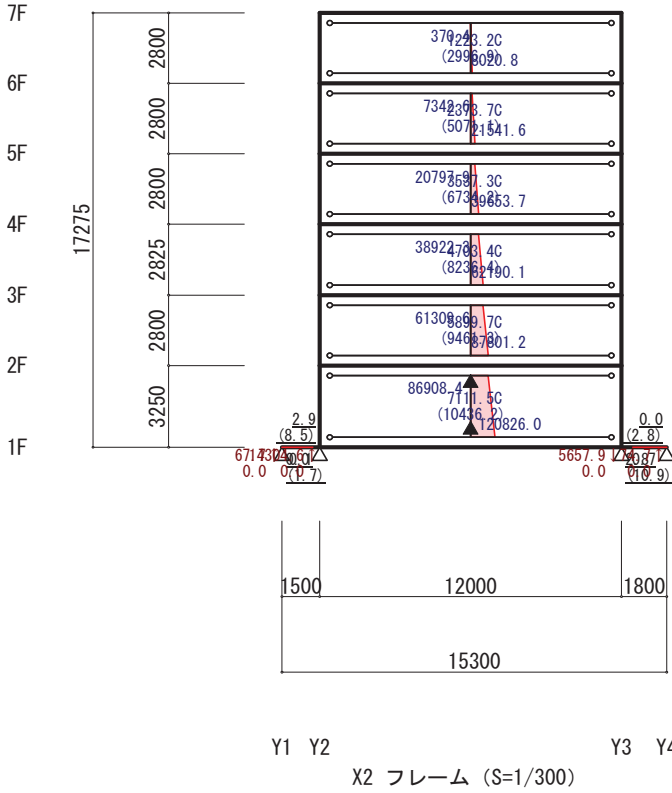
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



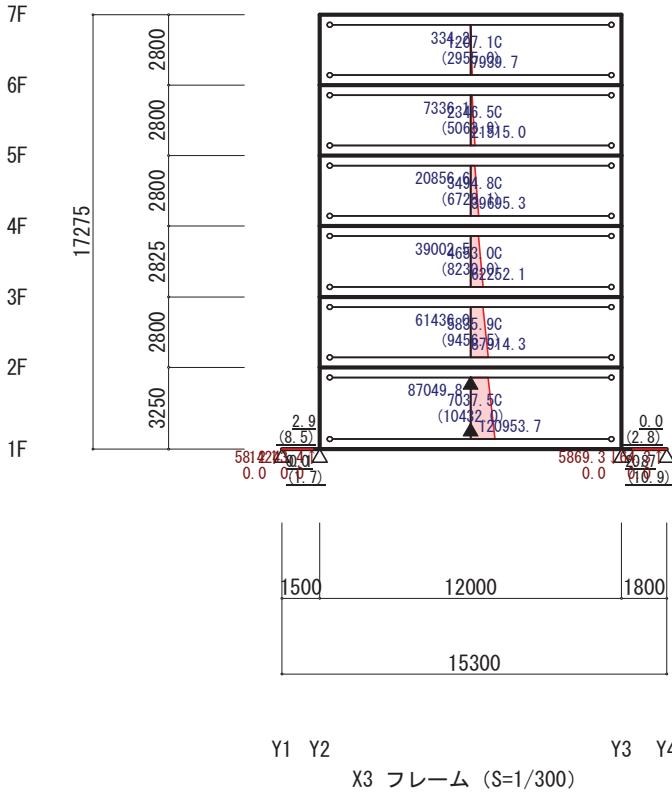
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



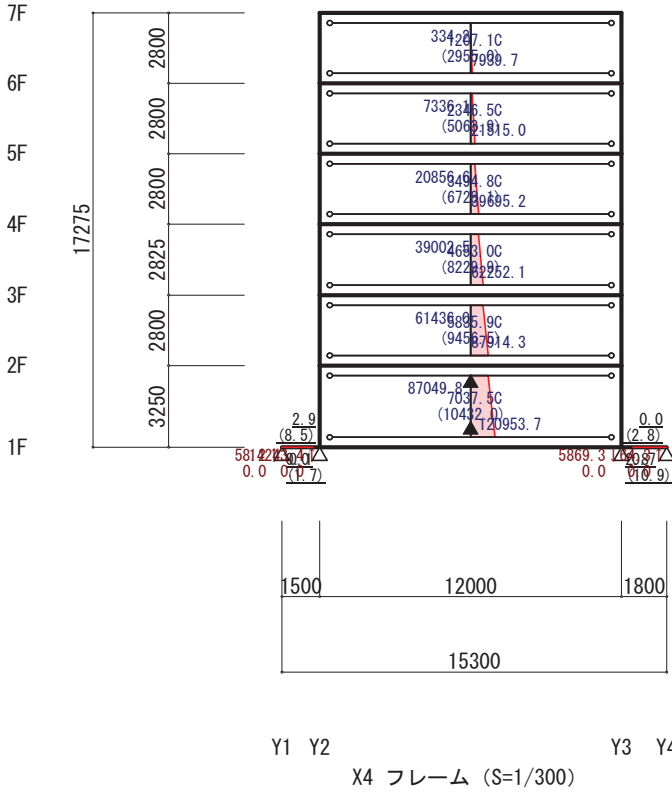
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



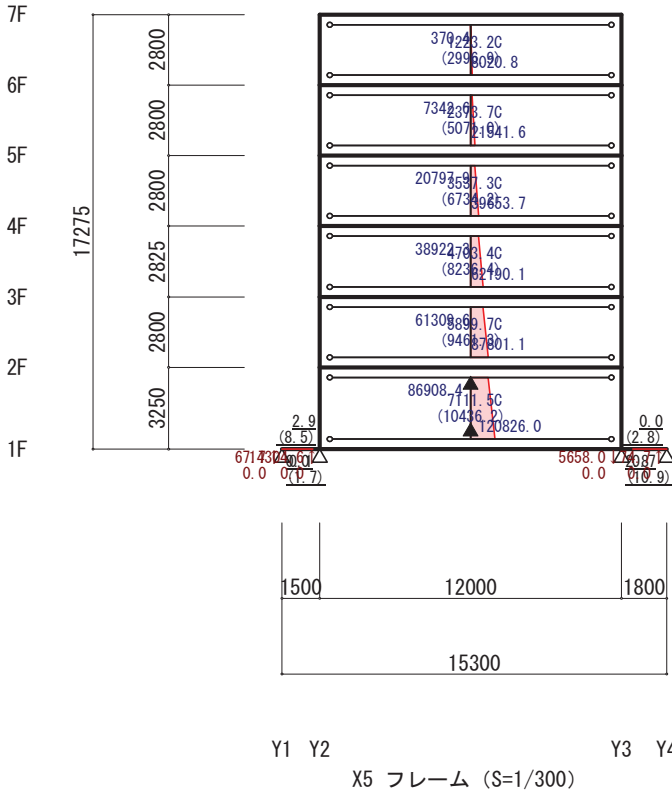
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



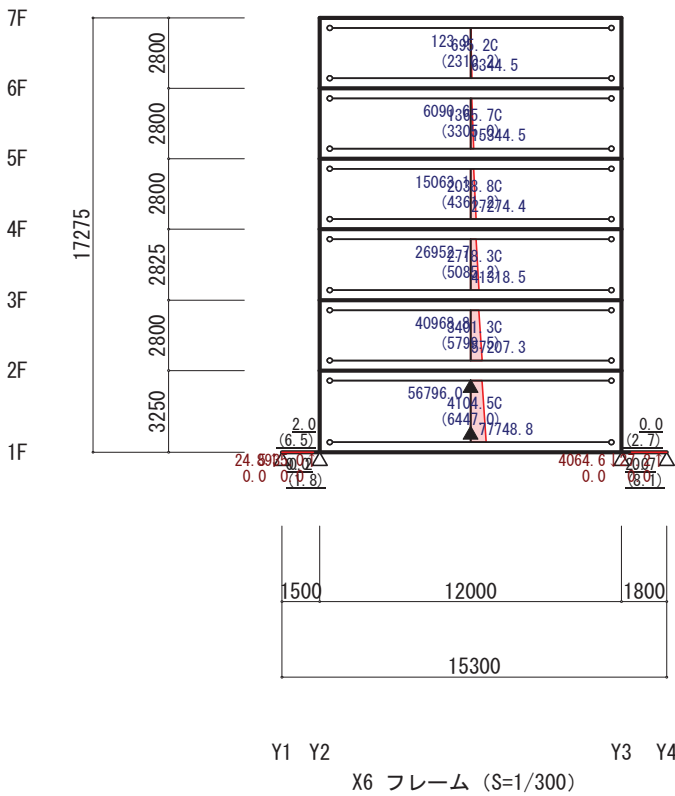
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）

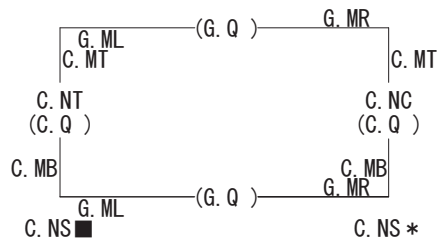


長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



U-3. 3 部材の終局強度（Ds算定時）

U-3. 3. 1 部材の終局強度図（Ds算定時）



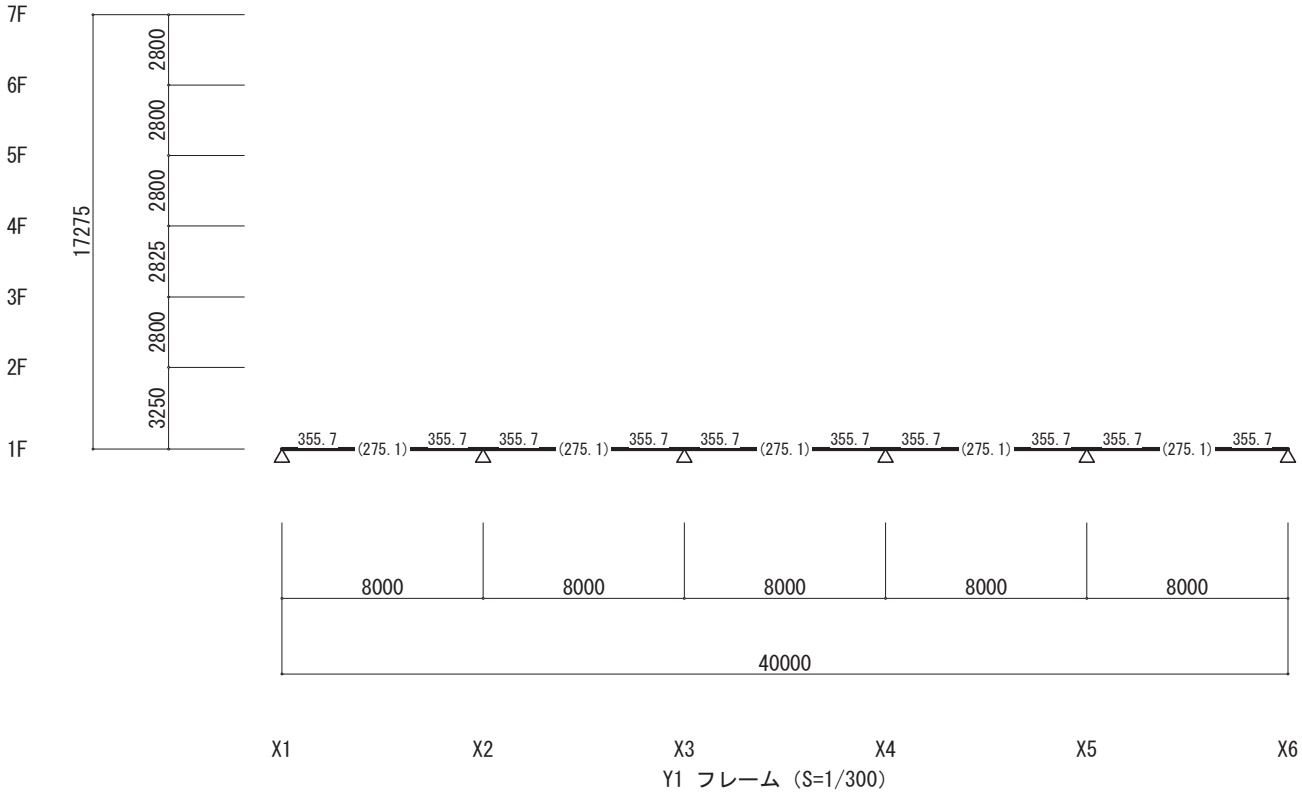
G. ML : はり左端危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
G. MR : はり左端危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
G. Q : はりせん断耐力 (kN)
C. MT : 柱頭危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
C. MB : 柱脚危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
C. N : 柱軸耐力 (T: 引張、C: 圧縮) (kN)
C. Q : 柱のせん断耐力 (kN)

C. NS : 支点鉛直耐力 (kN)
■: 浮上り、*: 圧壊

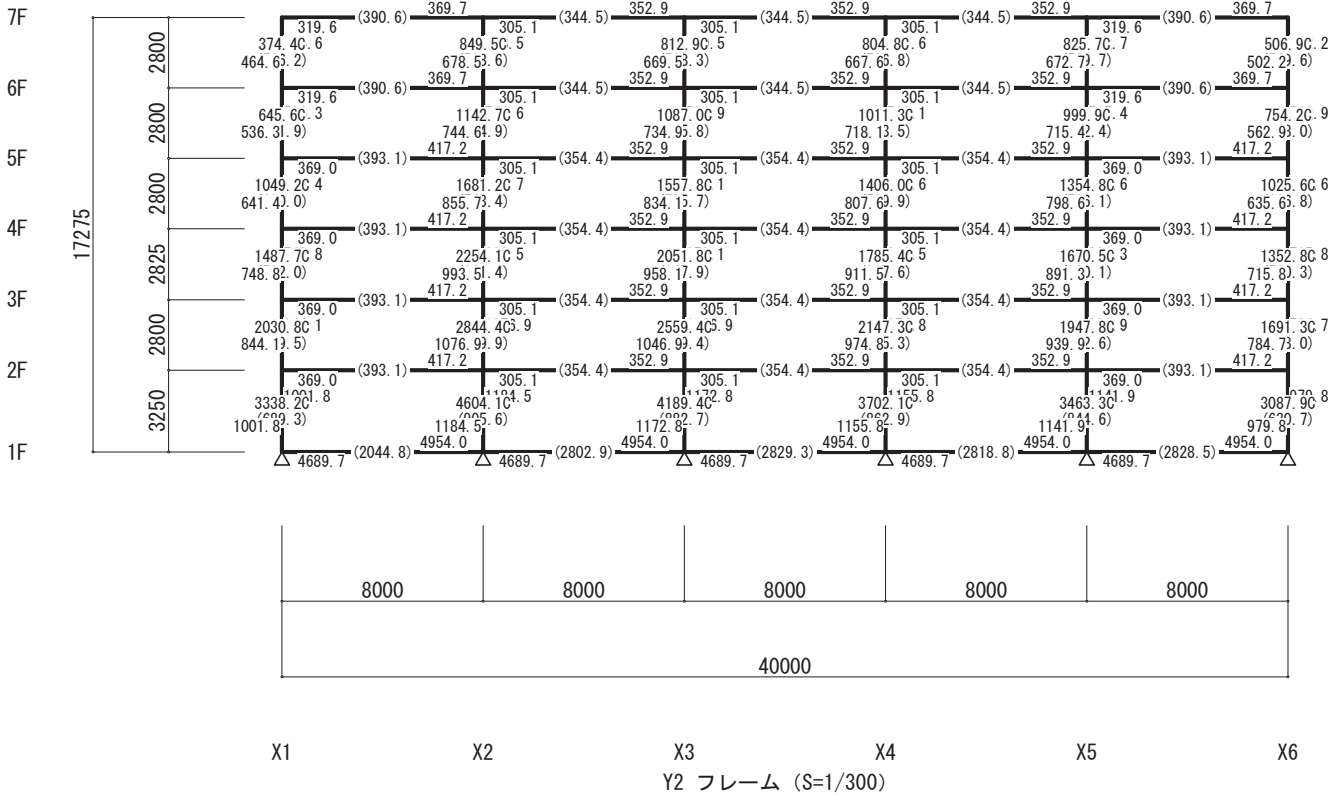
W. MT : 壁柱 柱頭の曲げ耐力 (kN・m)
W. MB : 壁柱 柱脚の曲げ耐力 (kN・m)
W. Q : 壁・プレースのせん断耐力 (kN)
W. N : 壁柱軸耐力 (T: 引張、C: 圧縮) (kN)
B. N : プレース部材軸耐力 (kN)

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

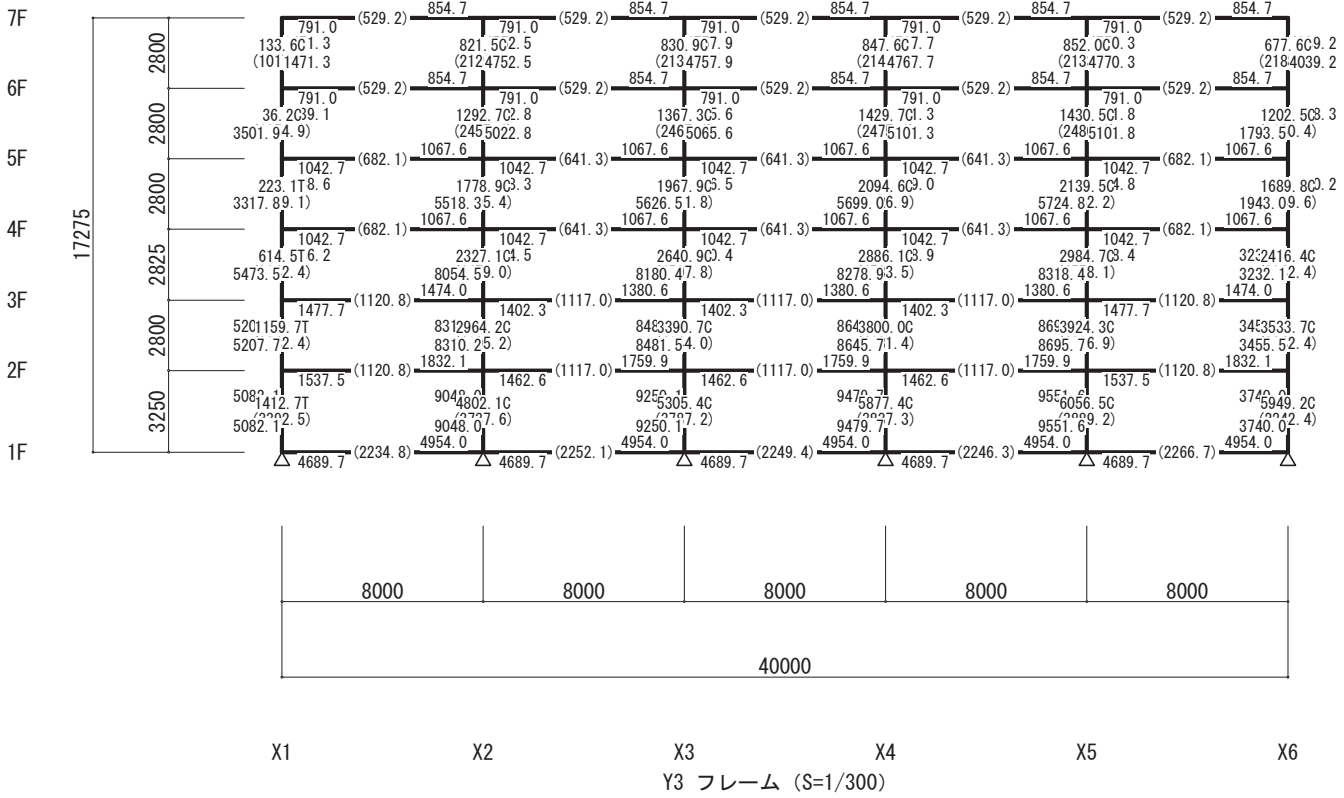
終局強度（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



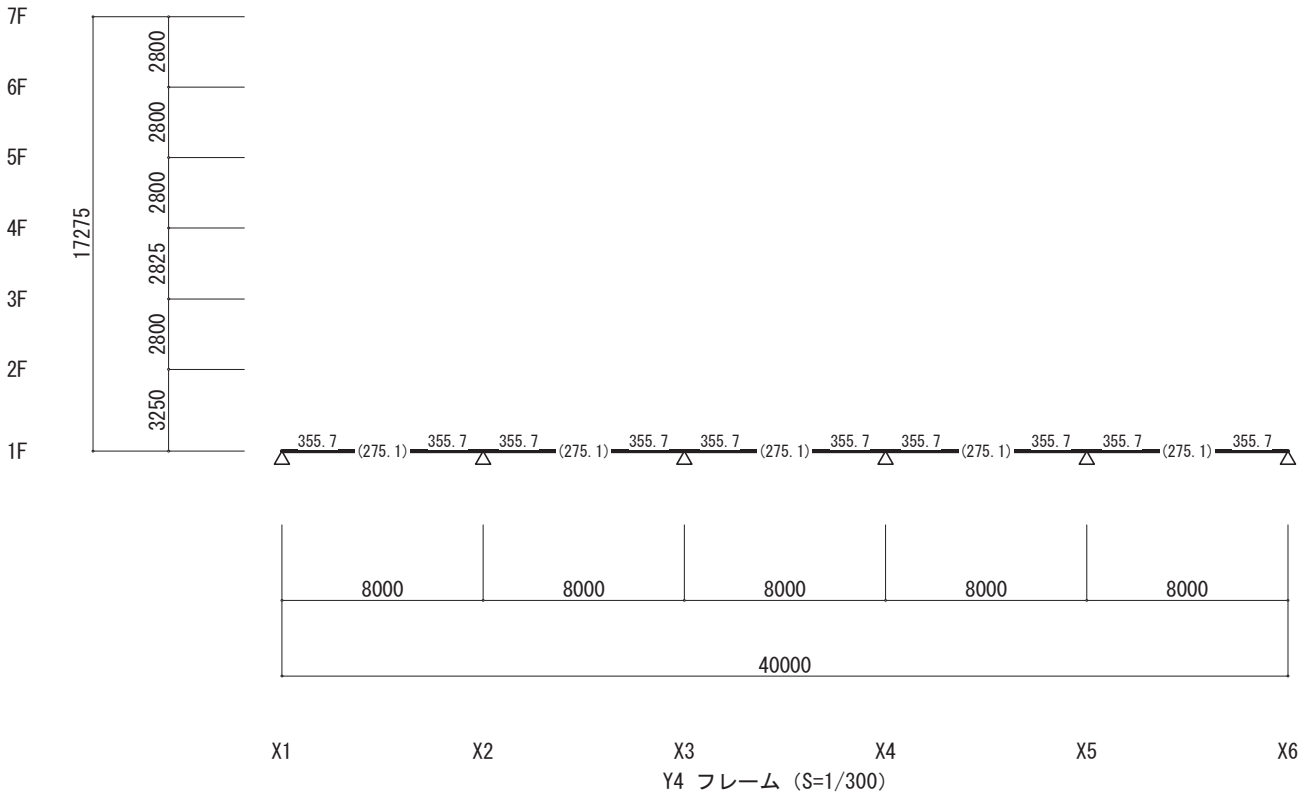
終局強度（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



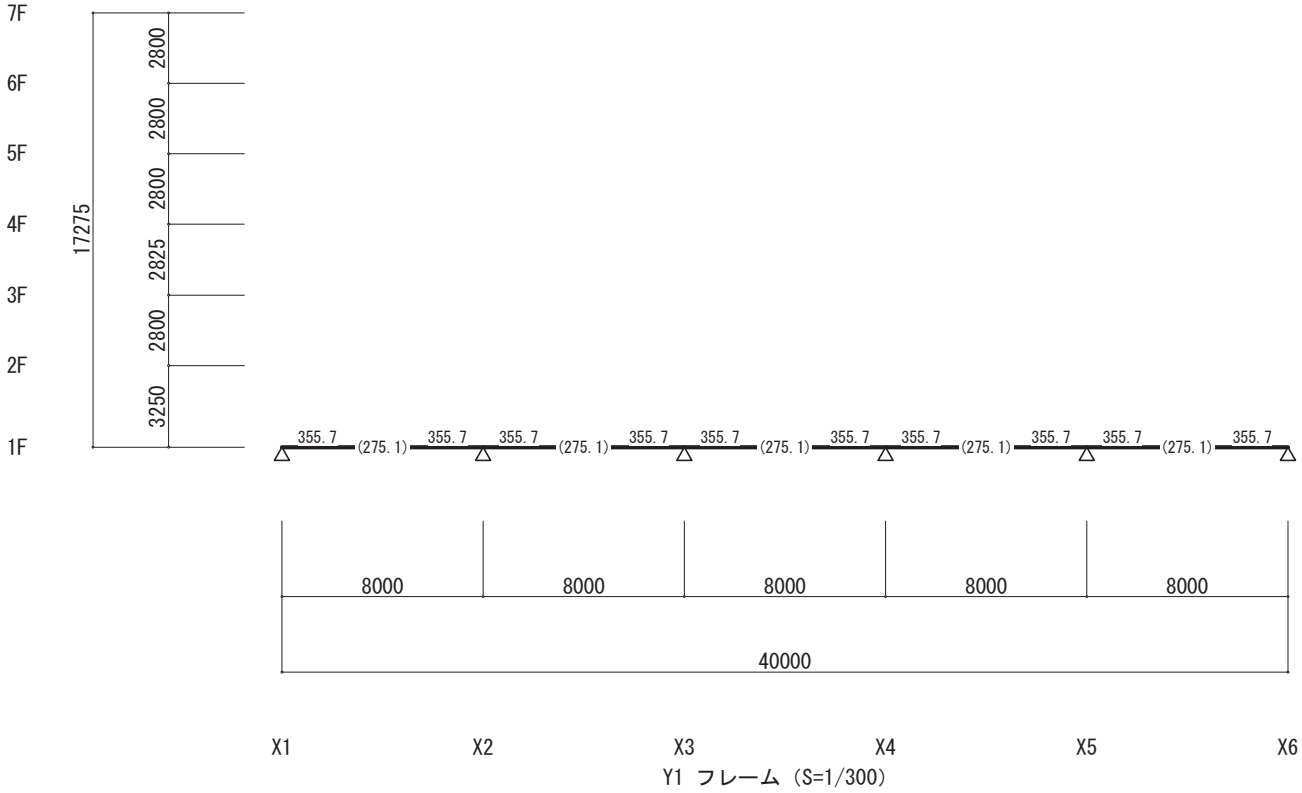
終局強度（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



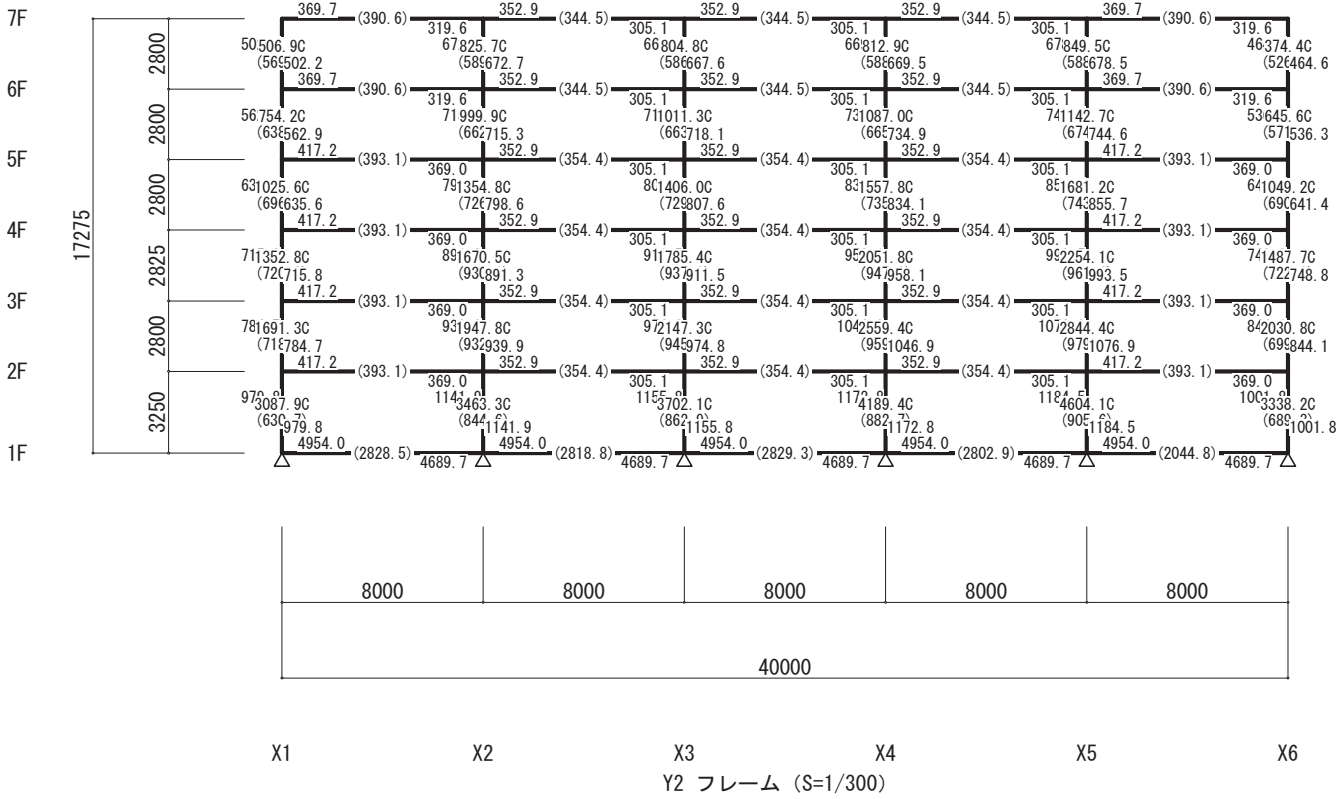
終局強度（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



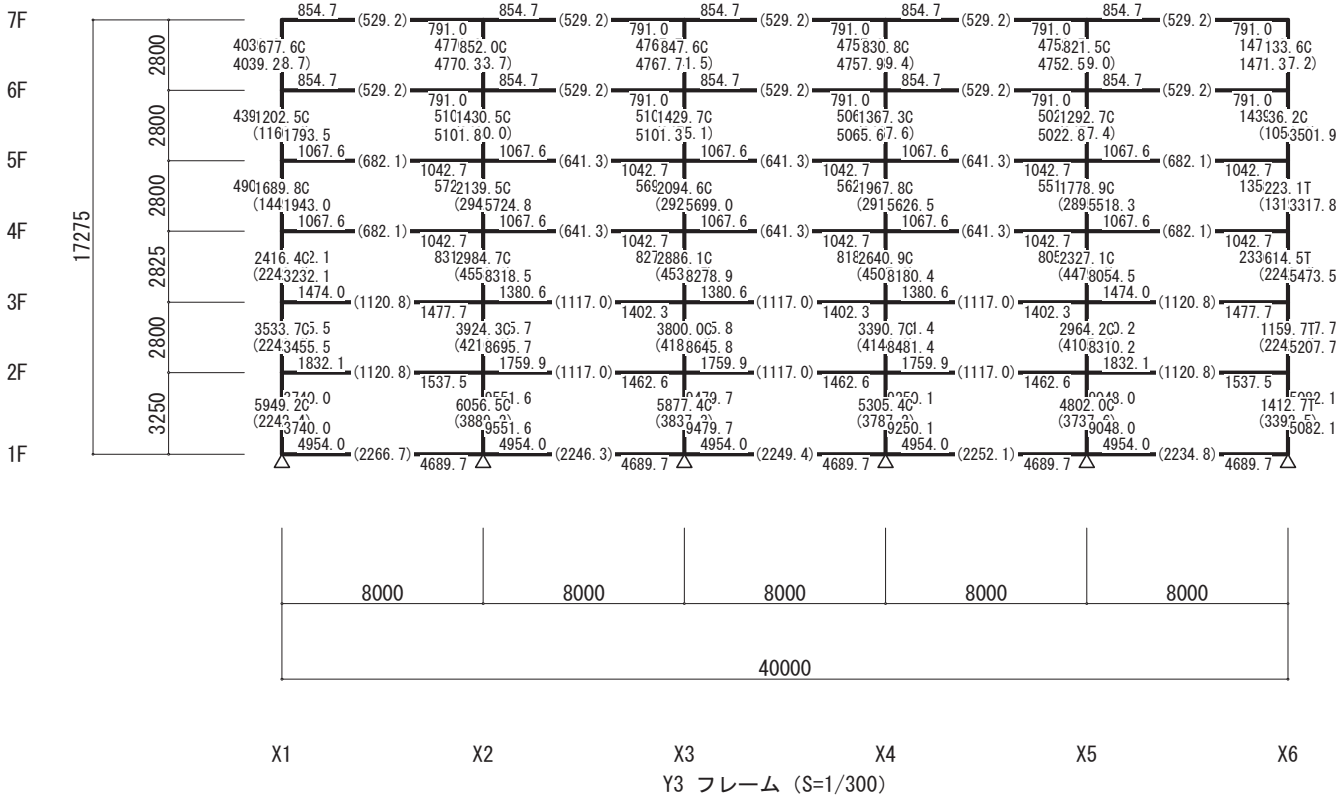
終局強度（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



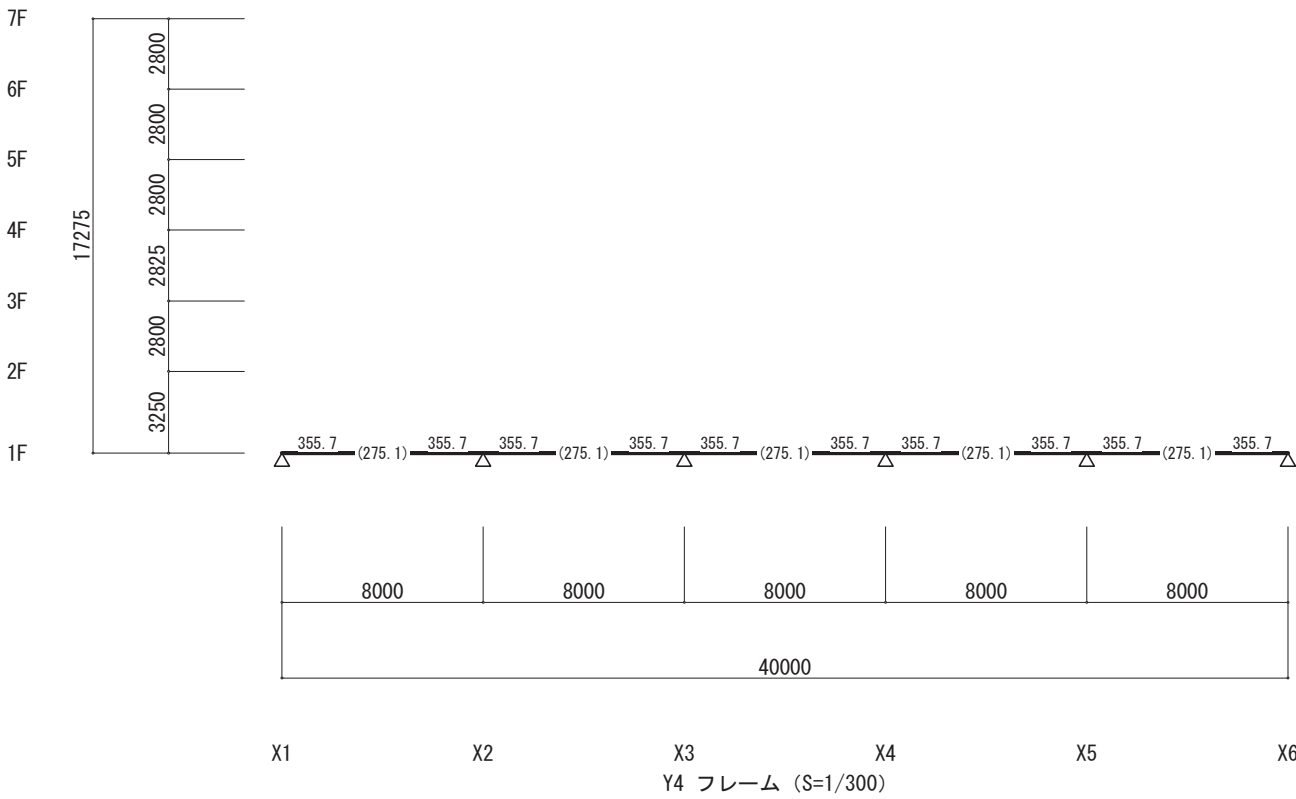
終局強度（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



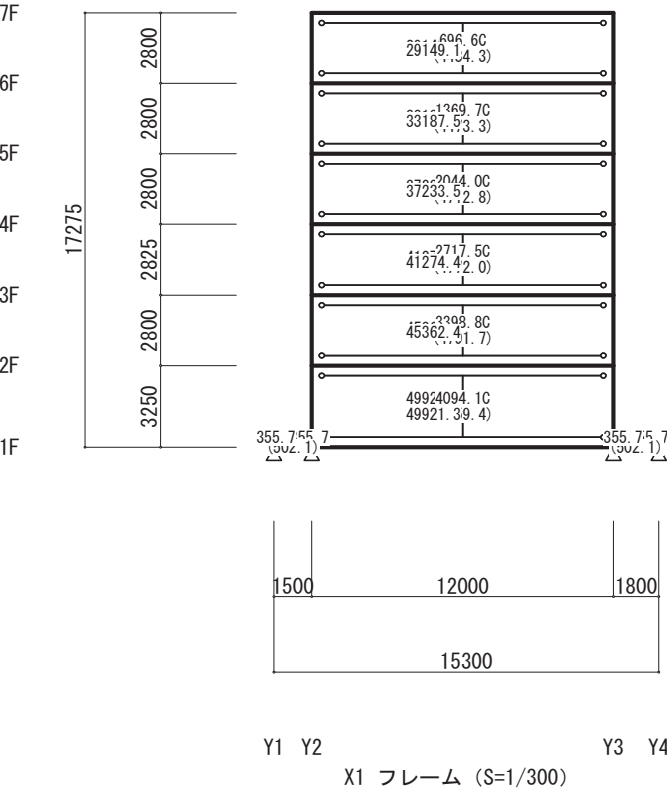
終局強度 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



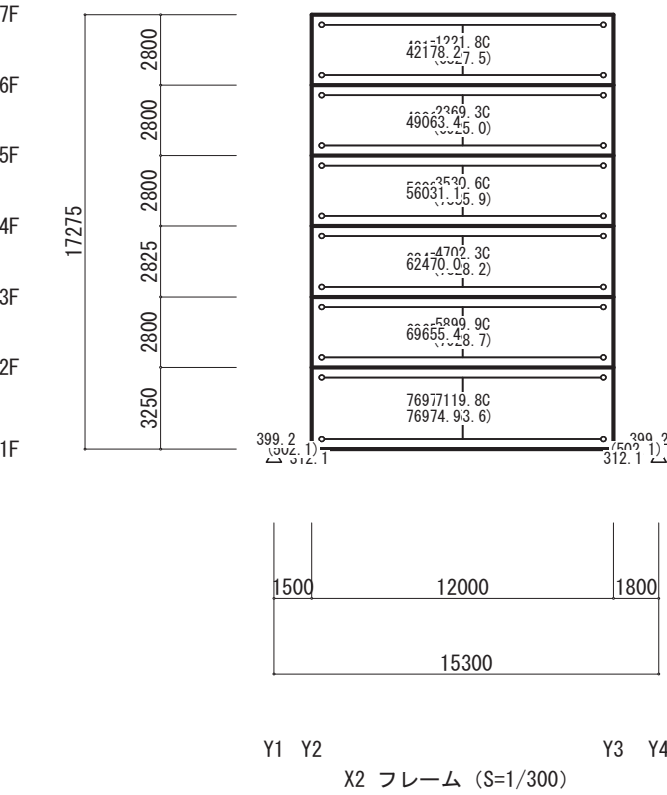
終局強度 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



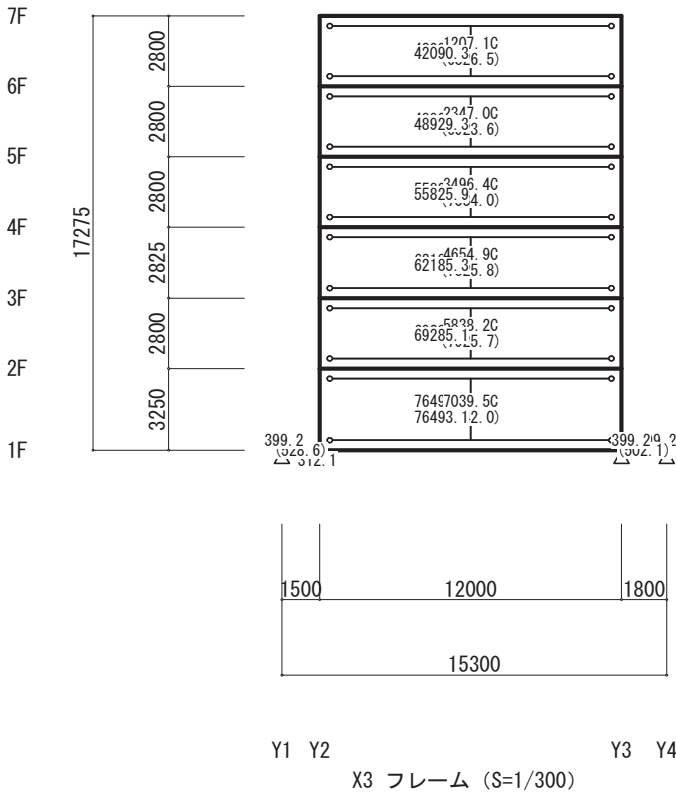
終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



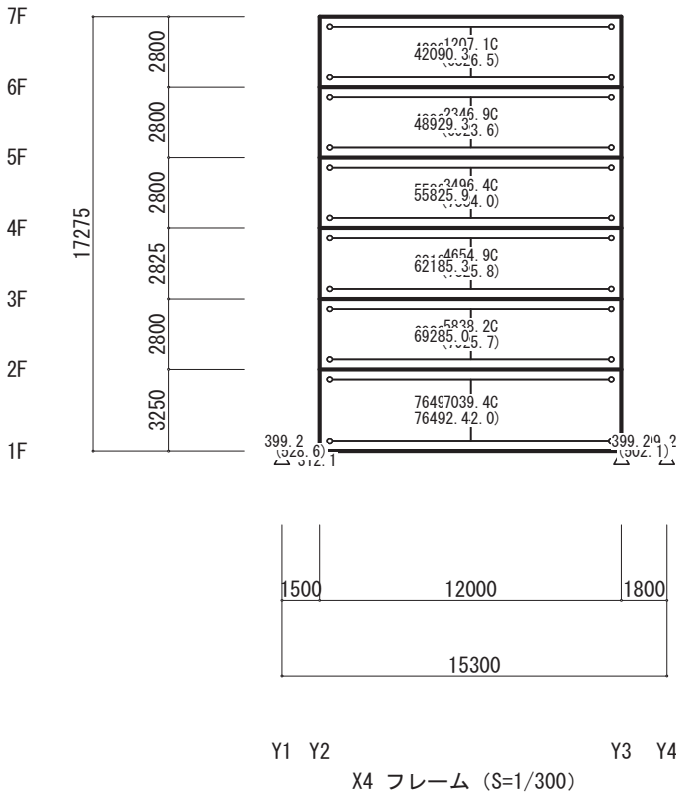
終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



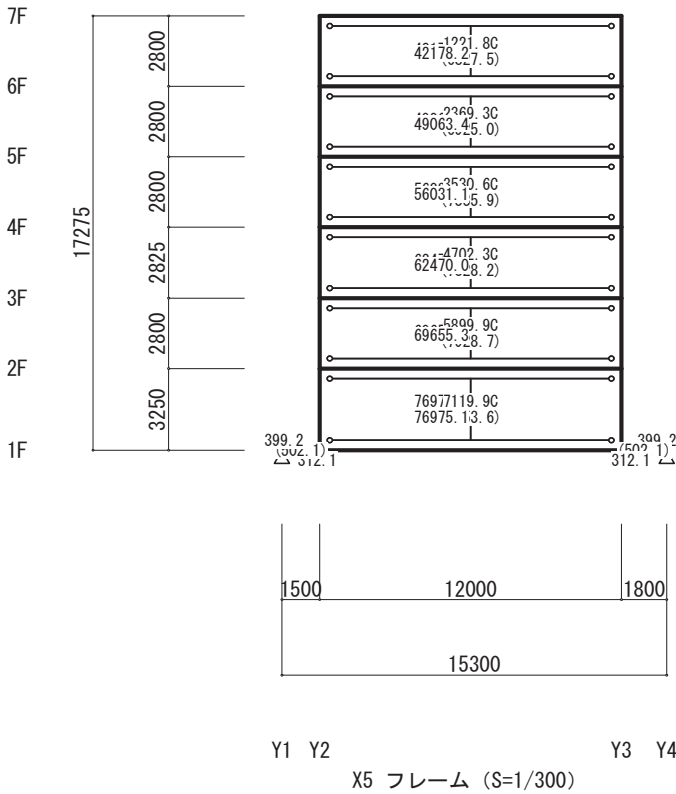
終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



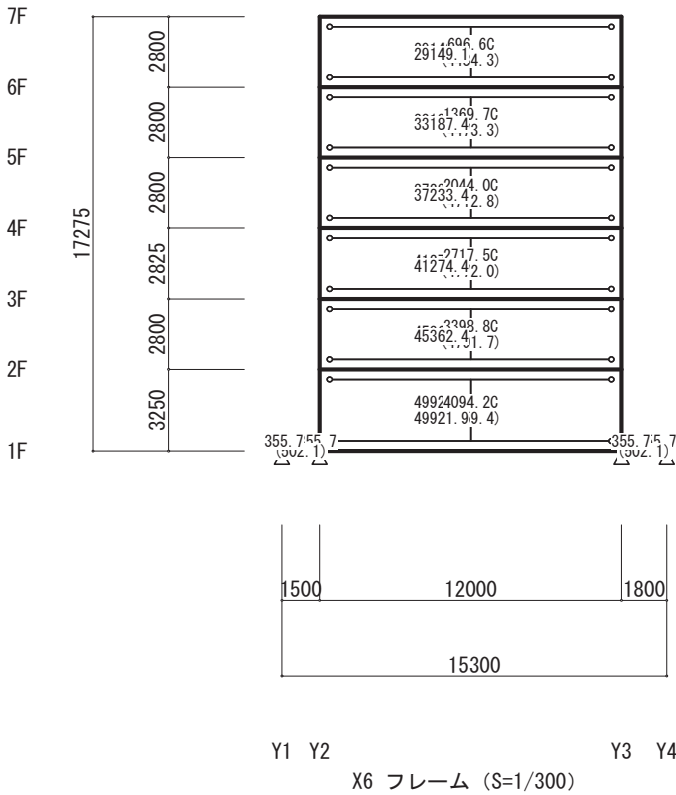
終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



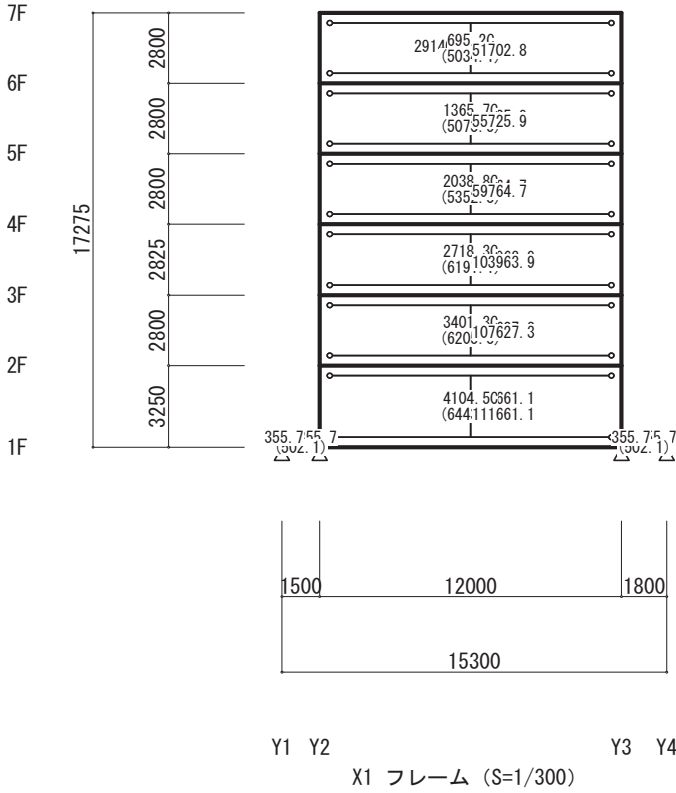
終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



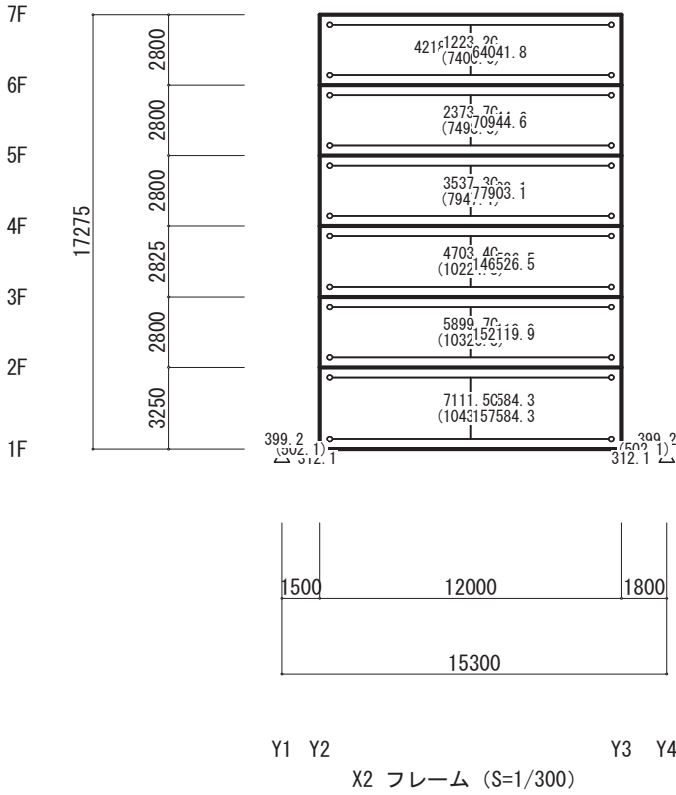
終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



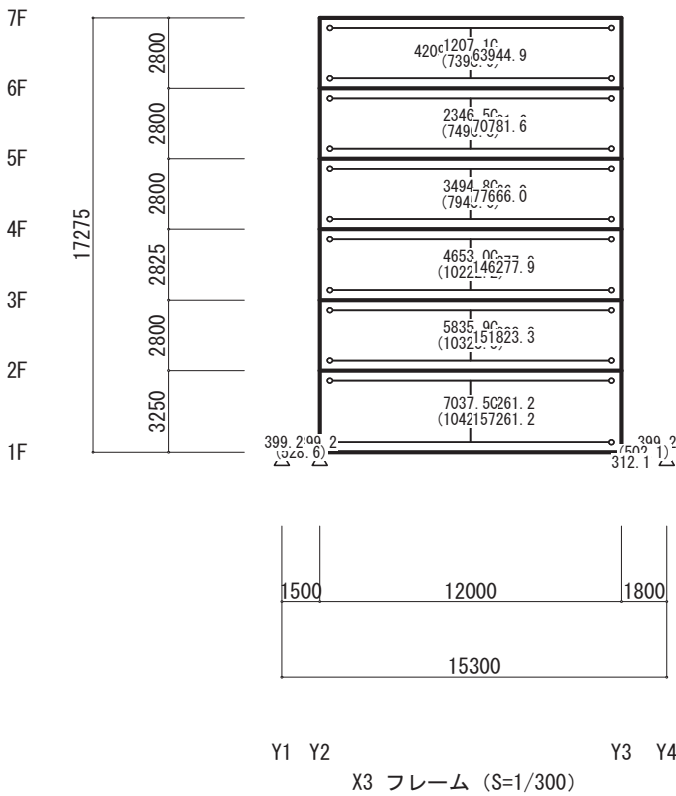
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



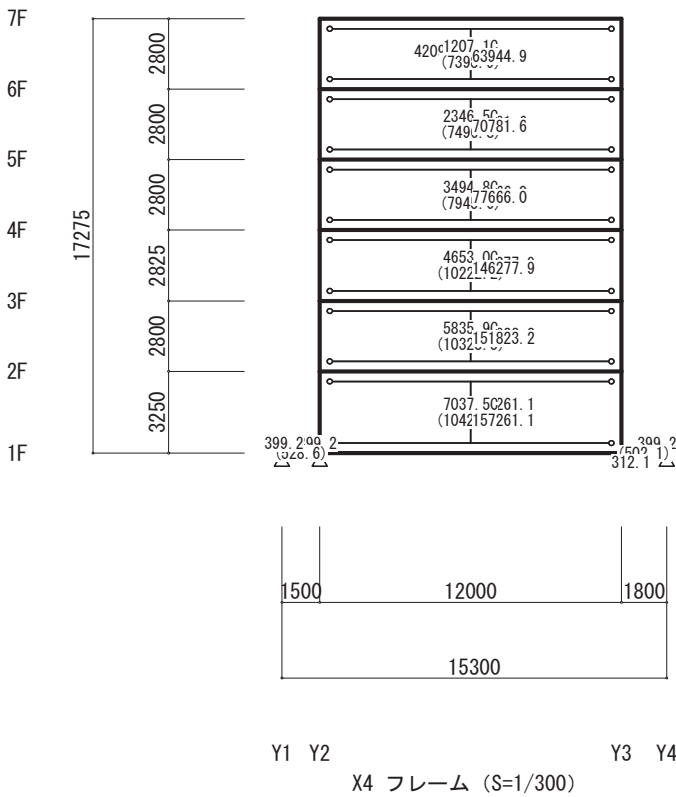
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



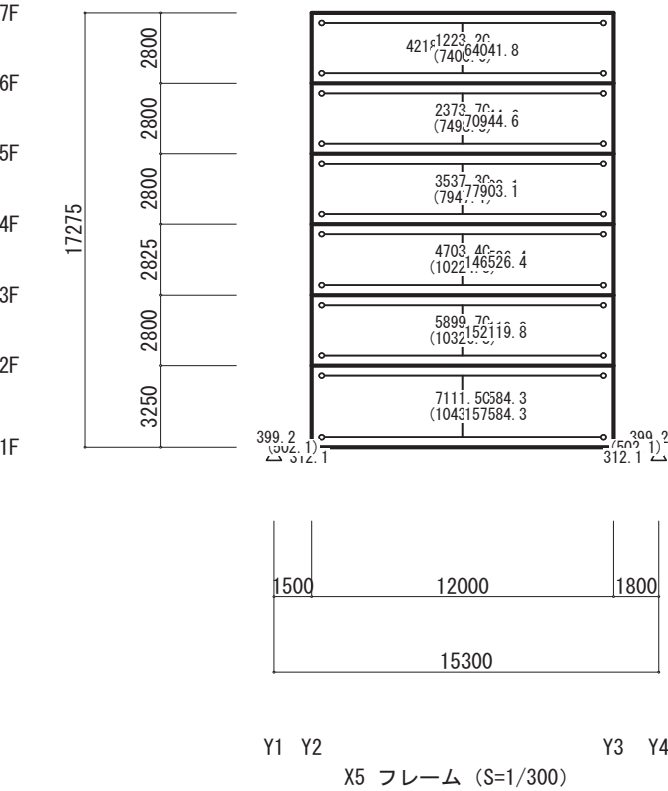
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



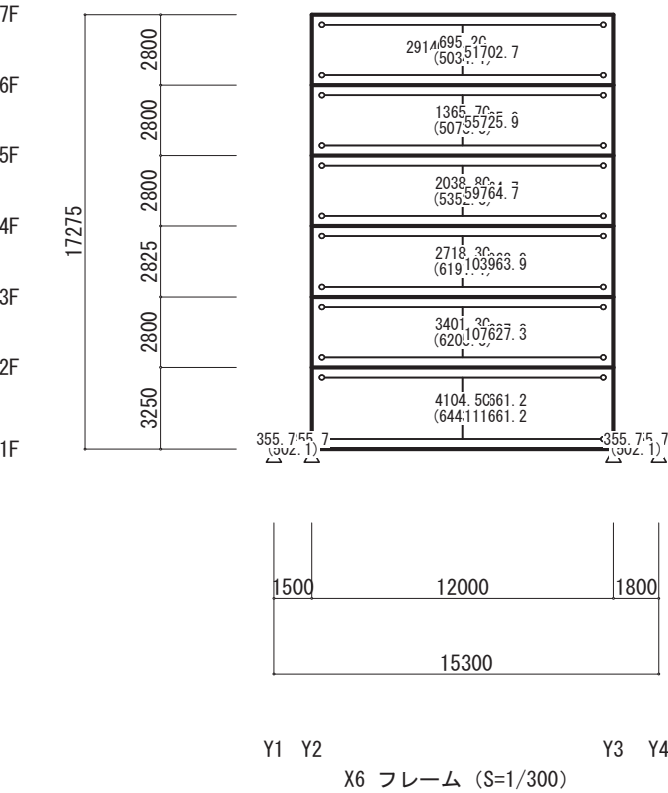
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



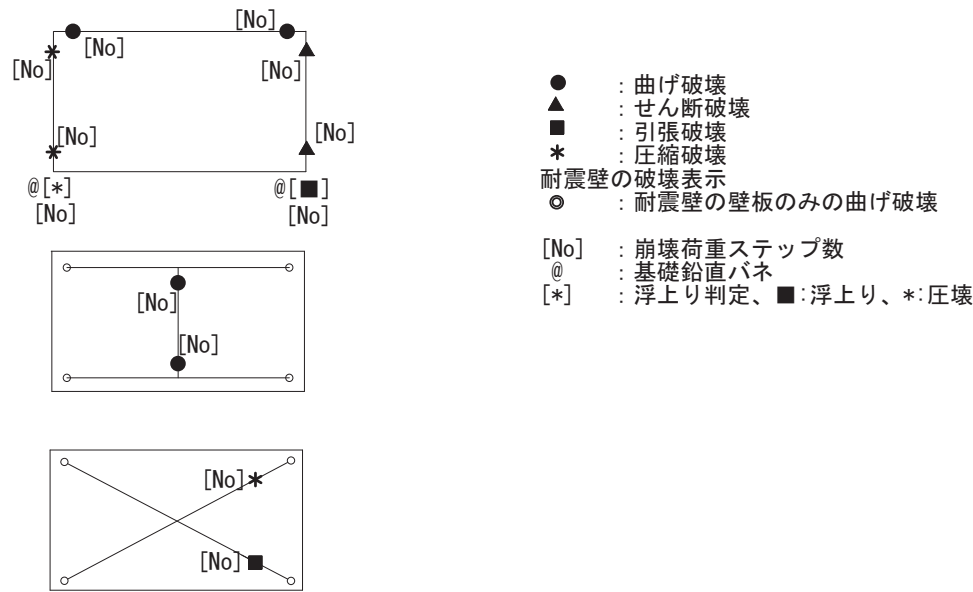
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



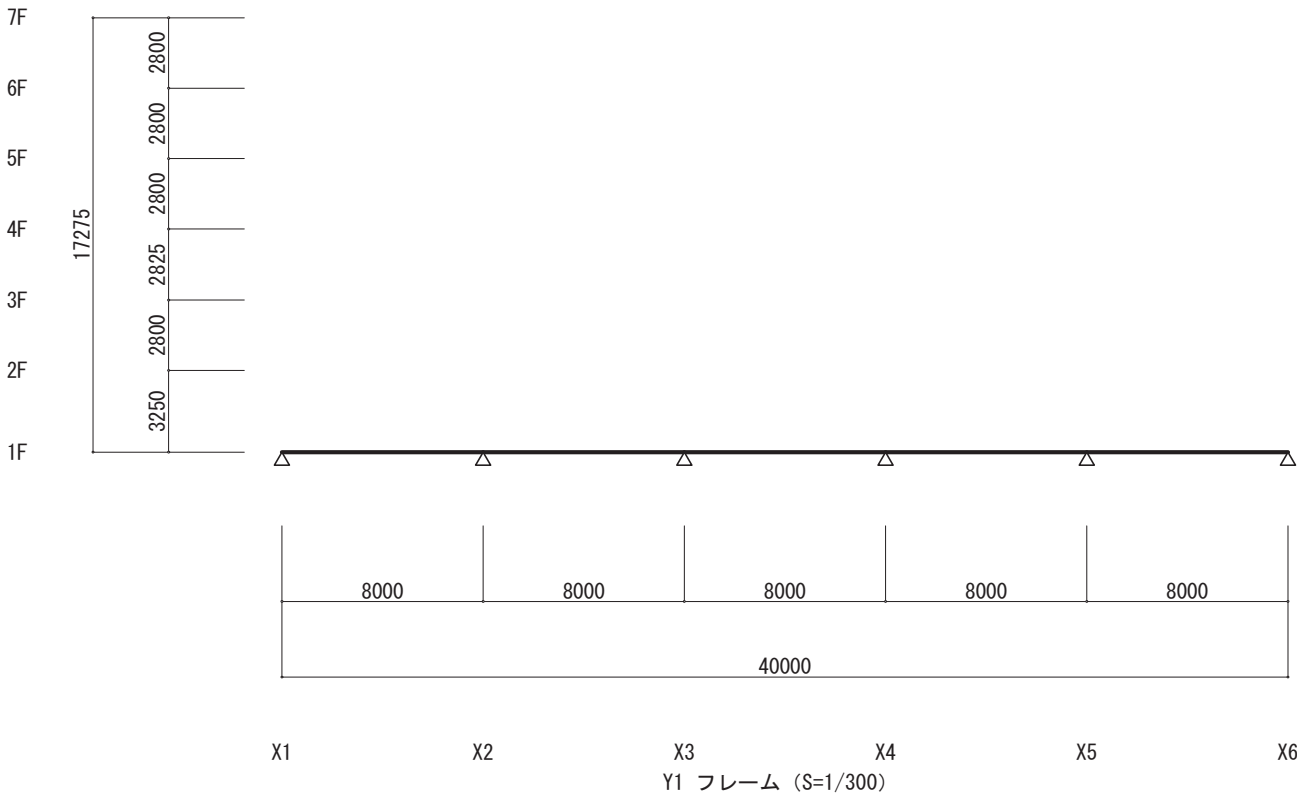
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



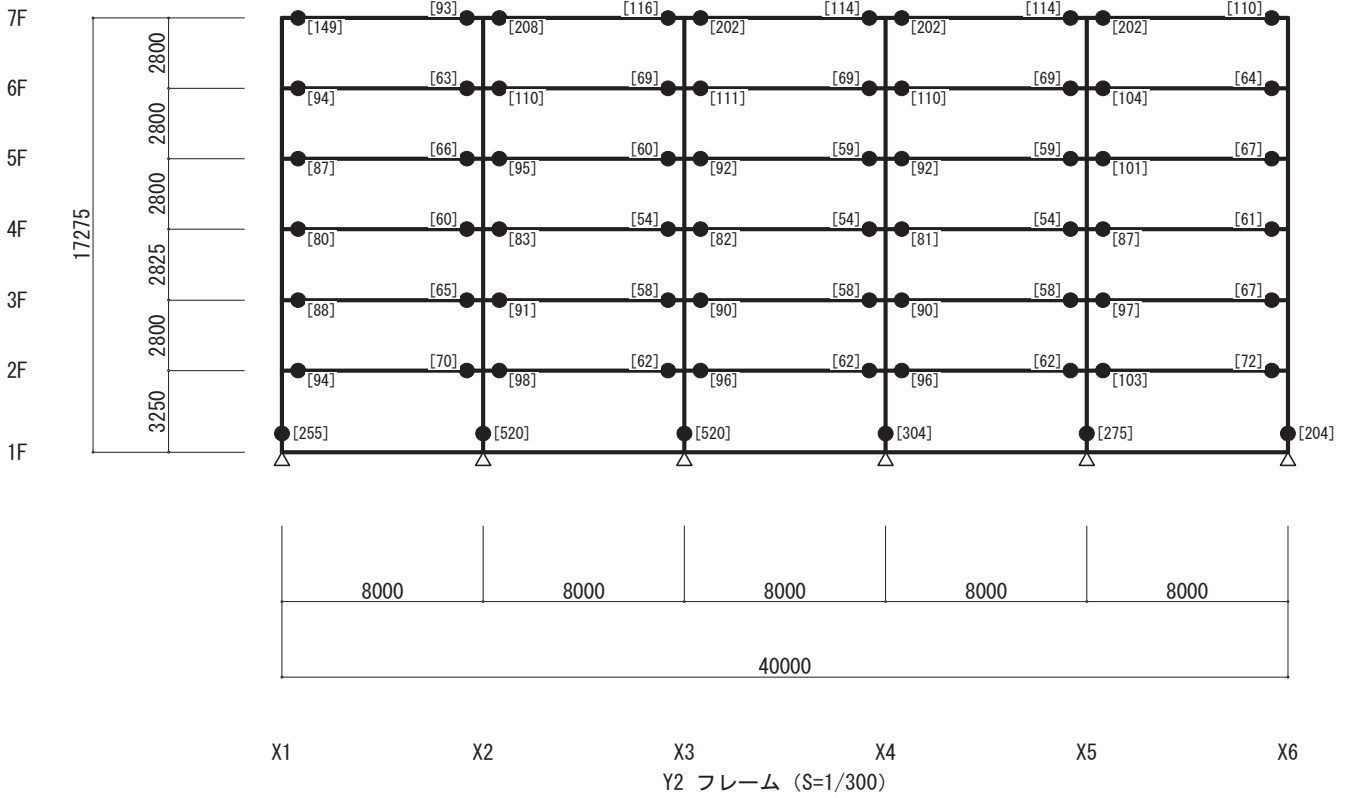
U-3.4 終局時ヒンジ図（Ds算定時）



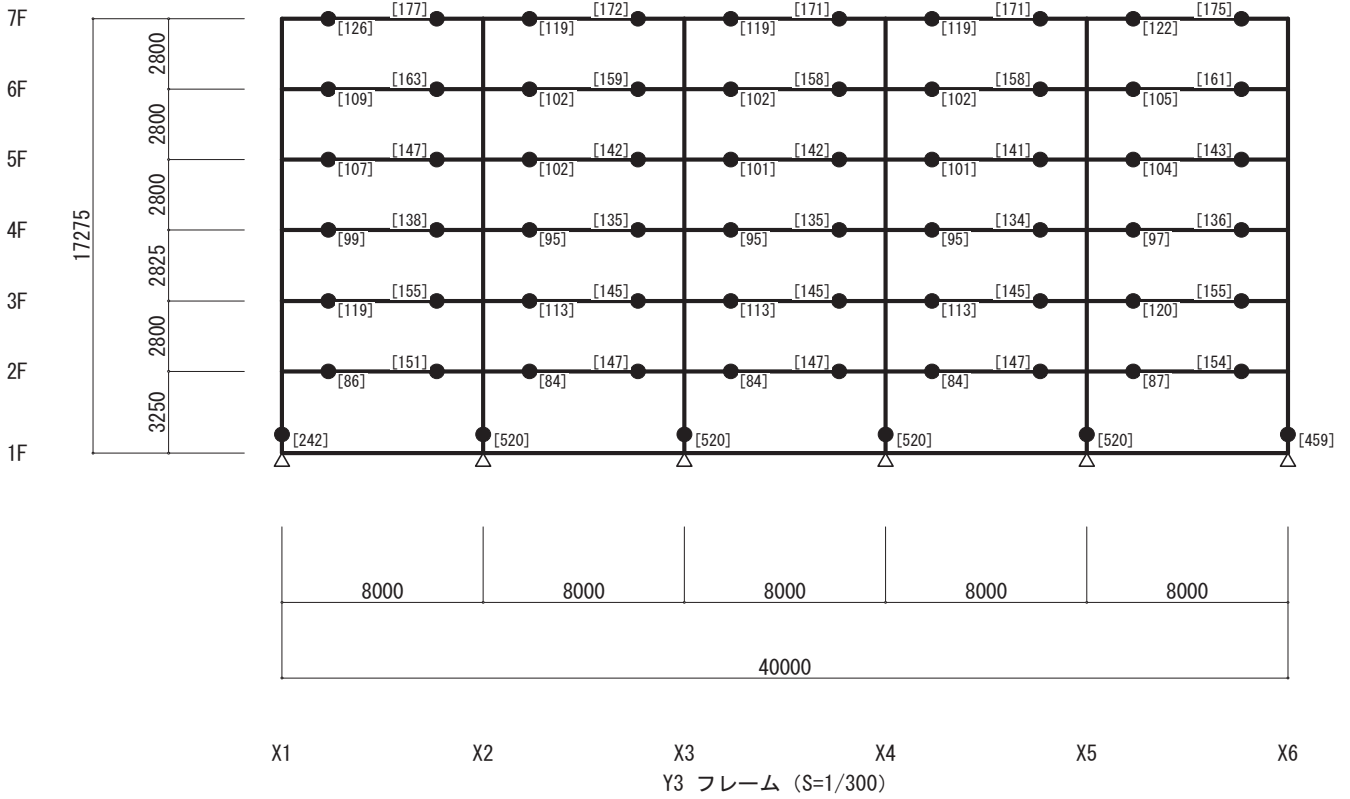
ヒンジ図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



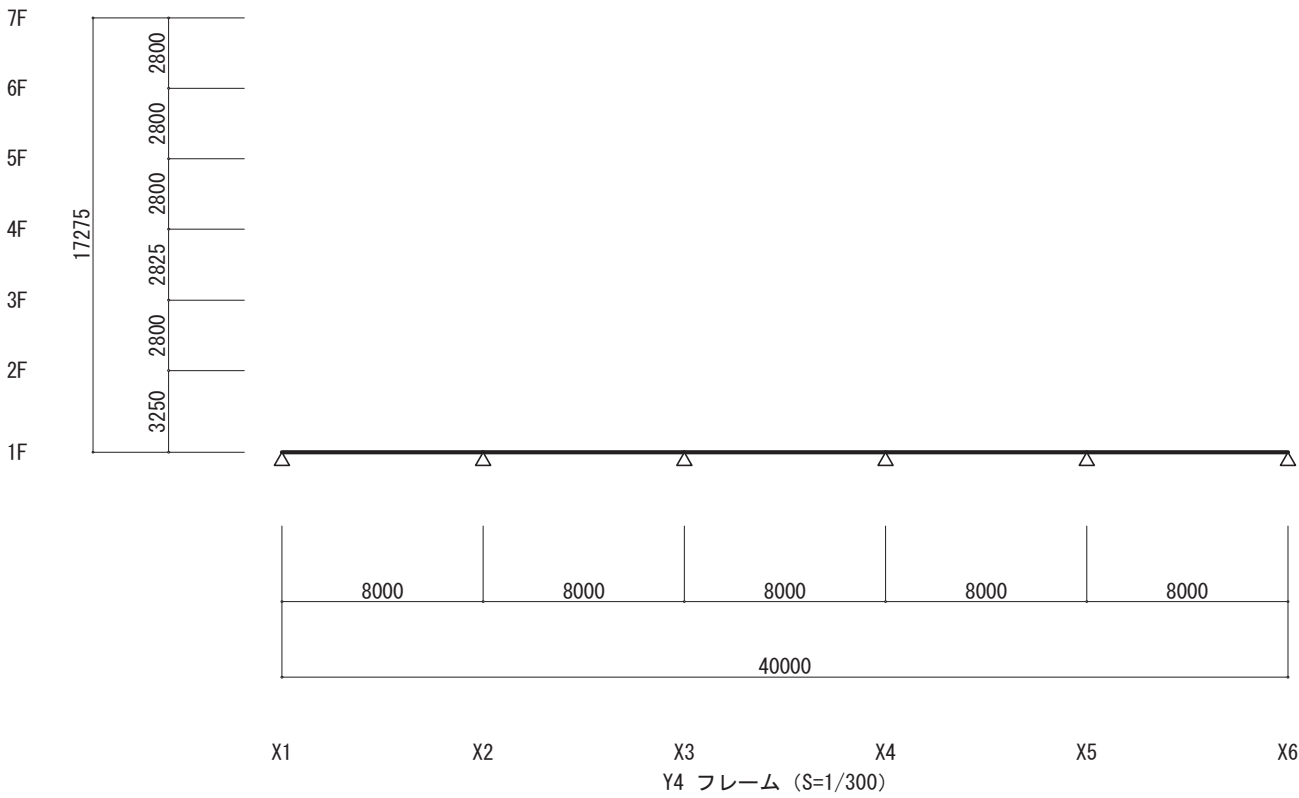
ヒンジ図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



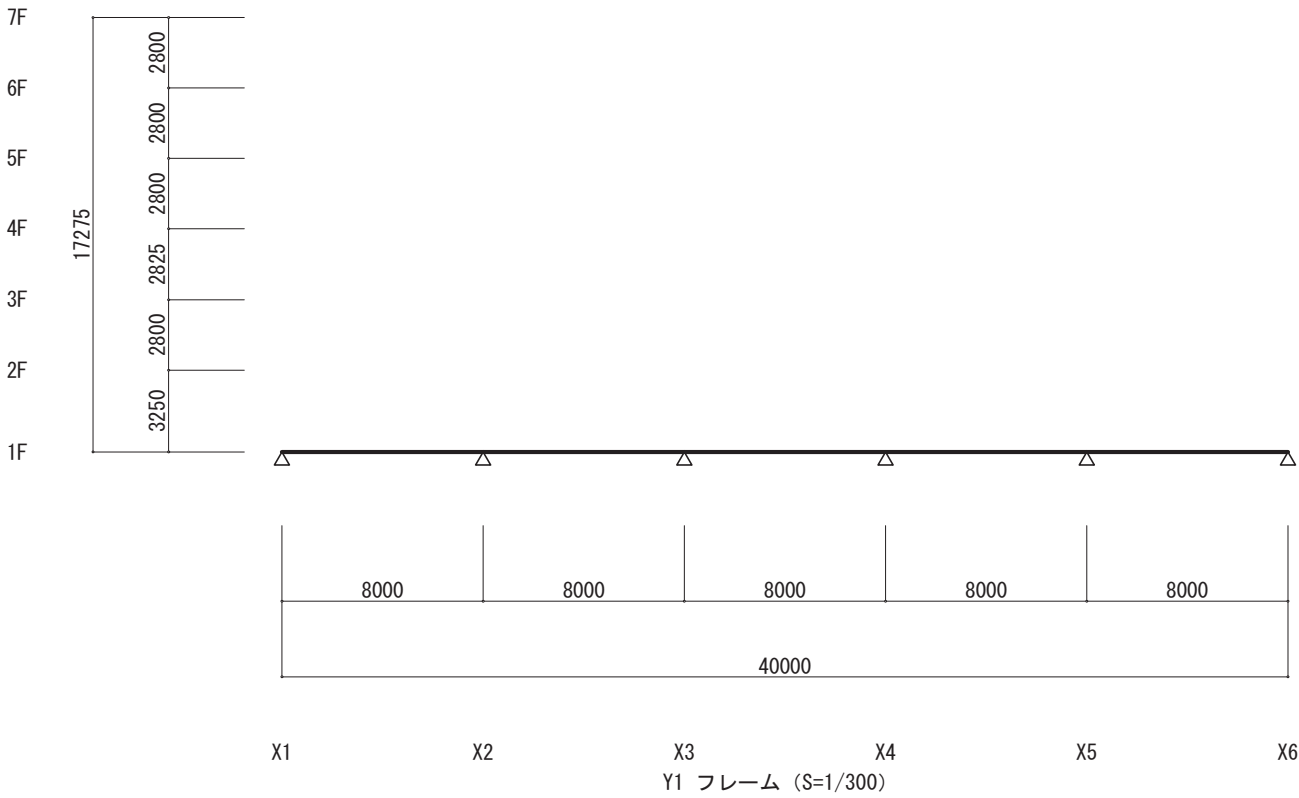
ヒンジ図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



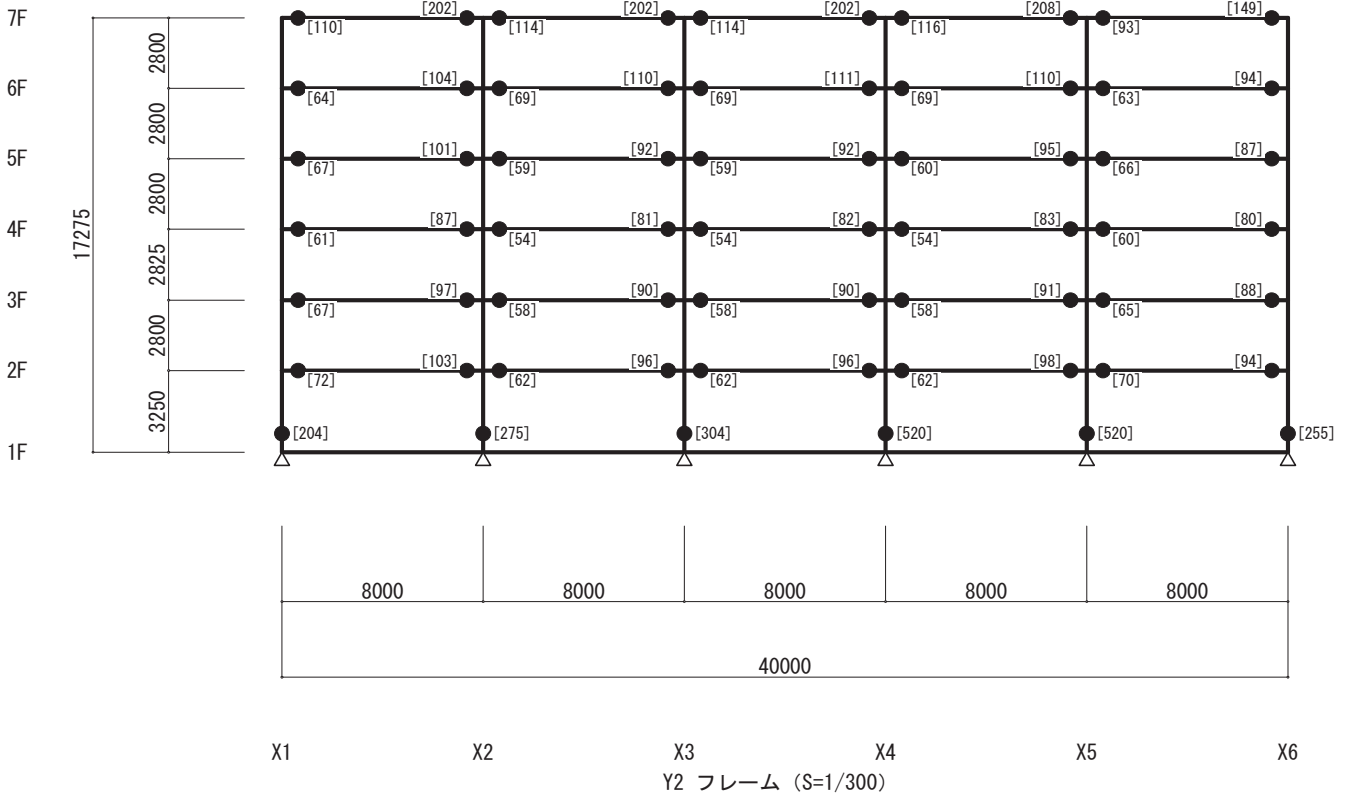
ヒンジ図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



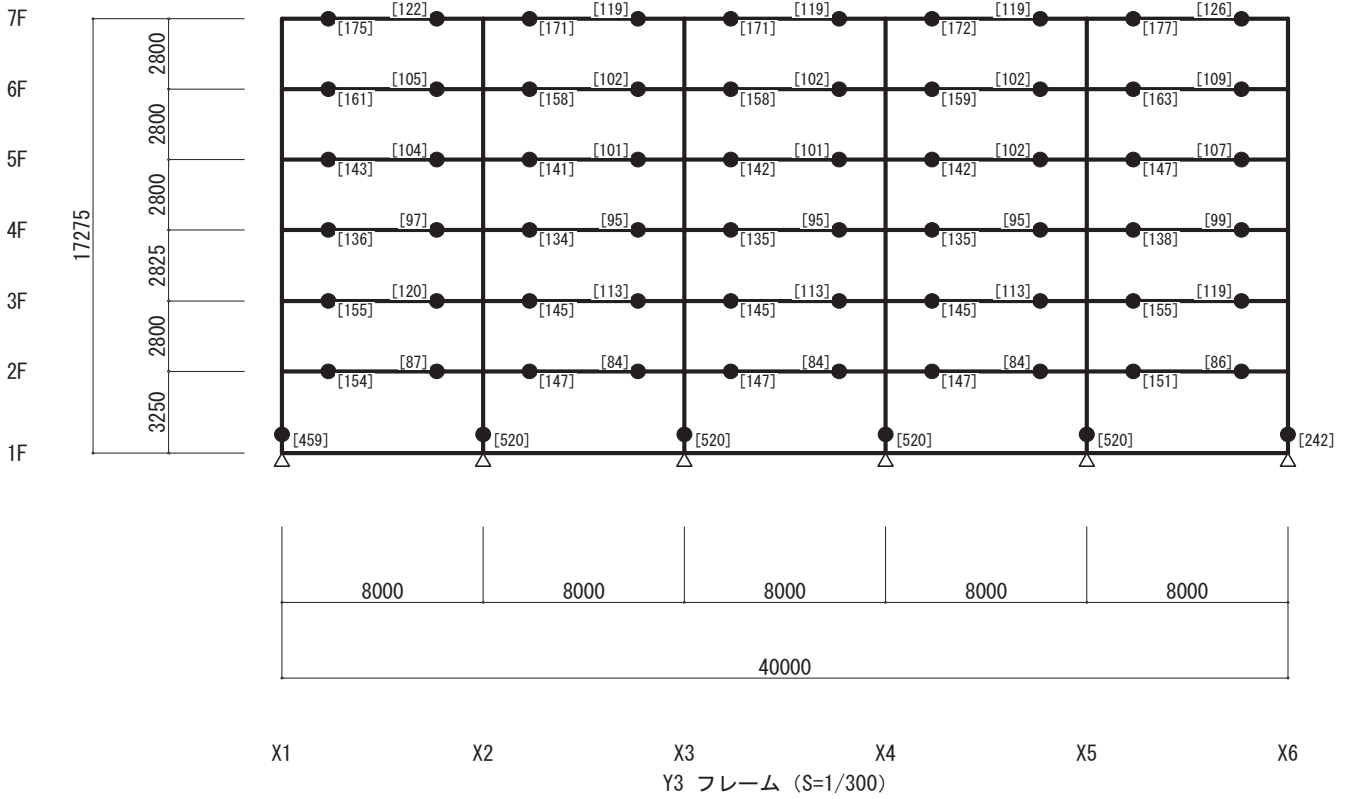
ヒンジ図（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



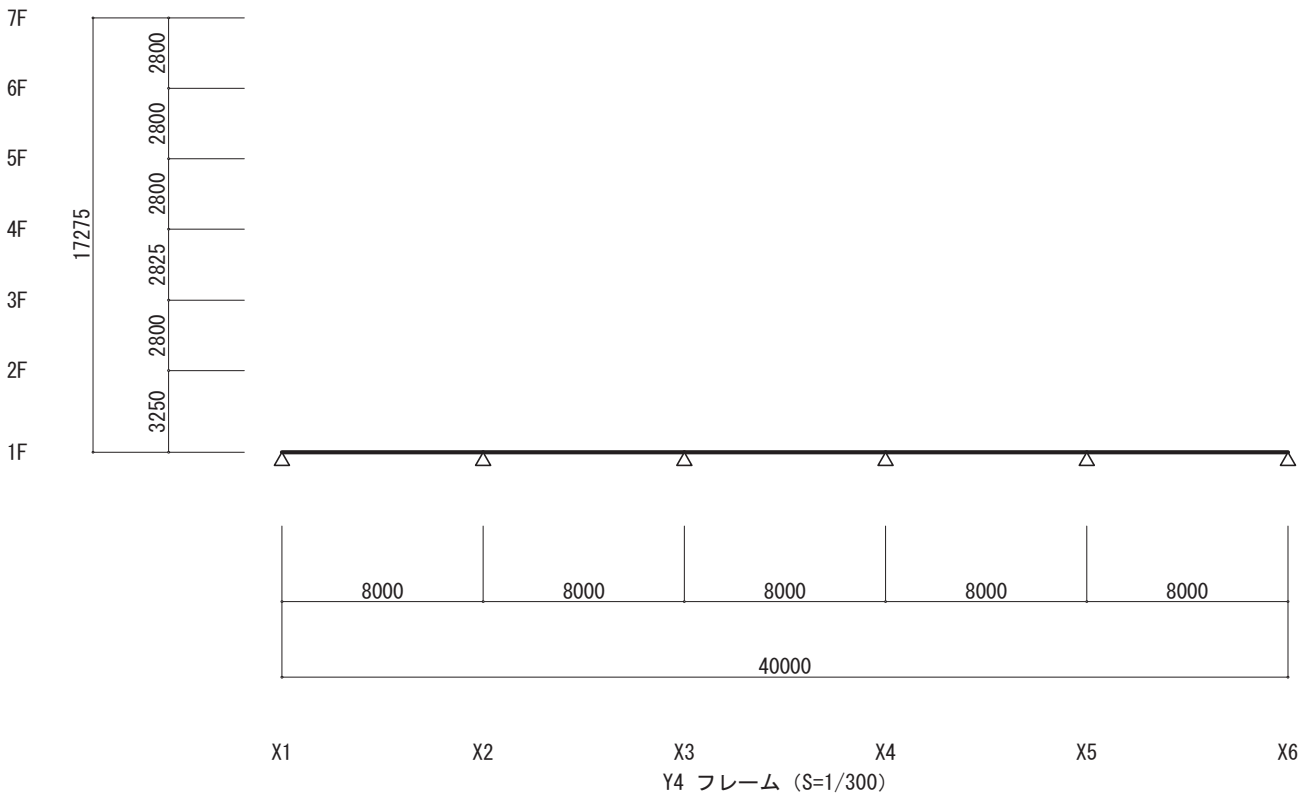
ヒンジ図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



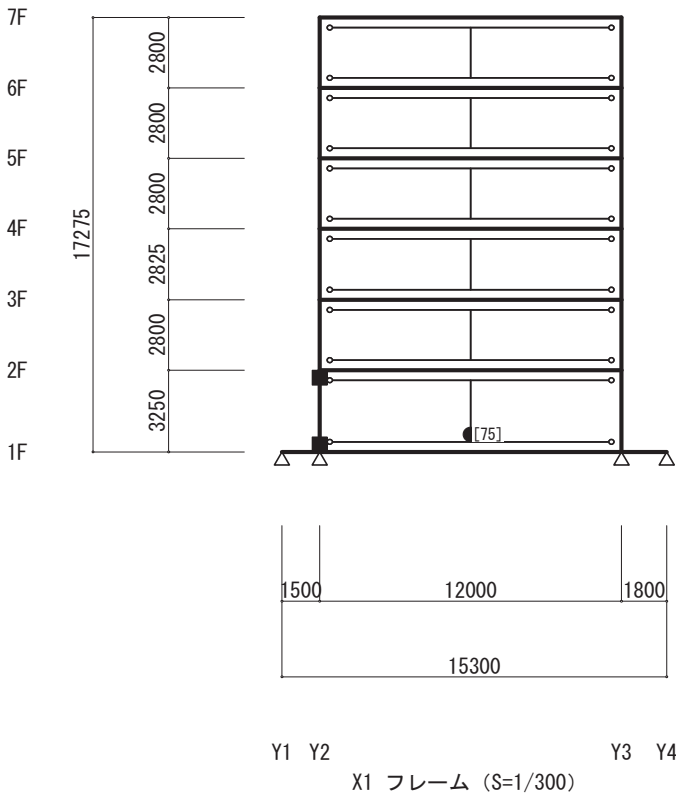
ヒンジ図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



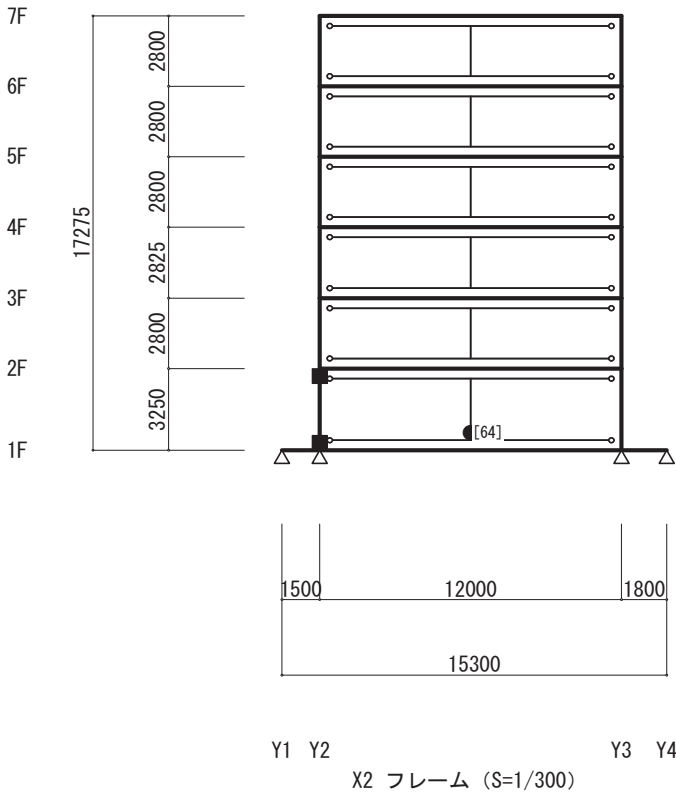
ヒンジ図（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



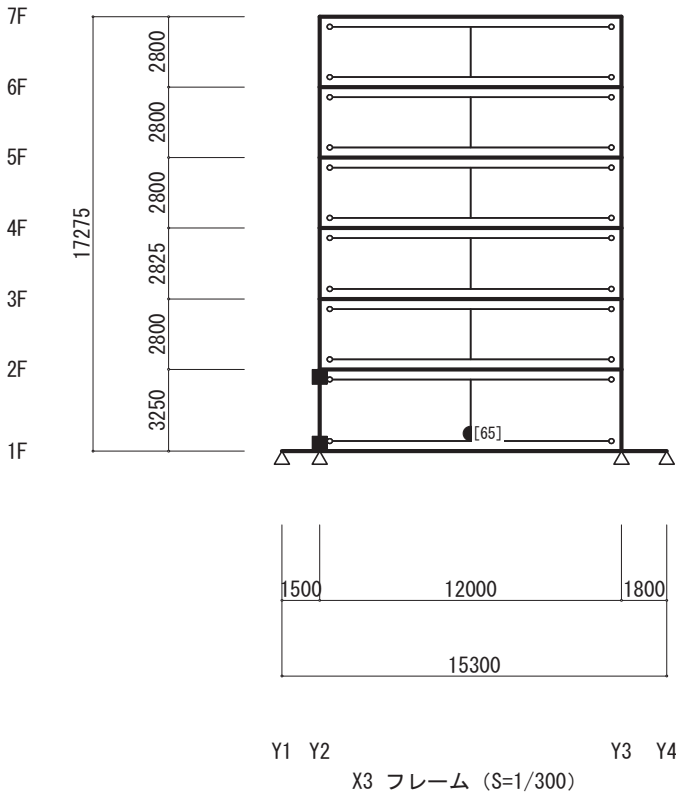
ヒンジ図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



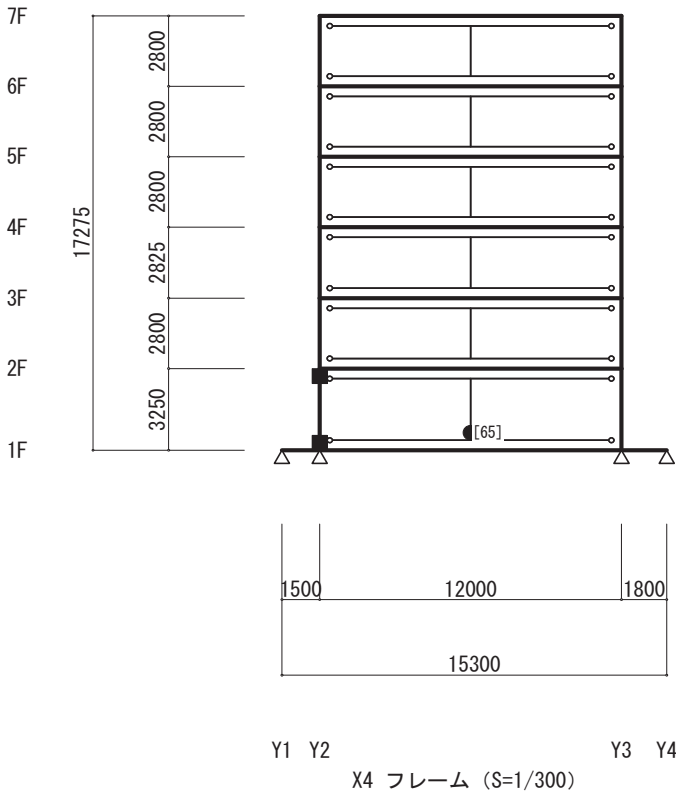
ヒンジ図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



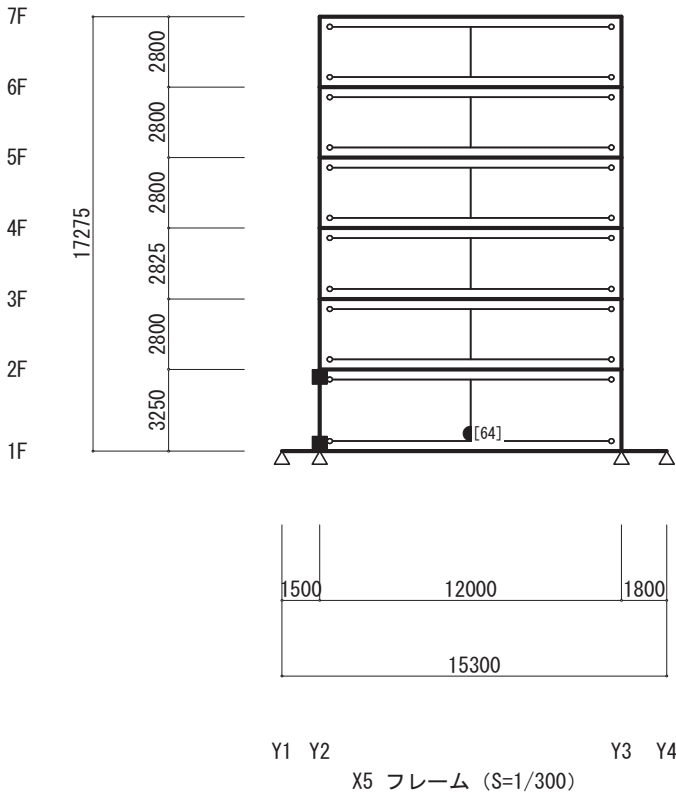
ヒンジ図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



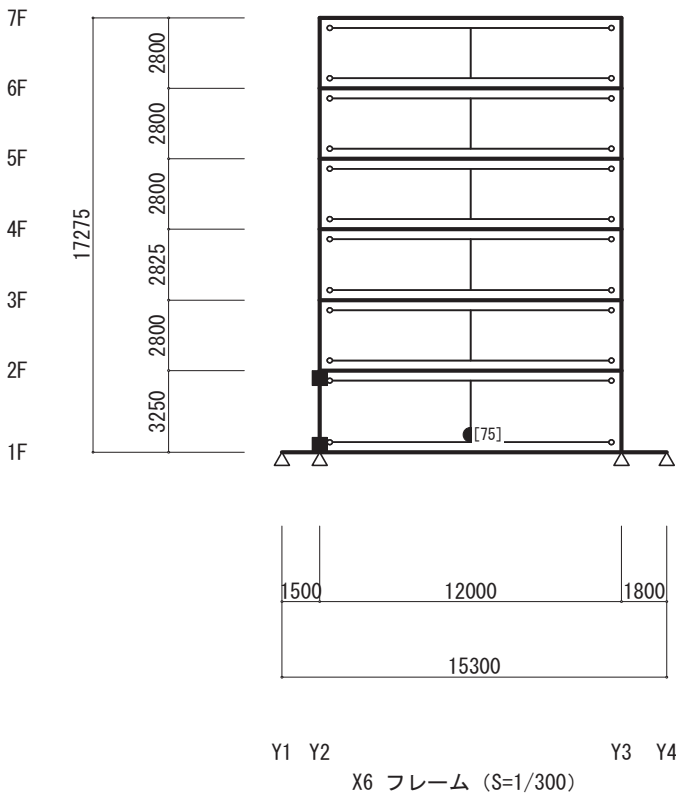
ヒンジ図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



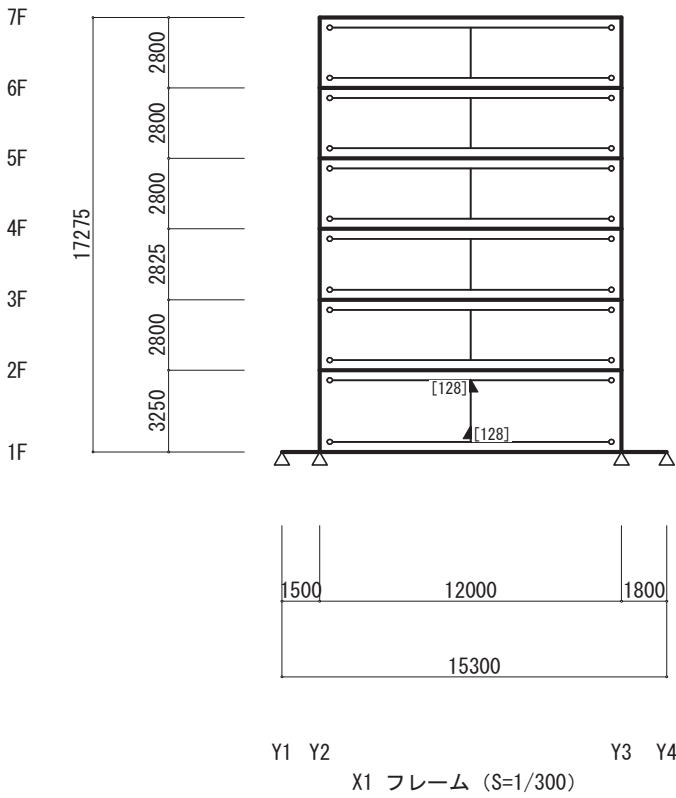
ヒンジ図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



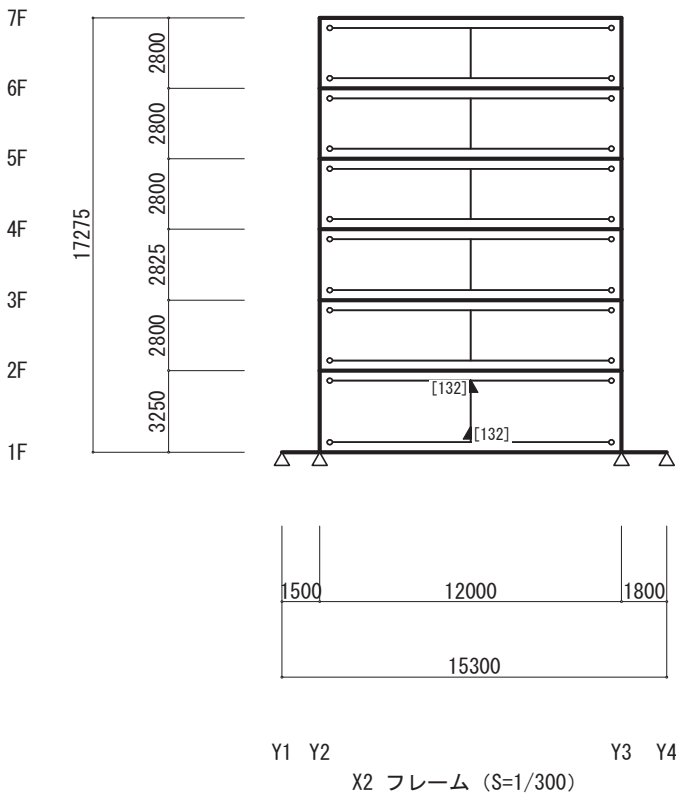
ヒンジ図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



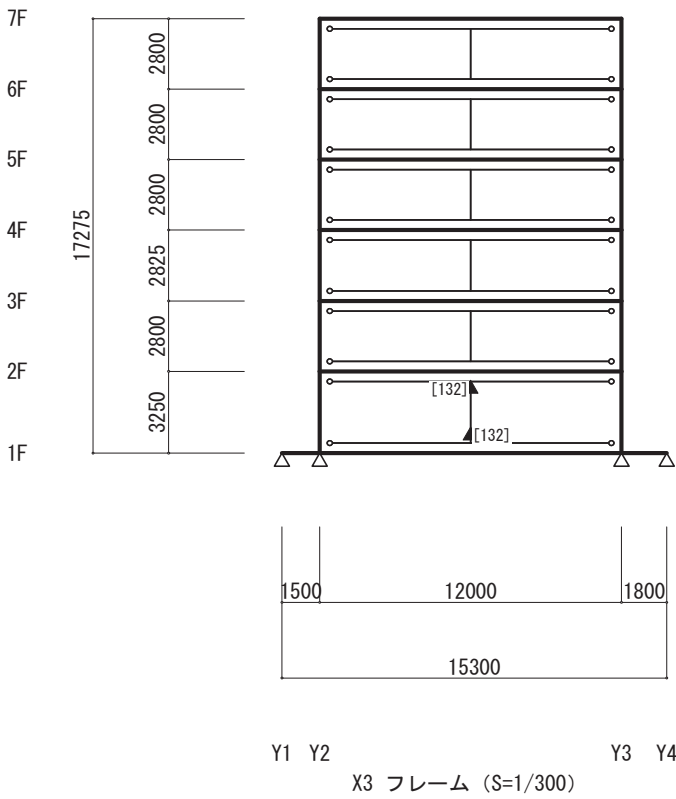
ヒンジ図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



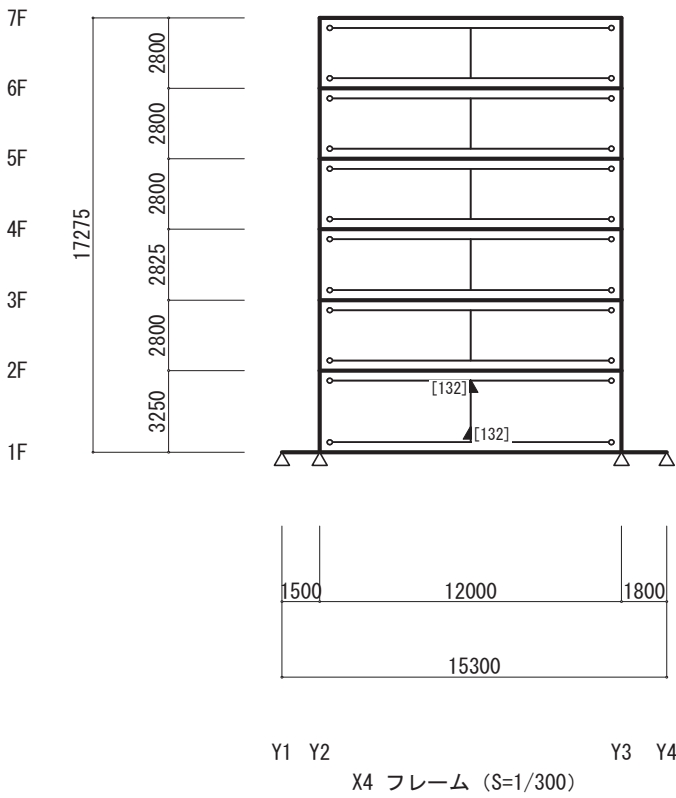
ヒンジ図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



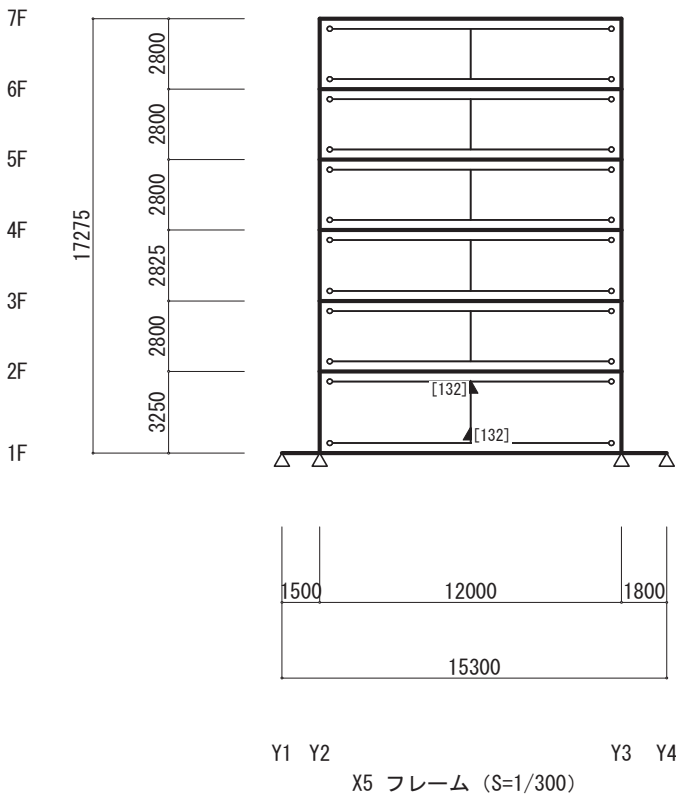
ヒンジ図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



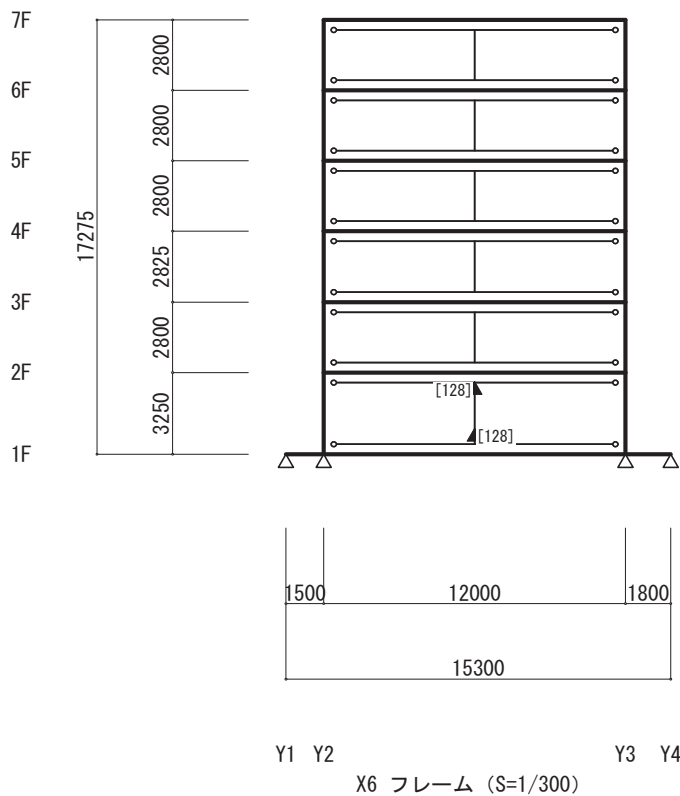
ヒンジ図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



ヒンジ図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）

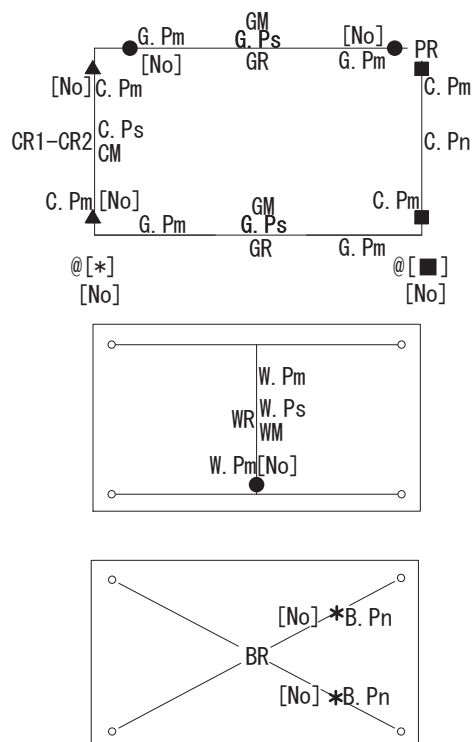


ヒンジ図 (Y方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



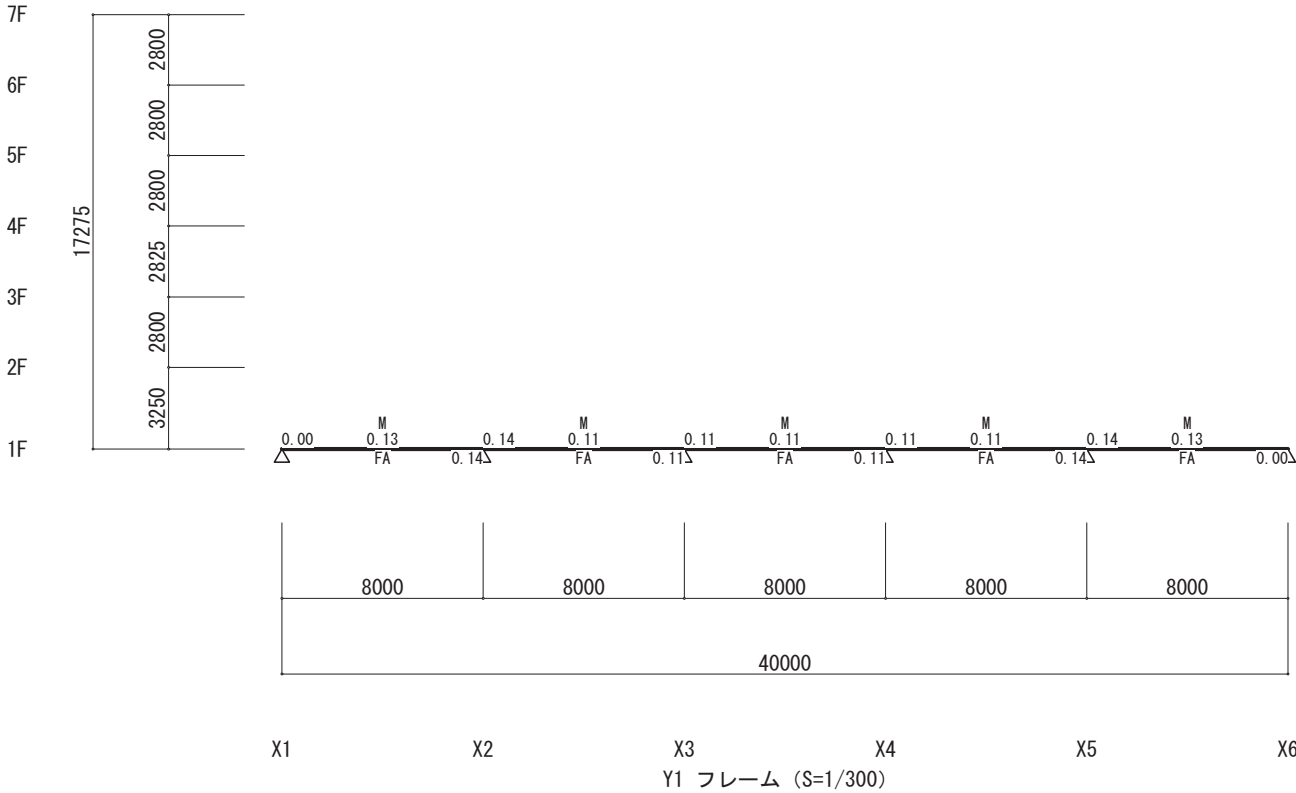
U-3.5 終局時機構図 (Ds算定時)

U-3.5.1 終局時機構図 (Ds算定時)

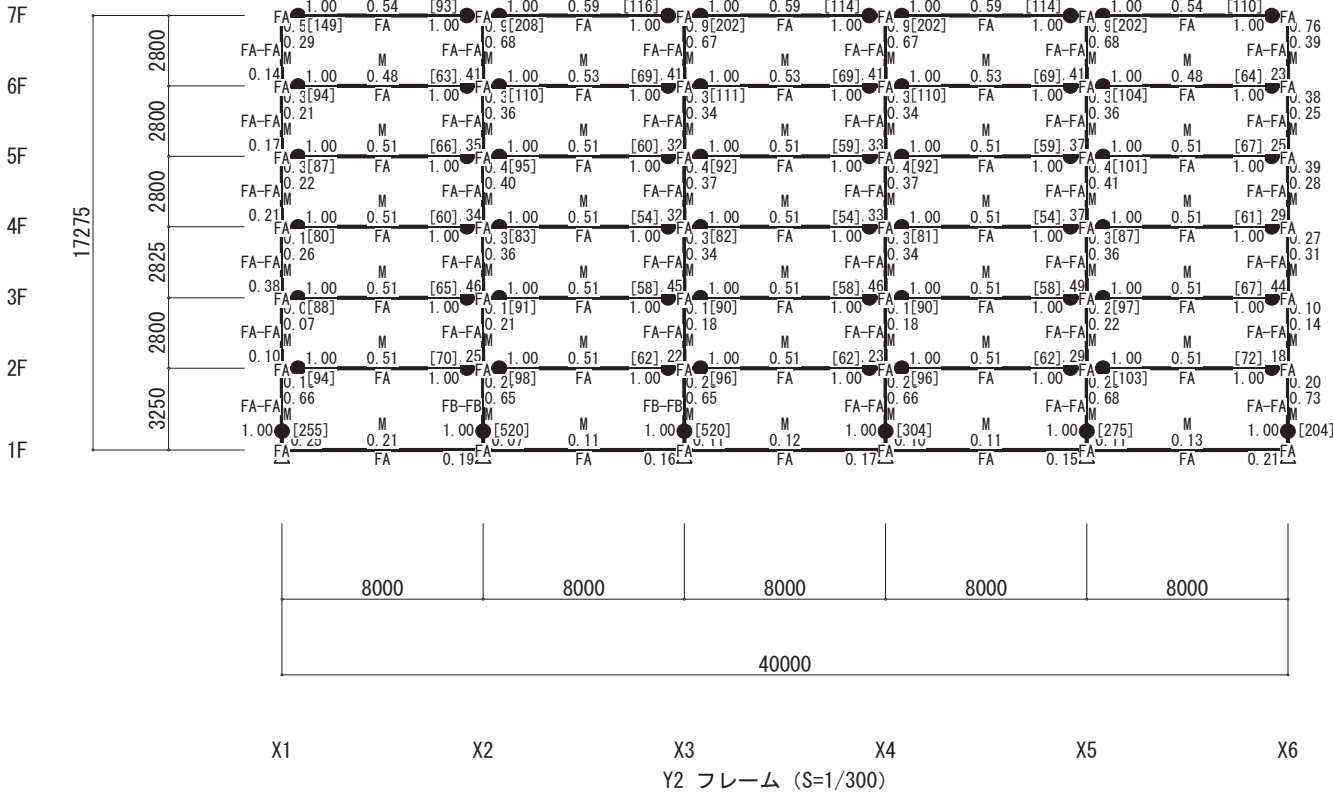


- : 曲げ破壊
▲ : セン断破壊
■ : 引張破壊
＊ : 圧縮破壊
耐震壁の破壊の表示
○ : 耐震壁の壁板のみの曲げ破壊
@ : 基礎鉛直バネ
[*] : 浮上り判定、■ : 浮上り、＊ : 圧壊
[No] : 崩壊荷重ステップ数
- G. Pm : はり曲げ崩壊塑性化率
G. Ps : はりせん断崩壊塑性化率
C. Pm : 柱曲げ崩壊塑性化率
C. Ps : 柱せん断崩壊塑性化率
C. Pn : 柱引張崩壊塑性化率 (T : 引張、C : 圧縮)
W. Pm : 壁曲げ崩壊塑性化率
W. Ps : 壁せん断崩壊塑性化率
B. Pn : ブレース引張崩壊塑性化率 (T : 引張、C : 圧縮)
- 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
BR : ブレースの種別
PR : 柱はり接合部の種別
- GM : はりの破壊モード
CM : 柱の破壊モード
WM : 壁の破壊モード
(※破壊モード M : 曲げ破壊、S : セン断破壊)

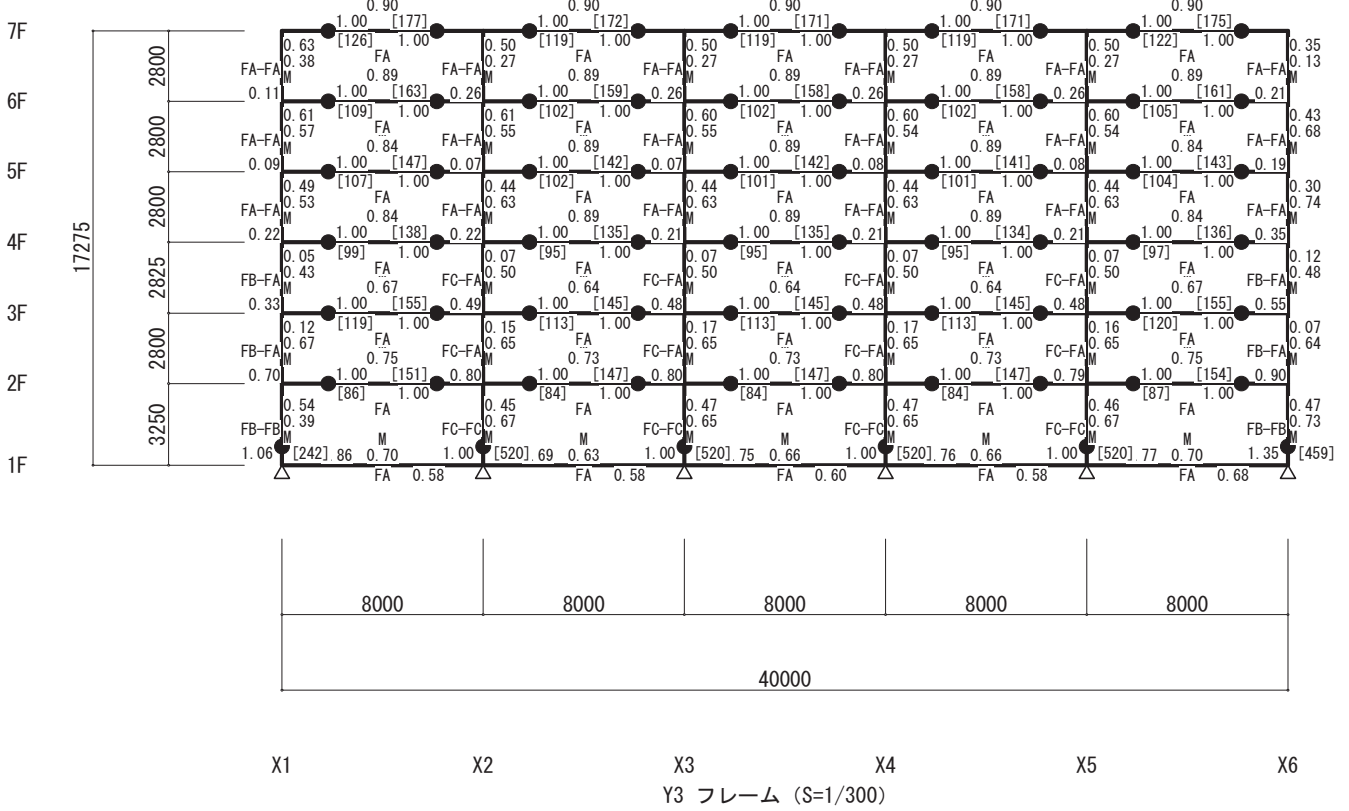
終局時機構図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



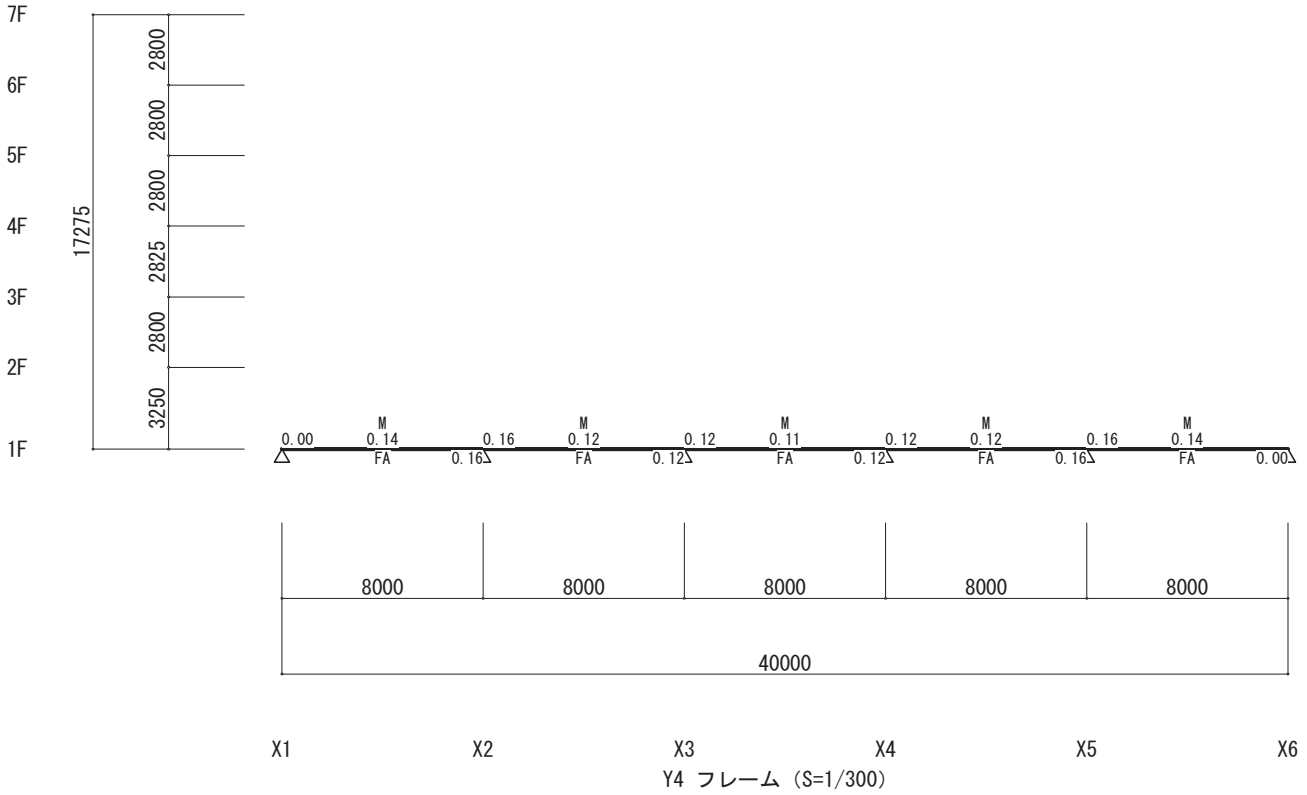
終局時機構図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



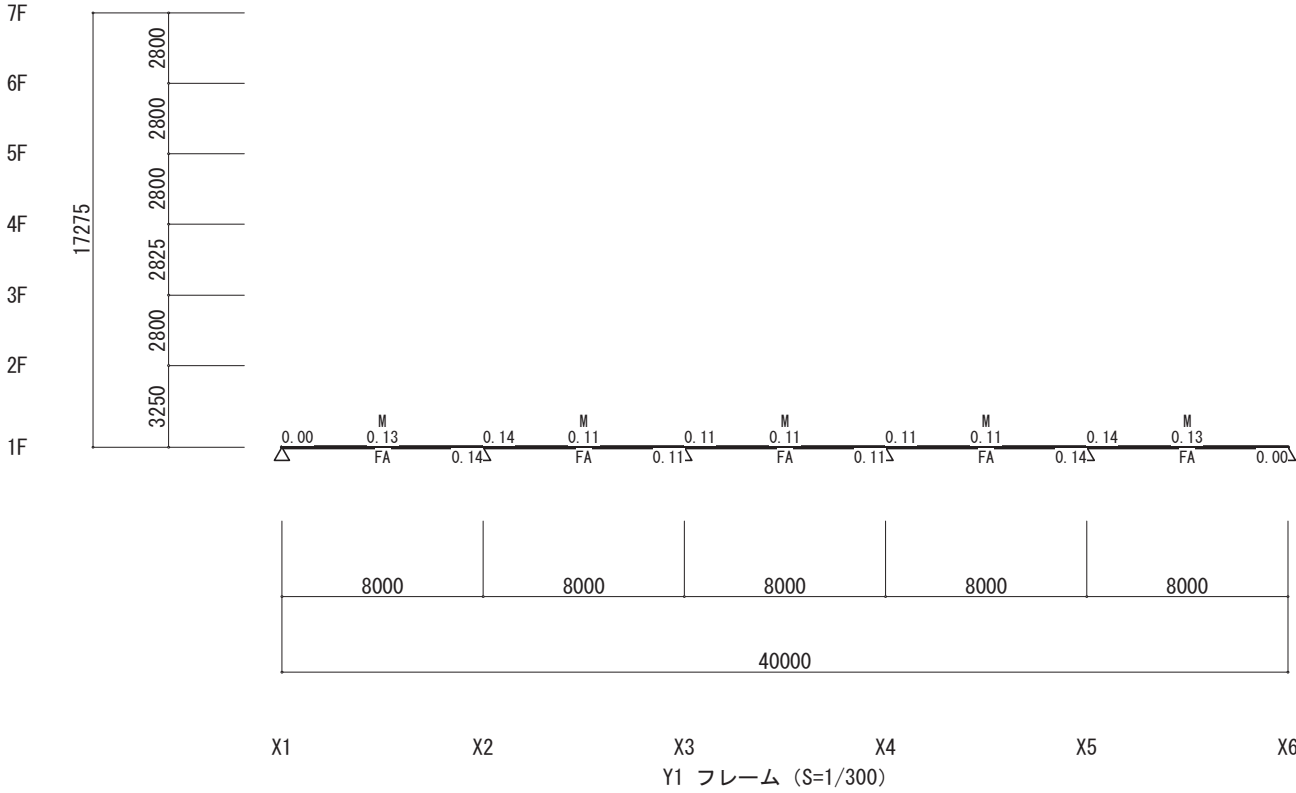
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



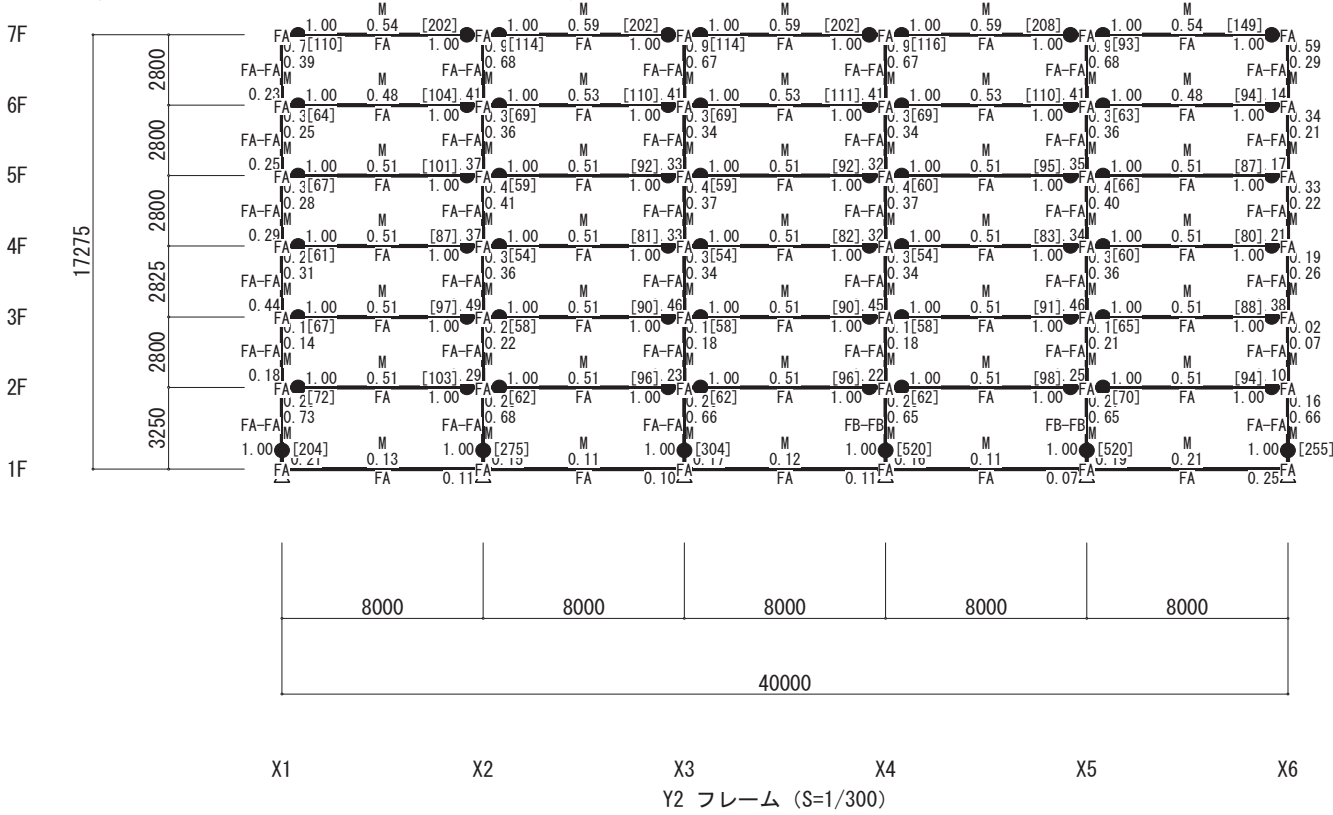
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



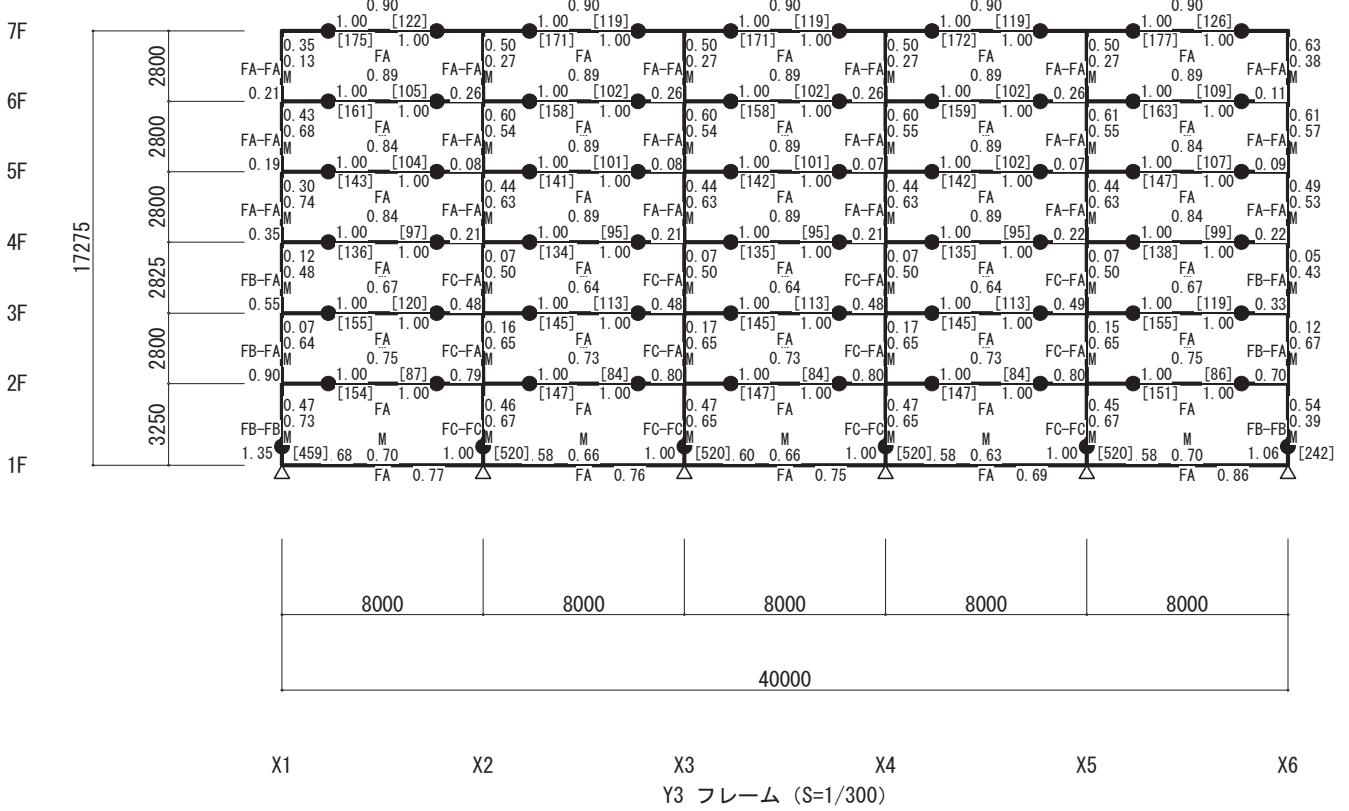
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



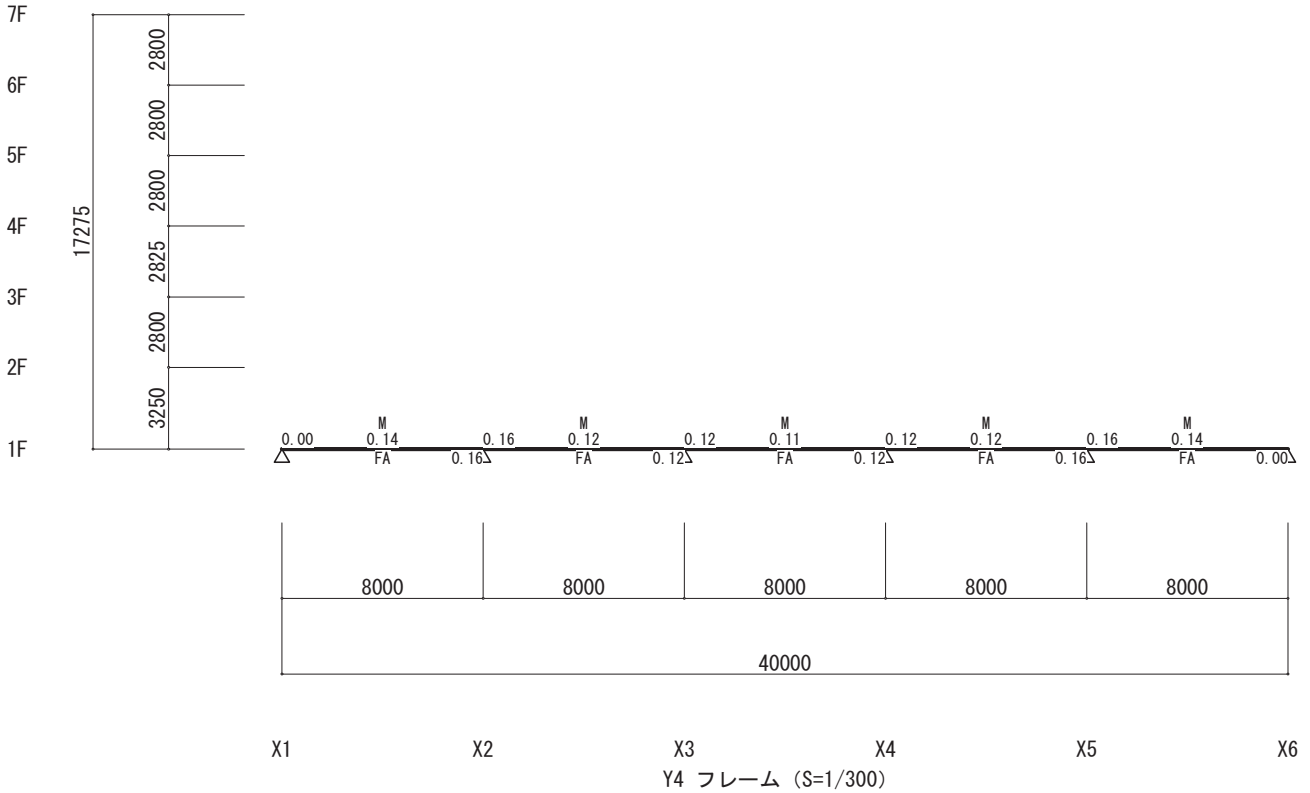
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



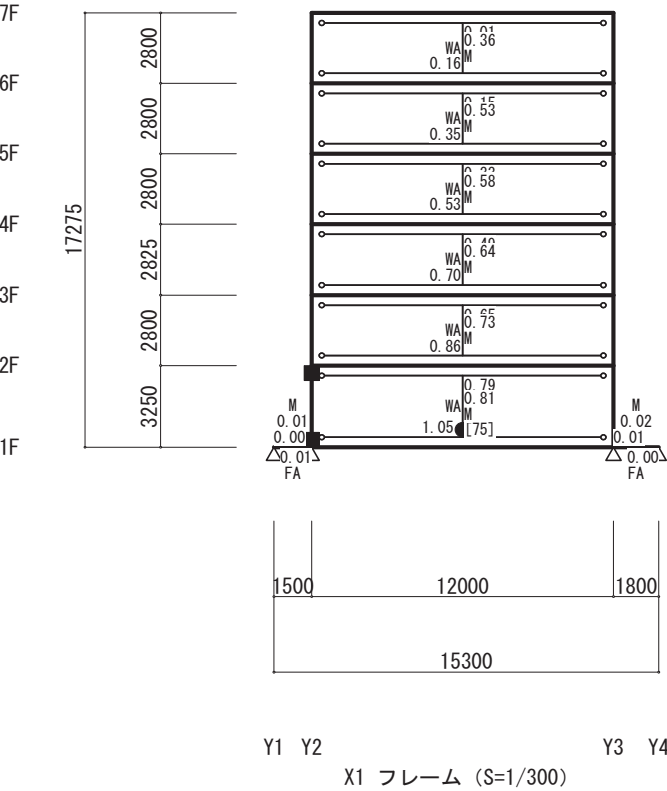
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



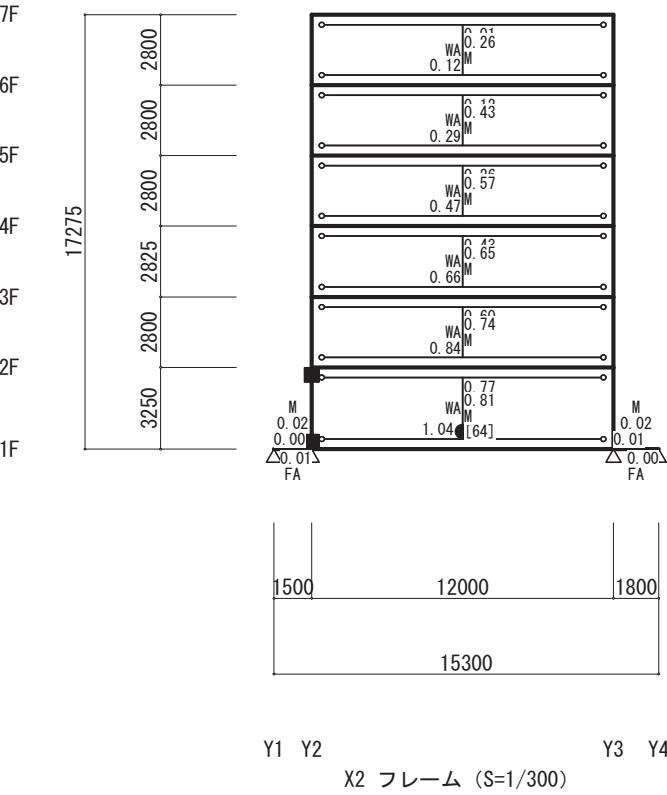
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



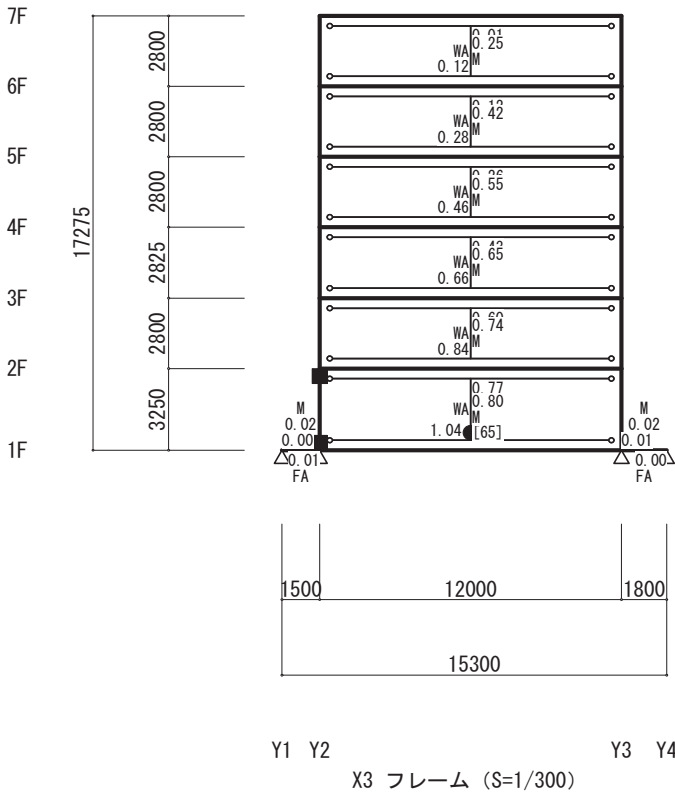
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



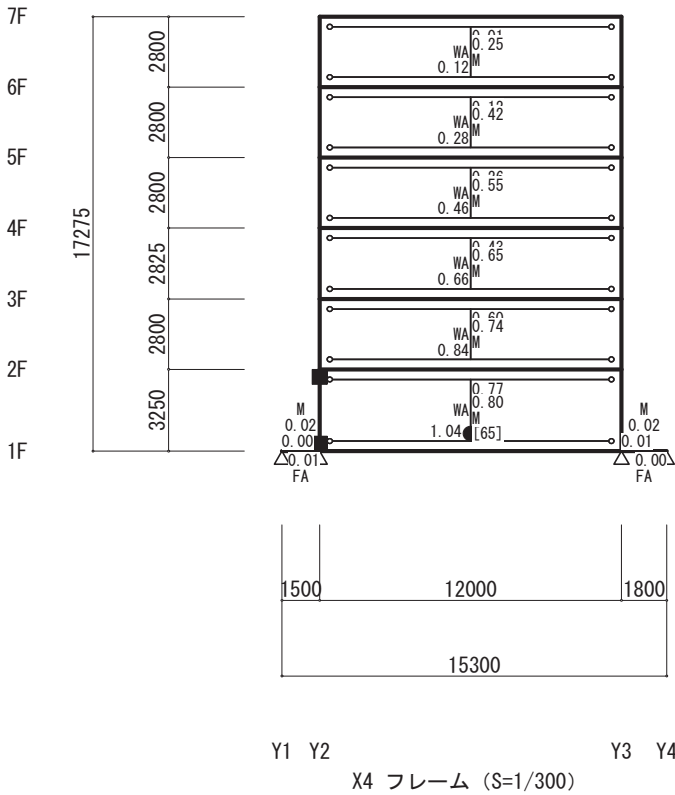
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



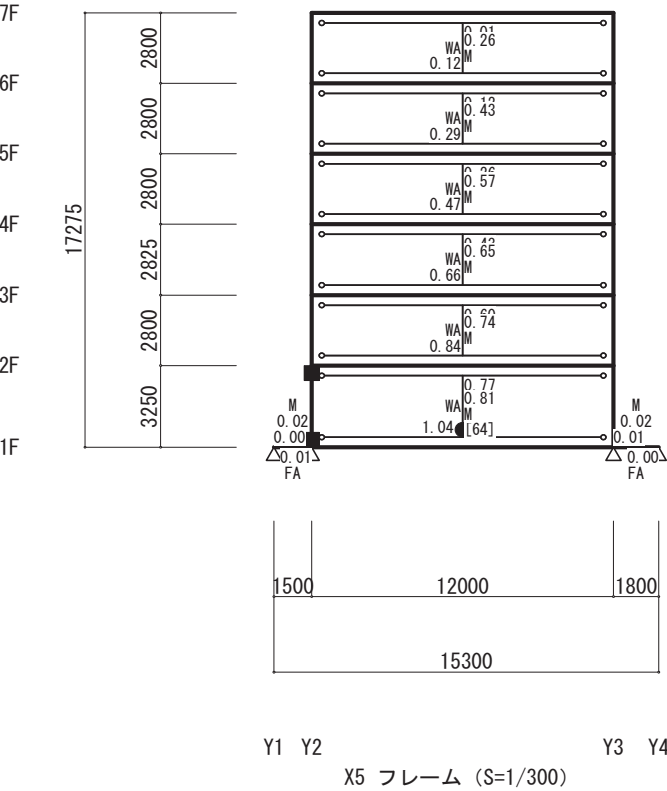
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



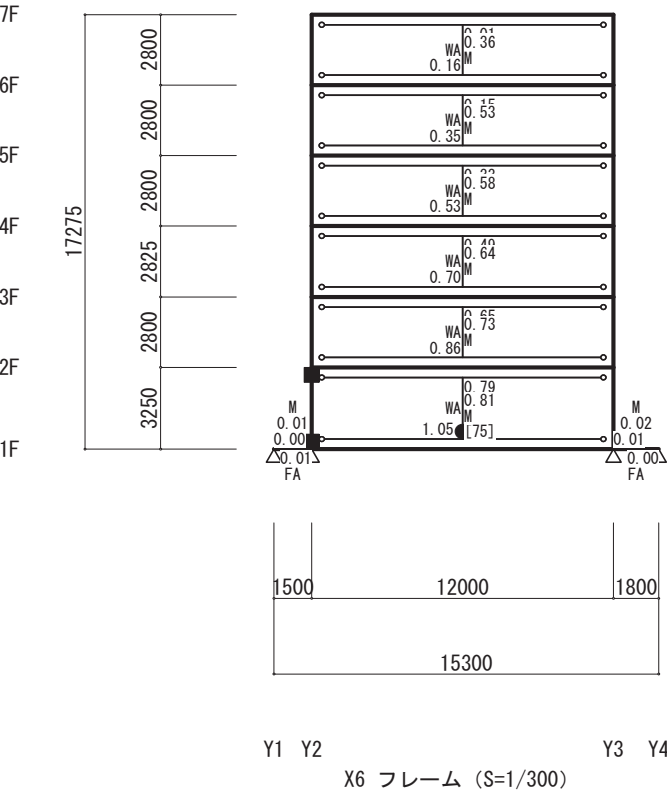
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



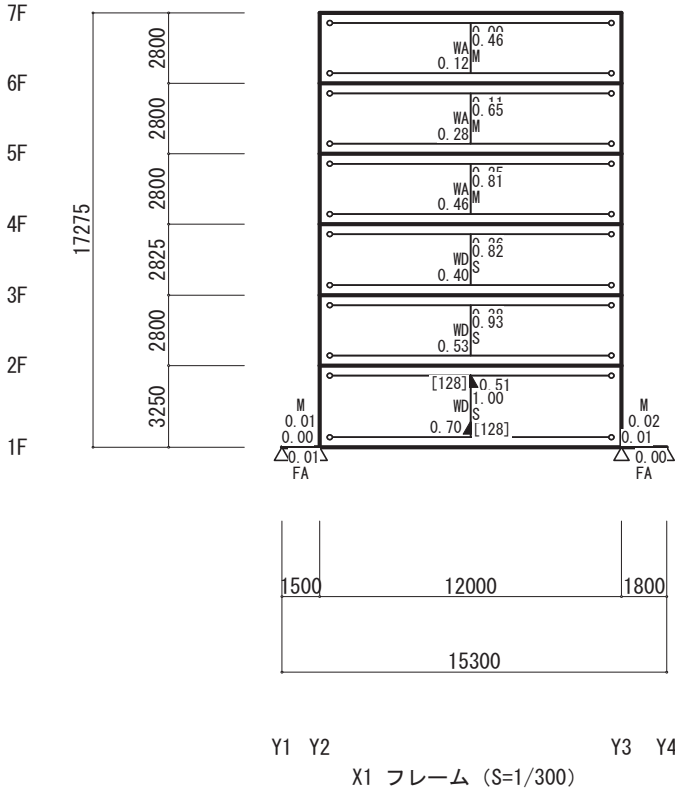
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



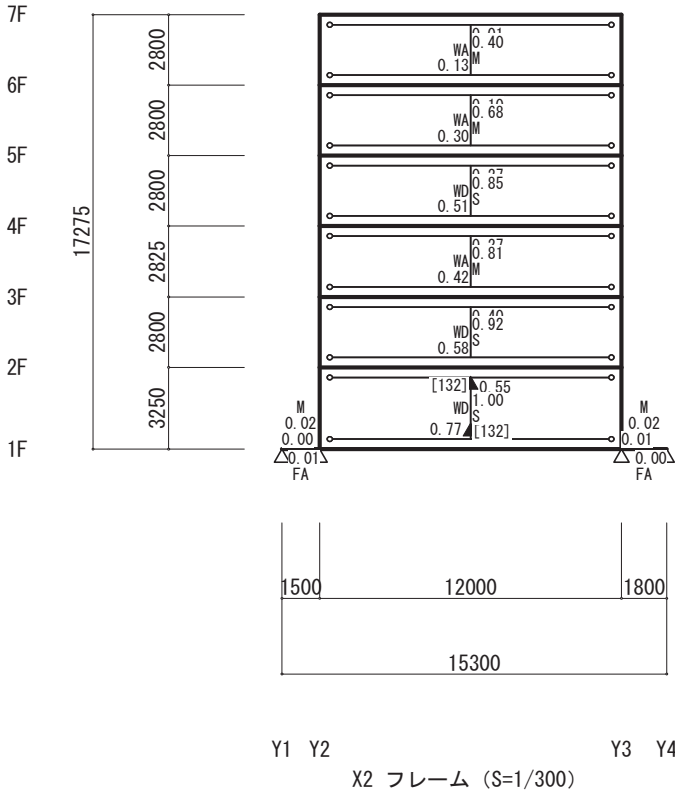
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



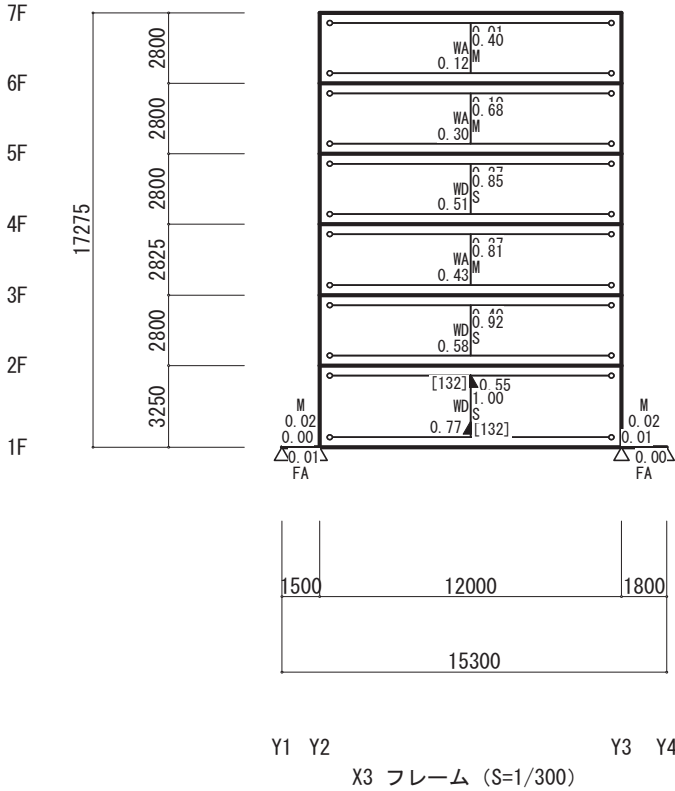
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



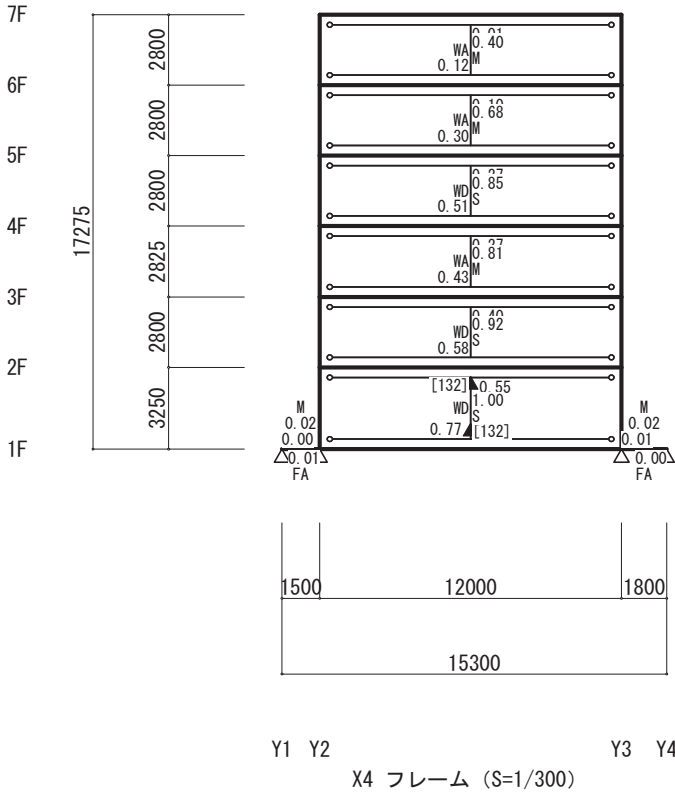
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



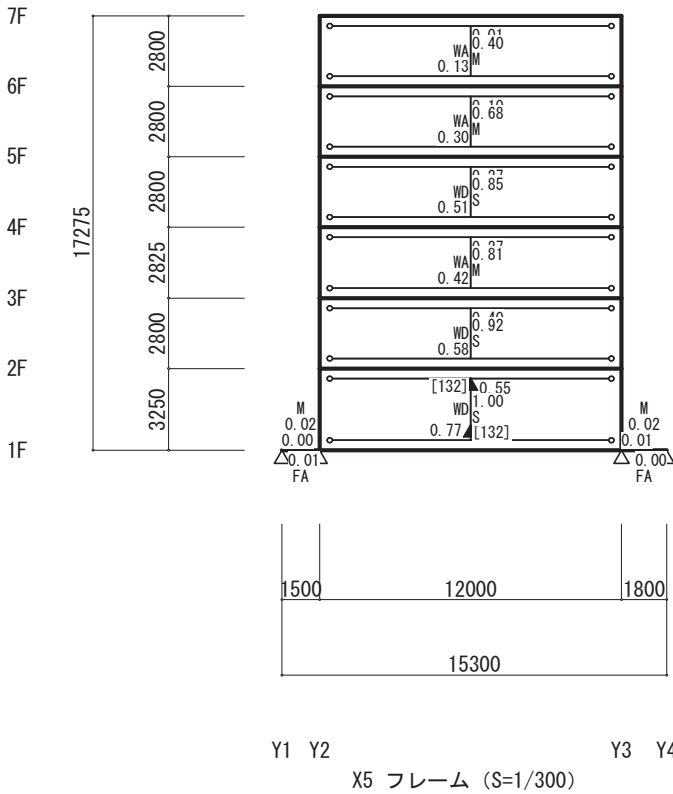
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



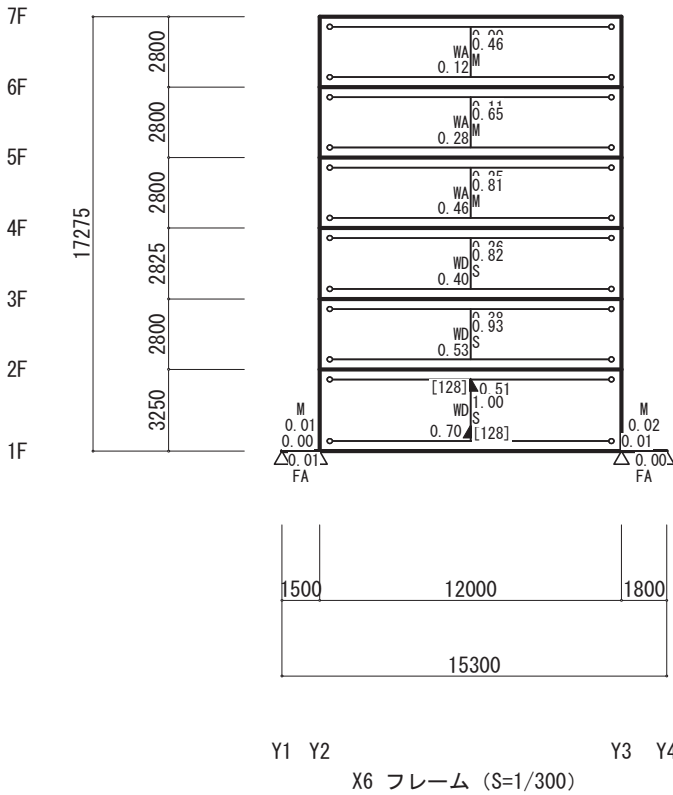
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



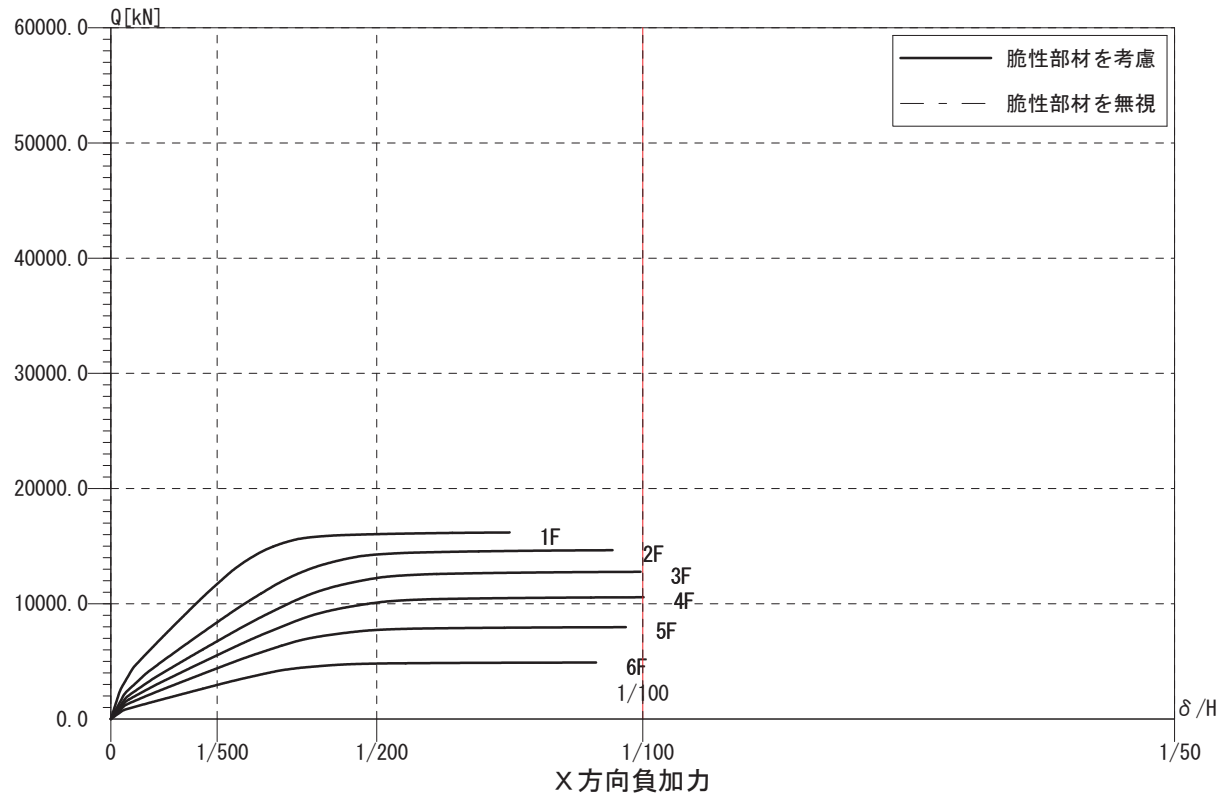
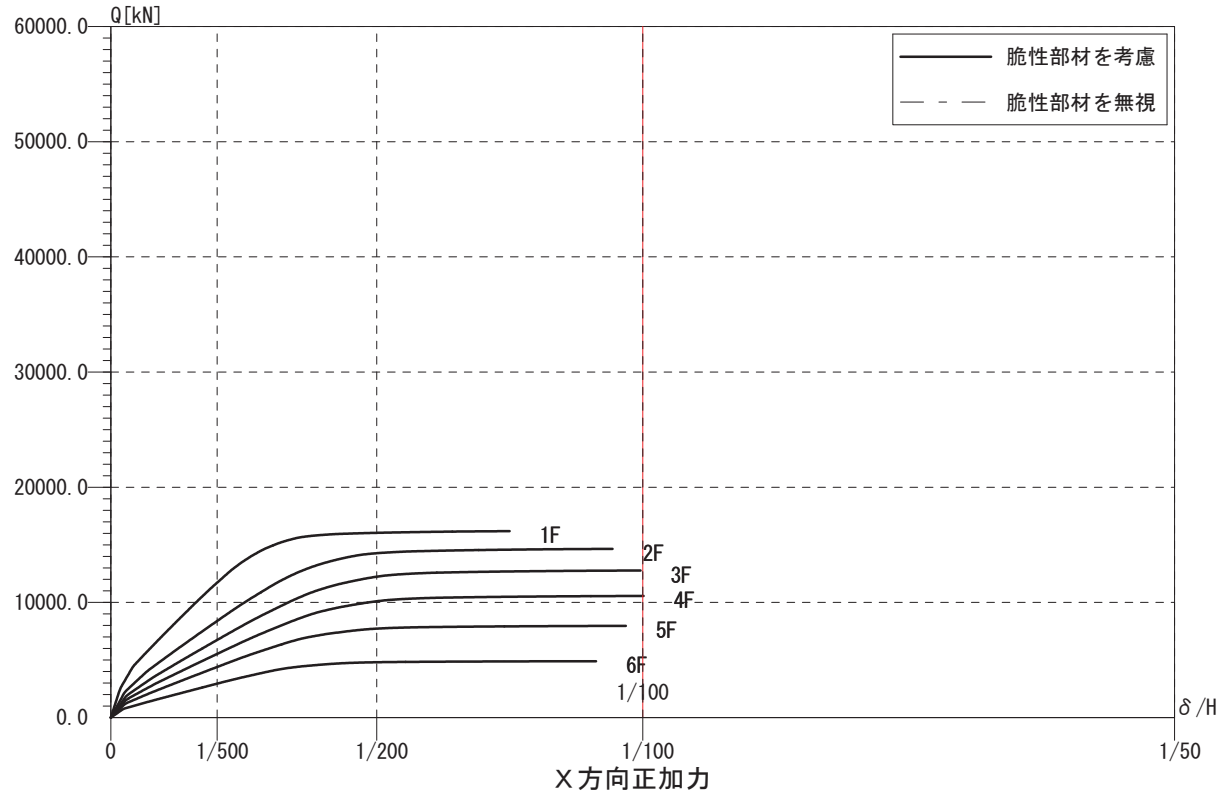
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）

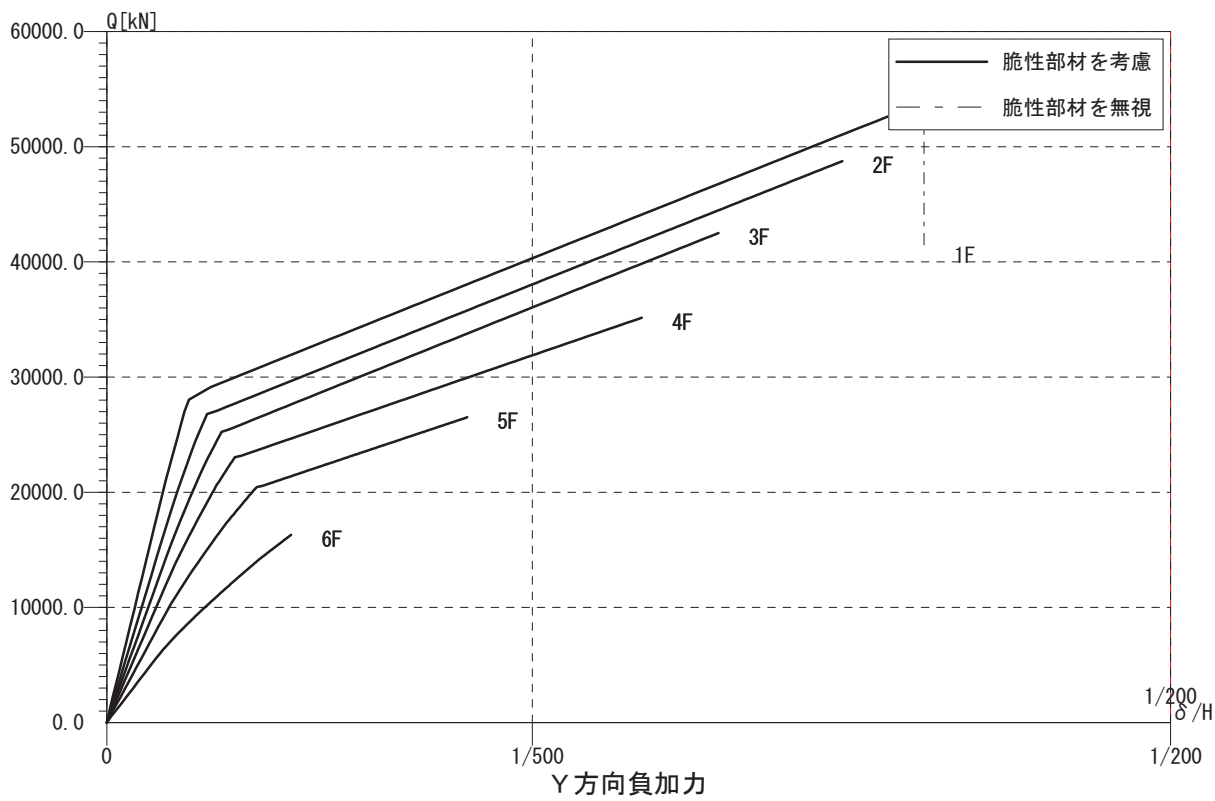
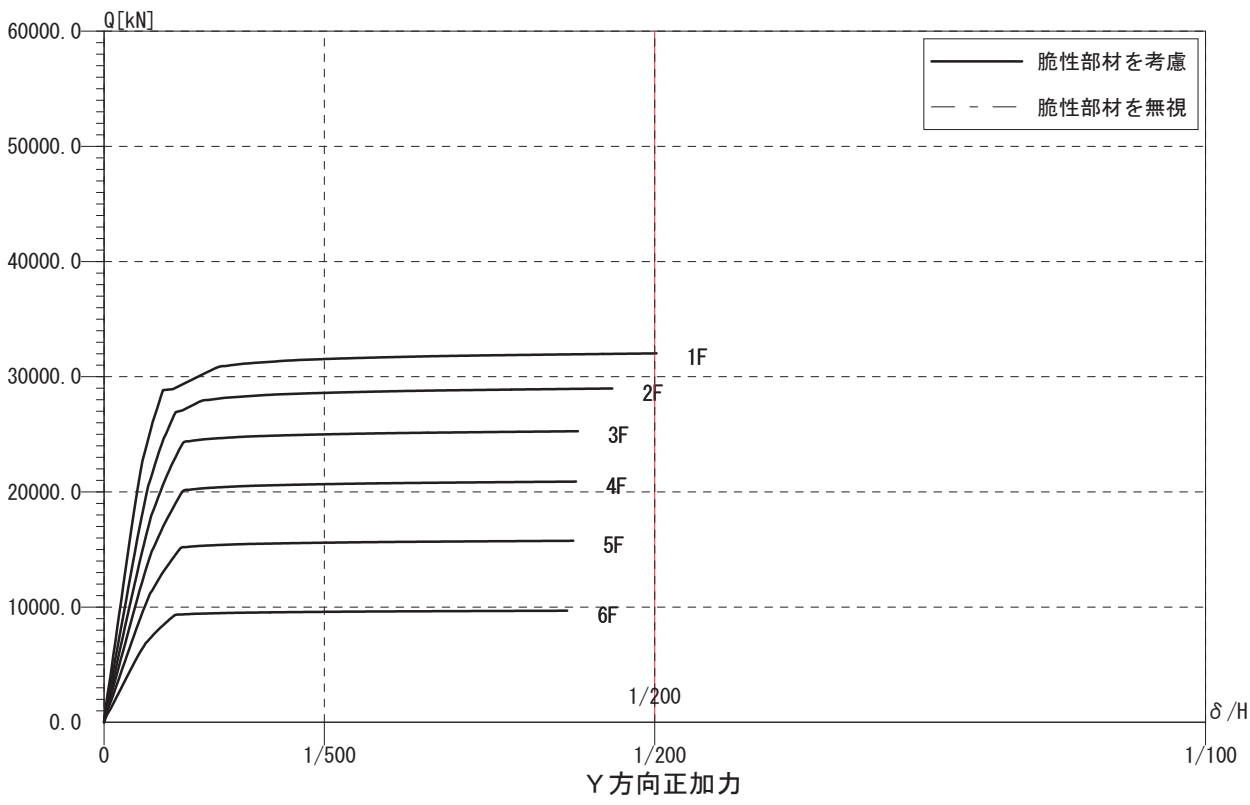


U-4 保有水平耐力計算結果

U-4.1 荷重－変位（保有耐力時）

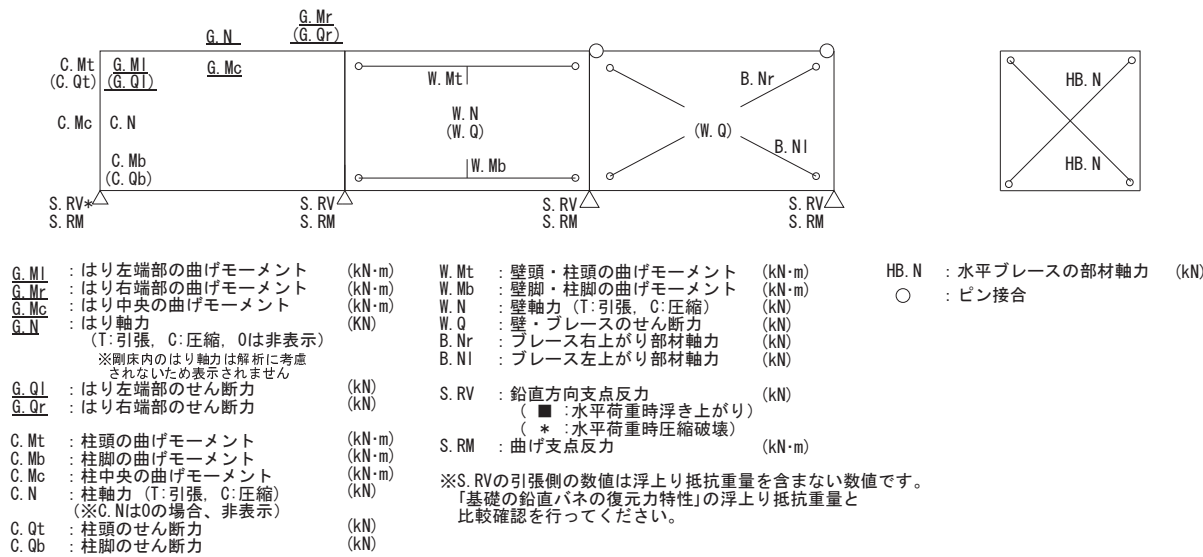
U-4.1.1 荷重－変位図（せん断力変形図）（保有耐力時）



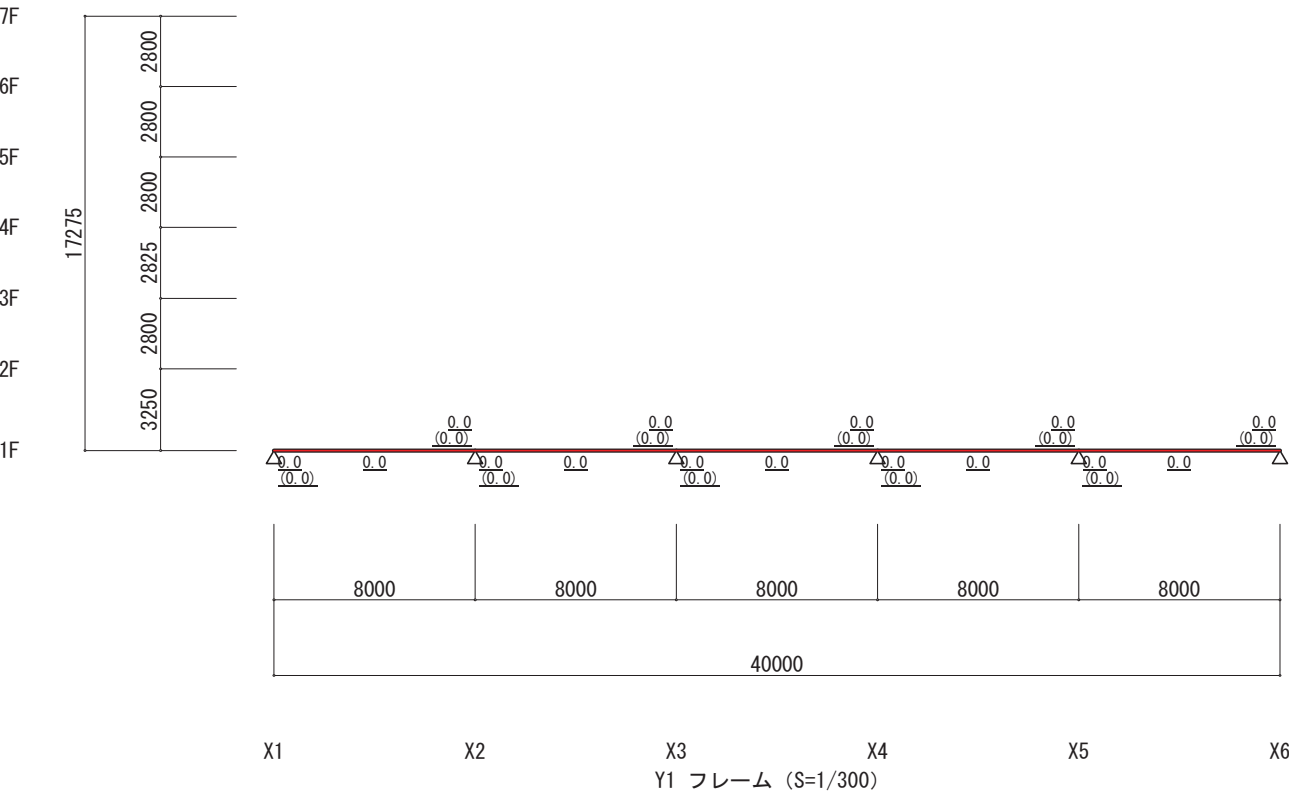


U-4.2 終局時部材応力（保有耐力時）

U-4.2.1 終局時部材応力図（水平荷重節点応力）（保有耐力時）



水平荷重時節点応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



水平荷重時節点応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

				268.4 (89.3)	266.5 (90.7)	265.3 (90.1)	261.9 (89.6)	309.5 (99.6)										
7F	17275	2800	446.0 (227.4)	446.0 (227.4)	88.8	727.6 (396.2)	459.2 (230.2)	96.4	722.4 (393.3)	455.9 (230.2)	95.3	719.9 (392.5)	454.6 (230.2)	96.4	749.0 (407.7)	487.1 (253.5)	88.8	309.5 (145.7)
6F			255.1 (157.1)	445.8 (222.9)	72.2	352.1 (176.1)	432.6 (216.3)	72.1	342.4 (171.2)	432.8 (216.4)	72.2	341.9 (171.0)	432.7 (216.3)	72.1	350.2 (175.1)	454.2 (227.1)	72.2	211.2 (105.6)
5F		2800	315.2 (199.1)	494.4 (247.2)	71.5	463.8 (231.9)	433.6 (216.8)	72.4	427.3 (213.7)	432.7 (216.4)	72.1	425.3 (212.7)	432.3 (216.2)	72.4	468.1 (234.1)	510.2 (255.1)	71.5	236.7 (118.4)
4F			253.5 (126.8)	495.7 (247.9)	72.0	412.9 (206.5)	433.2 (216.6)	72.3	381.8 (190.9)	432.7 (216.4)	72.2	381.4 (190.7)	432.5 (216.3)	72.3	417.6 (208.8)	509.8 (254.9)	72.0	191.1 (95.6)
3F		2800	108.0 (103.1)	495.5 (247.8)	71.9	240.0 (120.0)	433.3 (216.7)	72.3	203.4 (101.7)	432.7 (216.4)	72.1	208.2 (104.1)	432.5 (216.3)	72.3	263.2 (131.6)	509.9 (254.9)	71.9	60.5 (30.3)
2F			299.9 (149.9)	494.6 (247.3)	71.8	437.8 (218.9)	433.1 (216.6)	72.2	419.9 (209.9)	432.8 (216.4)	72.2	415.0 (207.5)	432.5 (216.3)	72.2	436.6 (218.3)	510.7 (255.4)	71.8	220.3 (110.2)
1F			432.0 (0.0)	420.8 (200.4)	186.6	795.7 (397.9)	579.4 (289.7)	46.5	59.6 (0.0)	738.9 (369.5)	6.7	404.9 (202.5)	660.5 (330.3)	32.0	1125.5 (562.8)	976.7 (488.4)	135.0	243.0 (0.0)

8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

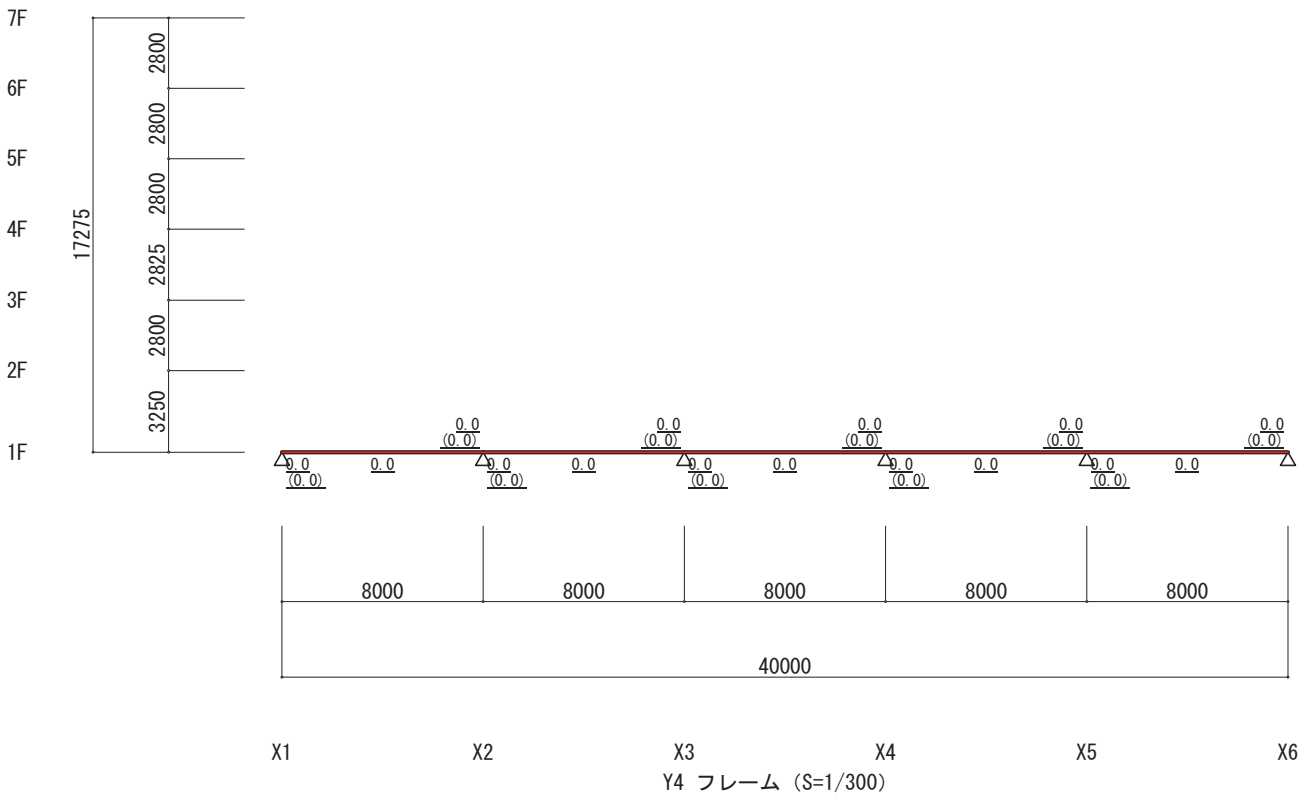
水平荷重時節点応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

				1350.4 (332.7)		1361.3 (336.0)		1360.9 (335.9)		1360.3 (335.7)		1375.7 (339.0)						
7F	17275	2800	1311.2 (472.3)	1311.2 (472.3)	19.6	2677.0 (542.3)	1326.6 (573.3)	17.4	2687.3 (573.9)	1326.0 (573.9)	17.5	2686.5 (573.9)	1325.6 (573.9)	17.4	2696.8 (573.9)	1336.5 (570.7)	19.6	1375.7 (570.7)
6F		2800	1306.9 (656.3)	1318.1 (659.1)	19.7	3754.0 (1466.7)	1324.8 (659.1)	18.8	3767.4 (1466.7)	1324.7 (659.1)	18.8	3780.4 (1466.7)	1324.6 (659.1)	18.8	3790.3 (1466.7)	1329.4 (659.1)	19.7	2255.6 (724.8)
5F		2800	1180.9 (768.5)	1715.2 (768.5)	0.2	3422.7 (1894.7)	1724.1 (768.5)	1.1	3455.0 (1894.7)	1723.9 (768.5)	1.1	3475.3 (1894.7)	1723.7 (768.5)	1.1	3492.9 (1894.7)	1730.1 (768.5)	0.2	1956.6 (724.8)
4F		2825	744.6 (1039.4)	1715.5 (744.6)	0.1	1806.4 (2249.1)	1724.1 (744.6)	1.1	1801.2 (2249.1)	1723.9 (744.6)	1.1	1799.4 (2249.1)	1723.8 (744.6)	1.1	1807.1 (2249.1)	1730.0 (744.6)	0.1	860.9 (2249.1)
3F		2800	223.6 (157.6)	2412.5 (157.6)	14.2	134.4 (2630.4)	2297.4 (134.4)	25.2	34.0 (2630.4)	2297.0 (134.4)	25.1	8.1 (2630.4)	2296.7 (134.4)	25.2	68.0 (2630.4)	2435.3 (157.6)	14.2	381.0 (2630.4)
2F		3250	1574.0 (1437.7)	2603.4 (1574.0)	134.7	1860.7 (2507.5)	2497.0 (1860.7)	134.0	2190.5 (2507.5)	2496.8 (2507.5)	134.0	2266.7 (2506.8)	2496.7 (2506.8)	134.0	2143.0 (2506.8)	2628.8 (2506.8)	134.7	603.5 (2506.8)
1F			5502.4 (0.0)	6246.4 (1399.8)	647.1	401.0 (0.0)	5057.8 (1218.1)	185.2	172.6 (0.0)	5522.8 (1305.9)	299.1	451.1 (0.0)	489.1 (1286.9)	341.3	732.3 (0.0)	585.1 (1436.6)	108.6	4892.5 (0.0)

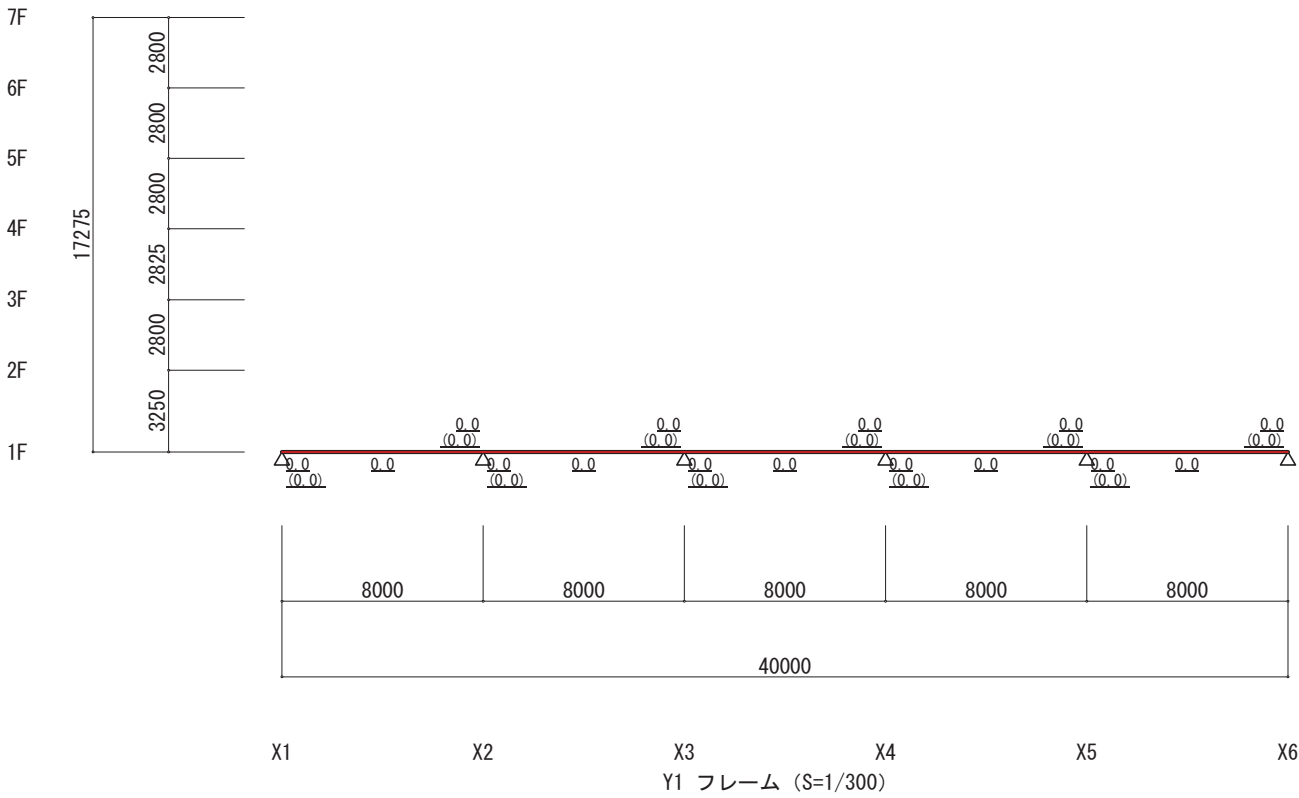
8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

水平荷重時節点応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



水平荷重時節点応力（X方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



水平荷重時節点応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

				487.1 (99.6)			454.6 (89.6)			455.9 (90.1)			459.2 (90.7)			446.0 (89.3)		
7F	17275	2800	309.5 (146.5)	88.8 (98.5)	749.0 (407.7)	261.9 (489.6)	96.4 (392.5)	719.9 (392.5)	265.3 (392.5)	95.3 (392.5)	722.4 (392.5)	266.5 (392.5)	96.4 (392.5)	727.6 (392.5)	268.4 (392.5)	88.8 (392.5)	446.0 (221.4)	440.36 (227.4)
6F			211.2 (122.0)	72.2 (95.5)	350.2 (242.8)	288.3 (242.8)	72.1 (90.2)	341.9 (224.6)	288.3 (224.6)	72.2 (90.2)	342.4 (224.6)	288.4 (224.6)	72.1 (90.2)	352.1 (240.5)	301.3 (193.4)	72.2 (90.2)	255.1 (156.1)	249.47 (155.1)
5F			236.7 (143.0)	71.5 (147.0)	468.1 (302.9)	287.5 (302.9)	72.4 (109.5)	425.3 (273.1)	288.4 (273.1)	72.1 (90.1)	427.3 (273.1)	288.8 (273.1)	72.4 (90.1)	463.8 (298.5)	351.5 (195.7)	71.5 (105.7)	315.2 (199.1)	262.36 (199.1)
4F			191.1 (178.9)	72.0 (109.5)	417.6 (334.1)	287.9 (334.1)	72.3 (109.5)	381.4 (316.5)	288.4 (316.5)	72.2 (90.1)	381.8 (316.5)	288.7 (316.5)	72.3 (90.1)	412.9 (338.1)	351.8 (195.8)	72.0 (105.7)	253.5 (226.9)	104.36 (226.9)
3F			60.5 (74.0)	71.9 (109.5)	263.2 (223.3)	287.8 (223.3)	72.3 (109.5)	208.2 (183.6)	288.4 (183.6)	72.1 (90.1)	203.4 (180.3)	288.7 (180.3)	72.3 (90.1)	240.0 (208.4)	351.7 (195.8)	71.9 (105.7)	108.0 (108.1)	244.76 (108.1)
2F			220.3 (389.9)	71.8 (109.5)	436.6 (556.9)	288.0 (490.1)	72.2 (90.1)	415.0 (554.1)	288.4 (554.1)	72.2 (90.1)	419.9 (563.4)	288.7 (563.4)	72.2 (90.1)	437.8 (570.1)	351.0 (105.7)	71.8 (105.7)	299.9 (464.2)	1014.76 (464.2)
1F			243.0 (0.0)	1046.8 (227.9)	135.0 (0.0)	1125.5 (596.6)	32.0 (157.1)	404.9 (0.0)	725.4 (183.0)	6.7 (0.0)	59.6 (156.5)	672.3 (156.5)	46.5 (0.0)	795.8 (255.6)	935.7 (255.6)	186.6 (0.0)	432.0 (0.0)	

8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/300)

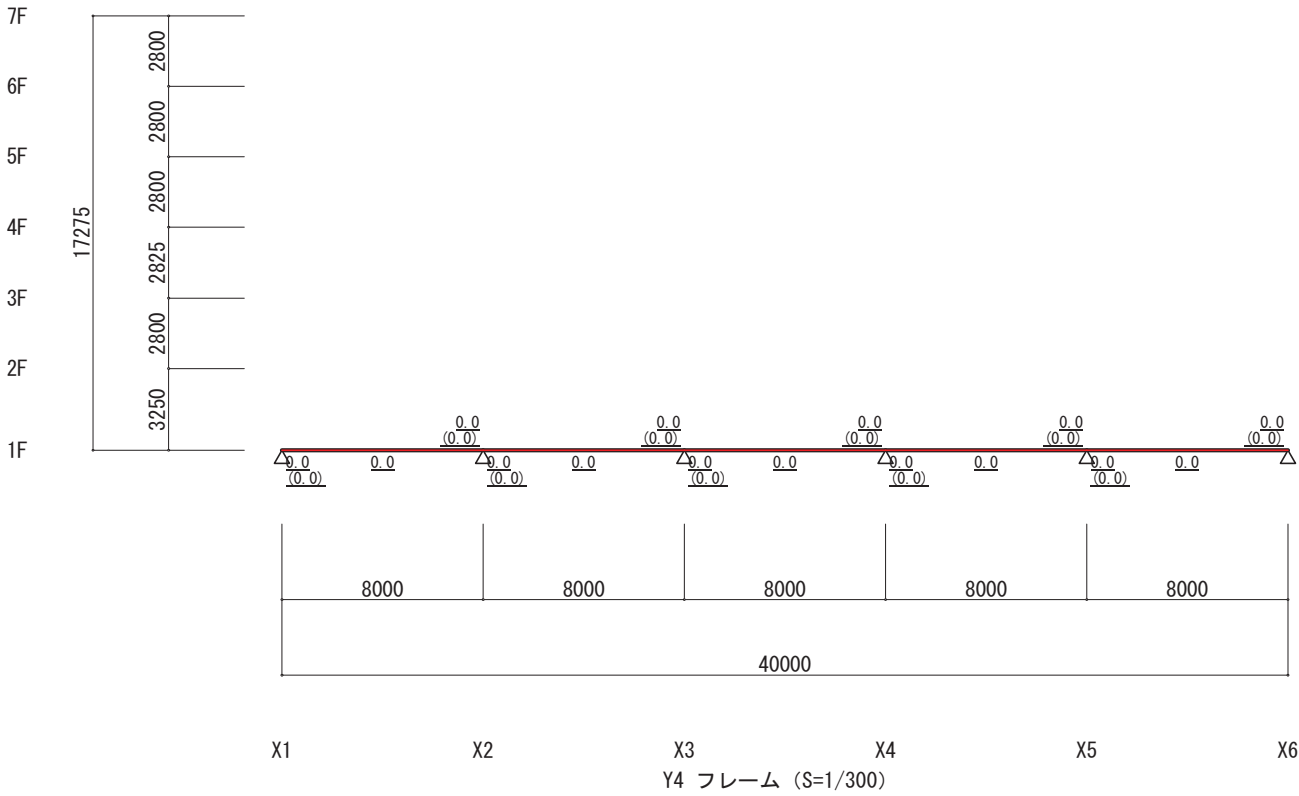
水平荷重時節点応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					</
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	----

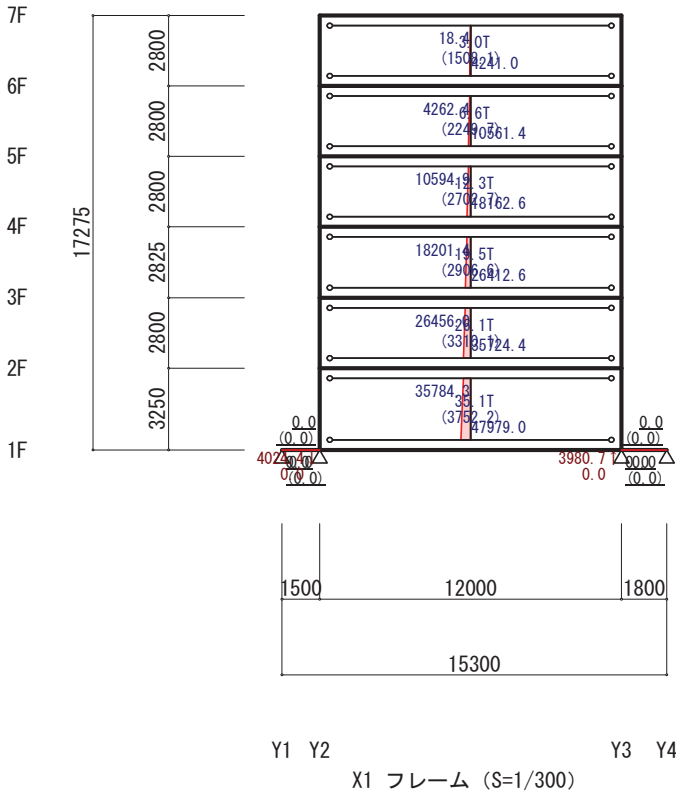
8000	8000	8000	8000	8000
40000				

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

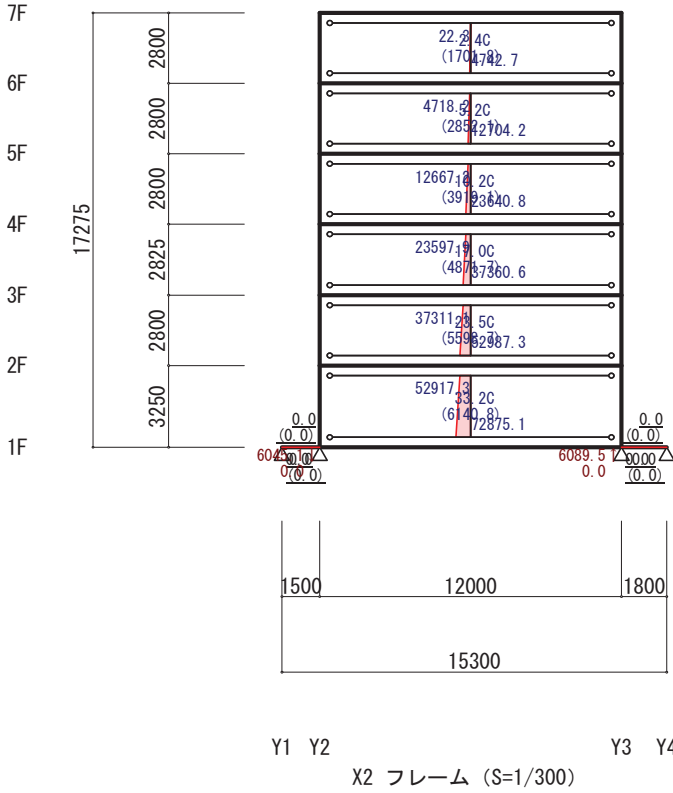
水平荷重時節点応力（X方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



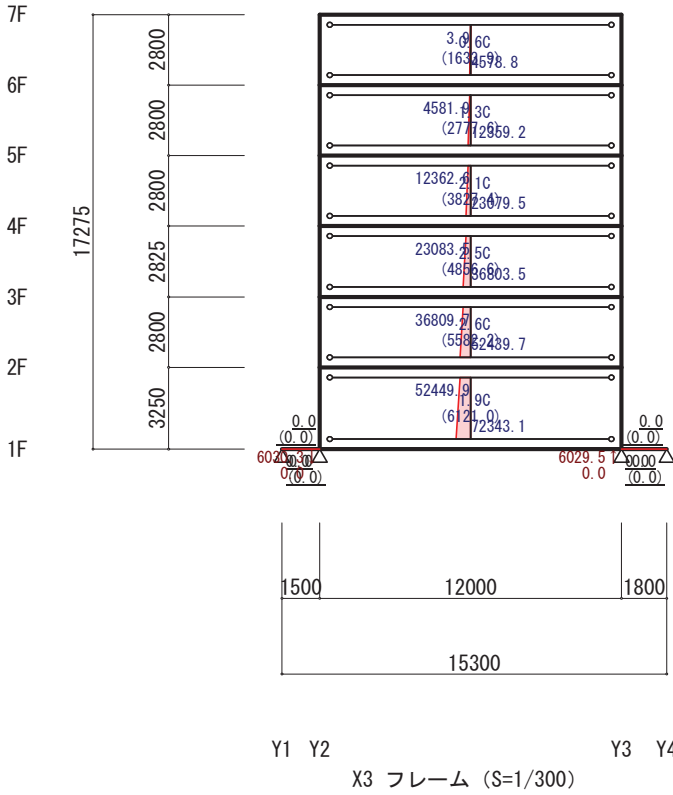
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



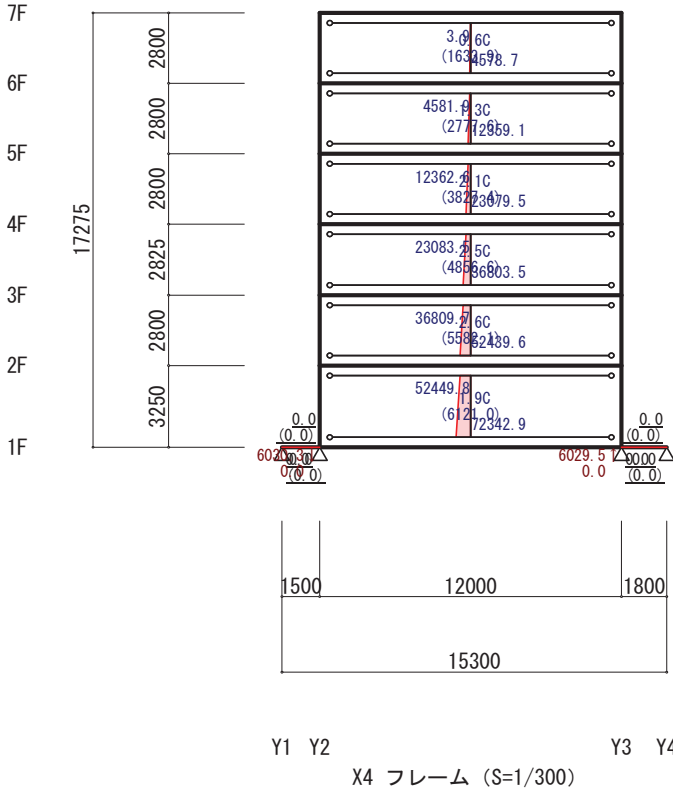
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



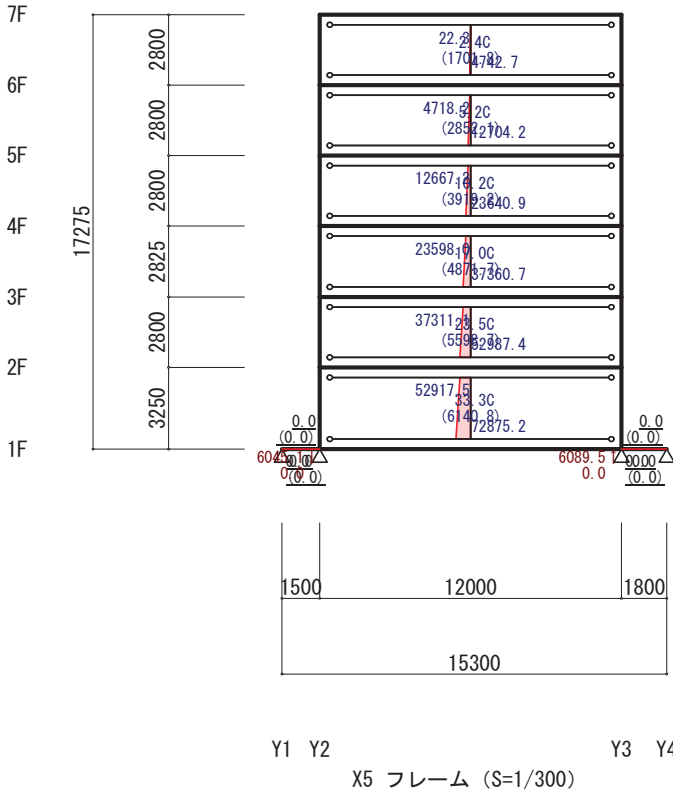
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



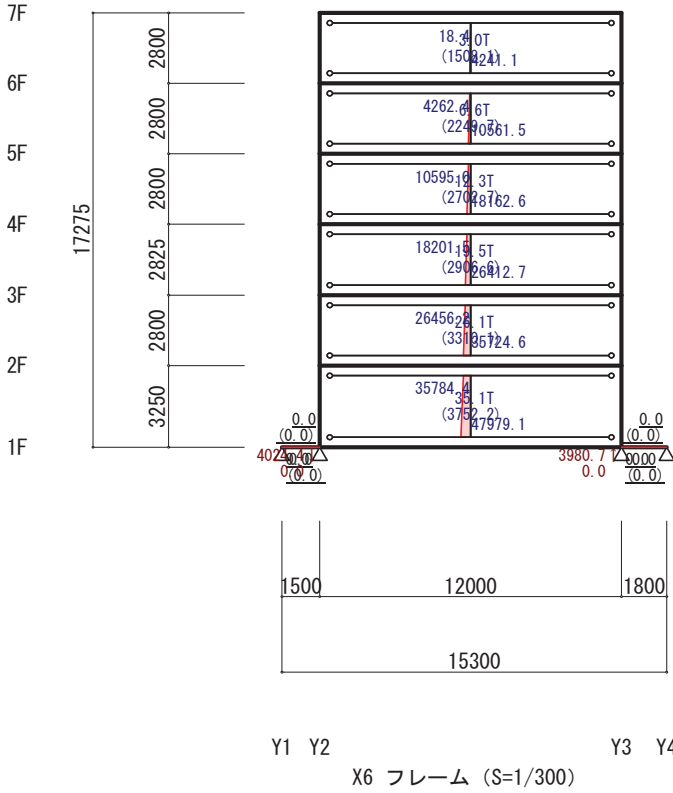
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



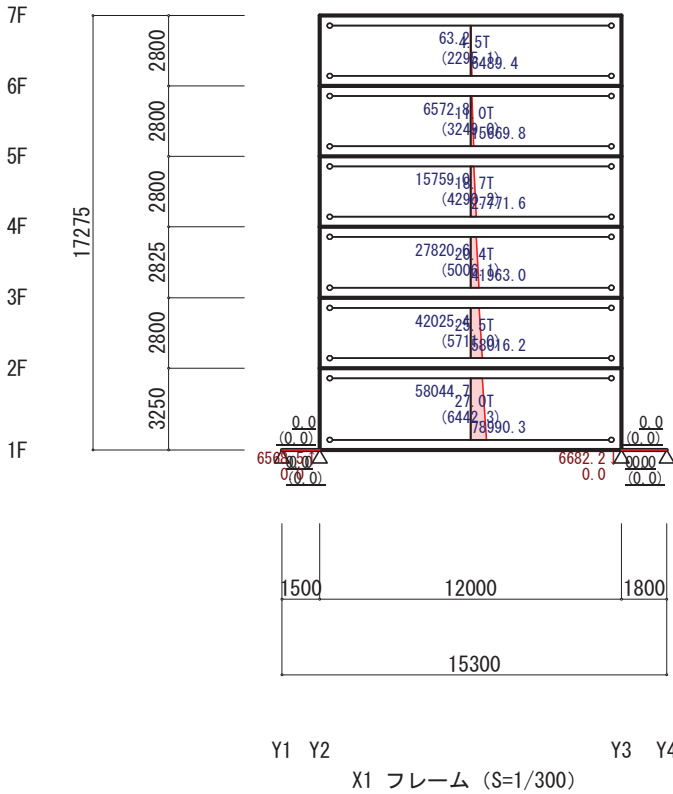
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



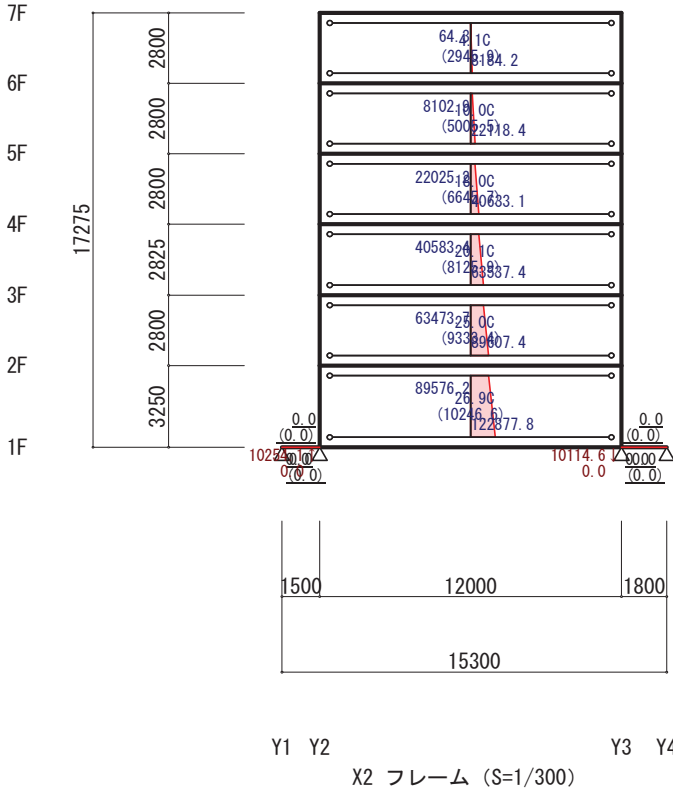
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



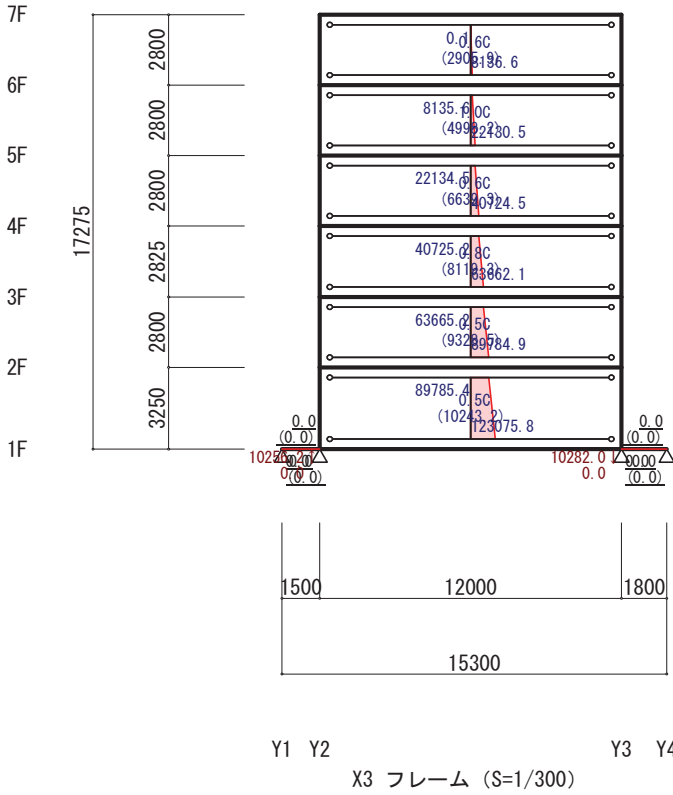
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



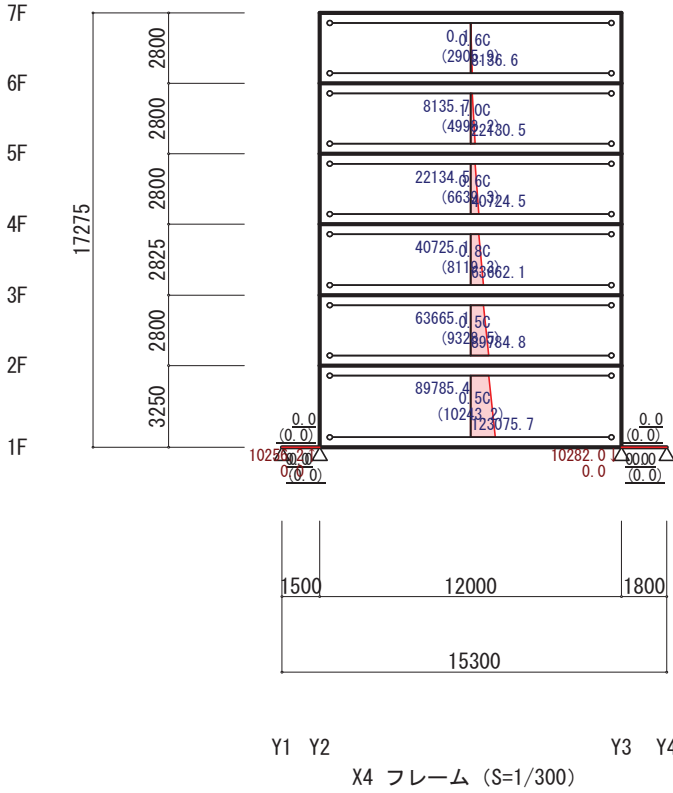
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



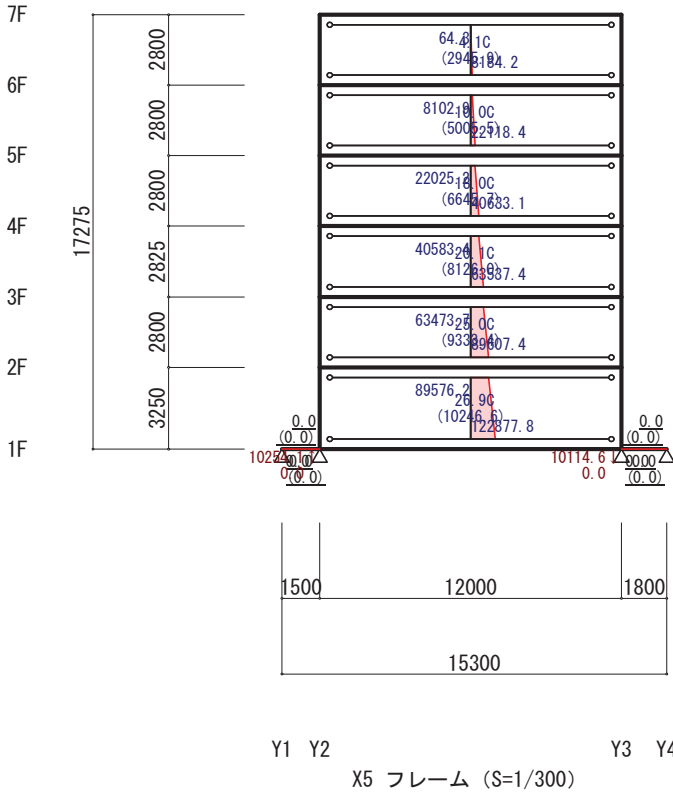
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



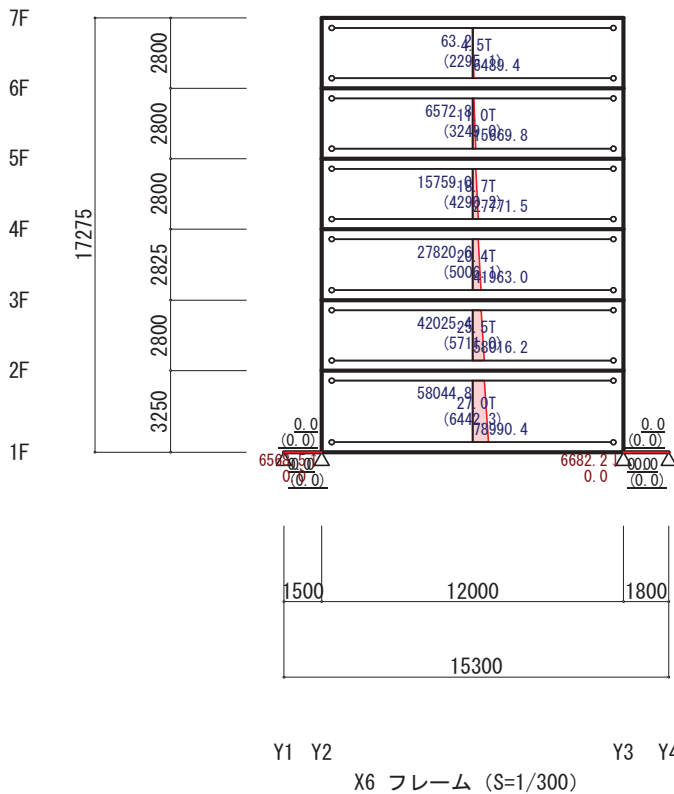
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



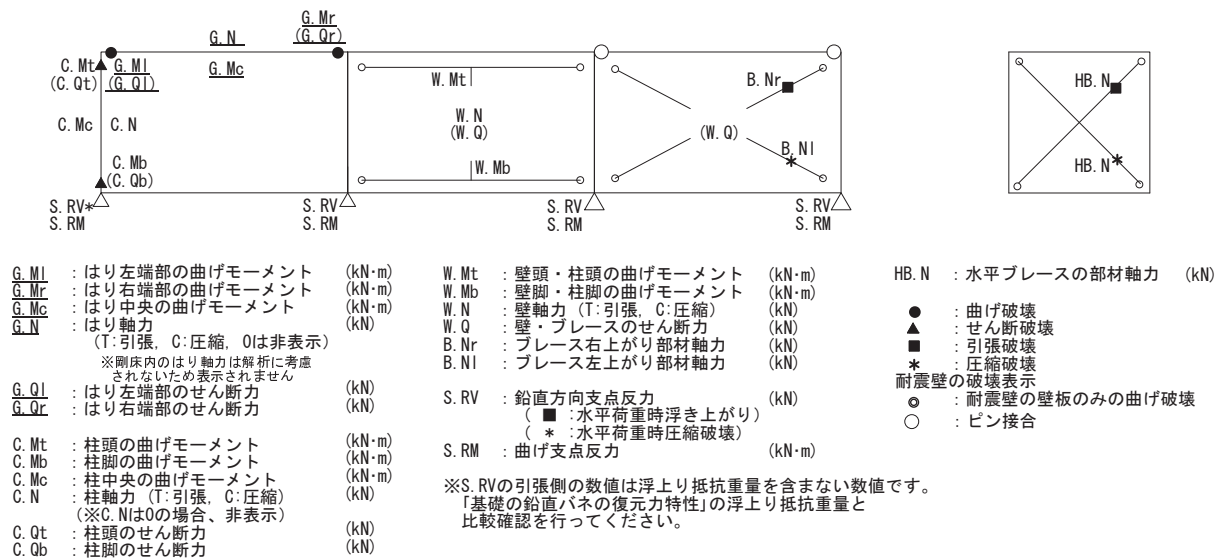
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



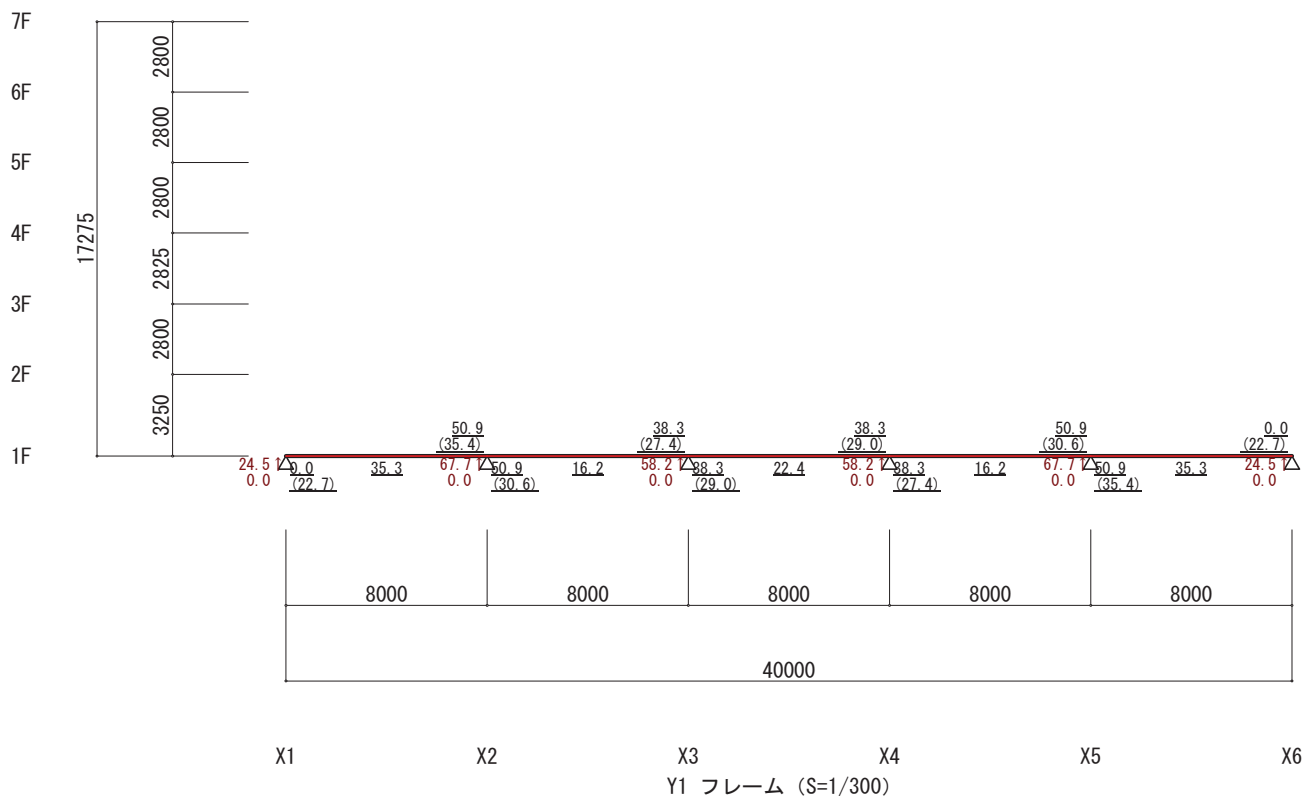
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



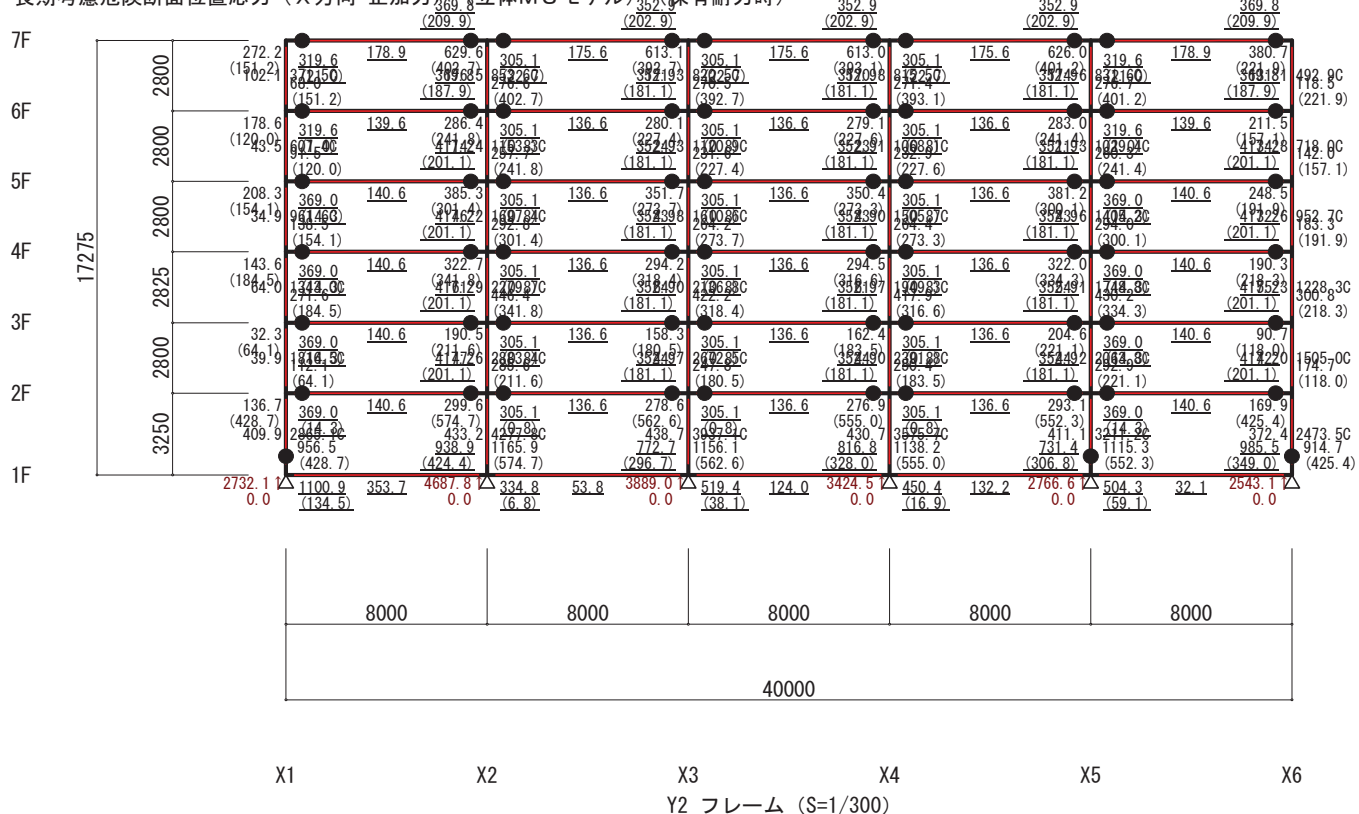
U-4. 2. 2 終局時部材応力図（長期考慮危険断面位置）（保有耐力時）



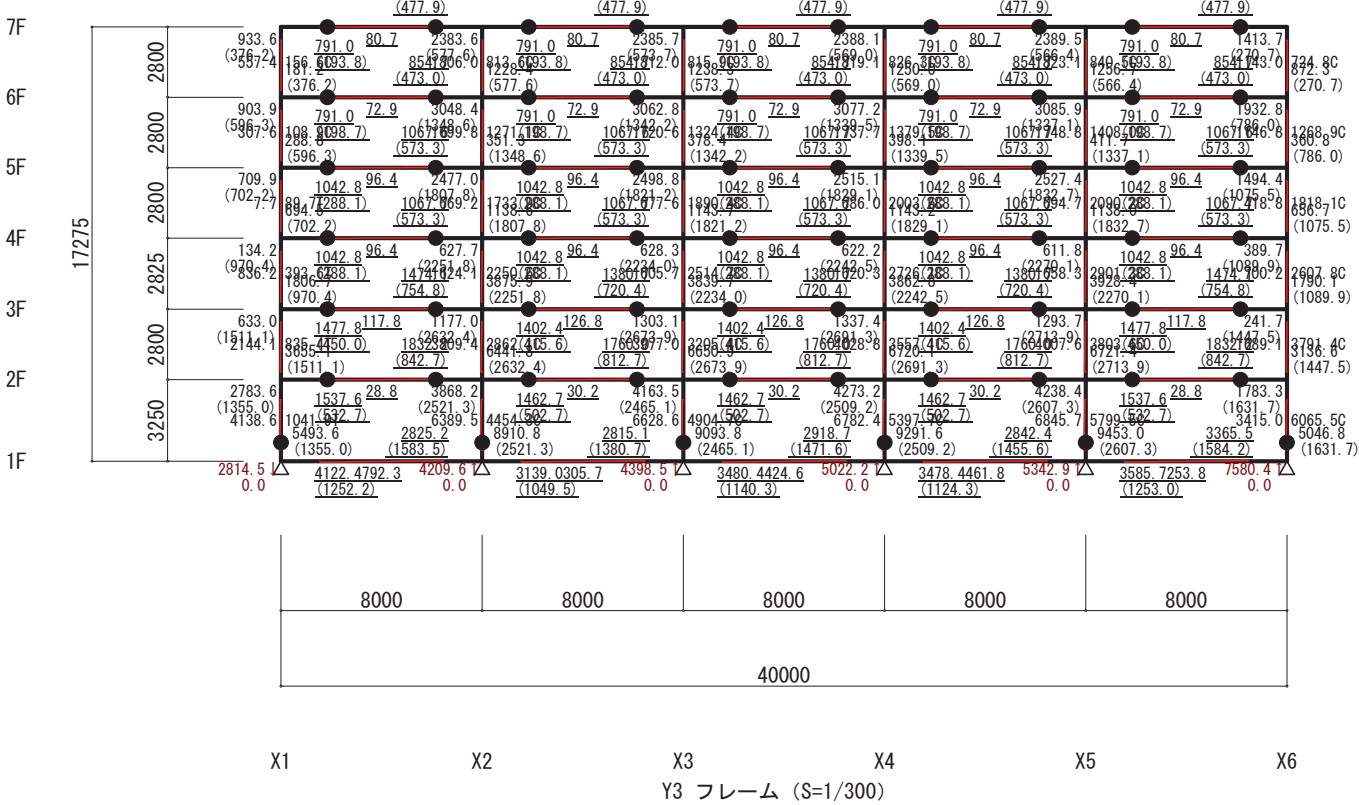
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



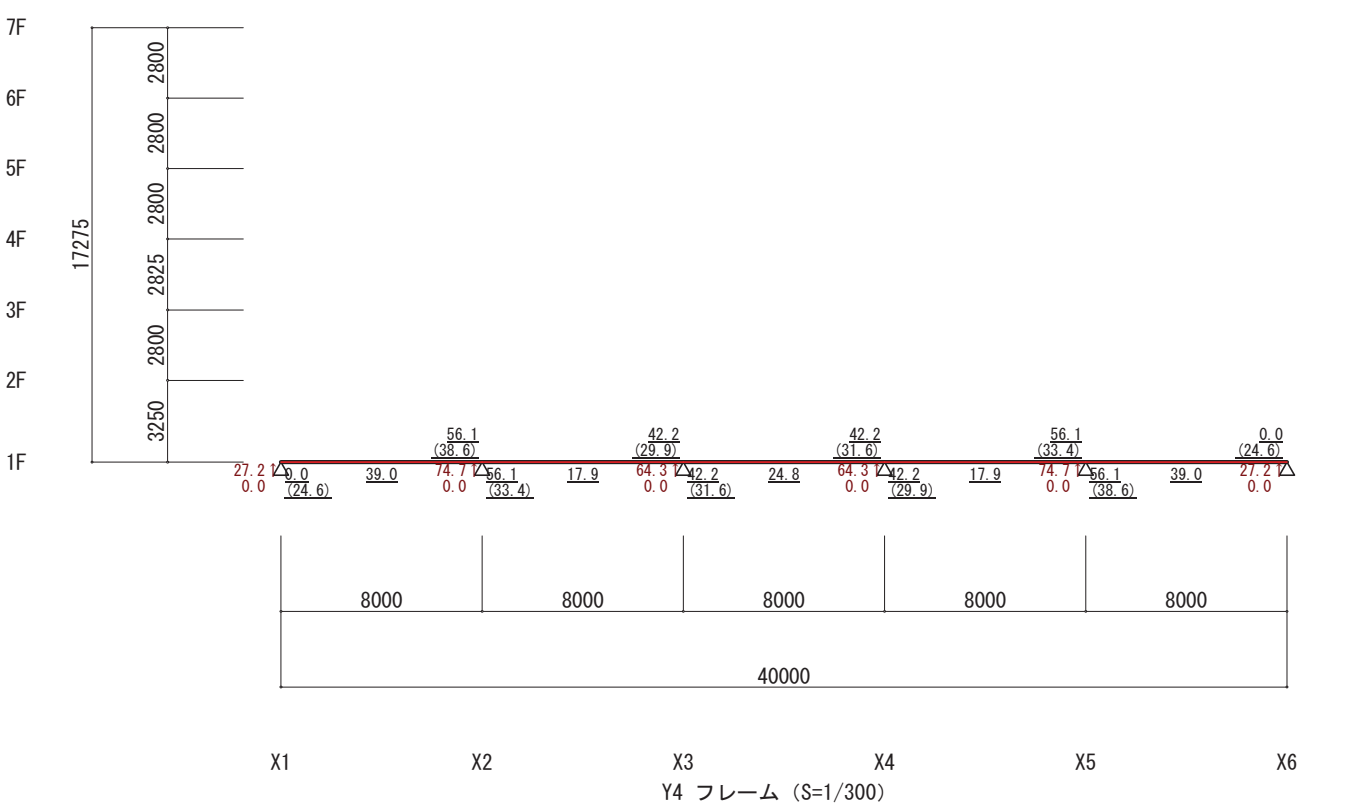
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



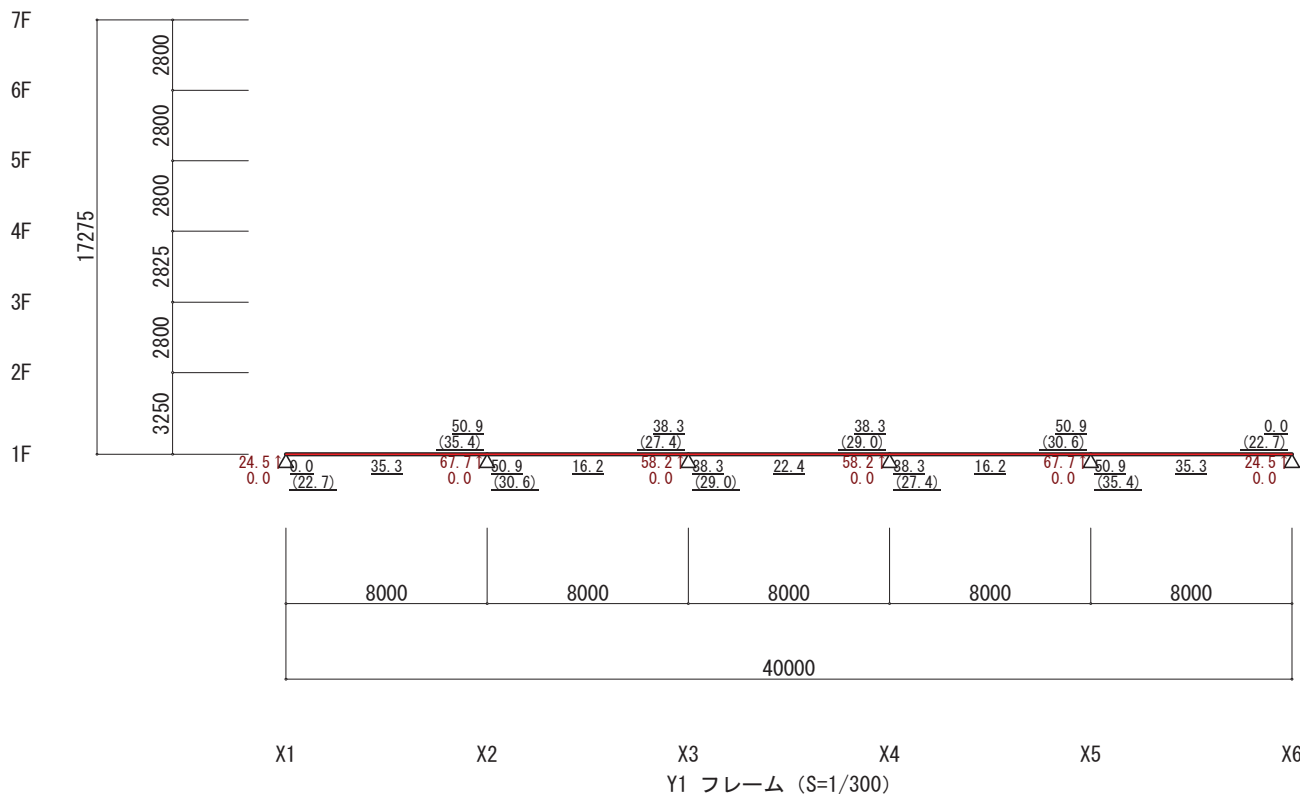
長期考慮危険断面位置応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



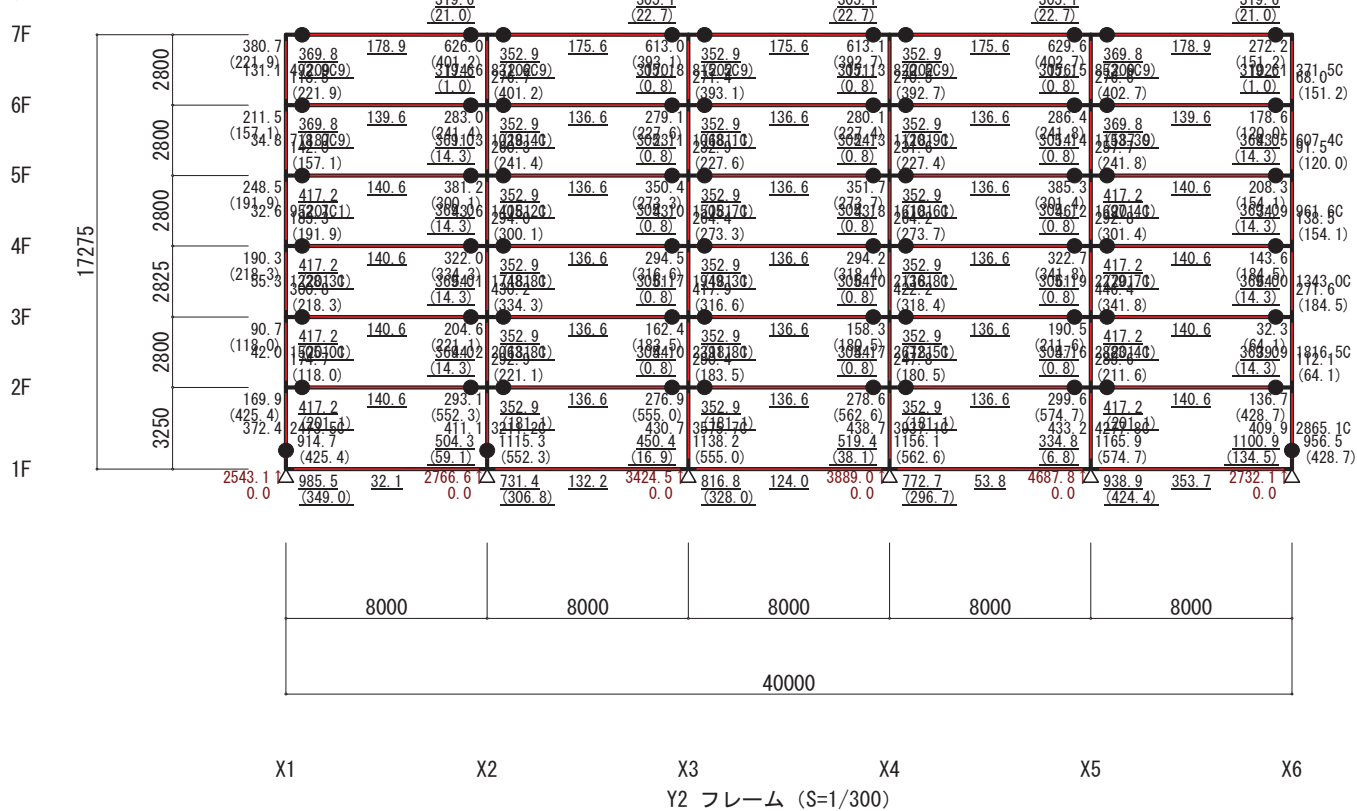
長期考慮危険断面位置応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



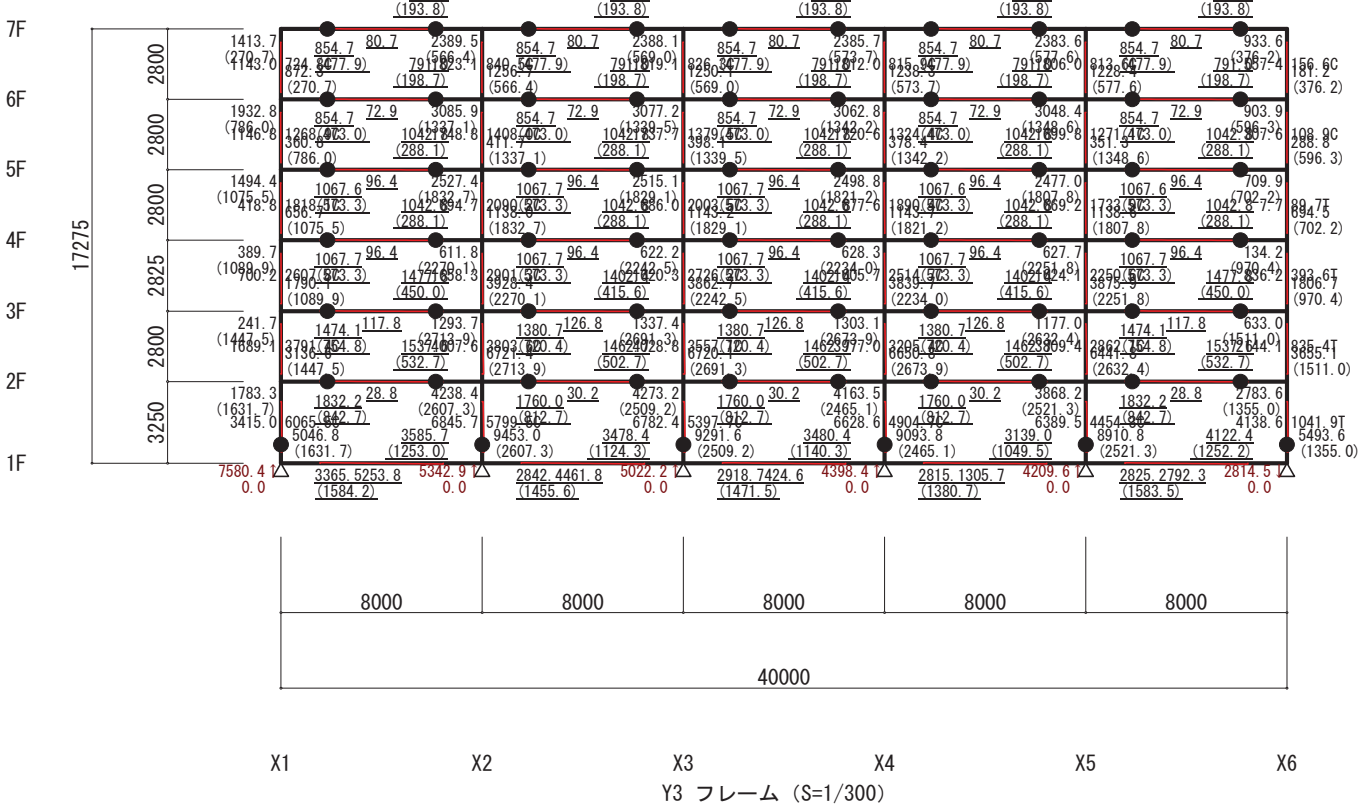
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



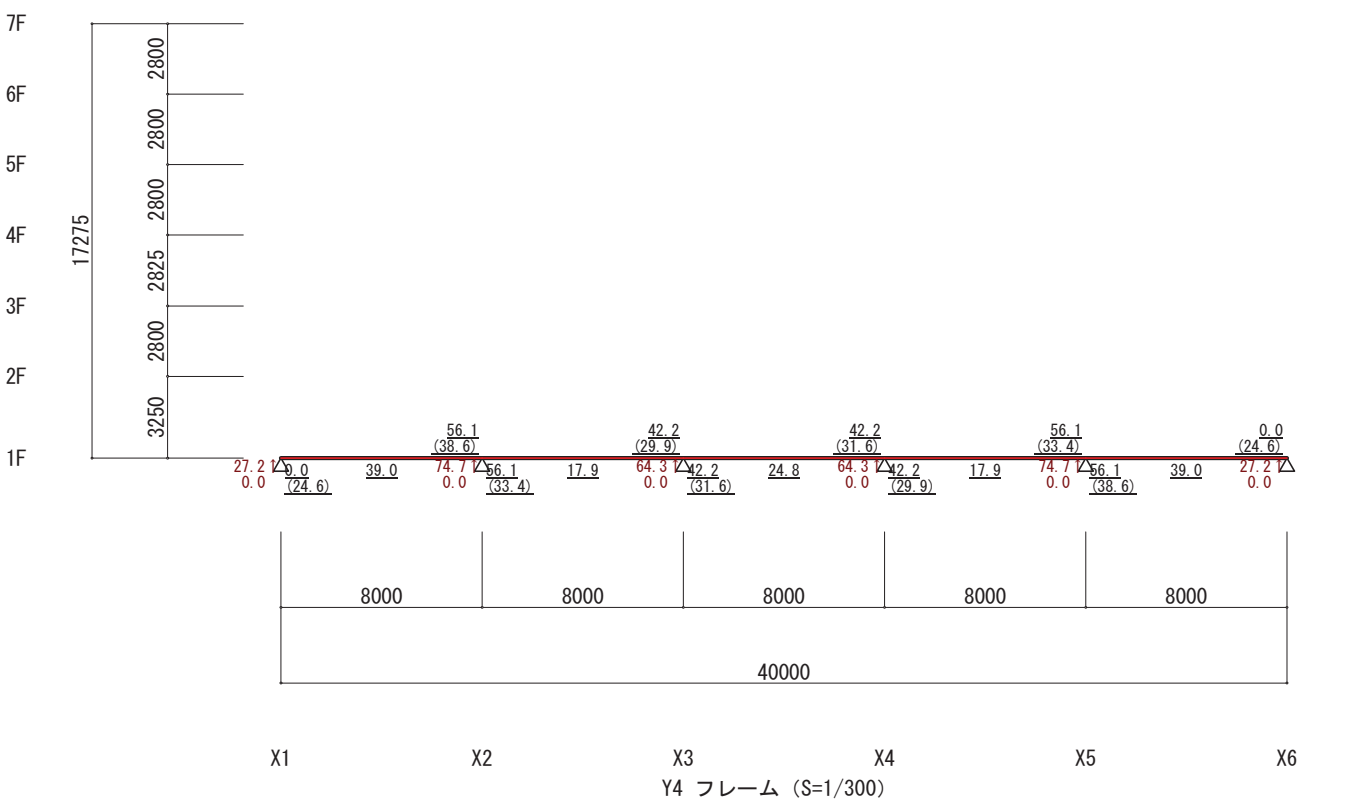
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



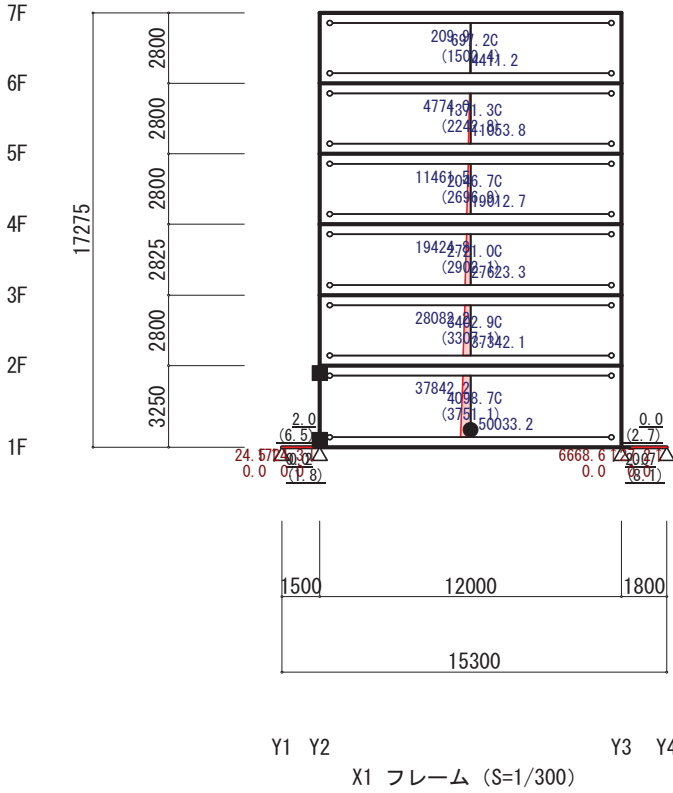
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



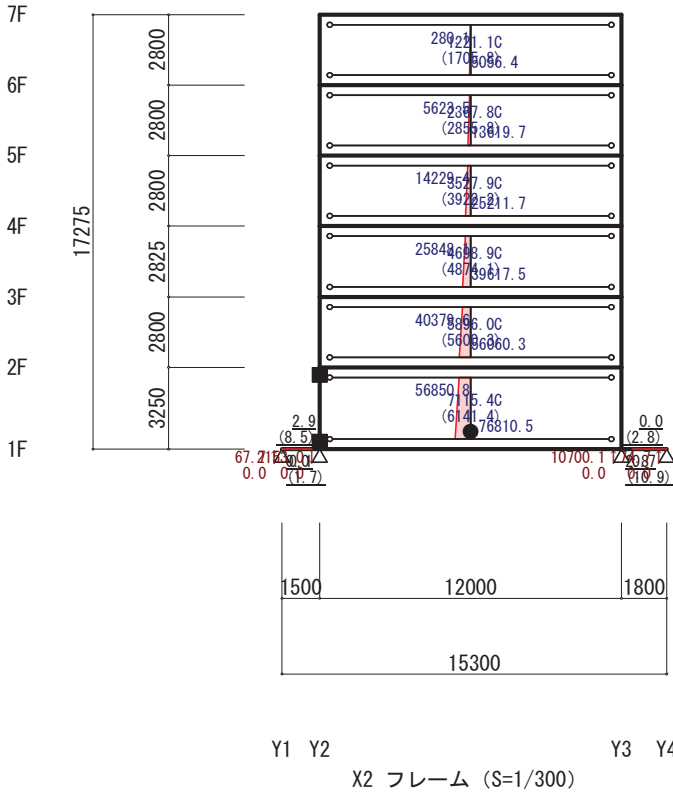
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



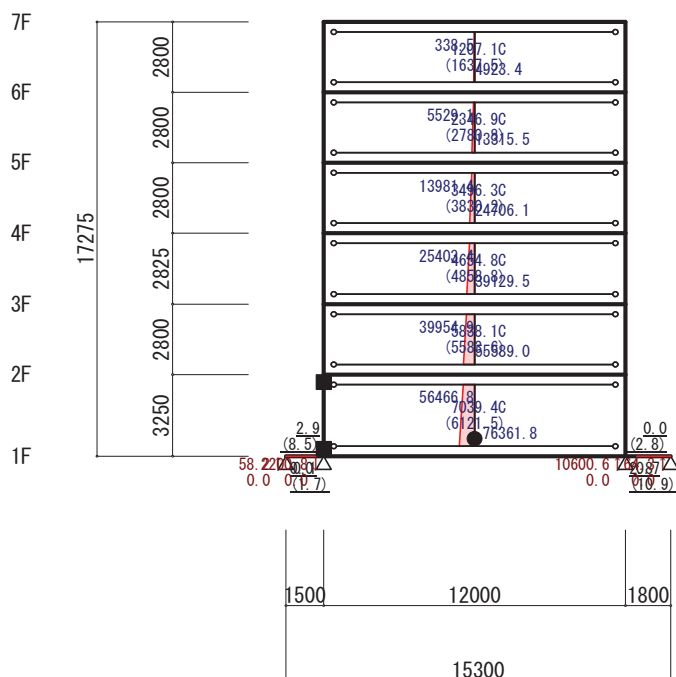
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



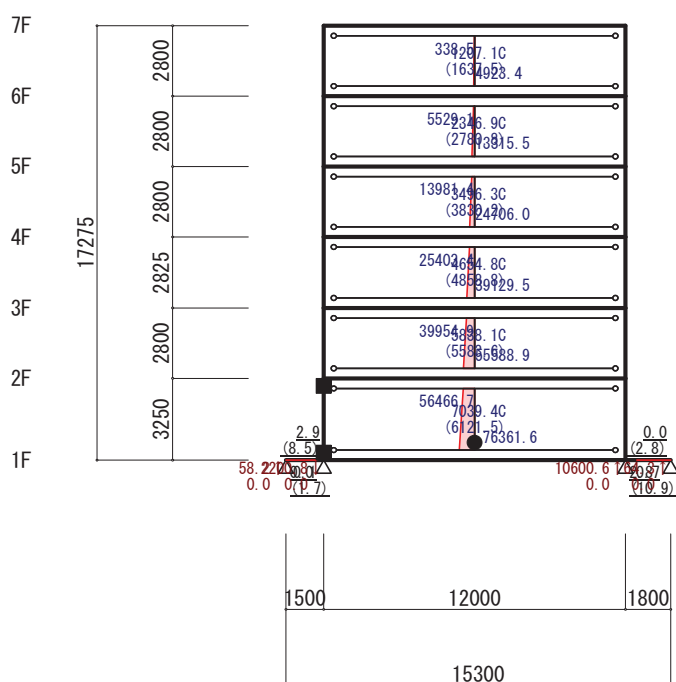
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



Y1 Y2 Y3 Y4

X3 フレーム (S=1/300)

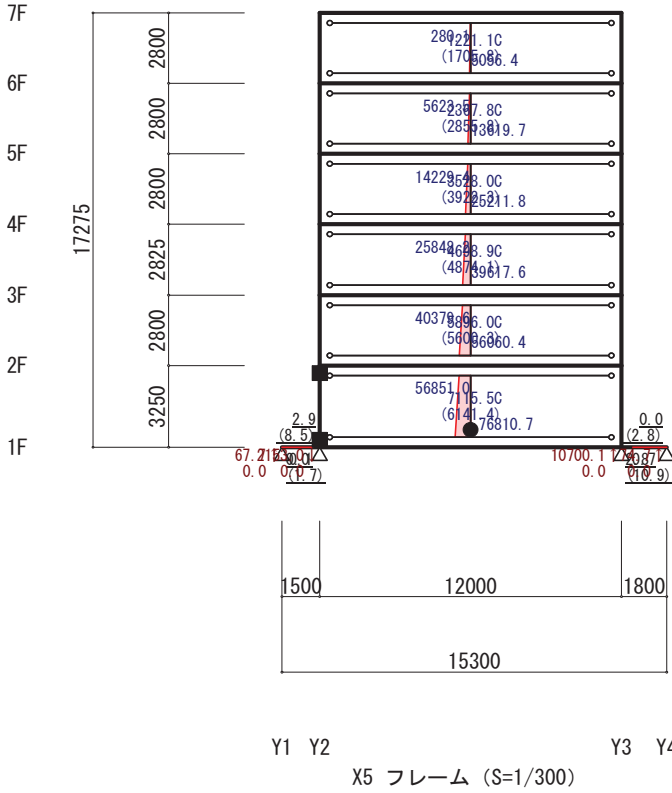
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



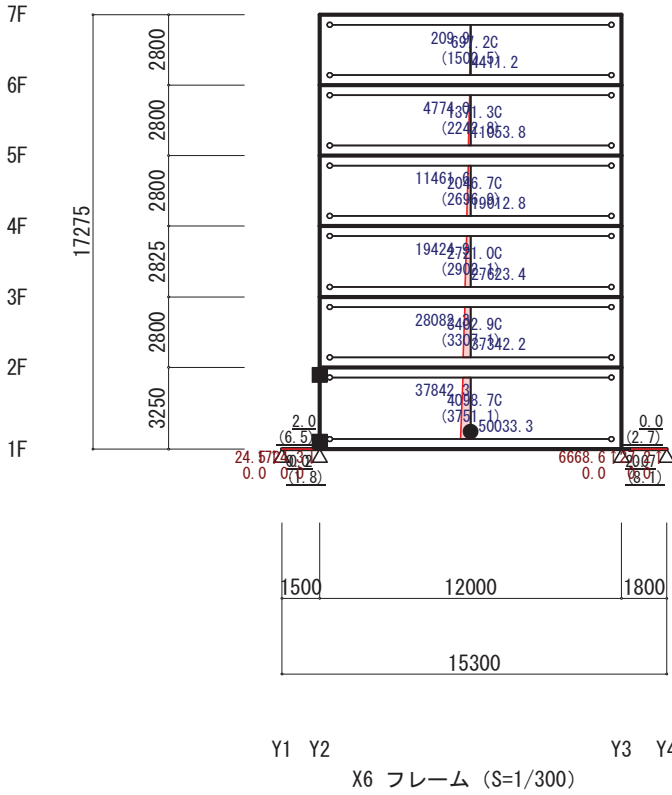
Y1 Y2 Y3 Y4

X4 フレーム (S=1/300)

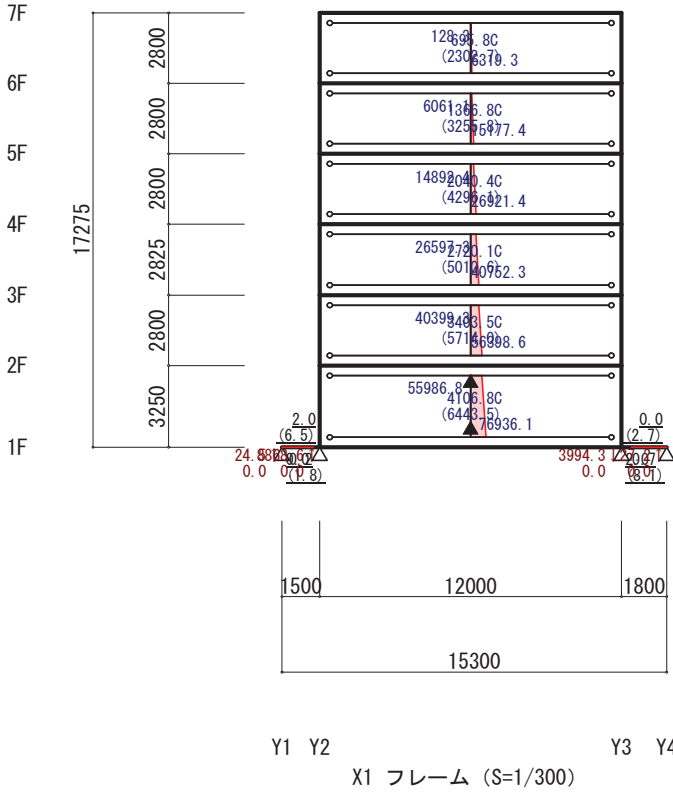
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



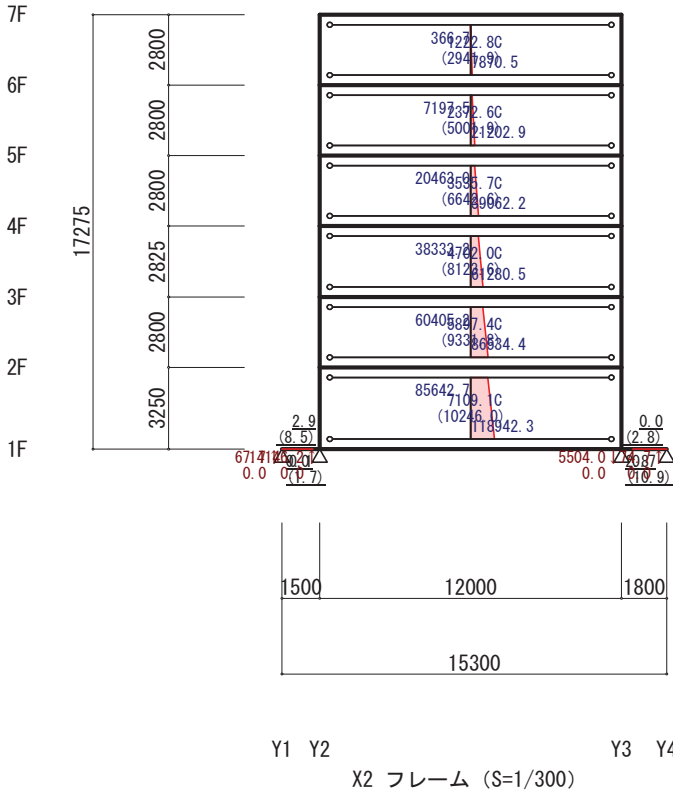
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



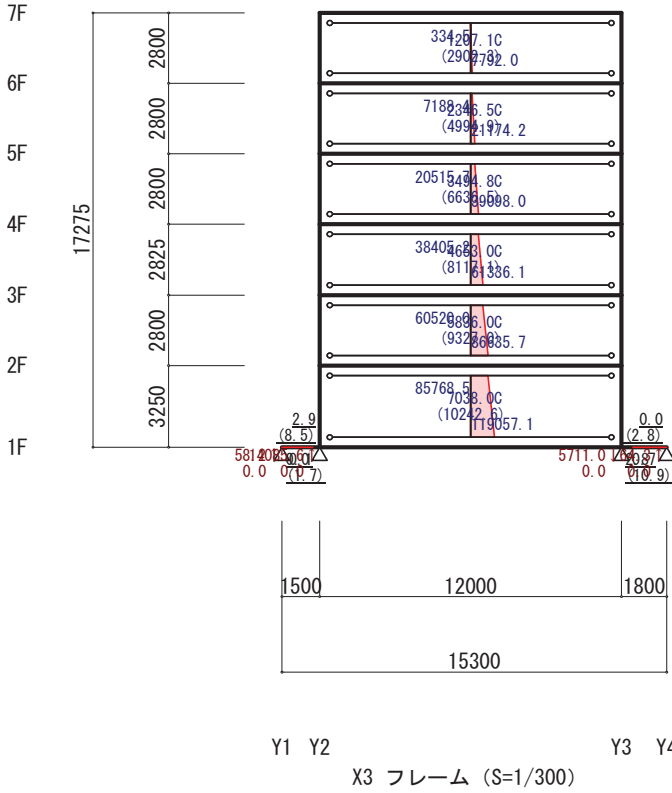
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



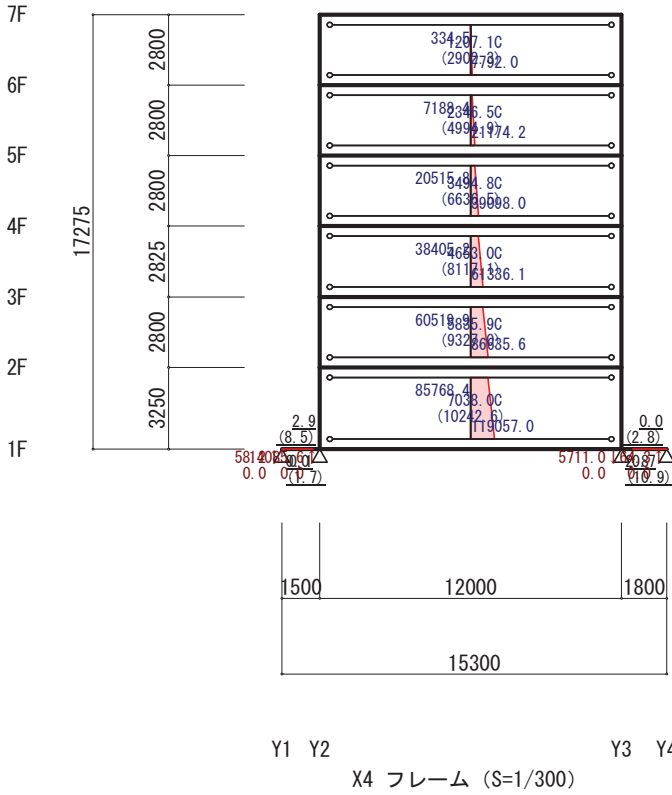
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



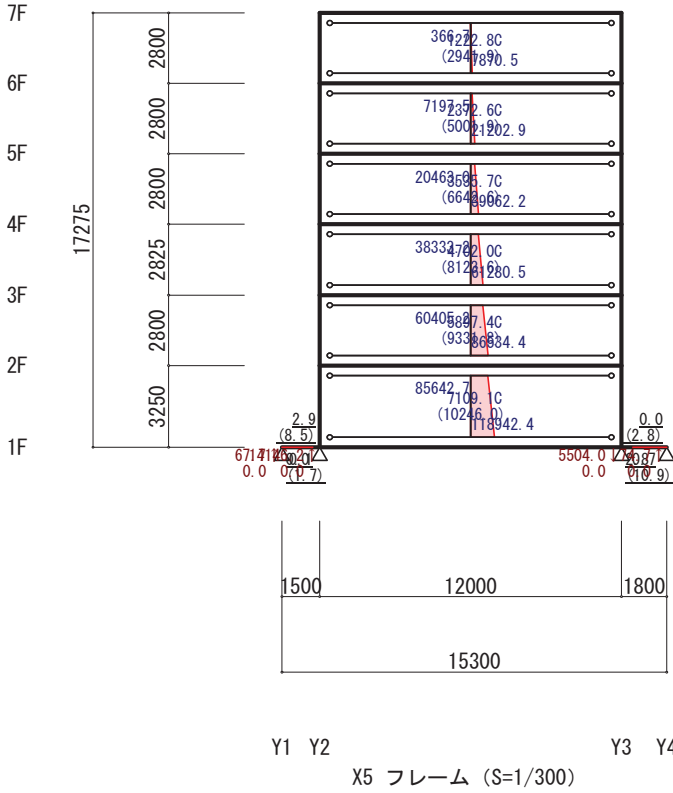
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



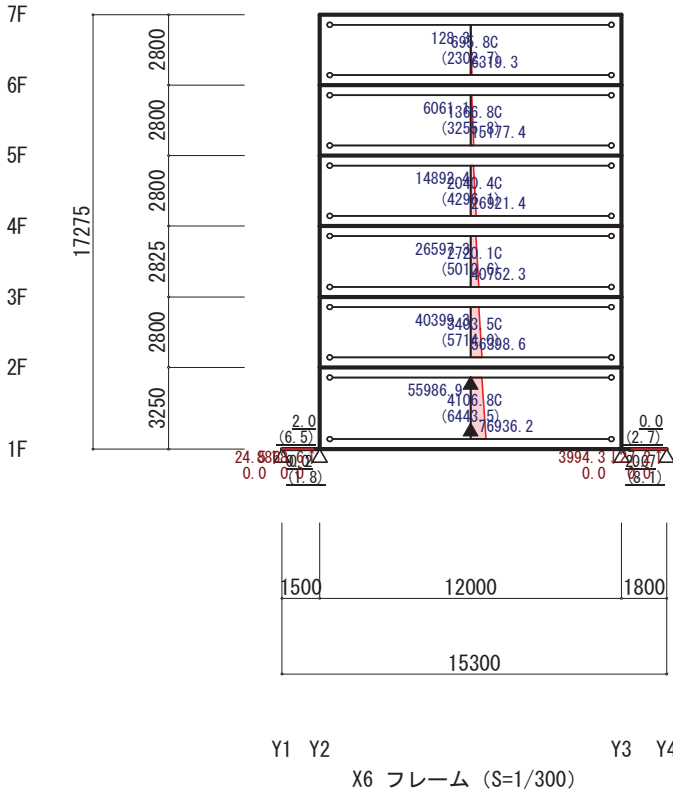
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



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）

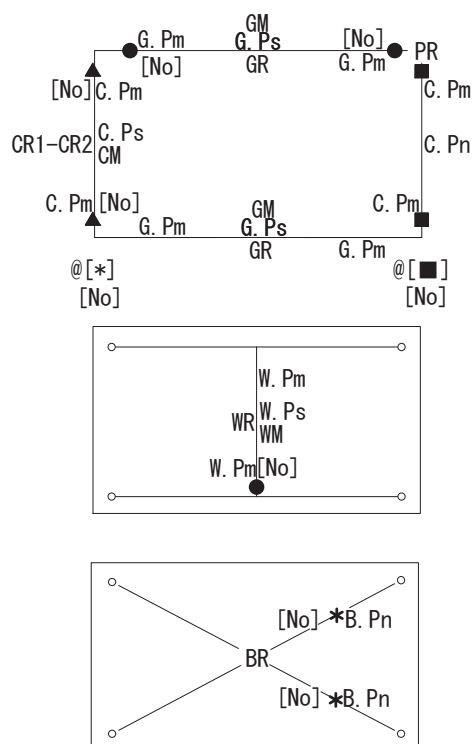


長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



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

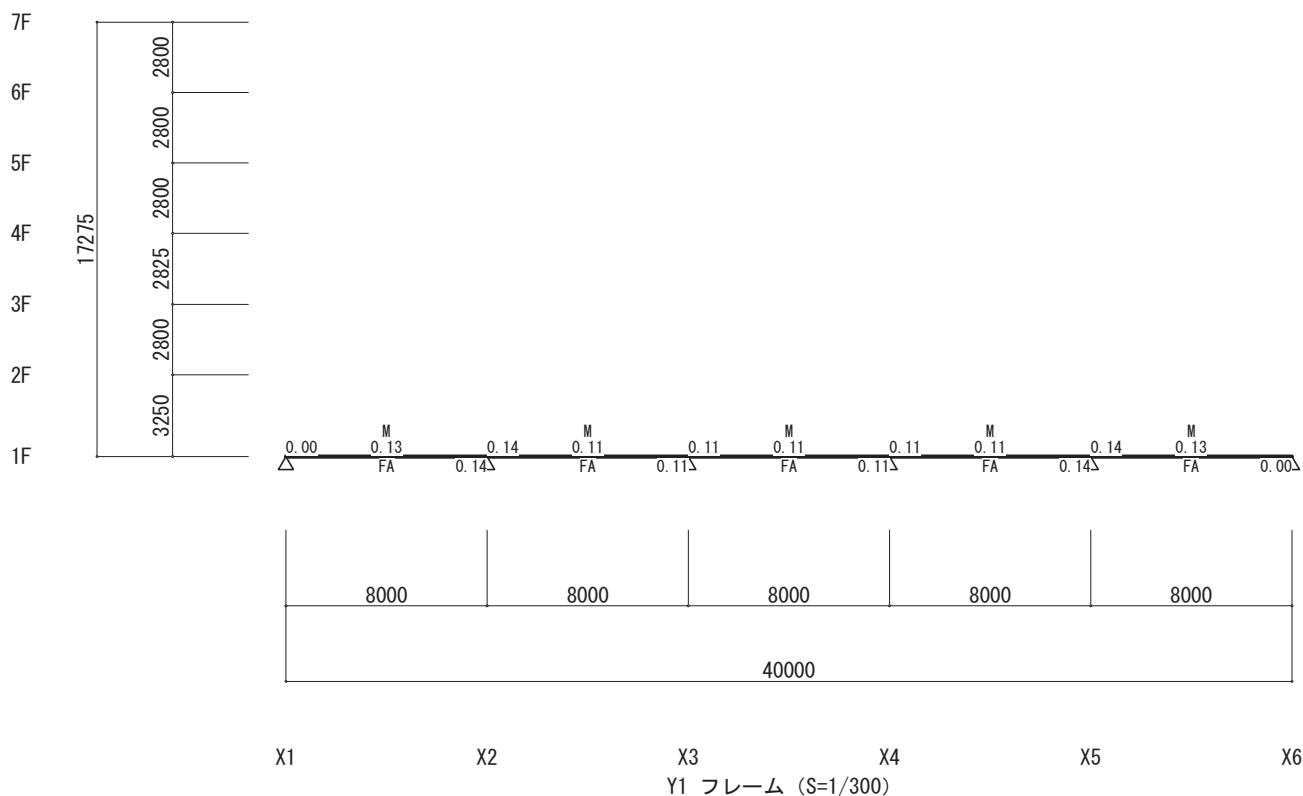
- @ : 基礎鉛直バネ
- [*] : 浮上り判定、■ : 浮上り、* : 圧壊
- [No] : 崩壊荷重ステップ数

- G. Pm : 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 : 柱曲げ崩壊塑性化率
- C. Ps : 柱せん断崩壊塑性化率
- C. Pn : 柱引張崩壊塑性化率 (T : 引張、C : 圧縮)
- W. Pm : 壁曲げ崩壊塑性化率
- W. Ps : 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)

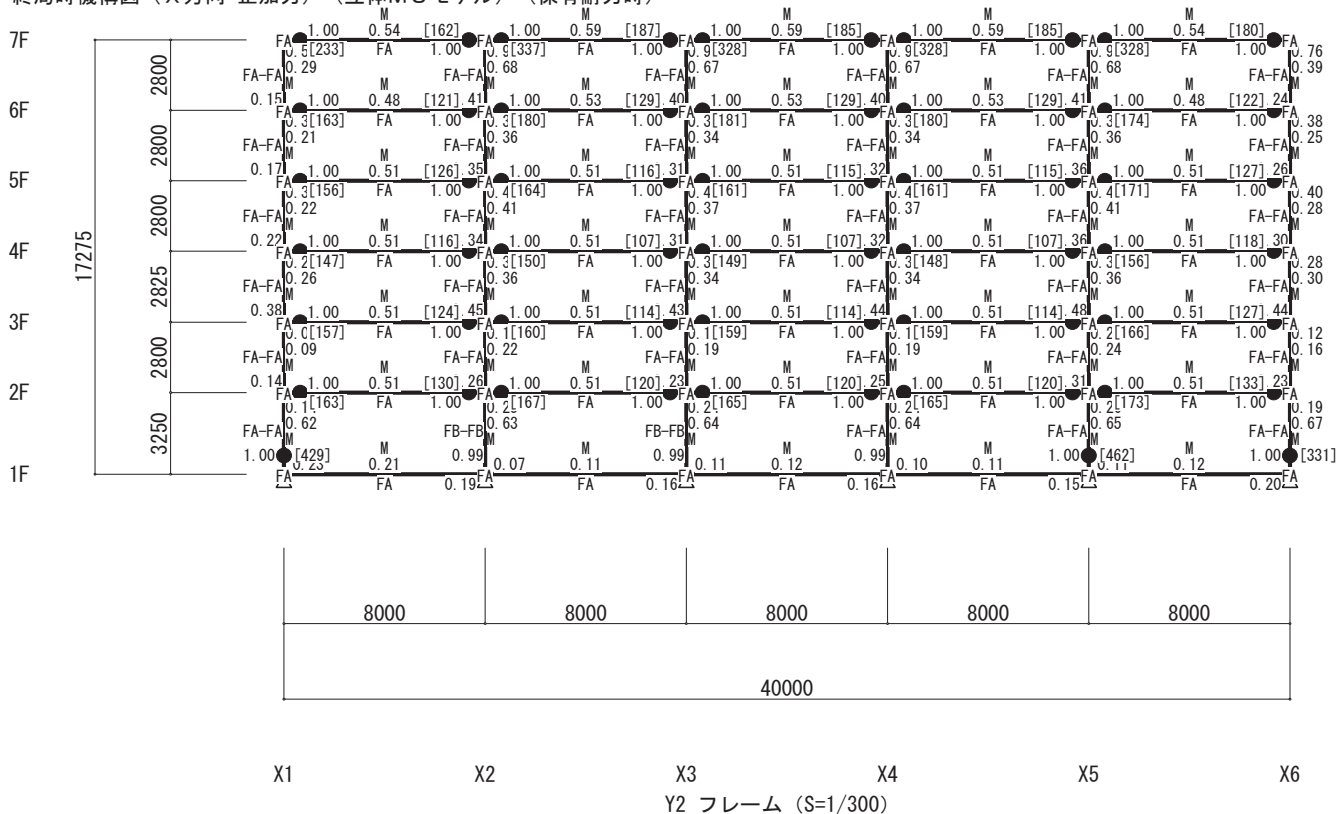
- GR : はりの種別
- CR1-CR2 : 柱の種別
- CR1 : 個材のランク、CR2 : 崩壊形考慮のランク
- WR : 壁の種別
- BR : ブレースの種別
- PR : 柱はり接合部の種別

- GM : はりの破壊モード
- CM : 柱の破壊モード
- WM : 壁の破壊モード
- (※破壊モード M : 曲げ破壊、S : せん断破壊)

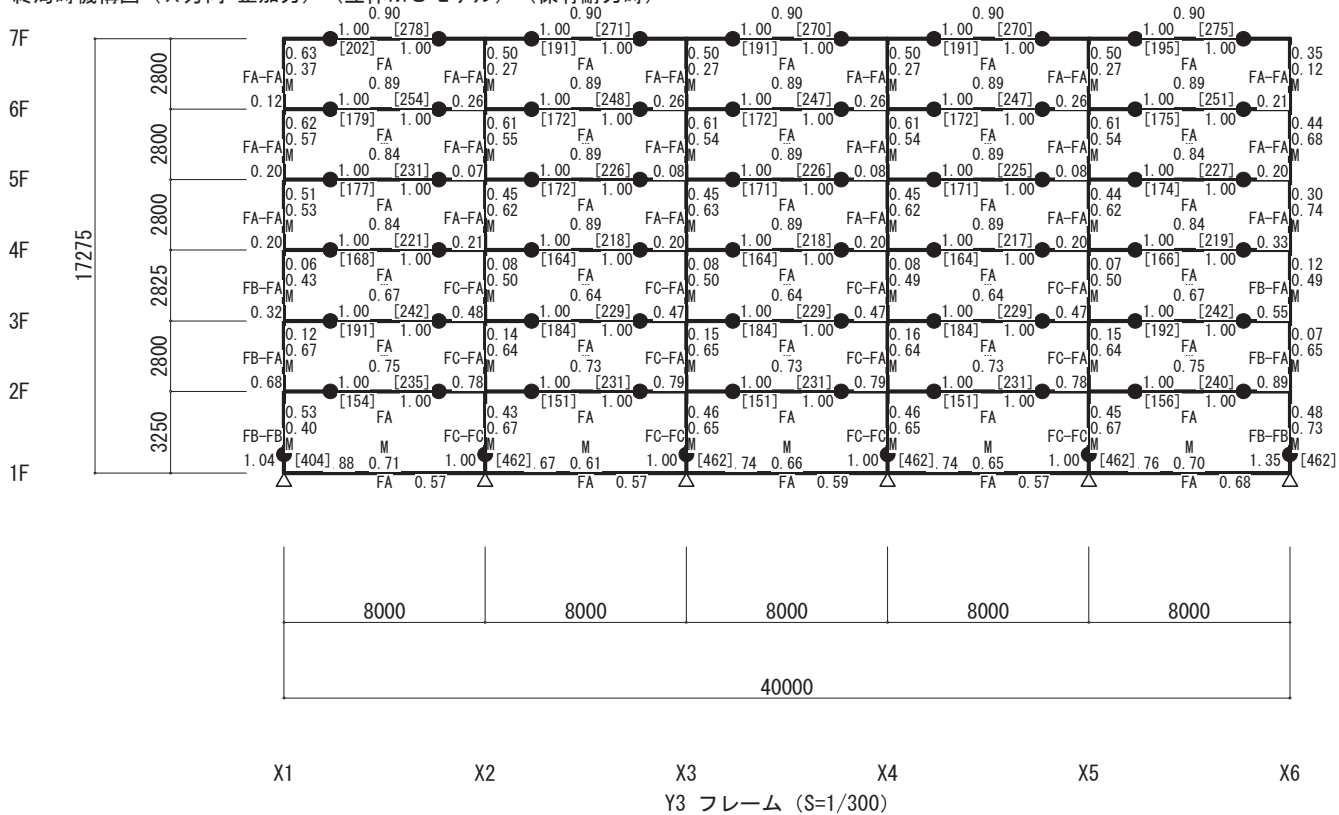
終局時機構図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



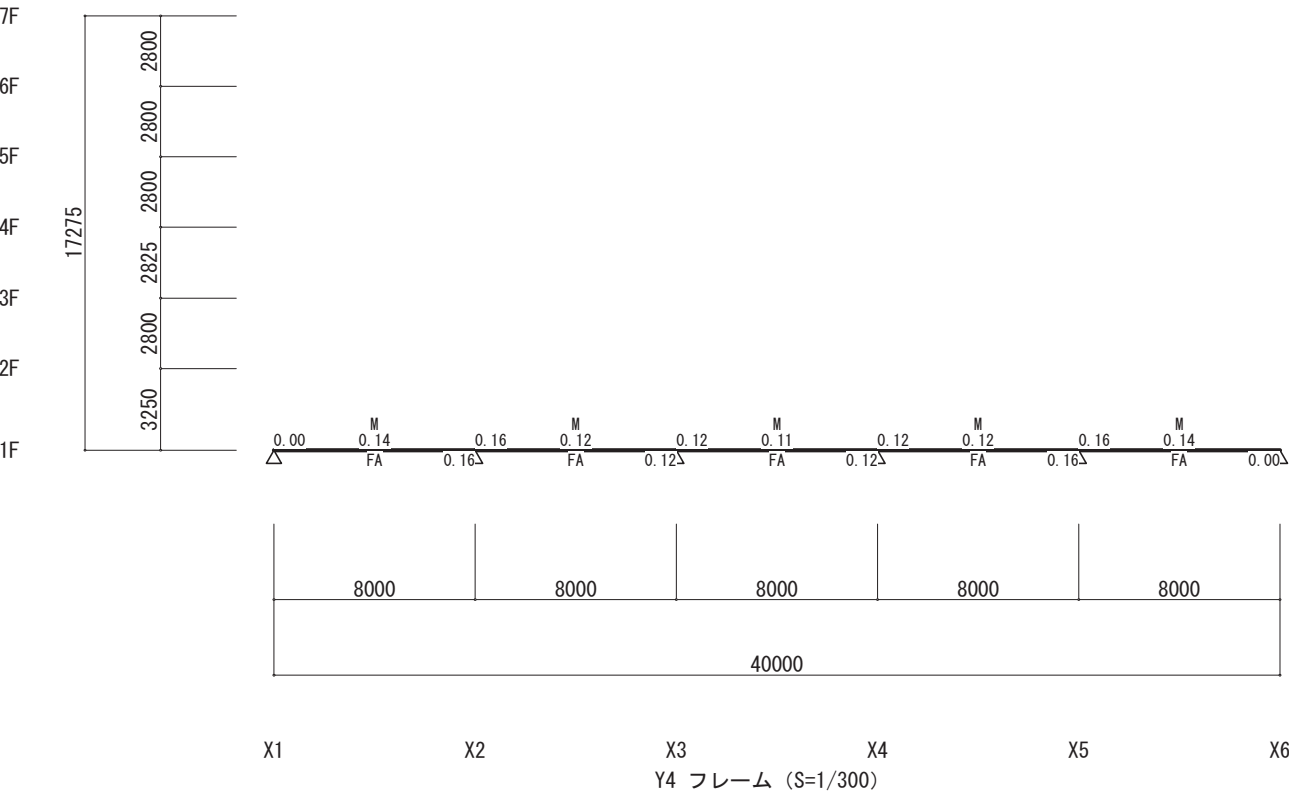
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



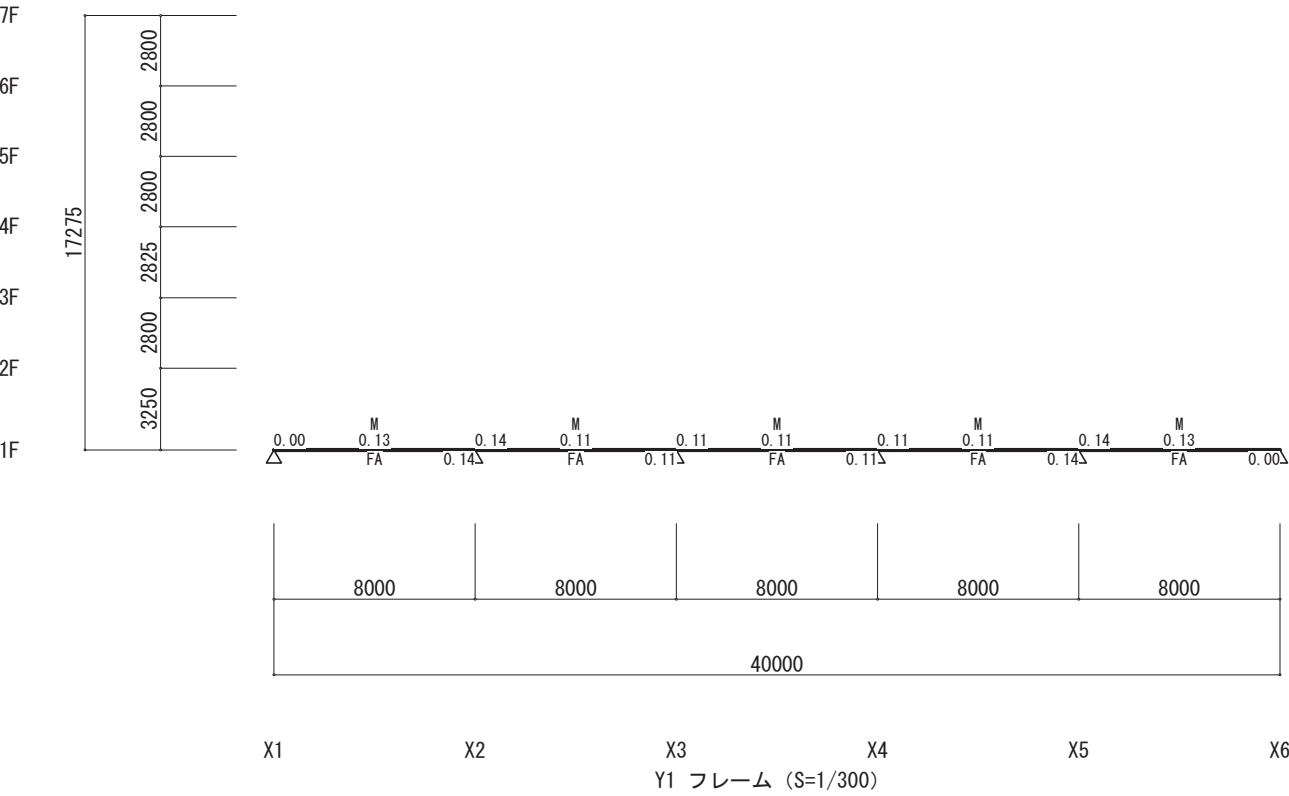
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



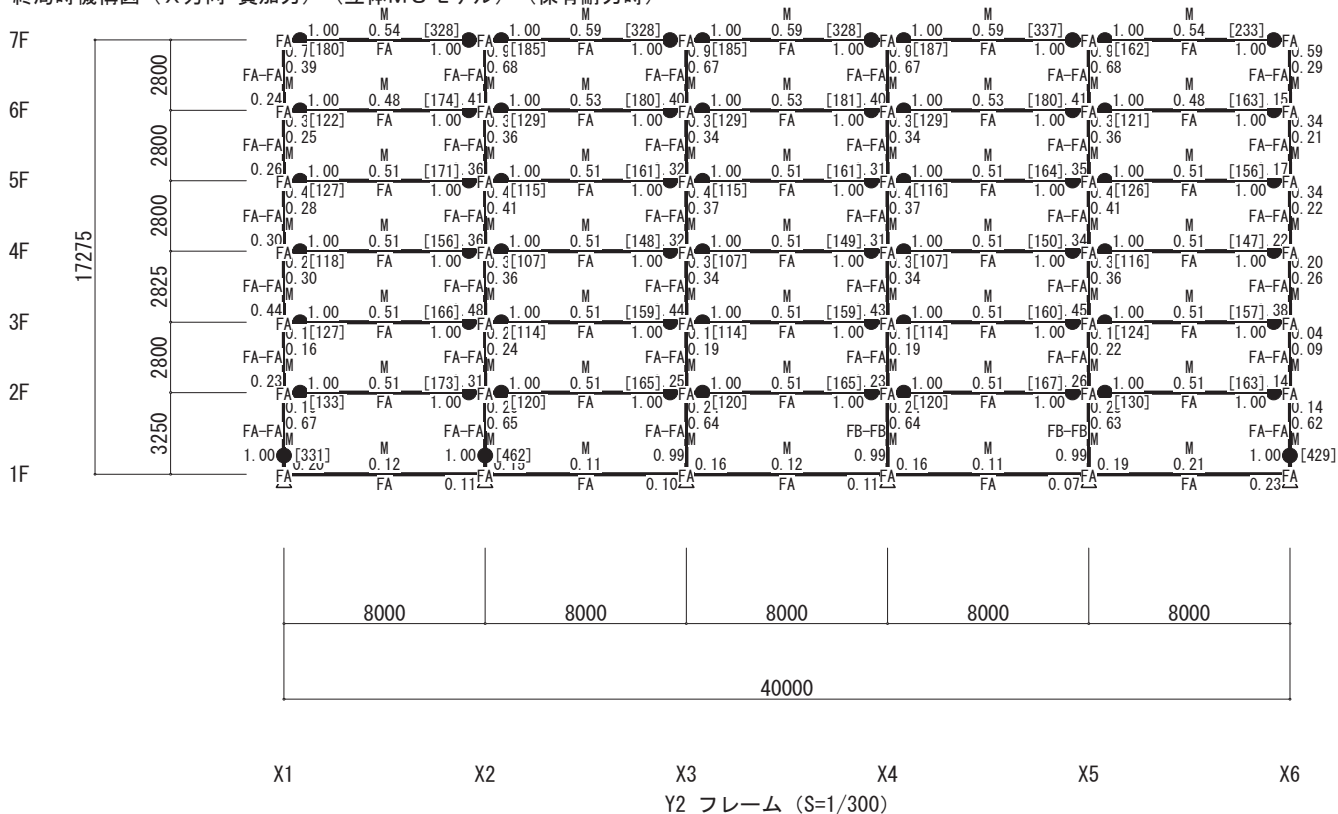
終局時機構図（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



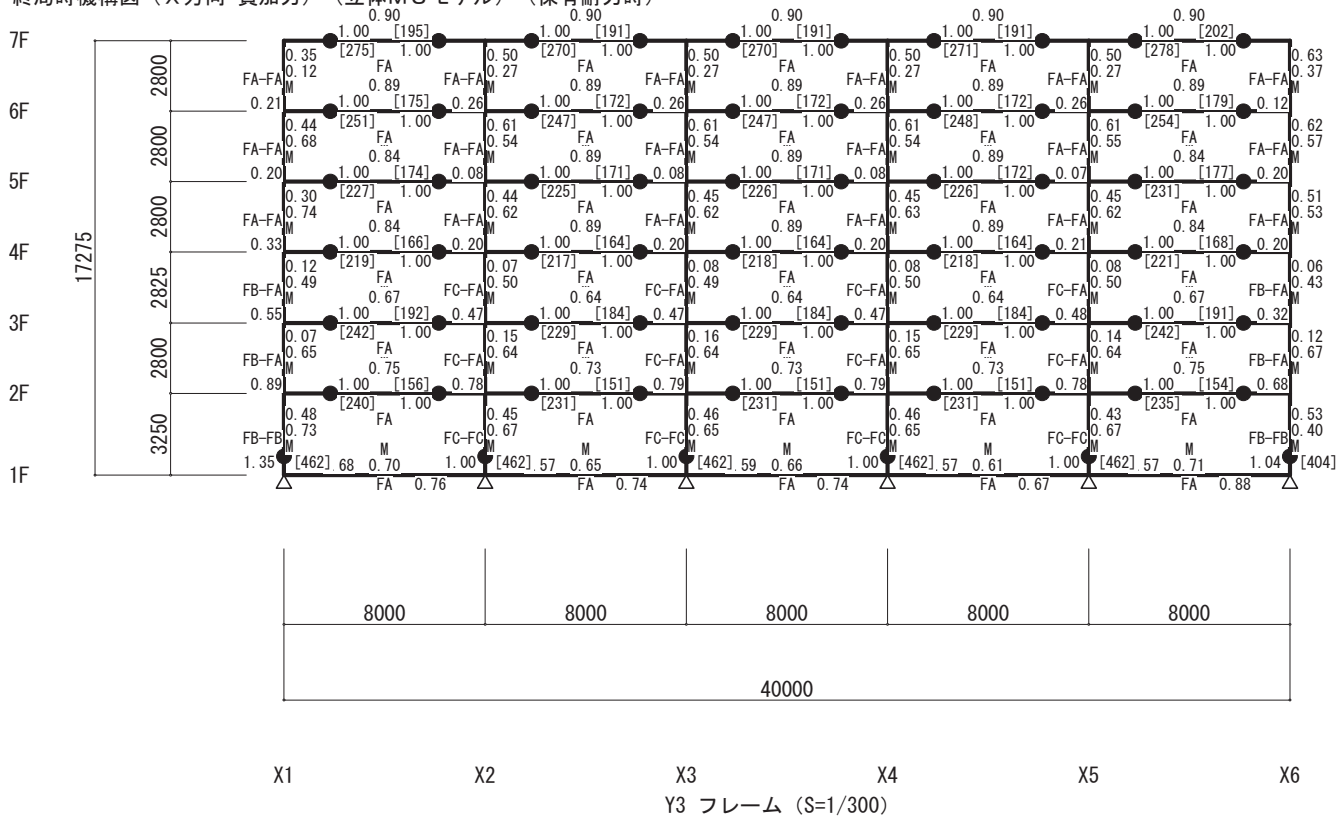
終局時機構図（X方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



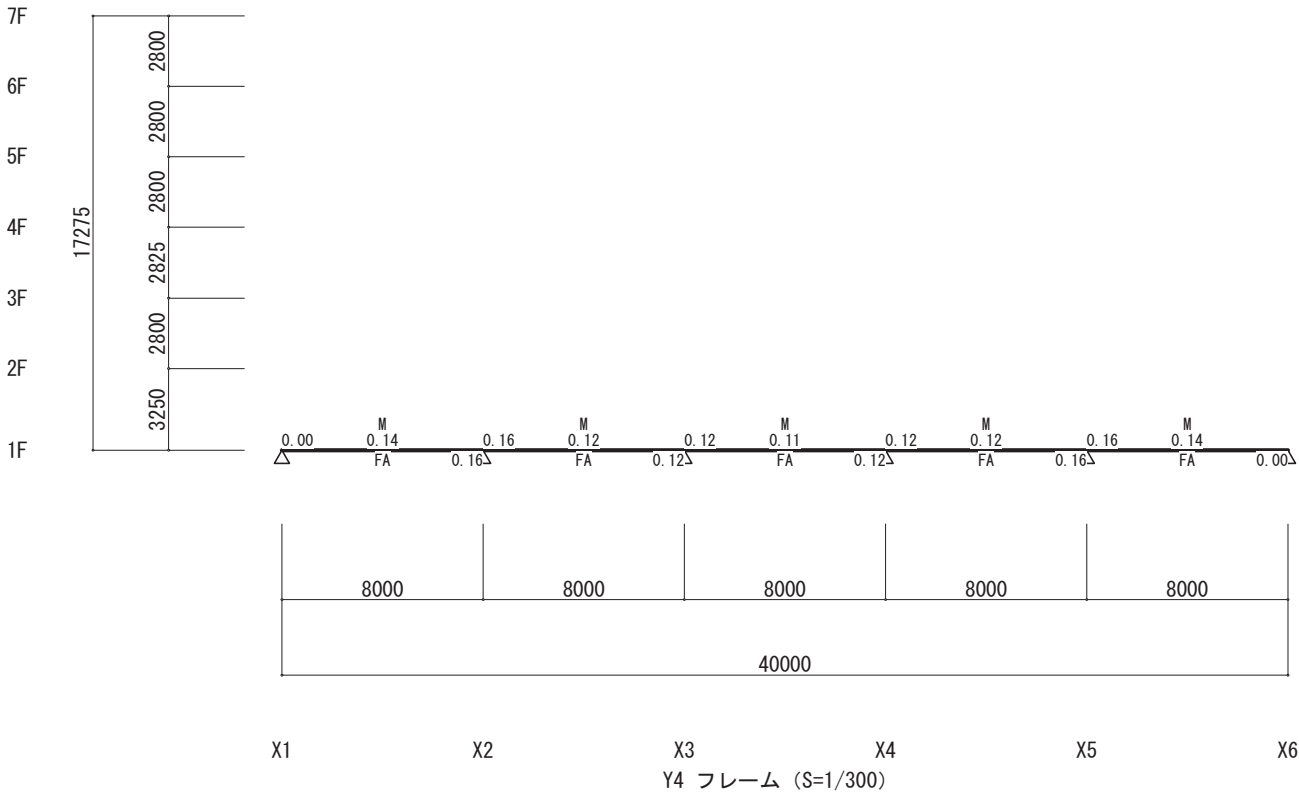
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



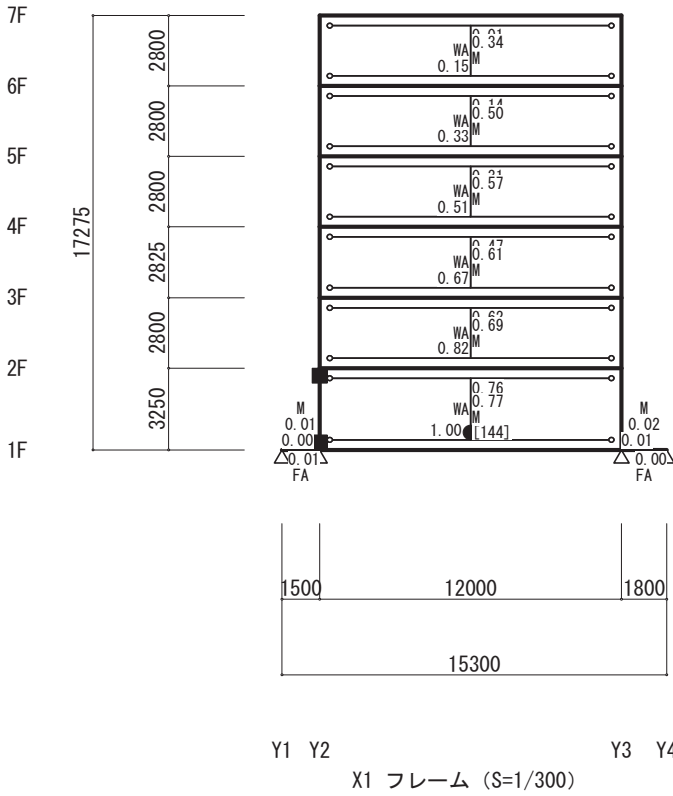
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



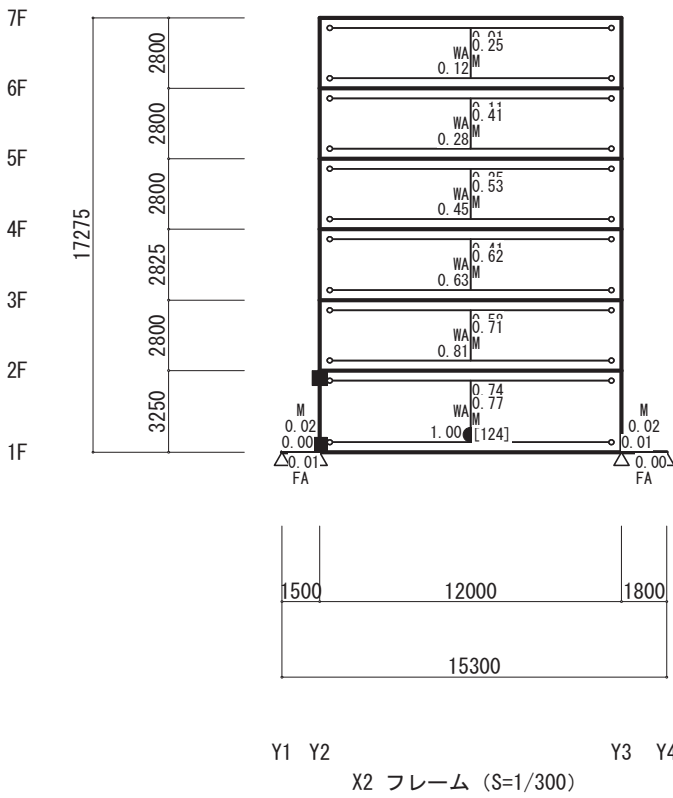
終局時機構図（X方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



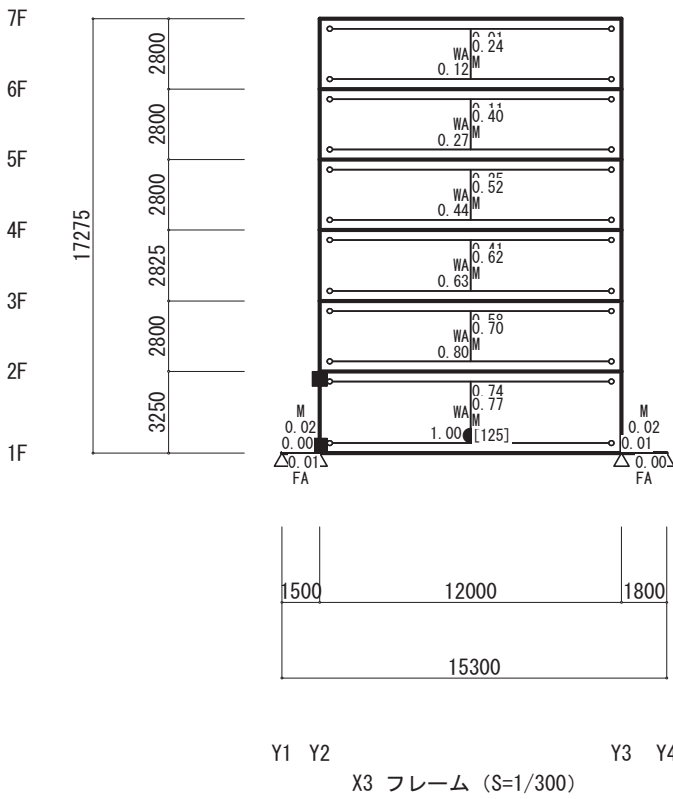
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



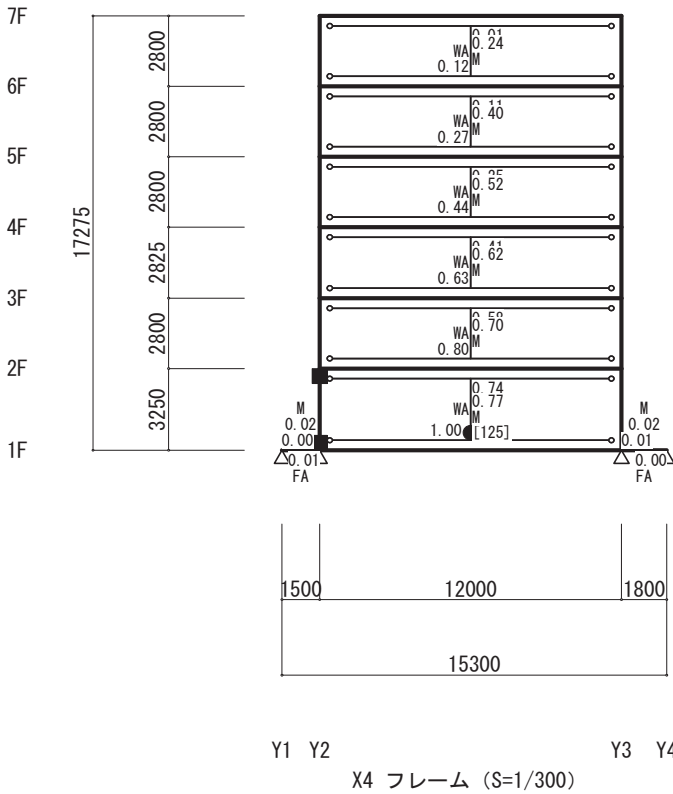
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



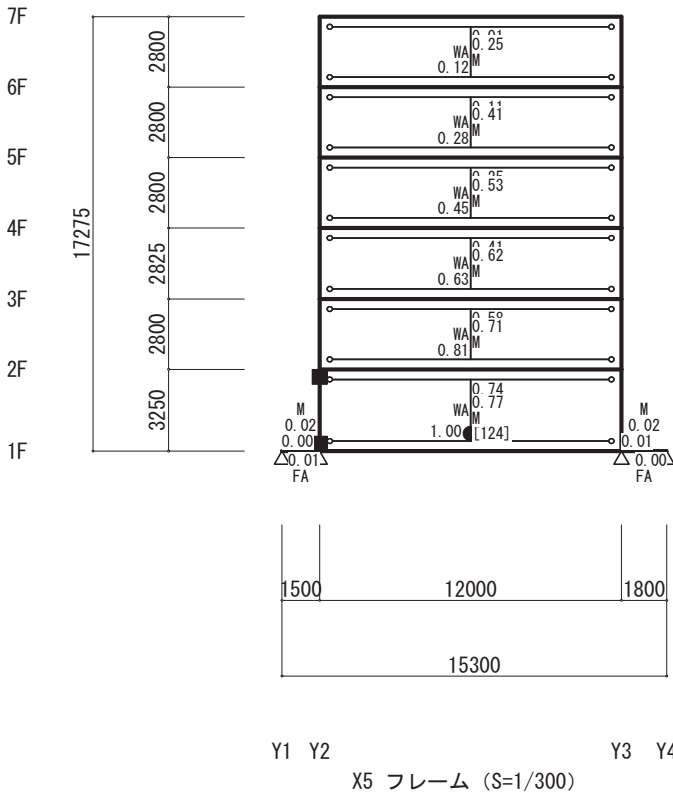
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



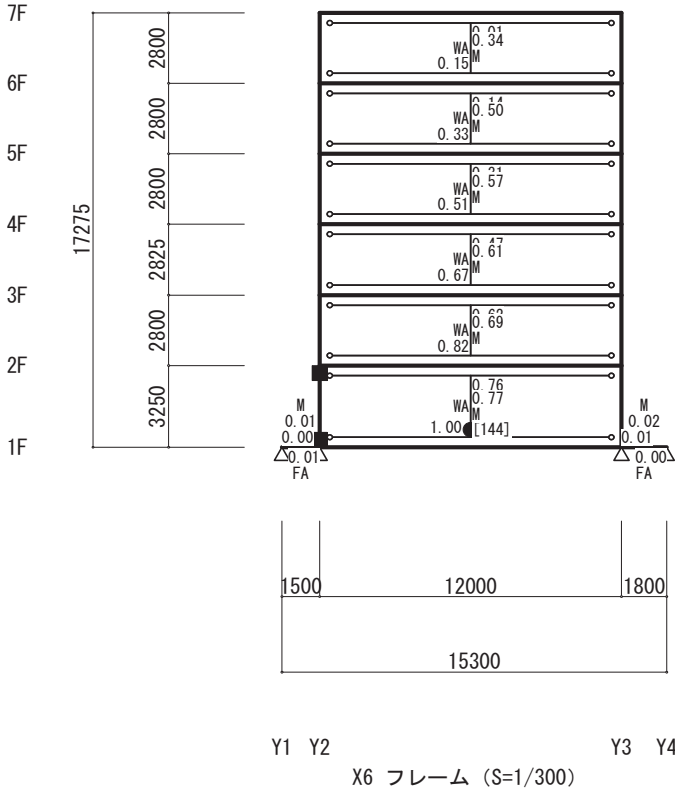
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



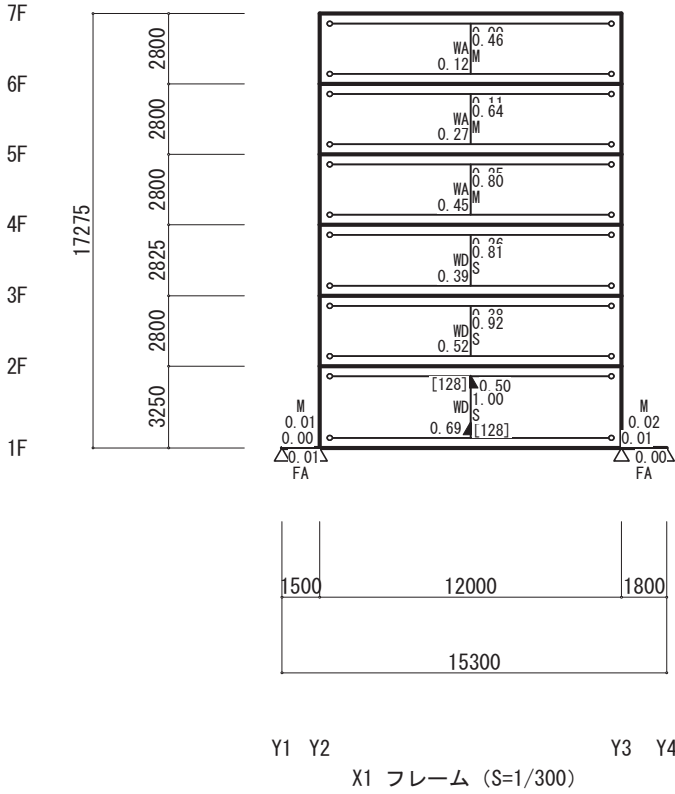
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



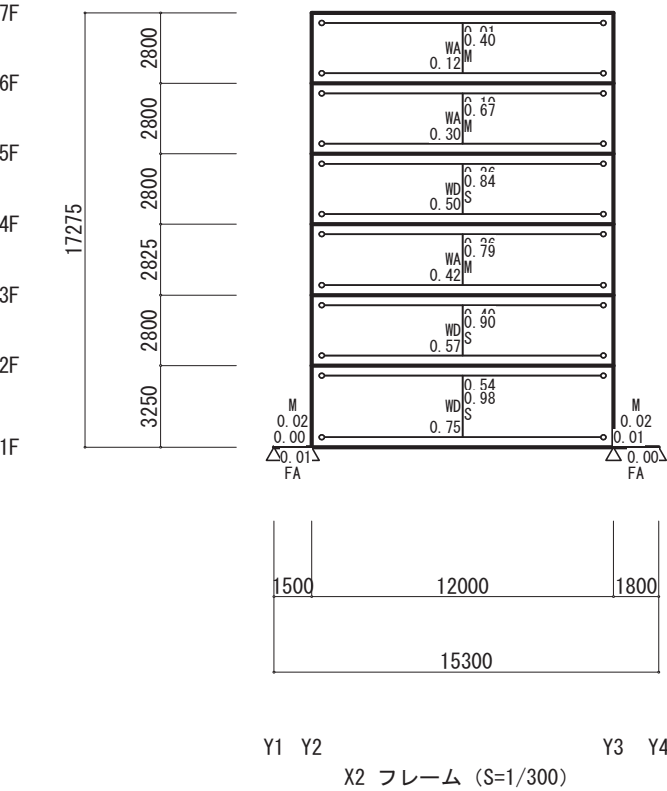
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



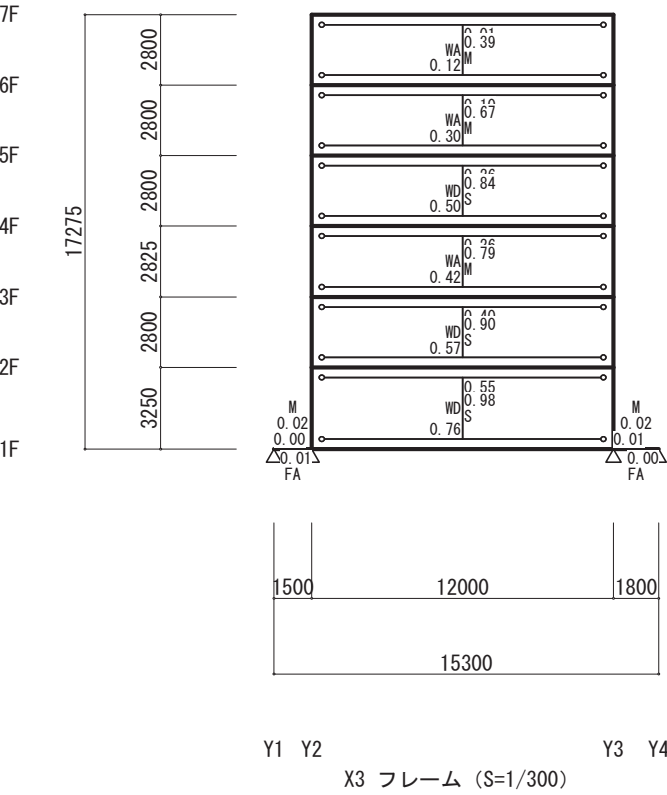
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



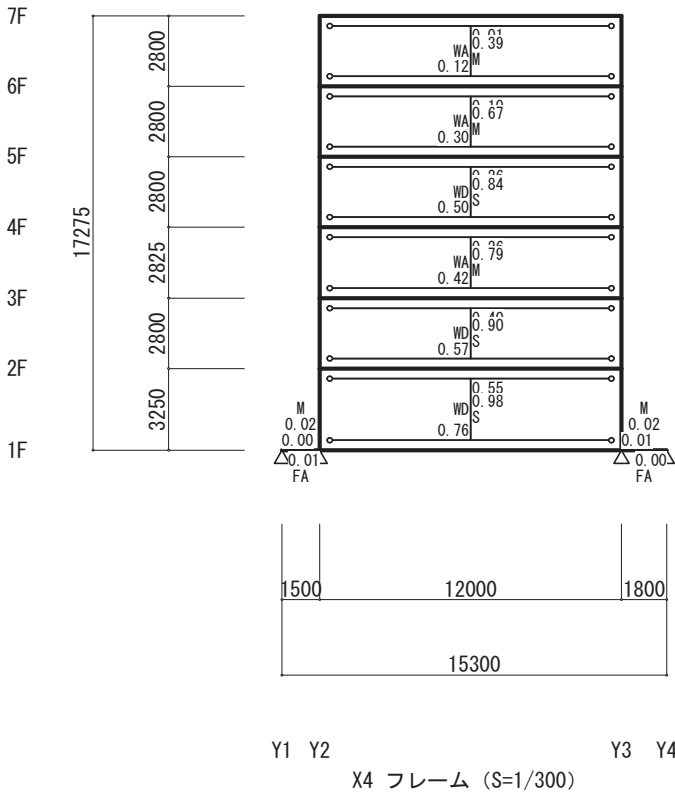
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



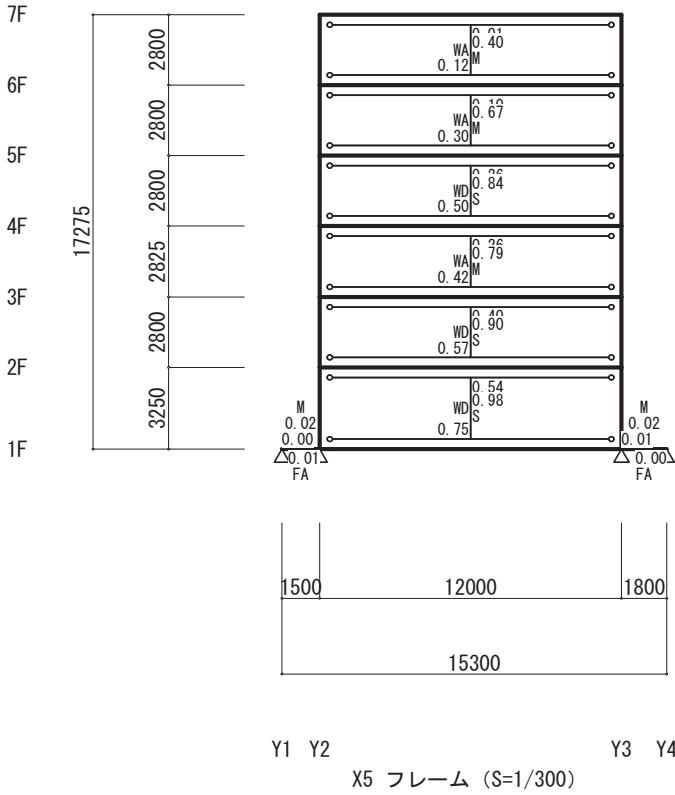
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



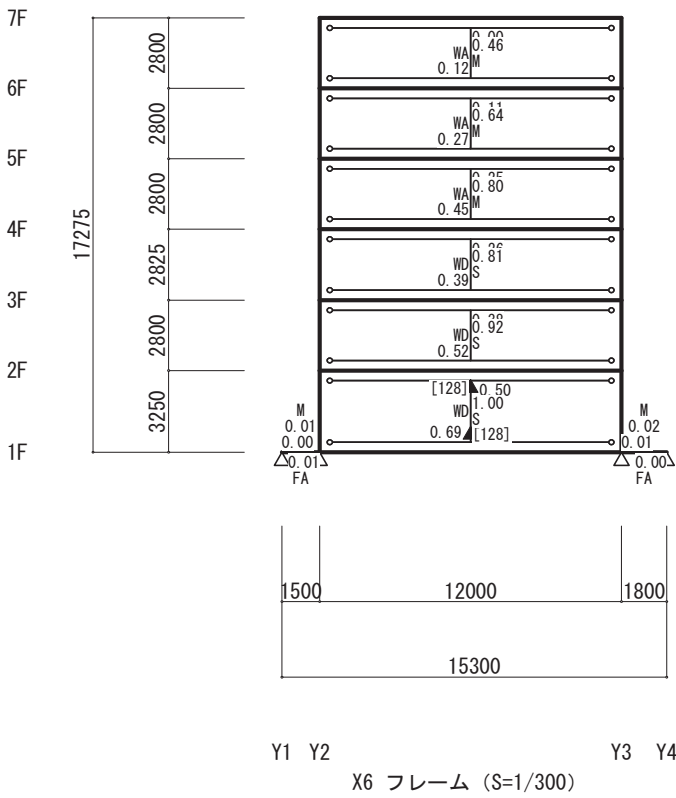
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



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）



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

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

X方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	τ_u/F_c	τ_u	F_c
Y1	1F	X1	X2	FA	M	0.011	0.32	30.00
		X2	X3	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X3	X4	FA	M	0.009	0.26	30.00
		X4	X5	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X5	X6	FA	M	0.011	0.32	30.00
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.041	1.10	27.00
		X2	X3	FA	M	0.047	1.26	27.00
		X3	X4	FA	M	0.047	1.26	27.00
		X4	X5	FA	M	0.047	1.26	27.00
		X5	X6	FA	M	0.041	1.10	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.037	0.99	27.00
		X2	X3	FA	M	0.042	1.12	27.00
		X3	X4	FA	M	0.042	1.12	27.00
		X4	X5	FA	M	0.042	1.12	27.00
		X5	X6	FA	M	0.037	0.99	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00

X方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	τ_u/F_c	τ_u	F_c
Y2	4F	X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
	1F	X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X1	X2	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X2	X3	FA	M	0.013	0.38	30.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.42	30.00
		X4	X5	FA	M	0.013	0.39	30.00
Y3	7F	X5	X6	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X1	X2	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X2	X3	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X3	X4	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X4	X5	FA	M	0.069	1.87	27.00
	6F	X5	X6	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X1	X2	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X2	X3	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X3	X4	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X4	X5	FA	M	0.069	1.86	27.00
	5F	X5	X6	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X1	X2	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
	4F	X5	X6	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X1	X2	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
	3F	X5	X6	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X1	X2	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
	2F	X5	X6	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X1	X2	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.90	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.90	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.90	30.00
	1F	X5	X6	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X1	X2	FA	M	0.067	2.01	30.00
		X2	X3	FA	M	0.060	1.80	30.00
		X3	X4	FA	M	0.064	1.91	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.89	30.00
Y4	1F	X5	X6	FA	M	0.068	2.03	30.00
		X1	X2	FA	M	0.012	0.35	30.00
		X2	X3	FA	M	0.010	0.30	30.00
		X3	X4	FA	M	0.010	0.29	30.00
		X4	X5	FA	M	0.010	0.30	30.00
X1	1F	X5	X6	FA	M	0.012	0.35	30.00
		Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
X2	1F	Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
		Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
X3	1F	Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
		Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00

X方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X6	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	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	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
Y1	1F	X1	X2	FA	M	0.011	0.32	30.00
		X2	X3	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X3	X4	FA	M	0.009	0.26	30.00
		X4	X5	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X5	X6	FA	M	0.011	0.32	30.00
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.041	1.10	27.00
		X2	X3	FA	M	0.047	1.26	27.00
		X3	X4	FA	M	0.047	1.26	27.00
		X4	X5	FA	M	0.047	1.26	27.00
		X5	X6	FA	M	0.041	1.10	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.037	0.99	27.00
		X2	X3	FA	M	0.042	1.12	27.00
		X3	X4	FA	M	0.042	1.12	27.00
		X4	X5	FA	M	0.042	1.12	27.00
		X5	X6	FA	M	0.037	0.99	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.037	1.10	30.00
		X2	X3	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X3	X4	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X4	X5	FA	M	0.037	1.12	30.00
		X5	X6	FA	M	0.037	1.10	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X2	X3	FA	M	0.013	0.39	30.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.42	30.00
		X4	X5	FA	M	0.013	0.38	30.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.56	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X2	X3	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X3	X4	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X4	X5	FA	M	0.069	1.87	27.00
		X5	X6	FA	M	0.069	1.87	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X2	X3	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X3	X4	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X4	X5	FA	M	0.069	1.86	27.00
		X5	X6	FA	M	0.069	1.86	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X5	X6	FA	M	0.063	1.88	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.063	1.88	30.00

X方向負加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
Y3	4F	X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X5	X6	FA	M	0.063	1.88	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.88	30.00
		X5	X6	FA	M	0.066	1.97	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.90	30.00
		X3	X4	FA	M	0.063	1.90	30.00
		X4	X5	FA	M	0.063	1.90	30.00
	1F	X5	X6	FA	M	0.066	1.97	30.00
		X1	X2	FA	M	0.068	2.03	30.00
		X2	X3	FA	M	0.063	1.89	30.00
		X3	X4	FA	M	0.064	1.91	30.00
		X4	X5	FA	M	0.060	1.80	30.00
Y4	1F	X5	X6	FA	M	0.067	2.01	30.00
		X1	X2	FA	M	0.012	0.35	30.00
		X2	X3	FA	M	0.010	0.30	30.00
		X3	X4	FA	M	0.010	0.29	30.00
		X4	X5	FA	M	0.010	0.30	30.00
X1	1F	X5	X6	FA	M	0.012	0.35	30.00
		X1	X2	FA	M	0.002	0.06	30.00
X2	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.07	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
X3	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X6	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00

Y方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X1	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
X2	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X3	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X6	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
Y1	1F	X1	X2	FA	M	0.011	0.32	30.00
		X2	X3	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X3	X4	FA	M	0.009	0.26	30.00
		X4	X5	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X5	X6	FA	M	0.011	0.32	30.00
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.024	0.65	27.00
		X2	X3	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X3	X4	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X4	X5	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.65	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X3	X4	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X4	X5	FA	M	0.021	0.56	27.00

Y 方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	τ_u/F_c	τ_u	F_c
Y2	6F	X5	X6	FA	M	0.019	0.52	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.56	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.56	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.57	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.57	30.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.56	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.019	0.57	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.57	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.57	30.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.57	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.008	0.23	30.00
		X2	X3	FA	M	0.007	0.20	30.00
		X3	X4	FA	M	0.006	0.19	30.00
		X4	X5	FA	M	0.007	0.20	30.00
		X5	X6	FA	M	0.008	0.23	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.021	0.57	27.00
		X2	X3	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X3	X4	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X4	X5	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X5	X6	FA	M	0.021	0.57	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.020	0.54	27.00
		X2	X3	FA	M	0.020	0.54	27.00
		X3	X4	FA	M	0.020	0.54	27.00
		X4	X5	FA	M	0.020	0.54	27.00
		X5	X6	FA	M	0.020	0.54	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X5	X6	FA	M	0.016	0.47	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X5	X6	FA	M	0.016	0.47	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.014	0.41	30.00
		X2	X3	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X3	X4	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X4	X5	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X5	X6	FA	M	0.014	0.41	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.012	0.37	30.00
		X2	X3	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X3	X4	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X4	X5	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X5	X6	FA	M	0.012	0.37	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.008	0.24	30.00
		X2	X3	FA	M	0.007	0.22	30.00
		X3	X4	FA	M	0.007	0.21	30.00
		X4	X5	FA	M	0.007	0.22	30.00
		X5	X6	FA	M	0.008	0.24	30.00
Y4	1F	X1	X2	FA	M	0.012	0.35	30.00
		X2	X3	FA	M	0.010	0.30	30.00
		X3	X4	FA	M	0.010	0.29	30.00
		X4	X5	FA	M	0.010	0.30	30.00

Y 方向正加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
Y4	1F	X5	X6	FA	M	0.012	0.35	30.00

Y 方向負加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X1	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
X2	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X3	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X4	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X5	1F	Y1	Y2	FA	M	0.003	0.08	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.003	0.10	30.00
X6	1F	Y1	Y2	FA	M	0.002	0.06	30.00
		Y3	Y4	FA	M	0.002	0.07	30.00
Y1	1F	X1	X2	FA	M	0.011	0.32	30.00
		X2	X3	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X3	X4	FA	M	0.009	0.26	30.00
		X4	X5	FA	M	0.009	0.28	30.00
		X5	X6	FA	M	0.011	0.32	30.00
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.023	0.62	27.00
		X2	X3	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X3	X4	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X4	X5	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X5	X6	FA	M	0.023	0.62	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.019	0.50	27.00
		X2	X3	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X3	X4	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X4	X5	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.50	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.52	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.52	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.52	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X4	X5	FA	M	0.019	0.56	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.007	0.22	30.00
		X2	X3	FA	M	0.006	0.19	30.00
		X3	X4	FA	M	0.006	0.19	30.00
		X4	X5	FA	M	0.006	0.19	30.00
		X5	X6	FA	M	0.007	0.22	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.022	0.60	27.00
		X2	X3	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X3	X4	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X4	X5	FA	M	0.021	0.56	27.00
		X5	X6	FA	M	0.022	0.60	27.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.022	0.59	27.00
		X2	X3	FA	M	0.020	0.54	27.00
		X3	X4	FA	M	0.020	0.54	27.00
		X4	X5	FA	M	0.020	0.54	27.00

Y 方向負加力時

フレーム名	層名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
Y3	6F	X5	X6	FA	M	0.022	0.59	27.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.016	0.49	30.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.47	30.00
		X5	X6	FA	M	0.016	0.49	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.014	0.43	30.00
		X2	X3	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X3	X4	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X4	X5	FA	M	0.013	0.40	30.00
		X5	X6	FA	M	0.014	0.43	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.013	0.38	30.00
		X2	X3	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X3	X4	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X4	X5	FA	M	0.012	0.36	30.00
		X5	X6	FA	M	0.013	0.38	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.012	0.35	30.00
		X2	X3	FA	M	0.008	0.25	30.00
		X3	X4	FA	M	0.007	0.21	30.00
		X4	X5	FA	M	0.008	0.25	30.00
		X5	X6	FA	M	0.012	0.35	30.00
Y4	1F	X1	X2	FA	M	0.012	0.35	30.00
		X2	X3	FA	M	0.010	0.30	30.00
		X3	X4	FA	M	0.010	0.29	30.00
		X4	X5	FA	M	0.010	0.30	30.00
		X5	X6	FA	M	0.012	0.35	30.00

b) R C 柱の部材種別

H_o/D : ①:柱の内のり長さ H_o /柱のせい D 、または②: $2M/(Q \cdot D)$
 σ_o : 最終ステップでの軸方向応力度 (N/mm²)
 P_t : 引張鉄筋比 (%)
 τu : 最終ステップでの平均せん断応力度 (N/mm²)
 F_c : コンクリート強度 (N/mm²)
 N : 柱軸力 (kN)
 N_o : 柱軸方向耐力 (kN)
 モード : 破壊モード (M : 曲げ破壊, S : せん断破壊)
 N/N_o : ピロティー柱の軸力制限の確認のための数値
 : [*]:「建築物の構造関係技術基準解説書」によるピロティー柱の軸力制限を超えた場合
 : (XY方向のいずれかに耐力壁が取り付く場合は、参考値として()付で出力)

X 方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード	H_o/D	σ_o/F_c σ_o F_c	P_t	$\tau u/F_c$ τu F_c	N/N_o N N_o
Y2	6F	X1	FA-FA	M	4.83②	0.040	0.33	0.02	(0.04)
						1.07		0.54	374.43
						27.00		27.00	9207.43
		X2	FA-FA	M	4.46②	0.100	0.48	0.06	(0.10)
						2.70		1.62	849.52
						27.00		27.00	8768.50
		X3	FA-FA	M	4.46②	0.096	0.48	0.06	(0.09)
						2.58		1.58	812.92
						27.00		27.00	8768.50
		X4	FA-FA	M	4.45②	0.095	0.48	0.06	(0.09)
						2.55		1.58	804.82
						27.00		27.00	8768.50
		X5	FA-FA	M	4.46②	0.097	0.48	0.06	(0.09)
						2.62		1.61	825.73
						27.00		27.00	8768.50
		X6	FA-FA	M	5.29②	0.054	0.33	0.03	(0.06)

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	6F	X6	FA-FA	M	5.29②	1.45	0.33	0.80	506.91
						27.00		27.00	9207.43
						0.068		0.02	(0.07)
	5F	X1	FA-FA	M	3.92②	1.84	0.33	0.43	645.63
						27.00		27.00	9207.43
						0.134		0.04	(0.13)
		X2	FA-FA	M	3.39②	3.63	0.48	0.97	1142.71
						27.00		27.00	8768.50
						0.128		0.03	(0.12)
		X3	FA-FA	M	3.50②	3.45	0.48	0.91	1086.98
						27.00		27.00	8768.50
						0.119		0.03	(0.12)
		X4	FA-FA	M	3.48②	3.21	0.48	0.92	1011.30
						27.00		27.00	8768.50
						0.118		0.04	(0.11)
		X5	FA-FA	M	3.32②	3.17	0.48	0.97	999.89
						27.00		27.00	8768.50
						0.080		0.02	(0.08)
		X6	FA-FA	M	4.17②	2.15	0.33	0.57	754.25
						27.00		27.00	9207.43
						0.100		0.02	(0.10)
	4F	X1	FA-FA	M	3.75②	3.00	0.33	0.55	1049.18
						30.00		30.00	10099.93
						0.178		0.04	(0.18)
		X2	FA-FA	M	3.65②	5.34	0.48	1.21	1681.18
						30.00		30.00	9571.75
						0.165		0.04	(0.16)
		X3	FA-FA	M	3.67②	4.95	0.48	1.10	1557.78
						30.00		30.00	9571.75
						0.149		0.04	(0.15)
		X4	FA-FA	M	3.65②	4.46	0.48	1.10	1405.97
						30.00		30.00	9571.75
						0.143		0.04	(0.14)
		X5	FA-FA	M	3.62②	4.30	0.48	1.20	1354.79
						30.00		30.00	9571.75
						0.098		0.02	(0.10)
		X6	FA-FA	M	3.83②	2.93	0.33	0.69	1025.58
						30.00		30.00	10099.93
						0.142		0.02	(0.15)
	3F	X1	FA-FA	M	4.09②	4.25	0.33	0.69	1487.68
						30.00		30.00	10099.93
						0.195		0.04	(0.20)
		X2	FA-FA	M	3.76②	5.85	0.40	1.13	2254.11
						30.00		30.00	11356.75
						0.178		0.04	(0.18)
		X3	FA-FA	M	3.82②	5.33	0.40	1.06	2051.84
						30.00		30.00	11356.75
						0.155		0.03	(0.16)
		X4	FA-FA	M	3.79②	4.64	0.40	1.05	1785.41
						30.00		30.00	11356.75
						0.145		0.04	(0.15)
		X5	FA-FA	M	3.70②	4.34	0.40	1.11	1670.50
						30.00		30.00	11356.75
						0.129		0.03	(0.13)
		X6	FA-FA	M	4.20②	3.87	0.33	0.81	1352.77
						30.00		30.00	10099.93
						0.193		0.01	(0.20)
	2F	X1	FA-FA	M	4.23②	5.80	0.33	0.17	2030.81
						30.00		30.00	10099.93
						0.246		0.02	(0.25)
		X2	FA-FA	M	3.82②	7.39	0.40	0.66	2844.42
						30.00		30.00	11356.75
						0.222		0.02	(0.23)
		X3	FA-FA	M	3.84②	6.65	0.40	0.56	2559.36

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	2F	X3	FA-FA	M	3.84②	30.00	0.40	30.00	11356.75
		X4	FA-FA	M	3.77②	0.186	0.40	0.02	(0.19)
						5.58		0.57	2147.34
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FA-FA	M	3.67②	0.169	0.40	0.02	(0.17)
						5.06		0.69	1947.83
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	4.87②	0.161	0.33	0.01	(0.17)
						4.83		0.35	1691.30
						30.00		30.00	10099.93
	1F	X1	FA-FA	M	6.06②	0.318	0.33	0.05	(0.33)
						9.54		1.65	3338.23
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FB-FB	M	5.75②	0.399	0.40	0.06	(0.41)
						11.96		1.93	4604.09
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FB-FB	M	5.81②	0.363	0.40	0.06	(0.37)
						10.88		1.89	4189.41
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FA-FA	M	5.79②	0.321	0.40	0.06	(0.33)
						9.62		1.88	3702.12
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FA-FA	M	5.70②	0.300	0.40	0.06	(0.30)
						9.00		1.88	3463.33
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	6.27②	0.294	0.33	0.06	(0.31)
						8.82		1.67	3087.88
						30.00		30.00	10099.93
Y3	6F	X1	FA-FA	M	5.52②	0.006	0.40	0.02	(0.01)
						0.16		0.54	133.62
						27.00		27.00	22515.65
		X2	FA-FA	M	8.70②	0.030	0.42	0.03	(0.03)
						0.82		0.69	821.45
						27.00		27.00	26453.09
		X3	FA-FA	M	8.76②	0.031	0.42	0.03	(0.03)
						0.83		0.68	830.85
						27.00		27.00	26453.09
		X4	FA-FA	M	8.85②	0.031	0.42	0.03	(0.03)
						0.84		0.68	847.63
						27.00		27.00	26453.09
		X5	FA-FA	M	8.82②	0.031	0.42	0.03	(0.03)
						0.85		0.68	852.00
						27.00		27.00	26453.09
		X6	FA-FA	M	17.49②	0.030	0.40	0.01	(0.03)
						0.80		0.40	677.65
						27.00		27.00	22515.65
	5F	X1	FA-FA	M	3.52②	0.002	0.40	0.03	(0.00)
						0.04		0.86	36.16
						27.00		27.00	22515.65
		X2	FA-FA	M	4.74②	0.048	0.42	0.06	(0.05)
						1.29		1.62	1292.66
						27.00		27.00	26453.09
		X3	FA-FA	M	4.79②	0.050	0.42	0.06	(0.05)
						1.36		1.61	1367.33
						27.00		27.00	26453.09
		X4	FA-FA	M	4.82②	0.053	0.42	0.06	(0.05)
						1.42		1.61	1429.71
						27.00		27.00	26453.09
		X5	FA-FA	M	4.82②	0.053	0.42	0.06	(0.05)
						1.42		1.60	1430.53
						27.00		27.00	26453.09
		X6	FA-FA	M	6.37②	0.053	0.40	0.04	(0.05)
						1.42		1.12	1202.46
						27.00		27.00	22515.65

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y3	4F	X1	FA-FA	M	2.57②	0.000	0.40	0.03	(-0.07)
						0.00		0.98	-223.12
						30.00		30.00	-3077.00
		X2	FA-FA	M	2.84②	0.059	0.42	0.07	(0.06)
						1.77		2.18	1778.90
						30.00		30.00	29014.57
		X3	FA-FA	M	2.84②	0.065	0.42	0.07	(0.07)
						1.96		2.19	1967.86
						30.00		30.00	29014.57
		X4	FA-FA	M	2.85②	0.070	0.42	0.07	(0.07)
						2.09		2.20	2094.56
						30.00		30.00	29014.57
		X5	FA-FA	M	2.85②	0.071	0.42	0.07	(0.07)
						2.13		2.20	2139.51
						30.00		30.00	29014.57
		X6	FA-FA	M	3.49②	0.067	0.40	0.05	(0.07)
						2.00		1.52	1689.81
						30.00		30.00	24675.50
	3F	X1	FB-FA	M	4.56②	0.000	0.99	0.05	(-0.10)
						0.00		1.37	-614.49
						30.00		30.00	-6454.09
		X2	FC-FA	M	3.68②	0.062	1.01	0.07	(0.06)
						1.87		2.18	2327.14
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FA	M	3.68②	0.071	1.01	0.07	(0.07)
						2.13		2.17	2640.88
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FA	M	3.69②	0.077	1.01	0.07	(0.07)
						2.32		2.18	2886.07
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FA	M	3.70②	0.080	1.01	0.07	(0.07)
						2.40		2.20	2984.67
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FA	M	4.22②	0.095	0.99	0.05	(0.09)
						2.85		1.53	2416.41
						30.00		30.00	28052.59
	2F	X1	FB-FA	M	5.91②	0.000	0.99	0.07	(-0.18)
						0.00		2.14	-1159.71
						30.00		30.00	-6454.09
		X2	FC-FA	M	5.22②	0.080	1.01	0.09	(0.07)
						2.39		2.58	2964.24
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FA	M	5.30②	0.091	1.01	0.09	(0.08)
						2.73		2.61	3390.73
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FA	M	5.32②	0.102	1.01	0.09	(0.09)
						3.06		2.64	3799.96
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FA	M	5.27②	0.105	1.01	0.09	(0.10)
						3.16		2.65	3924.28
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FA	M	5.55②	0.139	0.99	0.07	(0.13)
						4.17		2.05	3533.71
						30.00		30.00	28052.59
	1F	X1	FB-FB	M	9.81②	0.000	0.99	0.06	(-0.22)
						0.00		1.87	-1412.75
						30.00		30.00	-6454.09
		X2	FC-FC	M	7.63②	0.129	1.01	0.08	(0.12)
						3.87		2.42	4802.05
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FC	M	7.91②	0.142	1.01	0.08	(0.13)
						4.27		2.38	5305.41
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FC	M	7.97②	0.158	1.01	0.08	(0.15)

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_u}{F_c}$	Pt	$\frac{\tau_u}{F_c}$ $\frac{\tau_u}{F_c}$	$\frac{N}{N_o}$ $\frac{N}{N_o}$
Y3	1F	X4	FC-FC	M	7.97②	4.73	1.01	2.42	5877.36
						30.00		30.00	40527.70
						0.163		0.08	(0.15)
		X5	FC-FC	M	7.76②	4.88	1.01	2.50	6056.45
						30.00		30.00	40527.70
						0.234		0.08	(0.21)
		X6	FB-FB	M	7.95②	7.02	0.99	2.31	5949.16
						30.00		30.00	28052.59

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_u}{F_c}$	Pt	$\frac{\tau_u}{F_c}$ $\frac{\tau_u}{F_c}$	$\frac{N}{N_o}$ $\frac{N}{N_o}$
Y2	6F	X1	FA-FA	M	5.29②	0.054	0.33	0.03	(0.06)
						1.45		0.80	506.91
						27.00		27.00	9207.43
		X2	FA-FA	M	4.46②	0.097	0.48	0.06	(0.09)
						2.62		1.61	825.72
						27.00		27.00	8768.50
		X3	FA-FA	M	4.45②	0.095	0.48	0.06	(0.09)
						2.56		1.58	804.83
						27.00		27.00	8768.50
		X4	FA-FA	M	4.46②	0.096	0.48	0.06	(0.09)
						2.58		1.58	812.91
						27.00		27.00	8768.50
		X5	FA-FA	M	4.46②	0.100	0.48	0.06	(0.10)
						2.70		1.62	849.53
						27.00		27.00	8768.50
		X6	FA-FA	M	4.83②	0.040	0.33	0.02	(0.04)
						1.07		0.54	374.43
						27.00		27.00	9207.43
	5F	X1	FA-FA	M	4.17②	0.080	0.33	0.02	(0.08)
						2.15		0.57	754.25
						27.00		27.00	9207.43
		X2	FA-FA	M	3.32②	0.118	0.48	0.04	(0.11)
						3.17		0.97	999.88
						27.00		27.00	8768.50
		X3	FA-FA	M	3.48②	0.119	0.48	0.03	(0.12)
						3.21		0.92	1011.30
						27.00		27.00	8768.50
		X4	FA-FA	M	3.50②	0.128	0.48	0.03	(0.12)
						3.45		0.91	1086.98
						27.00		27.00	8768.50
		X5	FA-FA	M	3.39②	0.134	0.48	0.04	(0.13)
						3.63		0.97	1142.72
						27.00		27.00	8768.50
		X6	FA-FA	M	3.92②	0.068	0.33	0.02	(0.07)
						1.84		0.43	645.63
						27.00		27.00	9207.43
	4F	X1	FA-FA	M	3.83②	0.098	0.33	0.02	(0.10)
						2.93		0.69	1025.58
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FA-FA	M	3.62②	0.143	0.48	0.04	(0.14)
						4.30		1.20	1354.78
						30.00		30.00	9571.75
		X3	FA-FA	M	3.65②	0.149	0.48	0.04	(0.15)
						4.46		1.10	1405.97
						30.00		30.00	9571.75
		X4	FA-FA	M	3.67②	0.165	0.48	0.04	(0.16)
						4.95		1.10	1557.78
						30.00		30.00	9571.75
		X5	FA-FA	M	3.65②	0.178	0.48	0.04	(0.18)
						5.34		1.21	1681.18
						30.00		30.00	9571.75

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	4F	X6	FA-FA	M	3.75②	0.100	0.33	0.02	(0.10)
						3.00		0.55	1049.17
						30.00		30.00	10099.93
	3F	X1	FA-FA	M	4.20②	0.129	0.33	0.03	(0.13)
						3.87		0.81	1352.77
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FA-FA	M	3.70②	0.145	0.40	0.04	(0.15)
						4.34		1.11	1670.49
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FA-FA	M	3.79②	0.155	0.40	0.03	(0.16)
						4.64		1.05	1785.41
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FA-FA	M	3.82②	0.178	0.40	0.04	(0.18)
						5.33		1.06	2051.84
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FA-FA	M	3.76②	0.195	0.40	0.04	(0.20)
						5.85		1.13	2254.12
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	4.09②	0.142	0.33	0.02	(0.15)
						4.25		0.69	1487.67
						30.00		30.00	10099.93
	2F	X1	FA-FA	M	4.87②	0.161	0.33	0.01	(0.17)
						4.83		0.35	1691.29
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FA-FA	M	3.67②	0.169	0.40	0.02	(0.17)
						5.06		0.69	1947.82
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FA-FA	M	3.77②	0.186	0.40	0.02	(0.19)
						5.58		0.57	2147.34
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FA-FA	M	3.84②	0.222	0.40	0.02	(0.23)
						6.65		0.56	2559.36
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FA-FA	M	3.82②	0.246	0.40	0.02	(0.25)
						7.39		0.66	2844.43
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	4.23②	0.193	0.33	0.01	(0.20)
						5.80		0.17	2030.80
						30.00		30.00	10099.93
	1F	X1	FA-FA	M	6.27②	0.294	0.33	0.06	(0.31)
						8.82		1.67	3087.85
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FA-FA	M	5.70②	0.300	0.40	0.06	(0.30)
						9.00		1.88	3463.33
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FA-FA	M	5.79②	0.321	0.40	0.06	(0.33)
						9.62		1.88	3702.13
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FB-FB	M	5.81②	0.363	0.40	0.06	(0.37)
						10.88		1.89	4189.41
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FB-FB	M	5.75②	0.399	0.40	0.06	(0.41)
						11.96		1.93	4604.11
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	6.06②	0.318	0.33	0.05	(0.33)
						9.54		1.65	3338.22
						30.00		30.00	10099.93
Y3	6F	X1	FA-FA	M	17.49②	0.030	0.40	0.01	(0.03)
						0.80		0.40	677.65
						27.00		27.00	22515.65
		X2	FA-FA	M	8.82②	0.031	0.42	0.03	(0.03)
						0.85		0.68	852.01
						27.00		27.00	26453.09
		X3	FA-FA	M	8.85②	0.031	0.42	0.03	(0.03)

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y3	6F	X3	FA-FA	M	8.85②	0.84	0.42	0.68	847.63
						27.00		27.00	26453.09
						0.031		0.03	(0.03)
		X4	FA-FA	M	8.76②	0.83	0.42	0.68	830.85
						27.00		27.00	26453.09
						0.030		0.03	(0.03)
		X5	FA-FA	M	8.70②	0.82	0.42	0.69	821.45
						27.00		27.00	26453.09
						0.006		0.02	(0.01)
		X6	FA-FA	M	5.52②	0.16	0.40	0.54	133.62
						27.00		27.00	22515.65
						0.053		0.04	(0.05)
	5F	X1	FA-FA	M	6.37②	1.42	0.40	1.12	1202.46
						27.00		27.00	22515.65
						0.053		0.06	(0.05)
		X2	FA-FA	M	4.82②	1.42	0.42	1.60	1430.54
						27.00		27.00	26453.09
						0.053		0.06	(0.05)
		X3	FA-FA	M	4.82②	1.42	0.42	1.61	1429.71
						27.00		27.00	26453.09
						0.050		0.06	(0.05)
		X4	FA-FA	M	4.79②	1.36	0.42	1.61	1367.33
						27.00		27.00	26453.09
						0.048		0.06	(0.05)
		X5	FA-FA	M	4.74②	1.29	0.42	1.62	1292.66
						27.00		27.00	26453.09
						0.002		0.03	(0.00)
		X6	FA-FA	M	3.52②	0.04	0.40	0.86	36.17
						27.00		27.00	22515.65
						0.067		0.05	(0.07)
	4F	X1	FA-FA	M	3.49②	2.00	0.40	1.52	1689.82
						30.00		30.00	24675.50
						0.071		0.07	(0.07)
		X2	FA-FA	M	2.85②	2.13	0.42	2.20	2139.53
						30.00		30.00	29014.57
						0.070		0.07	(0.07)
		X3	FA-FA	M	2.85②	2.09	0.42	2.20	2094.56
						30.00		30.00	29014.57
						0.065		0.07	(0.07)
		X4	FA-FA	M	2.84②	1.96	0.42	2.19	1967.84
						30.00		30.00	29014.57
						0.059		0.07	(0.06)
		X5	FA-FA	M	2.84②	1.77	0.42	2.18	1778.90
						30.00		30.00	29014.57
						0.000		0.03	(-0.07)
		X6	FA-FA	M	2.57②	0.00	0.40	0.98	-223.12
						30.00		30.00	-3077.00
						0.095		0.05	(0.09)
	3F	X1	FB-FA	M	4.22②	2.85	0.99	1.53	2416.43
						30.00		30.00	28052.59
						0.080		0.07	(0.07)
		X2	FC-FA	M	3.70②	2.40	1.01	2.20	2984.69
						30.00		30.00	40527.70
						0.077		0.07	(0.07)
		X3	FC-FA	M	3.69②	2.32	1.01	2.18	2886.09
						30.00		30.00	40527.70
						0.071		0.07	(0.07)
		X4	FC-FA	M	3.68②	2.13	1.01	2.17	2640.87
						30.00		30.00	40527.70
						0.062		0.07	(0.06)
		X5	FC-FA	M	3.68②	1.87	1.01	2.18	2327.11
						30.00		30.00	40527.70
						0.000		0.05	(-0.10)
		X6	FB-FA	M	4.56②	0.00	0.99	1.37	-614.48
						0.00		1.37	-614.48

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y3	3F	X6	FB-FA	M	4.56②	30.00	0.99	30.00	-6454.09
	2F	X1	FB-FA	M	5.55②	0.139	0.99	0.07	(0.13)
						4.17		2.05	3533.71
						30.00		30.00	28052.59
		X2	FC-FA	M	5.27②	0.105	1.01	0.09	(0.10)
						3.16		2.65	3924.30
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FA	M	5.32②	0.102	1.01	0.09	(0.09)
						3.06		2.64	3799.97
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FA	M	5.30②	0.091	1.01	0.09	(0.08)
						2.73		2.61	3390.70
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FA	M	5.22②	0.080	1.01	0.09	(0.07)
						2.39		2.58	2964.21
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FA	M	5.91②	0.000	0.99	0.07	(-0.18)
						0.00		2.14	-1159.69
						30.00		30.00	-6454.09
	1F	X1	FB-FB	M	7.95②	0.234	0.99	0.08	(0.21)
						7.02		2.31	5949.16
						30.00		30.00	28052.59
		X2	FC-FC	M	7.76②	0.163	1.01	0.08	(0.15)
						4.88		2.50	6056.50
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FC	M	7.97②	0.158	1.01	0.08	(0.15)
						4.73		2.42	5877.39
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FC	M	7.91②	0.142	1.01	0.08	(0.13)
						4.27		2.38	5305.36
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FC	M	7.63②	0.129	1.01	0.08	(0.12)
						3.87		2.42	4802.04
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FB	M	9.81②	0.000	0.99	0.06	(-0.22)
						0.00		1.87	-1412.75
						30.00		30.00	-6454.09

Y方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	4.81②	0.010	0.33	0.01	(0.01)
						0.26		0.24	90.44
						27.00		27.00	9207.43
		X2	FA-FA	M	4.59②	0.037	0.48	0.00	(0.04)
						1.01		0.05	316.81
						27.00		27.00	8768.50
		X3	FA-FA	M	4.44②	0.037	0.48	0.00	(0.04)
						1.01		0.00	316.66
						27.00		27.00	8768.50
		X4	FA-FA	M	4.37②	0.037	0.48	0.00	(0.04)
						1.01		0.00	316.66
						27.00		27.00	8768.50
		X5	FA-FA	M	4.59②	0.037	0.48	0.00	(0.04)
						1.01		0.05	316.83
						27.00		27.00	8768.50
		X6	FA-FA	M	4.81②	0.010	0.33	0.01	(0.01)
						0.26		0.24	90.41
						27.00		27.00	9207.43
	5F	X1	FA-FA	M	5.30②	0.000	0.33	0.00	(-0.02)
						0.00		0.11	-20.96
						27.00		27.00	-1174.93
		X2	FA-FA	M	4.30②	0.044	0.48	0.00	(0.04)

Y 方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	5F	X2	FA-FA	M	4.30②	1.20	0.48	0.03	376.86
						27.00		27.00	8768.50
						0.045		0.00	(0.04)
		X3	FA-FA	M	4.02②	1.22	0.48	0.00	383.43
						27.00		27.00	8768.50
						0.045		0.00	(0.04)
		X4	FA-FA	M	4.03②	1.22	0.48	0.00	383.43
						27.00		27.00	8768.50
						0.044		0.00	(0.04)
		X5	FA-FA	M	4.30②	1.20	0.48	0.03	376.88
						27.00		27.00	8768.50
						0.000		0.00	(-0.02)
		X6	FA-FA	M	5.30②	0.00	0.33	0.11	-20.99
						27.00		27.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-0.14)
	4F	X1	FA-FA	M	4.85②	0.00	0.33	0.10	-159.28
						30.00		30.00	-1174.93
						0.025		0.00	(0.02)
		X2	FA-FA	M	4.62②	0.75	0.48	0.05	236.85
						30.00		30.00	9571.75
						0.026		0.00	(0.03)
		X3	FA-FA	M	5.65②	0.79	0.48	0.00	250.39
						30.00		30.00	9571.75
						0.026		0.00	(0.03)
		X4	FA-FA	M	5.49②	0.79	0.48	0.00	250.37
						30.00		30.00	9571.75
						0.025		0.00	(0.02)
		X5	FA-FA	M	4.62②	0.75	0.48	0.05	236.87
						30.00		30.00	9571.75
						0.000		0.00	(-0.14)
		X6	FA-FA	M	4.85②	0.00	0.33	0.10	-159.31
						30.00		30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-0.33)
	3F	X1	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.33	0.10	-388.61
						30.00		30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-0.13)
		X2	FA-FA	M	5.50②	0.00	0.40	0.02	-199.68
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.12)
		X3	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.40	0.00	-188.10
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.12)
		X4	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.40	0.00	-188.11
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.13)
		X5	FA-FA	M	5.50②	0.00	0.40	0.02	-199.65
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.33)
		X6	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.33	0.10	-388.65
						30.00		30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-0.70)
	2F	X1	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.33	0.13	-818.54
						30.00		30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-0.56)
		X2	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.40	0.04	-865.50
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.56)
		X3	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.40	0.00	-855.46
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.56)
		X4	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.40	0.00	-855.48
						30.00		30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.56)
		X5	FA-FA	M	3.21①	0.00	0.40	0.04	-865.47
						0.00		0.04	-865.47

Y 方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	2F	X5	FA-FA	M	3.21①	30.00	0.40	30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-0.70)
						0.00		0.13	-818.60
		X6	FA-FA	M	3.21①	30.00	0.33	30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1174.93
	1F	X1	FA-FA	M	3.64①	30.00	0.33	30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1174.93
		X2	FA-FA	M	3.64①	30.00	0.40	30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1539.25
		X3	FA-FA	M	3.64①	30.00	0.40	30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1539.25
		X4	FA-FA	M	3.64①	30.00	0.40	30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1539.25
		X5	FA-FA	M	3.64①	30.00	0.40	30.00	-1539.25
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1539.25
		X6	FA-FA	M	3.64①	30.00	0.33	30.00	-1174.93
						0.000		0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1174.93
Y3	6F	X1	FA-FA	M	2.75①	0.017	0.40	0.01	(0.02)
						0.47		0.14	396.61
						27.00		27.00	22515.65
		X2	FA-FA	M	3.77②	0.025	0.42	0.00	(0.03)
						0.67		0.01	676.15
						27.00		27.00	26453.09
		X3	FA-FA	M	3.84②	0.025	0.42	0.00	(0.03)
						0.67		0.00	672.18
						27.00		27.00	26453.09
		X4	FA-FA	M	3.85②	0.025	0.42	0.00	(0.03)
						0.67		0.00	672.18
						27.00		27.00	26453.09
		X5	FA-FA	M	3.77②	0.025	0.42	0.00	(0.03)
						0.67		0.01	676.15
						27.00		27.00	26453.09
		X6	FA-FA	M	2.75①	0.017	0.40	0.01	(0.02)
						0.47		0.14	396.61
						27.00		27.00	22515.65
	5F	X1	FA-FA	M	2.75①	0.050	0.40	0.00	(0.05)
						1.34		0.09	1132.24
						27.00		27.00	22515.65
		X2	FA-FA	M	3.01②	0.063	0.42	0.00	(0.07)
						1.71		0.00	1722.12
						27.00		27.00	26453.09
		X3	FA-FA	M	2.98②	0.063	0.42	0.00	(0.06)
						1.69		0.00	1701.44
						27.00		27.00	26453.09
		X4	FA-FA	M	2.96②	0.063	0.42	0.00	(0.06)
						1.69		0.00	1701.44
						27.00		27.00	26453.09
		X5	FA-FA	M	3.00②	0.063	0.42	0.00	(0.07)
						1.71		0.00	1722.10
						27.00		27.00	26453.09
		X6	FA-FA	M	2.75①	0.050	0.40	0.00	(0.05)
						1.34		0.09	1132.26
						27.00		27.00	22515.65
	4F	X1	FA-FA	M	2.75①	0.081	0.40	0.00	(0.08)
						2.42		0.09	2052.18
						30.00		30.00	24675.50
		X2	FA-FA	M	3.04②	0.101	0.42	0.00	(0.10)
						3.03		0.00	3043.72
						30.00		30.00	29014.57

Y 方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y3	4F	X3	FA-FA	M	3.39②	0.100	0.42	0.00	(0.10)
						2.99		0.00	3004.34
						30.00		30.00	29014.57
		X4	FA-FA	M	3.42②	0.100	0.42	0.00	(0.10)
						2.99		0.00	3004.34
						30.00		30.00	29014.57
		X5	FA-FA	M	3.06②	0.101	0.42	0.00	(0.10)
						3.03		0.00	3043.69
						30.00		30.00	29014.57
		X6	FA-FA	M	2.75①	0.081	0.40	0.00	(0.08)
						2.42		0.09	2052.22
						30.00		30.00	24675.50
	3F	X1	FB-FB	M	2.75①	0.120	0.99	0.00	(0.11)
						3.60		0.10	3053.43
						30.00		30.00	28052.59
		X2	FC-FA	M	4.25②	0.126	1.01	0.00	(0.12)
						3.77		0.00	4677.58
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FA	M	3.04②	0.124	1.01	0.00	(0.11)
						3.72		0.00	4616.10
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FA	M	3.08②	0.124	1.01	0.00	(0.11)
						3.72		0.00	4616.12
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FA	M	4.29②	0.126	1.01	0.00	(0.12)
						3.77		0.00	4677.54
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FB	M	2.75①	0.120	0.99	0.00	(0.11)
						3.61		0.10	3053.47
						30.00		30.00	28052.59
	2F	X1	FB-FB	M	2.56①	0.163	0.99	0.00	(0.15)
						4.88		0.09	4134.96
						30.00		30.00	28052.59
		X2	FC-FA	M	3.56②	0.176	1.01	0.00	(0.16)
						5.27		0.00	6546.21
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FA	M	3.12②	0.174	1.01	0.00	(0.16)
						5.22		0.00	6481.30
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FA	M	3.17②	0.174	1.01	0.00	(0.16)
						5.22		0.00	6481.32
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FA	M	3.65②	0.176	1.01	0.00	(0.16)
						5.27		0.00	6546.18
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FB	M	2.56①	0.163	0.99	0.00	(0.15)
						4.88		0.09	4135.01
						30.00		30.00	28052.59
	1F	X1	FB-FB	M	2.94①	0.245	0.99	0.00	(0.22)
						7.36		0.12	6231.31
						30.00		30.00	28052.59
		X2	FC-FC	M	6.37②	0.262	1.01	0.00	(0.24)
						7.86		0.01	9757.59
						30.00		30.00	40527.70
		X3	FC-FC	M	6.36②	0.260	1.01	0.00	(0.24)
						7.80		0.00	9683.60
						30.00		30.00	40527.70
		X4	FC-FC	M	6.44②	0.260	1.01	0.00	(0.24)
						7.80		0.00	9683.60
						30.00		30.00	40527.70
		X5	FC-FC	M	6.54②	0.262	1.01	0.00	(0.24)
						7.86		0.01	9757.54
						30.00		30.00	40527.70
		X6	FB-FB	M	2.94①	0.245	0.99	0.00	(0.22)

Y 方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y3	1F	X6	FB-FB	M	2.94①	7.36 30.00	0.99	0.12 30.00	6231.36 28052.59

Y 方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	4.90②	0.037	0.33	0.01	(0.04)
						1.00		0.30	350.59
						27.00		27.00	9207.43
		X2	FA-FA	M	4.63②	0.070	0.48	0.00	(0.07)
						1.90		0.00	599.24
						27.00		27.00	8768.50
		X3	FA-FA	M	5.62②	0.070	0.48	0.00	(0.07)
						1.88		0.00	592.58
						27.00		27.00	8768.50
		X4	FA-FA	M	5.62②	0.070	0.48	0.00	(0.07)
						1.88		0.00	592.58
						27.00		27.00	8768.50
		X5	FA-FA	M	4.63②	0.070	0.48	0.00	(0.07)
						1.90		0.00	599.24
						27.00		27.00	8768.50
		X6	FA-FA	M	4.90②	0.037	0.33	0.01	(0.04)
						1.00		0.30	350.59
						27.00		27.00	9207.43
	5F	X1	FA-FA	M	4.00②	0.112	0.33	0.01	(0.12)
						3.03		0.15	1061.51
						27.00		27.00	9207.43
		X2	FA-FA	M	4.19②	0.187	0.48	0.00	(0.18)
						5.05		0.01	1589.38
						27.00		27.00	8768.50
		X3	FA-FA	M	5.76②	0.186	0.48	0.00	(0.18)
						5.01		0.00	1577.72
						27.00		27.00	8768.50
		X4	FA-FA	M	5.76②	0.186	0.48	0.00	(0.18)
						5.01		0.00	1577.72
						27.00		27.00	8768.50
		X5	FA-FA	M	4.19②	0.187	0.48	0.00	(0.18)
						5.05		0.01	1589.38
						27.00		27.00	8768.50
		X6	FA-FA	M	4.00②	0.112	0.33	0.01	(0.12)
						3.03		0.15	1061.51
						27.00		27.00	9207.43
	4F	X1	FA-FA	M	4.08②	0.176	0.33	0.01	(0.18)
						5.29		0.18	1850.53
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FA-FA	M	4.25②	0.291	0.48	0.00	(0.29)
						8.72		0.01	2747.58
						30.00		30.00	9571.75
		X3	FA-FA	M	4.73②	0.289	0.48	0.00	(0.29)
						8.68		0.00	2734.08
						30.00		30.00	9571.75
		X4	FA-FA	M	4.73②	0.289	0.48	0.00	(0.29)
						8.68		0.00	2734.08
						30.00		30.00	9571.75
		X5	FA-FA	M	4.25②	0.291	0.48	0.00	(0.29)
						8.72		0.01	2747.58
						30.00		30.00	9571.75
		X6	FA-FA	M	4.08②	0.176	0.33	0.01	(0.18)
						5.29		0.18	1850.53
						30.00		30.00	10099.93
	3F	X1	FA-FA	M	4.44②	0.252	0.33	0.01	(0.26)
						7.55		0.17	2642.84
						30.00		30.00	10099.93

Y 方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y2	3F	X2	FB-FA	M	4.15②	0.362	0.40	0.00	(0.37)
						10.85		0.01	4177.51
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FB-FA	M	4.56②	0.360	0.40	0.00	(0.37)
						10.81		0.00	4160.17
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FB-FA	M	4.56②	0.360	0.40	0.00	(0.37)
						10.81		0.00	4160.17
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FB-FA	M	4.15②	0.362	0.40	0.00	(0.37)
						10.85		0.01	4177.51
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	4.44②	0.252	0.33	0.01	(0.26)
						7.55		0.17	2642.84
						30.00		30.00	10099.93
	2F	X1	FA-FA	M	4.71②	0.341	0.33	0.01	(0.35)
						10.24		0.18	3584.76
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FC-FA	M	4.61②	0.490	0.40	0.00	(0.50)
						14.71		0.00	5662.43
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FC-FA	M	11.28②	0.489	0.40	0.00	(0.50)
						14.66		0.00	5645.08
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FC-FA	M	11.28②	0.489	0.40	0.00	(0.50)
						14.66		0.00	5645.07
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FC-FA	M	4.61②	0.490	0.40	0.00	(0.50)
						14.71		0.00	5662.43
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FA-FA	M	4.71②	0.341	0.33	0.01	(0.35)
						10.24		0.18	3584.76
						30.00		30.00	10099.93
	1F	X1	FB-FB	M	6.34②	0.446	0.33	0.00	(0.46)
						13.39		0.12	4687.87
						30.00		30.00	10099.93
		X2	FD-FD	M	4.77②	0.624	0.40	0.00	(0.63*)
						18.72		0.01	7209.09
						30.00		30.00	11356.75
		X3	FD-FD	M	5.86②	0.622	0.40	0.00	(0.63*)
						18.67		0.00	7188.11
						30.00		30.00	11356.75
		X4	FD-FD	M	5.86②	0.622	0.40	0.00	(0.63*)
						18.67		0.00	7188.11
						30.00		30.00	11356.75
		X5	FD-FD	M	4.77②	0.624	0.40	0.00	(0.63*)
						18.72		0.01	7209.09
						30.00		30.00	11356.75
		X6	FB-FB	M	6.35②	0.446	0.33	0.00	(0.46)
						13.39		0.12	4687.88
						30.00		30.00	10099.93
Y3	6F	X1	FA-FA	M	2.75①	0.000	0.40	0.00	(-0.03)
						0.00		0.10	-89.80
						27.00		27.00	-3077.00
		X2	FA-FA	M	3.01②	0.001	0.42	0.00	(0.00)
						0.04		0.03	38.39
						27.00		27.00	26453.09
		X3	FA-FA	M	3.15②	0.001	0.42	0.00	(0.00)
						0.04		0.00	35.46
						27.00		27.00	26453.09
		X4	FA-FA	M	3.15②	0.001	0.42	0.00	(0.00)
						0.04		0.00	35.46
						27.00		27.00	26453.09
		X5	FA-FA	M	3.01②	0.001	0.42	0.00	(0.00)
						0.001		0.00	(0.00)
						0.001		0.00	(0.00)

Y 方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_u}{F_c}$	Pt	$\frac{\tau_u}{F_c}$ $\frac{\tau_u}{F_c}$	$\frac{N}{N_o}$ $\frac{N}{N_o}$
Y3	6F	X5	FA-FA	M	3.01②	0.04	0.42	0.03	38.39
						27.00		27.00	26453.09
						0.000		0.00	(-0.03)
	6F	X6	FA-FA	M	2.75①	0.00	0.40	0.10	-89.80
						27.00		27.00	-3077.00
						0.000		0.00	(-0.13)
	5F	X1	FA-FA	M	2.75①	0.00	0.40	0.05	-392.03
						27.00		27.00	-3077.00
						0.000		0.00	(-0.10)
		X2	FA-FA	M	4.11②	0.00	0.42	0.01	-324.42
						27.00		27.00	-3399.82
						0.000		0.00	(-0.10)
		X3	FA-FA	M	20.71②	0.00	0.42	0.00	-331.80
						27.00		27.00	-3399.82
						0.000		0.00	(-0.10)
		X4	FA-FA	M	20.64②	0.00	0.42	0.00	-331.80
						27.00		27.00	-3399.82
						0.000		0.00	(-0.10)
		X5	FA-FA	M	4.11②	0.00	0.42	0.01	-324.42
						27.00		27.00	-3399.82
						0.000		0.00	(-0.13)
		X6	FA-FA	M	2.75①	0.00	0.40	0.05	-392.03
						27.00		27.00	-3077.00
						0.000		0.00	(-0.10)
	4F	X1	FA-FA	M	2.75①	0.000	0.40	0.00	(-0.29)
						0.00		0.03	-878.92
						30.00		30.00	-3077.00
		X2	FA-FA	M	4.12②	0.000	0.42	0.00	(-0.29)
						0.00		0.01	-979.82
						30.00		30.00	-3399.82
		X3	FA-FA	M	9.99②	0.000	0.42	0.00	(-0.29)
						0.00		0.00	-997.18
						30.00		30.00	-3399.82
		X4	FA-FA	M	9.96②	0.000	0.42	0.00	(-0.29)
						0.00		0.00	-997.18
						30.00		30.00	-3399.82
		X5	FA-FA	M	4.12②	0.000	0.42	0.00	(-0.29)
						0.00		0.01	-979.82
						30.00		30.00	-3399.82
		X6	FA-FA	M	2.75①	0.000	0.40	0.00	(-0.29)
						0.00		0.03	-878.92
						30.00		30.00	-3077.00
	3F	X1	FB-FB	M	2.75①	0.000	0.99	0.00	(-0.27)
						0.00		0.03	-1745.97
						30.00		30.00	-6454.09
		X2	FC-FA	M	3.26②	0.000	1.01	0.00	(-0.27)
						0.00		0.01	-2390.81
						30.00		30.00	-8856.70
		X3	FC-FA	M	25.66②	0.000	1.01	0.00	(-0.27)
						0.00		0.00	-2416.86
						30.00		30.00	-8856.70
		X4	FC-FA	M	25.80②	0.000	1.01	0.00	(-0.27)
						0.00		0.00	-2416.86
						30.00		30.00	-8856.70
		X5	FC-FA	M	3.26②	0.000	1.01	0.00	(-0.27)
						0.00		0.01	-2390.81
						30.00		30.00	-8856.70
		X6	FB-FB	M	2.75①	0.000	0.99	0.00	(-0.27)
						0.00		0.03	-1745.97
						30.00		30.00	-6454.09
	2F	X1	FB-FB	M	2.56①	0.000	0.99	0.00	(-0.42)
						0.00		0.01	-2741.16
						30.00		30.00	-6454.09
		X2	FC-FA	M	3.37②	0.000	1.01	0.00	(-0.45)
						0.00		0.01	-3966.43

Y方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード	Ho/D	σ_o/F_c σ_o F_c	Pt	τ_u/F_c τ_u F_c	N/No N No
Y3	2F	X2	FC-FA	M	3.37②	30.00	1.01	30.00	-8856.70
		X3	FC-FC	M	4.11②	0.000	1.01	0.00	(-0.45)
						0.00		0.00	-4003.61
						30.00		30.00	-8856.70
		X4	FC-FC	M	4.11②	0.000	1.01	0.00	(-0.45)
						0.00		0.00	-4003.61
						30.00		30.00	-8856.70
		X5	FC-FA	M	3.37②	0.000	1.01	0.01	-3966.43
						0.00		30.00	-8856.70
						30.00		30.00	-8856.70
		X6	FB-FB	M	2.56①	0.000	0.99	0.00	(-0.42)
						0.00		0.01	-2741.16
						30.00		30.00	-6454.09
	1F	X1	FB-FB	M	2.94①	0.000	0.99	0.00	(-0.64)
						0.00		0.05	-4148.54
						30.00		30.00	-6454.09
		X2	FC-FC	M	6.64②	0.000	1.01	0.00	(-0.71)
						0.00		0.03	-6305.80
						30.00		30.00	-8856.70
		X3	FC-FC	M	2.47①	0.000	1.01	0.00	(-0.72)
						0.00		0.01	-6350.29
						30.00		30.00	-8856.70
		X4	FC-FC	M	2.47①	0.000	1.01	0.00	(-0.72)
						0.00		0.01	-6350.30
						30.00		30.00	-8856.70
		X5	FC-FC	M	6.64②	0.000	1.01	0.00	(-0.71)
						0.00		0.03	-6305.81
						30.00		30.00	-8856.70
		X6	FB-FB	M	2.94①	0.000	0.99	0.00	(-0.64)
						0.00		0.05	-4148.54
						30.00		30.00	-6454.09

c) RC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) F_c : コンクリート強度 (N/mm²)

モード : 破壊モード (M : 曲げ破壊, S : せん断破壊)

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	モード	τ_u/F_c	τ_u	F_c
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0.2	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.017	0.5	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.020	0.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.025	0.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.034	1.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.6	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0.1	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.005	0.1	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.005	0.1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0.2	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.0	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0.2	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.008	0.2	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.011	0.3	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00

X方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.010	0.3	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.011	0.3	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.012	0.4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.016	0.5	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.006	0.2	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.003	0.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.6	30.00

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.006	0.2	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.003	0.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.6	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0.3	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.011	0.3	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.012	0.4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.016	0.5	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0.2	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.008	0.2	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.009	0.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.011	0.3	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.001	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.004	0.1	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.005	0.1	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.005	0.1	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0.2	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.002	0.0	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.007	0.2	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.016	0.4	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.020	0.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.025	0.7	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.033	1.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.6	30.00

Y方向正加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.030	0.8	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.044	1.2	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.045	1.3	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.050	1.5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.058	1.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.026	0.7	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.043	1.2	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.054	1.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	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	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X2	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.077	2.3	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.025	0.7	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.042	1.1	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.053	1.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.070	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.077	2.3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.025	0.7	27.00
X4	5F	Y2	Y3	WA	M	0.042	1.1	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.053	1.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.070	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.077	2.3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.026	0.7	27.00
X5	5F	Y2	Y3	WA	M	0.043	1.2	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.054	1.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.077	2.3	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.030	0.8	27.00
X6	5F	Y2	Y3	WA	M	0.044	1.2	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.045	1.3	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.050	1.5	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.058	1.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	6F	Y2	Y3	WA	M	0.030	0.8	27.00

Y 方向負加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.042	1.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.6	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.071	2.1	30.00
	3F	Y2	Y3	WD	S	0.083	2.5	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.095	2.8	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.104	3.1	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.043	1.2	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.073	2.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WD	S	0.087	2.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.098	2.9	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.113	3.4	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.124	3.7	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.043	1.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.073	2.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WD	S	0.087	2.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.098	2.9	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.113	3.4	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.124	3.7	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.043	1.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.073	2.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WD	S	0.087	2.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.098	2.9	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.113	3.4	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.124	3.7	30.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.043	1.2	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.073	2.0	27.00
	4F	Y2	Y3	WD	S	0.087	2.6	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.098	2.9	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.113	3.4	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.124	3.7	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.042	1.1	27.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.6	27.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.071	2.1	30.00
	3F	Y2	Y3	WD	S	0.083	2.5	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.095	2.8	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.104	3.1	30.00

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	$\tau u / F_c$	sMo / Mo	$d / t(w)$
P2			$b / t(f)$
P3			横補剛
P4			靱性
P5			接合

モード : 部材破壊モード (M : 曲げ破壊, S : せん断破壊)

τu : 最終ステップでの平均せん断応力度

sMo / Mo : 鉄骨断面の曲げ耐力/鉄骨鉄筋コンクリートとしての曲げ耐力

$d / t(w)$: ウェブの幅厚比

$b / t(f)$: フランジの幅厚比

横補剛 : [o] 充分 [x] 不足

靱性 : 脆性破壊部材の種別 [o] : 靱性破壊部材 [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

構造	RC	SRC	S
P1	①: Ho / D または ②: $2M / (Q \cdot D)$	N / No (Ru)	$d / t(w)$
P2	$\sigma o / F_c$	sMo / Mo	$b / t(f)$
P3	Pt		靱性
P4	$\tau u / F_c$		接合
P5	N / No		

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 ($2 \cdot M / Q \cdot D$)

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)

$d / t(w)$: ウェブの幅厚比

$b / t(f)$: フランジの幅厚比

靱性 : 脆性破壊部材の種別 [o] : 靱性破壊部材 [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	$\tau u / F_c$		$\lambda e1$
P2			$\lambda e2$
P3			靱性
P4			接合

モード : 部材破壊モード (M : 曲げ破壊, S : せん断破壊)

τu : 最終ステップでの平均せん断応力度

$\lambda e1$: 筋違材の有効細長比 (右上り)

$\lambda e2$: 筋違材の有効細長比 (左上り)

靱性 : 脆性破壊部材の種別 [o] : 靱性破壊部材 [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	モード	P1	P2	P3	P4
3F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.083	---	---	---
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.095	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.104	---	---	---

Y 方向負加力時 X2 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	モード	P1	P2	P3	P4
4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.087	---	---	---
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.124	---	---	---

Y 方向負加力時 X3 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	モード	P1	P2	P3	P4
4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.087	---	---	---
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.124	---	---	---

Y 方向負加力時 X4 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	モード	P1	P2	P3	P4
4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.087	---	---	---
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.124	---	---	---

Y 方向負加力時 X5 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	モード	P1	P2	P3	P4
4F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.087	---	---	---
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.113	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.124	---	---	---

Y 方向負加力時 X6 フレーム 壁の部材種別

階名	軸名1	軸名2	構造	ランク	モード	P1	P2	P3	P4
3F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.083	---	---	---
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.095	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.104	---	---	---

Y 方向負加力時 Y2 フレーム 柱の部材種別

階名	軸名	構造	ランク	モード	P1	P2	P3	P4	P5
1F	X2	RC	FD-FD	M	4.77②	0.62	0.40	0.000	
	X3	RC	FD-FD	M	5.86②	0.62	0.40	0.000	
	X4	RC	FD-FD	M	5.86②	0.62	0.40	0.000	
	X5	RC	FD-FD	M	4.77②	0.62	0.40	0.000	

U-5.1.4 S 造柱圧縮座屈耐力の確認

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

U-5.2 RC 部材のせん断破壊の防止（保証設計）

U-5.2.1 RC はり部材のせん断破壊の防止（保証設計）

ヒンジ：ヒンジ状態 0＝曲げヒンジ、x＝せん断破壊

QL：長期せん断力 (kN)

Qm：地震力によって生じるせん断力 (kN)

Qsu：はりのせん断耐力 (kN)

n：部材の端部のヒンジ状態により考慮される割り増し係数

判定：ヒンジ状態がせん断破壊の場合には判定の対象外になります

Y1 フレーム（X 方向正加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	X1	L	-22.7	1.200	0.0	22.7	275.1	OK
		R	35.4			35.4	275.1	
	X2	L	-30.6	1.200	0.0	30.6	275.1	OK
		R	27.4			27.4	275.1	
	X3	L	-29.0	1.200	0.0	29.0	275.1	OK
		R	29.0			29.0	275.1	
	X4	L	-27.4	1.200	0.0	27.4	275.1	OK
		R	30.6			30.6	275.1	
	X5	L	-35.4	1.200	0.0	35.4	275.1	OK
		R	22.7			22.7	275.1	

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
7F	X1	L 0	-110.3	1.100	89.3	12.1	390.6	OK
		R 0	120.6			218.8		
	X2	L 0	-113.4	1.100	90.7	13.6	344.5	OK
		R 0	112.2			212.0		
	X3	L 0	-112.8	1.100	90.1	13.6	344.5	OK
		R 0	112.8			212.0		
	X4	L 0	-112.2	1.100	89.6	13.7	344.5	OK
		R 0	113.4			211.9		
	X5	L 0	-120.6	1.100	99.6	11.0	390.6	OK
		R 0	110.3			219.8		
6F	X1	L 0	-92.4	1.100	93.4	10.3	390.6	OK
		R 0	94.5			197.2		
	X2	L 0	-91.0	1.100	90.1	8.2	344.5	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X3	L 0	-91.0	1.100	90.1	8.2	344.5	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X4	L 0	-91.0	1.100	90.2	8.2	344.5	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X5	L 0	-94.5	1.100	95.5	10.5	390.6	OK
		R 0	92.4			197.4		
5F	X1	L 0	-91.5	1.100	105.7	24.8	393.1	OK
		R 0	95.4			211.7		
	X2	L 0	-91.1	1.100	90.3	8.2	354.4	OK
		R 0	90.8			190.1		
	X3	L 0	-91.0	1.100	90.1	8.2	354.4	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X4	L 0	-90.8	1.100	90.0	8.2	354.4	OK
		R 0	91.1			190.1		
	X5	L 0	-95.4	1.100	109.7	25.2	393.1	OK
		R 0	91.5			212.1		
4F	X1	L 0	-91.7	1.100	105.9	24.9	393.1	OK
		R 0	95.2			211.7		
	X2	L 0	-91.1	1.100	90.2	8.2	354.4	OK
		R 0	90.9			190.1		
	X3	L 0	-91.0	1.100	90.1	8.2	354.4	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X4	L 0	-90.9	1.100	90.1	8.2	354.4	OK
		R 0	91.1			190.1		
	X5	L 0	-95.2	1.100	109.5	25.2	393.1	OK
		R 0	91.7			212.1		
3F	X1	L 0	-91.6	1.100	105.9	24.9	393.1	OK
		R 0	95.2			211.7		
	X2	L 0	-91.1	1.100	90.2	8.2	354.4	OK
		R 0	90.9			190.1		
	X3	L 0	-91.0	1.100	90.1	8.2	354.4	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X4	L 0	-90.9	1.100	90.0	8.2	354.4	OK
		R 0	91.1			190.1		
	X5	L 0	-95.2	1.100	109.5	25.2	393.1	OK
		R 0	91.6			212.1		
2F	X1	L 0	-91.4	1.100	105.7	24.8	393.1	OK
		R 0	95.5			211.7		
	X2	L 0	-91.1	1.100	90.2	8.2	354.4	OK
		R 0	90.9			190.1		
	X3	L 0	-91.0	1.100	90.1	8.2	354.4	OK
		R 0	91.0			190.1		
	X4	L 0	-90.9	1.100	90.1	8.2	354.4	OK
		R 0	91.1			190.1		
	X5	L 0	-95.5	1.100	109.7	25.2	393.1	OK
		R 0	91.4			212.1		
1F	X1	L	-121.1	1.200	264.9	196.7	2044.8	OK
		R	168.8			486.6		
	X2	L	-149.7	1.200	157.8	39.6	2044.8	OK
		R	140.2			329.5		
	X3	L	-145.0	1.200	186.7	79.1	2044.8	OK
		R						

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
1F	X3	R		145.0	1.200	186.7	369.0	≦	2044.8	OK
		L		-140.2			49.3	≦		
	X4	R		149.7	1.200	157.9	339.2	≦	2044.8	OK
		L		-168.8			122.8	≦		
	X5	R		121.1	1.200	243.0	412.7	≦	2044.8	OK
		L						≦		

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
7F	X1	L	0	-138.9	1.100	332.7	227.1	≦		
		R	0	145.2			511.2	≦	529.2	OK
	X2	L	0	-142.2	1.100	336.0	227.5	≦	529.2	OK
		R	0	141.9			511.5	≦		
	X3	L	0	-142.0	1.100	335.9	227.4	≦	529.2	OK
		R	0	142.0			511.5	≦		
	X4	L	0	-141.9	1.100	335.8	227.4	≦	529.2	OK
		R	0	142.2			511.5	≦		
	X5	L	0	-145.2	1.100	339.1	227.8	≦	529.2	OK
		R	0	138.9			511.9	≦		
6F	X1	L	0	-135.8	1.100	334.5	232.2	≦		
		R	0	138.6			506.5	≦	529.2	OK
	X2	L	0	-137.2	1.100	335.9	232.3	≦	529.2	OK
		R	0	137.1			506.7	≦		
	X3	L	0	-137.2	1.100	335.9	232.3	≦	529.2	OK
		R	0	137.2			506.7	≦		
	X4	L	0	-137.1	1.100	335.9	232.3	≦	529.2	OK
		R	0	137.2			506.7	≦		
	X5	L	0	-138.6	1.100	337.3	232.5	≦	529.2	OK
		R	0	135.8			506.8	≦		
5F	X1	L	0	-140.7	1.100	428.9	331.0	≦		
		R	0	144.5			616.2	≦	682.1	OK
	X2	L	0	-142.6	1.100	430.8	331.2	≦	641.3	OK
		R	0	142.5			616.4	≦		
	X3	L	0	-142.6	1.100	430.7	331.2	≦	641.3	OK
		R	0	142.6			616.4	≦		
	X4	L	0	-142.5	1.100	430.7	331.2	≦	641.3	OK
		R	0	142.6			616.4	≦		
	X5	L	0	-144.5	1.100	432.6	331.4	≦	682.1	OK
		R	0	140.7			616.6	≦		
4F	X1	L	0	-140.8	1.100	428.9	331.0	≦		
		R	0	144.4			616.2	≦	682.1	OK
	X2	L	0	-142.6	1.100	430.8	331.2	≦	641.3	OK
		R	0	142.6			616.4	≦		
	X3	L	0	-142.6	1.100	430.7	331.2	≦	641.3	OK
		R	0	142.6			616.4	≦		
	X4	L	0	-142.6	1.100	430.7	331.2	≦	641.3	OK
		R	0	142.6			616.4	≦		
	X5	L	0	-144.4	1.100	432.6	331.4	≦	682.1	OK
		R	0	140.8			616.6	≦		
3F	X1	L	0	-149.6	1.100	599.7	510.1	≦		
		R	0	155.3			814.9	≦	1120.8	OK
	X2	L	0	-152.5	1.100	568.1	472.4	≦	1117.0	OK
		R	0	152.3			777.2	≦		
	X3	L	0	-152.4	1.100	568.0	472.4	≦	1117.0	OK
		R	0	152.4			777.2	≦		
	X4	L	0	-152.3	1.100	567.9	472.4	≦	1117.0	OK
		R	0	152.5			777.2	≦		
	X5	L	0	-155.3	1.100	605.3	510.6	≦	1120.8	OK
		R	0	149.6			815.4	≦		
2F	X1	L	0	-151.8	1.100	684.6	601.3	≦		
		R	0	158.2			911.3	≦	1120.8	OK
	X2	L	0	-155.1	1.100	657.8	568.6	≦	1117.0	OK
		R	0	155.0			878.6	≦		
	X3	L	0	-155.0	1.100	657.8	568.6	≦	1117.0	OK
		R	0	155.0			878.6	≦		
	X4	L	0	-155.0	1.100	657.8	568.6	≦	1117.0	OK
		R	0					≦		

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
2F	X4	R	0	155.1	1.100	657.8	878.6	≦	1117.0	OK
		L	0	-158.2			601.9	≦		
	X5	R	0	151.8	1.100	691.0	911.9	≦	1120.8	OK
1F	X1	L		-147.6	1.200	1387.8	1517.8	≦	2184.8	OK
		R		183.7			1849.0	≦		
	X2	L		-168.6	1.200	1245.2	1325.6	≦	2262.0	OK
		R		162.6			1656.8	≦		
	X3	L		-165.6	1.200	1328.0	1427.9	≦	2249.1	OK
		R		165.6			1759.2	≦		
	X4	L		-162.6	1.200	1310.4	1409.9	≦	2230.8	OK
		R		168.6			1741.1	≦		
	X5	L		-183.7	1.200	1439.3	1543.5	≦	2304.8	OK
		R		147.6			1874.7	≦		

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
1F	X1	L		-24.6	1.200	0.0	24.6	≦	275.1	OK
		R		38.6			38.6	≦		
	X2	L		-33.4	1.200	0.0	33.4	≦	275.1	OK
		R		29.9			29.9	≦		
	X3	L		-31.6	1.200	0.0	31.6	≦	275.1	OK
		R		31.6			31.6	≦		
	X4	L		-29.9	1.200	0.0	29.9	≦	275.1	OK
		R		33.4			33.4	≦		
	X5	L		-38.6	1.200	0.0	38.6	≦	275.1	OK
		R		24.6			24.6	≦		

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
1F	Y1	L		-1.8	1.200	0.0	1.8	≦	502.1	OK
		R		6.5			6.5	≦		
	Y3	L		-8.1	1.200	0.0	8.1	≦	502.1	OK
		R		2.7			2.7	≦		

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
1F	Y1	L		-1.7	1.200	0.0	1.7	≦	502.1	OK
		R		8.5			8.5	≦		
	Y3	L		-10.9	1.200	0.0	10.9	≦	502.1	OK
		R		2.8			2.8	≦		

X3フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ*	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
1F	Y1	L		-1.7	1.200	0.0	1.7	≦	528.6	OK
		R		8.5			8.5	≦		
	Y3	L		-10.9	1.200	0.0	10.9	≦	502.1	OK
		R		2.8			2.8	≦		

X4フレーム (X方向正加力)

層名	軸名		ヒンジ*	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
1F	Y1	L		-1.7	1.200	0.0	1.7	≦	528.6	OK
		R		8.5			8.5	≦		
	Y3	L		-10.9	1.200	0.0	10.9	≦	502.1	OK
		R		2.8			2.8	≦		

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
1F	Y1	L		-1.7	1.200	0.0	1.7	≦	502.1	OK
		R		8.5			8.5	≦		
	Y3	L		-10.9	1.200	0.0	10.9	≦	502.1	OK
		R		2.8			2.8	≦		

X6フレーム（X方向正加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	Y1	L	-1.8	1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R	6.5			6.5	502.1	OK
	Y3	L	-8.1	1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R	2.7			2.7	502.1	OK

Y1フレーム（X方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	X1	L	-22.7	1.200	0.0	22.7	275.1	OK
		R	35.4			35.4	275.1	OK
	X2	L	-30.6	1.200	0.0	30.6	275.1	OK
		R	27.4			27.4	275.1	OK
	X3	L	-29.0	1.200	0.0	29.0	275.1	OK
		R	29.0			29.0	275.1	OK
	X4	L	-27.4	1.200	0.0	27.4	275.1	OK
		R	30.6			30.6	275.1	OK
	X5	L	-35.4	1.200	0.0	35.4	275.1	OK
		R	22.7			22.7	275.1	OK

Y2フレーム（X方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
7F	X1	L	0	1.100	-99.6	219.8	390.6	OK
		R	0			11.0	390.6	OK
	X2	L	0	1.100	-89.6	211.9	344.5	OK
		R	0			13.7	344.5	OK
	X3	L	0	1.100	-90.1	212.0	344.5	OK
		R	0			13.6	344.5	OK
	X4	L	0	1.100	-90.7	212.0	344.5	OK
		R	0			13.6	344.5	OK
	X5	L	0	1.100	-89.3	218.8	390.6	OK
		R	0			12.1	390.6	OK
6F	X1	L	0	1.100	-95.5	197.4	390.6	OK
		R	0			10.5	390.6	OK
	X2	L	0	1.100	-90.2	190.1	344.5	OK
		R	0			8.2	344.5	OK
	X3	L	0	1.100	-90.1	190.1	344.5	OK
		R	0			8.2	344.5	OK
	X4	L	0	1.100	-90.1	190.1	344.5	OK
		R	0			8.2	344.5	OK
	X5	L	0	1.100	-93.4	197.2	390.6	OK
		R	0			10.3	390.6	OK
5F	X1	L	0	1.100	-109.7	212.1	393.1	OK
		R	0			25.2	393.1	OK
	X2	L	0	1.100	-90.0	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK
	X3	L	0	1.100	-90.1	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK
	X4	L	0	1.100	-90.3	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK
	X5	L	0	1.100	-105.7	211.7	393.1	OK
		R	0			24.8	393.1	OK
4F	X1	L	0	1.100	-109.5	212.1	393.1	OK
		R	0			25.2	393.1	OK
	X2	L	0	1.100	-90.1	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK
	X3	L	0	1.100	-90.1	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK
	X4	L	0	1.100	-90.2	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK
	X5	L	0	1.100	-105.9	211.7	393.1	OK
		R	0			24.9	393.1	OK
3F	X1	L	0	1.100	-109.5	212.1	393.1	OK
		R	0			25.2	393.1	OK
	X2	L	0	1.100	-90.0	190.1	354.4	OK
		R	0			8.2	354.4	OK

Y2フレーム (X方向負加力)

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
3F	X3	L 0	-91.0	1.100	-90.1	190.1	354.4	OK
		R 0	91.0			8.2		
	X4	L 0	-90.9	1.100	-90.2	190.1	354.4	OK
		R 0	91.1			8.2		
	X5	L 0	-95.2	1.100	-105.9	211.7	393.1	OK
		R 0	91.6			24.9		
2F	X1	L 0	-91.4	1.100	-109.7	212.1	393.1	OK
		R 0	95.5			25.2		
	X2	L 0	-91.1	1.100	-90.1	190.1	354.4	OK
		R 0	90.9			8.2		
	X3	L 0	-91.0	1.100	-90.1	190.1	354.4	OK
		R 0	91.0			8.2		
	X4	L 0	-90.9	1.100	-90.2	190.1	354.4	OK
		R 0	91.1			8.2		
	X5	L 0	-95.5	1.100	-105.7	211.7	393.1	OK
		R 0	91.4			24.8		
1F	X1	L	-121.1	1.200	-243.0	412.7	2044.8	OK
		R	168.8			122.8		
	X2	L	-149.7	1.200	-157.9	339.2	2044.8	OK
		R	140.2			49.3		
	X3	L	-145.0	1.200	-186.7	369.0	2044.8	OK
		R	145.0			79.1		
	X4	L	-140.2	1.200	-157.8	329.5	2044.8	OK
		R	149.7			39.6		
	X5	L	-168.8	1.200	-264.9	486.6	2044.8	OK
		R	121.1			196.7		

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
7F	X1	L 0	-138.9	1.100	-339.1	511.9	529.2	OK
		R 0	145.2			227.8		
	X2	L 0	-142.2	1.100	-335.8	511.5	529.2	OK
		R 0	141.9			227.4		
	X3	L 0	-142.0	1.100	-335.9	511.5	529.2	OK
		R 0	142.0			227.4		
	X4	L 0	-141.9	1.100	-336.0	511.5	529.2	OK
		R 0	142.2			227.5		
	X5	L 0	-145.2	1.100	-332.7	511.2	529.2	OK
		R 0	138.9			227.1		
6F	X1	L 0	-135.8	1.100	-337.3	506.8	529.2	OK
		R 0	138.6			232.5		
	X2	L 0	-137.2	1.100	-335.9	506.7	529.2	OK
		R 0	137.1			232.3		
	X3	L 0	-137.2	1.100	-335.9	506.7	529.2	OK
		R 0	137.2			232.3		
	X4	L 0	-137.1	1.100	-335.9	506.7	529.2	OK
		R 0	137.2			232.3		
	X5	L 0	-138.6	1.100	-334.5	506.5	529.2	OK
		R 0	135.8			232.2		
5F	X1	L 0	-140.7	1.100	-432.6	616.6	682.1	OK
		R 0	144.5			331.4		
	X2	L 0	-142.6	1.100	-430.7	616.4	641.3	OK
		R 0	142.5			331.2		
	X3	L 0	-142.6	1.100	-430.7	616.4	641.3	OK
		R 0	142.6			331.2		
	X4	L 0	-142.5	1.100	-430.8	616.4	641.3	OK
		R 0	142.6			331.2		
	X5	L 0	-144.5	1.100	-428.9	616.2	682.1	OK
		R 0	140.7			331.0		
4F	X1	L 0	-140.8	1.100	-432.6	616.6	682.1	OK
		R 0	144.4			331.4		
	X2	L 0	-142.6	1.100	-430.7	616.4	641.3	OK
		R 0	142.6			331.2		
	X3	L 0	-142.6	1.100	-430.7	616.4	641.3	OK
		R 0	142.6			331.2		

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
4F	X4	L	0	1.100	-430.8	616.4	641.3	OK
		R	0			331.2		
	X5	L	0	1.100	-428.9	616.2	682.1	OK
		R	0			331.0		
3F	X1	L	0	1.100	-605.3	815.4	1120.8	OK
		R	0			510.6		
	X2	L	0	1.100	-567.9	777.2	1117.0	OK
		R	0			472.4		
	X3	L	0	1.100	-568.0	777.2	1117.0	OK
		R	0			472.4		
	X4	L	0	1.100	-568.1	777.2	1117.0	OK
		R	0			472.4		
	X5	L	0	1.100	-599.7	814.9	1120.8	OK
		R	0			510.1		
2F	X1	L	0	1.100	-691.0	911.9	1120.8	OK
		R	0			601.9		
	X2	L	0	1.100	-657.8	878.6	1117.0	OK
		R	0			568.6		
	X3	L	0	1.100	-657.8	878.6	1117.0	OK
		R	0			568.6		
	X4	L	0	1.100	-657.8	878.6	1117.0	OK
		R	0			568.6		
	X5	L	0	1.100	-684.6	911.3	1120.8	OK
		R	0			601.3		
1F	X1	L		1.200	-1439.3	1874.7	2304.8	OK
		R				1543.5		
	X2	L		1.200	-1310.4	1741.1	2230.8	OK
		R				1409.9		
	X3	L		1.200	-1328.0	1759.2	2249.1	OK
		R				1427.9		
	X4	L		1.200	-1245.2	1656.8	2262.0	OK
		R				1325.6		
	X5	L		1.200	-1387.8	1849.0	2184.8	OK
		R				1517.8		

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
1F	X1	L		1.200	0.0	24.6	275.1	OK
		R				38.6		
	X2	L		1.200	0.0	33.4	275.1	OK
		R				29.9		
	X3	L		1.200	0.0	31.6	275.1	OK
		R				31.6		
	X4	L		1.200	0.0	29.9	275.1	OK
		R				33.4		
	X5	L		1.200	0.0	38.6	275.1	OK
		R				24.6		

X1フレーム (X方向負加力)

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	Y1	L		1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R				6.5		
	Y3	L		1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R				2.7		

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
1F	Y1	L		1.200	0.0	1.7	502.1	OK
		R				8.5		
	Y3	L		1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R				2.8		

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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	528.6	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	528.6	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X5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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	502.1	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X6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
1F	Y1	L	-1.8	1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R	6.5			6.5		
	Y3	L	-8.1	1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R	2.7			2.7		

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
1F	Y1	L	-1.8	1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R	6.5			6.5		
	Y3	L	-8.1	1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R	2.7			2.7		

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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	502.1	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X3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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	528.6	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X4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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	528.6	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	502.1	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X6フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	Y1	L	-1.8	1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R	6.5			6.5	502.1	OK
	Y3	L	-8.1	1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R	2.7			2.7	502.1	OK

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
1F	X1	L	-22.7	1.200	0.0	22.7	275.1	OK
		R	35.4			35.4	275.1	OK
	X2	L	-30.6	1.200	0.0	30.6	275.1	OK
		R	27.4			27.4	275.1	OK
	X3	L	-29.0	1.200	0.0	29.0	275.1	OK
		R	29.0			29.0	275.1	OK
	X4	L	-27.4	1.200	0.0	27.4	275.1	OK
		R	30.6			30.6	275.1	OK
	X5	L	-35.4	1.200	0.0	35.4	275.1	OK
		R	22.7			22.7	275.1	OK

Y2フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
7F	X1	L	-110.3	1.200	3.4	106.1	390.6	OK
		R	120.6			124.7	390.6	OK
	X2	L	-113.4	1.200	-0.1	113.4	344.5	OK
		R	112.2			112.1	344.5	OK
	X3	L	-112.8	1.200	-0.0	112.8	344.5	OK
		R	112.8			112.8	344.5	OK
	X4	L	-112.2	1.200	0.1	112.2	344.5	OK
		R	113.4			113.4	344.5	OK
	X5	L	-120.6	1.200	-3.5	124.7	390.6	OK
		R	110.3			106.1	390.6	OK
6F	X1	L	-92.4	1.200	4.3	87.3	390.6	OK
		R	94.5			99.6	390.6	OK
	X2	L	-91.0	1.200	0.1	90.8	344.5	OK
		R	91.0			91.1	344.5	OK
	X3	L	-91.0	1.200	-0.0	91.0	344.5	OK
		R	91.0			91.0	344.5	OK
	X4	L	-91.0	1.200	-0.1	91.1	344.5	OK
		R	91.0			90.8	344.5	OK
	X5	L	-94.5	1.200	-4.3	99.6	390.6	OK
		R	92.4			87.3	390.6	OK
5F	X1	L	-91.5	1.200	6.6	83.6	393.1	OK
		R	95.4			103.3	393.1	OK
	X2	L	-91.1	1.200	0.1	91.0	354.4	OK
		R	90.8			90.9	354.4	OK
	X3	L	-91.0	1.200	-0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0	354.4	OK
	X4	L	-90.8	1.200	-0.1	90.9	354.4	OK
		R	91.1			91.0	354.4	OK
	X5	L	-95.4	1.200	-6.6	103.3	393.1	OK
		R	91.5			83.6	393.1	OK
4F	X1	L	-91.7	1.200	7.5	82.6	393.1	OK
		R	95.2			104.2	393.1	OK
	X2	L	-91.1	1.200	-0.1	91.2	354.4	OK
		R	90.9			90.7	354.4	OK
	X3	L	-91.0	1.200	-0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0	354.4	OK
	X4	L	-90.9	1.200	0.1	90.7	354.4	OK
		R	91.1			91.2	354.4	OK
	X5	L	-95.2	1.200	-7.5	104.2	393.1	OK
		R	91.7			82.6	393.1	OK
3F	X1	L	-91.6	1.200	7.3	82.9	393.1	OK
		R	95.2			104.0	393.1	OK
	X2	L	-91.1	1.200	-0.5	91.7	354.4	OK
		R	90.9			90.3	354.4	OK

Y2フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
3F	X3	L	-91.0	1.200	-0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-90.9	1.200	0.5	90.3	354.4	OK
		R	91.1			91.7		
	X5	L	-95.2	1.200	-7.3	104.0	393.1	OK
		R	91.6			82.9		
2F	X1	L	-91.4	1.200	9.7	79.7	393.1	OK
		R	95.5			107.1		
	X2	L	-91.1	1.200	-1.3	92.6	354.4	OK
		R	90.9			89.4		
	X3	L	-91.0	1.200	-0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-90.9	1.200	1.3	89.4	354.4	OK
		R	91.1			92.6		
	X5	L	-95.5	1.200	-9.7	107.1	393.1	OK
		R	91.4			79.7		
1F	X1	L	-121.1	1.200	8.6	110.8	2044.8	OK
		R	168.8			179.1		
	X2	L	-149.7	1.200	-2.6	152.9	2044.8	OK
		R	140.2			137.0		
	X3	L	-145.0	1.200	0.0	145.0	2044.8	OK
		R	145.0			145.0		
	X4	L	-140.2	1.200	2.6	137.0	2044.8	OK
		R	149.7			152.9		
	X5	L	-168.8	1.200	-8.6	179.1	2044.8	OK
		R	121.1			110.8		

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
7F	X1	L	-138.9	1.200	0.2	138.7	531.7	OK
		R	145.2			145.4		
	X2	L	-142.2	1.200	0.6	141.4	531.7	OK
		R	141.9			142.7		
	X3	L	-142.0	1.200	0.0	142.0	531.7	OK
		R	142.0			142.1		
	X4	L	-141.9	1.200	-0.6	142.7	531.7	OK
		R	142.2			141.4		
	X5	L	-145.2	1.200	-0.2	145.4	531.7	OK
		R	138.9			138.7		
6F	X1	L	-135.8	1.200	0.3	135.4	531.7	OK
		R	138.6			138.9		
	X2	L	-137.2	1.200	0.7	136.4	531.7	OK
		R	137.1			138.0		
	X3	L	-137.2	1.200	0.0	137.2	531.7	OK
		R	137.2			137.2		
	X4	L	-137.1	1.200	-0.7	138.0	531.7	OK
		R	137.2			136.4		
	X5	L	-138.6	1.200	-0.3	138.9	531.7	OK
		R	135.8			135.4		
5F	X1	L	-140.7	1.200	0.3	140.4	684.3	OK
		R	144.5			144.8		
	X2	L	-142.6	1.200	0.7	141.8	642.1	OK
		R	142.5			143.4		
	X3	L	-142.6	1.200	0.0	142.6	642.1	OK
		R	142.6			142.6		
	X4	L	-142.5	1.200	-0.7	143.4	642.1	OK
		R	142.6			141.8		
	X5	L	-144.5	1.200	-0.3	144.8	684.3	OK
		R	140.7			140.4		
4F	X1	L	-140.8	1.200	0.5	140.2	684.3	OK
		R	144.4			145.0		
	X2	L	-142.6	1.200	0.6	141.9	642.1	OK
		R	142.6			143.3		
	X3	L	-142.6	1.200	0.0	142.6	642.1	OK
		R	142.6			142.6		

Y3フレーム (Y方向正加力)

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
4F	X4	L	-142.6	1.200	-0.6	143.2	642.1	OK
		R	142.6			141.9		
	X5	L	-144.4	1.200	-0.5	144.9	684.3	OK
		R	140.8			140.2		
3F	X1	L	-149.6	1.200	-0.2	149.8	1120.8	OK
		R	155.3			155.0		
	X2	L	-152.5	1.200	0.6	151.8	1117.0	OK
		R	152.3			153.0		
	X3	L	-152.4	1.200	0.0	152.4	1117.0	OK
		R	152.4			152.4		
	X4	L	-152.3	1.200	-0.6	153.0	1117.0	OK
		R	152.5			151.8		
	X5	L	-155.3	1.200	0.2	155.0	1120.8	OK
		R	149.6			149.8		
2F	X1	L	-151.8	1.200	-0.3	152.2	1120.8	OK
		R	158.2			157.9		
	X2	L	-155.1	1.200	0.5	154.5	1117.0	OK
		R	155.0			155.6		
	X3	L	-155.0	1.200	0.0	155.0	1117.0	OK
		R	155.0			155.0		
	X4	L	-155.0	1.200	-0.5	155.6	1117.0	OK
		R	155.1			154.5		
	X5	L	-158.2	1.200	0.3	157.9	1120.8	OK
		R	151.8			152.2		
1F	X1	L	-147.6	1.200	-0.0	147.6	2044.8	OK
		R	183.7			183.6		
	X2	L	-168.6	1.200	0.0	168.6	2044.8	OK
		R	162.6			162.6		
	X3	L	-165.6	1.200	0.0	165.6	2044.8	OK
		R	165.6			165.6		
	X4	L	-162.6	1.200	-0.0	162.6	2044.8	OK
		R	168.6			168.6		
	X5	L	-183.7	1.200	0.0	183.6	2044.8	OK
		R	147.6			147.6		

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
1F	X1	L	-24.6	1.200	0.0	24.6	275.1	OK
		R	38.6			38.6		
	X2	L	-33.4	1.200	0.0	33.4	275.1	OK
		R	29.9			29.9		
	X3	L	-31.6	1.200	0.0	31.6	275.1	OK
		R	31.6			31.6		
	X4	L	-29.9	1.200	0.0	29.9	275.1	OK
		R	33.4			33.4		
	X5	L	-38.6	1.200	0.0	38.6	275.1	OK
		R	24.6			24.6		

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
1F	Y1	L	-1.8	1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R	6.5			6.5		
	Y3	L	-8.1	1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R	2.7			2.7		

X2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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	502.1	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X3フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	528.6	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

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
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	528.6	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X5フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	Y1	L	-1.7	1.200	0.0	1.7	502.1	OK
		R	8.5			8.5		
	Y3	L	-10.9	1.200	0.0	10.9	502.1	OK
		R	2.8			2.8		

X6フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
1F	Y1	L	-1.8	1.200	0.0	1.8	502.1	OK
		R	6.5			6.5		
	Y3	L	-8.1	1.200	0.0	8.1	502.1	OK
		R	2.7			2.7		

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
1F	X1	L	-22.7	1.200	0.0	22.7	275.1	OK
		R	35.4			35.4		
	X2	L	-30.6	1.200	0.0	30.6	275.1	OK
		R	27.4			27.4		
	X3	L	-29.0	1.200	0.0	29.0	275.1	OK
		R	29.0			29.0		
	X4	L	-27.4	1.200	0.0	27.4	275.1	OK
		R	30.6			30.6		
	X5	L	-35.4	1.200	0.0	35.4	275.1	OK
		R	22.7			22.7		

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
7F	X1	L	-110.3	1.200	-3.1	114.0	390.6	OK
		R	120.6			116.8		
	X2	L	-113.4	1.200	0.3	113.0	344.5	OK
		R	112.2			112.6		
	X3	L	-112.8	1.200	0.0	112.8	344.5	OK
		R	112.8			112.8		
	X4	L	-112.2	1.200	-0.3	112.6	344.5	OK
		R	113.4			113.0		
	X5	L	-120.6	1.200	3.1	116.8	390.6	OK
		R	110.3			114.0		
6F	X1	L	-92.4	1.200	-3.8	96.9	390.6	OK
		R	94.5			90.0		
	X2	L	-91.0	1.200	0.1	90.8	344.5	OK
		R	91.0			91.2		
	X3	L	-91.0	1.200	0.0	91.0	344.5	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-91.0	1.200	-0.1	91.2	344.5	OK
		R	91.0			90.8		
	X5	L	-94.5	1.200	3.8	90.0	390.6	OK
		R	92.4			96.9		
5F	X1	L	-91.5	1.200	-3.7	95.9	393.1	OK
		R	95.4			91.0		
	X2	L	-91.1	1.200	0.2	90.9	354.4	OK

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
5F	X2	R	90.8	1.200	0.2	91.0	354.4	OK
	X3	L	-91.0	1.200	0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-90.8	1.200	-0.2	91.0	354.4	OK
		R	91.1			90.9		
4F	X1	L	-91.7	1.200	-3.3	95.6	393.1	OK
		R	95.2			91.3		
	X2	L	-91.1	1.200	0.1	90.9	354.4	OK
		R	90.9			91.0		
	X3	L	-91.0	1.200	0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-90.9	1.200	-0.1	91.0	354.4	OK
		R	91.1			90.9		
	X5	L	-95.2	1.200	3.3	91.3	393.1	OK
		R	91.7			95.6		
3F	X1	L	-91.6	1.200	-2.8	94.9	393.1	OK
		R	95.2			91.9		
	X2	L	-91.1	1.200	0.1	90.9	354.4	OK
		R	90.9			91.0		
	X3	L	-91.0	1.200	0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-90.9	1.200	-0.1	91.0	354.4	OK
		R	91.1			90.9		
	X5	L	-95.2	1.200	2.8	91.9	393.1	OK
		R	91.6			94.9		
2F	X1	L	-91.4	1.200	-1.6	93.4	393.1	OK
		R	95.5			93.5		
	X2	L	-91.1	1.200	0.1	91.0	354.4	OK
		R	90.9			91.0		
	X3	L	-91.0	1.200	0.0	91.0	354.4	OK
		R	91.0			91.0		
	X4	L	-90.9	1.200	-0.1	91.0	354.4	OK
		R	91.1			91.0		
	X5	L	-95.5	1.200	1.6	93.5	393.1	OK
		R	91.4			93.4		
1F	X1	L	-121.1	1.200	0.7	120.3	2044.8	OK
		R	168.8			169.6		
	X2	L	-149.7	1.200	-0.4	150.2	2044.8	OK
		R	140.2			139.7		
	X3	L	-145.0	1.200	0.0	145.0	2044.8	OK
		R	145.0			145.0		
	X4	L	-140.2	1.200	0.4	139.7	2044.8	OK
		R	149.7			150.2		
	X5	L	-168.8	1.200	-0.7	169.6	2044.8	OK
		R	121.1			120.3		

Y3フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
7F	X1	L	-138.9	1.200	8.2	129.1	529.2	OK
		R	145.2			155.0		
	X2	L	-142.2	1.200	0.2	141.9	531.7	OK
		R	141.9			142.2		
	X3	L	-142.0	1.200	0.0	142.0	531.7	OK
		R	142.0			142.0		
	X4	L	-141.9	1.200	-0.2	142.2	531.7	OK
		R	142.2			141.9		
	X5	L	-145.2	1.200	-8.2	155.0	529.2	OK
		R	138.9			129.1		
6F	X1	L	-135.8	1.200	10.8	122.8	529.2	OK
		R	138.6			151.6		
	X2	L	-137.2	1.200	0.3	136.9	531.7	OK
		R	137.1			137.5		
	X3	L	-137.2	1.200	0.0	137.2	531.7	OK
		R						

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
6F	X3	R	137.2	1.200	0.0	137.2	531.7	OK
		L	-137.1			137.5		
	X4	R	137.2	1.200	-0.3	136.9	531.7	OK
		L	-138.6			151.6		
5F	X1	R	135.8	1.200	-10.8	122.8	529.2	OK
		L	-140.7			126.6		
	X2	R	144.5	1.200	11.8	158.6	682.1	OK
		L	-142.6			143.3		
	X3	R	142.5	1.200	-0.5	141.9	642.1	OK
		L	-142.6			142.6		
	X4	R	142.6	1.200	0.0	142.6	642.1	OK
		L	-142.5			141.9		
	X5	R	142.6	1.200	0.5	143.3	642.1	OK
		L	-144.5			158.6		
4F	X1	R	140.7	1.200	-11.8	126.6	682.1	OK
		L	-140.8			134.4		
	X2	R	144.4	1.200	5.3	150.8	682.1	OK
		L	-142.6			142.6		
	X3	R	142.6	1.200	0.0	142.6	642.1	OK
		L	-142.6			142.6		
	X4	R	142.6	1.200	-0.0	142.6	642.1	OK
		L	-142.6			142.6		
	X5	R	140.8	1.200	-5.3	134.4	682.1	OK
		L	-144.4			150.8		
3F	X1	R	149.6	1.200	8.2	139.7	1120.8	OK
		L	-155.3			165.1		
	X2	R	152.3	1.200	-0.4	153.0	1117.0	OK
		L	-152.5			151.8		
	X3	R	152.4	1.200	0.0	152.4	1117.0	OK
		L	-152.4			152.4		
	X4	R	152.3	1.200	0.4	151.8	1117.0	OK
		L	-152.3			153.0		
	X5	R	149.6	1.200	-8.2	139.7	1120.8	OK
		L	-155.3			165.1		
2F	X1	R	158.2	1.200	3.2	148.0	1120.8	OK
		L	-151.8			162.0		
	X2	R	155.0	1.200	-0.5	155.7	1117.0	OK
		L	-155.1			154.4		
	X3	R	155.0	1.200	0.0	155.0	1117.0	OK
		L	-155.0			155.0		
	X4	R	155.1	1.200	0.5	154.4	1117.0	OK
		L	-155.0			155.7		
	X5	R	151.8	1.200	-3.2	148.0	1120.8	OK
		L	-158.2			162.0		
1F	X1	R	183.7	1.200	87.6	288.8	2044.8	OK
		L	-147.6			42.4		
	X2	R	162.6	1.200	-26.0	131.4	2503.7	OK
		L	-168.6			199.9		
	X3	R	165.6	1.200	-0.0	165.6	2044.8	OK
		L	-165.6			165.6		
	X4	R	168.6	1.200	26.0	199.9	2503.7	OK
		L	-162.6			131.4		
	X5	R	147.6	1.200	-87.6	42.4	2044.8	OK
		L	-183.7			288.8		

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
1F	X1	R	38.6	1.200	0.0	38.6	275.1	OK
		L	-24.6			24.6		
	X2	R	29.9	1.200	0.0	29.9	275.1	OK
		L	-33.4			33.4		
	X3	R	31.6	1.200	0.0	31.6	275.1	OK
		L	-31.6			31.6		
	X4	R	29.9	1.200	0.0	29.9	275.1	OK
		L	-29.9			29.9		

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
1F	X4	R	33.4	1.200	0.0	33.4	≦	275.1	OK
	X5	L	-38.6	1.200	0.0	38.6	≦	275.1	OK
		R	24.6			24.6	≦		

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
6F	X1	T	-76.2	1.250	226.9	207.5	≦	539.5	OK
		B	-76.2			207.5	≦		
	X2	T	6.5	1.250	396.4	502.1	≦	588.5	OK
		B	6.5			502.1	≦		
	X3	T	-0.6	1.250	393.7	491.6	≦	586.0	OK
		B	-0.6			491.6	≦		
	X4	T	0.6	1.250	393.1	491.9	≦	585.7	OK
		B	0.6			491.9	≦		
	X5	T	-6.5	1.250	408.1	503.6	≦	587.2	OK
		B	-6.5			503.6	≦		
	X6	T	76.2	1.250	145.5	258.0	≦	561.0	OK
		B	76.2			258.0	≦		
5F	X1	T	-35.1	1.250	155.6	159.4	≦	605.5	OK
		B	-35.1			159.4	≦		
	X2	T	1.3	1.250	240.7	302.3	≦	687.1	OK
		B	1.3			302.3	≦		
	X3	T	0.1	1.250	227.4	284.4	≦	671.4	OK
		B	0.1			284.4	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	227.9	284.8	≦	667.4	OK
		B	-0.1			284.8	≦		
	X5	T	-1.3	1.250	243.1	302.5	≦	679.7	OK
		B	-1.3			302.5	≦		
	X6	T	35.1	1.250	122.1	187.7	≦	640.6	OK
		B	35.1			187.7	≦		
4F	X1	T	-44.9	1.250	198.6	203.3	≦	682.0	OK
		B	-44.9			203.3	≦		
	X2	T	2.9	1.250	298.1	375.5	≦	726.7	OK
		B	2.9			375.5	≦		
	X3	T	-0.2	1.250	273.3	341.5	≦	715.4	OK
		B	-0.2			341.5	≦		
	X4	T	0.2	1.250	272.5	340.8	≦	704.7	OK
		B	0.2			340.8	≦		
	X5	T	-2.9	1.250	302.3	375.0	≦	703.1	OK
		B	-2.9			375.0	≦		
	X6	T	44.9	1.250	146.7	228.3	≦	693.1	OK
		B	44.9			228.3	≦		
3F	X1	T	-42.4	1.250	233.0	248.8	≦	688.8	OK
		B	-42.4			248.8	≦		
	X2	T	2.7	1.250	342.0	430.3	≦	911.6	OK
		B	2.7			430.3	≦		
	X3	T	-0.1	1.250	321.2	401.4	≦	890.6	OK
		B	-0.1			401.4	≦		
	X4	T	0.1	1.250	317.8	397.3	≦	872.0	OK
		B	0.1			397.3	≦		
	X5	T	-2.7	1.250	339.6	421.8	≦	870.7	OK
		B	-2.7			421.8	≦		
	X6	T	42.4	1.250	182.4	270.3	≦	695.7	OK
		B	42.4			270.3	≦		
2F	X1	T	-44.0	1.250	90.4	69.1	≦	686.3	OK
		B	-44.0			69.1	≦		

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
2F	X2	T	2.2	1.250	199.1	251.2	954.2	OK
		B	2.2			251.2		
	X3	T	0.1	1.250	169.5	212.0	928.3	OK
		B	0.1			212.0		
	X4	T	-0.1	1.250	173.3	216.5	902.1	OK
		B	-0.1			216.5		
	X5	T	-2.2	1.250	210.5	261.0	895.1	OK
		B	-2.2			261.0		
	X6	T	44.0	1.250	54.4	111.9	713.4	OK
		B	44.0			111.9		
1F	X1	T	-35.5	1.250	492.5	580.1	777.8	OK
		B	-35.5			580.1		
	X2	T	4.6	1.250	582.4	732.6	990.2	OK
		B	4.6			732.6		
	X3	T	-0.8	1.250	576.8	720.2	957.4	OK
		B	-0.8			720.2		
	X4	T	0.8	1.250	569.4	712.6	919.0	OK
		B	0.8			712.6		
	X5	T	-4.6	1.250	576.7	716.3	900.1	OK
		B	-4.6			716.3		
	X6	T	35.5	1.250	426.7	568.9	758.0	OK
		B	35.5			568.9		

Y3フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm	Qsu	判定
6F	X1	T	-96.1	1.250	480.1	504.1	1011.0	OK
		B	-96.1			504.1		
	X2	T	4.3	1.250	574.9	723.0	1889.3	OK
		B	4.3			723.0		
	X3	T	-0.2	1.250	573.6	716.8	1890.2	OK
		B	-0.2			716.8		
	X4	T	0.2	1.250	568.0	710.2	1891.9	OK
		B	0.2			710.2		
	X5	T	-4.3	1.250	572.3	711.1	1892.3	OK
		B	-4.3			711.1		
	X6	T	96.1	1.250	182.9	324.7	1923.8	OK
		B	96.1			324.7		
5F	X1	T	-61.2	1.250	665.4	770.6	1197.2	OK
		B	-61.2			770.6		
	X2	T	1.8	1.250	1351.5	1691.1	2277.5	OK
		B	1.8			1691.1		
	X3	T	-0.0	1.250	1347.0	1683.8	2276.4	OK
		B	-0.0			1683.8		
	X4	T	0.0	1.250	1344.4	1680.6	2277.3	OK
		B	0.0			1680.6		
	X5	T	-1.8	1.250	1344.4	1678.6	2275.9	OK
		B	-1.8			1678.6		
	X6	T	61.2	1.250	726.4	969.3	2304.8	OK
		B	61.2			969.3		
4F	X1	T	-66.3	1.250	760.6	884.5	1455.5	OK
		B	-66.3			884.5		
	X2	T	2.0	1.250	1818.9	2275.7	2899.5	OK
		B	2.0			2275.7		
	X3	T	-0.0	1.250	1836.6	2295.7	2916.0	OK
		B	-0.0			2295.7		
	X4	T	0.0	1.250	1845.0	2306.4	2925.9	OK
		B	0.0			2306.4		
	X5	T	-2.0	1.250	1847.5	2307.4	2928.0	OK
		B	-2.0			2307.4		
	X6	T	66.3	1.250	1004.0	1321.2	1404.3	OK
		B	66.3			1321.2		
3F	X1	T	-68.0	1.250	1034.5	1225.1	2242.4	OK
		B	-68.0			1225.1		
	X2	T	2.8	1.250	2256.4	2823.3	4061.6	OK
		B	2.8			2823.3		

Y3フレーム (X方向正加力)

階名	軸名		ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
3F	X3	T		-0.1	1.250	2245.0	2806.2	≦	4093.6	OK
		B		-0.1			2806.2	≦		
	X4	T		0.1	1.250	2253.8	2817.3	≦	4114.6	OK
		B		0.1			2817.3	≦		
	X5	T		-2.8	1.250	2281.9	2849.7	≦	4118.8	OK
		B		-2.8			2849.7	≦		
	X6	T		68.0	1.250	1014.6	1336.2	≦	2242.4	OK
		B		68.0			1336.2	≦		
2F	X1	T		-60.8	1.250	1568.8	1900.3	≦	3285.0	OK
		B		-60.8			1900.3	≦		
	X2	T		2.0	1.250	2672.7	3342.9	≦	3664.1	OK
		B		2.0			3342.9	≦		
	X3	T		0.2	1.250	2704.8	3381.2	≦	3687.1	OK
		B		0.2			3381.2	≦		
	X4	T		-0.2	1.250	2732.6	3415.5	≦	3723.5	OK
		B		-0.2			3415.5	≦		
	X5	T		-2.0	1.250	2744.9	3429.1	≦	3746.2	OK
		B		-2.0			3429.1	≦		
	X6	T		60.8	1.250	1384.5	1791.4	≦	2242.4	OK
		B		60.8			1791.4	≦		
1F	X1	T		-82.7	1.250	1403.4	1671.5	≦	2830.4	OK
		B	0	-82.7			1671.5	≦		
	X2	T		13.8	1.250	2493.2	3130.4	≦	3476.3	OK
		B	0	13.8			3130.4	≦		
	X3	T		-2.4	1.250	2467.3	3081.7	≦	3494.8	OK
		B	0	-2.4			3081.7	≦		
	X4	T		2.4	1.250	2507.2	3136.5	≦	3546.8	OK
		B	0	2.4			3136.5	≦		
	X5	T		-13.8	1.250	2604.2	3241.5	≦	3584.2	OK
		B	0	-13.8			3241.5	≦		
	X6	T		82.7	1.250	1551.3	2021.8	≦	2242.4	OK
		B	0	82.7			2021.8	≦		

Y2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	X1	T	-76.2	1.250	-145.5	258.0	≦	561.0	OK
		B	-76.2			258.0	≦		
	X2	T	6.5	1.250	-408.1	503.6	≦	587.2	OK
		B	6.5			503.6	≦		
	X3	T	-0.6	1.250	-393.1	491.9	≦	585.7	OK
		B	-0.6			491.9	≦		
	X4	T	0.6	1.250	-393.7	491.6	≦	586.0	OK
		B	0.6			491.6	≦		
	X5	T	-6.5	1.250	-396.4	502.1	≦	588.5	OK
		B	-6.5			502.1	≦		
	X6	T	76.2	1.250	-226.9	207.5	≦	539.5	OK
		B	76.2			207.5	≦		
5F	X1	T	-35.1	1.250	-122.1	187.7	≦	640.6	OK
		B	-35.1			187.7	≦		
	X2	T	1.3	1.250	-243.1	302.5	≦	679.7	OK
		B	1.3			302.5	≦		
	X3	T	0.1	1.250	-227.9	284.8	≦	667.4	OK
		B	0.1			284.8	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	-227.4	284.4	≦	671.4	OK
		B	-0.1			284.4	≦		
	X5	T	-1.3	1.250	-240.7	302.3	≦	687.1	OK
		B	-1.3			302.3	≦		
	X6	T	35.1	1.250	-155.6	159.4	≦	605.5	OK
		B	35.1			159.4	≦		
4F	X1	T	-44.9	1.250	-146.7	228.3	≦	693.1	OK
		B	-44.9			228.3	≦		
	X2	T	2.9	1.250	-302.3	375.0	≦	703.1	OK
		B	2.9			375.0	≦		
	X3	T	-0.2	1.250	-272.5	340.8	≦	704.7	OK
		B	-0.2			340.8	≦		

Y2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
4F	X4	T	0.2	1.250	-273.3	341.5	715.4	OK
		B	0.2			341.5		
	X5	T	-2.9	1.250	-298.1	375.5	726.7	OK
		B	-2.9			375.5		
	X6	T	44.9	1.250	-198.6	203.3	682.0	OK
		B	44.9			203.3		
3F	X1	T	-42.4	1.250	-182.4	270.3	695.7	OK
		B	-42.4			270.3		
	X2	T	2.7	1.250	-339.6	421.8	870.7	OK
		B	2.7			421.8		
	X3	T	-0.1	1.250	-317.8	397.3	872.0	OK
		B	-0.1			397.3		
	X4	T	0.1	1.250	-321.2	401.4	890.6	OK
		B	0.1			401.4		
	X5	T	-2.7	1.250	-342.0	430.3	911.6	OK
		B	-2.7			430.3		
	X6	T	42.4	1.250	-233.0	248.8	688.8	OK
		B	42.4			248.8		
2F	X1	T	-44.0	1.250	-54.4	111.9	713.4	OK
		B	-44.0			111.9		
	X2	T	2.2	1.250	-210.5	261.0	895.1	OK
		B	2.2			261.0		
	X3	T	0.1	1.250	-173.3	216.5	902.1	OK
		B	0.1			216.5		
	X4	T	-0.1	1.250	-169.5	212.0	928.3	OK
		B	-0.1			212.0		
	X5	T	-2.2	1.250	-199.1	251.2	954.2	OK
		B	-2.2			251.2		
	X6	T	44.0	1.250	-90.4	69.1	686.3	OK
		B	44.0			69.1		
1F	X1	T	-35.5	1.250	-426.7	568.9	758.0	OK
		B	-35.5			568.9		
	X2	T	4.6	1.250	-576.7	716.3	900.1	OK
		B	4.6			716.3		
	X3	T	-0.8	1.250	-569.4	712.6	919.0	OK
		B	-0.8			712.6		
	X4	T	0.8	1.250	-576.8	720.2	957.4	OK
		B	0.8			720.2		
	X5	T	-4.6	1.250	-582.4	732.6	990.2	OK
		B	-4.6			732.6		
	X6	T	35.5	1.250	-492.5	580.1	777.8	OK
		B	35.5			580.1		

Y3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	X1	T	-96.1	1.250	-182.9	324.7	1923.8	OK
		B	-96.1			324.7		
	X2	T	4.3	1.250	-572.3	711.1	1892.3	OK
		B	4.3			711.1		
	X3	T	-0.2	1.250	-568.0	710.2	1891.9	OK
		B	-0.2			710.2		
	X4	T	0.2	1.250	-573.6	716.8	1890.2	OK
		B	0.2			716.8		
	X5	T	-4.3	1.250	-574.9	723.0	1889.3	OK
		B	-4.3			723.0		
	X6	T	96.1	1.250	-480.1	504.1	1011.0	OK
		B	96.1			504.1		
5F	X1	T	-61.2	1.250	-726.4	969.3	2304.8	OK
		B	-61.2			969.3		
	X2	T	1.8	1.250	-1344.4	1678.7	2275.9	OK
		B	1.8			1678.7		
	X3	T	-0.0	1.250	-1344.4	1680.6	2277.3	OK
		B	-0.0			1680.6		
	X4	T	0.0	1.250	-1347.0	1683.8	2276.4	OK
		B	0.0			1683.8		

Y3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	X5	T	-1.8	1.250	-1351.5	1691.1	2277.5	OK
		B	-1.8			1691.1		
	X6	T	61.2	1.250	-665.4	770.6	1197.2	OK
		B	61.2			770.6		
4F	X1	T	-66.3	1.250	-1004.0	1321.2	1404.3	OK
		B	-66.3			1321.2		
	X2	T	2.0	1.250	-1847.5	2307.4	2928.0	OK
		B	2.0			2307.4		
	X3	T	-0.0	1.250	-1845.0	2306.4	2925.9	OK
		B	-0.0			2306.4		
	X4	T	0.0	1.250	-1836.6	2295.7	2916.0	OK
		B	0.0			2295.7		
	X5	T	-2.0	1.250	-1818.9	2275.7	2899.5	OK
		B	-2.0			2275.7		
	X6	T	66.3	1.250	-760.6	884.5	1455.5	OK
		B	66.3			884.5		
3F	X1	T	-68.0	1.250	-1014.6	1336.2	2242.4	OK
		B	-68.0			1336.2		
	X2	T	2.8	1.250	-2281.9	2849.7	4118.8	OK
		B	2.8			2849.7		
	X3	T	-0.1	1.250	-2253.8	2817.3	4114.6	OK
		B	-0.1			2817.3		
	X4	T	0.1	1.250	-2245.0	2806.2	4093.6	OK
		B	0.1			2806.2		
	X5	T	-2.8	1.250	-2256.4	2823.3	4061.6	OK
		B	-2.8			2823.3		
	X6	T	68.0	1.250	-1034.5	1225.1	2242.4	OK
		B	68.0			1225.1		
2F	X1	T	-60.8	1.250	-1384.5	1791.4	2242.4	OK
		B	-60.8			1791.4		
	X2	T	2.0	1.250	-2744.9	3429.1	3746.2	OK
		B	2.0			3429.1		
	X3	T	0.2	1.250	-2732.6	3415.5	3723.6	OK
		B	0.2			3415.5		
	X4	T	-0.2	1.250	-2704.8	3381.2	3687.1	OK
		B	-0.2			3381.2		
	X5	T	-2.0	1.250	-2672.7	3342.9	3664.1	OK
		B	-2.0			3342.9		
	X6	T	60.8	1.250	-1568.8	1900.3	3285.0	OK
		B	60.8			1900.3		
1F	X1	T	-82.7	1.250	-1551.3	2021.8	2242.4	OK
		B	-82.7			2021.8		
	X2	T	13.8	1.250	-2604.2	3241.5	3584.2	OK
		B	13.8			3241.5		
	X3	T	-2.4	1.250	-2507.2	3136.5	3546.9	OK
		B	-2.4			3136.5		
	X4	T	2.4	1.250	-2467.3	3081.7	3494.8	OK
		B	2.4			3081.7		
	X5	T	-13.8	1.250	-2493.2	3130.4	3476.3	OK
		B	-13.8			3130.4		
	X6	T	82.7	1.250	-1403.4	1671.5	2830.4	OK
		B	82.7			1671.5		

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
6F	X1	T	-76.2	1.250	9.9	63.8	524.7	OK
		B	-76.2			63.8		
	X2	T	6.5	1.250	6.3	14.5	517.2	OK
		B	6.5			14.5		
	X3	T	-0.6	1.250	0.2	0.3	504.4	OK
		B	-0.6			0.3		
	X4	T	0.6	1.250	-0.2	0.3	504.4	OK
		B	0.6			0.3		
	X5	T	-6.5	1.250	-6.4	14.5	517.3	OK
		B	-6.5			14.5		

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
6F	X6	T	76.2	1.250	-9.9	63.7	524.7	OK
		B	76.2			63.7		
5F	X1	T	-35.1	1.250	5.1	28.7	526.5	OK
		B	-35.1			28.7		
	X2	T	1.3	1.250	4.9	7.5	538.2	OK
		B	1.3			7.5		
	X3	T	0.1	1.250	0.2	0.4	509.6	OK
		B	0.1			0.4		
	X4	T	-0.1	1.250	-0.3	0.4	509.6	OK
		B	-0.1			0.4		
	X5	T	-1.3	1.250	-4.9	7.5	538.2	OK
		B	-1.3			7.5		
	X6	T	35.1	1.250	-5.1	28.7	526.5	OK
		B	35.1			28.7		
4F	X1	T	-44.9	1.250	16.9	23.8	554.1	OK
		B	-44.9			23.8		
	X2	T	2.9	1.250	10.0	15.3	560.5	OK
		B	2.9			15.3		
	X3	T	-0.2	1.250	0.1	3.5	581.8	OK
		B	-0.2			3.5		
	X4	T	0.2	1.250	-0.1	0.0	581.9	OK
		B	0.2			0.0		
	X5	T	-2.9	1.250	-10.0	15.3	560.5	OK
		B	-2.9			15.3		
	X6	T	44.9	1.250	-17.0	23.7	554.1	OK
		B	44.9			23.7		
3F	X1	T	-42.4	1.250	15.1	23.5	553.0	OK
		B	-42.4			23.5		
	X2	T	2.7	1.250	3.3	6.8	637.2	OK
		B	2.7			6.8		
	X3	T	-0.1	1.250	0.0	0.1	611.7	OK
		B	-0.1			0.1		
	X4	T	0.1	1.250	-0.0	0.1	611.7	OK
		B	0.1			0.1		
	X5	T	-2.7	1.250	-3.3	6.8	637.2	OK
		B	-2.7			6.8		
	X6	T	42.4	1.250	-15.1	23.5	553.0	OK
		B	42.4			23.5		
2F	X1	T	-44.0	1.250	7.2	34.9	478.3	OK
		B	-44.0			34.9		
	X2	T	2.2	1.250	9.3	13.8	580.7	OK
		B	2.2			13.8		
	X3	T	0.1	1.250	-0.8	0.9	558.9	OK
		B	0.1			0.9		
	X4	T	-0.1	1.250	0.8	0.9	558.9	OK
		B	-0.1			0.9		
	X5	T	-2.2	1.250	-9.3	13.8	580.8	OK
		B	-2.2			13.8		
	X6	T	44.0	1.250	-7.2	34.9	478.2	OK
		B	44.0			34.9		
1F	X1	T	-35.5	1.250	35.5	8.9	419.2	OK
		B	-35.5			8.9		
	X2	T	4.6	1.250	-4.6	1.1	503.4	OK
		B	4.6			1.1		
	X3	T	-0.8	1.250	0.8	0.2	503.4	OK
		B	-0.8			0.2		
	X4	T	0.8	1.250	-0.8	0.2	503.4	OK
		B	0.8			0.2		
	X5	T	-4.6	1.250	4.6	1.1	503.4	OK
		B	-4.6			1.1		
	X6	T	35.5	1.250	-35.5	8.9	419.2	OK
		B	35.5			8.9		

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
6F	X1	T	-96.1	1.250	0.2	95.8	1098.0	OK
		B	-96.1			95.8		
	X2	T	4.3	1.250	1.9	6.7	2251.3	OK
		B	4.3			6.7		
	X3	T	-0.2	1.250	1.4	1.6	2437.8	OK
		B	-0.2			1.6		
	X4	T	0.2	1.250	-1.4	1.6	2437.4	OK
		B	0.2			1.6		
	X5	T	-4.3	1.250	-1.9	6.6	2250.8	OK
		B	-4.3			6.6		
	X6	T	96.1	1.250	-0.2	95.8	1098.0	OK
		B	96.1			95.8		
5F	X1	T	-61.2	1.250	0.7	60.4	1280.6	OK
		B	-61.2			60.4		
	X2	T	1.8	1.250	1.4	3.6	2722.9	OK
		B	1.8			3.6		
	X3	T	-0.0	1.250	1.0	1.2	2755.6	OK
		B	-0.0			1.2		
	X4	T	0.0	1.250	-1.0	1.2	2759.3	OK
		B	0.0			1.2		
	X5	T	-1.8	1.250	-1.4	3.6	2724.0	OK
		B	-1.8			3.6		
	X6	T	61.2	1.250	-0.7	60.4	1280.7	OK
		B	61.2			60.4		
4F	X1	T	-66.3	1.250	0.6	65.6	1360.8	OK
		B	-66.3			65.6		
	X2	T	2.0	1.250	1.4	3.8	2861.5	OK
		B	2.0			3.8		
	X3	T	-0.0	1.250	0.9	1.1	2824.9	OK
		B	-0.0			1.1		
	X4	T	0.0	1.250	-0.9	1.1	2815.2	OK
		B	0.0			1.1		
	X5	T	-2.0	1.250	-1.4	3.8	2859.2	OK
		B	-2.0			3.8		
	X6	T	66.3	1.250	-0.6	65.6	1360.8	OK
		B	66.3			65.6		
3F	X1	T	-68.0	1.250	0.2	67.7	2176.3	OK
		B	-68.0			67.7		
	X2	T	2.8	1.250	1.1	4.1	4562.0	OK
		B	2.8			4.1		
	X3	T	-0.1	1.250	0.9	1.0	4537.3	OK
		B	-0.1			1.0		
	X4	T	0.1	1.250	-0.9	1.0	4512.6	OK
		B	0.1			1.0		
	X5	T	-2.8	1.250	-1.1	4.1	4557.0	OK
		B	-2.8			4.1		
	X6	T	68.0	1.250	-0.2	67.7	2176.3	OK
		B	68.0			67.7		
2F	X1	T	-60.8	1.250	-0.4	61.2	2177.8	OK
		B	-60.8			61.2		
	X2	T	2.0	1.250	0.5	2.6	4138.9	OK
		B	2.0			2.6		
	X3	T	0.2	1.250	0.8	1.2	4489.6	OK
		B	0.2			1.2		
	X4	T	-0.2	1.250	-0.8	1.2	4501.9	OK
		B	-0.2			1.2		
	X5	T	-2.0	1.250	-0.5	2.6	4133.5	OK
		B	-2.0			2.6		
	X6	T	60.8	1.250	0.4	61.2	2177.8	OK
		B	60.8			61.2		
1F	X1	T	-82.7	1.250	-0.2	82.9	2154.7	OK
		B	-82.7			82.9		
	X2	T	13.8	1.250	0.1	14.0	4317.1	OK
		B	13.8			14.0		
	X3	T	-2.4	1.250	0.3	2.0	4047.8	OK

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
1F	X3	B	-2.4	1.250	0.3	2.0	≦	4047.8	OK
		T	2.4			2.0	≦		
	X4	B	2.4	1.250	-0.3	2.0	≦	4046.7	OK
		T	-13.8			14.0	≦		
	X5	B	-13.8	1.250	-0.1	14.0	≦	4317.4	OK
		T	82.7			82.9	≦		
	X6	T	82.7	1.250	0.2	82.9	≦	2154.7	OK
		B	82.7			82.9	≦		

Y2フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	X1	T	-76.2	1.250	-7.0	84.9	≦	546.6	OK
		B	-76.2			84.9	≦		
	X2	T	6.5	1.250	-6.9	2.0	≦	526.7	OK
		B	6.5			2.0	≦		
	X3	T	-0.6	1.250	0.3	0.2	≦	526.2	OK
		B	-0.6			0.2	≦		
	X4	T	0.6	1.250	-0.3	0.2	≦	526.2	OK
		B	0.6			0.2	≦		
	X5	T	-6.5	1.250	6.9	2.0	≦	526.7	OK
		B	-6.5			2.0	≦		
	X6	T	76.2	1.250	7.0	84.9	≦	546.6	OK
		B	76.2			84.9	≦		
5F	X1	T	-35.1	1.250	-5.3	41.7	≦	630.8	OK
		B	-35.1			41.7	≦		
	X2	T	1.3	1.250	-4.7	4.5	≦	637.1	OK
		B	1.3			4.5	≦		
	X3	T	0.1	1.250	0.1	0.2	≦	604.0	OK
		B	0.1			0.2	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	-0.1	0.2	≦	604.0	OK
		B	-0.1			0.2	≦		
	X5	T	-1.3	1.250	4.7	4.5	≦	637.1	OK
		B	-1.3			4.5	≦		
	X6	T	35.1	1.250	5.3	41.7	≦	630.8	OK
		B	35.1			41.7	≦		
4F	X1	T	-44.9	1.250	-5.2	51.4	≦	729.4	OK
		B	-44.9			51.4	≦		
	X2	T	2.9	1.250	-4.6	2.9	≦	781.5	OK
		B	2.9			2.9	≦		
	X3	T	-0.2	1.250	0.1	0.0	≦	709.1	OK
		B	-0.2			0.0	≦		
	X4	T	0.2	1.250	-0.1	0.0	≦	709.1	OK
		B	0.2			0.0	≦		
	X5	T	-2.9	1.250	4.6	2.9	≦	781.5	OK
		B	-2.9			2.9	≦		
	X6	T	44.9	1.250	5.2	51.4	≦	729.4	OK
		B	44.9			51.4	≦		
3F	X1	T	-42.4	1.250	-3.9	47.2	≦	795.8	OK
		B	-42.4			47.2	≦		
	X2	T	2.7	1.250	-4.4	2.7	≦	1002.7	OK
		B	2.7			2.7	≦		
	X3	T	-0.1	1.250	0.1	0.0	≦	955.1	OK
		B	-0.1			0.0	≦		
	X4	T	0.1	1.250	-0.1	0.0	≦	955.1	OK
		B	0.1			0.0	≦		
	X5	T	-2.7	1.250	4.4	2.7	≦	1002.7	OK
		B	-2.7			2.7	≦		
	X6	T	42.4	1.250	3.9	47.2	≦	795.8	OK
		B	42.4			47.2	≦		
2F	X1	T	-44.0	1.250	-5.3	50.6	≦	861.1	OK
		B	-44.0			50.6	≦		
	X2	T	2.2	1.250	-2.7	1.1	≦	991.5	OK
		B	2.2			1.1	≦		
	X3	T	0.1	1.250	-0.0	0.1	≦	991.5	OK
		B	0.1			0.1	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	0.0	0.1	≦	991.5	OK
		B	-0.1			0.1	≦		

Y2フレーム (Y方向負加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
2F	X4	B	-0.1	1.250	0.0	0.1	≦	991.5	OK
		T	-2.2			1.1	≦		
	X5	B	-2.2	1.250	2.7	1.1	≦	991.5	OK
		T	44.0			50.6	≦		
1F	X6	B	44.0	1.250	5.3	50.6	≦	861.1	OK
		T	-35.5			32.3	≦		
	X1	B	-35.5	1.250	2.6	32.3	≦	881.7	OK
		T	4.6			2.1	≦		
	X2	B	4.6	1.250	-2.0	2.1	≦	991.5	OK
		T	-0.8			0.5	≦		
	X3	B	-0.8	1.250	0.2	0.5	≦	991.5	OK
		T	0.8			0.5	≦		
	X4	B	0.8	1.250	-0.2	0.5	≦	991.5	OK
		T	-4.6			2.1	≦		
	X5	B	-4.6	1.250	2.0	2.1	≦	991.5	OK
		T	35.5			32.3	≦		
			35.5	1.250	-2.6	32.3	≦	881.7	OK

Y3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	X1	B	-96.1	1.250	24.1	65.9	≦	1025.7	OK
		T	4.3			32.6	≦		
	X2	B	4.3	1.250	22.7	32.6	≦	2505.8	OK
		T	-0.2			0.9	≦		
	X3	B	-0.2	1.250	0.9	0.9	≦	2492.3	OK
		T	0.2			0.9	≦		
	X4	B	0.2	1.250	-0.9	0.9	≦	2492.2	OK
		T	-4.3			32.6	≦		
	X5	B	-4.3	1.250	-22.7	32.6	≦	2505.8	OK
		T	96.1			65.9	≦		
	X6	B	96.1	1.250	-24.1	65.9	≦	1025.7	OK
		T	-61.2			32.5	≦		
5F	X1	B	-61.2	1.250	23.0	32.5	≦	1005.9	OK
		T	1.8			14.8	≦		
	X2	B	1.8	1.250	10.4	14.8	≦	2263.0	OK
		T	-0.0			0.1	≦		
	X3	B	-0.0	1.250	-0.1	0.1	≦	1774.0	OK
		T	0.0			0.1	≦		
	X4	B	0.0	1.250	0.1	0.1	≦	1774.0	OK
		T	-1.8			14.8	≦		
	X5	B	-1.8	1.250	-10.4	14.8	≦	2263.0	OK
		T	61.2			32.5	≦		
	X6	B	61.2	1.250	-23.0	32.5	≦	1005.9	OK
		T	-66.3			13.9	≦		
4F	X1	B	-66.3	1.250	41.9	13.9	≦	1811.6	OK
		T	2.0			14.8	≦		
	X2	B	2.0	1.250	10.2	14.8	≦	2253.6	OK
		T	-0.0			0.2	≦		
	X3	B	-0.0	1.250	-0.1	0.2	≦	1753.4	OK
		T	0.0			0.2	≦		
	X4	B	0.0	1.250	0.1	0.2	≦	1754.4	OK
		T	-2.0			14.8	≦		
	X5	B	-2.0	1.250	-10.2	14.8	≦	2253.6	OK
		T	66.3			13.9	≦		
	X6	B	66.3	1.250	-41.9	13.9	≦	1811.6	OK
		T	-68.0			5.3	≦		
3F	X1	B	-68.0	1.250	50.2	5.3	≦	2797.1	OK
		T	2.8			14.7	≦		
	X2	B	2.8	1.250	9.6	14.7	≦	3781.4	OK
		T	-0.1			0.1	≦		
	X3	B	-0.1	1.250	-0.0	0.1	≦	2938.4	OK
		T	0.1			0.1	≦		
	X4	B	0.1	1.250	0.0	0.1	≦	2938.4	OK
		T	-2.8			14.7	≦		
	X5	B		1.250	-9.6				
		T							

Y3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
3F	X5	B	-2.8	1.250	-9.6	14.7	≦	3781.4	OK
	X6	T	68.0	1.250	-50.2	5.3	≦	2797.1	OK
		B	68.0			5.3	≦		
2F	X1	T	-60.8	1.250	51.0	3.0	≦	2697.6	OK
		B	-60.8			3.0	≦		
	X2	T	2.0	1.250	9.1	13.4	≦	3437.2	OK
		B	2.0			13.4	≦		
	X3	T	0.2	1.250	-0.5	0.4	≦	3380.3	OK
		B	0.2			0.4	≦		
	X4	T	-0.2	1.250	0.5	0.4	≦	3381.7	OK
		B	-0.2			0.4	≦		
	X5	T	-2.0	1.250	-9.1	13.4	≦	3437.1	OK
		B	-2.0			13.4	≦		
	X6	T	60.8	1.250	-51.0	3.0	≦	2697.6	OK
		B	60.8			3.0	≦		
1F	X1	T	-82.7	1.250	48.5	22.1	≦	2556.8	OK
		B	-82.7			22.1	≦		
	X2	T	13.8	1.250	16.6	34.5	≦	2902.0	OK
		B	13.8			34.5	≦		
	X3	T	-2.4	1.250	-7.5	11.7	≦	2902.0	OK
		B	-2.4			11.7	≦		
	X4	T	2.4	1.250	7.5	11.7	≦	2902.0	OK
		B	2.4			11.7	≦		
	X5	T	-13.8	1.250	-16.6	34.5	≦	2902.0	OK
		B	-13.8			34.5	≦		
	X6	T	82.7	1.250	-48.5	22.1	≦	2556.8	OK
		B	82.7			22.1	≦		

U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止 (保証設計)

ヒンジ : 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		-7.6	1.250	-370.6	470.9	≦	4450.3	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	-899.4	1131.1	≦	4503.6	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	-1196.0	1500.9	≦	4751.6	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	-1511.2	1893.6	≦	4819.3	OK
2F	Y2		-3.0	1.250	-2041.3	2554.7	≦	4837.8	OK
1F	Y2		-1.1	1.250	-1183.9	1481.0	≦	4130.1	OK

X2フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	5.2	10.5	≦	5052.4	OK
5F	Y2		3.6	1.250	-287.6	355.8	≦	7126.2	OK
4F	Y2		3.1	1.250	-377.5	468.8	≦	7636.7	OK
3F	Y2		2.4	1.250	-397.8	494.9	≦	8225.6	OK
2F	Y2		1.6	1.250	-553.6	690.4	≦	8430.5	OK
1F	Y2		0.6	1.250	-127.3	158.5	≦	7159.5	OK

X3フレーム (X方向正加力)

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	152.6	194.4	≦	6929.4	OK
5F	Y2		3.2	1.250	87.6	112.7	≦	5701.4	OK
4F	Y2		2.8	1.250	100.3	128.2	≦	5627.9	OK
3F	Y2		2.1	1.250	139.8	176.8	≦	6089.9	OK
2F	Y2		1.4	1.250	151.6	191.0	≦	6289.7	OK
1F	Y2		0.5	1.250	-1.0	0.7	≦	6492.6	OK

X4フレーム（X方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	281.3	355.3	≦	6929.4	OK
5F	Y2		3.2	1.250	470.1	590.8	≦	7123.6	OK
4F	Y2		2.8	1.250	608.0	762.8	≦	7631.9	OK
3F	Y2		2.1	1.250	735.9	922.0	≦	7958.2	OK
2F	Y2		1.4	1.250	937.0	1172.7	≦	7930.9	OK
1F	Y2		0.5	1.250	22.2	28.3	≦	6492.6	OK

X5フレーム（X方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	240.3	304.4	≦	6930.3	OK
5F	Y2		3.6	1.250	654.5	821.8	≦	7124.7	OK
4F	Y2		3.1	1.250	834.0	1045.7	≦	7632.2	OK
3F	Y2		2.4	1.250	991.7	1242.0	≦	8218.2	OK
2F	Y2		1.6	1.250	1323.8	1656.4	≦	8308.6	OK
1F	Y2		0.6	1.250	93.0	116.9	≦	6485.4	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		-7.6	1.250	-308.9	393.7	≦	4499.8	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	-25.2	38.4	≦	3397.9	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	31.1	33.0	≦	3627.4	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	41.8	47.7	≦	3752.6	OK
2F	Y2		-3.0	1.250	182.5	225.1	≦	3857.2	OK
1F	Y2		-1.1	1.250	1196.9	1495.0	≦	4976.9	OK

X1フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7.6	1.250	-308.9	393.7	≦	5100.4	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	-25.2	38.4	≦	3766.3	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	31.1	33.0	≦	4020.5	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	41.8	47.7	≦	4614.0	OK
2F	Y2		-3.0	1.250	182.5	225.1	≦	4716.5	OK
1F	Y2		-1.1	1.250	1196.9	1495.0	≦	6241.9	OK

X2フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	240.3	304.4	≦	7503.5	OK
5F	Y2		3.6	1.250	654.5	821.8	≦	7699.5	OK
4F	Y2		3.1	1.250	834.0	1045.7	≦	8245.7	OK
3F	Y2		2.4	1.250	991.6	1241.9	≦	10620.1	OK
2F	Y2		1.6	1.250	1323.8	1656.4	≦	10666.2	OK
1F	Y2		0.6	1.250	93.0	116.9	≦	7946.8	OK

X3フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	281.3	355.3	≦	7502.7	OK
5F	Y2		3.2	1.250	470.1	590.8	≦	7698.4	OK
4F	Y2		2.8	1.250	608.0	762.8	≦	8245.3	OK
3F	Y2		2.1	1.250	735.9	922.0	≦	10244.4	OK
2F	Y2		1.4	1.250	937.0	1172.7	≦	10119.0	OK
1F	Y2		0.5	1.250	22.2	28.3	≦	7954.0	OK

X4フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	152.6	194.4	≦	7502.7	OK
5F	Y2		3.2	1.250	87.5	112.7	≦	6107.6	OK
4F	Y2		2.8	1.250	100.3	128.2	≦	6004.1	OK
3F	Y2		2.1	1.250	139.8	176.8	≦	7545.6	OK
2F	Y2		1.4	1.250	151.6	190.9	≦	7748.2	OK
1F	Y2		0.5	1.250	-1.0	0.7	≦	7954.0	OK

X5フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	5.2	10.5	≦	5403.2	OK
5F	Y2		3.6	1.250	-287.6	355.8	≦	7701.0	OK
4F	Y2		3.1	1.250	-377.6	468.8	≦	8250.2	OK
3F	Y2		2.4	1.250	-397.8	494.9	≦	10627.6	OK
2F	Y2		1.6	1.250	-553.7	690.5	≦	10835.5	OK
1F	Y2		0.6	1.250	-127.3	158.5	≦	8910.6	OK

X6フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7.6	1.250	-370.6	470.9	≦	5050.3	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	-899.4	1131.1	≦	5104.3	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	-1196.0	1500.8	≦	5391.6	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	-1511.2	1893.5	≦	6239.3	OK
2F	Y2		-3.0	1.250	-2041.3	2554.6	≦	6252.3	OK
1F	Y2		-1.1	1.250	-1183.9	1481.0	≦	5199.4	OK

X1フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7.6	1.250	1617.2	2013.9	≦	4474.3	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	2397.4	2989.9	≦	4552.0	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	2721.2	3395.6	≦	4830.3	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	3054.4	3813.4	≦	4928.8	OK
2F	Y2		-3.0	1.250	3481.5	4348.8	≦	4987.0	OK
1F	Y2		-1.1	1.250	3950.8	4937.3	≦	5102.9	OK

X2フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	1759.7	2203.7	≦	6931.7	OK
5F	Y2		3.6	1.250	2960.0	3703.7	≦	7127.0	OK
4F	Y2		3.1	1.250	4150.7	5191.4	≦	7636.9	OK
3F	Y2		2.4	1.250	5085.3	6359.0	≦	8225.2	OK
2F	Y2		1.6	1.250	5842.7	7304.9	≦	8426.8	OK
1F	Y2		0.6	1.250	6405.9	8008.0	≦	8561.7	OK

X3フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	1687.2	2112.6	≦	6929.4	OK
5F	Y2		3.2	1.250	2880.5	3603.8	≦	7123.7	OK
4F	Y2		2.8	1.250	4052.9	5068.9	≦	7632.0	OK
3F	Y2		2.1	1.250	5070.3	6340.0	≦	8218.7	OK
2F	Y2		1.4	1.250	5826.2	7284.2	≦	8418.5	OK
1F	Y2		0.5	1.250	6386.1	7983.2	≦	8554.8	OK

X4フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	1687.2	2112.6	≦	6929.4	OK
5F	Y2		3.2	1.250	2880.5	3603.8	≦	7123.7	OK
4F	Y2		2.8	1.250	4053.0	5069.0	≦	7632.0	OK
3F	Y2		2.1	1.250	5070.3	6340.0	≦	8218.7	OK
2F	Y2		1.4	1.250	5826.1	7284.1	≦	8418.5	OK
1F	Y2		0.5	1.250	6385.8	7982.8	≦	8554.7	OK

X5フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	1759.6	2203.6	≦	6931.7	OK
5F	Y2		3.6	1.250	2960.0	3703.6	≦	7127.0	OK
4F	Y2		3.1	1.250	4150.7	5191.4	≦	7636.9	OK
3F	Y2		2.4	1.250	5085.3	6359.0	≦	8225.2	OK
2F	Y2		1.6	1.250	5842.6	7304.9	≦	8426.8	OK
1F	Y2		0.6	1.250	6406.1	8008.2	≦	8561.8	OK

X6フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7.6	1.250	1617.3	2014.0	≦	4474.3	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	2397.5	2990.0	≦	4552.0	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	2721.2	3395.6	≦	4830.3	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	3054.4	3813.4	≦	4928.8	OK
2F	Y2		-3.0	1.250	3481.5	4348.9	≦	4987.0	OK
1F	Y2		-1.1	1.250	3950.7	4937.3	≦	5102.9	OK

X1フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-7.6	1.250	-2302.5	2885.8	≦	5074.6	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	-3298.1	4129.5	≦	5153.0	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	-4355.3	5450.0	≦	5471.0	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	-5080.7	6355.4	>	6350.2	NG
2F	Y2		-3.0	1.250	-5796.4	7248.6	>	6403.5	NG
1F	Y2	x	-1.1	1.000	-6445.9	6447.0		6690.2	

X2フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	-3000.9	3747.1	≦	7505.1	OK
5F	Y2		3.6	1.250	-5074.7	6339.7	≦	7702.2	OK
4F	Y2		3.1	1.250	-6737.3	8418.5	>	8250.9	NG
3F	Y2		2.4	1.250	-8238.8	10296.1	≦	10627.3	OK
2F	Y2		1.6	1.250	-9462.9	11827.0	>	10831.7	NG
1F	Y2	x	0.6	1.000	-10436.8	10436.2		11039.0	

X3フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		3.6	1.250	-2958.6	3694.6	≦	7502.6	OK
5F	Y2		3.2	1.250	-5067.1	6330.7	≦	7698.4	OK
4F	Y2		2.8	1.250	-6730.9	8410.8	>	8245.2	NG
3F	Y2		2.1	1.250	-8232.1	10288.0	≦	10620.5	OK
2F	Y2		1.4	1.250	-9458.0	11821.0	>	10823.0	NG
1F	Y2	x	0.5	1.000	-10432.5	10432.0		11028.8	

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		3.6	1.250	-2958.6	3694.6	≦	7502.6	OK
5F	Y2		3.2	1.250	-5067.1	6330.7	≦	7698.4	OK
4F	Y2		2.8	1.250	-6730.8	8410.8	>	8245.2	NG
3F	Y2		2.1	1.250	-8232.1	10288.0	≦	10620.5	OK
2F	Y2		1.4	1.250	-9458.0	11821.0	>	10823.0	NG
1F	Y2	x	0.5	1.000	-10432.5	10432.0		11028.8	

X5フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
6F	Y2		4.0	1.250	-3000.9	3747.1	≦	7505.1	OK
5F	Y2		3.6	1.250	-5074.7	6339.7	≦	7702.2	OK
4F	Y2		3.1	1.250	-6737.3	8418.6	>	8250.9	NG
3F	Y2		2.4	1.250	-8238.8	10296.1	≦	10627.3	OK
2F	Y2		1.6	1.250	-9462.9	11827.0	>	10831.7	NG
1F	Y2	x	0.6	1.000	-10436.8	10436.2		11039.0	

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		-7.6	1.250	-2302.5	2885.8	≦	5074.6	OK
5F	Y2		-6.9	1.250	-3298.1	4129.5	≦	5153.0	OK
4F	Y2		-5.9	1.250	-4355.3	5450.0	≦	5471.0	OK
3F	Y2		-4.5	1.250	-5080.7	6355.4	>	6350.2	NG
2F	Y2		-3.0	1.250	-5796.4	7248.6	>	6403.5	NG
1F	Y2	x	-1.1	1.000	-6445.9	6447.0		6690.2	

U-5.3 はりの横補剛による変形能力の確保（保有耐力横補剛）

本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

U-5.4 ランク別のDs算定時負担せん断力

U-5.4.3 ランク別のDs算定時負担せん断力のまとめ

X方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1963.67	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2951.84	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	4915.51	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
	Y2	1216.93	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6779.21	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	7996.14	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1491.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9112.68	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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
	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	10604.17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1736.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	11086.23	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	12822.24	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	897.31	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13808.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	14705.68	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	2065.39	1159.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	2954.69	10072.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
1F	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
	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	2065.39	4113.89	10072.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1963.67	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2951.84	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	4915.51	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
	Y2	1216.93	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6779.21	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	7996.14	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1491.49	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9112.68	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	10604.17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1736.01	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	11086.23	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	12822.24	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	897.31	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13808.37	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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

X方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
2F	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	14705.68	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	2065.39	1159.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	2954.69	10072.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	2065.39	4113.89	10072.04	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1617.25	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	1759.70	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	1687.19	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	1687.20	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	1759.64	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1617.31	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	10128.28	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2397.41	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2960.05	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2880.47	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2880.48	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2959.97	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2397.47	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	16475.84	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2721.20	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4150.65	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4052.92	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4052.99	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4150.65	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2721.21	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	21849.61	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3054.36	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5085.31	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5070.27	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5070.28	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5085.31	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3054.37	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	26419.90	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3481.50	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5842.66	0.00	0.00	0.00

Y 方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
2F	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5826.18	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5826.15	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5842.62	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3481.54	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	30300.66	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3950.79	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	6405.88	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6386.12	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6385.84	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6406.09	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3950.72	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	33485.43	0.00	0.00	0.00

Y 方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2302.53	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3000.89	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2958.56	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2958.56	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3000.89	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2302.53	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	16523.96	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3298.09	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5074.68	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5067.13	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5067.13	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5074.68	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3298.09	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	26879.80	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4355.28	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6737.32
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6730.86
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6730.85
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6737.33
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4355.28	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	8710.57	0.00	0.00	26936.36
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5080.72
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	8238.80	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	8232.08	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	8232.08	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	8238.80	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5080.72
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y 方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
3F	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	32941.75	0.00	0.00	10161.44
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5796.43
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9462.87
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9457.97
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9457.97
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9462.87
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5796.43
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	49434.53
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6445.88
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10436.77
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10432.51
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10432.51
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10436.77
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6445.88
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	54630.32

U-5.5 水平せん断力係数

Ds算定時

X 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		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1963.7	0.0	1963.7	0.34	0.00	0.34
	Y3	2951.8	0.0	2951.8	0.51	0.00	0.51
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	4915.5	0.0	4915.5	0.85	0.00	0.85
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1216.9	0.0	1216.9	0.11	0.00	0.11
	Y3	6779.2	0.0	6779.2	0.60	0.00	0.60
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	7996.1	0.0	7996.1	0.71	0.00	0.71
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1491.5	0.0	1491.5	0.09	0.00	0.09
	Y3	9112.7	0.0	9112.7	0.54	0.00	0.54
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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
	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

Ai=1.762 Co=0.480

Ai=1.475 Co=0.480

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
4F	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	10604.2	0.0	10604.2	0.63	0.00	0.63
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1736.0	0.0	1736.0	0.08	0.00	0.08
	Y3	11086.2	0.0	11086.2	0.50	0.00	0.50
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	12822.2	0.0	12822.2	0.57	0.00	0.57
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	897.3	0.0	897.3	0.03	0.00	0.03
	Y3	13808.4	0.0	13808.4	0.49	0.00	0.49
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	14705.7	0.0	14705.7	0.52	0.00	0.52
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3224.6	0.0	3224.6	0.10	0.00	0.10
	Y3	13026.7	0.0	13026.7	0.38	0.00	0.38
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	16251.3	0.0	16251.3	0.48	0.00	0.48

Ai=1.314 Co=0.480

Ai=1.193 Co=0.480

Ai=1.092 Co=0.480

Ai=1.000 Co=0.480

X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		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1963.7	0.0	1963.7	0.34	0.00	0.34
	Y3	2951.8	0.0	2951.8	0.51	0.00	0.51
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	4915.5	0.0	4915.5	0.85	0.00	0.85
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1216.9	0.0	1216.9	0.11	0.00	0.11
	Y3	6779.2	0.0	6779.2	0.60	0.00	0.60
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	7996.1	0.0	7996.1	0.71	0.00	0.71
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1491.5	0.0	1491.5	0.09	0.00	0.09
	Y3	9112.7	0.0	9112.7	0.54	0.00	0.54
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00

Ai=1.762 Co=0.480

Ai=1.475 Co=0.480

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
4F	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
	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	10604.2	0.0	10604.2	0.63	0.00	0.63
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1736.0	0.0	1736.0	0.08	0.00	0.08
	Y3	11086.2	0.0	11086.2	0.50	0.00	0.50
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	12822.2	0.0	12822.2	0.57	0.00	0.57
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	897.3	0.0	897.3	0.03	0.00	0.03
	Y3	13808.4	0.0	13808.4	0.49	0.00	0.49
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	14705.7	0.0	14705.7	0.52	0.00	0.52
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3224.6	0.0	3224.6	0.10	0.00	0.10
	Y3	13026.7	0.0	13026.7	0.38	0.00	0.38
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	16251.3	0.0	16251.3	0.48	0.00	0.48

Ai=1.314 Co=0.480

Ai=1.193 Co=0.480

Ai=1.092 Co=0.480

Ai=1.000 Co=0.480

Y方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	X1	0.0	1617.2	1617.2	0.00	0.28	0.28
	X2	0.0	1759.7	1759.7	0.00	0.30	0.30
	X3	0.0	1687.2	1687.2	0.00	0.29	0.29
	X4	0.0	1687.2	1687.2	0.00	0.29	0.29
	X5	0.0	1759.6	1759.6	0.00	0.30	0.30
	X6	0.0	1617.3	1617.3	0.00	0.28	0.28
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	10128.3	10128.3	0.00	1.74	1.74
5F	X1	0.0	2397.4	2397.4	0.00	0.21	0.21
	X2	0.0	2960.0	2960.0	0.00	0.26	0.26
	X3	0.0	2880.5	2880.5	0.00	0.26	0.26
	X4	0.0	2880.5	2880.5	0.00	0.26	0.26
	X5	0.0	2960.0	2960.0	0.00	0.26	0.26
	X6	0.0	2397.5	2397.5	0.00	0.21	0.21
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00

Ai=1.762 Co=0.989

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q / ∑ W i			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
5F	合計	0.0	16475.8	16475.8	0.00	1.46	1.46	Ai=1.475 Co=0.989
4F	X1	0.0	2721.2	2721.2	0.00	0.16	0.16	
	X2	0.0	4150.7	4150.7	0.00	0.25	0.25	
	X3	0.0	4052.9	4052.9	0.00	0.24	0.24	
	X4	0.0	4053.0	4053.0	0.00	0.24	0.24	
	X5	0.0	4150.7	4150.7	0.00	0.25	0.25	
	X6	0.0	2721.2	2721.2	0.00	0.16	0.16	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
合計	0.0	21849.6	21849.6	0.00	1.30	1.30	Ai=1.314 Co=0.989	
3F	X1	0.0	3054.4	3054.4	0.00	0.14	0.14	Ai=1.193 Co=0.989
	X2	0.0	5085.3	5085.3	0.00	0.23	0.23	
	X3	0.0	5070.3	5070.3	0.00	0.23	0.23	
	X4	0.0	5070.3	5070.3	0.00	0.23	0.23	
	X5	0.0	5085.3	5085.3	0.00	0.23	0.23	
	X6	0.0	3054.4	3054.4	0.00	0.14	0.14	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	26419.9	26419.9	0.00	1.18	1.18	
2F	X1	0.0	3481.5	3481.5	0.00	0.12	0.12	Ai=1.000 Co=0.989
	X2	0.0	5842.7	5842.7	0.00	0.21	0.21	
	X3	0.0	5826.2	5826.2	0.00	0.21	0.21	
	X4	0.0	5826.1	5826.1	0.00	0.21	0.21	
	X5	0.0	5842.6	5842.6	0.00	0.21	0.21	
	X6	0.0	3481.5	3481.5	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	30300.7	30300.7	0.00	1.08	1.08	
1F	X1	0.0	3950.8	3950.8	0.00	0.12	0.12	Ai=1.000 Co=0.989
	X2	0.0	6405.9	6405.9	0.00	0.19	0.19	
	X3	0.0	6386.1	6386.1	0.00	0.19	0.19	
	X4	0.0	6385.8	6385.8	0.00	0.19	0.19	
	X5	0.0	6406.1	6406.1	0.00	0.19	0.19	
	X6	0.0	3950.7	3950.7	0.00	0.12	0.12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
合計	0.0	33485.4	33485.4	0.00	0.99	0.99	Ai=1.000 Co=0.989	

Y方向負加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q / Σ W i		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	X1	0.0	2302.5	2302.5	0.00	0.40	0.40
	X2	0.0	3000.9	3000.9	0.00	0.52	0.52
	X3	0.0	2958.6	2958.6	0.00	0.51	0.51
	X4	0.0	2958.6	2958.6	0.00	0.51	0.51
	X5	0.0	3000.9	3000.9	0.00	0.52	0.52
	X6	0.0	2302.5	2302.5	0.00	0.40	0.40
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
合計	0.0	16524.0	16524.0	0.00	2.85	2.85	
5F	X1	0.0	3298.1	3298.1	0.00	0.29	0.29
	X2	0.0	5074.7	5074.7	0.00	0.45	0.45
	X3	0.0	5067.1	5067.1	0.00	0.45	0.45
	X4	0.0	5067.1	5067.1	0.00	0.45	0.45
	X5	0.0	5074.7	5074.7	0.00	0.45	0.45

Ai=1.762 Co=1.614

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
5F	X6	0.0	3298.1	3298.1	0.00	0.29	0.29
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	26879.8	26879.8	0.00	2.38	2.38
4F	X1	0.0	4355.3	4355.3	0.00	0.26	0.26
	X2	0.0	6737.3	6737.3	0.00	0.40	0.40
	X3	0.0	6730.9	6730.9	0.00	0.40	0.40
	X4	0.0	6730.8	6730.8	0.00	0.40	0.40
	X5	0.0	6737.3	6737.3	0.00	0.40	0.40
	X6	0.0	4355.3	4355.3	0.00	0.26	0.26
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	35646.9	35646.9	0.00	2.12	2.12
3F	X1	0.0	5080.7	5080.7	0.00	0.23	0.23
	X2	0.0	8238.8	8238.8	0.00	0.37	0.37
	X3	0.0	8232.1	8232.1	0.00	0.37	0.37
	X4	0.0	8232.1	8232.1	0.00	0.37	0.37
	X5	0.0	8238.8	8238.8	0.00	0.37	0.37
	X6	0.0	5080.7	5080.7	0.00	0.23	0.23
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	43103.2	43103.2	0.00	1.93	1.93
2F	X1	0.0	5796.4	5796.4	0.00	0.21	0.21
	X2	0.0	9462.9	9462.9	0.00	0.34	0.34
	X3	0.0	9458.0	9458.0	0.00	0.34	0.34
	X4	0.0	9458.0	9458.0	0.00	0.34	0.34
	X5	0.0	9462.9	9462.9	0.00	0.34	0.34
	X6	0.0	5796.4	5796.4	0.00	0.21	0.21
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	49434.5	49434.5	0.00	1.76	1.76
1F	X1	0.0	6445.9	6445.9	0.00	0.19	0.19
	X2	0.0	10436.8	10436.8	0.00	0.31	0.31
	X3	0.0	10432.5	10432.5	0.00	0.31	0.31
	X4	0.0	10432.5	10432.5	0.00	0.31	0.31
	X5	0.0	10436.8	10436.8	0.00	0.31	0.31
	X6	0.0	6445.9	6445.9	0.00	0.19	0.19
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	54630.3	54630.3	0.00	1.61	1.61

Ai=1.475 Co=1.614

Ai=1.314 Co=1.614

Ai=1.193 Co=1.614

Ai=1.092 Co=1.614

Ai=1.000 Co=1.614

保有耐力時

X方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1962.8	0.0	1962.8	0.34	0.00	0.34
	Y3	2933.7	0.0	2933.7	0.51	0.00	0.51
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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
	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

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	合計	4896.5	0.0	4896.5	0.84	0.00	0.84
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1215.4	0.0	1215.4	0.11	0.00	0.11
	Y3	6749.7	0.0	6749.7	0.60	0.00	0.60
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	7965.2	0.0	7965.2	0.71	0.00	0.71
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1494.5	0.0	1494.5	0.09	0.00	0.09
	Y3	9068.6	0.0	9068.6	0.54	0.00	0.54
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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
	X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	10563.1	0.0	10563.1	0.63	0.00	0.63
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1713.9	0.0	1713.9	0.08	0.00	0.08
	Y3	11058.7	0.0	11058.7	0.49	0.00	0.49
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	12772.6	0.0	12772.6	0.57	0.00	0.57
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	978.7	0.0	978.7	0.03	0.00	0.03
	Y3	13670.0	0.0	13670.0	0.49	0.00	0.49
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	14648.7	0.0	14648.7	0.52	0.00	0.52
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3098.7	0.0	3098.7	0.09	0.00	0.09
	Y3	13089.7	0.0	13089.7	0.39	0.00	0.39
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	16188.4	0.0	16188.4	0.48	0.00	0.48

Ai=1.762 Co=0.478

Ai=1.475 Co=0.478

Ai=1.314 Co=0.478

Ai=1.193 Co=0.478

Ai=1.092 Co=0.478

Ai=1.000 Co=0.478

X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		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1962.8	0.0	1962.8	0.34	0.00	0.34
	Y3	2933.7	0.0	2933.7	0.51	0.00	0.51
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
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	4896.5	0.0	4896.5	0.84	0.00	0.84
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1215.4	0.0	1215.4	0.11	0.00	0.11
	Y3	6749.7	0.0	6749.7	0.60	0.00	0.60
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	7965.2	0.0	7965.2	0.71	0.00	0.71
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1494.5	0.0	1494.5	0.09	0.00	0.09
	Y3	9068.6	0.0	9068.6	0.54	0.00	0.54
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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
	X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	10563.1	0.0	10563.1	0.63	0.00	0.63
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	1713.9	0.0	1713.9	0.08	0.00	0.08
	Y3	11058.7	0.0	11058.7	0.49	0.00	0.49
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	12772.6	0.0	12772.6	0.57	0.00	0.57
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	978.7	0.0	978.7	0.03	0.00	0.03
	Y3	13670.0	0.0	13670.0	0.49	0.00	0.49
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	14648.7	0.0	14648.7	0.52	0.00	0.52
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3098.7	0.0	3098.7	0.09	0.00	0.09
	Y3	13089.7	0.0	13089.7	0.39	0.00	0.39
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	16188.4	0.0	16188.4	0.48	0.00	0.48

Ai=1.762 Co=0.478

Ai=1.475 Co=0.478

Ai=1.314 Co=0.478

Ai=1.193 Co=0.478

Ai=1.092 Co=0.478

Ai=1.000 Co=0.478

Y方向正加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	X1	0.0	1508.1	1508.1	0.00	0.26	0.26
	X2	0.0	1701.8	1701.8	0.00	0.29	0.29
	X3	0.0	1633.9	1633.9	0.00	0.28	0.28
	X4	0.0	1633.9	1633.9	0.00	0.28	0.28
	X5	0.0	1701.8	1701.8	0.00	0.29	0.29
	X6	0.0	1508.1	1508.1	0.00	0.26	0.26
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	9687.5	9687.5	0.00	1.67	1.67
5F	X1	0.0	2249.7	2249.7	0.00	0.20	0.20
	X2	0.0	2852.1	2852.1	0.00	0.25	0.25
	X3	0.0	2777.6	2777.6	0.00	0.25	0.25
	X4	0.0	2777.6	2777.6	0.00	0.25	0.25
	X5	0.0	2852.1	2852.1	0.00	0.25	0.25
	X6	0.0	2249.7	2249.7	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	15758.8	15758.8	0.00	1.40	1.40
4F	X1	0.0	2702.7	2702.7	0.00	0.16	0.16
	X2	0.0	3919.1	3919.1	0.00	0.23	0.23
	X3	0.0	3827.4	3827.4	0.00	0.23	0.23
	X4	0.0	3827.4	3827.4	0.00	0.23	0.23
	X5	0.0	3919.2	3919.2	0.00	0.23	0.23
	X6	0.0	2702.7	2702.7	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	20898.7	20898.7	0.00	1.24	1.24
3F	X1	0.0	2906.6	2906.6	0.00	0.13	0.13
	X2	0.0	4871.7	4871.7	0.00	0.22	0.22
	X3	0.0	4856.7	4856.7	0.00	0.22	0.22
	X4	0.0	4856.7	4856.7	0.00	0.22	0.22
	X5	0.0	4871.7	4871.7	0.00	0.22	0.22
	X6	0.0	2906.6	2906.6	0.00	0.13	0.13
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	25270.0	25270.0	0.00	1.13	1.13
2F	X1	0.0	3310.1	3310.1	0.00	0.12	0.12
	X2	0.0	5598.7	5598.7	0.00	0.20	0.20
	X3	0.0	5582.2	5582.2	0.00	0.20	0.20
	X4	0.0	5582.1	5582.1	0.00	0.20	0.20
	X5	0.0	5598.7	5598.7	0.00	0.20	0.20
	X6	0.0	3310.1	3310.1	0.00	0.12	0.12
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	28981.9	28981.9	0.00	1.03	1.03
1F	X1	0.0	3752.2	3752.2	0.00	0.11	0.11
	X2	0.0	6140.8	6140.8	0.00	0.18	0.18
	X3	0.0	6121.0	6121.0	0.00	0.18	0.18
	X4	0.0	6121.0	6121.0	0.00	0.18	0.18
	X5	0.0	6140.8	6140.8	0.00	0.18	0.18
	X6	0.0	3752.2	3752.2	0.00	0.11	0.11
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	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

Ai=1.762 Co=0.946

Ai=1.475 Co=0.946

Ai=1.314 Co=0.946

Ai=1.193 Co=0.946

Ai=1.092 Co=0.946

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計

1F	合計	0.0	32028.0	32028.0	0.00	0.95	0.95
----	----	-----	---------	---------	------	------	------

Ai=1.000 Co=0.946

Y方向負加力時 (第2種地盤 Z=1.00 T=0.35 Rt=1.00)

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計

6F	X1	0.0	2295.1	2295.1	0.00	0.40	0.40
	X2	0.0	2945.9	2945.9	0.00	0.51	0.51
	X3	0.0	2905.9	2905.9	0.00	0.50	0.50
	X4	0.0	2905.9	2905.9	0.00	0.50	0.50
	X5	0.0	2945.9	2945.9	0.00	0.51	0.51
	X6	0.0	2295.1	2295.1	0.00	0.40	0.40
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	16293.8	16293.8	0.00	2.81	2.81

5F	X1	0.0	3249.0	3249.0	0.00	0.29	0.29
	X2	0.0	5005.5	5005.5	0.00	0.44	0.44
	X3	0.0	4998.2	4998.2	0.00	0.44	0.44
	X4	0.0	4998.2	4998.2	0.00	0.44	0.44
	X5	0.0	5005.5	5005.5	0.00	0.44	0.44
	X6	0.0	3249.0	3249.0	0.00	0.29	0.29
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	26505.3	26505.3	0.00	2.35	2.35

4F	X1	0.0	4290.2	4290.2	0.00	0.26	0.26
	X2	0.0	6645.7	6645.7	0.00	0.40	0.40
	X3	0.0	6639.3	6639.3	0.00	0.39	0.39
	X4	0.0	6639.3	6639.3	0.00	0.39	0.39
	X5	0.0	6645.7	6645.7	0.00	0.40	0.40
	X6	0.0	4290.2	4290.2	0.00	0.26	0.26
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	35150.3	35150.3	0.00	2.09	2.09

3F	X1	0.0	5006.1	5006.1	0.00	0.22	0.22
	X2	0.0	8125.9	8125.9	0.00	0.36	0.36
	X3	0.0	8119.3	8119.3	0.00	0.36	0.36
	X4	0.0	8119.3	8119.3	0.00	0.36	0.36
	X5	0.0	8126.0	8126.0	0.00	0.36	0.36
	X6	0.0	5006.1	5006.1	0.00	0.22	0.22
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	42502.7	42502.7	0.00	1.90	1.90

2F	X1	0.0	5711.0	5711.0	0.00	0.20	0.20
	X2	0.0	9333.4	9333.4	0.00	0.33	0.33
	X3	0.0	9328.5	9328.5	0.00	0.33	0.33
	X4	0.0	9328.5	9328.5	0.00	0.33	0.33
	X5	0.0	9333.4	9333.4	0.00	0.33	0.33
	X6	0.0	5711.0	5711.0	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	48745.8	48745.8	0.00	1.74	1.74

1F	X1	0.0	6442.3	6442.3	0.00	0.19	0.19
	X2	0.0	10246.6	10246.6	0.00	0.30	0.30
	X3	0.0	10243.2	10243.2	0.00	0.30	0.30
	X4	0.0	10243.2	10243.2	0.00	0.30	0.30
	X5	0.0	10246.6	10246.6	0.00	0.30	0.30

Ai=1.762 Co=1.592

Ai=1.475 Co=1.592

Ai=1.314 Co=1.592

Ai=1.193 Co=1.592

Ai=1.092 Co=1.592

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
1F	X6	0.0	6442.3	6442.3	0.00	0.19	0.19
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	53864.3	53864.3	0.00	1.59	1.59

Ai=1.000 Co=1.592

U-5.6 構造特性係数

種別 : 部材群としての種別

 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

階名	グループ	フレーム			壁			β_u	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
6F	A	4915.51	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	4915.51		FA	0.00		WA	0.00	0.30
5F	A	7996.14	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	7996.14		FA	0.00		WA	0.00	0.30
4F	A	10604.17	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	10604.17		FA	0.00		WA	0.00	0.30
3F	A	12822.24	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	12822.24		FA	0.00		WA	0.00	0.30
2F	A	14705.68	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	14705.68		FA	0.00		WA	0.00	0.30
1F	A	2065.39	12.71		0.00	0.00			
	B	4113.89	25.31		0.00	0.00			
	C	10072.03	61.98		0.00	0.00			
	A+B+C	16251.31		FC	0.00		WA	0.00	0.40

X方向負加力時

階名	グループ	フレーム			壁			β_u	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
6F	A	4915.51	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	4915.51		FA	0.00		WA	0.00	0.30
5F	A	7996.14	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	7996.14		FA	0.00		WA	0.00	0.30
4F	A	10604.17	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	10604.17		FA	0.00		WA	0.00	0.30
3F	A	12822.24	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	12822.24		FA	0.00		WA	0.00	0.30
2F	A	14705.68	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	14705.68		FA	0.00		WA	0.00	0.30

X方向負加力時

階名	グループ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
1F	A	2065.39	12.71		0.00	0.00			
	B	4113.89	25.31		0.00	0.00			
	C	10072.04	61.98		0.00	0.00			
	A+B+C	16251.31		FC	0.00		WA	0.00	0.40

Y方向正加力時

階名	グループ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
6F	A	0.00	0.00		10128.28	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	10128.28		WA	1.00	0.40
5F	A	0.00	0.00		16475.84	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	16475.84		WA	1.00	0.40
4F	A	0.00	0.00		21849.61	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	21849.61		WA	1.00	0.40
3F	A	0.00	0.00		26419.90	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	26419.90		WA	1.00	0.40
2F	A	0.00	0.00		30300.66	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	30300.66		WA	1.00	0.40
1F	A	0.00	0.00		33485.43	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	33485.43		WA	1.00	0.40

Y方向負加力時

階名	グループ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
6F	A	0.00	0.00		16523.96	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	16523.96		WA	1.00	0.40
5F	A	0.00	0.00		26879.80	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	26879.80		WA	1.00	0.40
4F	A	0.00	0.00		8710.57	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	8710.57		WA	1.00	0.40
	D	0.00	0.00		26936.36	75.56			
	A+B+C+D	0.00		FA	35646.93		WD	1.00	0.55
3F	A	0.00	0.00		32941.75	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	32941.75		WA	1.00	0.40
	D	0.00	0.00		10161.44	23.57			
	A+B+C+D	0.00		FA	43103.19		WD	1.00	0.55
2F	A	0.00	0.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	0.00		WA	0.00	0.30
	D	0.00	0.00		49434.53	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	49434.53		WD	1.00	0.55
1F	A	0.00	0.00		0.00	0.00			

Y 方向負加力時

階名	ゲルプ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
1F	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	0.00		WA	0.00	0.30
	D	0.00	0.00		54630.32	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	54630.32		WD	1.00	0.55

U-5.7 必要保有水平耐力

C_i : 層せん断力係数 F_s : 剛性率に応じた数値
 ΣW_i : 層重量 (kN) F_e : 偏心率に応じた数値
 Q_{ud} : 各階の水平力 (kN) F_{es} : 形状係数
 Q_{un} : 必要保有水平耐力 (kN) D_s : 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	C_i	ΣW_i	Q_{ud}	F_s	F_e	F_{es}	D_s	Q_{un}
6F	1.762	5807.9	10236.0	1.000	1.000	1.000	0.30	3070.8
5F	1.475	11285.6	16651.0	1.000	1.000	1.000	0.30	4995.3
4F	1.314	16811.2	22081.9	1.000	1.000	1.000	0.30	6624.6
3F	1.193	22374.2	26700.8	1.000	1.000	1.000	0.30	8010.2
2F	1.092	28053.4	30622.8	1.000	1.000	1.000	0.30	9186.9
1F	1.000	33841.4	33841.4	1.000	1.000	1.000	0.40	13536.6

X 方向負加力時

階名	C_i	ΣW_i	Q_{ud}	F_s	F_e	F_{es}	D_s	Q_{un}
6F	1.762	5807.9	10236.0	1.000	1.000	1.000	0.30	3070.8
5F	1.475	11285.6	16651.0	1.000	1.000	1.000	0.30	4995.3
4F	1.314	16811.2	22081.9	1.000	1.000	1.000	0.30	6624.6
3F	1.193	22374.2	26700.8	1.000	1.000	1.000	0.30	8010.2
2F	1.092	28053.4	30622.8	1.000	1.000	1.000	0.30	9186.9
1F	1.000	33841.4	33841.4	1.000	1.000	1.000	0.40	13536.6

Y 方向正加力時

階名	C_i	ΣW_i	Q_{ud}	F_s	F_e	F_{es}	D_s	Q_{un}
6F	1.762	5807.9	10236.0	1.000	1.000	1.000	0.40	4094.4
5F	1.475	11285.6	16651.0	1.000	1.000	1.000	0.40	6660.4
4F	1.314	16811.2	22081.9	1.000	1.000	1.000	0.40	8832.8
3F	1.193	22374.2	26700.8	1.000	1.000	1.000	0.40	10680.3
2F	1.092	28053.4	30622.8	1.000	1.000	1.000	0.40	12249.1
1F	1.000	33841.4	33841.4	1.000	1.000	1.000	0.40	13536.6

Y 方向負加力時

階名	C_i	ΣW_i	Q_{ud}	F_s	F_e	F_{es}	D_s	Q_{un}
6F	1.762	5807.9	10236.0	1.000	1.000	1.000	0.40	4094.4
5F	1.475	11285.6	16651.0	1.000	1.000	1.000	0.40	6660.4
4F	1.314	16811.2	22081.9	1.000	1.000	1.000	0.40	8832.8
							0.55	12145.1
3F	1.193	22374.2	26700.8	1.000	1.000	1.000	0.40	10680.3
							0.55	14685.4
2F	1.092	28053.4	30622.8	1.000	1.000	1.000	0.30	9186.9
							0.55	16842.6
1F	1.000	33841.4	33841.4	1.000	1.000	1.000	0.30	10152.4
							0.55	18612.8

U-5.8 保有水平耐力判定

U-5.8.1 ランク別の保有水平耐力時負担せん断力のまとめ

X方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1962.75	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2933.72	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	4896.47	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
	Y2	1215.44	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6749.73	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	7965.17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1494.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9068.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	10563.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1713.91	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	11058.67	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	12772.58	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	978.75	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13669.97	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	14648.72	0.00	0.00	0.00	0.00	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	1965.14	1133.53	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	2986.73	10102.96	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
1F	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	1965.14	4120.26	10102.96	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

X方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1962.75	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2933.72	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	4896.47	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
	Y2	1215.44	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6749.73	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	7965.17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1494.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	9068.60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	10563.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1713.91	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	11058.67	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	12772.58	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	978.75	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	13669.97	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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

X方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
2F	合計	14648.72	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
1F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	1965.14	1133.53	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	2986.73	10102.96	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	1965.14	4120.27	10102.96	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1508.08	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	1701.78	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	1633.88	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	1633.88	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	1701.78	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1508.08	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	9687.48	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2249.65	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2852.14	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2777.60	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2777.59	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2852.15	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2249.65	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	15758.78	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2702.74	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3919.14	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	3827.44	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	3827.45	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3919.16	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2702.74	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	20898.67	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2906.62	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4871.75	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4856.65	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4856.65	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4871.74	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2906.63	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	25270.05	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3310.14	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5598.66	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5582.16	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5582.13	0.00	0.00	0.00

Y 方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
2F	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5598.67	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3310.15	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	28981.92	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3752.22	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	6140.84	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6120.97	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6120.96	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6140.85	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3752.21	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	32028.05	0.00	0.00	0.00

Y 方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2295.07	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2945.90	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2905.91	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2905.91	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2945.90	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2295.07	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	16293.76	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3248.95	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5005.55	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4998.16	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4998.16	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5005.55	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3248.95	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	26505.33	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4290.21	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6645.67
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6639.28
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6639.28
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6645.67
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4290.21	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	8580.42	0.00	0.00	26569.90
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5006.13
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	8125.95	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	8119.27	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	8119.26	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	8125.95	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5006.13
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y 方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
3F	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	32490.44	0.00	0.00	10012.26
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5710.99
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9333.44
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9328.49
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9328.48
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9333.45
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5710.99
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	48745.83
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6442.33
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10246.65
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10243.17
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10243.17
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	10246.64
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6442.33
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	53864.30

U-5.8.2 保有水平耐力判定表

Qud : 水平力 (kN) Qun : 必要保有水平耐力 (kN)
 Fes : 形状係数 Qbu : Dランク部材の負担せん断力 (kN)
 Ds : 構造特性係数 Qu : 保有水平耐力 (kN)
 # : 剛性率・偏心率の直接入力
 * : Ds値の直接入力 + : Ds値の割増がされている
 () : Dランク部材を考慮した場合

X 方向正加力時

階名	必要保有水平耐力				保有水平耐力		判定
	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	
6F	10236.0	1.000	0.30	3070.8		4896.5	1.59
5F	16651.0	1.000	0.30	4995.3		7965.2	1.59
4F	22081.9	1.000	0.30	6624.6		10563.1	1.59
3F	26700.8	1.000	0.30	8010.2		12772.6	1.59
2F	30622.8	1.000	0.30	9186.9		14648.7	1.59
1F	33841.4	1.000	0.40	13536.6		16188.4	1.19

X 方向負加力時

階名	必要保有水平耐力				保有水平耐力		判定
	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	
6F	10236.0	1.000	0.30	3070.8		4896.5	1.59
5F	16651.0	1.000	0.30	4995.3		7965.2	1.59
4F	22081.9	1.000	0.30	6624.6		10563.1	1.59
3F	26700.8	1.000	0.30	8010.2		12772.6	1.59
2F	30622.8	1.000	0.30	9186.9		14648.7	1.59
1F	33841.4	1.000	0.40	13536.6		16188.4	1.19

Y 方向正加力時

階名	必要保有水平耐力				保有水平耐力		判定
	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	
6F	10236.0	1.000	0.40	4094.4		9687.5	2.36
5F	16651.0	1.000	0.40	6660.4		15758.8	2.36
4F	22081.9	1.000	0.40	8832.8		20898.7	2.36
3F	26700.8	1.000	0.40	10680.3		25270.0	2.36
2F	30622.8	1.000	0.40	12249.1		28981.9	2.36
1F	33841.4	1.000	0.40	13536.6		32028.0	2.36

Y 方向負加力時

階名	必要保有水平耐力				保有水平耐力		判定
	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	
6F	10236.0	1.000	0.40	4094.4		16293.8	3.97
5F	16651.0	1.000	0.40	6660.4		26505.3	3.97
4F	22081.9	1.000	0.40	8832.8		8580.4	0.97
			0.55	(12145.1)	26569.9	(35150.3)	(2.89)
3F	26700.8	1.000	0.40	10680.3		32490.4	3.04
			0.55	(14685.4)	10012.3	(42502.7)	(2.89)
2F	30622.8	1.000	0.30	9186.9		0.0	0.00
			0.55	(16842.6)	48745.8	(48745.8)	(2.89)
1F	33841.4	1.000	0.30	10152.4		0.0	0.00
			0.55	(18612.8)	53864.3	(53864.3)	(2.89)

U-5.8.3 保有水平耐力計算終了理由

Ds算定時

X 方向 (正加力) 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)
 X 方向 (負加力) 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)
 Y 方向 (正加力) 層間変形角 (解析終了位置: 1F - 2F)
 Y 方向 (負加力) 層間変形角 (解析終了位置: 1F - 2F)

保有耐力時

X 方向 (正加力) 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)
 X 方向 (負加力) 層間変形角 (解析終了位置: 4F - 5F)
 Y 方向 (正加力) 層間変形角 (解析終了位置: 1F - 2F)
 Y 方向 (負加力) 脆性破壊部材の発生 (解析終了位置: X17レール 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
 ΔU : 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
520	7F	4915.5	32.7533	5.3548	1/ 52
	6F	7996.1	27.3985	5.5090	1/ 51
	5F	10604.2	21.8894	5.6005	1/ 50
	4F	12822.2	16.2889	5.6310	1/ 50
	3F	14705.7	10.6579	5.4292	1/ 52
	2F	16251.3	5.2288	5.2288	1/ 62

X 方向 (負加力)

ステップ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
520	7F	4915.5	32.7533	5.3548	1/ 52
	6F	7996.1	27.3984	5.5091	1/ 51
	5F	10604.2	21.8894	5.6004	1/ 50
	4F	12822.2	16.2890	5.6310	1/ 50
	3F	14705.7	10.6580	5.4292	1/ 52
	2F	16251.3	5.2288	5.2288	1/ 62

Y 方向 (正加力)

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
465	7F	10128.3	31.9267	5.0177	1/ 56
	6F	16475.8	26.9090	5.0342	1/ 56
	5F	21849.6	21.8749	5.0424	1/ 56
	4F	26419.9	16.8325	5.1398	1/ 55
	3F	30300.7	11.6927	5.1923	1/ 54

ステップ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
465	2F	33485.4	6.5004	6.5004	1/ 50

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
133	7F	16524.0	14.5324	0.2471	1/ 1133
	6F	26879.8	14.2853	0.4916	1/ 570
	5F	35646.9	13.7937	0.7263	1/ 386
	4F	43103.2	13.0674	0.8353	1/ 338
	3F	49434.5	12.2321	0.9943	1/ 282
	2F	54630.3	11.2378	11.2378	1/ 29

保有耐力時

X方向（正加力）

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
462	7F	4896.5	15.9620	2.5542	1/ 110
	6F	7965.2	13.4078	2.7113	1/ 103
	5F	10563.1	10.6965	2.8048	1/ 100
	4F	12772.6	7.8917	2.8132	1/ 100
	3F	14648.7	5.0785	2.6416	1/ 106
	2F	16188.4	2.4369	2.4369	1/ 133

X方向（負加力）

ステップ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
462	7F	4896.5	15.9620	2.5542	1/ 110
	6F	7965.2	13.4078	2.7113	1/ 103
	5F	10563.1	10.6965	2.8048	1/ 100
	4F	12772.6	7.8917	2.8132	1/ 100
	3F	14648.7	5.0785	2.6416	1/ 106
	2F	16188.4	2.4370	2.4370	1/ 133

Y方向（正加力）

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
223	7F	9687.5	7.7072	1.1772	1/ 238
	6F	15758.8	6.5300	1.1929	1/ 235
	5F	20898.7	5.3371	1.1995	1/ 233
	4F	25270.0	4.1376	1.2153	1/ 232
	3F	28981.9	2.9223	1.2921	1/ 217
	2F	32028.0	1.6302	1.6302	1/ 199

Y方向（負加力）

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
128	7F	16293.8	4.4496	0.2424	1/ 1155
	6F	26505.3	4.2072	0.4744	1/ 590
	5F	35150.3	3.7328	0.7042	1/ 398
	4F	42502.7	3.0285	0.8122	1/ 348
	3F	48745.8	2.2163	0.9680	1/ 289
	2F	53869.2	1.2483	1.2483	1/ 260

U-5. 8. 5 増分解析イテレーション結果

Ds算定時

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

保有水平耐力時

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

U-5. 11 R C柱はり接合部せん断耐力

柱はり接合部の設計用せん断力 $Qd_{ju} = \alpha (Tu + Tu' - Q_{cu})$ (はり降伏型)
 $Qd_{ju} = \alpha (Tu + Tu' - Q_{gu}) \cdot D/Db$ (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 $V_{ju} = \kappa \cdot \Phi \cdot F_j \cdot b_j \cdot D_j$

U-5. 11. 1 R C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・m)
lb, lb' : 左右のはりのスパン長さ (cm)
L, L' : 左右のはりの内り長さ (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)
Qcu : 上下柱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 (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)
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) -- R C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
7F	X1	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	250.2	555.6	OK	FA
			45.0	319.6	800.0	730.0	280.0	755.3				
			50.0	70.0	0.40	0.85	8.04	47.5	52.5	681.4		
	X2	Fc27	45.0	369.7	800.0	730.0	0.0	873.8	528.2	1211.0	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	43.8	70.0	1464.3		
	X3	Fc27	40.0	352.9	800.0	730.0	0.0	873.8	515.1	1225.5	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	42.5	70.0	1422.5		
	X4	Fc27	40.0	352.9	800.0	730.0	0.0	873.8	515.1	1225.5	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	42.5	70.0	1422.5		
	X5	Fc27	40.0	352.9	800.0	730.0	0.0	873.8	526.4	1212.9	OK	FA
			45.0	319.6	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	43.8	70.0	1464.3		
	X6	Fc27	45.0	369.7	800.0	730.0	0.0	873.8	289.4	642.8	OK	FA
			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		
6F	X1	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	125.1	693.2	OK	FA
			45.0	319.6	800.0	730.0	280.0	755.3				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.04	47.5	52.5	1192.4		

Y2(正加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
6F	X2	Fc27	45.0	369.7	800.0	730.0	280.0	873.8	264.1	1501.5	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	43.8	70.0	2091.9		
	X3	Fc27	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	42.5	70.0	2032.1		
	X4	Fc27	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	42.5	70.0	2032.1		
	X5	Fc27	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	263.2	1502.5	OK	FA
			45.0	319.6	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	43.8	70.0	2091.9		
	X6	Fc27	45.0	369.7	800.0	730.0	280.0	873.8	144.7	802.0	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.04	47.5	52.5	1192.4		
5F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	144.4	838.2	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9	282.7	1647.2	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	43.8	70.0	2252.0		
	X3	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	42.5	70.0	2187.7		
	X4	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	42.5	70.0	2187.7		
	X5	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	282.6	1647.4	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	43.8	70.0	2252.0		
	X6	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9	163.3	947.7	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
4F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	143.8	838.9	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	282.5	906.4				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9	281.4	1648.6	OK	FA
			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		
	X3	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	256.4	1510.0	OK	FA
			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		
	X4	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	256.4	1510.0	OK	FA
			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		
	X5	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	281.3	1648.8	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	282.5	906.4				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X6	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9	162.6	948.5	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	282.5	0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
3F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	282.5	0.0	143.8	838.9	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	282.5	1024.9	281.4	1648.6	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4	OK	FA

Y2(正加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
3F	X3	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	282.5	873.8	256.4	1510.0	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X4	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	282.5	873.8	256.4	1510.0	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X5	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	282.5	873.8	281.3	1648.8	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X6	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	282.5	1024.9	162.6	948.5	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
2F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	133.7	850.0	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	325.0	906.4				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9	261.7	1670.4	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	325.0	755.3				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X3	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	238.4	1529.8	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	325.0	755.3				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X4	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	238.4	1529.8	OK	FA
			40.0	305.1	800.0	730.0	325.0	755.3				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X5	Fc30	40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8	261.5	1670.5	OK	FA
			45.0	369.0	800.0	730.0	325.0	906.4				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X6	Fc30	45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9	151.2	961.1	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	325.0	0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		

Y2(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
7F	X1	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	289.4	642.8	OK	FA
			45.0	369.7	800.0	730.0	280.0	873.8				
			50.0	70.0	0.40	0.85	8.04	47.5	52.5	681.4		
	X2	Fc27	45.0	319.6	800.0	730.0	0.0	755.3	526.4	1212.9	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	43.8	70.0	1464.3		
	X3	Fc27	40.0	305.1	800.0	730.0	0.0	755.3	515.1	1225.5	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	42.5	70.0	1422.5		
	X4	Fc27	40.0	305.1	800.0	730.0	0.0	755.3	515.1	1225.5	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	42.5	70.0	1422.5		
	X5	Fc27	40.0	305.1	800.0	730.0	0.0	755.3	528.2	1211.0	OK	FA
			45.0	369.7	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	0.70	0.85	8.04	43.8	70.0	1464.3		
	X6	Fc27	45.0	319.6	800.0	730.0	0.0	755.3	250.2	555.6	OK	FA
			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		
6F	X1	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	144.7	802.0	OK	FA
			45.0	369.7	800.0	730.0	280.0	873.8				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.04	47.5	52.5	1192.4		
	X2	Fc27	45.0	319.6	800.0	730.0	280.0	755.3	263.2	1502.5	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				

Y2(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
6F	X3	Fc27	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	42.5	70.0	2032.1		
	X4	Fc27	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	42.5	70.0	2032.1		
	X5	Fc27	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	264.1	1501.5	OK	FA
			45.0	369.7	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.04	43.8	70.0	2091.9		
	X6	Fc27	45.0	319.6	800.0	730.0	280.0	755.3	125.1	693.2	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.04	47.5	52.5	1192.4		
5F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	163.3	947.7	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4	282.6	1647.4	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	43.8	70.0	2252.0		
	X3	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	42.5	70.0	2187.7		
	X4	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	257.5	1508.7	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	42.5	70.0	2187.7		
	X5	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	282.7	1647.2	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9				
			45.0	70.0	1.00	0.85	8.65	43.8	70.0	2252.0		
	X6	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4	144.4	838.2	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
4F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	162.6	948.5	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	282.5	1024.9				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4	281.3	1648.8	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	282.5	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X3	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	256.4	1510.0	OK	FA
			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		
	X4	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	256.4	1510.0	OK	FA
			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		
	X5	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	281.4	1648.6	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	282.5	1024.9				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X6	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4	143.8	838.9	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	282.5	-0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
3F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	282.5	-0.0	162.6	948.5	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	282.5	906.4	281.3	1648.8	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X3	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	282.5	755.3	256.4	1510.0	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		

Y2(負加力)-- R Cはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
3F	X4	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	282.5	755.3	256.4	1510.0	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	280.0	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X5	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	282.5	755.3	281.4	1648.6	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	280.0	1024.9				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X6	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	282.5	906.4	143.8	838.9	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
2F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	151.2	961.1	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	325.0	1024.9				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		
	X2	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4	261.5	1670.5	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	325.0	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X3	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	238.4	1529.8	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	325.0	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X4	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	238.4	1529.8	OK	FA
			40.0	352.9	800.0	730.0	325.0	873.8				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	47.5	70.0	2445.0		
	X5	Fc30	40.0	305.1	800.0	730.0	280.0	755.3	261.7	1670.4	OK	FA
			45.0	417.2	800.0	730.0	325.0	1024.9				
			55.0	70.0	1.00	0.85	8.65	48.8	70.0	2509.4		
	X6	Fc30	45.0	369.0	800.0	730.0	280.0	906.4	133.7	850.0	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	325.0	-0.0				
			50.0	70.0	0.70	0.85	8.65	47.5	52.5	1283.6		

U-5. 11. 2 R C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・m)
hc, hc'	: 上下の階高	(cm)
H, H'	: 上下の柱の内のり高さ	(cm)
Ib, Ib'	: 左右のはりのスパン長さ	(cm)
Tu, Tu'	: 上下の柱端に生ずる引張力	(kN)
Qgu	: 左右のはりのメカニズム時せん断力の平均値	(kN)
Qdju	: 柱はり接合部のせん断設計用せん断力	(kN)
cB, cD	: 柱はり接合部の柱断面寸法	(cm)
κ	: 柱はり接合部の形状による係数	
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)
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	H H' φ	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
1F	X1	Fc30	0.0	1001.8	325.0	255.0	0.0	1807.0	319.2	818.3	OK	FA
			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		
	X2	Fc30	70.0	1184.5	325.0	255.0	800.0	2142.2	188.7	1074.4	OK	FA
			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		
	X3	Fc30	70.0	1172.8	325.0	255.0	800.0	2121.0	186.8	1063.8	OK	FA
			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		
	X4	Fc30	70.0	1155.8	325.0	255.0	800.0	2090.2	184.1	1048.3	OK	FA
			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		
	X5	Fc30	70.0	1141.9	325.0	255.0	800.0	2065.1	181.9	1035.7	OK	FA
			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		
	X6	Fc30	70.0	979.8	325.0	255.0	800.0	1767.4	312.2	800.3	OK	FA
			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		

Y2(負加力) -- RC柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' κ	H H' φ	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
1F	X1	Fc30	0.0	-979.8	325.0	255.0	0.0	1767.4	312.2	800.3	OK	FA
			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		
	X2	Fc30	70.0	-1141.9	325.0	255.0	800.0	2065.1	181.9	1035.7	OK	FA
			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		
	X3	Fc30	70.0	-1155.8	325.0	255.0	800.0	2090.2	184.1	1048.3	OK	FA
			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		
	X4	Fc30	70.0	-1172.8	325.0	255.0	800.0	2121.0	186.8	1063.8	OK	FA
			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		
	X5	Fc30	70.0	-1184.5	325.0	255.0	800.0	2142.2	188.7	1074.4	OK	FA
			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		
	X6	Fc30	70.0	-1001.8	325.0	255.0	800.0	1807.0	319.2	818.3	OK	FA
			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		

**** メッセージ一覧 ****

プリチェックメッセージ一覧

- ・ C504 LW. X方向風圧力の検討がされていない。
- ・ C504 LW. Y方向風圧力の検討がされていない。
- ・ C601 LS. 積雪荷重の考慮がされていない。
- ・ ■建物基本入力データ
- ・ エラー メッセージ : 0
- ・ 警告 メッセージ : 0
- ・ 注意 メッセージ : 3

準備計算メッセージ一覧

- ・ 計算結果メッセージはありません

応力計算メッセージ一覧

- ・ 計算結果メッセージはありません

断面計算メッセージ一覧

- ・ 計算結果メッセージはありません

保有耐力計算メッセージ一覧

- ・ [Y方向負加力][X1 フレム 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][X1 フレム Y2 軸 3F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X2 フレム 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 フレム Y2 軸 4F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X3 フレム 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][X3 フレム Y2 軸 4F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X4 フレム 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][X4 フレム Y2 軸 4F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X5 フレム 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][X5 フレム Y2 軸 4F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X6 フレム 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][X6 フレム Y2 軸 3F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)

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

一貫計算が終了しました。
計算終了時間 2014/01/19 14:40