

BUILDING STRUCTURE CALCULATION SHEETS

一貫構造計算書

rc6-8-12

略 称 : rc6-8-12
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 : BUSk48024
シリアルNo : K48024

計算開始時間 2013/07/29 15:11 (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－	14
I-1.4.3 ベースプレート	Ⅲ－	14
I-1.4.4 壁	Ⅲ－	14
I-1.4.5 雑壁	Ⅲ－	15
I-1.4.6 壁鉄筋番号	Ⅲ－	15
I-1.4.7 ブレース	Ⅲ－	15
I-1.4.8 床スラブ・床構造	Ⅲ－	15
I-1.4.9 片持ばり	Ⅲ－	15
I-1.4.10 片持スラブ	Ⅲ－	15
I-1.4.11 出隅片持スラブ	Ⅲ－	16
I-1.4.12 接合部	Ⅲ－	16
I-1.4.13 杭、杭基礎	Ⅲ－	16
I-1.4.14 直接基礎	Ⅲ－	16
I-2 使用材料、材料の許容応力度	Ⅲ－	16
I-2.1 材料種別	Ⅲ－	16
I-2.1.1 材料種別図	Ⅲ－	16
I-2.1.2 コンクリート	Ⅲ－	16
I-2.1.3 鉄筋	Ⅲ－	16
I-2.1.4 鉄骨	Ⅲ－	16
I-2.4 降伏点強度倍率	Ⅲ－	16
I-3 荷重・外力	Ⅲ－	17

I-3.1 荷重計算条件	Ⅲ-17
I-3.1.1 最小スラブ厚	Ⅲ-17
I-3.1.2 スラブ荷重の拾い方	Ⅲ-17
I-3.1.3 基礎荷重	Ⅲ-17
I-3.2 積載荷重	Ⅲ-17
I-3.3 仕上	Ⅲ-17
I-3.3.1 仕上材名称	Ⅲ-17
I-3.3.2 仕上名称	Ⅲ-18
I-3.4 重量	Ⅲ-18
I-3.4.1 はり、柱仕上重量	Ⅲ-18
I-3.4.2 はり、柱鉄骨材重量	Ⅲ-18
I-3.4.3 建物重量の直接入力	Ⅲ-18
I-3.5 地震力	Ⅲ-18
I-3.6 風圧力	Ⅲ-18
I-3.7 積雪荷重	Ⅲ-18
I-6 共通計算条件	Ⅲ-18
I-6.1 使用基準	Ⅲ-18
I-6.2 計算ルート指定	Ⅲ-18
I-6.3 柱はり接合部計算条件	Ⅲ-19
I-7 許容応力度計算	Ⅲ-19
I-7.1 応力解析・モデル化	Ⅲ-19
I-7.1.1 応力計算条件	Ⅲ-19
I-7.2 剛性率・偏心率	Ⅲ-19
I-7.2.1 剛性率、偏心率計算条件	Ⅲ-19
I-7.3 断面計算	Ⅲ-19
I-7.3.1 断面計算条件	Ⅲ-19
I-8 保有水平耐力計算	Ⅲ-20
I-8.1 計算条件	Ⅲ-20
I-8.1.1 基本条件	Ⅲ-20
I-8.1.2 計算条件	Ⅲ-20
I-8.1.3 解析条件等	Ⅲ-20
I-8.1.5 増分解析の制御条件	Ⅲ-21
I-8.1.8 部材の耐力算定式	Ⅲ-21
§ 2. 許容応力度等計算結果	Ⅲ-23
A-1 準備計算結果	Ⅲ-23
A-1.1 部材のC、M_o、Q	Ⅲ-23
A-1.1.1 部材のC、M _o 、Q図	Ⅲ-23
A-1.1.2 はりのC、M _o 、Q表	Ⅲ-27
A-1.1.3 片持ばりのM、Q表	Ⅲ-29
A-1.1.4 柱のC、M _o 、Q表	Ⅲ-29
A-1.2 節点重量	Ⅲ-30
A-1.2.1 節点重量（固定荷重＋積載荷重）	Ⅲ-30
A-1.2.3 節点重量（固定荷重＋地震用積載荷重）	Ⅲ-33

A-1.3 層せん断力	Ⅲ－	37
A-1.3.1 地震力	Ⅲ－	37
A-1.4 剛度増大率	Ⅲ－	41
A-1.4.1 壁によるはり・柱の剛度増大率	Ⅲ－	41
A-1.4.2 スラブによるはりの剛度増大率	Ⅲ－	43
A-2. 応力計算結果	Ⅲ－	46
A-2.1 フレーム剛性とねじり剛性	Ⅲ－	46
A-2.2 部材応力図	Ⅲ－	49
A-2.3 部材応力表	Ⅲ－	61
A-3. 応力計算結果のまとめ	Ⅲ－	79
A-3.5 壁量	Ⅲ－	79
A-3.6 剛性率	Ⅲ－	79
A-3.6.1 剛性率(雑壁を含む)	Ⅲ－	79
A-3.6.2 剛性率(雑壁を含まない)	Ⅲ－	80
A-3.7 偏心率	Ⅲ－	80
A-3.7.1 偏心率(雑壁を含む)	Ⅲ－	80
A-3.7.2 偏心率(雑壁を含まない)	Ⅲ－	81
A-4. 断面計算結果	Ⅲ－	82
A-4.3 RCの断面計算	Ⅲ－	82
A-4.3.1 RCはりの断面計算	Ⅲ－	82
A-4.3.2 RC柱の断面計算	Ⅲ－	113
A-4.3.3 RC壁の断面計算	Ⅲ－	142
A-4.3.4 RC柱はり接合部の断面計算(許容応力度)	Ⅲ－	154
A-4.3.5 RC柱はり接合部の断面計算(終局強度)	Ⅲ－	154
A-4.8 断面計算結果一覧	Ⅲ－	155
A-4.8.1 断面検定比図	Ⅲ－	155
§ 3. 保有水平耐力計算結果	Ⅲ－	169
U-1 長期荷重時応力・層せん断力	Ⅲ－	169
U-1.3 層せん断力	Ⅲ－	169
U-1.3.1 地震時層せん断力算定の諸数値	Ⅲ－	169
U-1.3.4 層重量・層せん断力係数	Ⅲ－	169
U-3 Ds算定時計算結果	Ⅲ－	170
U-3.1 荷重－変位(Ds算定時)	Ⅲ－	170
U-3.1.1 荷重－変位図(せん断力変形図)(Ds算定時)	Ⅲ－	170
U-3.2 終局時部材応力(Ds算定時)	Ⅲ－	172
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－	172
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－	181
U-3.3 部材の終局強度(Ds算定時)	Ⅲ－	189
U-3.3.1 部材の終局強度図(Ds算定時)	Ⅲ－	189
U-3.5 終局時機構図(Ds算定時)	Ⅲ－	198
U-3.5.1 終局時機構図(Ds算定時)	Ⅲ－	198

U-4 保有水平耐力計算結果 Ⅲ - 206

U-4.1 荷重－変位（保有耐力時）	Ⅲ - 206
U-4.1.1 荷重－変位図（せん断力変形図）（保有耐力時）	Ⅲ - 206
U-4.2 終局時部材応力（保有耐力時）	Ⅲ - 208
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 - 208
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 - 217
U-4.5 終局時機構図（保有耐力時）	Ⅲ - 225
U-4.5.1 終局時機構図（保有耐力時）	Ⅲ - 225

U-5 必要保有水平力と判定 Ⅲ - 234

U-5.1 耐震性能パラメータと部材ランク	Ⅲ - 234
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 - 234
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 - 255
U-5.1.4 S造柱圧縮座屈耐力の確認	Ⅲ - 257
U-5.2 RC部材のせん断破壊の防止（保証設計）	Ⅲ - 257
U-5.2.1 RCはり部材のせん断破壊の防止（保証設計）	Ⅲ - 257
U-5.2.2 RC柱部材のせん断破壊の防止（保証設計）	Ⅲ - 266
U-5.2.3 RC壁部材のせん断破壊の防止（保証設計）	Ⅲ - 275
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 - 279
U-5.4 ランク別のDs算定時負担せん断力	Ⅲ - 279
U-5.4.3 ランク別のDs算定時負担せん断力のまとめ	Ⅲ - 279
U-5.5 水平せん断力係数	Ⅲ - 283
U-5.6 構造特性係数	Ⅲ - 292
U-5.7 必要保有水平耐力	Ⅲ - 294
U-5.8 保有水平耐力判定	Ⅲ - 295
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 - 295
U-5.8.2 保有水平耐力判定表	Ⅲ - 299
U-5.8.3 保有水平耐力計算終了理由	Ⅲ - 300
U-5.8.4 最終ステップの重心位置の変位	Ⅲ - 300
U-5.8.5 増分解析イテレーション結果	Ⅲ - 302
U-5.11 RC柱はり接合部せん断耐力	Ⅲ - 302
U-5.11.1 RC柱はり接合部（はり降伏型）	Ⅲ - 302
U-5.11.2 RC柱はり接合部（柱降伏型）	Ⅲ - 310

**** メッセージ一覧 **** Ⅲ - 313

プリチェックメッセージ一覧	Ⅲ - 313
準備計算メッセージ一覧	Ⅲ - 313
応力計算メッセージ一覧	Ⅲ - 313
断面計算メッセージ一覧	Ⅲ - 313
保有耐力計算メッセージ一覧	Ⅲ - 313
保有耐力計算注意事項メッセージ一覧	Ⅲ - 313

計算・設計に関する情報

工事名称	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	17.380 m	建物高さ	17.380 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		17.380 m	
軒の高さ		17.380 m	
地面から地上1階床までの高さ		28.0 cm	
パラベットの高さ		0.0 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-180.0 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	60.0	7F	-3.0
5F	280.0	280.0	6F	60.0	6F	-3.0
4F	280.0	282.5	5F	60.0	5F	-3.0
3F	280.0	280.0	4F	65.0	4F	-3.0
2F	280.0	280.0	3F	65.0	3F	-3.0
1F	310.0	367.5	2F	65.0	2F	-3.0
			1F	180.0	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	200.0	200.0	0.0
X2	800.0	800.0	0.0	Y2	1200.0	1200.0	0.0
X3	800.0	800.0	0.0	Y3	200.0	200.0	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

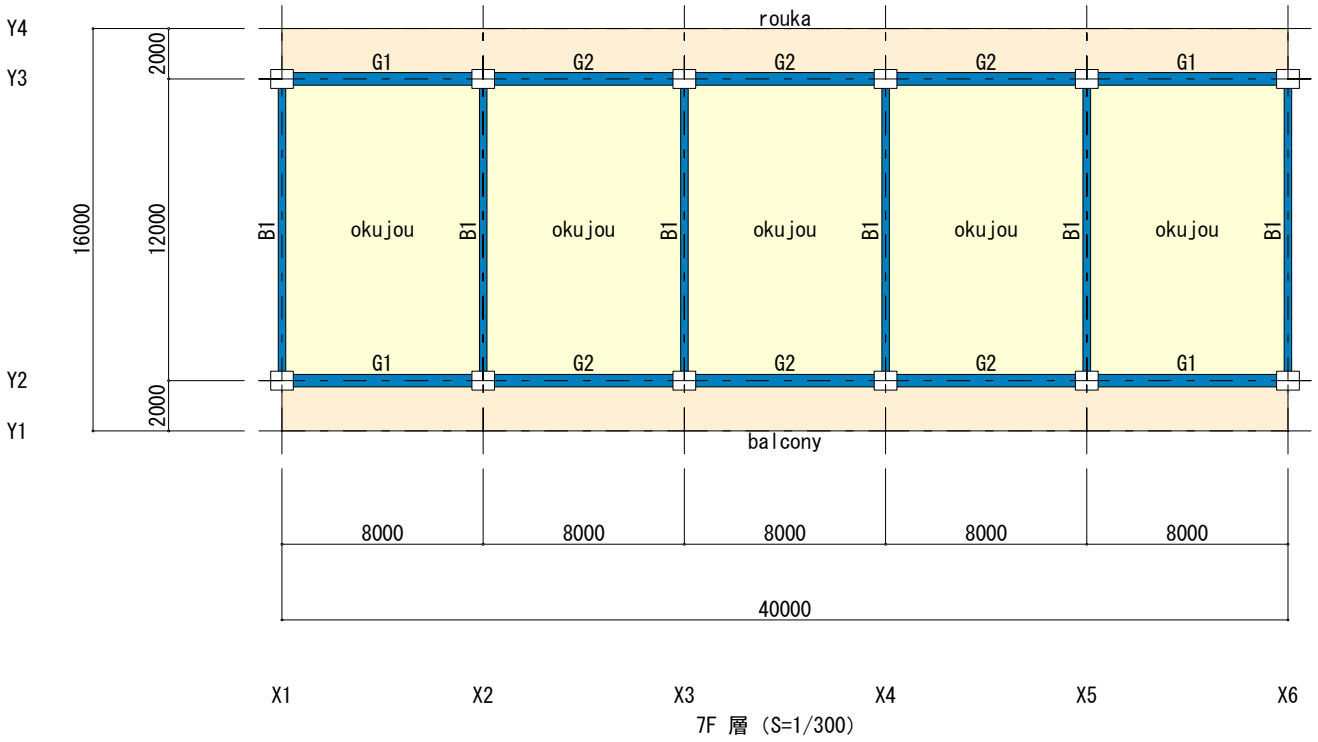
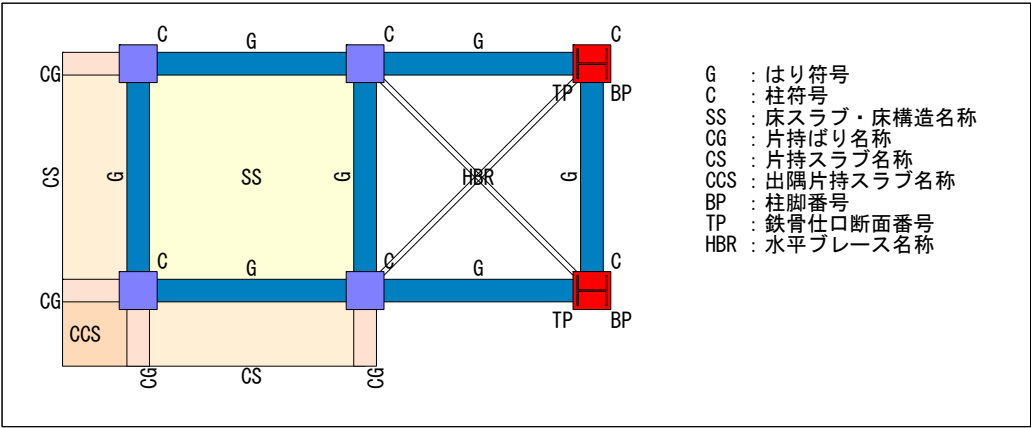
構造種別	層名 1	層名 2
鉄筋コンクリート造	1F	7F

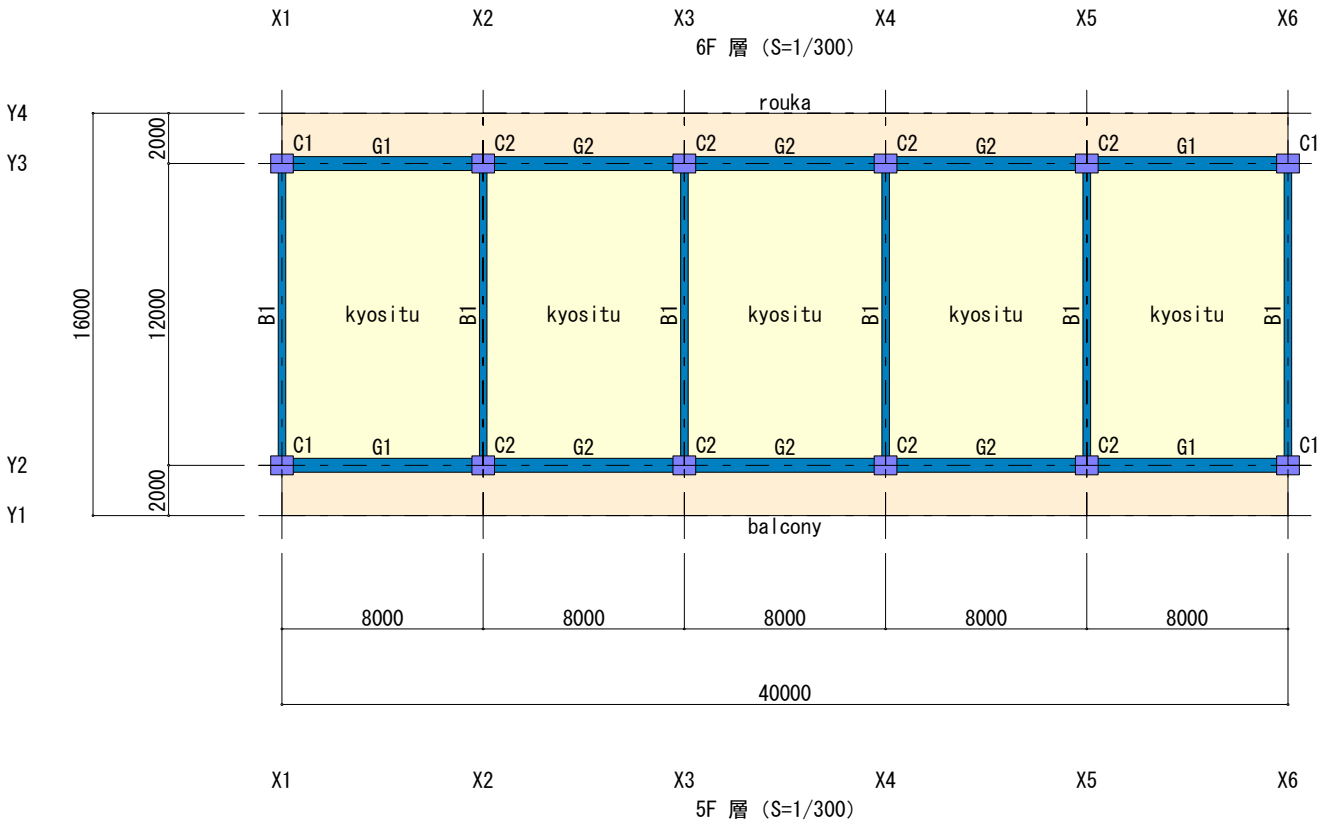
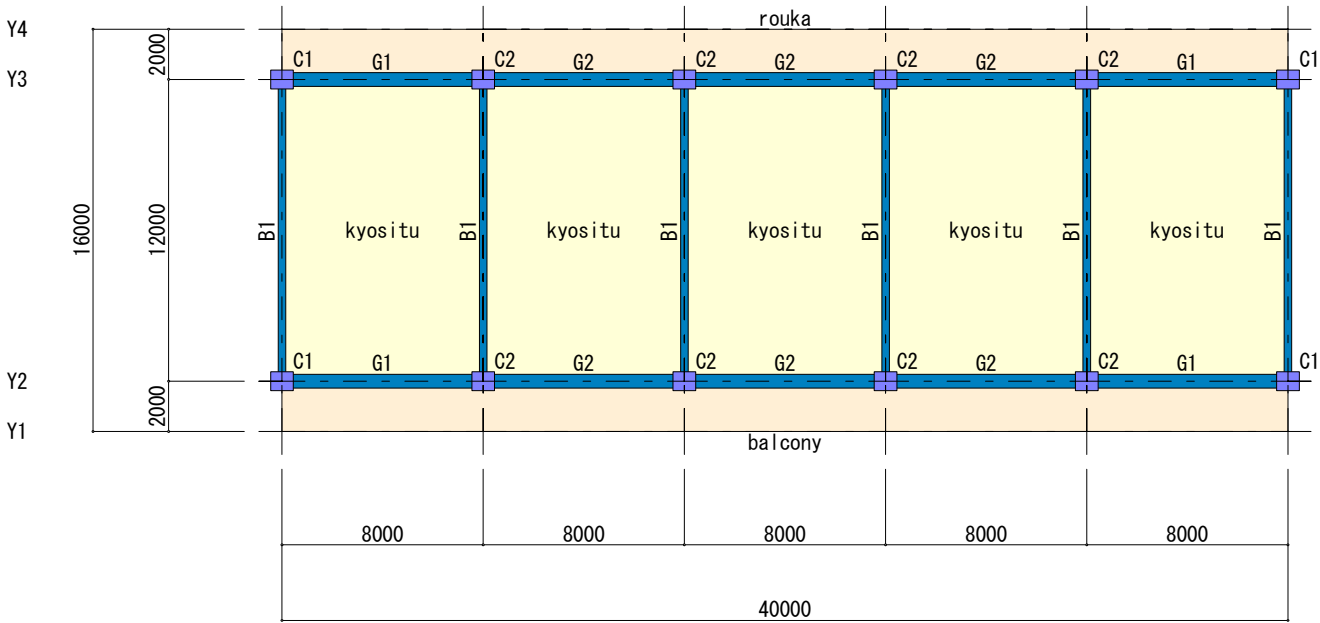
I-1.1.4 周囲にダミー部材がある場合の壁の取り扱い

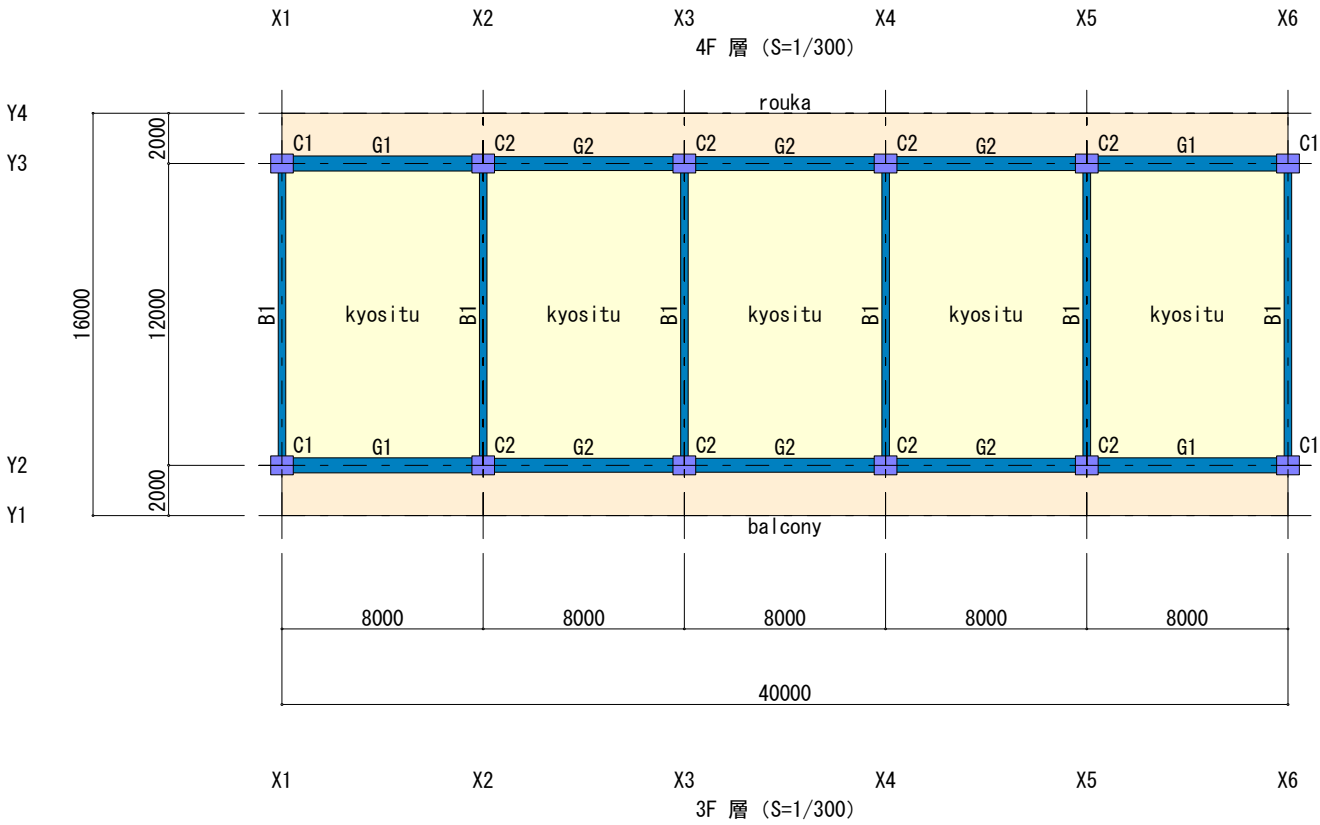
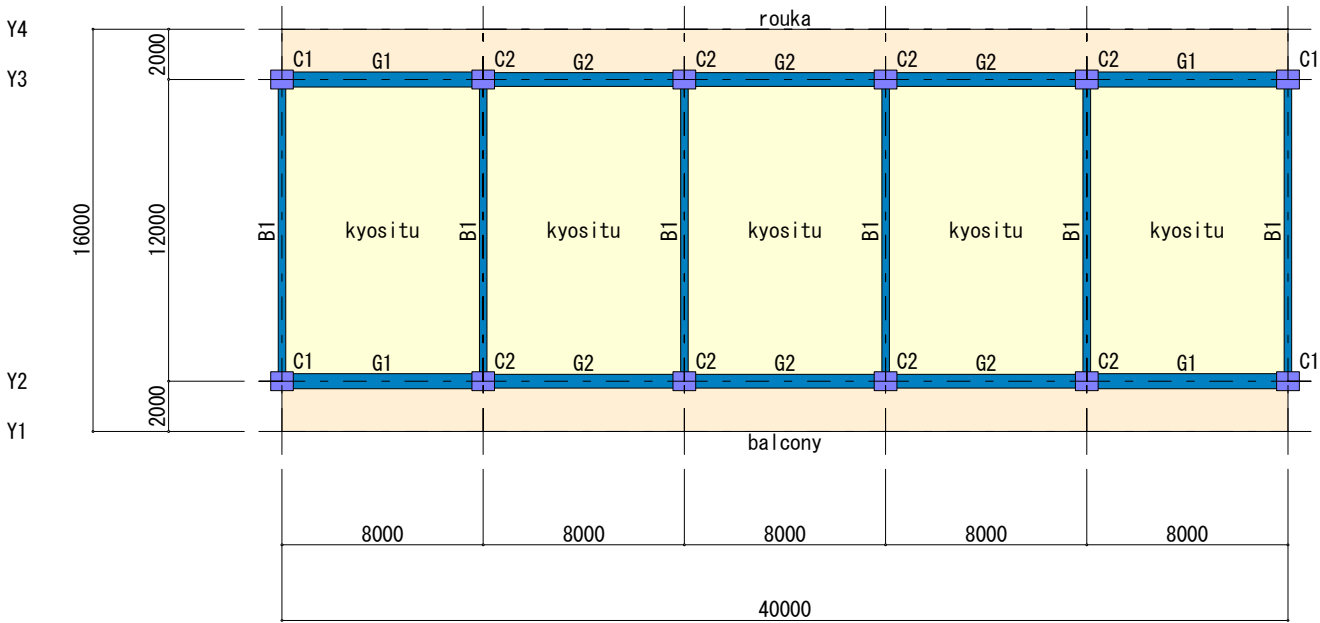
そで壁または雑壁として扱う

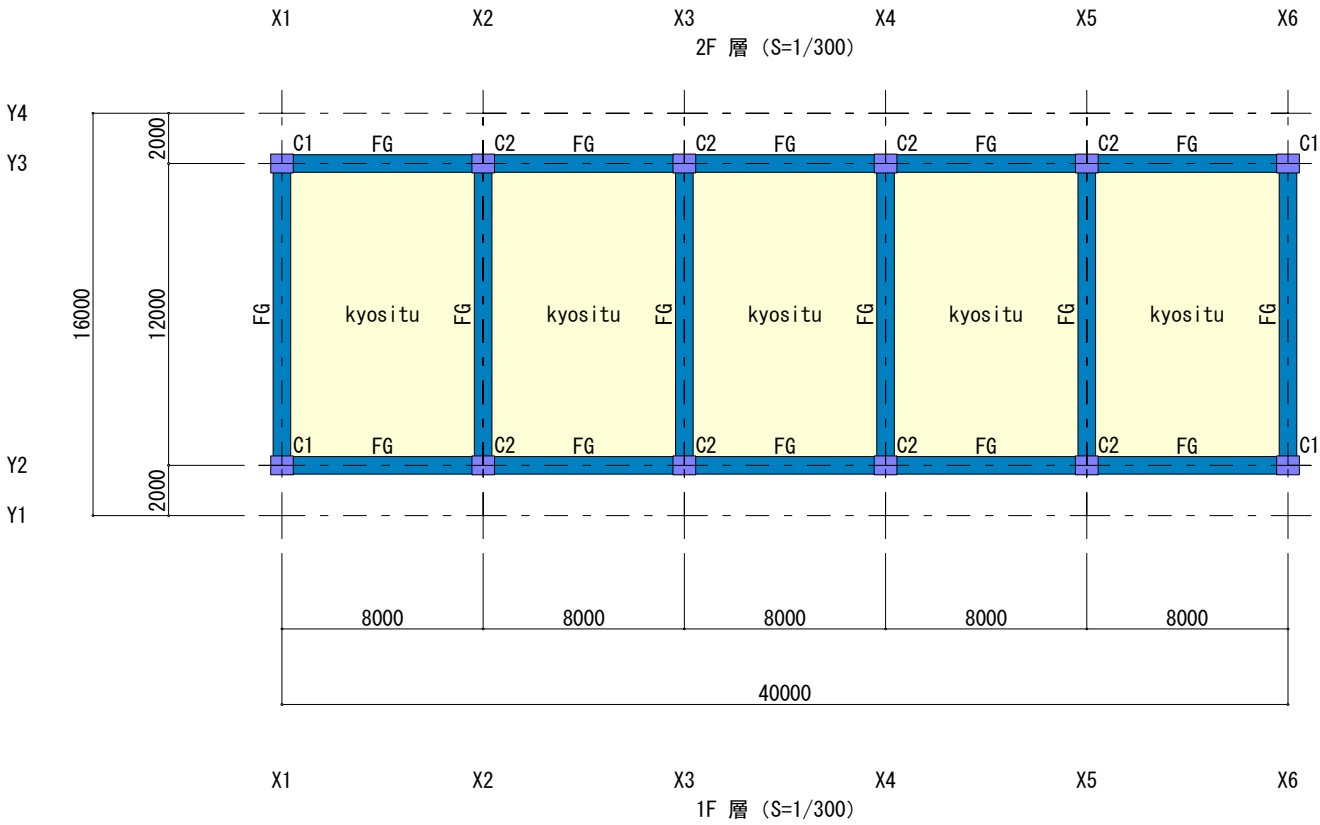
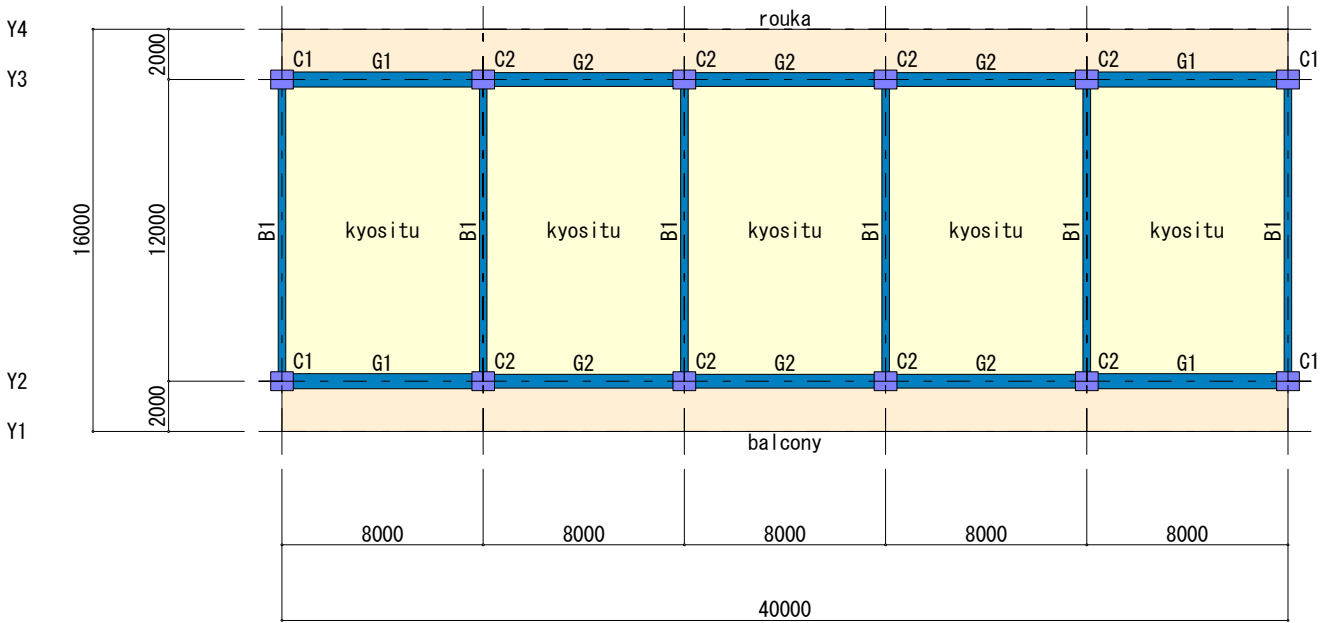
I-1.2 略伏図

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



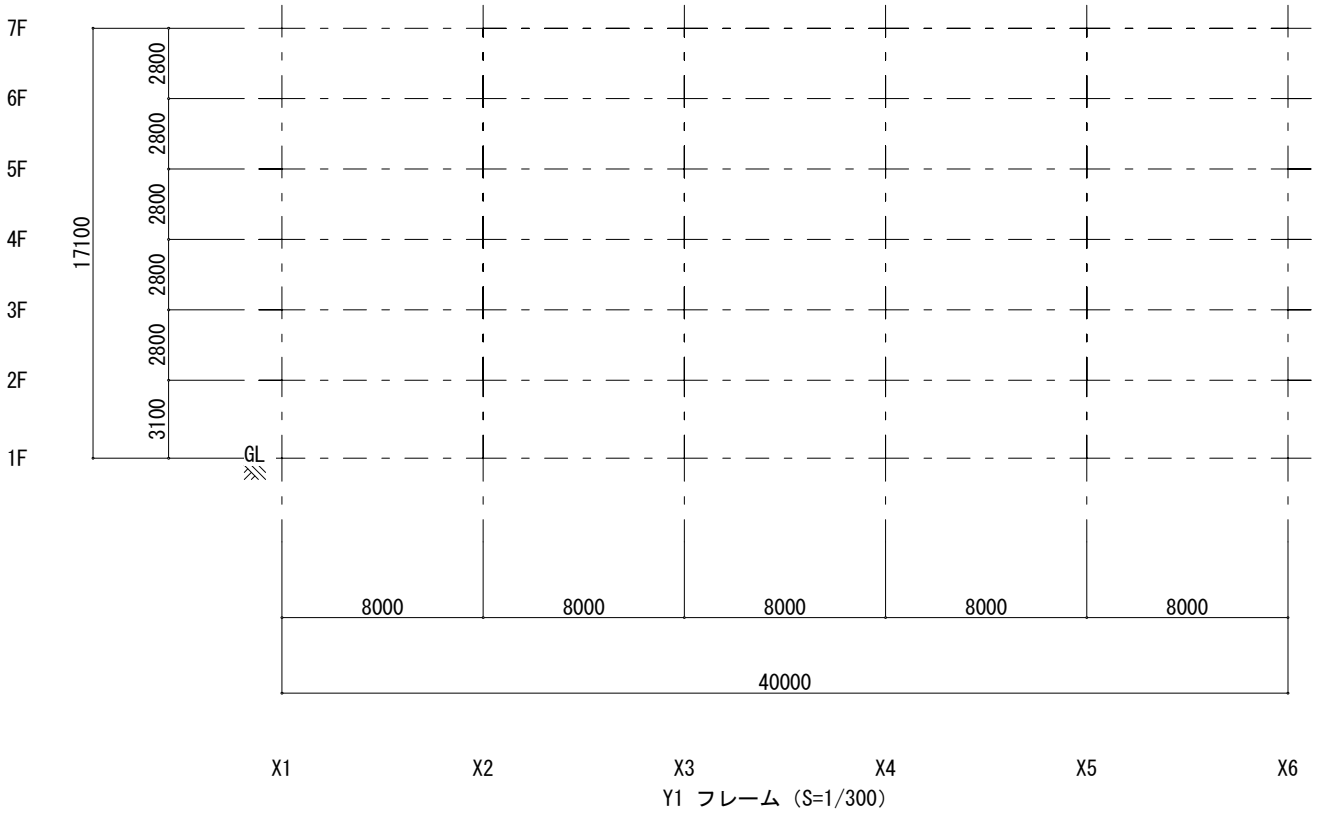
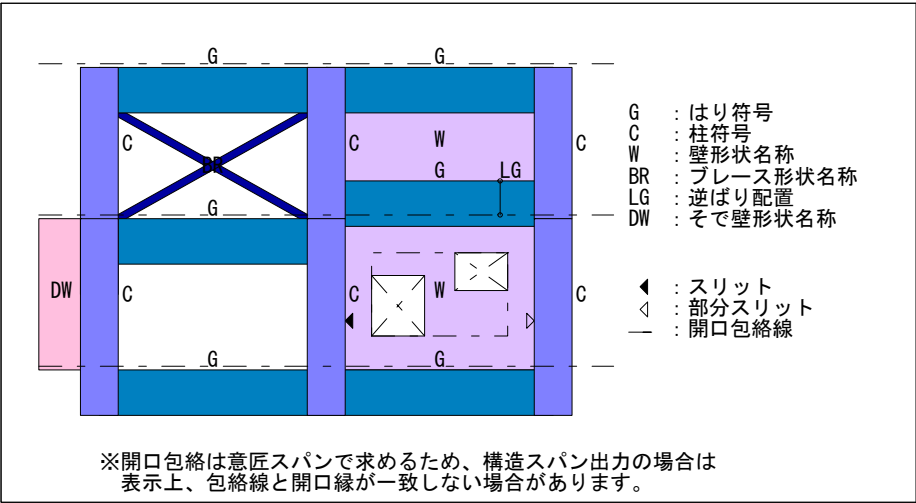


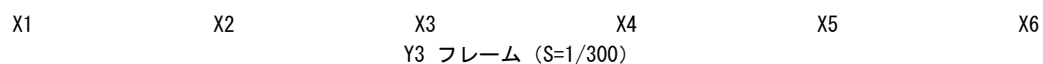
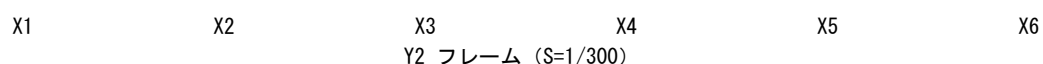


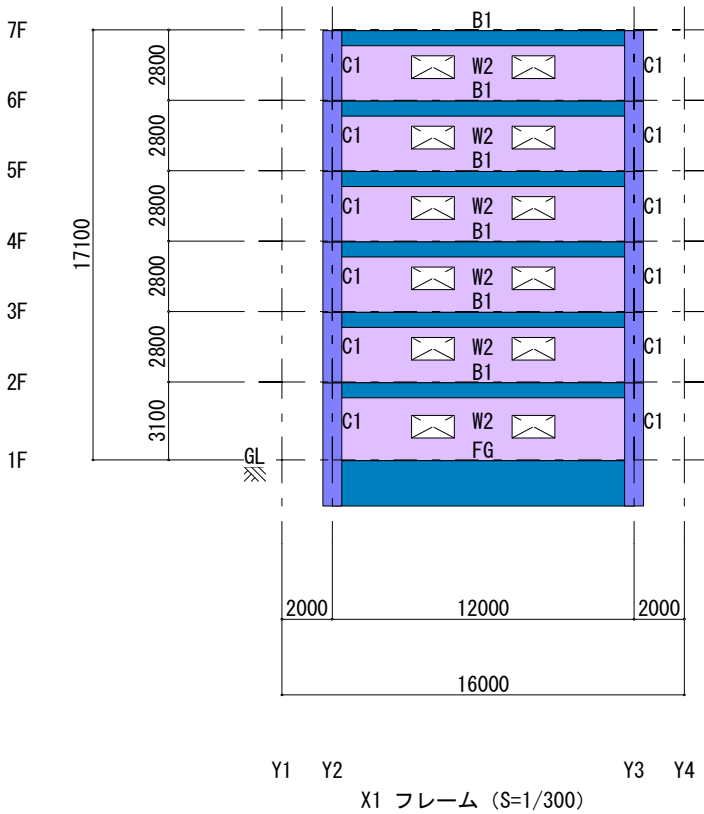
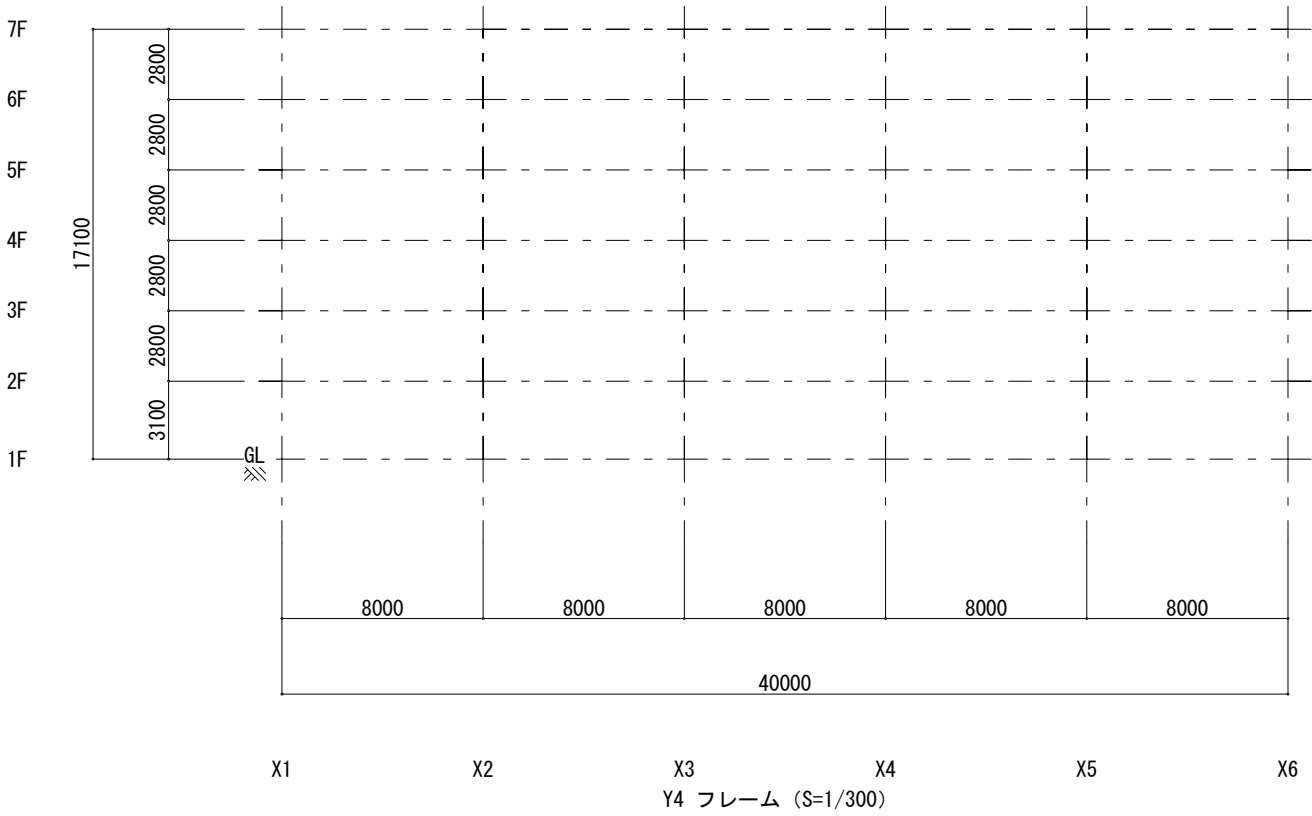


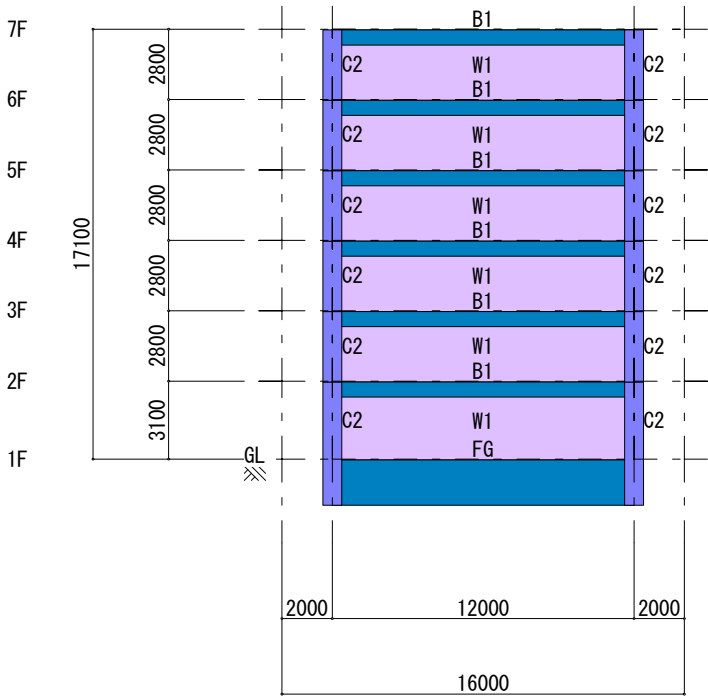
I-1.3 略軸組図

I-1.3.1 壁開口配置

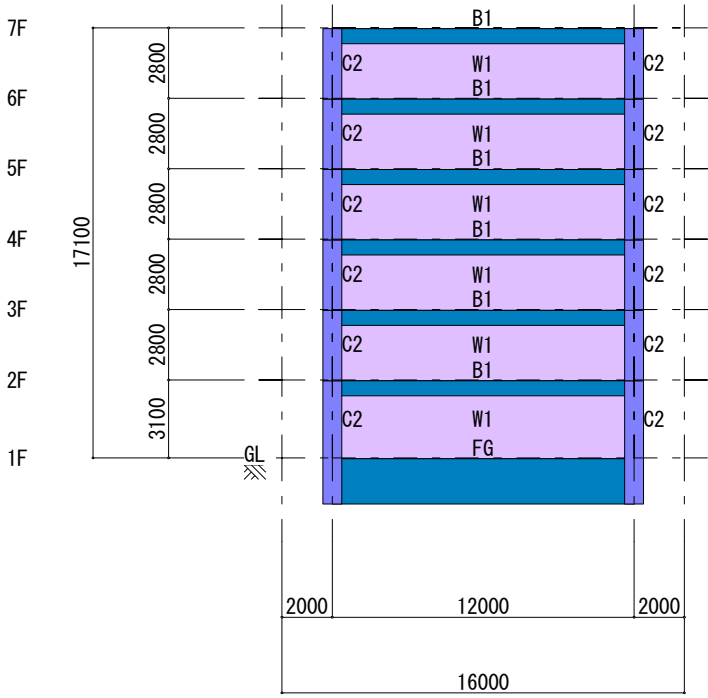




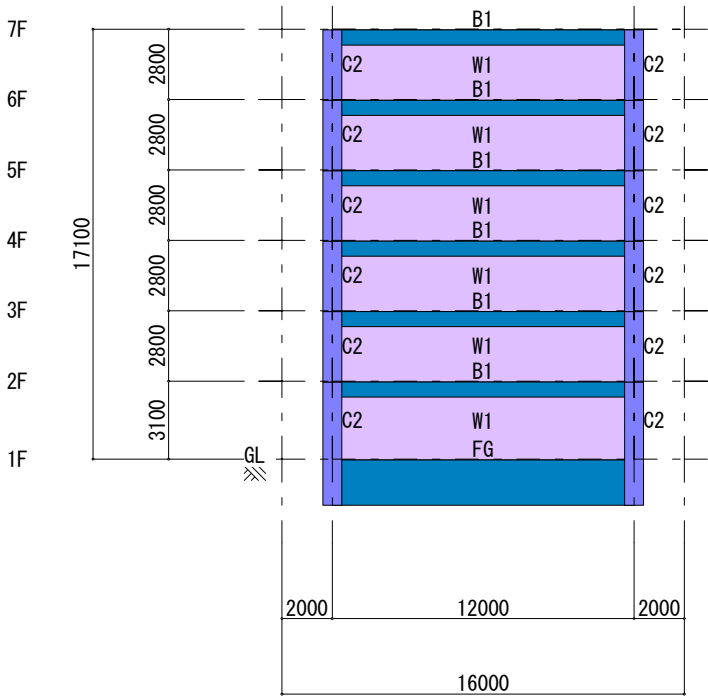




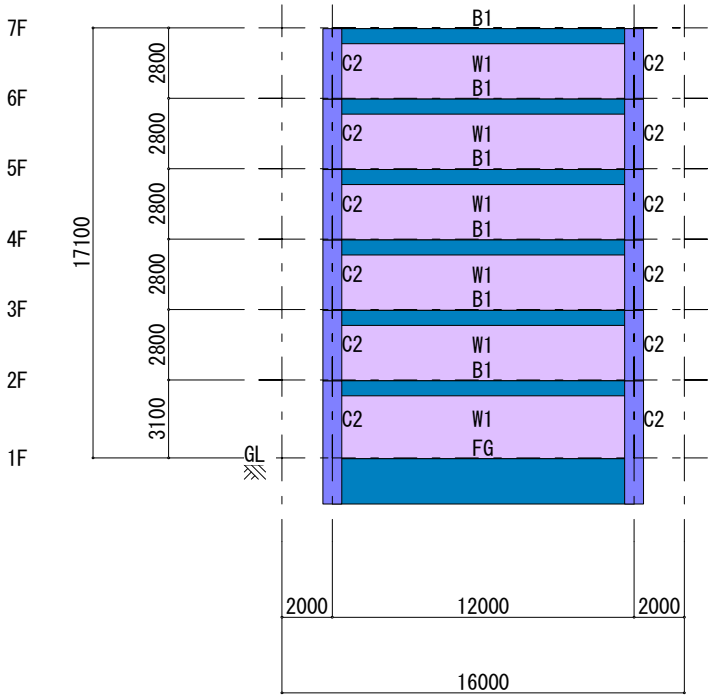
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



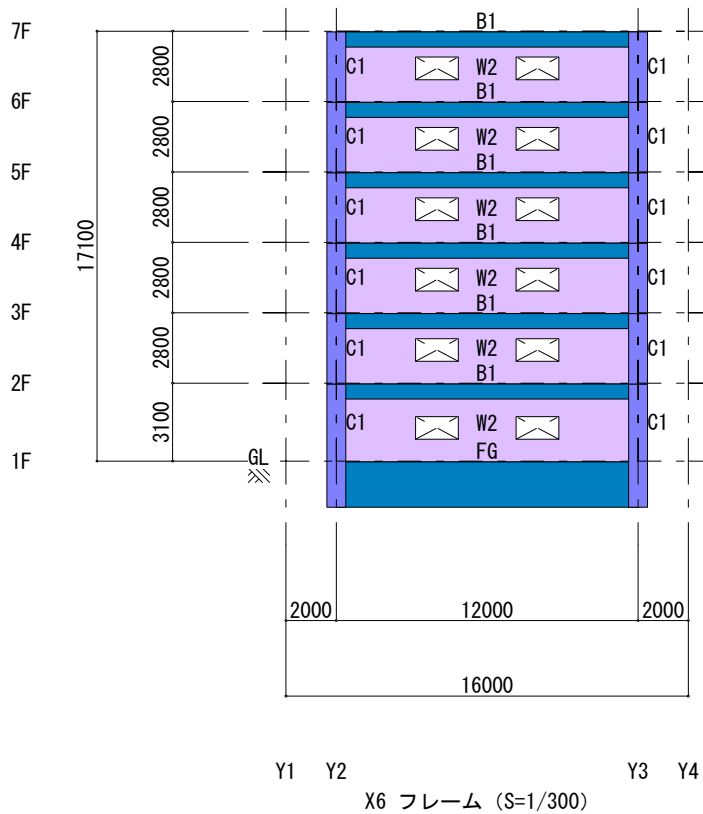
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



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

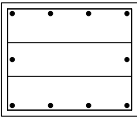
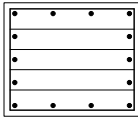
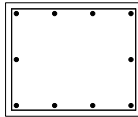
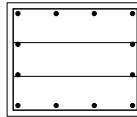
a) 鉄筋コンクリート、鉄骨鉄筋コンクリート造

符 号	FG	G1	G2	G1	G2	G1	G2
層	1F	2F - 4F	2F - 4F	5F - 6F	5F - 6F	7F	7F
位 置	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
断 面							
b x D (cm)	70 x 180	60 x 70	55 x 70	55 x 60	55 x 60	50 x 60	50 x 60
ハンチ長 (cm)	—	—	—	—	—	—	—
上端筋	1段筋 5-D32 2段筋 5-D32	5-D32 2-D32	4-D32 2-D32	5-D32 —	5-D32 —	5-D29 —	5-D29 —
下端筋	2段筋 5-D32 1段筋 5-D32	2-D32 5-D32	2-D32 4-D32	— 5-D32	— 5-D32	— 5-D29	— 5-D29
あばら筋 (mm)	4-D13@100	4-D13@100	4-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D10@100	2-D10@100
鉄骨断面 (mm)	—	—	—	—	—	—	—

符 号		B1
層		2F - 7F
位 置		全断面
断 面		
b x D (cm)		30 x 60
ハンチ長 (cm)		—
上端筋	1段筋	2-D22
	2段筋	—
下端筋	2段筋	—
	1段筋	2-D22
あばら筋 (mm)		2-D10@100
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

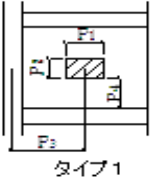
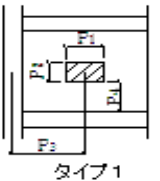
符 号		C1		C2		C1		C2	
階		1F - 3F		1F - 3F		4F - 6F		4F - 6F	
位 置		全断面		全断面		全断面		全断面	
方 向		X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向	X 方向	Y 方向
断 面									
		90 x 75		90 x 75		90 x 75		90 x 75	
		XY		XY		XY		XY	
主筋	1段筋	3-D29	4-D29	5-D29	4-D29	3-D29	4-D29	4-D29	4-D29
	2段筋	—	—	—	—	—	—	—	—
帯筋 (mm)		4-D13@100	2-D13@100	6-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	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	400	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					
W2	18.0	400	1	400	開口面積の和 から自動計算	1.0	1.00	1	 タイプ1	する	170.0	90.0	400.0	90.0
									 タイプ1	する	170.0	90.0	800.0	90.0

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	3-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

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	22.0	0.0	1	2200	両方向板	無
kyositu	22.0	0.0	1	600	両方向板	無

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「I.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		22.0	22.0	200.0	0.0	0.0	1	400	0.0		両方向	無
balcony		22.0	22.0	200.0	0.0	0.0	1	400	0.0		両方向	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

・杭

場所打ち杭

符号	杭種	杭径 (mm)	拡頭径 (mm)	拡底径 (mm)	鋼管厚 (mm)	鋼管部長さ (m)	杭長 (m)
CAST1	場所打ちコンクリート杭	90	90	90	---	---	15.00

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/mm ²)	部材単位体積重量 (kN/m ³)	
				柱、はり	スラブ、壁
6F-7F	RC	普通	24.00	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	D32	SD345	D29	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	D32	SD345	D29	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)
7F	22. 00
6F	22. 00
5F	22. 00
4F	22. 00
3F	22. 00
2F	22. 00
1F	22. 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
パラペット重量	0. 00 (N/m)

I-3.1.3 基礎荷重

a) 基礎形式・基礎重量計算条件

基礎形式 基礎配置による（布基礎も考慮） L1=0. 0 L2=0. 0 L3=0. 0 L4=0. 0 (cm)

基礎重量の比率	0. 00（浮上り計算時に考慮される基礎重量の長期基礎計算用軸力に対する比率）
最下層重量の拾い	行う（最下層はり荷重項を節点重量に加算します）

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

基礎下端レベル (GL-) (mm)	1800
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	400	---
6F	400	400
5F	400	400
4F	400	400
3F	400	400
2F	400	400
1F	400	400

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	Co = 0.200	Co = 0.200
1次固有周期(秒)	T = 0.348 (h(0.02+0.01α)による)	T = 0.348 (h(0.02+0.01α)による)
振動特性係数	Rt = 1.000	Rt = 1.000
自動計算時の最小せん断力係数	Ci = 0.200	Ci = 0.200

I-3.6 風圧力

・風圧力の扱い方

X方向	風圧力を考慮しない
Y方向	風圧力を考慮しない

I-3.7 積雪荷重

積雪荷重の扱い方 考慮しない

I-6 共通計算条件

I-6.1 使用基準

RC造柱はり接合部の計算	2007年版建築物の構造関係技術基準解説書（日本建築センター）
RC造断面計算の使用規準	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）
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14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

R C / S R C造柱はり接合部の計算	自動計算 (ルト2の場合は許容応力度等計算で、ルト3の場合は保有水平耐力計算で計算)
R C / S R C造柱はり接合部の計算を行う最大壁長さ	0.0 (cm)
R C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
R C / S R C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	2. 00
	Y 方向	2. 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) $bQsu+0.1\sigma_o\cdot b\cdot j$
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
SRC造柱のRCとSの曲げ耐力の累加法		単純累加
SRC造柱のベースプレートの扱い		耐力を考慮しない
SRC造耐震壁の計算方法		フレームによる拘束効果を考慮しない
耐力壁の開口補強筋計算方法		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 (fbs) の計算方法		短期応力より求める
はりの断面計算に軸力の考慮		考慮しない
柱せん断力の検定計算		軸力のみ考慮

I-8 保有水平耐力計算

I-8.1 計算条件

I-8.1.1 基本条件

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)		$\Sigma Mpc / \Sigma Mpb \geq 1.4$ で全体崩壊形の確認を行う

I-8.1.2 計算条件

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		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
	S造	1/ 100
Ds算定用 限界層間変形角	RC、SRC造	1/ 50
	S造	1/ 50
終局時Co値		保有水平耐力時:0.400、Ds算定時:0.400
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

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	α_e	1.25	1.00
はり	両端ヒンジ	α	1.10	1.00
	その他	α_e	1.20	1.00
壁	その他	α 、 α_e	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	
最大不釣り合い力率	0.01 %	
最大不釣り合い力	0.00 (kN)	
最大不釣り合いモーメント	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

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
	せん断ひびわれ耐力式	文献【1】付1.3-8式を適用
そで壁付柱	曲げ耐力	柱軸ばねのM-N曲線による
	せん断耐力式	文献【1】付1.3-44式を適用
耐力壁	曲げ耐力式	壁軸ばねのM-N曲線による
	せん断耐力式	文献【1】付1.3-38式を適用
	せん断ひびわれ耐力式	文献【1】付1.3-28式を適用
そで壁付柱	せん断耐力	柱頭、柱脚の小さい方
付着割裂検定式		文献【1】付1.3-20式を適用

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

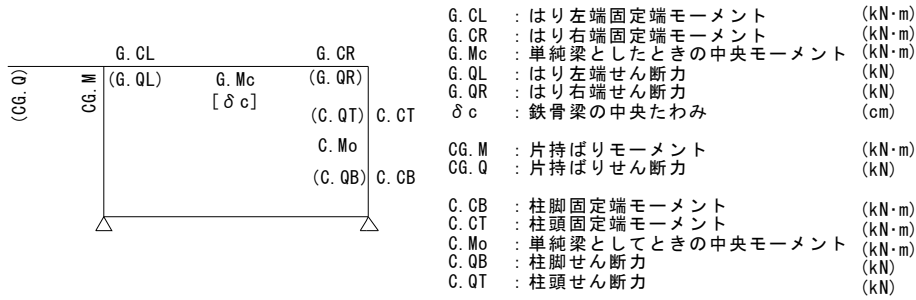
露出柱脚	せん断耐力式	文献【1】付1.2-28～34式を適用
	引張耐力式	$A \cdot \sigma_y$
S ブレース	圧縮耐力式	文献【6】(2.6.1)～(2.6.3)式を適用
	圧縮耐力の取り方	座屈耐力
幅厚比が不足する部材	曲げ耐力の取り方	M_y

§ 2. 許容応力度等計算結果

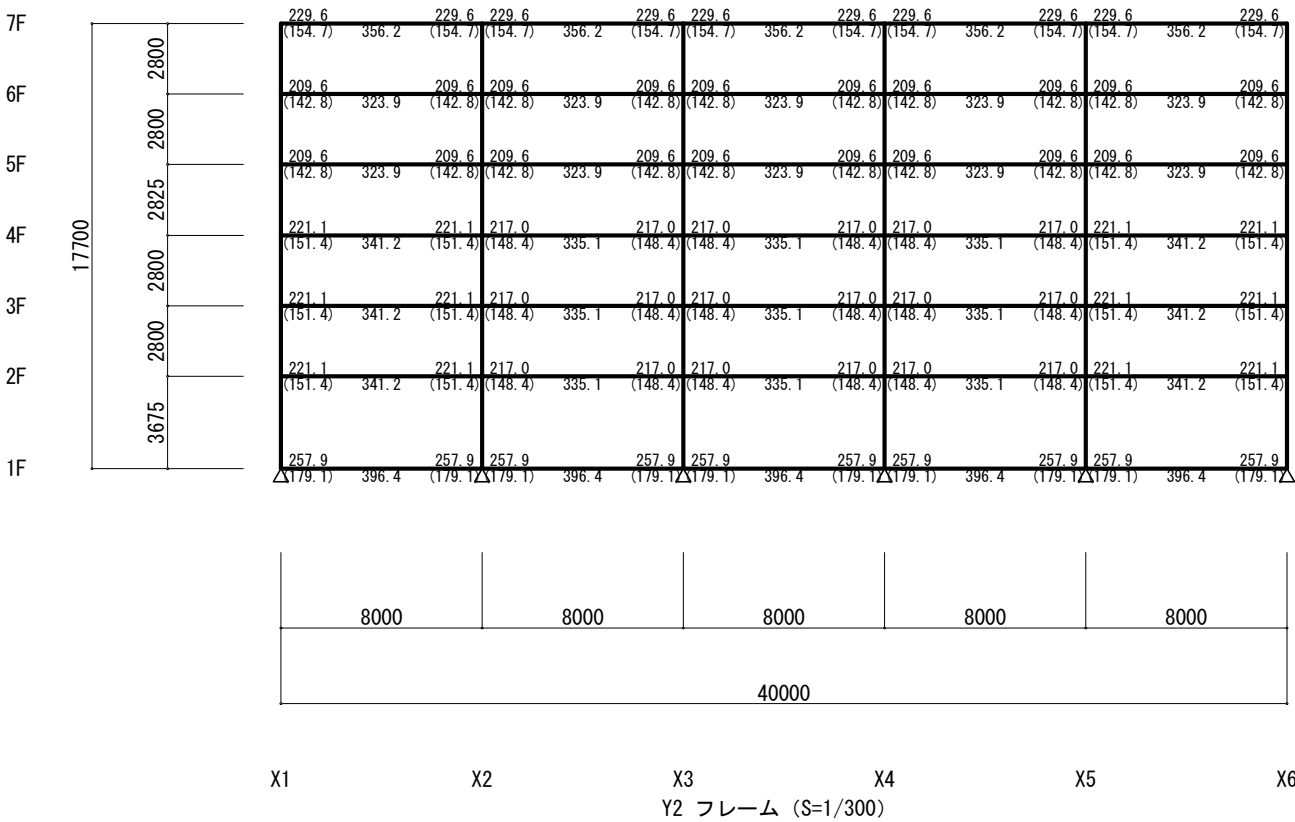
A-1 準備計算結果

A-1.1 部材のC、M○、Q

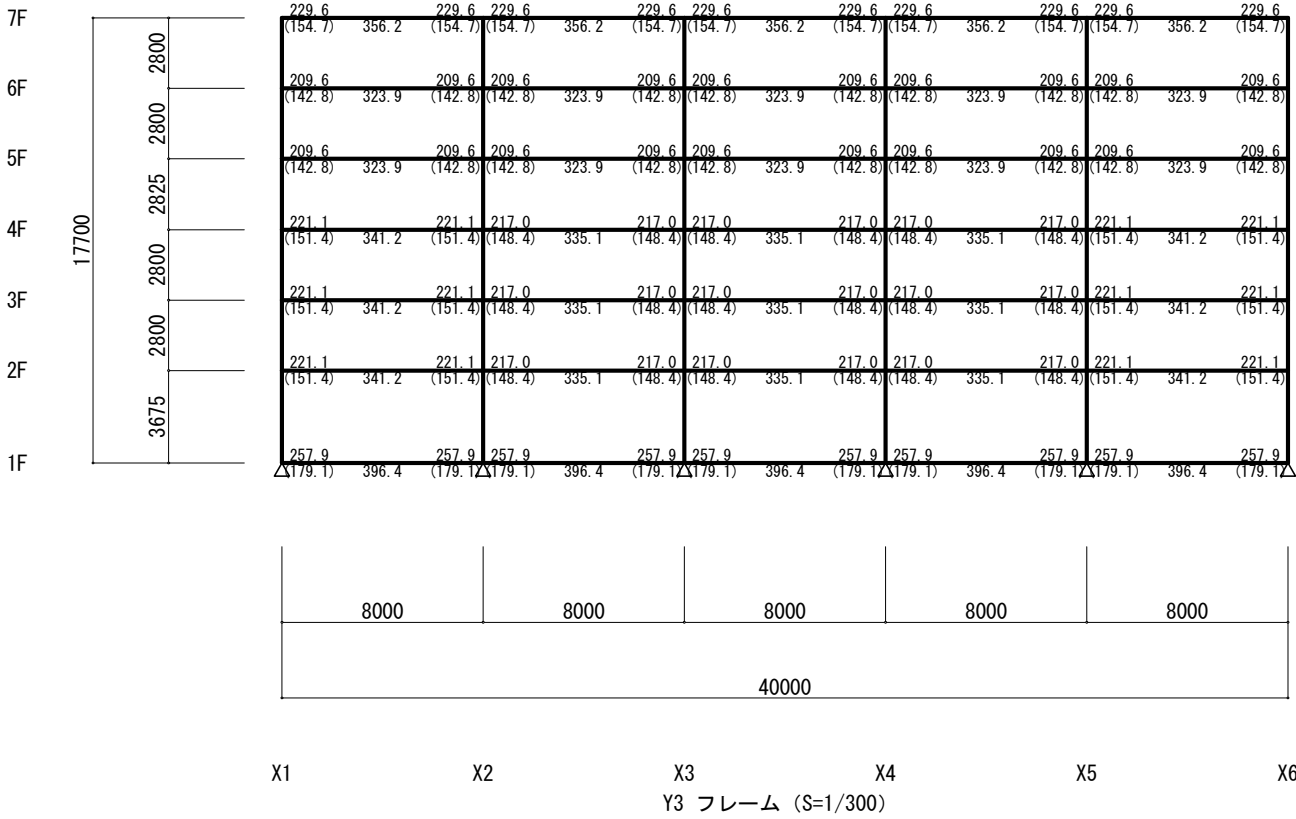
A-1.1.1 部材のC、M○、Q図



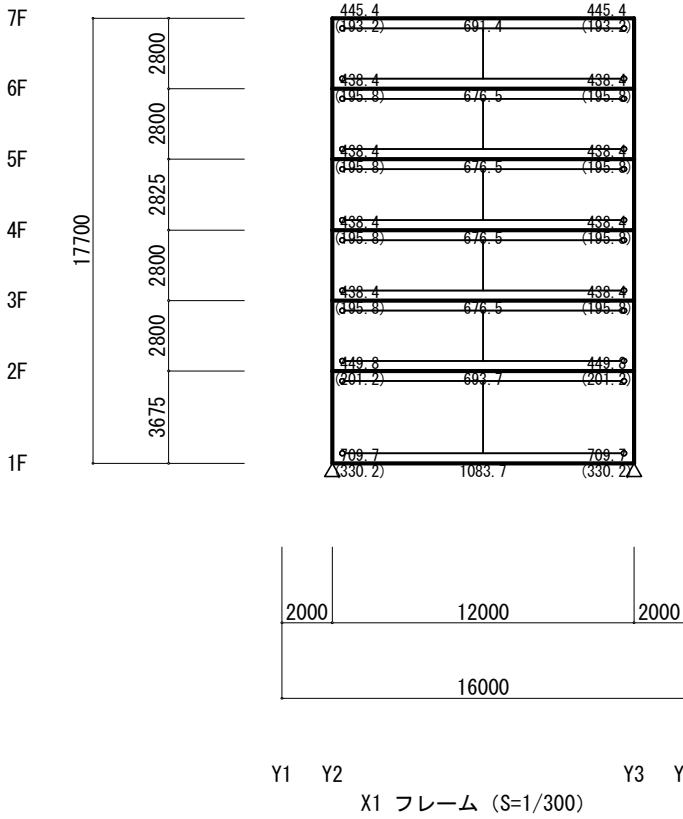
固定荷重+積載荷重



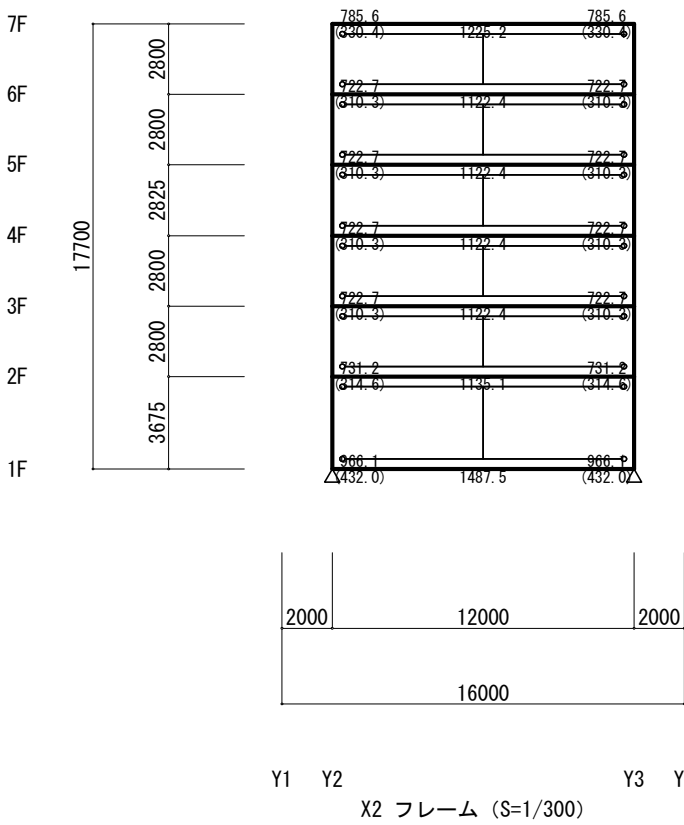
固定荷重+積載荷重



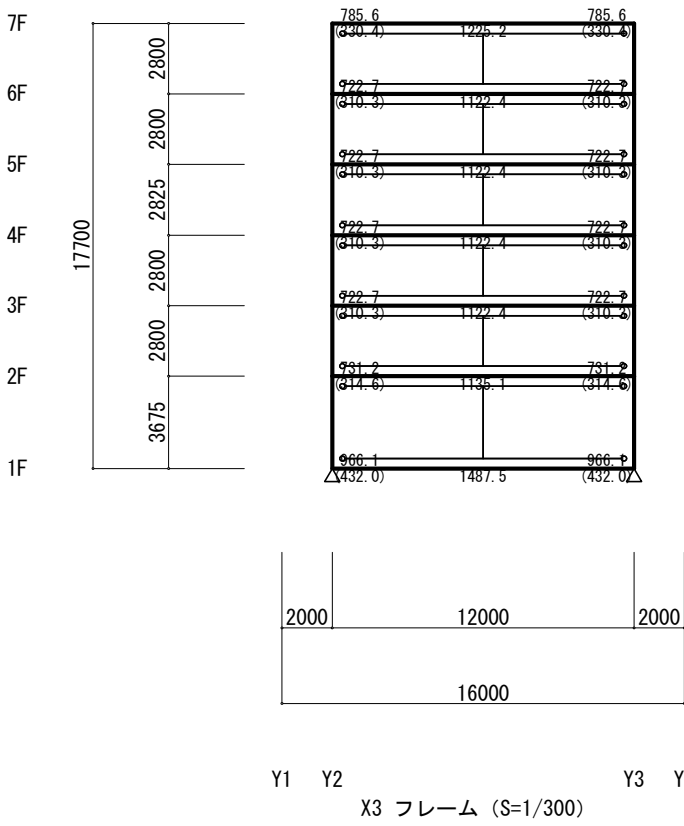
固定荷重+積載荷重



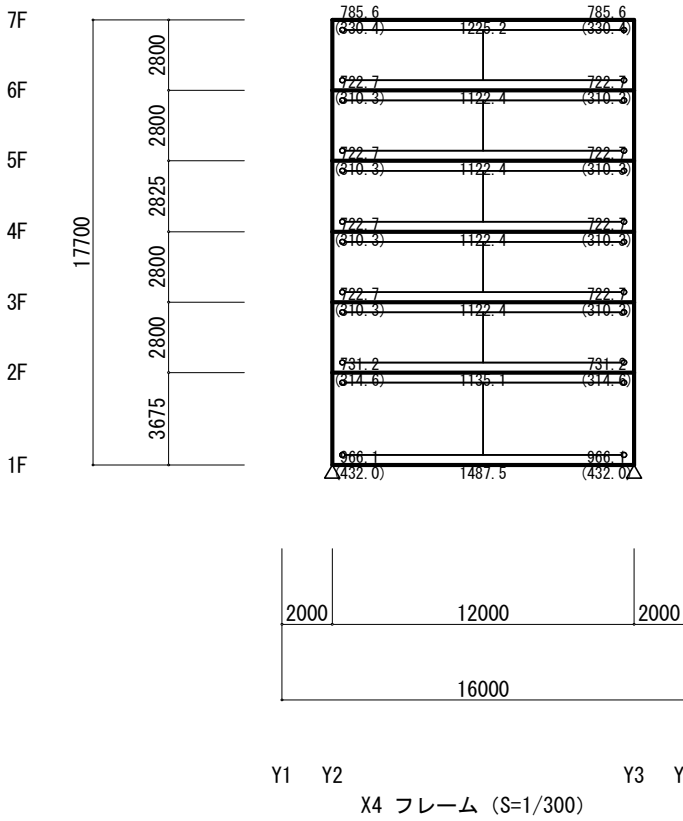
固定荷重+積載荷重



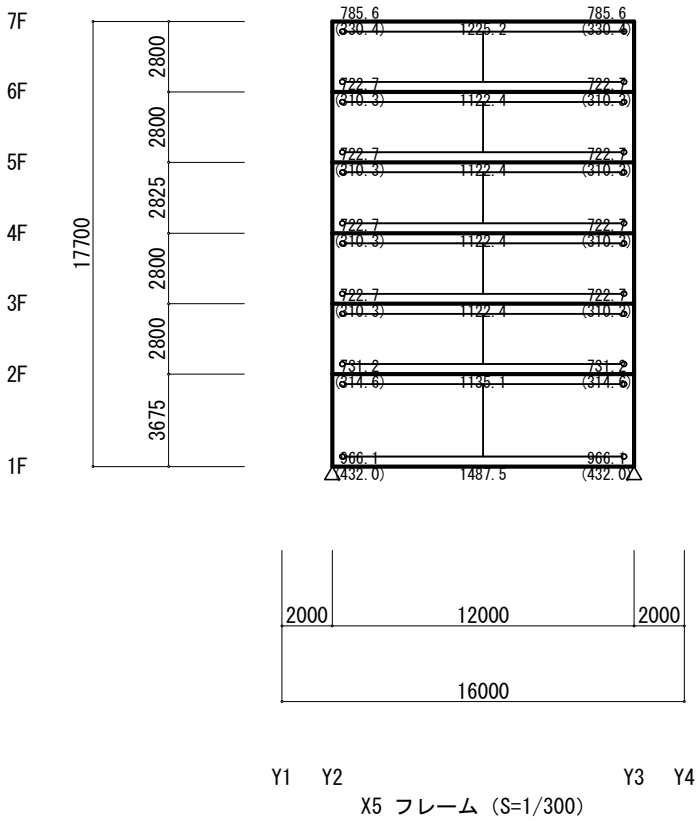
固定荷重+積載荷重



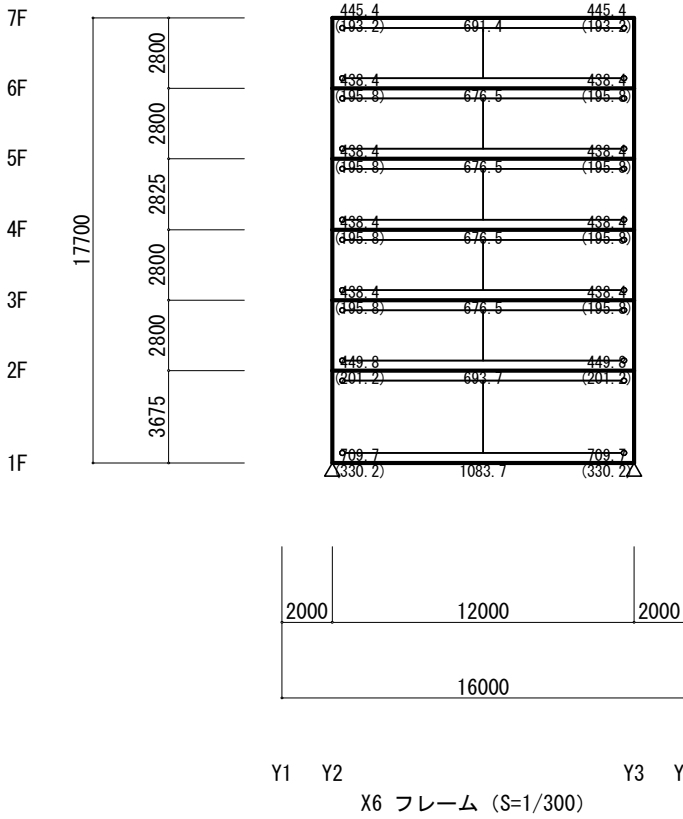
固定荷重+積載荷重



固定荷重+積載荷重



固定荷重+積載荷重



A-1.1.2 はりのC、M_o、Q表

はりのC、M_o、Q（固定荷重+積載荷重）

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	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X2	X3	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X3	X4	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X4	X5	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X5	X6	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
6F	X1	X2	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X2	X3	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X3	X4	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X4	X5	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X5	X6	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
5F	X1	X2	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X2	X3	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X3	X4	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X4	X5	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X5	X6	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
4F	X1	X2	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
	X2	X3	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X3	X4	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X4	X5	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X5	X6	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
3F	X1	X2	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
	X2	X3	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X3	X4	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X4	X5	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X5	X6	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
2F	X1	X2	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
	X2	X3	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
2F	X3	X4	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X4	X5	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X5	X6	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
1F	X1	X2	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X2	X3	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X3	X4	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X4	X5	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X5	X6	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	X1	X2	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X2	X3	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X3	X4	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X4	X5	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
	X5	X6	229.6	229.6	356.2	154.7	154.7	0.0	0.0	
6F	X1	X2	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X2	X3	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X3	X4	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X4	X5	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X5	X6	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
5F	X1	X2	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X2	X3	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X3	X4	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X4	X5	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
	X5	X6	209.6	209.6	323.9	142.8	142.8	0.0	0.0	
4F	X1	X2	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
	X2	X3	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X3	X4	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X4	X5	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X5	X6	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
3F	X1	X2	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
	X2	X3	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X3	X4	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X4	X5	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X5	X6	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
2F	X1	X2	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
	X2	X3	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X3	X4	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X4	X5	217.0	217.0	335.1	148.4	148.4	0.0	0.0	
	X5	X6	221.1	221.1	341.2	151.4	151.4	0.0	0.0	
1F	X1	X2	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X2	X3	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X3	X4	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X4	X5	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	0.0	0.0	
	X5	X6	257.9	257.9	396.4	179.1	179.1	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	445.4	445.4	691.4	193.2	193.2	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	449.8	449.8	693.7	201.2	201.2	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	709.7	709.7	1083.7	330.2	330.2	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	785.6	785.6	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	731.2	731.2	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	966.1	966.1	1487.5	432.0	432.0	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	785.6	785.6	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	731.2	731.2	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	966.1	966.1	1487.5	432.0	432.0	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	785.6	785.6	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	731.2	731.2	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	966.1	966.1	1487.5	432.0	432.0	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	785.6	785.6	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	722.7	722.7	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	731.2	731.2	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	966.1	966.1	1487.5	432.0	432.0	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 δ_o (cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	445.4	445.4	691.4	193.2	193.2	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	438.4	438.4	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	449.8	449.8	693.7	201.2	201.2	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	709.7	709.7	1083.7	330.2	330.2	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）

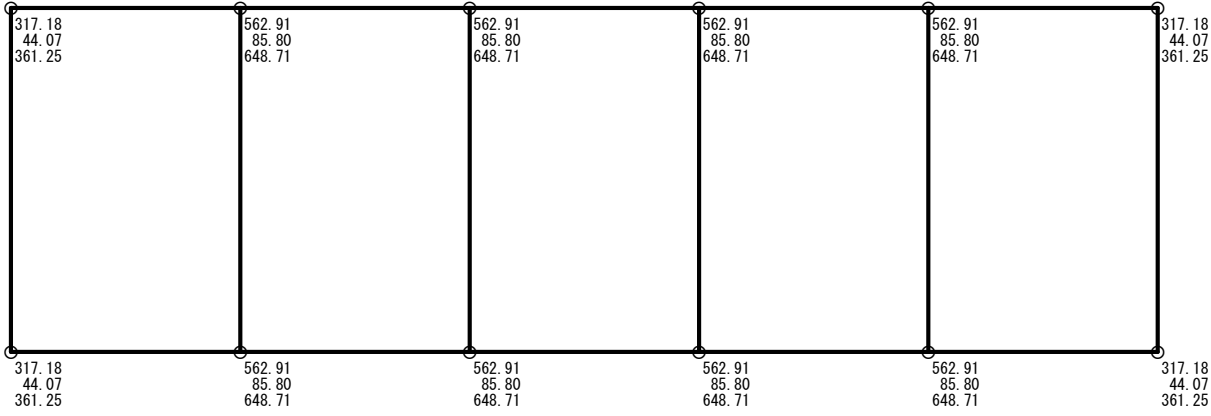
下段：T.L（トータル重量）（kN）

Y4

Y3

Y2

Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6

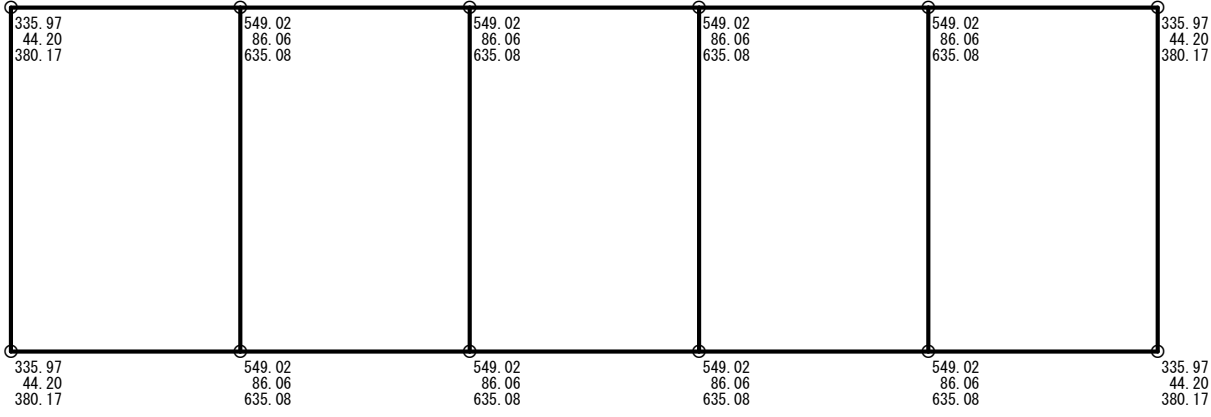
7F 層 合計：6634.65 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6

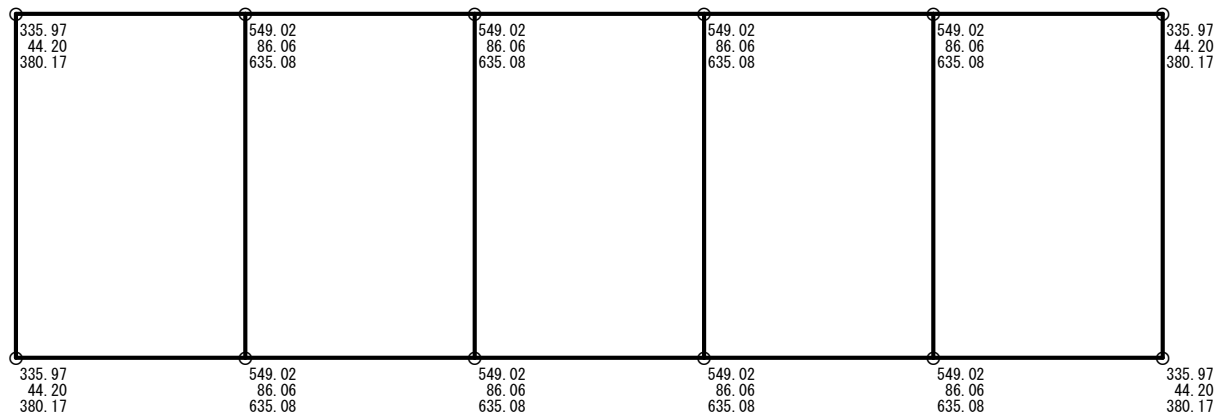
6F 層 合計：6601.31 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

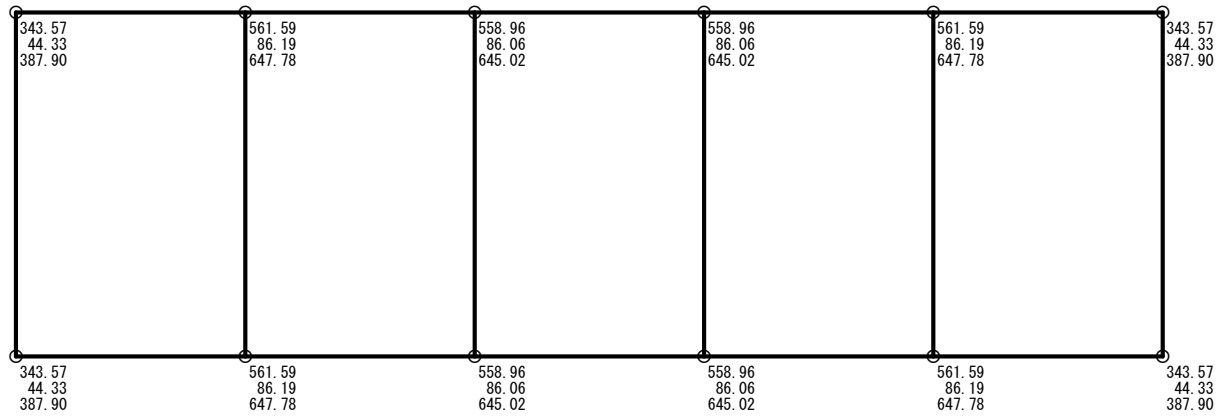
X6

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

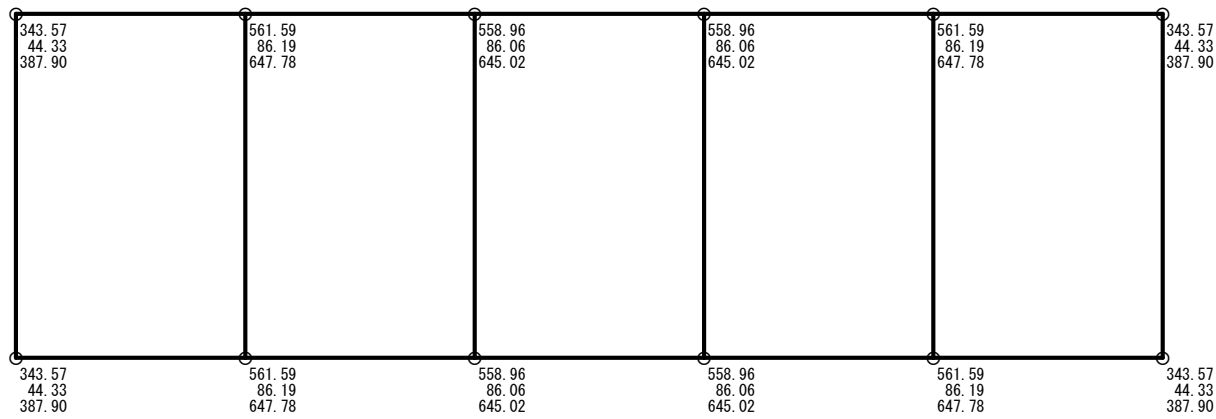
X6

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

X6

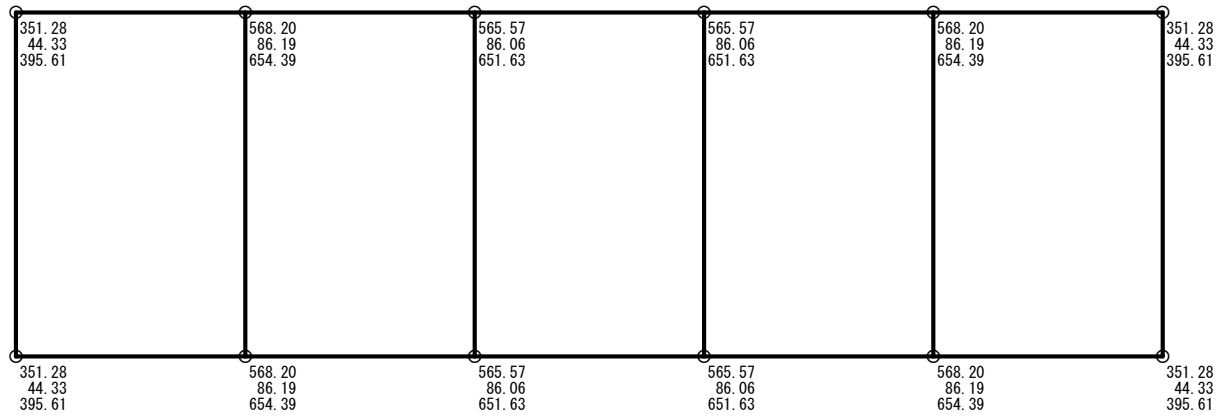
3F 層 合計 : 6722.81 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

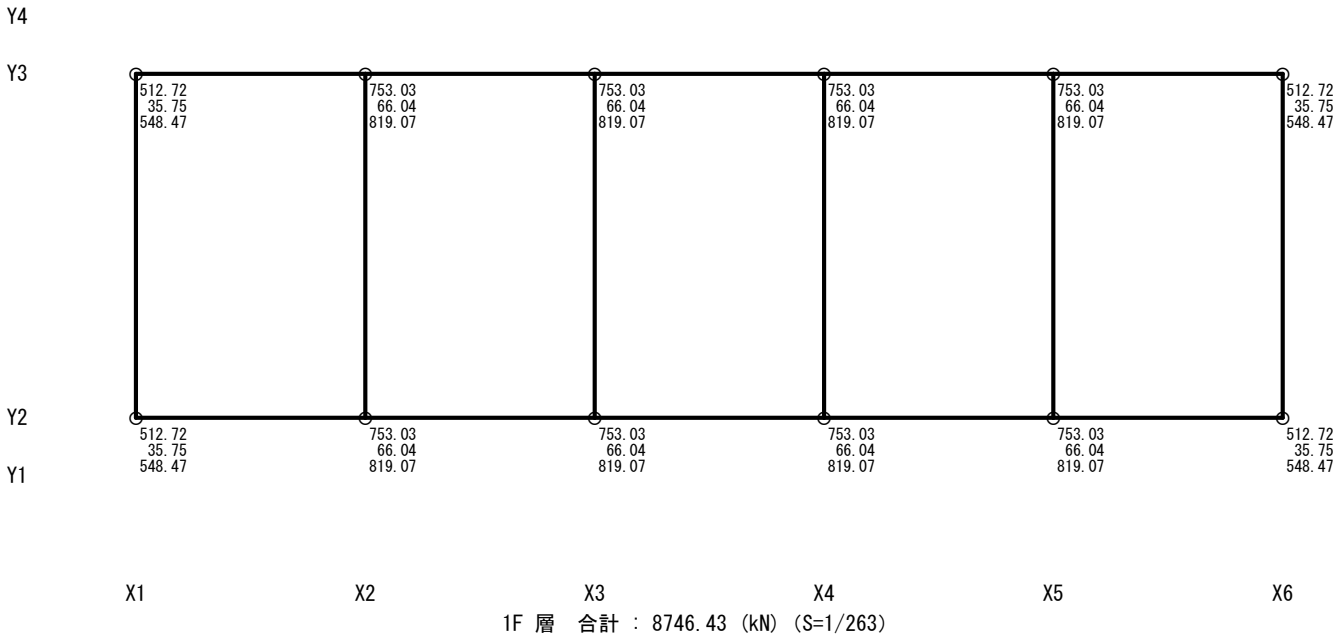
X3

X4

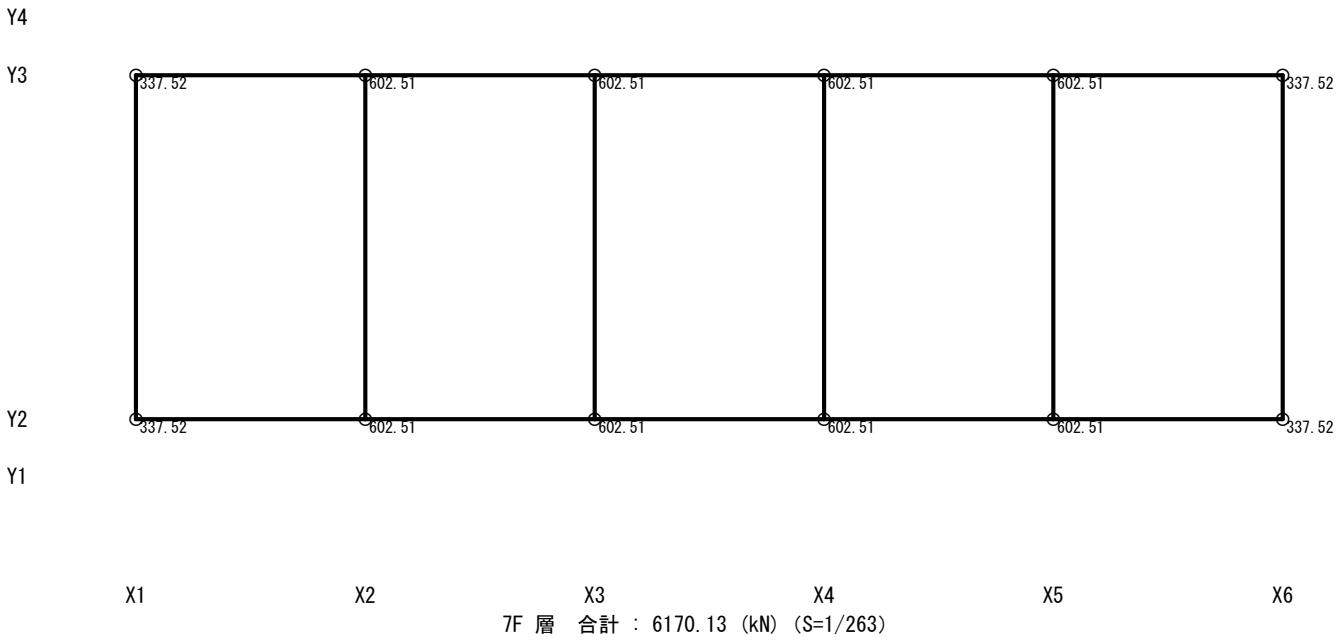
X5

X6

2F 層 合計 : 6806.54 (kN) (S=1/263)

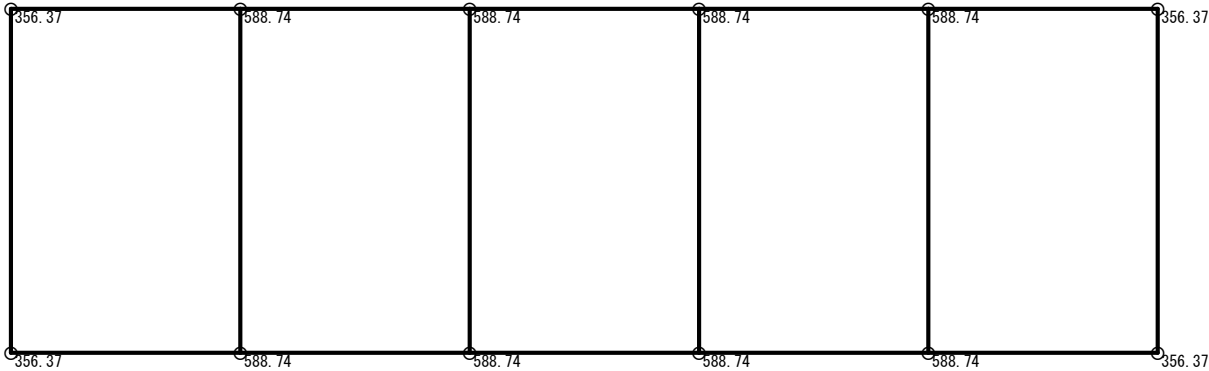


A-1. 2. 3 節点重量（固定荷重＋地震用積載荷重）
(kN)



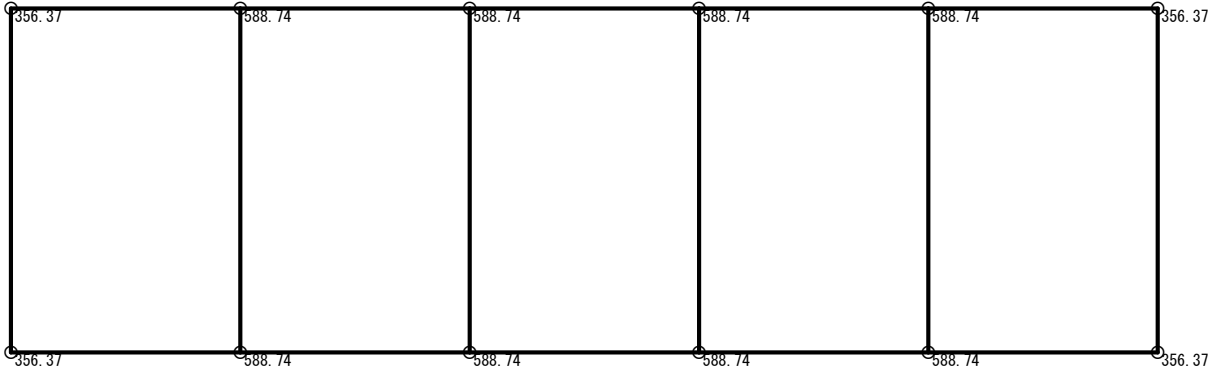
Y4
Y3

Y2
Y1



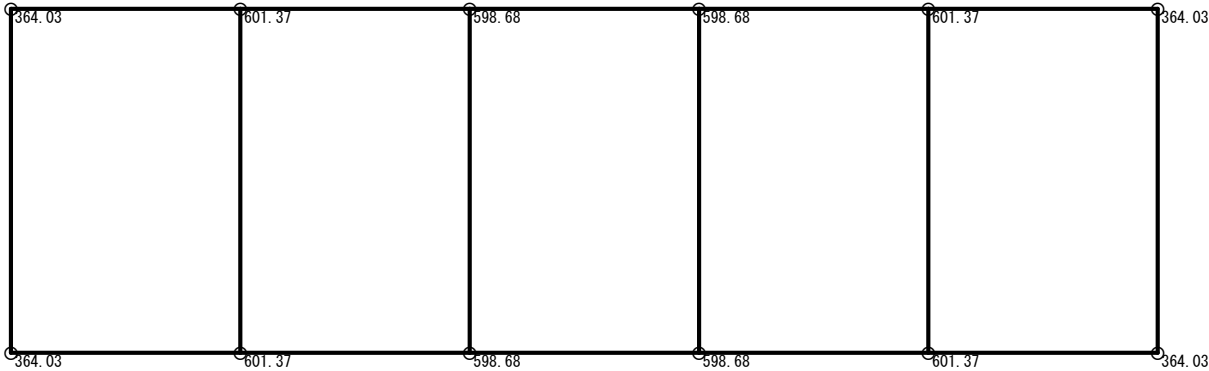
Y4
Y3

Y2
Y1



Y4
Y3

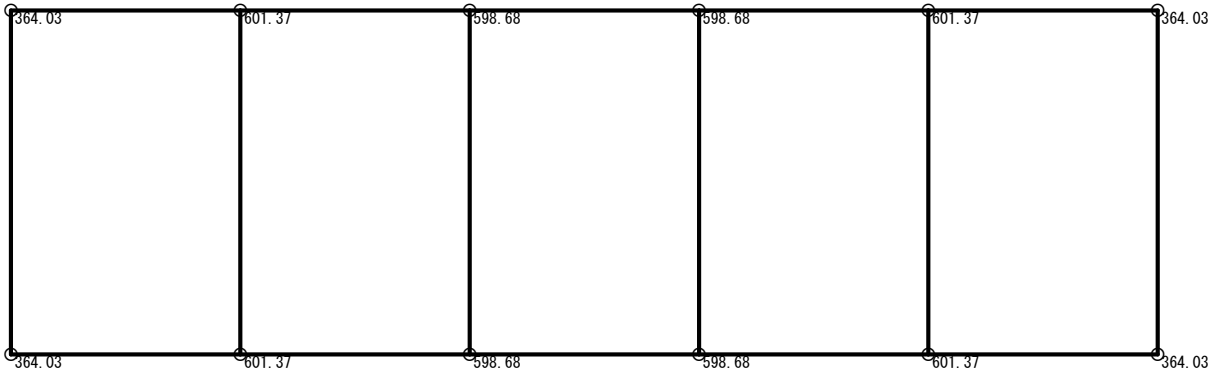
Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
4F 層 合計 : 6256.33 (kN) (S=1/263)

Y4
Y3

Y2
Y1



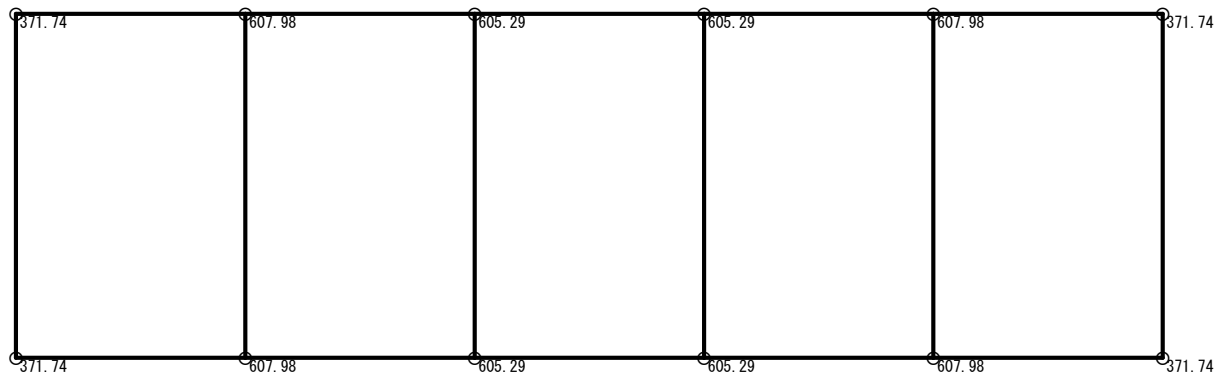
X1 X2 X3 X4 X5 X6
3F 層 合計 : 6256.33 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

X6

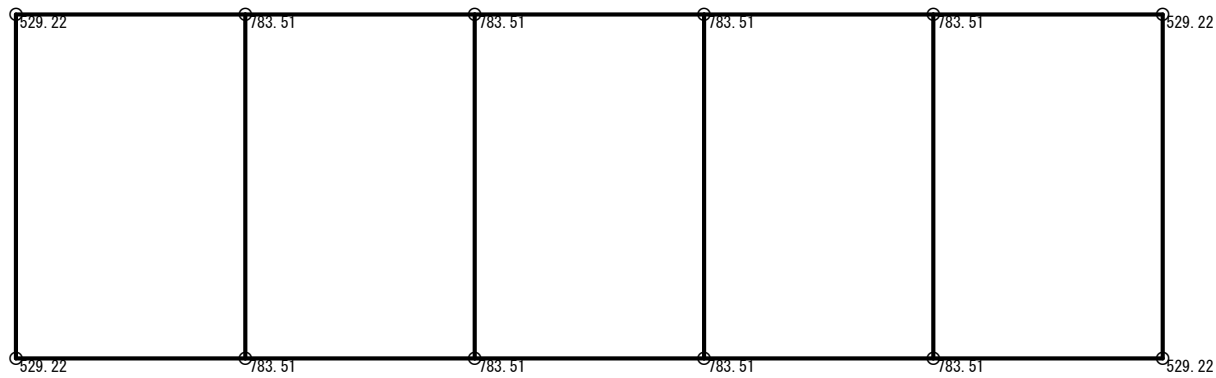
2F 層 合計 : 6340.06 (kN) (S=1/263)

Y4

Y3

Y2

Y1



X1

X2

X3

X4

X5

X6

1F 層 合計 : 8384.95 (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)
 ΣW_i : i 階より上部の重量 (kN)
 α_i : $\Sigma W_i / \Sigma W_1$
 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 = $U \cdot Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_o$
 Q : (地上階) $\Sigma W_i \cdot C_i$ (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 2.0m を超える場合は 2.0m 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) : 17.380 (m)
 鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) $\alpha : 0.00$
 $T = h(0.02 + 0.01\alpha) = 17.38 \times (0.02 + 0.01 \times 0.00) = 0.348$ (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 ($T = 0.348$)、 R_t (採用値) = 1.000

c) 層せん断力の算出

階名	フレーム名	W_i	ΣW_i	α_i	A_i, K	C_i	$K \cdot W_i$	Q	P_i	Q_i
6F	Y2	3085.1	6170.1	0.165	1.780	0.356		2197.0	0.0	2197.0
	Y3	3085.1								
	sum	6170.1								
	W_i/A	12.85								
5F	Y2	3067.7	12305.5	0.330	1.480	0.296		3642.8	0.0	3642.8
	Y3	3067.7								
	sum	6135.4								
	W_i/A	12.78								
4F	Y2	3067.7	18440.9	0.494	1.316	0.263		4852.5	0.0	4852.5
	Y3	3067.7								
	sum	6135.4								
	W_i/A	12.78								
3F	Y2	3128.2	24697.2	0.662	1.193	0.239		5891.9	0.0	5891.9
	Y3	3128.2								
	sum	6256.3								
	W_i/A	13.03								
2F	Y2	3128.2	30953.6	0.830	1.091	0.218		6754.6	0.0	6754.6
	Y3	3128.2								
	sum	6256.3								
	W_i/A	13.03								
1F	Y2	3170.0	37293.6	1.000	1.000	0.200		7458.7	0.0	7458.7
	Y3	3170.0								
	sum	6340.1								

c) 層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	αi	Ai、K	Ci	K・Wi	Q	Pi	Qi
1F	Wi/A	13.21	37293.6	1.000	1.000	0.200		7458.7	0.0	7458.7
基礎	Y2	4192.5	45678.6		K=0.1007 (H=0.28)		844.364	8303.1	0.0	8303.1
	Y3	4192.5								
	sum	8384.9								
	Wi/A	17.47								

< 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) : 17.380 (m)
 鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α : 0.00
 $T = h(0.02 + 0.01\alpha) = 17.38 \times (0.02 + 0.01 \times 0.00) = 0.348$ (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 = 0.348)、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	3085.1	6170.1	0.165	1.780	0.356		2197.0	0.0	2197.0
	Y3	3085.1								
	sum	6170.1								
	Wi/A	12.85								
5F	Y2	3067.7	12305.5	0.330	1.480	0.296		3642.8	0.0	3642.8
	Y3	3067.7								
	sum	6135.4								
	Wi/A	12.78								
4F	Y2	3067.7	18440.9	0.494	1.316	0.263		4852.5	0.0	4852.5
	Y3	3067.7								
	sum	6135.4								
	Wi/A	12.78								
3F	Y2	3128.2	24697.2	0.662	1.193	0.239		5891.9	0.0	5891.9
	Y3	3128.2								
	sum	6256.3								
	Wi/A	13.03								
2F	Y2	3128.2	30953.6	0.830	1.091	0.218		6754.6	0.0	6754.6
	Y3	3128.2								
	sum	6256.3								
	Wi/A	13.03								
1F	Y2	3170.0	37293.6	1.000	1.000	0.200		7458.7	0.0	7458.7
	Y3	3170.0								
	sum	6340.1								
	Wi/A	13.21								
基礎	Y2	4192.5	45678.6		K=0.1007 (H=0.28)		844.364	8303.1	0.0	8303.1
	Y3	4192.5								
	sum	8384.9								
	Wi/A	17.47								

< 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) : 17.380 (m)
 鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α : 0.00
 $T = h(0.02 + 0.01\alpha) = 17.38 \times (0.02 + 0.01 \times 0.00) = 0.348$ (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 = 0.348)、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	675.0	6170.1	0.165	1.780	0.356		2197.0	0.0	2197.0
	X2	1205.0								

c) 層せん断力の算出

階名	フレーム名	Wi	ΣWi	α_i	Ai、K	Ci	K・Wi	Q	Pi	Qi
6F	X3	1205.0	6170.1	0.165	1.780	0.356		2197.0	0.0	2197.0
	X4	1205.0								
	X5	1205.0								
	X6	675.0								
	sum	6170.1								
	Wi/A	12.85								
5F	X1	712.7	12305.5	0.330	1.480	0.296		3642.8	0.0	3642.8
	X2	1177.5								
	X3	1177.5								
	X4	1177.5								
	X5	1177.5								
	X6	712.7								
	sum	6135.4								
	Wi/A	12.78								
4F	X1	712.7	18440.9	0.494	1.316	0.263		4852.5	0.0	4852.5
	X2	1177.5								
	X3	1177.5								
	X4	1177.5								
	X5	1177.5								
	X6	712.7								
	sum	6135.4								
	Wi/A	12.78								
3F	X1	728.1	24697.2	0.662	1.193	0.239		5891.9	0.0	5891.9
	X2	1202.7								
	X3	1197.4								
	X4	1197.4								
	X5	1202.7								
	X6	728.1								
	sum	6256.3								
	Wi/A	13.03								
2F	X1	728.1	30953.6	0.830	1.091	0.218		6754.6	0.0	6754.6
	X2	1202.7								
	X3	1197.4								
	X4	1197.4								
	X5	1202.7								
	X6	728.1								
	sum	6256.3								
	Wi/A	13.03								
1F	X1	743.5	37293.6	1.000	1.000	0.200		7458.7	0.0	7458.7
	X2	1216.0								
	X3	1210.6								
	X4	1210.6								
	X5	1216.0								
	X6	743.5								
	sum	6340.1								
	Wi/A	13.21								
基礎	X1	1058.4	45678.6		K=0.1007 (H=-0.28)		844.364	8303.1	0.0	8303.1
	X2	1567.0								
	X3	1567.0								
	X4	1567.0								
	X5	1567.0								
	X6	1058.4								
	sum	8384.9								
	Wi/A	17.47								

< 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) : 17.380 (m)

鉄骨造である階の高さの合計 : 0.000 (m) α : 0.00

$T = h(0.02 + 0.01\alpha) = 17.38 \times (0.02 + 0.01 \times 0.00) = 0.348$ (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

b) R_t (建築物の振動特性を表わす係数) の算出 R_t (固有周期からの計算値) = 1.000 ($T = 0.348$) 、 R_t (採用値) = 1.000

c) 層せん断力の算出

階名	フレーム名	W_i	ΣW_i	α_i	A_i, K	C_i	$K \cdot W_i$	Q	P_i	Q_i
6F	X1	675.0	6170.1	0.165	1.780	0.356		2197.0	0.0	2197.0
	X2	1205.0								
	X3	1205.0								
	X4	1205.0								
	X5	1205.0								
	X6	675.0								
	sum	6170.1								
	W_i/A	12.85								
5F	X1	712.7	12305.5	0.330	1.480	0.296		3642.8	0.0	3642.8
	X2	1177.5								
	X3	1177.5								
	X4	1177.5								
	X5	1177.5								
	X6	712.7								
	sum	6135.4								
	W_i/A	12.78								
4F	X1	712.7	18440.9	0.494	1.316	0.263		4852.5	0.0	4852.5
	X2	1177.5								
	X3	1177.5								
	X4	1177.5								
	X5	1177.5								
	X6	712.7								
	sum	6135.4								
	W_i/A	12.78								
3F	X1	728.1	24697.2	0.662	1.193	0.239		5891.9	0.0	5891.9
	X2	1202.7								
	X3	1197.4								
	X4	1197.4								
	X5	1202.7								
	X6	728.1								
	sum	6256.3								
	W_i/A	13.03								
2F	X1	728.1	30953.6	0.830	1.091	0.218		6754.6	0.0	6754.6
	X2	1202.7								
	X3	1197.4								
	X4	1197.4								
	X5	1202.7								
	X6	728.1								
	sum	6256.3								
	W_i/A	13.03								
1F	X1	743.5	37293.6	1.000	1.000	0.200		7458.7	0.0	7458.7
	X2	1216.0								
	X3	1210.6								
	X4	1210.6								
	X5	1216.0								
	X6	743.5								
	sum	6340.1								
	W_i/A	13.21								
基礎	X1	1058.4	45678.6		$K=0.1007$ ($H=-0.28$)		844.364	8303.1	0.0	8303.1
	X2	1567.0								
	X3	1567.0								
	X4	1567.0								
	X5	1567.0								
	X6	1058.4								
	sum	8384.9								
	W_i/A	17.47								

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	1.00
6F	1.00	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	1.00
4F	1.00	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	1.00
2F	1.00	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	1.00

X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y2 フレーム (S=1/263)

7F	1.00	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	1.00
5F	1.00	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	1.00
3F	1.00	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	1.00
1F	1.00	1.00	1.00	1.00	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		31.19 2.10	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
6F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
5F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
4F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
3F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
2F		72.27 3.35	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
1F		2.62 1.18	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00

7F		31.19 2.10	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
6F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
5F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
4F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
3F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
2F		72.27 3.35	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
1F		2.62 1.18	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00

Y1 Y2 Y3 Y4
X1 フレーム (S=1/263)

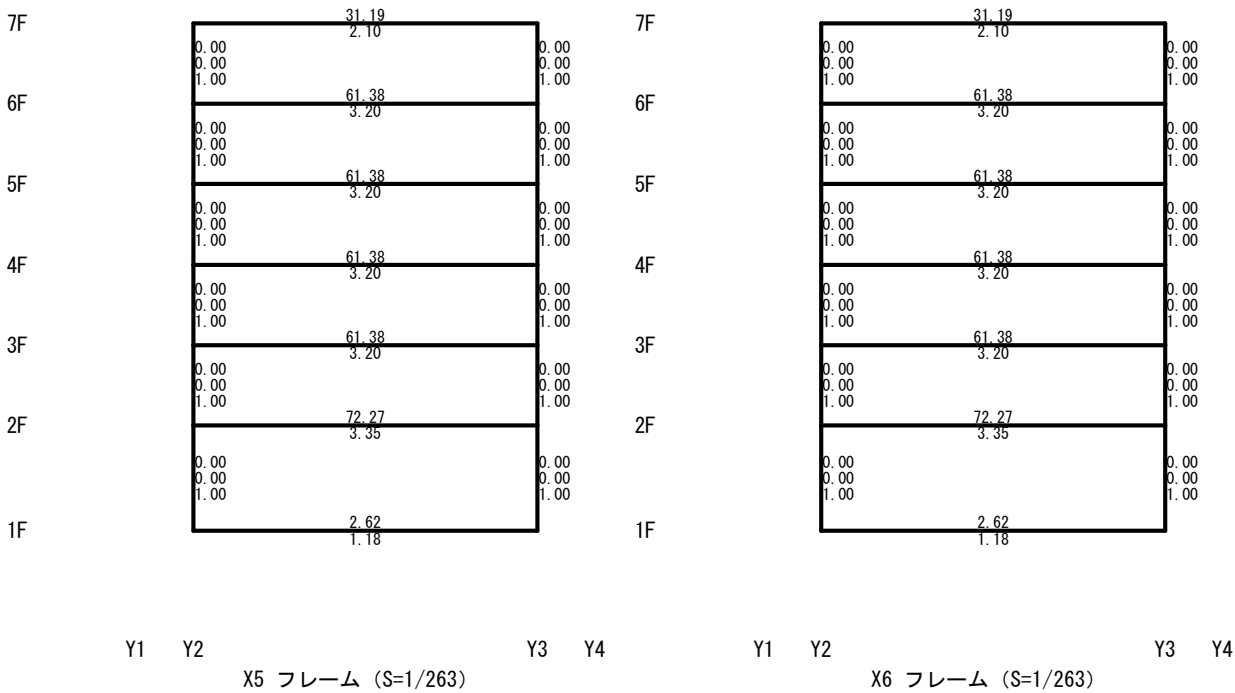
7F		31.19 2.10	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
6F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
5F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
4F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
3F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
2F		72.27 3.35	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
1F		2.62 1.18	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00

Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/263)

7F		31.19 2.10	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
6F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
5F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
4F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
3F		61.38 3.20	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
2F		72.27 3.35	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00
1F		2.62 1.18	
	0.00		0.00
	0.00		0.00
	1.00		1.00

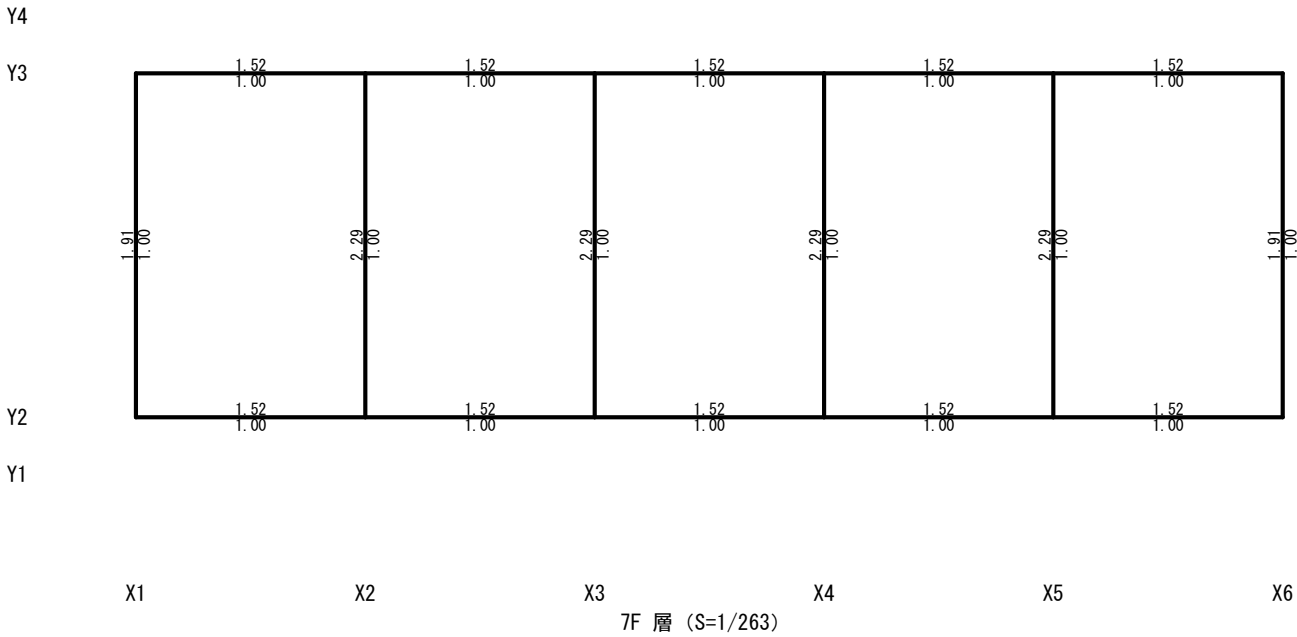
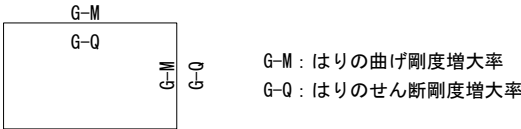
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/263)

Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/263)



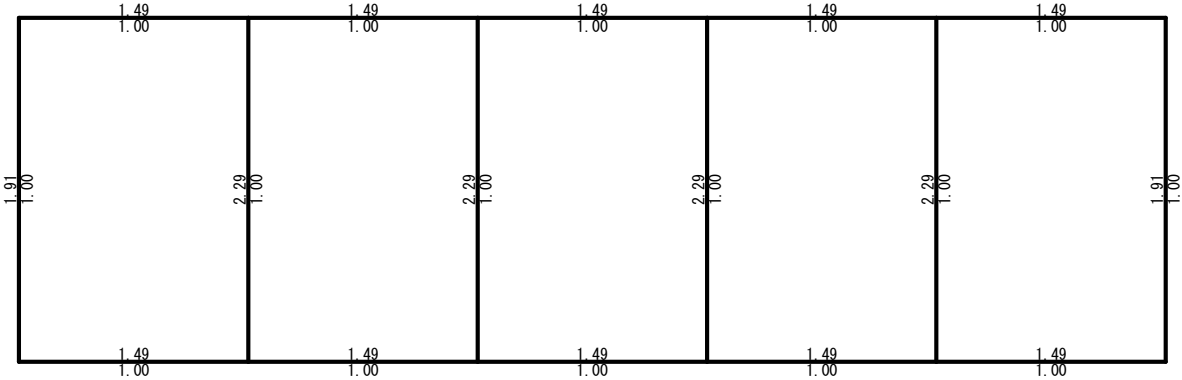
A-1. 4. 2 スラブによるはりの剛度増大率

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

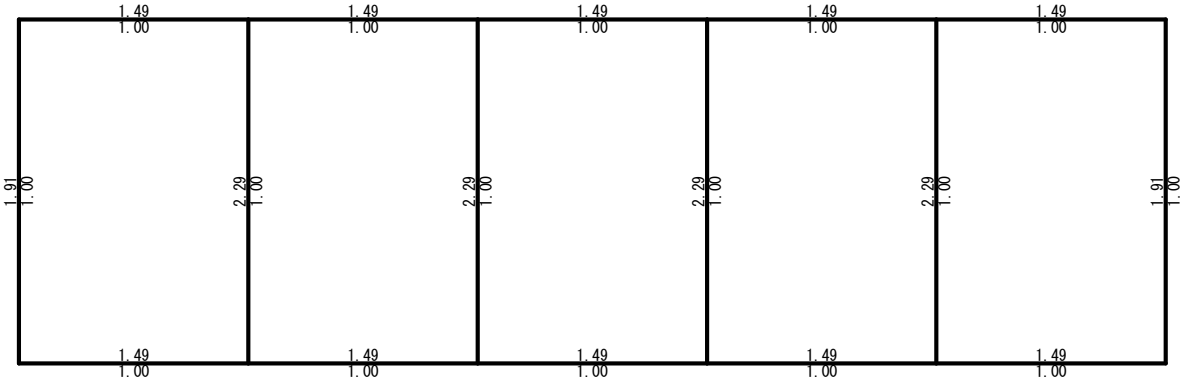
Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
6F 層 (S=1/263)

Y4
Y3

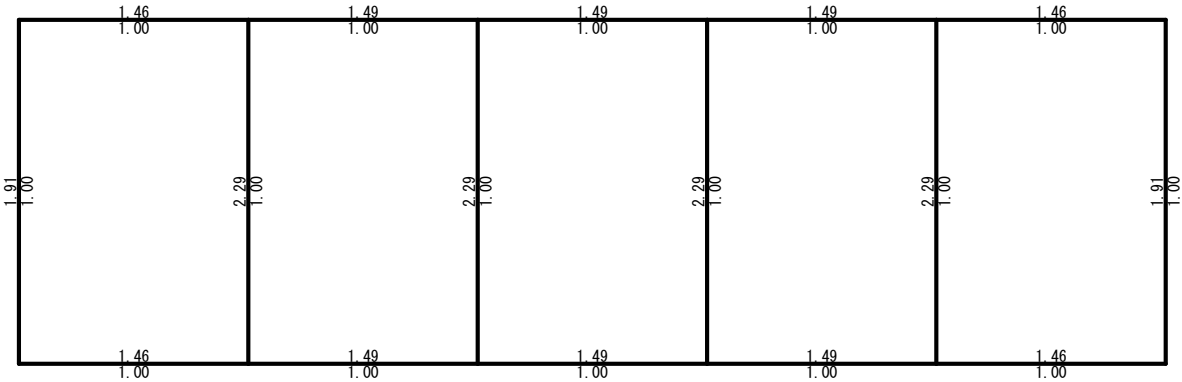
Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
5F 層 (S=1/263)

Y4
Y3

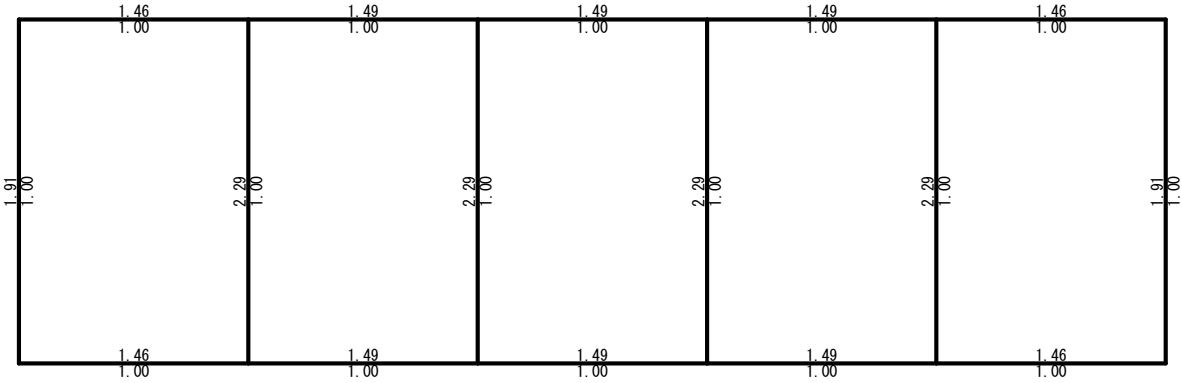
Y2
Y1



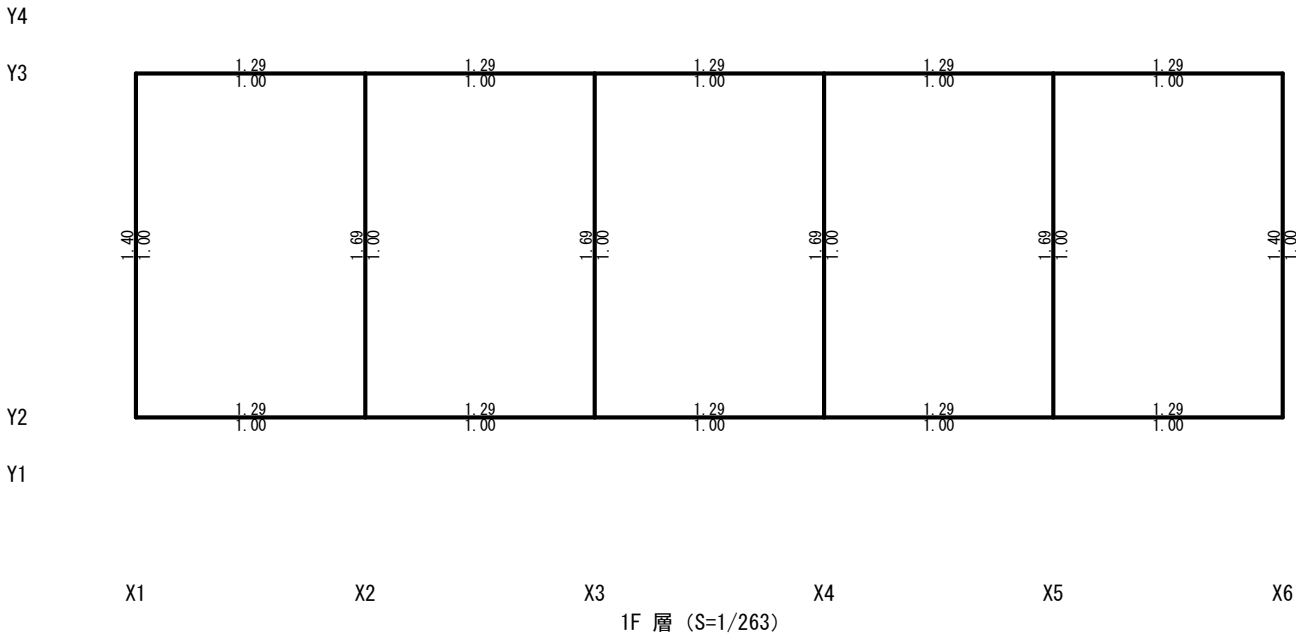
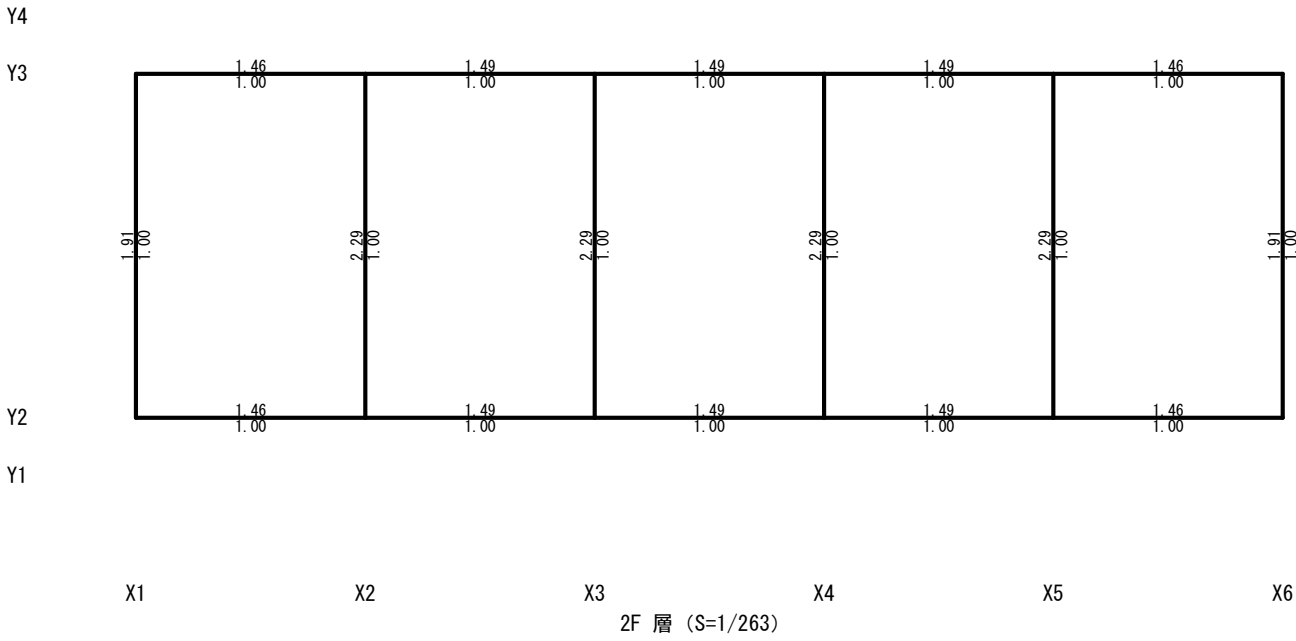
X1 X2 X3 X4 X5 X6
4F 層 (S=1/263)

Y4
Y3

Y2
Y1



X1 X2 X3 X4 X5 X6
3F 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	800.0	800.0	800.0	0.0	171045.6	0.0	0.0
Y3						3237.1	3237.1
Y2						3237.1	3237.1
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	800.0	800.0	800.0	0.0	227016.3	0.0	0.0
Y3						3956.2	3956.2
Y2						3956.2	3956.2
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	800.0	800.0	800.0	0.0	278685.9	0.0	0.0
Y3						4706.2	4706.2
Y2						4706.2	4706.2
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	800.0	800.0	800.0	0.0	324642.9	0.0	0.0
Y3						5613.6	5613.6
Y2						5613.6	5613.6
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	800.0	800.0	800.0	0.0	375625.3	0.0	0.0
Y3						6358.4	6358.4
Y2						6358.4	6358.4
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	800.0	800.0	800.0	0.0	357729.8	0.0	0.0
Y3						9049.5	9049.5
Y2						9049.5	9049.5
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	171045.6	15021.6	15021.6
X2						15179.7	15179.7
X3						15076.8	15076.8
X4						15076.8	15076.8
X5						15179.7	15179.7
X6						15021.6	15021.6

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	227016.3	18931.8	18931.8
X2						22731.1	22731.1
X3						22648.2	22648.2
X4						22648.2	22648.2
X5						22731.1	22731.1
X6						18931.8	18931.8

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	278685.9	22810.8	22810.8
X2						29011.2	29011.2
X3						28934.2	28934.2
X4						28934.2	28934.2
X5						29011.2	29011.2
X6						22810.8	22810.8

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	324642.9	26025.2	26025.2
X2						35131.3	35131.3
X3						35067.4	35067.4
X4						35067.4	35067.4
X5						35131.3	35131.3
X6						26025.2	26025.2

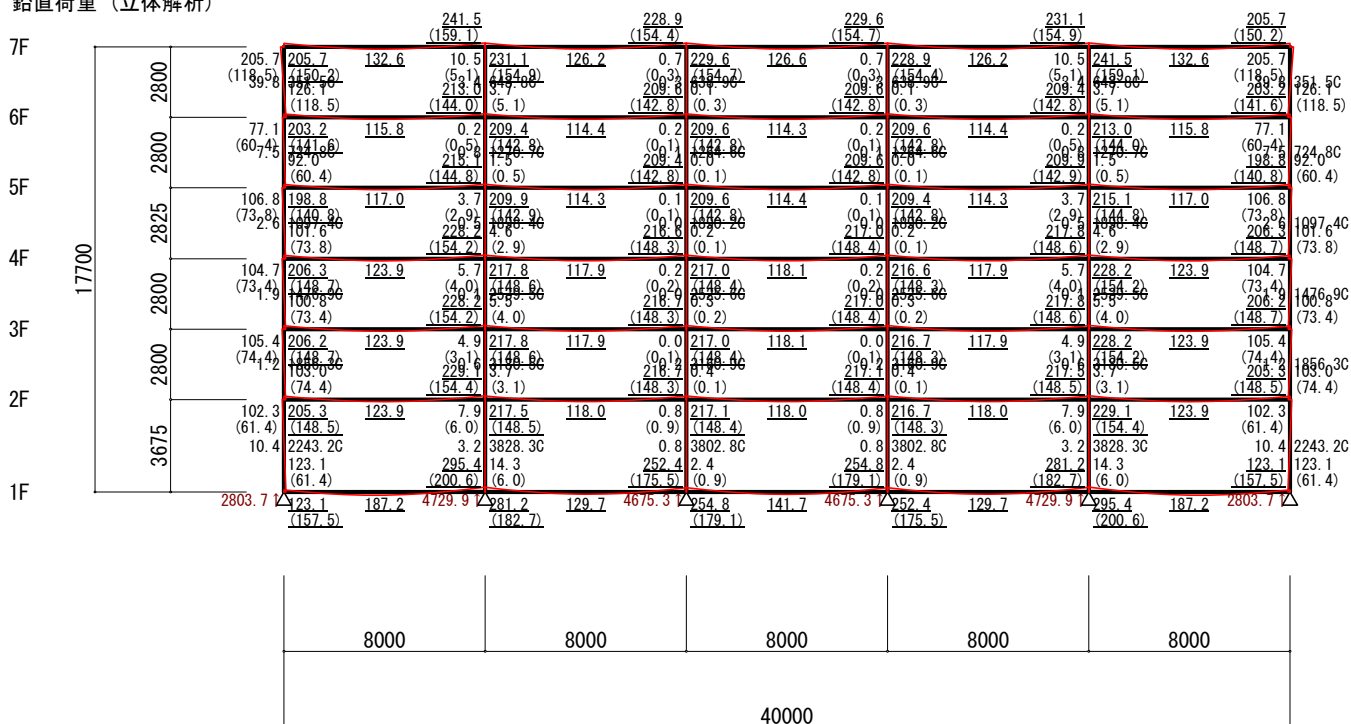
2F 階 < Y 方向 >

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	375625.3	29558.6	29558.6
X2						42060.3	42060.3
X3						42013.5	42013.5
X4						42013.5	42013.5
X5						42060.3	42060.3
X6						29558.6	29558.6

1F 階 < Y 方向 >

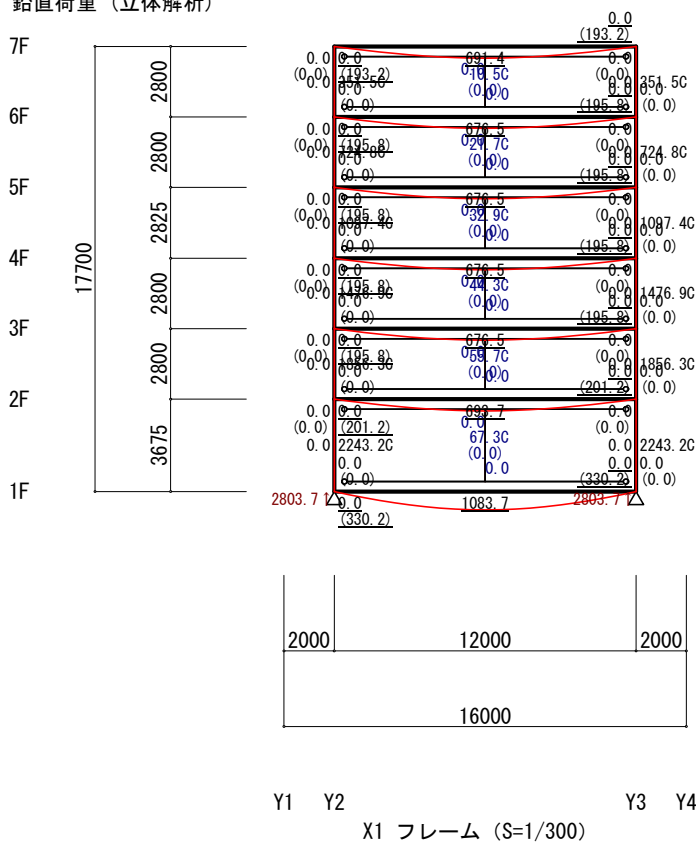
フレーム	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10 ⁶ kN・cm)	フレームの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	2000.0	2000.0	2000.0	0.0	357729.8	27596.4	27596.4
X2						40764.9	40764.9
X3						40749.6	40749.6
X4						40749.6	40749.6
X5						40764.9	40764.9
X6						27596.4	27596.4

鉛直荷重 (立体解析)

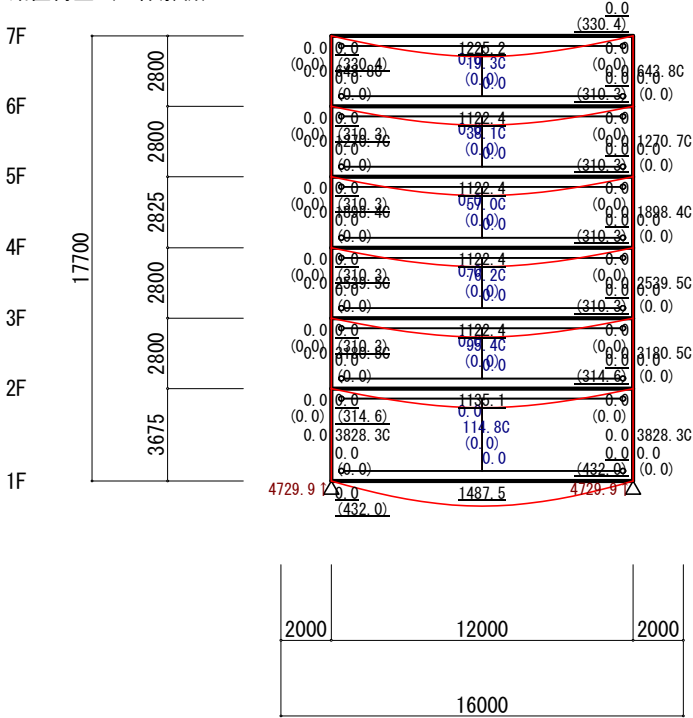


X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)

鉛直荷重 (立体解析)

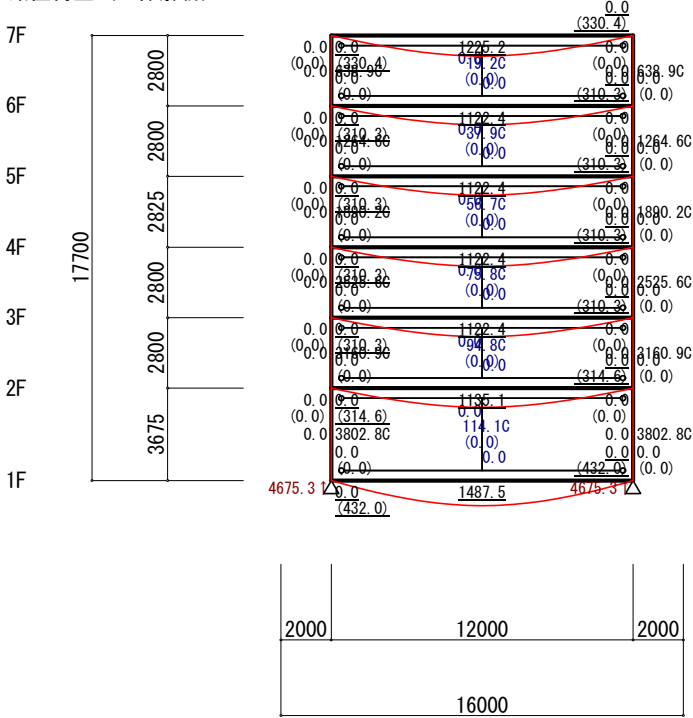


鉛直荷重 (立体解析)



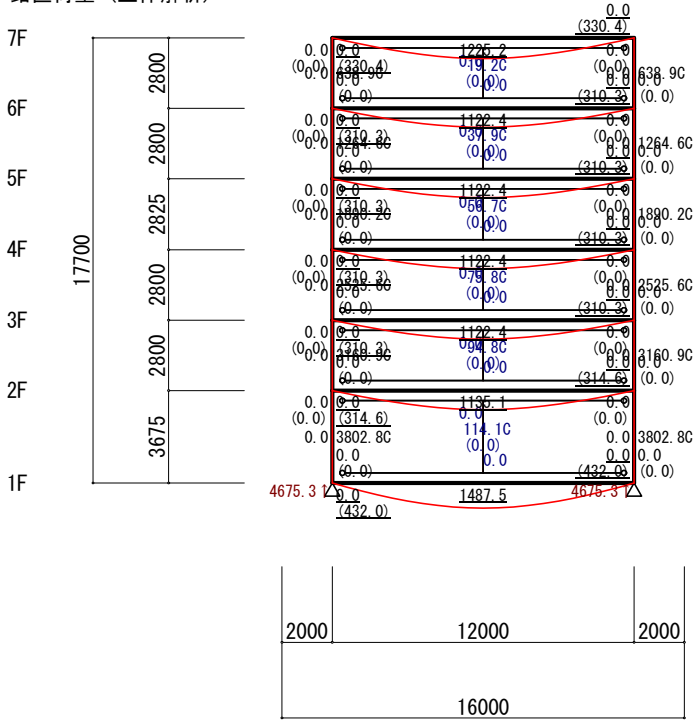
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)

鉛直荷重 (立体解析)

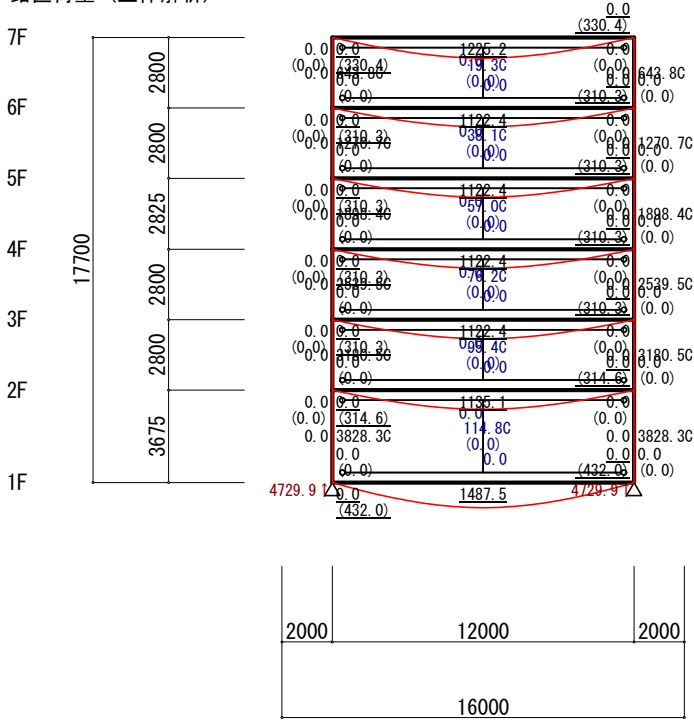


Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)

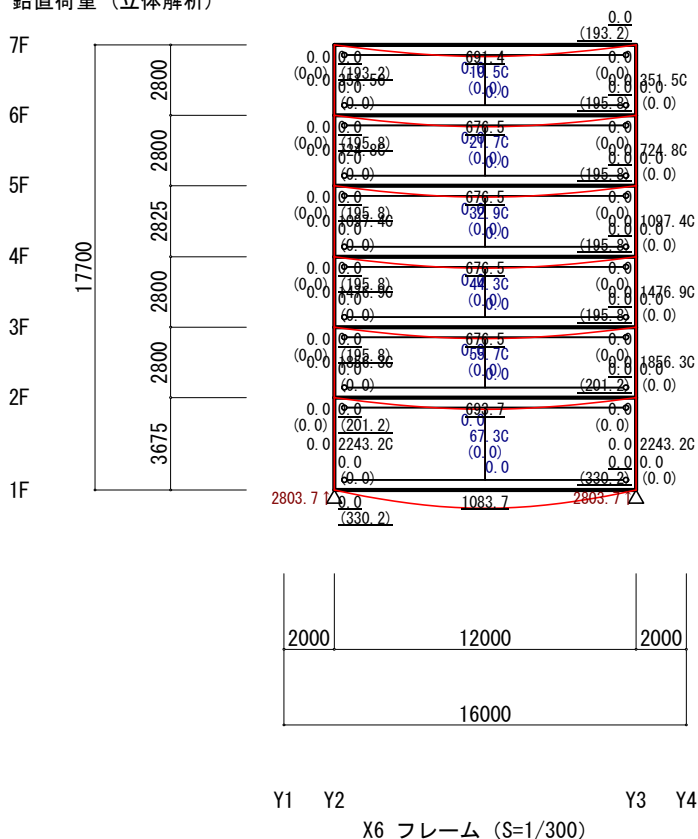
鉛直荷重 (立体解析)



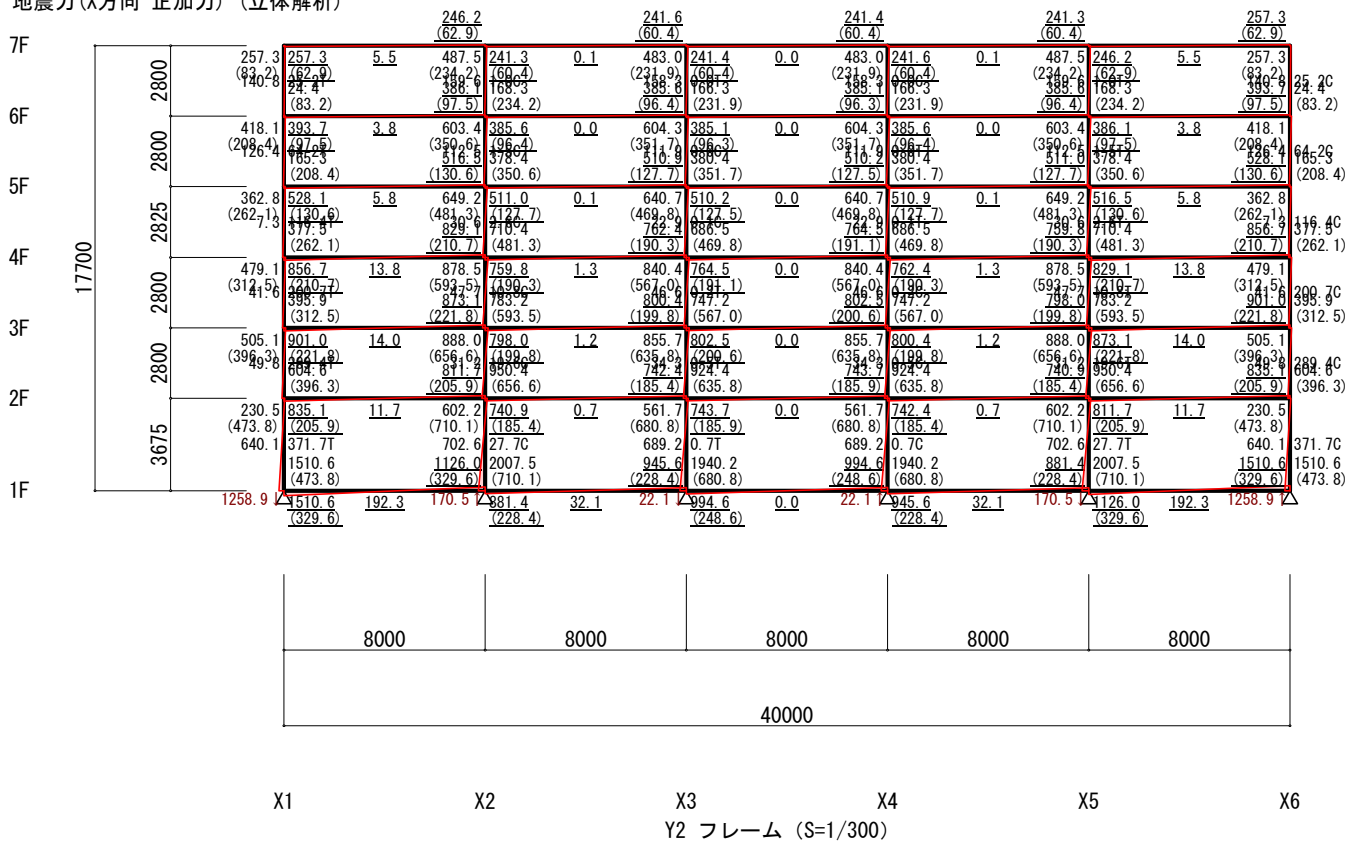
鉛直荷重 (立体解析)



鉛直荷重 (立体解析)



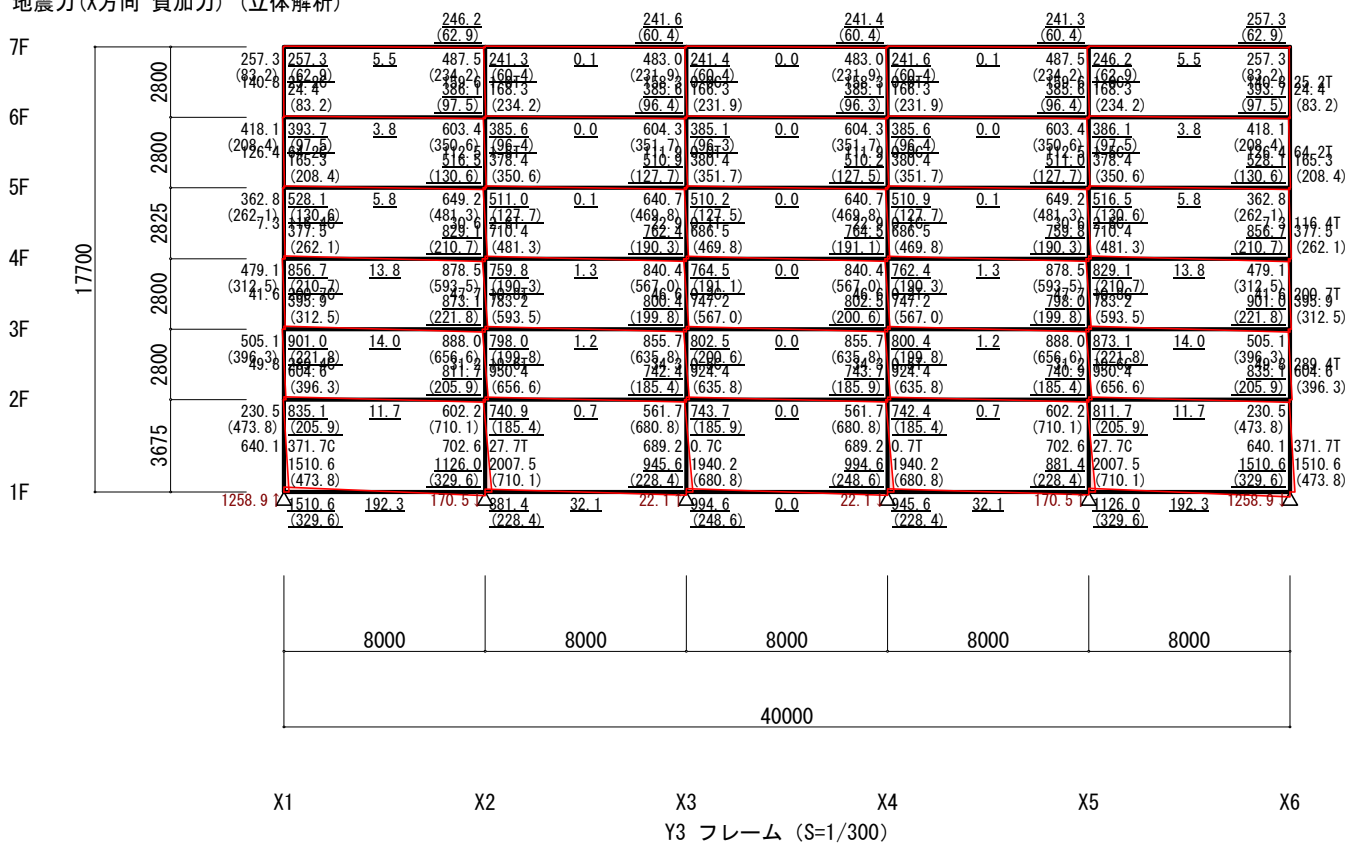
地震力(X方向 正加力) (立体解析)



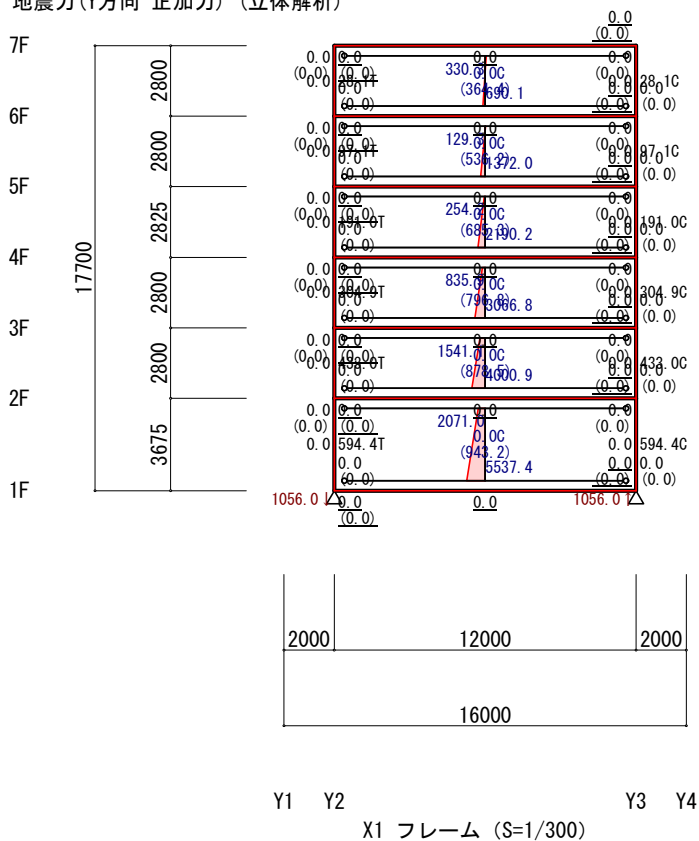
[illegible]

地震力(X方向 負加力) (立体解析)		246.2 (62.9)		241.6 (60.4)		241.4 (60.4)		241.3 (60.4)		257.3 (62.9)							
7F	17700	257.3 (83.2)	257.3 (83.2)	5.5	487.5 (234.2)	241.3 (60.4)	0.1	483.0 (231.9)	241.4 (60.4)	0.0	483.0 (231.9)	241.6 (60.4)	0.1	487.5 (234.2)	246.2 (62.9)	5.5	257.3 (83.2)
6F		418.1 (208.4)	393.7 (192.5)	3.8	603.4 (350.6)	385.1 (192.5)	0.0	604.3 (351.7)	385.1 (192.5)	0.0	604.3 (351.7)	385.6 (192.5)	0.0	603.4 (350.6)	386.1 (192.5)	3.8	418.1 (208.4)
5F		362.8 (262.1)	528.1 (262.1)	5.8	649.2 (481.3)	511.0 (481.3)	0.1	640.7 (469.8)	510.2 (469.8)	0.0	640.7 (469.8)	510.9 (469.8)	0.1	649.2 (481.3)	516.5 (481.3)	5.8	362.8 (262.1)
4F		479.1 (312.5)	856.7 (220.7)	13.8	878.5 (593.5)	759.8 (490.3)	1.3	840.4 (567.0)	764.5 (491.1)	0.0	840.4 (567.0)	762.4 (490.3)	1.3	878.5 (593.5)	829.1 (490.3)	13.8	479.1 (312.5)
3F		505.1 (396.3)	901.0 (231.8)	14.0	888.0 (658.6)	798.0 (593.5)	1.2	855.7 (638.8)	802.5 (593.5)	0.0	855.7 (638.8)	800.4 (593.5)	1.2	888.0 (658.6)	873.1 (658.6)	14.0	505.1 (396.3)
2F		230.5 (473.8)	835.1 (205.9)	11.7	602.2 (710.1)	740.9 (185.4)	0.7	561.7 (680.8)	743.7 (185.9)	0.0	561.7 (680.8)	742.4 (185.4)	0.7	602.2 (710.1)	811.7 (205.9)	11.7	230.5 (473.8)
1F		1258.9 (329.6)	1510.6 (473.8)	192.3	170.5 (329.6)	881.4 (228.4)	32.1	994.6 (248.6)	945.6 (248.6)	0.0	945.6 (248.6)	945.6 (248.6)	0.0	170.5 (329.6)	126.0 (329.6)	192.3	1258.9 (329.6)
		8000		8000		8000		8000		8000		8000		8000			
40000																	
X1		X2		X3		X4		X5		X6		X1		X2		X3	
Y2 フレーム (S=1/300)																	

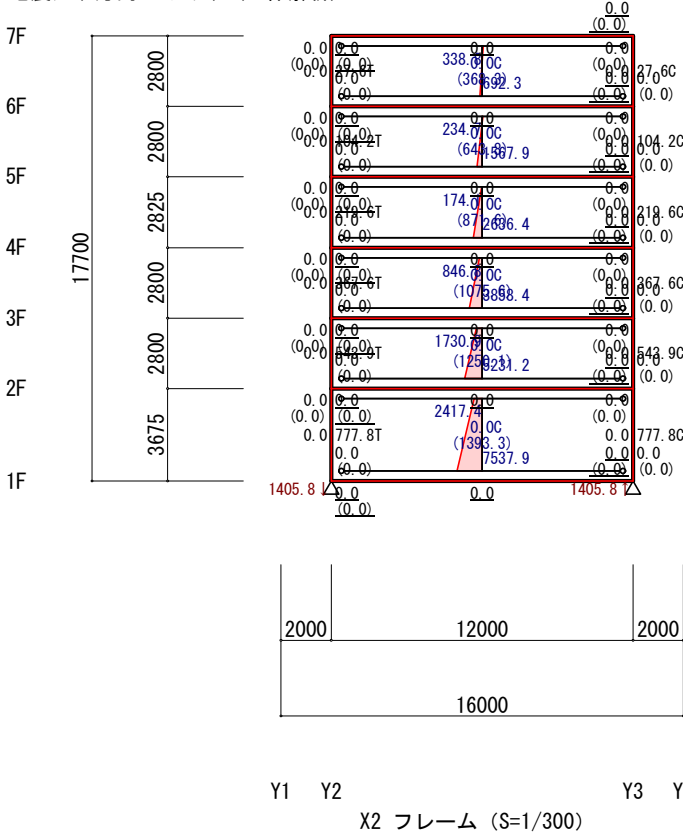
地震力(X方向 負加力) (立体解析)



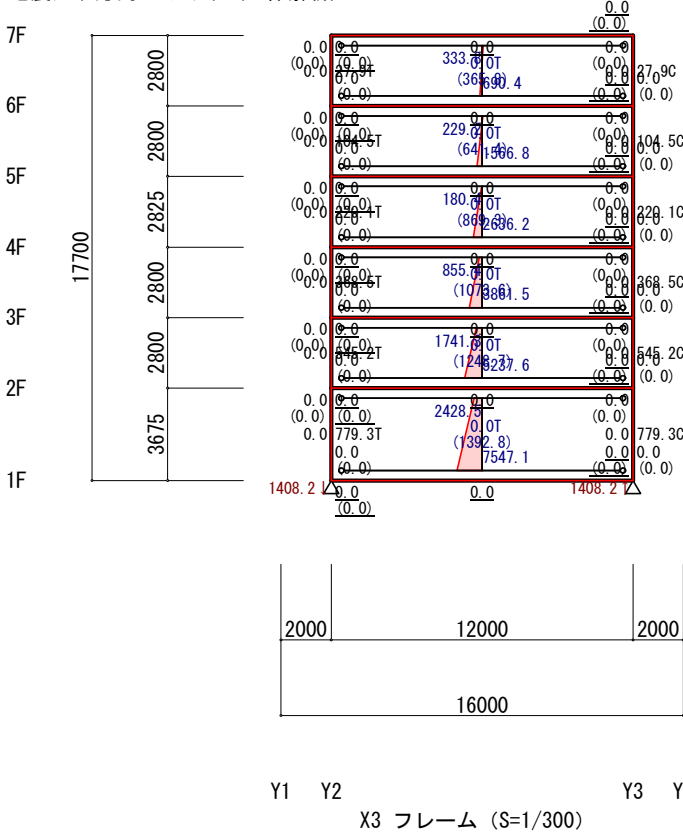
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



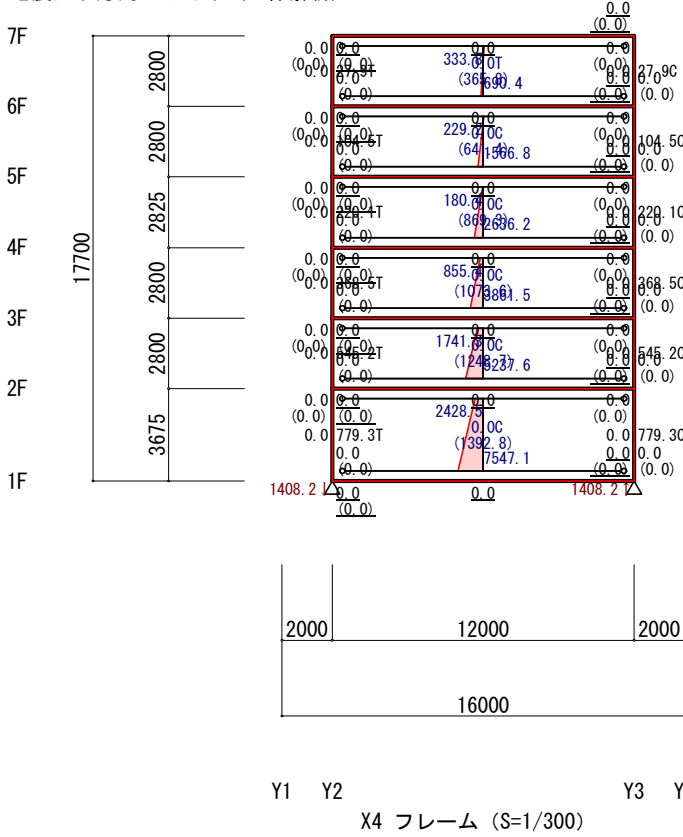
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



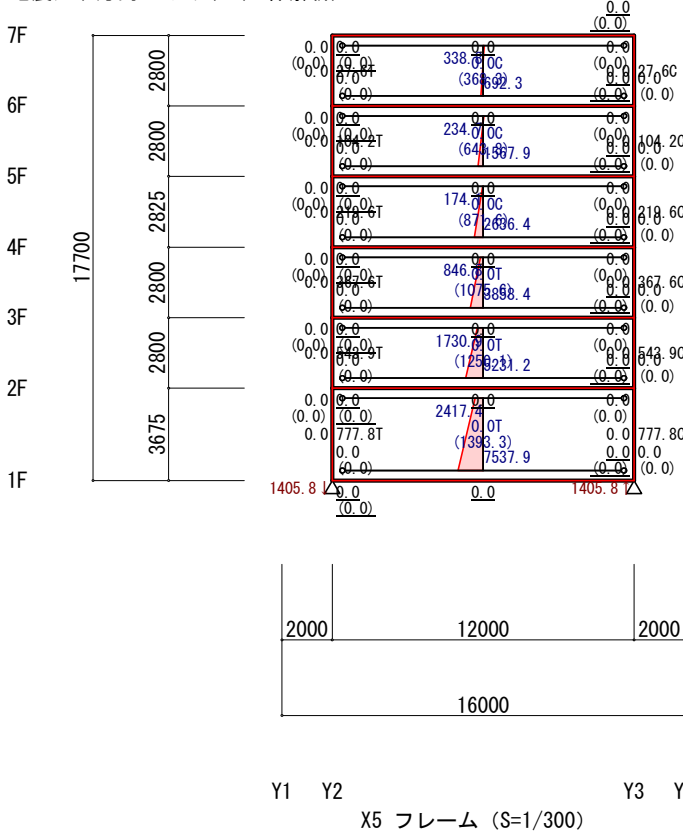
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



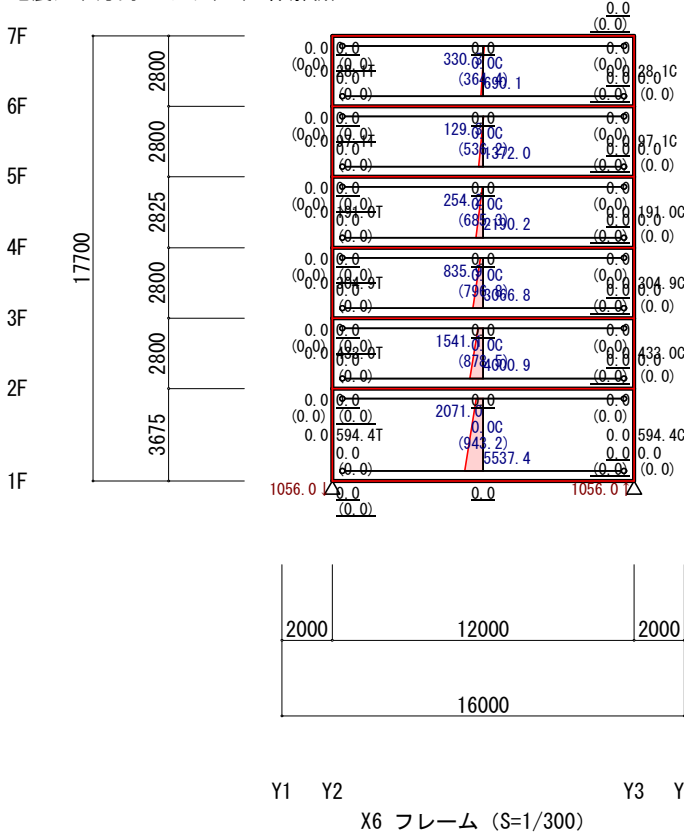
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



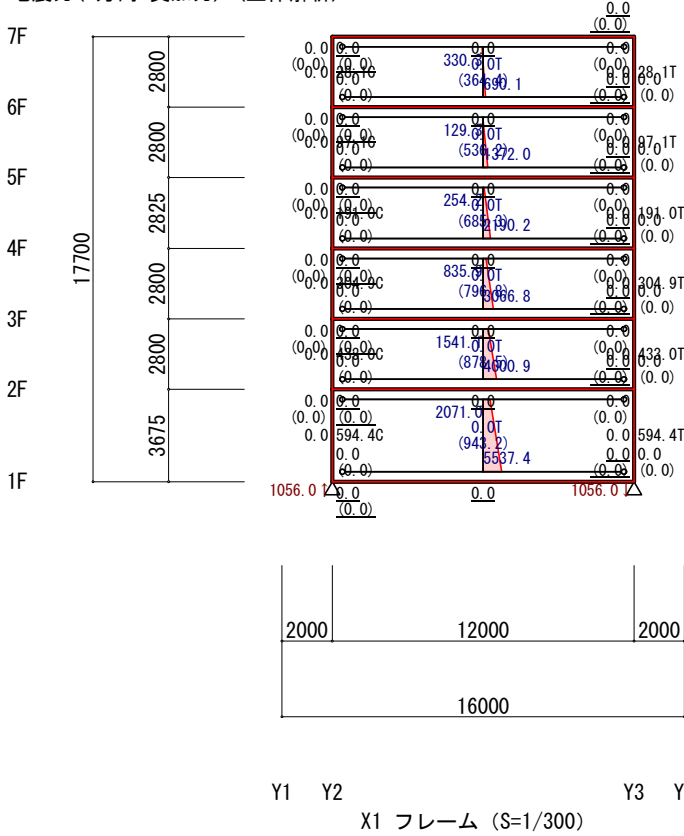
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



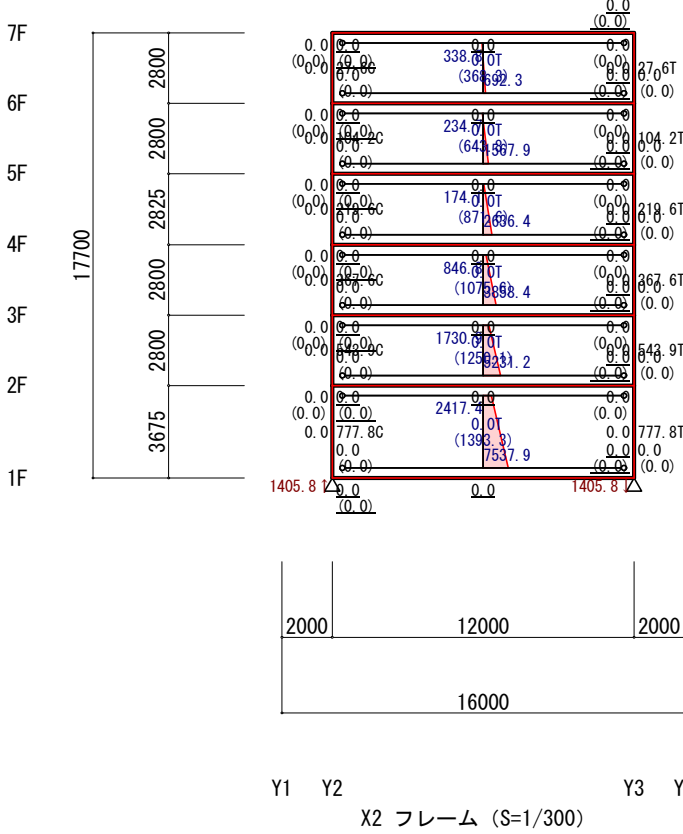
地震力(Y方向 正加力) (立体解析)



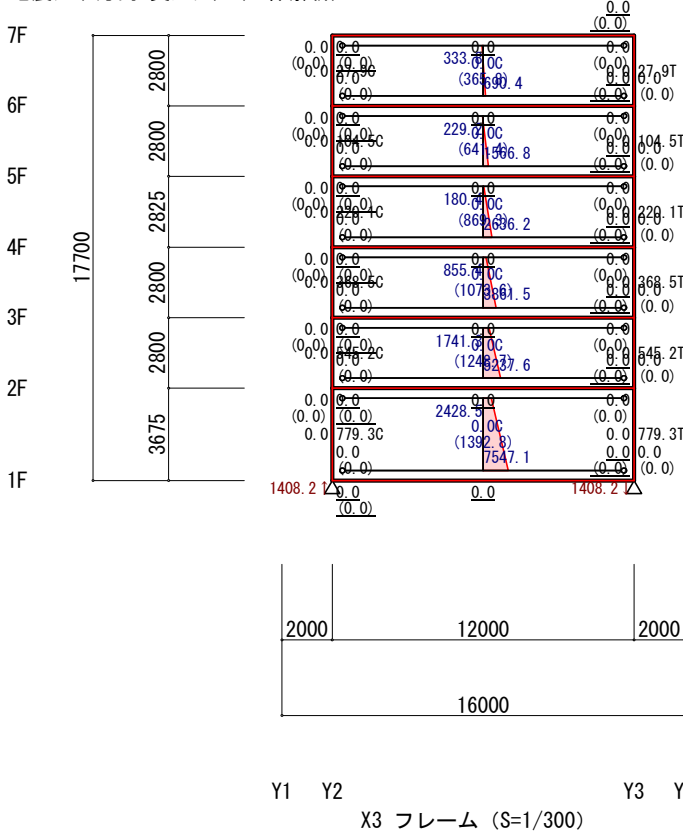
地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



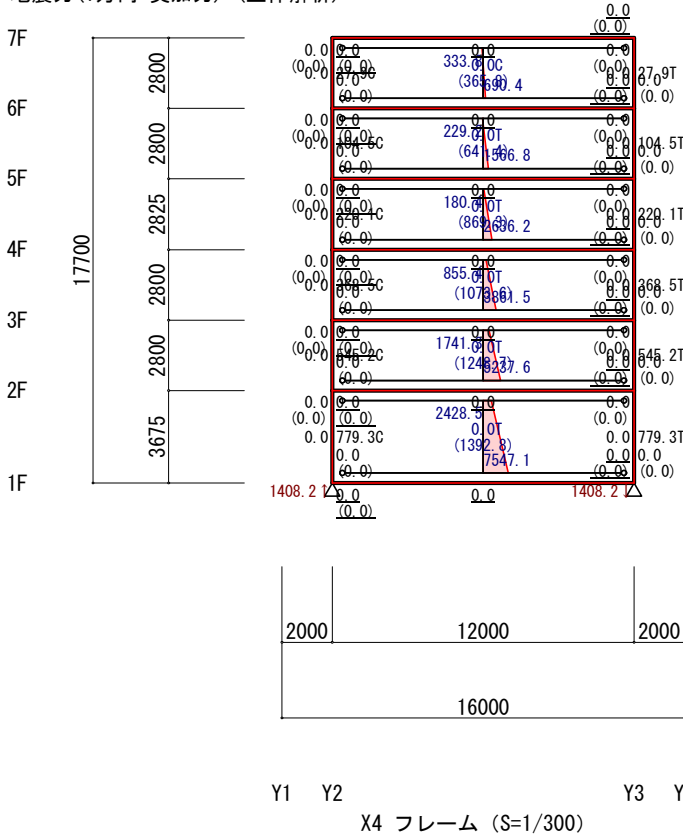
地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



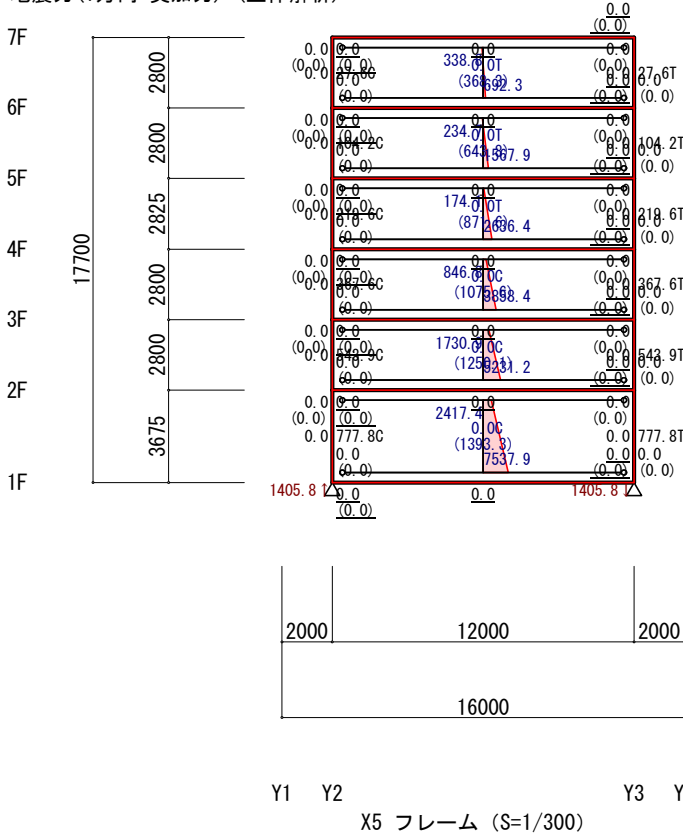
地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



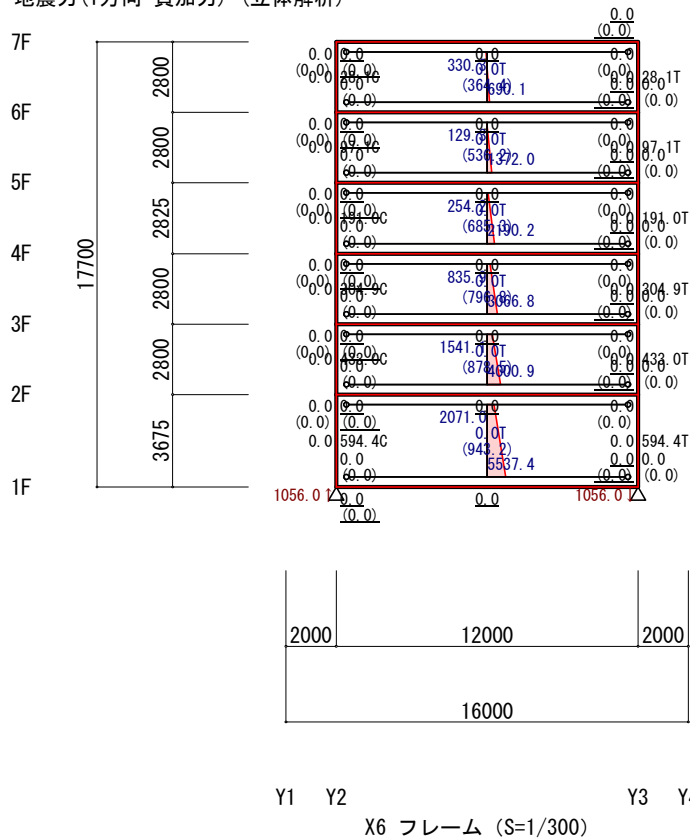
地震力(Y方向 負加力) (立体解析)



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)



A-2.3 部材応力表

G. Ml	: 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. Nr	: 大梁右端部軸力	(kN)
G. Nl	: 大梁左端部軸力	(kN・m)	G. Qr	: 大梁右端部せん断力	(kN)
G. Ql	: 大梁左端部せん断力	(kN)	C. Mb	: 柱脚モーメント	(kN・m)
C. Mt	: 柱頭モーメント	(kN・m)	C. Qb	: 柱脚せん断力	(kN)
C. Mc	: 柱中央モーメント	(kN・m)	C. Nb	: 柱脚軸力	(kN)
C. Qt	: 柱頭せん断力	(kN)	W. N2	: ブレース右下がり部材軸力	(kN)
C. Nt	: 柱頭軸力	(kN)	W. Mb	: 壁柱壁脚モーメント	(kN・m)
W. N1	: ブレース右上がり部材軸力	(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. 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	(+)

* 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	-205.7	241.5	132.6	150.2	159.1	0.0	0.0
	X2	X3	-231.1	228.9	126.2	154.9	154.4	0.0	0.0
	X3	X4	-229.6	229.6	126.6	154.7	154.7	0.0	0.0
	X4	X5	-228.9	231.1	126.2	154.4	154.9	0.0	0.0
	X5	X6	-241.5	205.7	132.6	159.1	150.2	0.0	0.0
6F	X1	X2	-203.2	213.0	115.8	141.6	144.0	0.0	0.0
	X2	X3	-209.4	209.6	114.4	142.8	142.8	0.0	0.0
	X3	X4	-209.6	209.6	114.3	142.8	142.8	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
6F	X4	X5	-209.6	209.4	114.4	142.8	142.8	0.0	0.0
	X5	X6	-213.0	203.2	115.8	144.0	141.6	0.0	0.0
5F	X1	X2	-198.8	215.1	117.0	140.8	144.8	0.0	0.0
	X2	X3	-209.9	209.4	114.3	142.9	142.8	0.0	0.0
	X3	X4	-209.6	209.6	114.4	142.8	142.8	0.0	0.0
	X4	X5	-209.4	209.9	114.3	142.8	142.9	0.0	0.0
	X5	X6	-215.1	198.8	117.0	144.8	140.8	0.0	0.0
4F	X1	X2	-206.3	228.2	123.9	148.7	154.2	0.0	0.0
	X2	X3	-217.8	216.6	117.9	148.6	148.3	0.0	0.0
	X3	X4	-217.0	217.0	118.1	148.4	148.4	0.0	0.0
	X4	X5	-216.6	217.8	117.9	148.3	148.6	0.0	0.0
	X5	X6	-228.2	206.3	123.9	154.2	148.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-206.2	228.2	123.9	148.7	154.2	0.0	0.0
	X2	X3	-217.8	216.7	117.9	148.6	148.3	0.0	0.0
	X3	X4	-217.0	217.0	118.1	148.4	148.4	0.0	0.0
	X4	X5	-216.7	217.8	117.9	148.3	148.6	0.0	0.0
	X5	X6	-228.2	206.2	123.9	154.2	148.7	0.0	0.0
2F	X1	X2	-205.3	229.1	123.9	148.5	154.4	0.0	0.0
	X2	X3	-217.5	216.7	118.0	148.5	148.3	0.0	0.0
	X3	X4	-217.1	217.1	118.0	148.4	148.4	0.0	0.0
	X4	X5	-216.7	217.5	118.0	148.3	148.5	0.0	0.0
	X5	X6	-229.1	205.3	123.9	154.4	148.5	0.0	0.0
1F	X1	X2	-123.1	295.4	187.2	157.5	200.6	0.0	0.0
	X2	X3	-281.2	252.4	129.7	182.7	175.5	0.0	0.0
	X3	X4	-254.8	254.8	141.7	179.1	179.1	0.0	0.0
	X4	X5	-252.4	281.2	129.7	175.5	182.7	0.0	0.0
	X5	X6	-295.4	123.1	187.2	200.6	157.5	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	257.3	246.2	5.5	-62.9	62.9	0.0	0.0
	X2	X3	241.3	241.6	-0.1	-60.4	60.4	0.0	0.0
	X3	X4	241.4	241.4	0.0	-60.4	60.4	0.0	0.0
	X4	X5	241.6	241.3	0.1	-60.4	60.4	0.0	0.0
	X5	X6	246.2	257.3	-5.5	-62.9	62.9	0.0	0.0
6F	X1	X2	393.7	386.1	3.8	-97.5	97.5	0.0	0.0
	X2	X3	385.6	385.6	-0.0	-96.4	96.4	0.0	0.0
	X3	X4	385.1	385.1	0.0	-96.3	96.3	0.0	0.0
	X4	X5	385.6	385.6	0.0	-96.4	96.4	0.0	0.0
	X5	X6	386.1	393.7	-3.8	-97.5	97.5	0.0	0.0
5F	X1	X2	528.1	516.5	5.8	-130.6	130.6	0.0	0.0
	X2	X3	511.0	510.9	0.1	-127.7	127.7	0.0	0.0
	X3	X4	510.2	510.2	0.0	-127.5	127.5	0.0	0.0
	X4	X5	510.9	511.0	-0.1	-127.7	127.7	0.0	0.0
	X5	X6	516.5	528.1	-5.8	-130.6	130.6	0.0	0.0
4F	X1	X2	856.7	829.1	13.8	-210.7	210.7	0.0	0.0
	X2	X3	759.8	762.4	-1.3	-190.3	190.3	0.0	0.0
	X3	X4	764.5	764.5	0.0	-191.1	191.1	0.0	0.0
	X4	X5	762.4	759.8	1.3	-190.3	190.3	0.0	0.0
	X5	X6	829.1	856.7	-13.8	-210.7	210.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	901.0	873.1	14.0	-221.8	221.8	0.0	0.0
	X2	X3	798.0	800.4	-1.2	-199.8	199.8	0.0	0.0
	X3	X4	802.5	802.5	0.0	-200.6	200.6	0.0	0.0
	X4	X5	800.4	798.0	1.2	-199.8	199.8	0.0	0.0
	X5	X6	873.1	901.0	-14.0	-221.8	221.8	0.0	0.0
2F	X1	X2	835.1	811.7	11.7	-205.9	205.9	0.0	0.0
	X2	X3	740.9	742.4	-0.7	-185.4	185.4	0.0	0.0
	X3	X4	743.7	743.7	0.0	-185.9	185.9	0.0	0.0
	X4	X5	742.4	740.9	0.7	-185.4	185.4	0.0	0.0
	X5	X6	811.7	835.1	-11.7	-205.9	205.9	0.0	0.0
1F	X1	X2	1510.6	1126.0	192.3	-329.6	329.6	0.0	0.0
	X2	X3	881.4	945.6	-32.1	-228.4	228.4	0.0	0.0
	X3	X4	994.6	994.6	0.0	-248.6	248.6	0.0	0.0
	X4	X5	945.6	881.4	32.1	-228.4	228.4	0.0	0.0
	X5	X6	1126.0	1510.6	-192.3	-329.6	329.6	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	-257.3	-246.2	-5.5	62.9	-62.9	0.0	0.0
	X2	X3	-241.3	-241.6	0.1	60.4	-60.4	0.0	0.0
	X3	X4	-241.4	-241.4	0.0	60.4	-60.4	0.0	0.0
	X4	X5	-241.6	-241.3	-0.1	60.4	-60.4	0.0	0.0
	X5	X6	-246.2	-257.3	5.5	62.9	-62.9	0.0	0.0
6F	X1	X2	-393.7	-386.1	-3.8	97.5	-97.5	0.0	0.0
	X2	X3	-385.6	-385.6	0.0	96.4	-96.4	0.0	0.0
	X3	X4	-385.1	-385.1	0.0	96.3	-96.3	0.0	0.0
	X4	X5	-385.6	-385.6	-0.0	96.4	-96.4	0.0	0.0
	X5	X6	-386.1	-393.7	3.8	97.5	-97.5	0.0	0.0
5F	X1	X2	-528.1	-516.5	-5.8	130.6	-130.6	0.0	0.0
	X2	X3	-511.0	-510.9	-0.1	127.7	-127.7	0.0	0.0
	X3	X4	-510.2	-510.2	0.0	127.5	-127.5	0.0	0.0
	X4	X5	-510.9	-511.0	0.1	127.7	-127.7	0.0	0.0
	X5	X6	-516.5	-528.1	5.8	130.6	-130.6	0.0	0.0
4F	X1	X2	-856.7	-829.1	-13.8	210.7	-210.7	0.0	0.0
	X2	X3	-759.8	-762.4	1.3	190.3	-190.3	0.0	0.0
	X3	X4	-764.5	-764.5	0.0	191.1	-191.1	0.0	0.0
	X4	X5	-762.4	-759.8	-1.3	190.3	-190.3	0.0	0.0
	X5	X6	-829.1	-856.7	13.8	210.7	-210.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-901.0	-873.1	-14.0	221.8	-221.8	0.0	0.0
	X2	X3	-798.0	-800.4	1.2	199.8	-199.8	0.0	0.0
	X3	X4	-802.5	-802.5	0.0	200.6	-200.6	0.0	0.0
	X4	X5	-800.4	-798.0	-1.2	199.8	-199.8	0.0	0.0
	X5	X6	-873.1	-901.0	14.0	221.8	-221.8	0.0	0.0
2F	X1	X2	-835.1	-811.7	-11.7	205.9	-205.9	0.0	0.0
	X2	X3	-740.9	-742.4	0.7	185.4	-185.4	0.0	0.0
	X3	X4	-743.7	-743.7	0.0	185.9	-185.9	0.0	0.0
	X4	X5	-742.4	-740.9	-0.7	185.4	-185.4	0.0	0.0
	X5	X6	-811.7	-835.1	11.7	205.9	-205.9	0.0	0.0
1F	X1	X2	-1510.6	-1126.0	-192.3	329.6	-329.6	0.0	0.0
	X2	X3	-881.4	-945.6	32.1	228.4	-228.4	0.0	0.0
	X3	X4	-994.6	-994.6	0.0	248.6	-248.6	0.0	0.0
	X4	X5	-945.6	-881.4	-32.1	228.4	-228.4	0.0	0.0
	X5	X6	-1126.0	-1510.6	192.3	329.6	-329.6	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	205.7	126.1	-39.8	-118.5	118.5	-351.5	351.5
		X2	-10.5	-3.7	3.4	5.1	-5.1	-643.8	643.8
		X3	0.7	0.1	-0.3	-0.3	0.3	-638.9	638.9
		X4	-0.7	-0.1	0.3	0.3	-0.3	-638.9	638.9
		X5	10.5	3.7	-3.4	-5.1	5.1	-643.8	643.8
		X6	-205.7	-126.1	39.8	118.5	-118.5	-351.5	351.5
5F	6F	X1	77.1	92.0	7.5	-60.4	60.4	-724.8	724.8
		X2	0.2	-1.5	-0.8	0.5	-0.5	-1270.7	1270.7
		X3	-0.2	0.0	0.1	0.1	-0.1	-1264.6	1264.6
		X4	0.2	-0.0	-0.1	-0.1	0.1	-1264.6	1264.6
		X5	-0.2	1.5	0.8	-0.5	0.5	-1270.7	1270.7
		X6	-77.1	-92.0	-7.5	60.4	-60.4	-724.8	724.8
4F	5F	X1	106.8	101.6	-2.6	-73.8	73.8	-1097.4	1097.4
		X2	-3.7	-4.6	-0.5	2.9	-2.9	-1898.4	1898.4
		X3	0.1	0.2	0.0	-0.1	0.1	-1890.2	1890.2
		X4	-0.1	-0.2	-0.0	0.1	-0.1	-1890.2	1890.2
		X5	3.7	4.6	0.5	-2.9	2.9	-1898.4	1898.4
		X6	-106.8	-101.6	2.6	73.8	-73.8	-1097.4	1097.4
3F	4F	X1	104.7	100.8	-1.9	-73.4	73.4	-1476.9	1476.9
		X2	-5.7	-5.5	0.1	4.0	-4.0	-2539.5	2539.5
		X3	0.2	0.3	0.0	-0.2	0.2	-2525.6	2525.6
		X4	-0.2	-0.3	-0.0	0.2	-0.2	-2525.6	2525.6
		X5	5.7	5.5	-0.1	-4.0	4.0	-2539.5	2539.5
		X6	-104.7	-100.8	1.9	73.4	-73.4	-1476.9	1476.9
2F	3F	X1	105.4	103.0	-1.2	-74.4	74.4	-1856.3	1856.3
		X2	-4.9	-3.7	0.6	3.1	-3.1	-3180.5	3180.5
		X3	0.0	-0.4	-0.2	0.1	-0.1	-3160.9	3160.9

* 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
2F	3F	X4	-0.0	0.4	0.2	-0.1	0.1	-3160.9	3160.9
		X5	4.9	3.7	-0.6	-3.1	3.1	-3180.5	3180.5
		X6	-105.4	-103.0	1.2	74.4	-74.4	-1856.3	1856.3
1F	2F	X1	102.3	123.1	10.4	-61.4	61.4	-2243.2	2243.2
		X2	-7.9	-14.3	-3.2	6.0	-6.0	-3828.3	3828.3
		X3	0.8	2.4	0.8	-0.9	0.9	-3802.8	3802.8
		X4	-0.8	-2.4	-0.8	0.9	-0.9	-3802.8	3802.8
		X5	7.9	14.3	3.2	-6.0	6.0	-3828.3	3828.3
		X6	-102.3	-123.1	-10.4	61.4	-61.4	-2243.2	2243.2

* 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	-257.3	24.4	140.8	83.2	-83.2	25.2	-25.2
		X2	-487.5	-168.3	159.6	234.2	-234.2	-1.0	1.0
		X3	-483.0	-166.3	158.3	231.9	-231.9	0.0	0.0
		X4	-483.0	-166.3	158.3	231.9	-231.9	0.0	0.0
		X5	-487.5	-168.3	159.6	234.2	-234.2	1.0	-1.0
		X6	-257.3	24.4	140.8	83.2	-83.2	-25.2	25.2
5F	6F	X1	-418.1	-165.3	126.4	208.4	-208.4	64.2	-64.2
		X2	-603.4	-378.4	112.5	350.6	-350.6	-1.5	1.5
		X3	-604.3	-380.4	111.9	351.7	-351.7	-0.0	0.0
		X4	-604.3	-380.4	111.9	351.7	-351.7	0.0	-0.0
		X5	-603.4	-378.4	112.5	350.6	-350.6	1.5	-1.5
		X6	-418.1	-165.3	126.4	208.4	-208.4	-64.2	64.2
4F	5F	X1	-362.8	-377.5	-7.3	262.1	-262.1	116.4	-116.4
		X2	-649.2	-710.4	-30.6	481.3	-481.3	-2.6	2.6
		X3	-640.7	-686.5	-22.9	469.8	-469.8	-0.1	0.1
		X4	-640.7	-686.5	-22.9	469.8	-469.8	0.1	-0.1
		X5	-649.2	-710.4	-30.6	481.3	-481.3	2.6	-2.6
		X6	-362.8	-377.5	-7.3	262.1	-262.1	-116.4	116.4
3F	4F	X1	-479.1	-395.9	41.6	312.5	-312.5	200.7	-200.7
		X2	-878.5	-783.2	47.7	593.5	-593.5	-10.8	10.8
		X3	-840.4	-747.2	46.6	567.0	-567.0	0.2	-0.2
		X4	-840.4	-747.2	46.6	567.0	-567.0	-0.2	0.2
		X5	-878.5	-783.2	47.7	593.5	-593.5	10.8	-10.8
		X6	-479.1	-395.9	41.6	312.5	-312.5	-200.7	200.7
2F	3F	X1	-505.1	-604.6	-49.8	396.3	-396.3	289.4	-289.4
		X2	-888.0	-950.4	-31.2	656.6	-656.6	-19.6	19.6
		X3	-855.7	-924.4	-34.3	635.8	-635.8	0.5	-0.5
		X4	-855.7	-924.4	-34.3	635.8	-635.8	-0.5	0.5
		X5	-888.0	-950.4	-31.2	656.6	-656.6	19.6	-19.6
		X6	-505.1	-604.6	-49.8	396.3	-396.3	-289.4	289.4
1F	2F	X1	-230.5	-1510.6	-640.1	473.8	-473.8	371.7	-371.7
		X2	-602.2	-2007.5	-702.6	710.1	-710.1	-27.7	27.7
		X3	-561.7	-1940.2	-689.2	680.8	-680.8	0.7	-0.7
		X4	-561.7	-1940.2	-689.2	680.8	-680.8	-0.7	0.7
		X5	-602.2	-2007.5	-702.6	710.1	-710.1	27.7	-27.7
		X6	-230.5	-1510.6	-640.1	473.8	-473.8	-371.7	371.7

* 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	257.3	-24.4	-140.8	-83.2	83.2	-25.2	25.2
		X2	487.5	168.3	-159.6	-234.2	234.2	1.0	-1.0
		X3	483.0	166.3	-158.3	-231.9	231.9	0.0	0.0
		X4	483.0	166.3	-158.3	-231.9	231.9	0.0	0.0
		X5	487.5	168.3	-159.6	-234.2	234.2	-1.0	1.0
		X6	257.3	-24.4	-140.8	-83.2	83.2	25.2	-25.2
5F	6F	X1	418.1	165.3	-126.4	-208.4	208.4	-64.2	64.2
		X2	603.4	378.4	-112.5	-350.6	350.6	1.5	-1.5
		X3	604.3	380.4	-111.9	-351.7	351.7	0.0	-0.0
		X4	604.3	380.4	-111.9	-351.7	351.7	-0.0	0.0
		X5	603.4	378.4	-112.5	-350.6	350.6	-1.5	1.5
		X6	418.1	165.3	-126.4	-208.4	208.4	64.2	-64.2
4F	5F	X1	362.8	377.5	7.3	-262.1	262.1	-116.4	116.4

* 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
4F	5F	X2	649.2	710.4	30.6	-481.3	481.3	2.6	-2.6
		X3	640.7	686.5	22.9	-469.8	469.8	0.1	-0.1
		X4	640.7	686.5	22.9	-469.8	469.8	-0.1	0.1
		X5	649.2	710.4	30.6	-481.3	481.3	-2.6	2.6
		X6	362.8	377.5	7.3	-262.1	262.1	116.4	-116.4
3F	4F	X1	479.1	395.9	-41.6	-312.5	312.5	-200.7	200.7
		X2	878.5	783.2	-47.7	-593.5	593.5	10.8	-10.8
		X3	840.4	747.2	-46.6	-567.0	567.0	-0.2	0.2
		X4	840.4	747.2	-46.6	-567.0	567.0	0.2	-0.2
		X5	878.5	783.2	-47.7	-593.5	593.5	-10.8	10.8
		X6	479.1	395.9	-41.6	-312.5	312.5	200.7	-200.7
2F	3F	X1	505.1	604.6	49.8	-396.3	396.3	-289.4	289.4
		X2	888.0	950.4	31.2	-656.6	656.6	19.6	-19.6
		X3	855.7	924.4	34.3	-635.8	635.8	-0.5	0.5
		X4	855.7	924.4	34.3	-635.8	635.8	0.5	-0.5
		X5	888.0	950.4	31.2	-656.6	656.6	-19.6	19.6
		X6	505.1	604.6	49.8	-396.3	396.3	289.4	-289.4
1F	2F	X1	230.5	1510.6	640.1	-473.8	473.8	-371.7	371.7
		X2	602.2	2007.5	702.6	-710.1	710.1	27.7	-27.7
		X3	561.7	1940.2	689.2	-680.8	680.8	-0.7	0.7
		X4	561.7	1940.2	689.2	-680.8	680.8	0.7	-0.7
		X5	602.2	2007.5	702.6	-710.1	710.1	-27.7	27.7
		X6	230.5	1510.6	640.1	-473.8	473.8	371.7	-371.7

=====

* Y3 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	X1	X2	-205.7	241.5	132.6	150.2	159.1	0.0	0.0
	X2	X3	-231.1	228.9	126.2	154.9	154.4	0.0	0.0
	X3	X4	-229.6	229.6	126.6	154.7	154.7	0.0	0.0
	X4	X5	-228.9	231.1	126.2	154.4	154.9	0.0	0.0
	X5	X6	-241.5	205.7	132.6	159.1	150.2	0.0	0.0
6F	X1	X2	-203.2	213.0	115.8	141.6	144.0	0.0	0.0
	X2	X3	-209.4	209.6	114.4	142.8	142.8	0.0	0.0
	X3	X4	-209.6	209.6	114.3	142.8	142.8	0.0	0.0
	X4	X5	-209.6	209.4	114.4	142.8	142.8	0.0	0.0
	X5	X6	-213.0	203.2	115.8	144.0	141.6	0.0	0.0
5F	X1	X2	-198.8	215.1	117.0	140.8	144.8	0.0	0.0
	X2	X3	-209.9	209.4	114.3	142.9	142.8	0.0	0.0
	X3	X4	-209.6	209.6	114.4	142.8	142.8	0.0	0.0
	X4	X5	-209.4	209.9	114.3	142.8	142.9	0.0	0.0
	X5	X6	-215.1	198.8	117.0	144.8	140.8	0.0	0.0
4F	X1	X2	-206.3	228.2	123.9	148.7	154.2	0.0	0.0
	X2	X3	-217.8	216.6	117.9	148.6	148.3	0.0	0.0
	X3	X4	-217.0	217.0	118.1	148.4	148.4	0.0	0.0
	X4	X5	-216.6	217.8	117.9	148.3	148.6	0.0	0.0
	X5	X6	-228.2	206.3	123.9	154.2	148.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-206.2	228.2	123.9	148.7	154.2	0.0	0.0
	X2	X3	-217.8	216.7	117.9	148.6	148.3	0.0	0.0
	X3	X4	-217.0	217.0	118.1	148.4	148.4	0.0	0.0
	X4	X5	-216.7	217.8	117.9	148.3	148.6	0.0	0.0
	X5	X6	-228.2	206.2	123.9	154.2	148.7	0.0	0.0
2F	X1	X2	-205.3	229.1	123.9	148.5	154.4	0.0	0.0
	X2	X3	-217.5	216.7	118.0	148.5	148.3	0.0	0.0
	X3	X4	-217.1	217.1	118.0	148.4	148.4	0.0	0.0
	X4	X5	-216.7	217.5	118.0	148.3	148.5	0.0	0.0
	X5	X6	-229.1	205.3	123.9	154.4	148.5	0.0	0.0
1F	X1	X2	-123.1	295.4	187.2	157.5	200.6	0.0	0.0
	X2	X3	-281.2	252.4	129.7	182.7	175.5	0.0	0.0
	X3	X4	-254.8	254.8	141.7	179.1	179.1	0.0	0.0
	X4	X5	-252.4	281.2	129.7	175.5	182.7	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
1F	X5	X6	-295.4	123.1	187.2	200.6	157.5	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
7F	X1	X2	257.3	246.2	5.5	-62.9	62.9	0.0	0.0
	X2	X3	241.3	241.6	-0.1	-60.4	60.4	0.0	0.0
	X3	X4	241.4	241.4	0.0	-60.4	60.4	0.0	0.0
	X4	X5	241.6	241.3	0.1	-60.4	60.4	0.0	0.0
	X5	X6	246.2	257.3	-5.5	-62.9	62.9	0.0	0.0
6F	X1	X2	393.7	386.1	3.8	-97.5	97.5	0.0	0.0
	X2	X3	385.6	385.6	-0.0	-96.4	96.4	0.0	0.0
	X3	X4	385.1	385.1	0.0	-96.3	96.3	0.0	0.0
	X4	X5	385.6	385.6	0.0	-96.4	96.4	0.0	0.0
	X5	X6	386.1	393.7	-3.8	-97.5	97.5	0.0	0.0
5F	X1	X2	528.1	516.5	5.8	-130.6	130.6	0.0	0.0
	X2	X3	511.0	510.9	0.1	-127.7	127.7	0.0	0.0
	X3	X4	510.2	510.2	0.0	-127.5	127.5	0.0	0.0
	X4	X5	510.9	511.0	-0.1	-127.7	127.7	0.0	0.0
	X5	X6	516.5	528.1	-5.8	-130.6	130.6	0.0	0.0
4F	X1	X2	856.7	829.1	13.8	-210.7	210.7	0.0	0.0
	X2	X3	759.8	762.4	-1.3	-190.3	190.3	0.0	0.0
	X3	X4	764.5	764.5	0.0	-191.1	191.1	0.0	0.0
	X4	X5	762.4	759.8	1.3	-190.3	190.3	0.0	0.0
	X5	X6	829.1	856.7	-13.8	-210.7	210.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	901.0	873.1	14.0	-221.8	221.8	0.0	0.0
	X2	X3	798.0	800.4	-1.2	-199.8	199.8	0.0	0.0
	X3	X4	802.5	802.5	0.0	-200.6	200.6	0.0	0.0
	X4	X5	800.4	798.0	1.2	-199.8	199.8	0.0	0.0
	X5	X6	873.1	901.0	-14.0	-221.8	221.8	0.0	0.0
2F	X1	X2	835.1	811.7	11.7	-205.9	205.9	0.0	0.0
	X2	X3	740.9	742.4	-0.7	-185.4	185.4	0.0	0.0
	X3	X4	743.7	743.7	0.0	-185.9	185.9	0.0	0.0
	X4	X5	742.4	740.9	0.7	-185.4	185.4	0.0	0.0
	X5	X6	811.7	835.1	-11.7	-205.9	205.9	0.0	0.0
1F	X1	X2	1510.6	1126.0	192.3	-329.6	329.6	0.0	0.0
	X2	X3	881.4	945.6	-32.1	-228.4	228.4	0.0	0.0
	X3	X4	994.6	994.6	0.0	-248.6	248.6	0.0	0.0
	X4	X5	945.6	881.4	32.1	-228.4	228.4	0.0	0.0
	X5	X6	1126.0	1510.6	-192.3	-329.6	329.6	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	-257.3	-246.2	-5.5	62.9	-62.9	0.0	0.0
	X2	X3	-241.3	-241.6	0.1	60.4	-60.4	0.0	0.0
	X3	X4	-241.4	-241.4	0.0	60.4	-60.4	0.0	0.0
	X4	X5	-241.6	-241.3	-0.1	60.4	-60.4	0.0	0.0
	X5	X6	-246.2	-257.3	5.5	62.9	-62.9	0.0	0.0
6F	X1	X2	-393.7	-386.1	-3.8	97.5	-97.5	0.0	0.0
	X2	X3	-385.6	-385.6	0.0	96.4	-96.4	0.0	0.0
	X3	X4	-385.1	-385.1	0.0	96.3	-96.3	0.0	0.0
	X4	X5	-385.6	-385.6	-0.0	96.4	-96.4	0.0	0.0
	X5	X6	-386.1	-393.7	3.8	97.5	-97.5	0.0	0.0
5F	X1	X2	-528.1	-516.5	-5.8	130.6	-130.6	0.0	0.0
	X2	X3	-511.0	-510.9	-0.1	127.7	-127.7	0.0	0.0
	X3	X4	-510.2	-510.2	0.0	127.5	-127.5	0.0	0.0
	X4	X5	-510.9	-511.0	0.1	127.7	-127.7	0.0	0.0
	X5	X6	-516.5	-528.1	5.8	130.6	-130.6	0.0	0.0
4F	X1	X2	-856.7	-829.1	-13.8	210.7	-210.7	0.0	0.0
	X2	X3	-759.8	-762.4	1.3	190.3	-190.3	0.0	0.0
	X3	X4	-764.5	-764.5	0.0	191.1	-191.1	0.0	0.0
	X4	X5	-762.4	-759.8	-1.3	190.3	-190.3	0.0	0.0
	X5	X6	-829.1	-856.7	13.8	210.7	-210.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-901.0	-873.1	-14.0	221.8	-221.8	0.0	0.0
	X2	X3	-798.0	-800.4	1.2	199.8	-199.8	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
3F	X3	X4	-802.5	-802.5	0.0	200.6	-200.6	0.0	0.0
	X4	X5	-800.4	-798.0	-1.2	199.8	-199.8	0.0	0.0
	X5	X6	-873.1	-901.0	14.0	221.8	-221.8	0.0	0.0
2F	X1	X2	-835.1	-811.7	-11.7	205.9	-205.9	0.0	0.0
	X2	X3	-740.9	-742.4	0.7	185.4	-185.4	0.0	0.0
	X3	X4	-743.7	-743.7	0.0	185.9	-185.9	0.0	0.0
	X4	X5	-742.4	-740.9	-0.7	185.4	-185.4	0.0	0.0
	X5	X6	-811.7	-835.1	11.7	205.9	-205.9	0.0	0.0
1F	X1	X2	-1510.6	-1126.0	-192.3	329.6	-329.6	0.0	0.0
	X2	X3	-881.4	-945.6	32.1	228.4	-228.4	0.0	0.0
	X3	X4	-994.6	-994.6	0.0	248.6	-248.6	0.0	0.0
	X4	X5	-945.6	-881.4	-32.1	228.4	-228.4	0.0	0.0
	X5	X6	-1126.0	-1510.6	192.3	329.6	-329.6	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	205.7	126.1	-39.8	-118.5	118.5	-351.5	351.5
		X2	-10.5	-3.7	3.4	5.1	-5.1	-643.8	643.8
		X3	0.7	0.1	-0.3	-0.3	0.3	-638.9	638.9
		X4	-0.7	-0.1	0.3	0.3	-0.3	-638.9	638.9
		X5	10.5	3.7	-3.4	-5.1	5.1	-643.8	643.8
		X6	-205.7	-126.1	39.8	118.5	-118.5	-351.5	351.5
5F	6F	X1	77.1	92.0	7.5	-60.4	60.4	-724.8	724.8
		X2	0.2	-1.5	-0.8	0.5	-0.5	-1270.7	1270.7
		X3	-0.2	0.0	0.1	0.1	-0.1	-1264.6	1264.6
		X4	0.2	-0.0	-0.1	-0.1	0.1	-1264.6	1264.6
		X5	-0.2	1.5	0.8	-0.5	0.5	-1270.7	1270.7
		X6	-77.1	-92.0	-7.5	60.4	-60.4	-724.8	724.8
4F	5F	X1	106.8	101.6	-2.6	-73.8	73.8	-1097.4	1097.4
		X2	-3.7	-4.6	-0.5	2.9	-2.9	-1898.4	1898.4
		X3	0.1	0.2	0.0	-0.1	0.1	-1890.2	1890.2
		X4	-0.1	-0.2	-0.0	0.1	-0.1	-1890.2	1890.2
		X5	3.7	4.6	0.5	-2.9	2.9	-1898.4	1898.4
		X6	-106.8	-101.6	2.6	73.8	-73.8	-1097.4	1097.4
3F	4F	X1	104.7	100.8	-1.9	-73.4	73.4	-1476.9	1476.9
		X2	-5.7	-5.5	0.1	4.0	-4.0	-2539.5	2539.5
		X3	0.2	0.3	0.0	-0.2	0.2	-2525.6	2525.6
		X4	-0.2	-0.3	-0.0	0.2	-0.2	-2525.6	2525.6
		X5	5.7	5.5	-0.1	-4.0	4.0	-2539.5	2539.5
		X6	-104.7	-100.8	1.9	73.4	-73.4	-1476.9	1476.9
2F	3F	X1	105.4	103.0	-1.2	-74.4	74.4	-1856.3	1856.3
		X2	-4.9	-3.7	0.6	3.1	-3.1	-3180.5	3180.5
		X3	0.0	-0.4	-0.2	0.1	-0.1	-3160.9	3160.9
		X4	-0.0	0.4	0.2	-0.1	0.1	-3160.9	3160.9
		X5	4.9	3.7	-0.6	-3.1	3.1	-3180.5	3180.5
		X6	-105.4	-103.0	1.2	74.4	-74.4	-1856.3	1856.3
1F	2F	X1	102.3	123.1	10.4	-61.4	61.4	-2243.2	2243.2
		X2	-7.9	-14.3	-3.2	6.0	-6.0	-3828.3	3828.3
		X3	0.8	2.4	0.8	-0.9	0.9	-3802.8	3802.8
		X4	-0.8	-2.4	-0.8	0.9	-0.9	-3802.8	3802.8
		X5	7.9	14.3	3.2	-6.0	6.0	-3828.3	3828.3
		X6	-102.3	-123.1	-10.4	61.4	-61.4	-2243.2	2243.2

* 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	-257.3	24.4	140.8	83.2	-83.2	25.2	-25.2
		X2	-487.5	-168.3	159.6	234.2	-234.2	-1.0	1.0
		X3	-483.0	-166.3	158.3	231.9	-231.9	0.0	0.0
		X4	-483.0	-166.3	158.3	231.9	-231.9	0.0	0.0
		X5	-487.5	-168.3	159.6	234.2	-234.2	1.0	-1.0
		X6	-257.3	24.4	140.8	83.2	-83.2	-25.2	25.2
5F	6F	X1	-418.1	-165.3	126.4	208.4	-208.4	64.2	-64.2
		X2	-603.4	-378.4	112.5	350.6	-350.6	-1.5	1.5
		X3	-604.3	-380.4	111.9	351.7	-351.7	-0.0	0.0

* 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
5F	6F	X4	-604.3	-380.4	111.9	351.7	-351.7	0.0	-0.0
		X5	-603.4	-378.4	112.5	350.6	-350.6	1.5	-1.5
		X6	-418.1	-165.3	126.4	208.4	-208.4	-64.2	64.2
4F	5F	X1	-362.8	-377.5	-7.3	262.1	-262.1	116.4	-116.4
		X2	-649.2	-710.4	-30.6	481.3	-481.3	-2.6	2.6
		X3	-640.7	-686.5	-22.9	469.8	-469.8	-0.1	0.1
		X4	-640.7	-686.5	-22.9	469.8	-469.8	0.1	-0.1
		X5	-649.2	-710.4	-30.6	481.3	-481.3	2.6	-2.6
		X6	-362.8	-377.5	-7.3	262.1	-262.1	-116.4	116.4
3F	4F	X1	-479.1	-395.9	41.6	312.5	-312.5	200.7	-200.7
		X2	-878.5	-783.2	47.7	593.5	-593.5	-10.8	10.8
		X3	-840.4	-747.2	46.6	567.0	-567.0	0.2	-0.2
		X4	-840.4	-747.2	46.6	567.0	-567.0	-0.2	0.2
		X5	-878.5	-783.2	47.7	593.5	-593.5	10.8	-10.8
		X6	-479.1	-395.9	41.6	312.5	-312.5	-200.7	200.7
2F	3F	X1	-505.1	-604.6	-49.8	396.3	-396.3	289.4	-289.4
		X2	-888.0	-950.4	-31.2	656.6	-656.6	-19.6	19.6
		X3	-855.7	-924.4	-34.3	635.8	-635.8	0.5	-0.5
		X4	-855.7	-924.4	-34.3	635.8	-635.8	-0.5	0.5
		X5	-888.0	-950.4	-31.2	656.6	-656.6	19.6	-19.6
		X6	-505.1	-604.6	-49.8	396.3	-396.3	-289.4	289.4
1F	2F	X1	-230.5	-1510.6	-640.1	473.8	-473.8	371.7	-371.7
		X2	-602.2	-2007.5	-702.6	710.1	-710.1	-27.7	27.7
		X3	-561.7	-1940.2	-689.2	680.8	-680.8	0.7	-0.7
		X4	-561.7	-1940.2	-689.2	680.8	-680.8	-0.7	0.7
		X5	-602.2	-2007.5	-702.6	710.1	-710.1	27.7	-27.7
		X6	-230.5	-1510.6	-640.1	473.8	-473.8	-371.7	371.7

* 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	257.3	-24.4	-140.8	-83.2	83.2	-25.2	25.2
		X2	487.5	168.3	-159.6	-234.2	234.2	1.0	-1.0
		X3	483.0	166.3	-158.3	-231.9	231.9	0.0	0.0
		X4	483.0	166.3	-158.3	-231.9	231.9	0.0	0.0
		X5	487.5	168.3	-159.6	-234.2	234.2	-1.0	1.0
		X6	257.3	-24.4	-140.8	-83.2	83.2	25.2	-25.2
5F	6F	X1	418.1	165.3	-126.4	-208.4	208.4	-64.2	64.2
		X2	603.4	378.4	-112.5	-350.6	350.6	1.5	-1.5
		X3	604.3	380.4	-111.9	-351.7	351.7	0.0	-0.0
		X4	604.3	380.4	-111.9	-351.7	351.7	-0.0	0.0
		X5	603.4	378.4	-112.5	-350.6	350.6	-1.5	1.5
		X6	418.1	165.3	-126.4	-208.4	208.4	64.2	-64.2
4F	5F	X1	362.8	377.5	7.3	-262.1	262.1	-116.4	116.4
		X2	649.2	710.4	30.6	-481.3	481.3	2.6	-2.6
		X3	640.7	686.5	22.9	-469.8	469.8	0.1	-0.1
		X4	640.7	686.5	22.9	-469.8	469.8	-0.1	0.1
		X5	649.2	710.4	30.6	-481.3	481.3	-2.6	2.6
		X6	362.8	377.5	7.3	-262.1	262.1	116.4	-116.4
3F	4F	X1	479.1	395.9	-41.6	-312.5	312.5	-200.7	200.7
		X2	878.5	783.2	-47.7	-593.5	593.5	10.8	-10.8
		X3	840.4	747.2	-46.6	-567.0	567.0	-0.2	0.2
		X4	840.4	747.2	-46.6	-567.0	567.0	0.2	-0.2
		X5	878.5	783.2	-47.7	-593.5	593.5	-10.8	10.8
		X6	479.1	395.9	-41.6	-312.5	312.5	200.7	-200.7
2F	3F	X1	505.1	604.6	49.8	-396.3	396.3	-289.4	289.4
		X2	888.0	950.4	31.2	-656.6	656.6	19.6	-19.6
		X3	855.7	924.4	34.3	-635.8	635.8	-0.5	0.5
		X4	855.7	924.4	34.3	-635.8	635.8	0.5	-0.5
		X5	888.0	950.4	31.2	-656.6	656.6	-19.6	19.6
		X6	505.1	604.6	49.8	-396.3	396.3	289.4	-289.4
1F	2F	X1	230.5	1510.6	640.1	-473.8	473.8	-371.7	371.7
		X2	602.2	2007.5	702.6	-710.1	710.1	27.7	-27.7
		X3	561.7	1940.2	689.2	-680.8	680.8	-0.7	0.7
		X4	561.7	1940.2	689.2	-680.8	680.8	0.7	-0.7
		X5	602.2	2007.5	702.6	-710.1	710.1	-27.7	27.7
		X6	230.5	1510.6	640.1	-473.8	473.8	371.7	-371.7

* 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
1F	2F	X6	230.5	1510.6	640.1	-473.8	473.8	371.7	-371.7

=====

* X1 フレーム はり部材応力 (固定+積載)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	691.4	193.2	193.2	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	693.7	201.2	201.2	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	1083.7	330.2	330.2	0.0	0.0

* X1 フレーム はり部材応力 (地震力Y 正加力)

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

* X1 フレーム はり部材応力 (地震力Y 負加力)

層名	軸名1	軸名2	G. MI	G. Mr	G. Mc	G. QI	G. Qr	G. NI	G. Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	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	-351.5	351.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-351.5	351.5
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-724.8	724.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-724.8	724.8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1097.4	1097.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1097.4	1097.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1476.9	1476.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1476.9	1476.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1856.3	1856.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1856.3	1856.3
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2243.2	2243.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2243.2	2243.2

* X1 フレーム 柱部材応力 (地震力Y 正加力)

層名1	層名2	軸名	C. Mt	C. Mb	C. Mc	C. Qt	C. Qb	C. Nt	C. Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28.1	-28.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-28.1	28.1
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	97.1	-97.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-97.1	97.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	191.0	-191.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-191.0	191.0
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	304.9	-304.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-304.9	304.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	433.0	-433.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-433.0	433.0

* 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
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	594.4	-594.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-594.4	594.4

* 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	-28.1	28.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28.1	-28.1
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-97.1	97.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	97.1	-97.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-191.0	191.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	191.0	-191.0
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-304.9	304.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	304.9	-304.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-433.0	433.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	433.0	-433.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-594.4	594.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	594.4	-594.4

* 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	10.5	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	21.7	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	32.9	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	44.3	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	55.7	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	67.3	0.0	0.0	0.0

* 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	0.0	690.1	330.3	364.4
5F	Y2	Y3	0.0	1372.0	129.3	536.2
4F	Y2	Y3	0.0	2190.2	-254.2	685.3
3F	Y2	Y3	0.0	3066.8	-835.9	796.8
2F	Y2	Y3	0.0	4000.9	-1541.1	878.5
1F	Y2	Y3	0.0	5537.4	-2071.0	943.2

* 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	0.0	-690.1	-330.3	-364.4
5F	Y2	Y3	0.0	-1372.0	-129.3	-536.2
4F	Y2	Y3	0.0	-2190.2	254.2	-685.3
3F	Y2	Y3	0.0	-3066.8	835.9	-796.8
2F	Y2	Y3	0.0	-4000.9	1541.1	-878.5
1F	Y2	Y3	0.0	-5537.4	2071.0	-943.2

=====

* 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	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	1487.5	432.0	432.0	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

* 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
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	Y2	Y3	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	Y2	Y3	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	-643.8	643.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-643.8	643.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1270.7	1270.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1270.7	1270.7
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1898.4	1898.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1898.4	1898.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2539.5	2539.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2539.5	2539.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3180.5	3180.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3180.5	3180.5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3828.3	3828.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3828.3	3828.3

* 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	27.6	-27.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-27.6	27.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.2	-104.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.2	104.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	219.6	-219.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-219.6	219.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	367.6	-367.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-367.6	367.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	543.9	-543.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-543.9	543.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	777.8	-777.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-777.8	777.8

* 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	-27.6	27.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	27.6	-27.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.2	104.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.2	-104.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-219.6	219.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	219.6	-219.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-367.6	367.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	367.6	-367.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-543.9	543.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	543.9	-543.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-777.8	777.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	777.8	-777.8

* 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	19.3	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	38.1	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	57.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	76.2	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	95.4	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	114.8	0.0	0.0	0.0

* 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	0.0	692.3	338.8	368.3
5F	Y2	Y3	0.0	1567.9	234.7	643.8
4F	Y2	Y3	0.0	2636.4	-174.1	871.6
3F	Y2	Y3	0.0	3858.4	-846.8	1075.6
2F	Y2	Y3	0.0	5231.2	-1730.9	1250.1
1F	Y2	Y3	0.0	7537.9	-2417.4	1393.3

* 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	0.0	-692.3	-338.8	-368.3
5F	Y2	Y3	0.0	-1567.9	-234.7	-643.8
4F	Y2	Y3	0.0	-2636.4	174.1	-871.6
3F	Y2	Y3	0.0	-3858.4	846.8	-1075.6
2F	Y2	Y3	0.0	-5231.2	1730.9	-1250.1
1F	Y2	Y3	0.0	-7537.9	2417.4	-1393.3

=====

* 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	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	1487.5	432.0	432.0	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	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
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	Y2	Y3	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	-638.9	638.9

* 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	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-638.9	638.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1264.6	1264.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1264.6	1264.6
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1890.2	1890.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1890.2	1890.2
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2525.6	2525.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2525.6	2525.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3160.9	3160.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3160.9	3160.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3802.8	3802.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3802.8	3802.8

* 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	27.9	-27.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-27.9	27.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.5	-104.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.5	104.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	220.1	-220.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-220.1	220.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	368.5	-368.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-368.5	368.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	545.2	-545.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-545.2	545.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	779.3	-779.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-779.3	779.3

* 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	-27.9	27.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	27.9	-27.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.5	104.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.5	-104.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-220.1	220.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	220.1	-220.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-368.5	368.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	368.5	-368.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-545.2	545.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	545.2	-545.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-779.3	779.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	779.3	-779.3

* 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	19.2	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	37.9	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	56.7	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	75.8	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	94.8	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	114.1	0.0	0.0	0.0

* 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	0.0	690.4	333.8	365.8
5F	Y2	Y3	0.0	1566.8	229.2	641.4
4F	Y2	Y3	0.0	2636.2	-180.4	869.3
3F	Y2	Y3	0.0	3861.5	-855.4	1073.6
2F	Y2	Y3	0.0	5237.6	-1741.3	1248.7
1F	Y2	Y3	0.0	7547.1	-2428.5	1392.8

* 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	0.0	-690.4	-333.8	-365.8
5F	Y2	Y3	0.0	-1566.8	-229.2	-641.4

* X3 フレーム 壁部材(エレメント置換)応力 (地震力Y 負加力)

階名	軸名1	軸名2	W. N	W. Mb	W. Mt	W. Q
4F	Y2	Y3	0.0	-2636.2	180.4	-869.3
3F	Y2	Y3	0.0	-3861.5	855.4	-1073.6
2F	Y2	Y3	0.0	-5237.6	1741.3	-1248.7
1F	Y2	Y3	0.0	-7547.1	2428.5	-1392.8

=====

* 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	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	1487.5	432.0	432.0	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	Y2	Y3	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	Y2	Y3	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	-638.9	638.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-638.9	638.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1264.6	1264.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1264.6	1264.6
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1890.2	1890.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1890.2	1890.2
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2525.6	2525.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2525.6	2525.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3160.9	3160.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3160.9	3160.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3802.8	3802.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3802.8	3802.8

* 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	27.9	-27.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-27.9	27.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.5	-104.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.5	104.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	220.1	-220.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-220.1	220.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	368.5	-368.5

* 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
3F	4F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-368.5	368.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	545.2	-545.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-545.2	545.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	779.3	-779.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-779.3	779.3

* 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	-27.9	27.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	27.9	-27.9
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.5	104.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.5	-104.5
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-220.1	220.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	220.1	-220.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-368.5	368.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	368.5	-368.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-545.2	545.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	545.2	-545.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-779.3	779.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	779.3	-779.3

* 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	19.2	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	37.9	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	56.7	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	75.8	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	94.8	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	114.1	0.0	0.0	0.0

* 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	0.0	690.4	333.8	365.8
5F	Y2	Y3	0.0	1566.8	229.2	641.4
4F	Y2	Y3	0.0	2636.2	-180.4	869.3
3F	Y2	Y3	0.0	3861.5	-855.4	1073.6
2F	Y2	Y3	0.0	5237.6	-1741.3	1248.7
1F	Y2	Y3	0.0	7547.1	-2428.5	1392.8

* 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	0.0	-690.4	-333.8	-365.8
5F	Y2	Y3	0.0	-1566.8	-229.2	-641.4
4F	Y2	Y3	0.0	-2636.2	180.4	-869.3
3F	Y2	Y3	0.0	-3861.5	855.4	-1073.6
2F	Y2	Y3	0.0	-5237.6	1741.3	-1248.7
1F	Y2	Y3	0.0	-7547.1	2428.5	-1392.8

=====

* 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	1225.2	330.4	330.4	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	1122.4	310.3	310.3	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	1135.1	314.6	314.6	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	1487.5	432.0	432.0	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	Y2	Y3	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	Y2	Y3	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	-643.8	643.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-643.8	643.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1270.7	1270.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1270.7	1270.7
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1898.4	1898.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1898.4	1898.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2539.5	2539.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2539.5	2539.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3180.5	3180.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3180.5	3180.5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3828.3	3828.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-3828.3	3828.3

* 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	27.6	-27.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-27.6	27.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.2	-104.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.2	104.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	219.6	-219.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-219.6	219.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	367.6	-367.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-367.6	367.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	543.9	-543.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-543.9	543.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	777.8	-777.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-777.8	777.8

* 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	-27.6	27.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	27.6	-27.6
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-104.2	104.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	104.2	-104.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-219.6	219.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	219.6	-219.6
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-367.6	367.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	367.6	-367.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-543.9	543.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	543.9	-543.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-777.8	777.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	777.8	-777.8

* 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	19.3	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	38.1	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	57.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	76.2	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	95.4	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	114.8	0.0	0.0	0.0

* 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	0.0	692.3	338.8	368.3
5F	Y2	Y3	0.0	1567.9	234.7	643.8
4F	Y2	Y3	0.0	2636.4	-174.1	871.6
3F	Y2	Y3	0.0	3858.4	-846.8	1075.6
2F	Y2	Y3	0.0	5231.2	-1730.9	1250.1
1F	Y2	Y3	0.0	7537.9	-2417.4	1393.3

* 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	0.0	-692.3	-338.8	-368.3
5F	Y2	Y3	0.0	-1567.9	-234.7	-643.8
4F	Y2	Y3	0.0	-2636.4	174.1	-871.6
3F	Y2	Y3	0.0	-3858.4	846.8	-1075.6
2F	Y2	Y3	0.0	-5231.2	1730.9	-1250.1
1F	Y2	Y3	0.0	-7537.9	2417.4	-1393.3

=====

* 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	691.4	193.2	193.2	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	676.5	195.8	195.8	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	693.7	201.2	201.2	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	1083.7	330.2	330.2	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	Y2	Y3	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	Y2	Y3	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	-351.5	351.5

* 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	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-351.5	351.5
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-724.8	724.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-724.8	724.8
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1097.4	1097.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1097.4	1097.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1476.9	1476.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1476.9	1476.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1856.3	1856.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1856.3	1856.3
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2243.2	2243.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2243.2	2243.2

* 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	28.1	-28.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-28.1	28.1
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	97.1	-97.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-97.1	97.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	191.0	-191.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-191.0	191.0
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	304.9	-304.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-304.9	304.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	433.0	-433.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-433.0	433.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	594.4	-594.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-594.4	594.4

* 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	-28.1	28.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	28.1	-28.1
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-97.1	97.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	97.1	-97.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-191.0	191.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	191.0	-191.0
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-304.9	304.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	304.9	-304.9
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-433.0	433.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	433.0	-433.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-594.4	594.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	594.4	-594.4

* 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	10.5	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	21.7	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	32.9	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	44.3	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	55.7	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	67.3	0.0	0.0	0.0

* 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	0.0	690.1	330.3	364.4
5F	Y2	Y3	0.0	1372.0	129.3	536.2
4F	Y2	Y3	0.0	2190.2	-254.2	685.3
3F	Y2	Y3	0.0	3066.8	-835.9	796.8
2F	Y2	Y3	0.0	4000.9	-1541.1	878.5
1F	Y2	Y3	0.0	5537.4	-2071.0	943.2

* 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	0.0	-690.1	-330.3	-364.4
5F	Y2	Y3	0.0	-1372.0	-129.3	-536.2

* 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
4F	Y2	Y3	0.0	-2190.2	254.2	-685.3
3F	Y2	Y3	0.0	-3066.8	835.9	-796.8
2F	Y2	Y3	0.0	-4000.9	1541.1	-878.5
1F	Y2	Y3	0.0	-5537.4	2071.0	-943.2

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	0.00	81000.00	0.00	1.155	0.596	1.533
5F	RC	0.00	81000.00	0.00	1.155	0.359	0.924
4F	RC	0.00	81000.00	0.00	1.291	0.302	0.776
3F	RC	0.00	81000.00	0.00	1.291	0.248	0.639
2F	RC	0.00	81000.00	0.00	1.291	0.217	0.557
1F	RC	0.00	81000.00	0.00	1.291	0.196	0.505

< 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	109260.00	81000.00	0.00	1.155	3.467	3.600
5F	RC	109260.00	81000.00	0.00	1.155	2.091	2.171
4F	RC	109260.00	81000.00	0.00	1.291	1.755	1.822
3F	RC	109260.00	81000.00	0.00	1.291	1.445	1.501
2F	RC	109260.00	81000.00	0.00	1.291	1.261	1.309
1F	RC	109260.00	81000.00	0.00	1.291	1.142	1.186

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	0.3393	280.0	1/ 825	632	1.306	1.000

X方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
5F	0.4604	280.0	1/ 608		0.963	1.000
4F	0.5155	280.0	1/ 543		0.860	1.000
3F	0.5248	280.0	1/ 534		0.845	1.000
2F	0.5312	280.0	1/ 527		0.835	1.000
1F	0.4121	310.0	1/ 752		1.191	1.000

Y方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.0243	280.0	1/ 11541	9731	1.186	1.000
5F	0.0283	280.0	1/ 9886		1.016	1.000
4F	0.0300	280.0	1/ 9320		0.958	1.000
3F	0.0306	280.0	1/ 9146		0.940	1.000
2F	0.0297	280.0	1/ 9421		0.968	1.000
1F	0.0342	310.0	1/ 9070		0.932	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	0.3393	280.0	1/ 825	632	1.306	1.000
5F	0.4604	280.0	1/ 608		0.963	1.000
4F	0.5155	280.0	1/ 543		0.860	1.000
3F	0.5248	280.0	1/ 534		0.845	1.000
2F	0.5312	280.0	1/ 527		0.835	1.000
1F	0.4121	310.0	1/ 752		1.191	1.000

Y方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.0243	280.0	1/ 11541	9731	1.186	1.000
5F	0.0283	280.0	1/ 9886		1.016	1.000
4F	0.0300	280.0	1/ 9320		0.958	1.000
3F	0.0306	280.0	1/ 9146		0.940	1.000
2F	0.0297	280.0	1/ 9421		0.968	1.000
1F	0.0342	310.0	1/ 9070		0.932	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	800.0	800.0	0.0	5140.0	0.000	1.000
5F	800.0	800.0	0.0	5356.4	0.000	1.000
4F	800.0	800.0	0.0	5441.4	0.000	1.000
3F	800.0	800.0	0.0	5377.3	0.000	1.000
2F	800.0	800.0	0.0	5434.9	0.000	1.000
1F	800.0	800.0	0.0	4445.8	0.000	1.000

Y方向

階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	2000.0	2000.0	0.0	1374.3	0.000	1.000
5F	2000.0	2000.0	0.0	1328.5	0.000	1.000
4F	2000.0	2000.0	0.0	1313.6	0.000	1.000
3F	2000.0	2000.0	0.0	1298.8	0.000	1.000
2F	2000.0	2000.0	0.0	1285.6	0.000	1.000
1F	2000.0	2000.0	0.0	1280.3	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 : 偏心率 (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	800.0	800.0	0.0	5140.0	0.000	1.000
5F	800.0	800.0	0.0	5356.4	0.000	1.000
4F	800.0	800.0	0.0	5441.4	0.000	1.000
3F	800.0	800.0	0.0	5377.3	0.000	1.000
2F	800.0	800.0	0.0	5434.9	0.000	1.000
1F	800.0	800.0	0.0	4445.8	0.000	1.000

Y方向

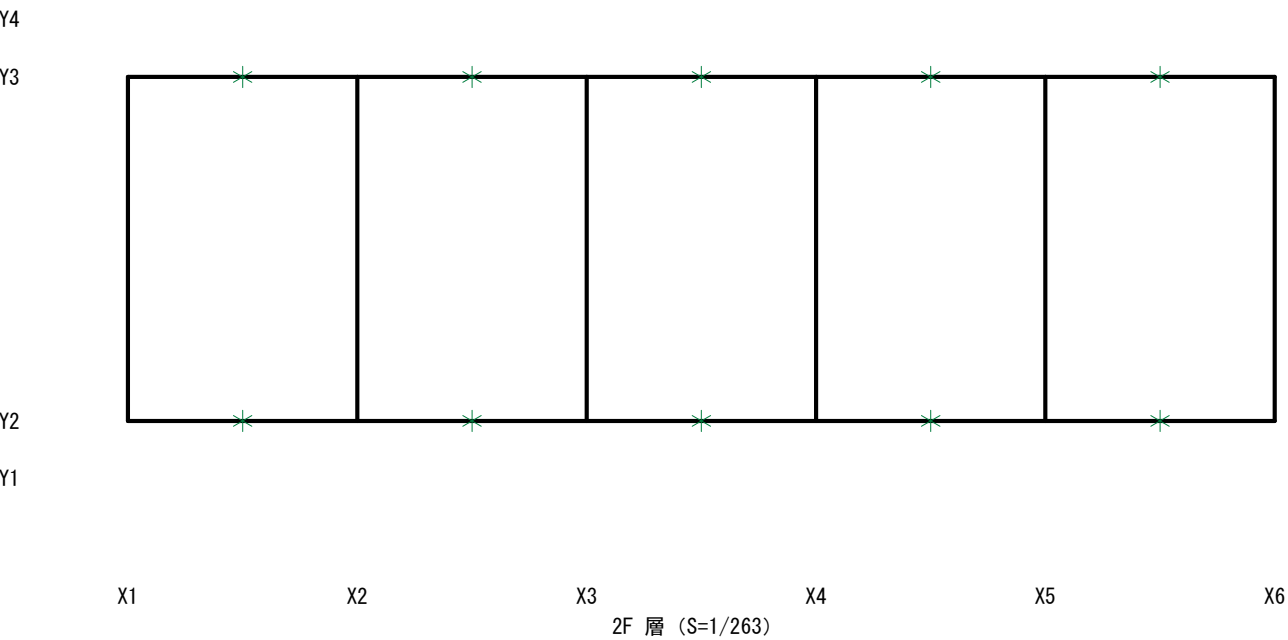
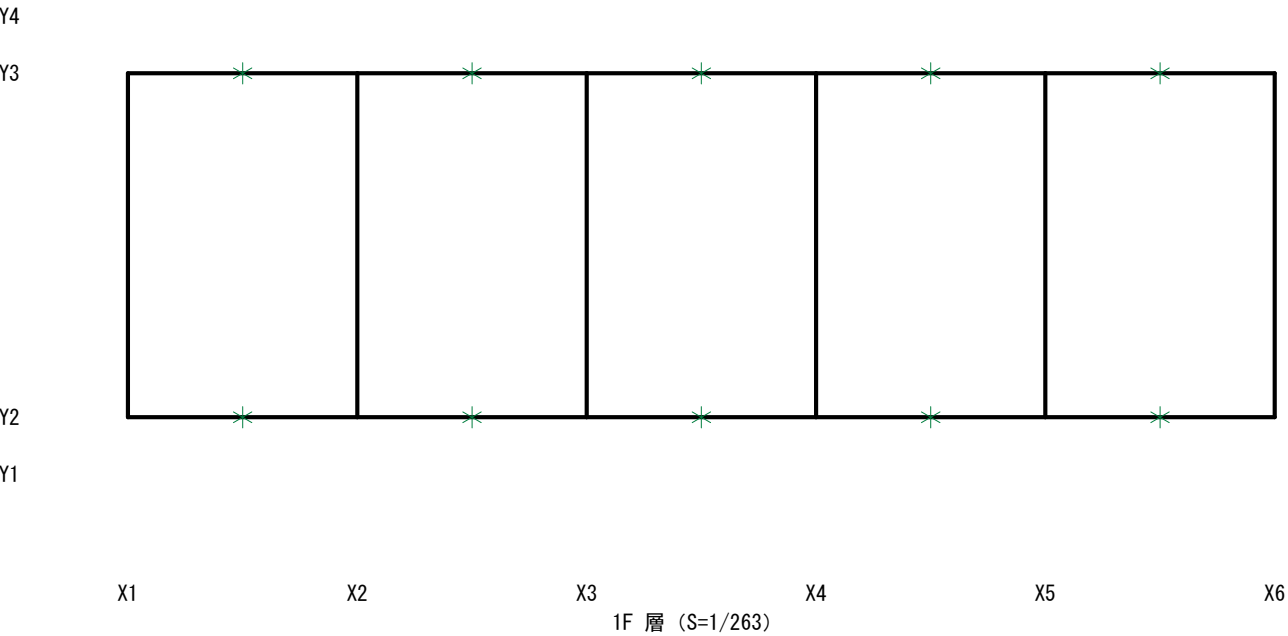
階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	2000.0	2000.0	0.0	1374.3	0.000	1.000
5F	2000.0	2000.0	0.0	1328.5	0.000	1.000
4F	2000.0	2000.0	0.0	1313.6	0.000	1.000
3F	2000.0	2000.0	0.0	1298.8	0.000	1.000
2F	2000.0	2000.0	0.0	1285.6	0.000	1.000
1F	2000.0	2000.0	0.0	1280.3	0.000	1.000

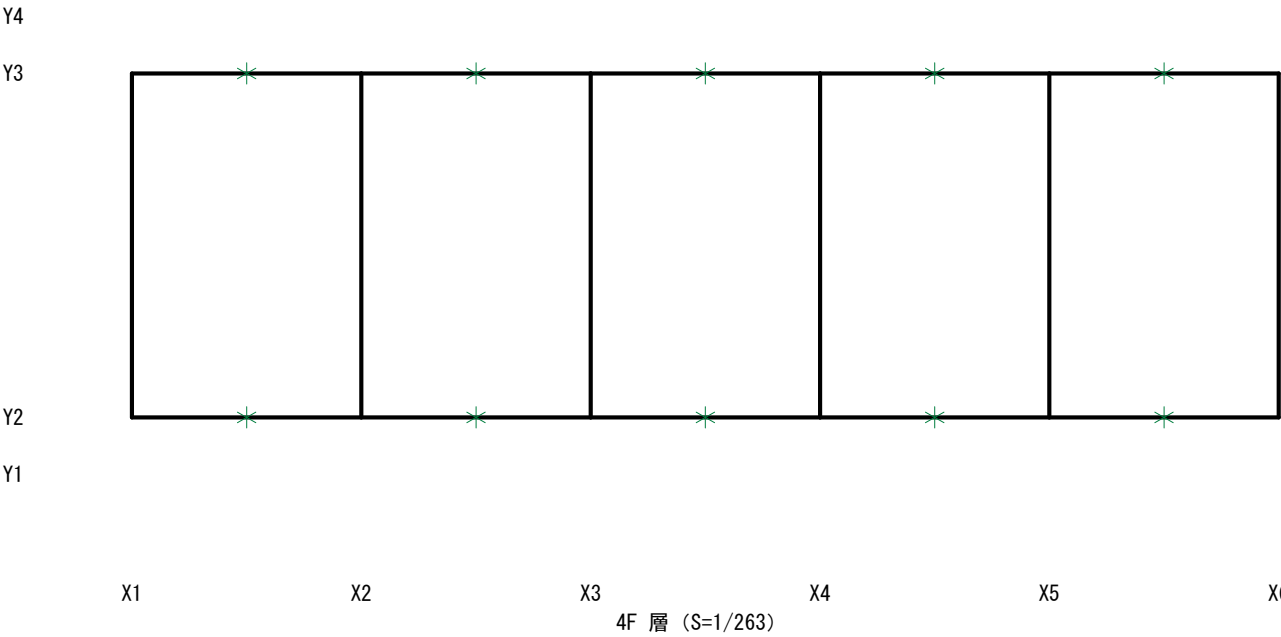
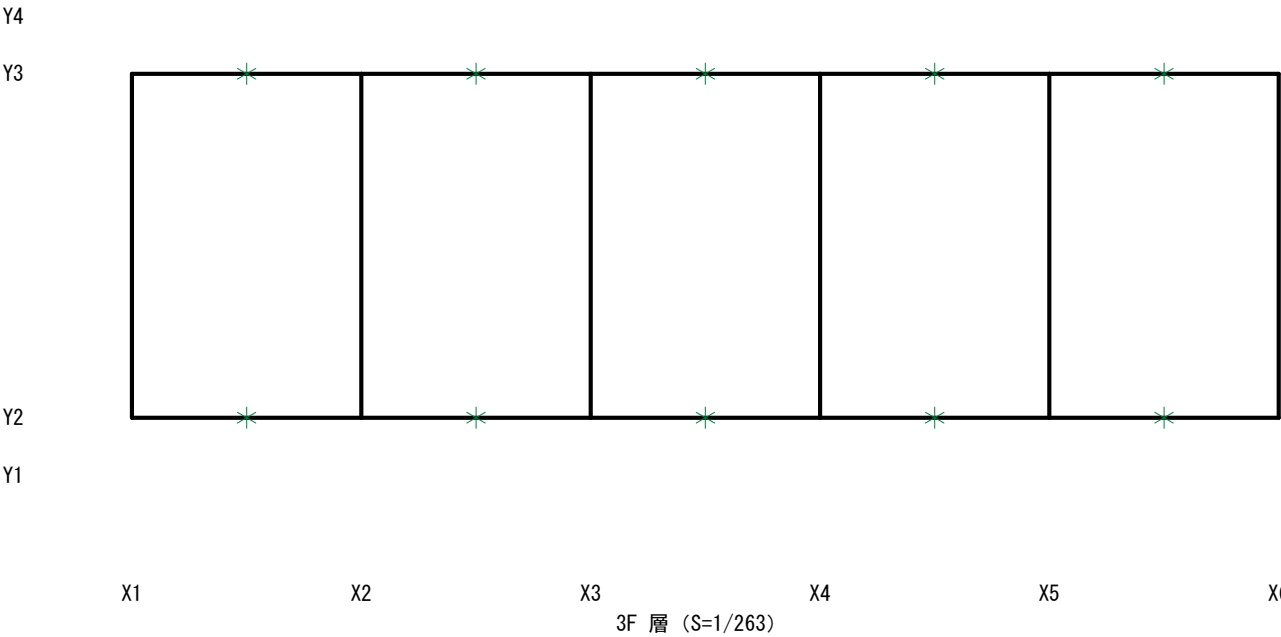
A-4. 断面計算結果

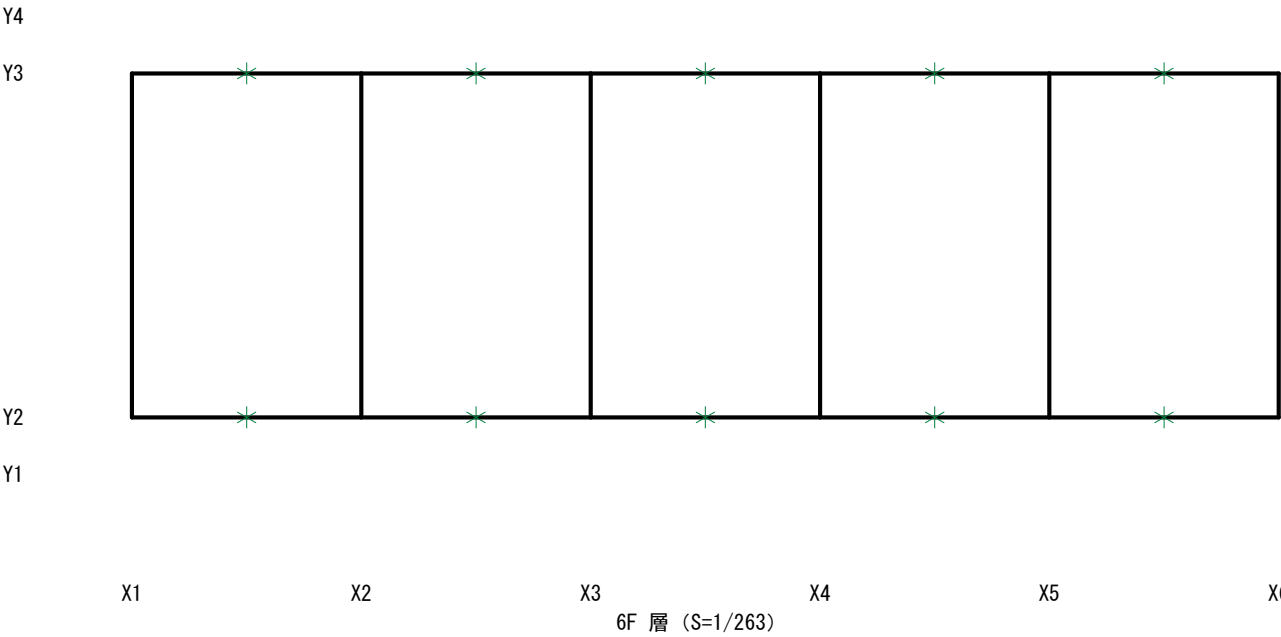
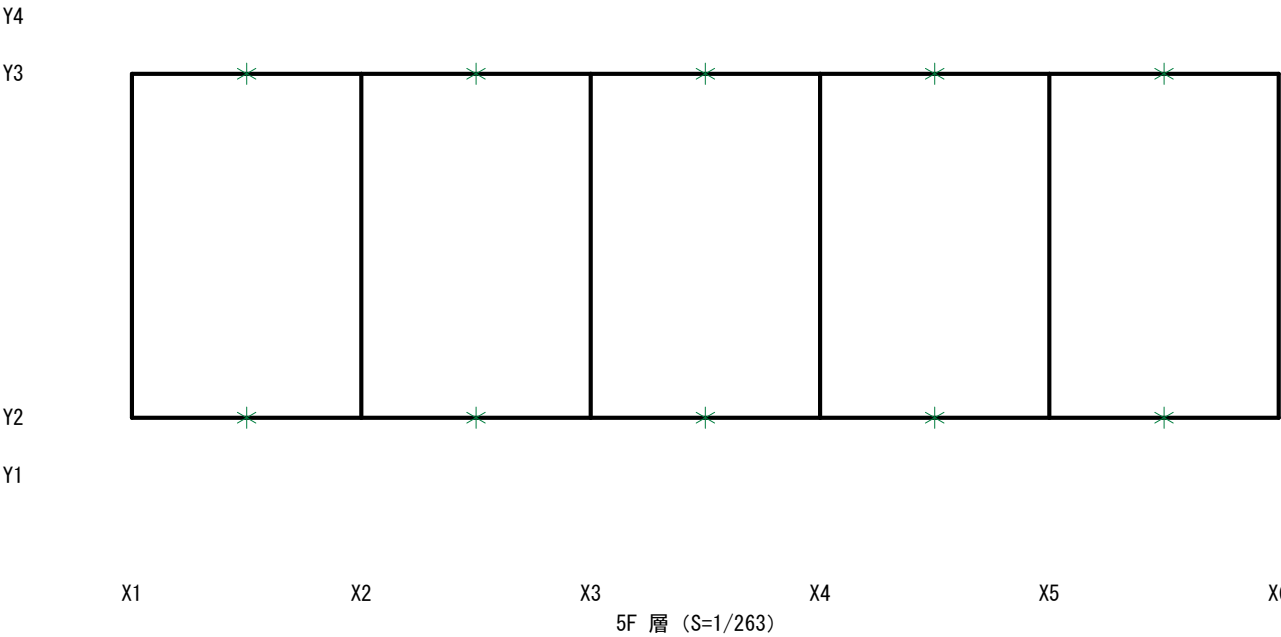
A-4. 3 RCの断面計算

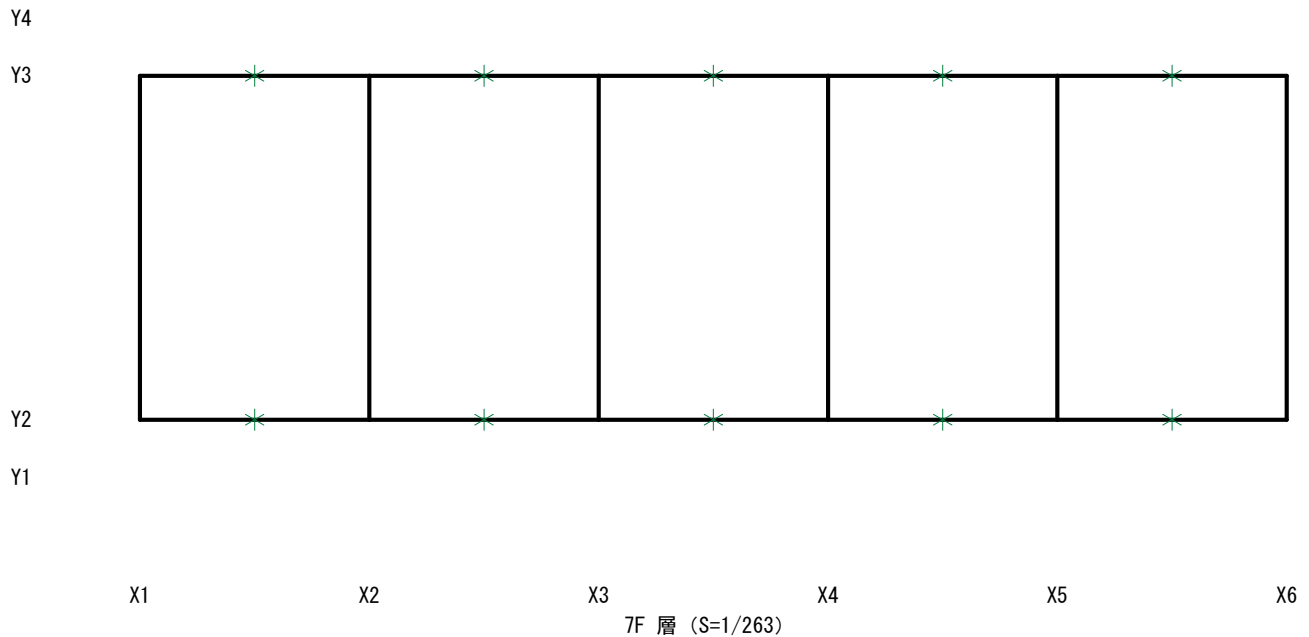
A-4. 3. 1 RCはりの断面計算

(1) RCはりの計算指定









(2) R Cはりの計算条件

- 1) 計算指定： 検定計算（個別計算）
- 2) 計算ルート： ルート 3
- 3) 曲げモーメントの検討
 - ア) 長期荷重時設計応力の計算位置
節点モーメント
 - イ) 短期荷重時設計応力の計算位置
フェースモーメント（剛域考慮）
フェースからの入り長さ： 0.0 cm
 - ウ) 許容曲げモーメント
R C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
R C規準(1999)15条(6)式による
部材の中のM/Qの最大値を用いてM/(Q・d)の計算を行います
 - ウ) せん断補強筋比
Pwmax = 1.20 %
Pwmin = 0.20 %
 - エ) せん断力の判定
(設計せん断力/許容せん断力) ≤ 1.00 をOKとする
- 5) 付着の検討
R C規準(1999)16条(14)～(18)式による
- 6) 定着の検討
R C規準(1999)17条による
- 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、柱間のうちの長さLo/4の位置。()内の数字は左軸心、右軸心からの距離で上段は長期荷重時、下段は短期荷重時を示します。
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)・d. U ((7/8)・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≤Ld1の場合にOK。使用基準がRC規準1999年版では、Ld≤Ld1の場合にOK。Ld>Ld1でも、通し筋の場合には付着長さの鉄筋端の確定ができないため、**を出力します。

定着	La. U (D)	cm	上端(下端)筋の必要定着長さ。検定計算の場合に出力されます。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		G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37レ-Δ2F層[X4-X5]			Y37レ-Δ3F層[X4-X5]			Y37レ-Δ4F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	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	
応力	MI	216.7	-118.0	217.5	216.7	-117.9	217.8	216.6	-117.9	217.8	
	Ms	U	875.7	0.0	875.0	927.1	0.0	925.9	893.4	0.0	892.0
		D	442.3	118.7	440.0	493.8	119.1	490.3	460.1	119.2	456.4
	L. no	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	
	QI	148.3	-0.1	-148.5	148.3	-0.1	-148.6	148.3	-0.1	-148.6	
	Qs	333.7	185.5	333.9	348.1	199.9	348.4	338.5	190.4	338.8	
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	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	
	D	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	
	d	U	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1
		D	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1	60.1
	j	U	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6
		D	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6	52.6
	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-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32
	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	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64
		D	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64	47.64
	pt	U	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44
		D	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44	1.44
	Mal	480.0	480.0	480.0	480.0	480.0	480.0	480.0	480.0	480.0	
	Mas	U	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9
		D	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9	959.9
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	1168.6		1168.6	1168.6		1168.6	1168.6		1168.6
		D	1106.3		1106.3	1106.3		1106.3	1106.3		1106.3
	L' (L)		710.0 (800.0)			710.0 (800.0)			710.0 (800.0)		
	Qd	正	129.8	278.2	426.6	151.4	299.8	448.3	137.1	285.6	434.0
		負	426.4	278.0	129.6	448.0	299.6	151.2	433.7	285.3	136.9
	Qd	426.4	278.2	426.6	448.0	299.8	448.3	433.7	285.6	434.0	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	147.33	96.13	147.40	154.77	103.60	154.87	149.83	98.66	149.93	
	a	l	1.164	1.164	1.164	1.164	1.164	1.164	1.164	1.164	1.164
		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	0.924	0.924	0.924	0.924
	Qal	470.5	470.5	470.5	470.3	470.3	470.3	470.3	470.3	470.3	470.3
	Qas	正	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9
負		651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	651.9	
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	
付着	Ld	U	200.2		200.1	208.4		208.2	203.0		202.8
		D	116.7		116.4	123.3		122.9	119.0		118.5
	Ld1	U	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
		D	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	
定着	La	U	75.6 (84.0)		75.6 (84.0)	75.6 (89.0)		75.6 (88.9)	75.6 (85.7)		75.6 (85.6)
		D	75.6 (34.0)		75.6 (33.8)	75.6 (37.9)		75.6 (37.6)	75.6 (35.3)		75.6 (35.0)

断面名		G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)			
部材位置		Y37レ-Δ5F層[X4-X5]			Y37レ-Δ6F層[X4-X5]			Y37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	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	
応力	MI	209.4	-114.3	209.9	209.6	-114.4	209.4	228.9	-126.2	231.1	
	Ms	U	662.8	0.0	663.4	551.8	0.0	551.6	443.3	0.0	445.2
		D	244.0	114.4	243.7	132.6	114.4	132.8	0.0	126.3	0.0
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K1	
	QI	142.8	-0.1	-142.9	142.8	0.0	-142.8	154.4	-0.3	-154.9	
	Qs	270.5	127.8	270.6	239.2	96.4	239.2	214.8	60.6	215.3	
L. no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	50.0	50.0	50.0	
	D	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8	53.3	53.3	53.3
		D	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8	53.3	53.3	53.3
	j	U	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2	46.6	46.6	46.6
		D	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2	46.6	46.6	46.6
	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	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D10	D10	D10
		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	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70	32.10	32.10	32.10
		D	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37	1.20	1.20	1.20
		D	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37	1.20	1.20	1.20
	Mas	U	356.2	356.2	356.2	347.2	347.2	347.2	292.1	292.1	292.1
		D	712.4	712.4	712.4	694.3	694.3	694.3	516.8	516.8	516.8
	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	864.2		864.2	864.2		864.2	639.7		639.7
		D	809.5		809.5	809.5		809.5	584.4		584.4
	L' (L)		710.0 (800.0)			710.0 (800.0)			710.0 (800.0)		
	Qd	正	48.9	191.7	334.5	1.8	144.6	287.4	17.7	90.8	245.5
		負	334.4	191.6	48.7	287.4	144.6	1.8	244.9	90.3	17.7
	Qd	334.4	191.7	334.5	287.4	144.6	287.4	244.9	90.8	245.5	
	L. no	K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1	
	Qd/bj	131.56	75.41	131.61	113.09	56.90	113.07	105.03	38.93	105.26	
	a	l	1.058	1.058	1.058	1.059	1.059	1.059	1.053	1.053	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	0.462	0.462	0.462	0.462	0.462	0.462	0.285	0.285	0.285	
	Qal	277.3	277.3	277.3	261.3	261.3	261.3	198.7	198.7	198.7	
	Qas	正	399.3	399.3	399.3	376.4	376.4	376.4	284.7	284.7	284.7
負		399.3	399.3	399.3	376.4	376.4	376.4	284.7	284.7	284.7	
Qax	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
判定	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	
付着	Ld	U	207.7		207.8	194.7		194.6	193.8		194.4
		D	98.4		98.4	80.1		80.1	53.3		53.3
	Ld1	U	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
		D	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		
定着	La	U	75.6 (86.9)		75.6 (87.0)	83.2 (79.6)		83.2 (79.6)	66.7 (70.4)		66.7 (70.7)
		D	75.6 (30.0)		75.6 (30.0)	83.2 (30.0)		83.2 (30.0)	23.2 (30.0)		23.2 (30.0)

断面名		FG (3)			G1 (3)			G1 (3)			
部材位置		Y37レ-Δ1F層[X5-X6]			Y37レ-Δ2F層[X5-X6]			Y37レ-Δ3F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	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	
応力	MI	295.4	-187.2	123.1	229.1	-123.9	205.3	228.2	-123.9	206.2	
	Ms	U	1273.1	5.1	1485.5	948.2	0.0	947.8	1001.5	0.0	1007.5
		D	682.3	379.5	1239.2	490.0	135.6	537.1	545.1	137.9	595.0
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	200.6	21.5	-157.5	154.4	3.0	-148.5	154.2	2.8	-148.7	
	Qs	530.2	351.1	487.1	360.3	208.8	354.3	375.9	224.5	370.4	
	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	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	D	180.0	180.0	180.0	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	70.0	
	d	U	167.8	167.8	167.8	60.5	60.5	60.5	60.5	60.5	60.5
		D	167.8	167.8	167.8	60.5	60.5	60.5	60.5	60.5	60.5
	j	U	146.8	146.8	146.8	53.0	53.0	53.0	53.0	53.0	53.0
		D	146.8	146.8	146.8	53.0	53.0	53.0	53.0	53.0	53.0
	被り/sat	5.0, 5.0/ 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	5-D32	5-D32	5-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32	2-D32
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	79.40	79.40	79.40	55.58	55.58	55.58	55.58	55.58	55.58
		D	79.40	79.40	79.40	55.58	55.58	55.58	55.58	55.58	55.58
	pt	U	0.68	0.68	0.68	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
		D	0.68	0.68	0.68	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53	1.53
	Mal	2364.9	2364.9	2364.9	564.3	564.3	564.3	564.3	564.3	564.3	
	Mas	U	4729.8	4729.8	4729.8	1128.6	1128.6	1128.6	1128.6	1128.6	1128.6
		D	4729.8	4729.8	4729.8	1128.6	1128.6	1128.6	1128.6	1128.6	1128.6
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	5318.4		5318.4	1361.6		1361.6	1361.6		1361.6
		D	5144.4		5144.4	1298.8		1298.8	1298.8		1298.8
	L' (L)	710.0 (800.0)			710.0 (800.0)			710.0 (800.0)			
	Qd	正	293.8	472.8	651.9	154.4	305.8	457.2	178.5	329.9	481.3
		負	695.0	515.9	336.8	463.2	311.7	160.3	486.8	335.4	184.0
	Qd	695.0	515.9	651.9	463.2	311.7	457.2	486.8	335.4	481.3	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	67.62	50.19	63.43	145.77	98.11	143.90	153.21	105.55	151.48	
	a	l	2.000	2.000	2.000	1.159	1.159	1.159	1.161	1.161	1.161
		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	0.726	0.726	0.726	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	0.847	
	Qal	2150.8	2150.8	2150.8	491.3	491.3	491.3	491.7	491.7	491.7	
	Qas	正	2015.0	2015.0	2015.0	679.6	679.6	679.6	679.6	679.6	679.6
負		2015.0	2015.0	2015.0	679.6	679.6	679.6	679.6	679.6	679.6	
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	OK	
付着	Ld	U	219.4		228.0	189.7		189.7	197.0		197.8
		D	189.9		208.0	113.9		119.1	119.9		125.4
	Ld1	U	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
		D	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		
定着	La	U	75.6 (30.0)		75.6 (30.7)	75.6 (77.5)		75.6 (77.5)	75.6 (81.9)		75.6 (82.4)
		D	75.6 (30.0)		75.6 (30.0)	75.6 (32.0)		75.6 (35.1)	75.6 (35.6)		75.6 (38.9)

断面名		G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)			
部材位置		Y37㇚㇚4F層[X5-X6]			Y37㇚㇚5F層[X5-X6]			Y37㇚㇚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	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	(45)	(400)	(45)	
応力	MI	228.2	-123.9	206.3	215.1	-117.0	198.8	213.0	-115.8	203.2	
	Ms	U	962.4	0.0	968.1	672.8	0.0	668.2	555.3	0.0	553.0
		D	506.1	137.7	555.5	242.7	122.8	270.6	129.3	119.6	146.7
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	
	QI	154.2	2.7	-148.7	144.8	2.0	-140.8	144.0	1.2	-141.6	
	Qs	364.9	213.4	359.4	275.4	132.6	271.4	241.5	98.7	239.1	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)			Fc30(Fc = 30.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			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	70.0	70.0	70.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	60.0	
	d	U	60.5	60.5	60.5	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8
		D	60.5	60.5	60.5	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8	52.8
	j	U	53.0	53.0	53.0	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2
		D	53.0	53.0	53.0	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2	46.2
	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	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32
		2	2-D32	2-D32	2-D32						
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32	5-D32
		2	2-D32	2-D32	2-D32						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ピッチ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	55.58	55.58	55.58	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70
		D	55.58	55.58	55.58	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70	39.70
	pt	U	1.53	1.53	1.53	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37
		D	1.53	1.53	1.53	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37	1.37
	Mal	564.3	564.3	564.3	356.2	356.2	356.2	347.2	347.2	347.2	
	Mas	U	1128.6	1128.6	1128.6	712.4	712.4	712.4	694.3	694.3	694.3
		D	1128.6	1128.6	1128.6	712.4	712.4	712.4	694.3	694.3	694.3
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	1361.6		1361.6	864.2		864.2	864.2		864.2
		D	1298.8		1298.8	809.5		809.5	809.5		809.5
	L' (L)	710.0 (800.0)			710.0 (800.0)			710.0 (800.0)			
	Qd	正	161.9	313.3	464.8	51.0	193.8	336.6	2.2	145.0	287.8
		負	470.2	318.8	167.4	340.7	197.9	55.1	290.3	147.5	4.6
	Qd	470.2	318.8	464.8	340.7	197.9	336.6	290.3	147.5	287.8	
	L. no	K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1	
	Qd/bj	147.99	100.33	146.27	134.06	77.87	132.46	114.21	58.02	113.24	
	a	l	1.161	1.161	1.161	1.049	1.049	1.049	1.053	1.053	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	0.847	0.847	0.847	0.462	0.462	0.462	0.462	0.462	0.462	
	Qal	491.8	491.8	491.8	275.6	275.6	275.6	260.2	260.2	260.2	
	Qas	正	679.6	679.6	679.6	399.3	399.3	399.3	376.4	376.4	376.4
負		679.6	679.6	679.6	399.3	399.3	399.3	376.4	376.4	376.4	
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	Ld	U	191.6		192.4	210.0		209.0	195.6		195.0
		D	115.7		121.1	98.2		103.4	79.4		83.0
	Ld1	U	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
		D	355.0		355.0	355.0		355.0	355.0		355.0
判定	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK		
定着	La	U	75.6 (78.7)		75.6 (79.1)	75.6 (88.2)		75.6 (87.6)	83.2 (80.1)		83.2 (79.8)
		D	75.6 (33.1)		75.6 (36.3)	75.6 (30.0)		75.6 (30.0)	83.2 (30.0)		83.2 (30.0)

断面名		G1 (3)		
部材位置		Y37L-47F層[X5-X6]		
位置	位置	左端	中央	右端
	長期	(0)	(400)	(0)
	短期	(45)	(400)	(45)
	短期	(45)	(400)	(45)
応力	MI	241.5	-132.6	205.7
	Ms	U	459.4	0.0
		D	0.0	138.1
	L. no	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	QI	159.1	4.5	-150.2
	Qs	222.1	67.4	213.1
	L. no	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc24 (Fc = 24.00)	
		鉄筋	SD390/SD345/SD295	
	b	50.0	50.0	50.0
	D	60.0	60.0	60.0
	d	U	53.3	53.3
		D	53.3	53.3
	j	U	46.6	46.6
		D	46.6	46.6
	被り/sat	4.0	4.0/ 3.55	
	上端筋	1	5-D29	5-D29
		2		
	下端筋	1	5-D29	5-D29
		2		
	STP	径	D10	D10
		形ヒッチ	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10
		D	32.10	32.10
	pt	U	1.20	1.20
		D	1.20	1.20
	MaI	292.1	292.1	292.1
	Mas	U	516.8	516.8
		D	516.8	516.8
	判定	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	639.7	639.7
		D	584.4	584.4
	L' (L)	710.0	(800.0)	
	Qd	正	17.7	89.9
		負	253.5	98.9
	Qd	253.5	98.9	244.6
	L. no	K2	K2	K1
	Qd/bj	108.72	42.40	104.88
	a	l	1.040	1.040
		s. 正	1.000	1.000
		s. 負	1.000	1.000
	pw	0.285	0.285	0.285
	QaI	196.4	196.4	196.4
	Qas	正	284.7	284.7
		負	284.7	284.7
付着	Qax	0.0	0.0	0.0
		判定	OK	OK
	Ld	U	198.9	191.0
		D	53.3	59.2
	Ld1	U	355.0	355.0
		D	355.0	355.0
	判定	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7	66.7
		(73.0)		(69.0)
	D	23.2		66.7
		(30.0)		(30.0)

(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

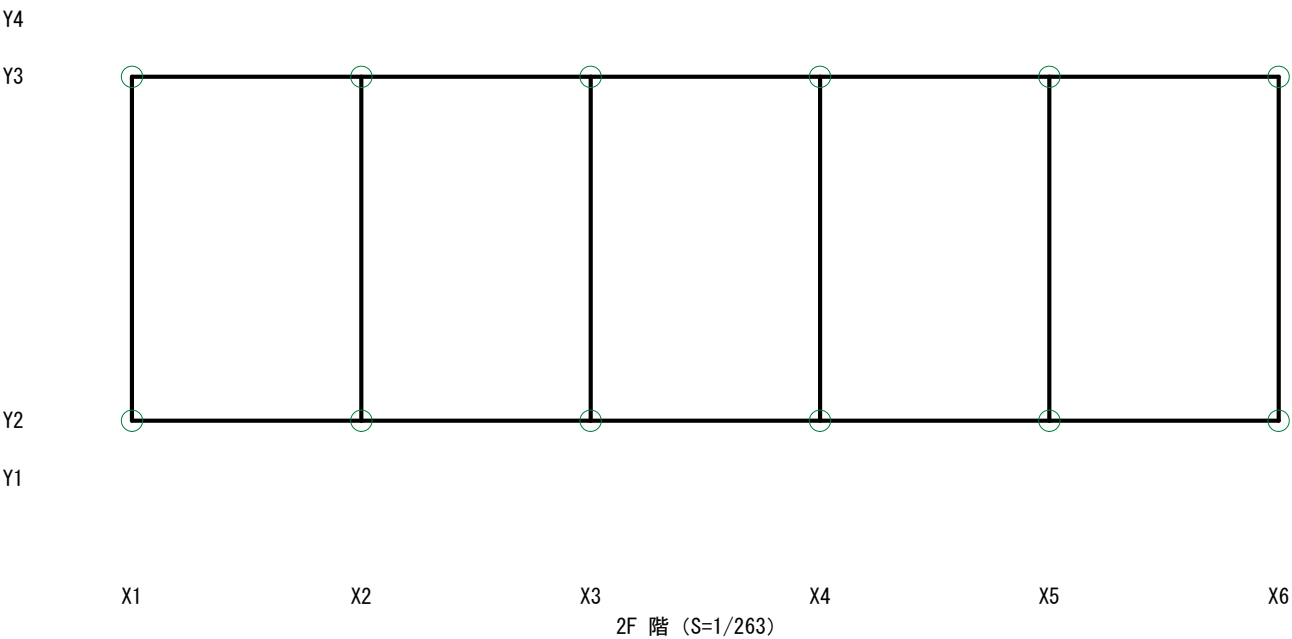
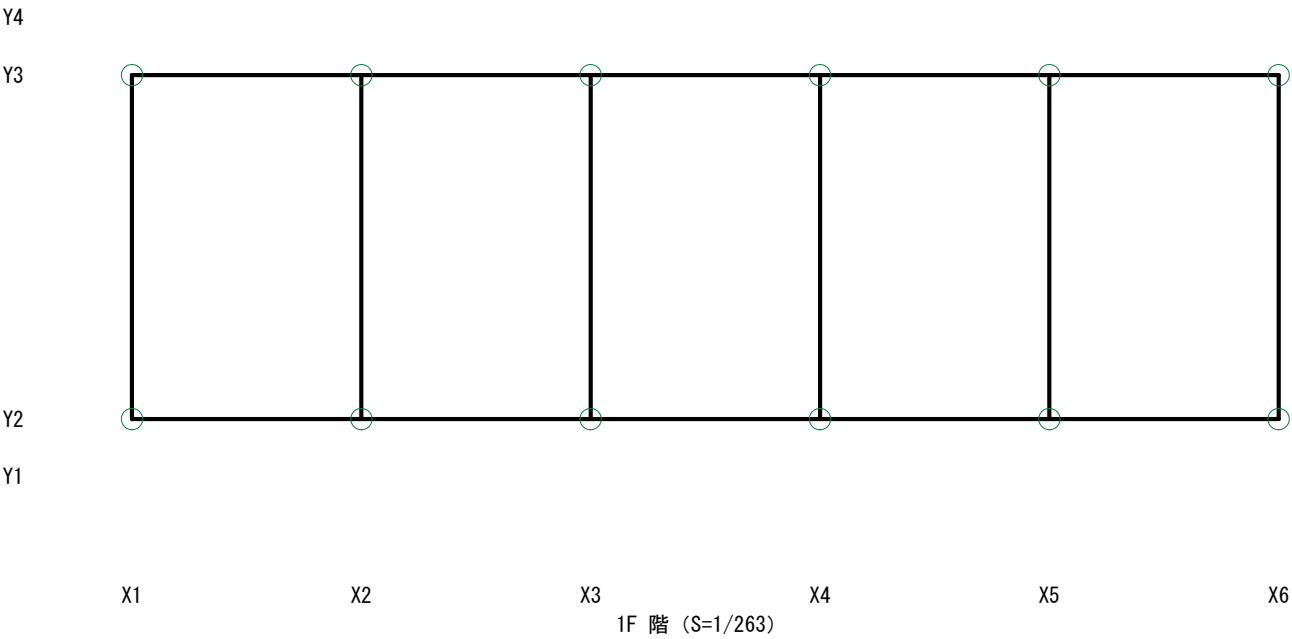
※ ($D / l > 1/10$) の条件が満足する場合には、たわみの計算を行いません。

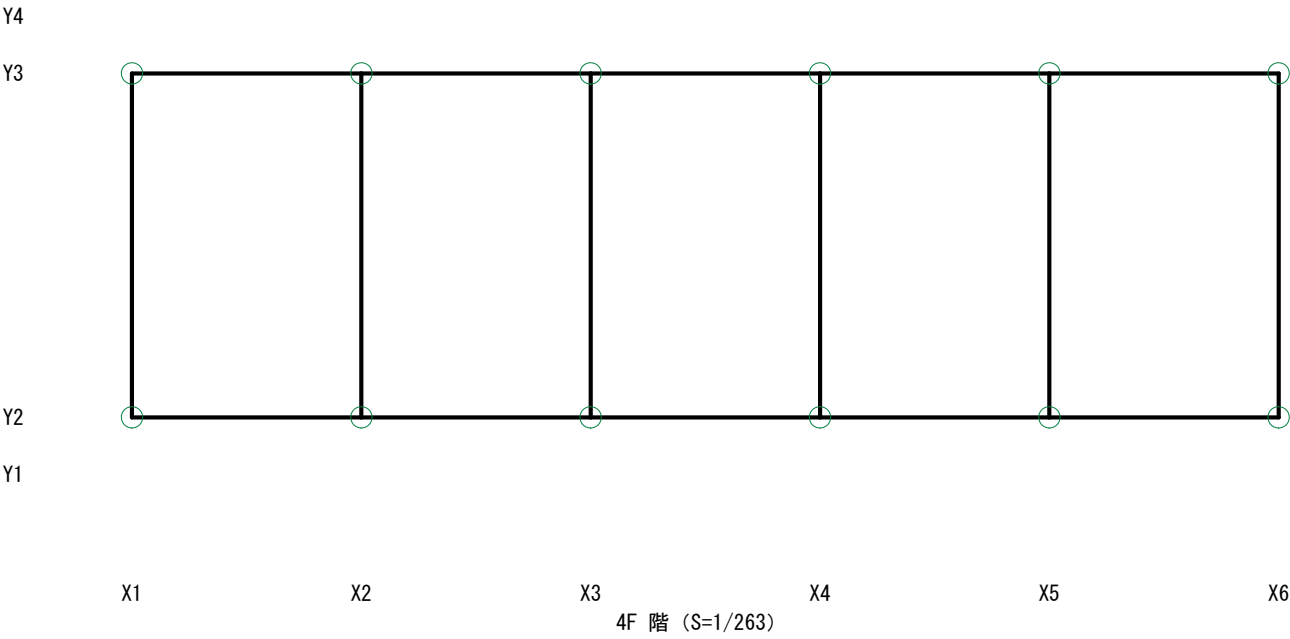
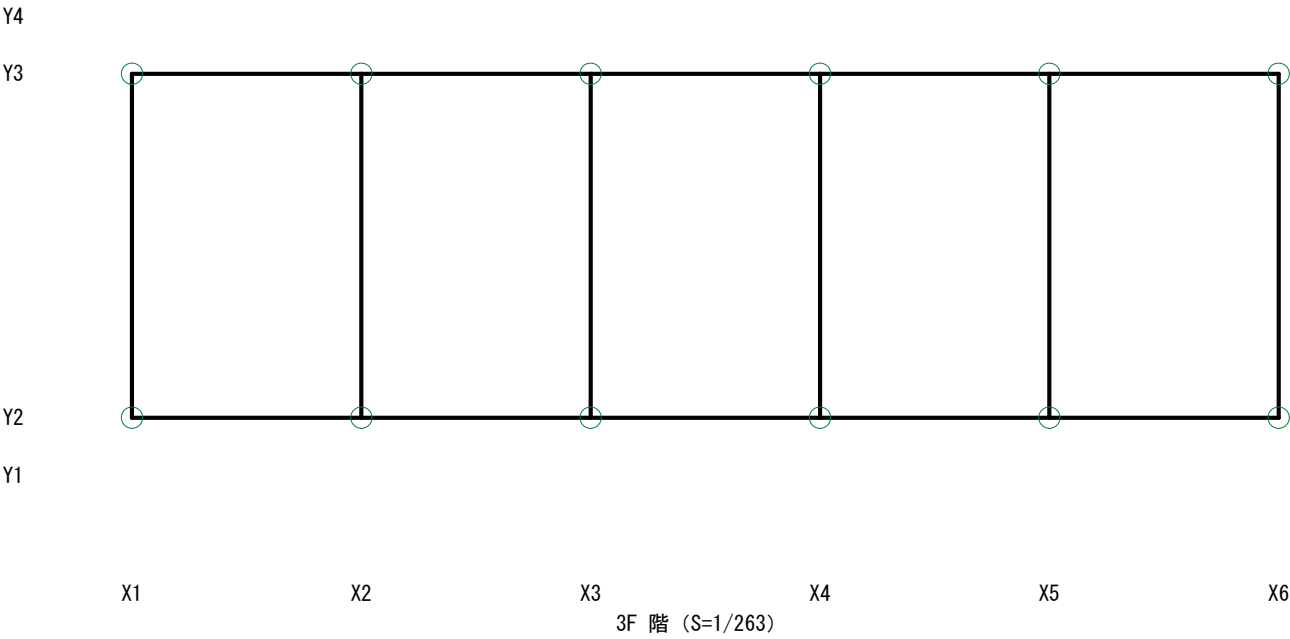
フレーム名	層名	軸名	はり符号	l	D	D/l	δo	係数	δ / l	判定
Y2	1F	X1	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X2	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X3	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X4	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X5	FG	8000.0	1800	1/4				OK
	2F	X1	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1242	OK
		X2	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1254	OK
		X3	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1254	OK
		X4	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1254	OK
		X5	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1242	OK
	3F	X1	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
		X2	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1257	OK
		X3	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1252	OK
		X4	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1257	OK
		X5	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
	4F	X1	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
		X2	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1256	OK
		X3	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1252	OK
		X4	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1256	OK
		X5	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
	5F	X1	G1	8000.0	600	1/13	1.28	8	1/783	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/13	1.22	8	1/818	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/13	1.22	8	1/817	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/13	1.22	8	1/818	OK
		X5	G1	8000.0	600	1/13	1.28	8	1/783	OK
	6F	X1	G1	8000.0	600	1/13	1.35	8	1/740	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/13	1.32	8	1/758	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/13	1.32	8	1/758	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/13	1.32	8	1/758	OK
		X5	G1	8000.0	600	1/13	1.35	8	1/740	OK
	7F	X1	G1	8000.0	600	1/13	1.74	8	1/575	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/13	1.59	8	1/631	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/13	1.60	8	1/627	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/13	1.59	8	1/631	OK
		X5	G1	8000.0	600	1/13	1.74	8	1/575	OK
Y3	1F	X1	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X2	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X3	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X4	FG	8000.0	1800	1/4				OK
		X5	FG	8000.0	1800	1/4				OK
	2F	X1	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1242	OK
		X2	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1254	OK
		X3	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1254	OK
		X4	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1254	OK
		X5	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1242	OK
	3F	X1	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
		X2	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1257	OK
		X3	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1252	OK
		X4	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1257	OK
		X5	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
	4F	X1	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
		X2	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1256	OK
		X3	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1252	OK
		X4	G2	8000.0	700	1/11	0.80	8	1/1256	OK
		X5	G1	8000.0	700	1/11	0.81	8	1/1241	OK
	5F	X1	G1	8000.0	600	1/13	1.28	8	1/783	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/13	1.22	8	1/818	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/13	1.22	8	1/817	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/13	1.22	8	1/818	OK

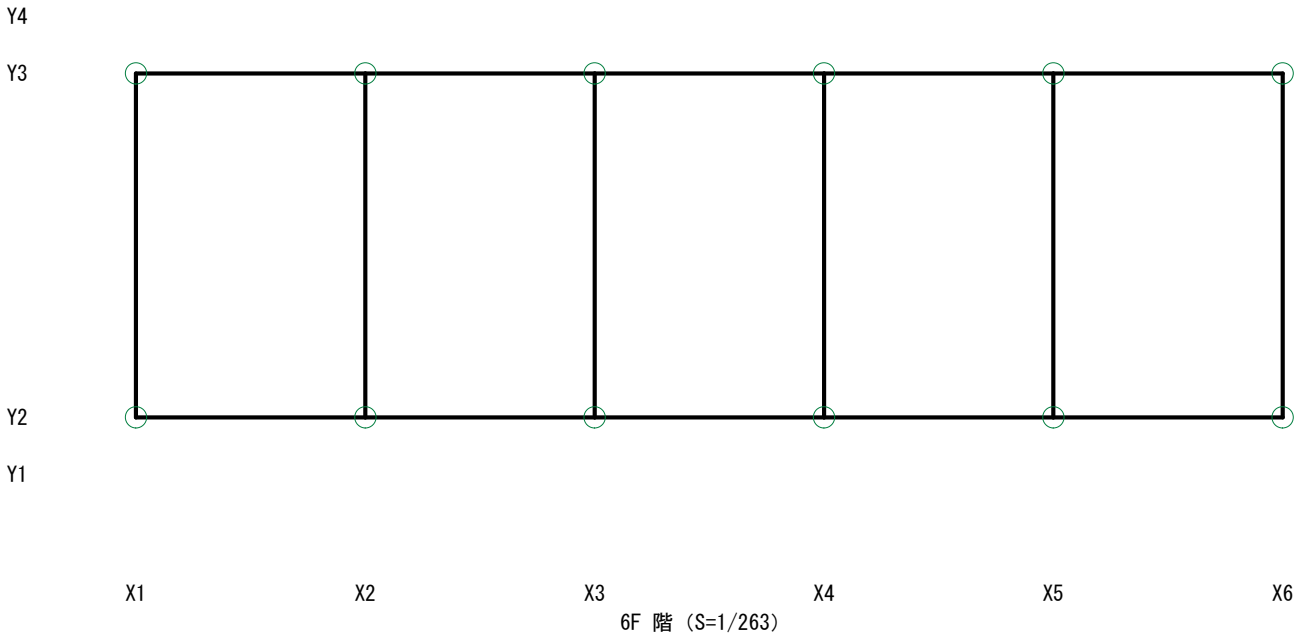
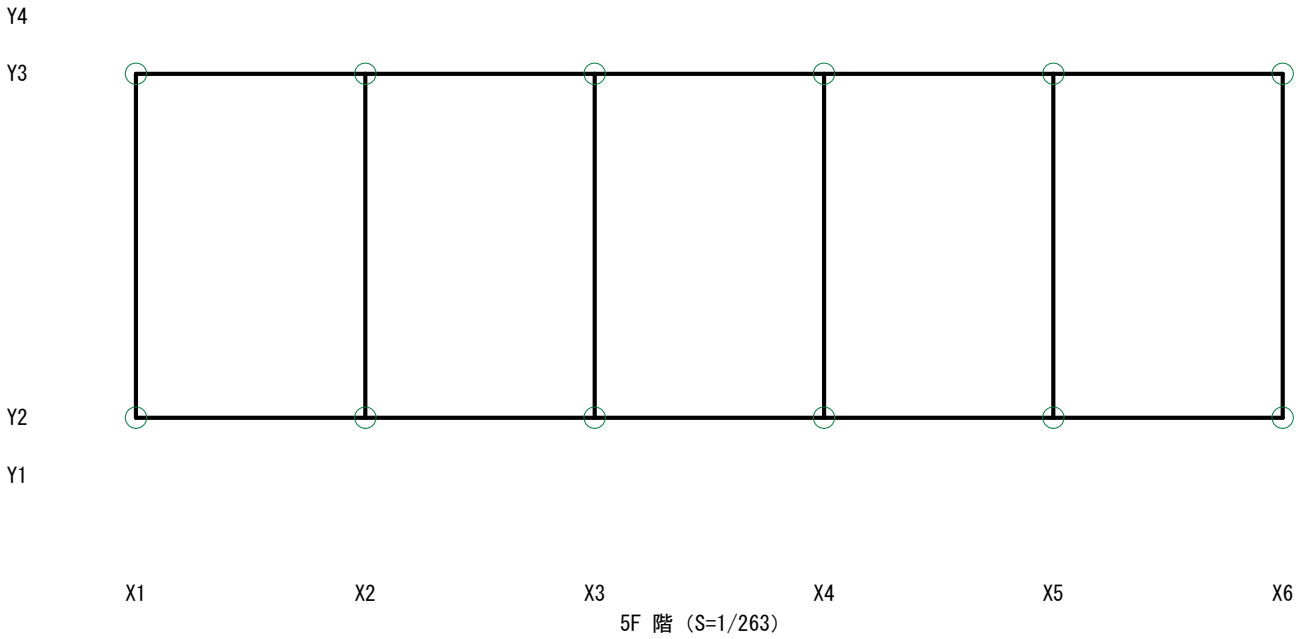
フレーム名	層名	軸名	はり符号	l	D	D/l	δo	係数	δ / l	判定
	6F	X5	G1	8000.0	600	1/ 13	1.28	8	1/ 783	OK
		X1	G1	8000.0	600	1/ 13	1.35	8	1/ 740	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1.32	8	1/ 758	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/ 13	1.32	8	1/ 758	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1.32	8	1/ 758	OK
	7F	X5	G1	8000.0	600	1/ 13	1.35	8	1/ 740	OK
		X1	G1	8000.0	600	1/ 13	1.74	8	1/ 575	OK
		X2	G2	8000.0	600	1/ 13	1.59	8	1/ 631	OK
		X3	G2	8000.0	600	1/ 13	1.60	8	1/ 627	OK
		X4	G2	8000.0	600	1/ 13	1.59	8	1/ 631	OK
		X5	G1	8000.0	600	1/ 13	1.74	8	1/ 575	OK

A-4. 3. 2 R C柱の断面計算

(1) R C柱の計算指定







(2) RC柱の計算条件

- 1) 計算指定： 検定計算 (個別計算)
- 2) 計算ルート： ルート 3
- 3) 曲げモーメントの検討
 - ア) 長期荷重時設計応力の計算位置
節点モーメント
 - イ) 短期荷重時設計応力の計算位置
フェースモーメント (剛域考慮)
フェースからの入り長さ： 0.0 cm
 - ウ) 許容曲げモーメント
RC規準 (1999) 14条による
 - エ) 引張鉄筋比
Ptmax = 3.00 %
Ptmin = 0.20 %
 - オ) 曲げモーメントの判定
(設計応力/許容曲げモーメント) ≤ 1.00 をOKとする
- 4) せん断力の検討

ア) 地震時短期設計用せん断力

$$Q_d = \min \{ Q_o + a \cdot c M_y / h', Q_o + a \cdot (g M_y + c M_y) / h', Q_L + n \cdot Q_E \}$$

$a=1.00$, $n=2.00$ (5階建て以上の場合、 $n=1.5$) とする。

M_y 計算時:

主筋強度割増率 : 1.10 倍

地震時軸力割増率 : 2.00 倍

イ) 許容せん断力

R C 規準 (1999) 15 条 (8) 式による

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

ウ) せん断補強筋比

$$P_{wmax} = 1.20 \%$$

$$P_{wmin} = 0.20 \%$$

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 (1999) 16 条 (14) ~ (18) 式による

6) 定着の検討

R C 規準 (1999) 17 条による

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) R C 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。
断面	L. no	上記Qs の短期荷重ケース記号 (注2)
	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
配筋	j	cm 曲げ材の応力中心距離 (7/8)・d () 内は上記のj
	主筋	入力した鉄筋本数、または算定計算で求められた鉄筋本数で、2段筋の場合は上段が外側、下段が内側の鉄筋を示します。下段が□×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

配筋	NI/BD	N/cm2	NI/BD
	MI/BD2	N/cm2	MI/BD2
	ptl	%	長期応力に対して、必要な引張鉄筋比
	Ns/BD	N/cm2	Ns/BD
	Ms/BD2	N/cm2	Ms/BD2
	pts	%	短期応力に対して、必要な引張鉄筋比
	at	cm2	必要な鉄筋断面積
せん断	0.8%ag	cm2	全断面積に対する0.8%の鉄筋量を示します
	cMy. 正(負)	kN・m	地震時軸力を割増して求めた降伏曲げモーメント、正は正加力時負は負加力時
	gMy. 正(負)	kN・m	cMy に対する加力時の左右のはり降伏曲げモーメントの1/2
	H' (H)	cm	①(②) : ①は柱うちのり長さ。②は柱軸心間長さ
	Qd	kN	設計用せん断力
	Qal	kN	長期許容せん断力
	Qas	kN	短期許容せん断力 X 形配筋のときはX形主筋による分は含まない。 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/cm2	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/mm2	各荷重ケースで最大となる付着応力度。Lは長期、Sは短期を示します。 使用基準がRC規準1991年版の場合は、同規準(27)式で求めます。
	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。
	判定		使用基準がRC規準1991年版では、Taが許容付着応力度以下の場合にOK、Taが許容 応力度を満足しない場合はLd≤Ld1の場合にOK。使用基準がRC規準1999年版では、 Ld≤Ld1の場合にOK。
定着	La	cm	必要定着長さRC規準1999年版の(19)、(20)式で求めます。標準フック付きでコア 内定着として0.8倍しています。また、S=1.0としています。()内は直線定着の 場合の必要定着長さで、(15)式で計算し、K=2.5としています。 使用基準がRC規準1991年版の場合は検討しません。

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

(注2) [L. no]項目に出力される短期荷重ケース記号

記号	荷重ケース	記号	荷重ケース
S	積雪時		
K1	地震時フレーム方向正加力	K3	地震時直交方向正加力
K2	地震時フレーム方向負加力	K4	地震時直交方向負加力
W1	風圧時フレーム方向正加力	W3	風圧時直交方向正加力
W2	風圧時フレーム方向負加力	W4	風圧時直交方向負加力
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		C1				C1				C1				
部材位置		Y2フレ-ΔX1軸 [1F-2F/壁]				Y2フレ-ΔX1軸 [2F-3F/壁]				Y2フレ-ΔX1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	(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	
応力	NI	2243.2	2243.2	0.0	0.0	1856.3	1856.3	0.0	0.0	1476.9	1476.9	0.0	0.0	
	MI	-102.3	123.1	0.0	0.0	-105.4	103.0	0.0	0.0	-104.7	100.8	0.0	0.0	
	Ns	2614.9	2614.9	0.0	0.0	2145.7	2145.7	0.0	0.0	1677.5	1677.5	0.0	0.0	
	Ms	-155.2	1207.4	0.0	0.0	-461.9	578.8	0.0	0.0	-466.6	395.2	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2			
	QI	-61.4	-61.4	0.0	0.0	-74.4	-74.4	0.0	0.0	-73.4	-73.4	0.0	0.0	
	Qs	535.1	535.1	0.0	0.0	470.8	470.8	0.0	0.0	385.9	385.9	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	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
	1	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	
配筋	主筋	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	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	
	pt	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	
	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	
曲げ	Mal	679.2	679.2	0.0	0.0	673.2	673.2	0.0	0.0	657.3	657.3	0.0	0.0	
	Mas	1299.3	1299.3	0.0	0.0	1212.6	1212.6	0.0	0.0	1070.2	1070.2	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	649.4	5144.4	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	
	cMy. 正	1151.1	1151.1	0.0	0.0	1064.9	1064.9	0.0	0.0	984.5	984.5	0.0	0.0	
	gMy. 負	680.8	5318.4	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	
	cMy. 負	1672.0	1672.0	0.0	0.0	1490.3	1490.3	0.0	0.0	1293.1	1293.1	0.0	0.0	
	H' (H)	240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		
	Qd	772.0	772.0	0.0	0.0	668.9	668.9	0.0	0.0	542.2	542.2	0.0	0.0	
	Qal	503.3	503.3	0.0	0.0	635.7	635.7	0.0	0.0	632.9	632.9	0.0	0.0	
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	1028.6	1028.6	0.0	0.0	1028.6	1028.6	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	Ld	111.9	239.1	0.0	0.0	142.7	157.8	0.0	0.0	143.3	134.1	0.0	0.0	
	Ld1	146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	
	判定	OK	NG			NG	NG			NG	NG			
定着	La	60.6 (30.0)	151.8 (149.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (57.1)	72.8 (71.6)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (57.7)	60.6 (48.9)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	

断面名		C1				C1				C1				
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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	1097.4	1097.4	0.0	0.0	724.8	724.8	0.0	0.0	351.5	351.5	0.0	0.0	
	MI	-106.8	101.6	0.0	0.0	-77.1	92.0	0.0	0.0	-205.7	126.1	0.0	0.0	
	Ns	1213.8	1213.8	0.0	0.0	789.0	789.0	0.0	0.0	376.7	326.3	0.0	0.0	
	Ms	-391.0	394.0	0.0	0.0	-432.7	194.8	0.0	0.0	-438.0	175.4	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K1			
	QI	-73.8	-73.8	0.0	0.0	-60.4	-60.4	0.0	0.0	-118.5	-118.5	0.0	0.0	
	Qs	335.8	335.8	0.0	0.0	268.8	268.8	0.0	0.0	201.6	201.6	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2			
断面	材質	Fc	Fc30(Fc = 30.00)				Fc24(Fc = 24.00)				Fc24(Fc = 24.00)			
	鉄筋		SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D		90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d		83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
	i		72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	1		3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29
配筋	主筋	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		19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68
	pt		0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38
	pw		0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28
	曲げ	Mal		641.1	641.1	0.0	0.0	530.4	530.4	0.0	0.0	410.7	410.7	0.0
Mas			925.0	925.0	0.0	0.0	781.4	781.4	0.0	0.0	639.3	622.0	0.0	0.0
せん断	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
	gMy. 正		404.7	649.4	0.0	0.0	404.7	404.7	0.0	0.0	584.4	404.7	0.0	0.0
	cMy. 正		898.7	898.7	0.0	0.0	784.8	784.8	0.0	0.0	659.3	659.3	0.0	0.0
	gMy. 負		432.1	680.8	0.0	0.0	432.1	432.1	0.0	0.0	639.7	432.1	0.0	0.0
	cMy. 負		1085.5	1085.5	0.0	0.0	890.0	890.0	0.0	0.0	702.6	702.6	0.0	0.0
	H' (H)		220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd		466.9	466.9	0.0	0.0	372.9	372.9	0.0	0.0	243.2	243.2	0.0	0.0
	Qal		626.9	626.9	0.0	0.0	560.7	560.7	0.0	0.0	514.2	514.2	0.0	0.0
	Qas		756.6	756.6	0.0	0.0	707.6	707.6	0.0	0.0	707.6	707.6	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		
	Ld		133.5	133.9	0.0	0.0	144.5	111.6	0.0	0.0	146.9	122.2	0.0	0.0
	Ld1		111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
定着	判定		NG	NG			NG	NG			NG	NG		
	La		60.6 (48.4)	60.6 (48.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (58.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (59.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C2				C2				C2			
部材位置		Y2フレ-ΛX2軸 [1F-2F/壁]				Y2フレ-ΛX2軸 [2F-3F/壁]				Y2フレ-ΛX2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	(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)
応力	NI	3828.3	3828.3	0.0	0.0	3180.5	3180.5	0.0	0.0	2539.5	2539.5	0.0	0.0
	MI	7.9	-14.3	0.0	0.0	4.9	-3.7	0.0	0.0	5.7	-5.5	0.0	0.0
	Ns	3856.0	3856.0	0.0	0.0	3200.1	3200.1	0.0	0.0	2550.3	2550.3	0.0	0.0
	Ms	343.8	-1382.6	0.0	0.0	646.7	-740.8	0.0	0.0	661.7	-595.8	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	QI	6.0	6.0	0.0	0.0	3.1	3.1	0.0	0.0	4.0	4.0	0.0	0.0
	Qs	716.1	716.1	0.0	0.0	659.7	659.7	0.0	0.0	597.5	597.5	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	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	1	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29
配筋	主筋												
	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	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68
	pt	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38
曲げ	pw	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28
	Mal	633.9	633.9	0.0	0.0	719.5	719.5	0.0	0.0	760.4	760.4	0.0	0.0
	Mas	1543.9	1543.9	0.0	0.0	1548.5	1548.5	0.0	0.0	1554.9	1554.9	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	1233.9	10462.9	0.0	0.0	1233.9	1233.9	0.0	0.0	1233.9	1233.9	0.0	0.0
	cMy. 正	2289.6	2289.6	0.0	0.0	2095.6	2095.6	0.0	0.0	1883.8	1883.8	0.0	0.0
	gMy. 負	1233.7	10462.9	0.0	0.0	1233.7	1233.7	0.0	0.0	1233.7	1233.7	0.0	0.0
	cMy. 負	2258.6	2258.6	0.0	0.0	2071.4	2071.4	0.0	0.0	1869.3	1869.3	0.0	0.0
	H' (H)	240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)	
	Qd	1071.2	1071.2	0.0	0.0	987.9	987.9	0.0	0.0	894.2	894.2	0.0	0.0
	Qal	446.1	446.1	0.0	0.0	590.3	590.3	0.0	0.0	633.3	633.3	0.0	0.0
	Qas	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	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	Ld	109.6	190.2	0.0	0.0	133.1	140.4	0.0	0.0	134.3	129.2	0.0	0.0
	Ld1	146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0
	判定	OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La		60.6 (30.0)	104.3 (102.6)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (48.0)	60.6 (55.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (49.1)	60.6 (44.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C2				C2				C2			
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾑX2軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾑX2軸 [5F-6F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾑX2軸 [6F-7F/壁]			
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置	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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1898.4	1898.4	0.0	0.0	1270.7	1270.7	0.0	0.0	643.8	643.8	0.0	0.0
	MI	3.7	-4.6	0.0	0.0	-0.2	-1.5	0.0	0.0	10.5	-3.7	0.0	0.0
	Ns	1901.0	1901.0	0.0	0.0	1269.2	1272.1	0.0	0.0	644.8	644.8	0.0	0.0
	Ms	508.5	-558.6	0.0	0.0	-498.4	-274.7	0.0	0.0	427.7	-101.7	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	QI	2.9	2.9	0.0	0.0	0.5	0.5	0.0	0.0	5.1	5.1	0.0	0.0
	Qs	484.2	484.2	0.0	0.0	351.1	351.1	0.0	0.0	239.3	239.3	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
配筋	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	主筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68
	pt	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38
曲げ	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28
	Mal	723.1	723.1	0.0	0.0	602.3	602.3	0.0	0.0	595.6	595.6	0.0	0.0
	Mas	1299.2	1299.2	0.0	0.0	1094.7	1095.6	0.0	0.0	895.1	895.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	836.9	1233.9	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 正	1477.8	1477.8	0.0	0.0	1229.7	1229.7	0.0	0.0	980.7	980.7	0.0	0.0
	gMy. 負	836.9	1233.7	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 負	1474.0	1474.0	0.0	0.0	1227.5	1227.5	0.0	0.0	979.0	979.0	0.0	0.0
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd	724.8	724.8	0.0	0.0	526.5	526.5	0.0	0.0	356.3	356.3	0.0	0.0
	Qal	595.3	595.3	0.0	0.0	397.5	397.5	0.0	0.0	455.2	455.2	0.0	0.0
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	979.6	979.6	0.0	0.0	979.6	979.6	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		
	Ld	132.3	137.1	0.0	0.0	136.1	112.3	0.0	0.0	128.6	93.8	0.0	0.0
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
定着		La	60.6 (47.2)	60.6 (51.8)	0.0 (0.0)	66.7 (50.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (43.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾒX3軸[1F-2F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾒX3軸[2F-3F/壁]				Y2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	(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	
応力	NI	3802.8	3802.8	0.0	0.0	3160.9	3160.9	0.0	0.0	2525.6	2525.6	0.0	0.0	
	MI	-0.8	2.4	0.0	0.0	-0.0	-0.4	0.0	0.0	-0.2	0.3	0.0	0.0	
	Ns	3803.5	3803.5	0.0	0.0	3161.4	3160.4	0.0	0.0	2525.8	2525.8	0.0	0.0	
	Ms	-307.2	1329.9	0.0	0.0	-617.3	-718.2	0.0	0.0	-628.0	563.2	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K1			K2	K2			
	QI	-0.9	-0.9	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.2	-0.2	0.0	0.0	
	Qs	681.7	681.7	0.0	0.0	635.9	635.9	0.0	0.0	567.2	567.2	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	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
配筋	主筋	1	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-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	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68	
	pt	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38	
	pw	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28	
曲げ	Mal	638.2	638.2	0.0	0.0	721.3	721.3	0.0	0.0	760.9	760.9	0.0	0.0	
	Mas	1544.5	1544.5	0.0	0.0	1548.8	1548.8	0.0	0.0	1555.2	1555.2	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1137.4	10462.9	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	
	cMy. 正	2266.6	2266.6	0.0	0.0	2077.1	2077.1	0.0	0.0	1871.7	1871.7	0.0	0.0	
	gMy. 負	1137.4	10462.9	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	
	cMy. 負	2267.4	2267.4	0.0	0.0	2077.8	2077.8	0.0	0.0	1872.0	1872.0	0.0	0.0	
	H' (H)	240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		
	Qd	1022.0	1022.0	0.0	0.0	953.8	953.8	0.0	0.0	850.7	850.7	0.0	0.0	
	Qal	430.2	430.2	0.0	0.0	430.2	430.2	0.0	0.0	591.3	591.3	0.0	0.0	
	Qas	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	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			
	Ld	106.8	186.1	0.0	0.0	130.9	138.7	0.0	0.0	131.7	126.7	0.0	0.0	
	Ld1	146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	
	判定	OK	NG			NG	NG			NG	NG			
定着 La		60.6	100.3	0.0	0.0	60.6	60.6	0.0	0.0	60.6	60.6	0.0	0.0	
		(30.0)	(98.7)	(0.0)	(0.0)	(45.8)	(53.3)	(0.0)	(0.0)	(46.6)	(41.8)	(0.0)	(0.0)	

断面名		C2				C2				C2			
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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1890.2	1890.2	0.0	0.0	1264.6	1264.6	0.0	0.0	638.9	638.9	0.0	0.0
	MI	-0.1	0.2	0.0	0.0	0.2	0.0	0.0	0.0	-0.7	0.1	0.0	0.0
	Ns	1890.1	1890.1	0.0	0.0	1264.6	1264.5	0.0	0.0	638.9	638.9	0.0	0.0
	Ms	-499.9	534.0	0.0	0.0	499.0	274.9	0.0	0.0	-414.1	96.9	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	QI	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.3	-0.3	0.0	0.0
	Qs	469.9	469.9	0.0	0.0	351.7	351.7	0.0	0.0	232.2	232.2	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
配筋	j	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	主筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68
	pt	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38
	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28
曲げ	Mal	723.0	723.0	0.0	0.0	602.3	602.3	0.0	0.0	594.1	594.1	0.0	0.0
	Mas	1295.8	1295.8	0.0	0.0	1093.3	1093.2	0.0	0.0	893.1	893.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	836.9	1137.4	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 正	1473.0	1473.0	0.0	0.0	1226.4	1226.4	0.0	0.0	977.8	977.8	0.0	0.0
	gMy. 負	836.9	1137.4	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 負	1472.8	1472.8	0.0	0.0	1226.3	1226.3	0.0	0.0	977.8	977.8	0.0	0.0
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd	704.8	704.8	0.0	0.0	527.6	527.6	0.0	0.0	348.1	348.1	0.0	0.0
	Qal	622.9	622.9	0.0	0.0	397.5	397.5	0.0	0.0	412.7	412.7	0.0	0.0
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	979.6	979.6	0.0	0.0	979.6	979.6	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		
	Ld	131.4	134.7	0.0	0.0	136.2	112.3	0.0	0.0	127.1	93.3	0.0	0.0
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
定着	判定	NG	NG			NG	NG			NG	OK		
	La	60.6 (46.4)	60.6 (49.5)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (50.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (42.2)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾑX4軸 [1F-2F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾑX4軸 [2F-3F/壁]				Y2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	(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	
応力	NI	3802.8	3802.8	0.0	0.0	3160.9	3160.9	0.0	0.0	2525.6	2525.6	0.0	0.0	
	MI	0.8	-2.4	0.0	0.0	0.0	0.4	0.0	0.0	0.2	-0.3	0.0	0.0	
	Ns	3803.5	3803.5	0.0	0.0	3161.4	3160.4	0.0	0.0	2525.8	2525.8	0.0	0.0	
	Ms	307.2	-1329.9	0.0	0.0	617.3	718.2	0.0	0.0	628.0	-563.2	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K2			K1	K1			
	QI	0.9	0.9	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.2	0.2	0.0	0.0	
	Qs	681.7	681.7	0.0	0.0	635.9	635.9	0.0	0.0	567.2	567.2	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	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
配筋	主筋	1	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-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	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68	
	pt	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38	
	pw	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28	
曲げ	Mal	638.2	638.2	0.0	0.0	721.3	721.3	0.0	0.0	760.9	760.9	0.0	0.0	
	Mas	1544.5	1544.5	0.0	0.0	1548.8	1548.8	0.0	0.0	1555.2	1555.2	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	1137.4	10462.9	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	
	cMy. 正	2267.4	2267.4	0.0	0.0	2077.8	2077.8	0.0	0.0	1872.0	1872.0	0.0	0.0	
	gMy. 負	1137.4	10462.9	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	1137.4	1137.4	0.0	0.0	
	cMy. 負	2266.6	2266.6	0.0	0.0	2077.1	2077.1	0.0	0.0	1871.7	1871.7	0.0	0.0	
	H' (H)	240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		
	Qd	1022.0	1022.0	0.0	0.0	953.8	953.8	0.0	0.0	850.7	850.7	0.0	0.0	
	Qal	430.2	430.2	0.0	0.0	430.2	430.2	0.0	0.0	591.3	591.3	0.0	0.0	
	Qas	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	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			
	Ld	106.8	186.1	0.0	0.0	130.9	138.7	0.0	0.0	131.7	126.7	0.0	0.0	
	Ld1	146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	
定着	判定	OK	NG			NG	NG			NG	NG			
	La	60.6 (30.0)	100.3 (98.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (45.8)	60.6 (53.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (46.6)	60.6 (41.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	

断面名		C2				C2				C2			
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾑX4軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾑX4軸 [5F-6F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾑ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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1890.2	1890.2	0.0	0.0	1264.6	1264.6	0.0	0.0	638.9	638.9	0.0	0.0
	MI	0.1	-0.2	0.0	0.0	-0.2	-0.0	0.0	0.0	0.7	-0.1	0.0	0.0
	Ns	1890.1	1890.1	0.0	0.0	1264.6	1264.5	0.0	0.0	638.9	638.9	0.0	0.0
	Ms	499.9	-534.0	0.0	0.0	-499.0	-274.9	0.0	0.0	414.1	-96.9	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	QI	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.3	0.3	0.0	0.0
	Qs	469.9	469.9	0.0	0.0	351.7	351.7	0.0	0.0	232.2	232.2	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
配筋	j	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	主筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68
	pt	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38
	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28
曲げ	Mal	723.0	723.0	0.0	0.0	602.3	602.3	0.0	0.0	594.1	594.1	0.0	0.0
	Mas	1295.8	1295.8	0.0	0.0	1093.3	1093.2	0.0	0.0	893.1	893.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	836.9	1137.4	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 正	1472.8	1472.8	0.0	0.0	1226.3	1226.3	0.0	0.0	977.8	977.8	0.0	0.0
	gMy. 負	836.9	1137.4	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 負	1473.0	1473.0	0.0	0.0	1226.4	1226.4	0.0	0.0	977.8	977.8	0.0	0.0
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd	704.8	704.8	0.0	0.0	527.6	527.6	0.0	0.0	348.1	348.1	0.0	0.0
	Qal	622.9	622.9	0.0	0.0	397.5	397.5	0.0	0.0	412.7	412.7	0.0	0.0
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	979.6	979.6	0.0	0.0	979.6	979.6	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		
	Ld	131.4	134.7	0.0	0.0	136.2	112.3	0.0	0.0	127.1	93.3	0.0	0.0
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
定着	判定	NG	NG			NG	NG			NG	OK		
	La	60.6 (46.4)	60.6 (49.5)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (50.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (42.2)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C1				C1				C1				
部材位置		Y2ﾌﾚｰﾑX6軸 [4F-5F/壁]				Y2ﾌﾚｰﾑX6軸 [5F-6F/壁]				Y2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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	1097.4	1097.4	0.0	0.0	724.8	724.8	0.0	0.0	351.5	351.5	0.0	0.0	
	MI	106.8	-101.6	0.0	0.0	77.1	-92.0	0.0	0.0	205.7	-126.1	0.0	0.0	
	Ns	1213.8	1213.8	0.0	0.0	789.0	789.0	0.0	0.0	376.7	326.3	0.0	0.0	
	Ms	391.0	-394.0	0.0	0.0	432.7	-194.8	0.0	0.0	438.0	-175.4	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K2			
	QI	73.8	73.8	0.0	0.0	60.4	60.4	0.0	0.0	118.5	118.5	0.0	0.0	
	Qs	335.8	335.8	0.0	0.0	268.8	268.8	0.0	0.0	201.6	201.6	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
	j	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
	配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29
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		19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	
pt		0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	
pw		0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28	
曲げ	Mal	641.1	641.1	0.0	0.0	530.4	530.4	0.0	0.0	410.7	410.7	0.0	0.0	
	Mas	925.0	925.0	0.0	0.0	781.4	781.4	0.0	0.0	639.3	622.0	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	432.1	680.8	0.0	0.0	432.1	432.1	0.0	0.0	639.7	432.1	0.0	0.0	
	cMy. 正	1085.5	1085.5	0.0	0.0	890.0	890.0	0.0	0.0	702.6	702.6	0.0	0.0	
	gMy. 負	404.7	649.4	0.0	0.0	404.7	404.7	0.0	0.0	584.4	404.7	0.0	0.0	
	cMy. 負	898.7	898.7	0.0	0.0	784.8	784.8	0.0	0.0	659.3	659.3	0.0	0.0	
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		
	Qd	466.9	466.9	0.0	0.0	372.9	372.9	0.0	0.0	243.2	243.2	0.0	0.0	
	Qal	626.9	626.9	0.0	0.0	560.7	560.7	0.0	0.0	514.2	514.2	0.0	0.0	
	Qas	756.6	756.6	0.0	0.0	707.6	707.6	0.0	0.0	707.6	707.6	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	Ld	133.5	133.9	0.0	0.0	144.5	111.6	0.0	0.0	146.9	122.2	0.0	0.0	
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	
	判定	NG	NG			NG	NG			NG	NG			
定着	La	60.6 (48.4)	60.6 (48.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (58.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (59.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	

断面名			C1				C1				C1			
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		(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)
応力	NI		2243.2	2243.2	0.0	0.0	1856.3	1856.3	0.0	0.0	1476.9	1476.9	0.0	0.0
	MI		-102.3	123.1	0.0	0.0	-105.4	103.0	0.0	0.0	-104.7	100.8	0.0	0.0
	Ns		2614.9	2614.9	0.0	0.0	2145.7	2145.7	0.0	0.0	1677.5	1677.5	0.0	0.0
	Ms		-155.2	1207.4	0.0	0.0	-461.9	578.8	0.0	0.0	-466.6	395.2	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI		-61.4	-61.4	0.0	0.0	-74.4	-74.4	0.0	0.0	-73.4	-73.4	0.0	0.0
	Qs		535.1	535.1	0.0	0.0	470.8	470.8	0.0	0.0	385.9	385.9	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/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B		75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D		90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d		83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
	i		72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-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			19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68
pt			0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38
曲げ	pw		0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28
	Mal		679.2	679.2	0.0	0.0	673.2	673.2	0.0	0.0	657.3	657.3	0.0	0.0
	Mas		1299.3	1299.3	0.0	0.0	1212.6	1212.6	0.0	0.0	1070.2	1070.2	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正		649.4	5144.4	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0
	cMy. 正		1151.1	1151.1	0.0	0.0	1064.9	1064.9	0.0	0.0	984.5	984.5	0.0	0.0
	gMy. 負		680.8	5318.4	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0
	cMy. 負		1672.0	1672.0	0.0	0.0	1490.3	1490.3	0.0	0.0	1293.1	1293.1	0.0	0.0
	H' (H)		240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)	
	Qd		772.0	772.0	0.0	0.0	668.9	668.9	0.0	0.0	542.2	542.2	0.0	0.0
	Qal		503.3	503.3	0.0	0.0	635.7	635.7	0.0	0.0	632.9	632.9	0.0	0.0
	Qas		1028.6	1028.6	0.0	0.0	1028.6	1028.6	0.0	0.0	1028.6	1028.6	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	Ld		111.9	239.1	0.0	0.0	142.7	157.8	0.0	0.0	143.3	134.1	0.0	0.0
	Ld1		146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着	La		60.6 (30.0)	151.8 (149.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (57.1)	72.8 (71.6)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (57.7)	60.6 (48.9)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C1				C1				C1				
部材位置		Y37レ-ΔX1軸 [4F-5F/壁]				Y37レ-ΔX1軸 [5F-6F/壁]				Y37レ-ΔX1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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	1097.4	1097.4	0.0	0.0	724.8	724.8	0.0	0.0	351.5	351.5	0.0	0.0	
	MI	-106.8	101.6	0.0	0.0	-77.1	92.0	0.0	0.0	-205.7	126.1	0.0	0.0	
	Ns	1213.8	1213.8	0.0	0.0	789.0	789.0	0.0	0.0	376.7	326.3	0.0	0.0	
	Ms	-391.0	394.0	0.0	0.0	-432.7	194.8	0.0	0.0	-438.0	175.4	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K1			
	QI	-73.8	-73.8	0.0	0.0	-60.4	-60.4	0.0	0.0	-118.5	-118.5	0.0	0.0	
	Qs	335.8	335.8	0.0	0.0	268.8	268.8	0.0	0.0	201.6	201.6	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2			
断面	材質	Fc	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
	鉄筋		SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D		90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d		83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
配筋	i		72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	主筋	1	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29
		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		19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68
	pt		0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38
	pw		0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28
曲げ	Mal		641.1	641.1	0.0	0.0	530.4	530.4	0.0	0.0	410.7	410.7	0.0	0.0
	Mas		925.0	925.0	0.0	0.0	781.4	781.4	0.0	0.0	639.3	622.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正		404.7	649.4	0.0	0.0	404.7	404.7	0.0	0.0	584.4	404.7	0.0	0.0
	cMy. 正		898.7	898.7	0.0	0.0	784.8	784.8	0.0	0.0	659.3	659.3	0.0	0.0
	gMy. 負		432.1	680.8	0.0	0.0	432.1	432.1	0.0	0.0	639.7	432.1	0.0	0.0
	cMy. 負		1085.5	1085.5	0.0	0.0	890.0	890.0	0.0	0.0	702.6	702.6	0.0	0.0
	H' (H)		220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd		466.9	466.9	0.0	0.0	372.9	372.9	0.0	0.0	243.2	243.2	0.0	0.0
	Qal		626.9	626.9	0.0	0.0	560.7	560.7	0.0	0.0	514.2	514.2	0.0	0.0
	Qas		756.6	756.6	0.0	0.0	707.6	707.6	0.0	0.0	707.6	707.6	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	Ld		133.5	133.9	0.0	0.0	144.5	111.6	0.0	0.0	146.9	122.2	0.0	0.0
	Ld1		111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	NG		
定着	La		60.6 (48.4)	60.6 (48.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (58.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (59.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

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	(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)
応力	NI	3828.3	3828.3	0.0	0.0	3180.5	3180.5	0.0	0.0	2539.5	2539.5	0.0	0.0
	MI	7.9	-14.3	0.0	0.0	4.9	-3.7	0.0	0.0	5.7	-5.5	0.0	0.0
	Ns	3856.0	3856.0	0.0	0.0	3200.1	3200.1	0.0	0.0	2550.3	2550.3	0.0	0.0
	Ms	343.8	-1382.6	0.0	0.0	646.7	-740.8	0.0	0.0	661.7	-595.8	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	QI	6.0	6.0	0.0	0.0	3.1	3.1	0.0	0.0	4.0	4.0	0.0	0.0
	Qs	716.1	716.1	0.0	0.0	659.7	659.7	0.0	0.0	597.5	597.5	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	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	1	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29
配筋	主筋												
	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	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68	32.10	32.10	25.68	25.68
	pt	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38	0.48	0.48	0.38	0.38
曲げ	pw	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28	1.02	1.02	0.28	0.28
	Mal	633.9	633.9	0.0	0.0	719.5	719.5	0.0	0.0	760.4	760.4	0.0	0.0
	Mas	1543.9	1543.9	0.0	0.0	1548.5	1548.5	0.0	0.0	1554.9	1554.9	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	1233.9	10462.9	0.0	0.0	1233.9	1233.9	0.0	0.0	1233.9	1233.9	0.0	0.0
	cMy. 正	2289.6	2289.6	0.0	0.0	2095.6	2095.6	0.0	0.0	1883.8	1883.8	0.0	0.0
	gMy. 負	1233.7	10462.9	0.0	0.0	1233.7	1233.7	0.0	0.0	1233.7	1233.7	0.0	0.0
	cMy. 負	2258.6	2258.6	0.0	0.0	2071.4	2071.4	0.0	0.0	1869.3	1869.3	0.0	0.0
	H' (H)	240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)	
	Qd	1071.2	1071.2	0.0	0.0	987.9	987.9	0.0	0.0	894.2	894.2	0.0	0.0
	Qal	446.1	446.1	0.0	0.0	590.3	590.3	0.0	0.0	633.3	633.3	0.0	0.0
	Qas	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	0.0	0.0	1300.6	1300.6	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	Ld	109.6	190.2	0.0	0.0	133.1	140.4	0.0	0.0	134.3	129.2	0.0	0.0
	Ld1	146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0
	判定	OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着	La	60.6 (30.0)	104.3 (102.6)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (48.0)	60.6 (55.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (49.1)	60.6 (44.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C2				C2				C2			
部材位置		Y37レ-ΛX2軸 [4F-5F/壁]				Y37レ-ΛX2軸 [5F-6F/壁]				Y37レ-ΛX2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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1898.4	1898.4	0.0	0.0	1270.7	1270.7	0.0	0.0	643.8	643.8	0.0	0.0
	MI	3.7	-4.6	0.0	0.0	-0.2	-1.5	0.0	0.0	10.5	-3.7	0.0	0.0
	Ns	1901.0	1901.0	0.0	0.0	1269.2	1272.1	0.0	0.0	644.8	644.8	0.0	0.0
	Ms	508.5	-558.6	0.0	0.0	-498.4	-274.7	0.0	0.0	427.7	-101.7	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	QI	2.9	2.9	0.0	0.0	0.5	0.5	0.0	0.0	5.1	5.1	0.0	0.0
	Qs	484.2	484.2	0.0	0.0	351.1	351.1	0.0	0.0	239.3	239.3	0.0	0.0
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
配筋	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	主筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68
	pt	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38
	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28
曲げ	Mal	723.1	723.1	0.0	0.0	602.3	602.3	0.0	0.0	595.6	595.6	0.0	0.0
	Mas	1299.2	1299.2	0.0	0.0	1094.7	1095.6	0.0	0.0	895.1	895.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	836.9	1233.9	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 正	1477.8	1477.8	0.0	0.0	1229.7	1229.7	0.0	0.0	980.7	980.7	0.0	0.0
	gMy. 負	836.9	1233.7	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 負	1474.0	1474.0	0.0	0.0	1227.5	1227.5	0.0	0.0	979.0	979.0	0.0	0.0
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd	724.8	724.8	0.0	0.0	526.5	526.5	0.0	0.0	356.3	356.3	0.0	0.0
	Qal	595.3	595.3	0.0	0.0	397.5	397.5	0.0	0.0	455.2	455.2	0.0	0.0
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	979.6	979.6	0.0	0.0	979.6	979.6	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		
	Ld	132.3	137.1	0.0	0.0	136.1	112.3	0.0	0.0	128.6	93.8	0.0	0.0
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
定着	判定	NG	NG			NG	NG			NG	OK		
	La	60.6 (47.2)	60.6 (51.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (50.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (43.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名		C2				C2				C2			
部材位置		Y37レ-ΛX3軸 [4F-5F/壁]				Y37レ-ΛX3軸 [5F-6F/壁]				Y37レ-ΛX3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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)
応力	NI	1890.2	1890.2	0.0	0.0	1264.6	1264.6	0.0	0.0	638.9	638.9	0.0	0.0
	MI	-0.1	0.2	0.0	0.0	0.2	0.0	0.0	0.0	-0.7	0.1	0.0	0.0
	Ns	1890.1	1890.1	0.0	0.0	1264.6	1264.5	0.0	0.0	638.9	638.9	0.0	0.0
	Ms	-499.9	534.0	0.0	0.0	499.0	274.9	0.0	0.0	-414.1	96.9	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	QI	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.3	-0.3	0.0	0.0
	Qs	469.9	469.9	0.0	0.0	351.7	351.7	0.0	0.0	232.2	232.2	0.0	0.0
	L. no	K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)			
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0
配筋	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5
	主筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		2											
	芯鉄筋												
	Hoop	径	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
	at	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68
	pt	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38
曲げ	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28
	Mal	723.0	723.0	0.0	0.0	602.3	602.3	0.0	0.0	594.1	594.1	0.0	0.0
	Mas	1295.8	1295.8	0.0	0.0	1093.3	1093.2	0.0	0.0	893.1	893.1	0.0	0.0
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy. 正	836.9	1137.4	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 正	1473.0	1473.0	0.0	0.0	1226.4	1226.4	0.0	0.0	977.8	977.8	0.0	0.0
	gMy. 負	836.9	1137.4	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
	cMy. 負	1472.8	1472.8	0.0	0.0	1226.3	1226.3	0.0	0.0	977.8	977.8	0.0	0.0
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)	
	Qd	704.8	704.8	0.0	0.0	527.6	527.6	0.0	0.0	348.1	348.1	0.0	0.0
	Qal	622.9	622.9	0.0	0.0	397.5	397.5	0.0	0.0	412.7	412.7	0.0	0.0
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	979.6	979.6	0.0	0.0	979.6	979.6	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		
	Ld	131.4	134.7	0.0	0.0	136.2	112.3	0.0	0.0	127.1	93.3	0.0	0.0
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0
定着		La	60.6 (46.4)	60.6 (49.5)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (50.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	66.7 (42.2)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

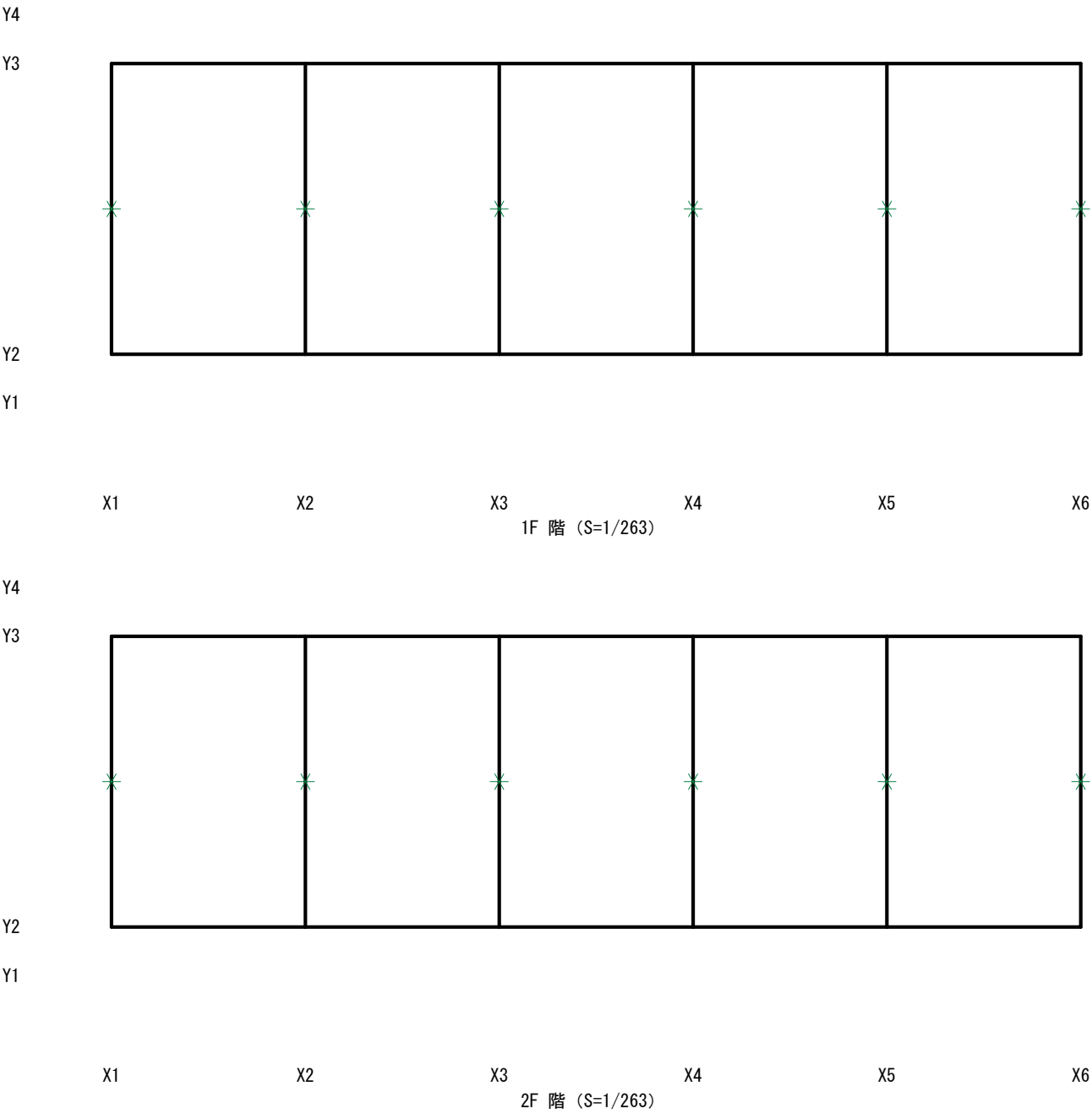
断面名		C2				C2				C2				
部材位置		Y3ﾌﾚｰﾑX5軸 [4F-5F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸 [5F-6F/壁]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸 [6F-7F/壁]				
方向		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		
位置	位置	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	
	長期	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	
	短期	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	1898.4	1898.4	0.0	0.0	1270.7	1270.7	0.0	0.0	643.8	643.8	0.0	0.0	
	MI	-3.7	4.6	0.0	0.0	0.2	1.5	0.0	0.0	-10.5	3.7	0.0	0.0	
	Ns	1901.0	1901.0	0.0	0.0	1269.2	1272.1	0.0	0.0	644.8	644.8	0.0	0.0	
	Ms	-508.5	558.6	0.0	0.0	498.4	274.7	0.0	0.0	-427.7	101.7	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K1	K2			K2	K2			
	QI	-2.9	-2.9	0.0	0.0	-0.5	-0.5	0.0	0.0	-5.1	-5.1	0.0	0.0	
	Qs	484.2	484.2	0.0	0.0	351.1	351.1	0.0	0.0	239.3	239.3	0.0	0.0	
	L. no	K2	K2			K2	K2			K2	K2			
断面	材質	Fc30(Fc = 30.00)				Fc24(Fc = 24.00)				Fc24(Fc = 24.00)				
		鉄筋				鉄筋				鉄筋				
	条件	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				
			LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
配筋	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
	i	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
	主筋	1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-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
	曲げ	at	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68	25.68
pt		0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	0.38	
pw		0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	
Mal		723.1	723.1	0.0	0.0	602.3	602.3	0.0	0.0	595.6	595.6	0.0	0.0	
Mas		1299.2	1299.2	0.0	0.0	1094.7	1095.6	0.0	0.0	895.1	895.1	0.0	0.0	
判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断		gMy. 正	836.9	1233.7	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0
		cMy. 正	1474.0	1474.0	0.0	0.0	1227.5	1227.5	0.0	0.0	979.0	979.0	0.0	0.0
	gMy. 負	836.9	1233.9	0.0	0.0	836.9	836.9	0.0	0.0	1224.1	836.9	0.0	0.0	
	cMy. 負	1477.8	1477.8	0.0	0.0	1229.7	1229.7	0.0	0.0	980.7	980.7	0.0	0.0	
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		
	Qd	724.8	724.8	0.0	0.0	526.5	526.5	0.0	0.0	356.3	356.3	0.0	0.0	
	Qal	595.3	595.3	0.0	0.0	397.5	397.5	0.0	0.0	455.2	455.2	0.0	0.0	
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	979.6	979.6	0.0	0.0	979.6	979.6	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	Ld	132.3	137.1	0.0	0.0	136.1	112.3	0.0	0.0	128.6	93.8	0.0	0.0	
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	
	判定	NG	NG			NG	NG			NG	OK			
定着 La		60.6 (47.2)	60.6 (51.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (50.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (43.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	

断面名		C1				C1				C1				
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	(38)	(90)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	(38)	(33)	(0)	(0)	
応力	NI	2243.2	2243.2	0.0	0.0	1856.3	1856.3	0.0	0.0	1476.9	1476.9	0.0	0.0	
	MI	102.3	-123.1	0.0	0.0	105.4	-103.0	0.0	0.0	104.7	-100.8	0.0	0.0	
	Ns	2614.9	2614.9	0.0	0.0	2145.7	2145.7	0.0	0.0	1677.5	1677.5	0.0	0.0	
	Ms	155.2	-1207.4	0.0	0.0	461.9	-578.8	0.0	0.0	466.6	-395.2	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
	QI	61.4	61.4	0.0	0.0	74.4	74.4	0.0	0.0	73.4	73.4	0.0	0.0	
	Qs	535.1	535.1	0.0	0.0	470.8	470.8	0.0	0.0	385.9	385.9	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	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
	j	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	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	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	
	pt	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	
	pw	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	0.68	0.68	0.28	0.28	
曲げ	Mal	679.2	679.2	0.0	0.0	673.2	673.2	0.0	0.0	657.3	657.3	0.0	0.0	
	Mas	1299.3	1299.3	0.0	0.0	1212.6	1212.6	0.0	0.0	1070.2	1070.2	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	gMy. 正	680.8	5318.4	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	680.8	680.8	0.0	0.0	
	cMy. 正	1672.0	1672.0	0.0	0.0	1490.3	1490.3	0.0	0.0	1293.1	1293.1	0.0	0.0	
	gMy. 負	649.4	5144.4	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	
	cMy. 負	1151.1	1151.1	0.0	0.0	1064.9	1064.9	0.0	0.0	984.5	984.5	0.0	0.0	
	H' (H)	240 (368)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		210 (280)		0 (0)		
	Qd	772.0	772.0	0.0	0.0	668.9	668.9	0.0	0.0	542.2	542.2	0.0	0.0	
	Qal	503.3	503.3	0.0	0.0	635.7	635.7	0.0	0.0	632.9	632.9	0.0	0.0	
	Qas	1028.6	1028.6	0.0	0.0	1028.6	1028.6	0.0	0.0	1028.6	1028.6	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			
	Ld	111.9	239.1	0.0	0.0	142.7	157.8	0.0	0.0	143.3	134.1	0.0	0.0	
	Ld1	146.3	93.8	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	102.5	107.5	0.0	0.0	
定着	判定	OK	NG			NG	NG			NG	NG			
	La	60.6 (30.0)	151.8 (149.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (57.1)	72.8 (71.6)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	60.6 (57.7)	60.6 (48.9)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	

断面名		C1				C1				C1				
部材位置		Y37レ-ΛX6軸 [4F-5F/壁]				Y37レ-ΛX6軸 [5F-6F/壁]				Y37レ-ΛX6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	(30)	(33)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	(30)	(30)	(0)	(0)	
応力	NI	1097.4	1097.4	0.0	0.0	724.8	724.8	0.0	0.0	351.5	351.5	0.0	0.0	
	MI	106.8	-101.6	0.0	0.0	77.1	-92.0	0.0	0.0	205.7	-126.1	0.0	0.0	
	Ns	1213.8	1213.8	0.0	0.0	789.0	789.0	0.0	0.0	376.7	326.3	0.0	0.0	
	Ms	391.0	-394.0	0.0	0.0	432.7	-194.8	0.0	0.0	438.0	-175.4	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K2			
	QI	73.8	73.8	0.0	0.0	60.4	60.4	0.0	0.0	118.5	118.5	0.0	0.0	
	Qs	335.8	335.8	0.0	0.0	268.8	268.8	0.0	0.0	201.6	201.6	0.0	0.0	
	L. no	K1	K1			K1	K1			K1	K1			
断面	材質	Fc30 (Fc = 30.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				Fc24 (Fc = 24.00)				
	鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				
	条件	LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸				
	B	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	
	D	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	90.0	90.0	75.0	75.0	
	d	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	83.0	83.0	68.0	68.0	
配筋	j	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	72.6	72.6	59.5	59.5	
	主筋	1	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	4-D29	4-D29
		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	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	19.26	19.26	25.68	25.68	
	pt	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	0.29	0.29	0.38	0.38	
	pw	0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28	0.34	0.34	0.28	0.28	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
せん断	Mal	641.1	641.1	0.0	0.0	530.4	530.4	0.0	0.0	410.7	410.7	0.0	0.0	
	Mas	925.0	925.0	0.0	0.0	781.4	781.4	0.0	0.0	639.3	622.0	0.0	0.0	
	判定	OK	OK			OK	OK			OK	OK			
	gMy. 正	432.1	680.8	0.0	0.0	432.1	432.1	0.0	0.0	639.7	432.1	0.0	0.0	
	cMy. 正	1085.5	1085.5	0.0	0.0	890.0	890.0	0.0	0.0	702.6	702.6	0.0	0.0	
	gMy. 負	404.7	649.4	0.0	0.0	404.7	404.7	0.0	0.0	584.4	404.7	0.0	0.0	
	cMy. 負	898.7	898.7	0.0	0.0	784.8	784.8	0.0	0.0	659.3	659.3	0.0	0.0	
	H' (H)	220 (283)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		220 (280)		0 (0)		
	Qd	466.9	466.9	0.0	0.0	372.9	372.9	0.0	0.0	243.2	243.2	0.0	0.0	
	Qal	626.9	626.9	0.0	0.0	560.7	560.7	0.0	0.0	514.2	514.2	0.0	0.0	
付着	Qas	756.6	756.6	0.0	0.0	707.6	707.6	0.0	0.0	707.6	707.6	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			
	Ld	133.5	133.9	0.0	0.0	144.5	111.6	0.0	0.0	146.9	122.2	0.0	0.0	
	Ld1	111.3	108.8	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	110.0	110.0	0.0	0.0	
定着	判定	NG	NG			NG	NG			NG	NG			
	La	60.6 (48.4)	60.6 (48.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (58.9)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (59.6)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	

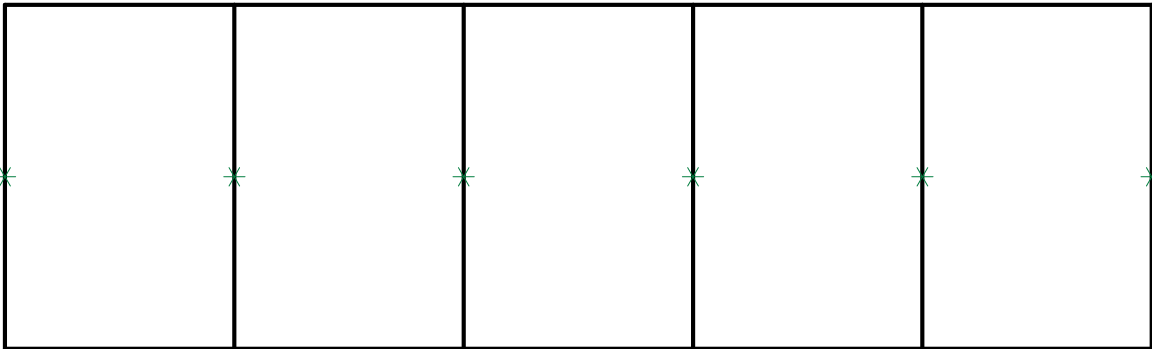
A-4. 3. 3RC壁の断面計算

(1) RC壁の計算指定



Y4
Y3

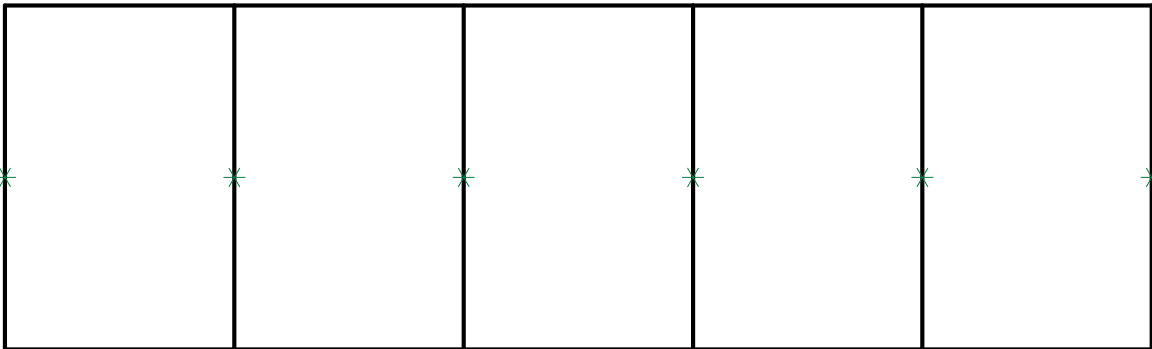
Y2
Y1



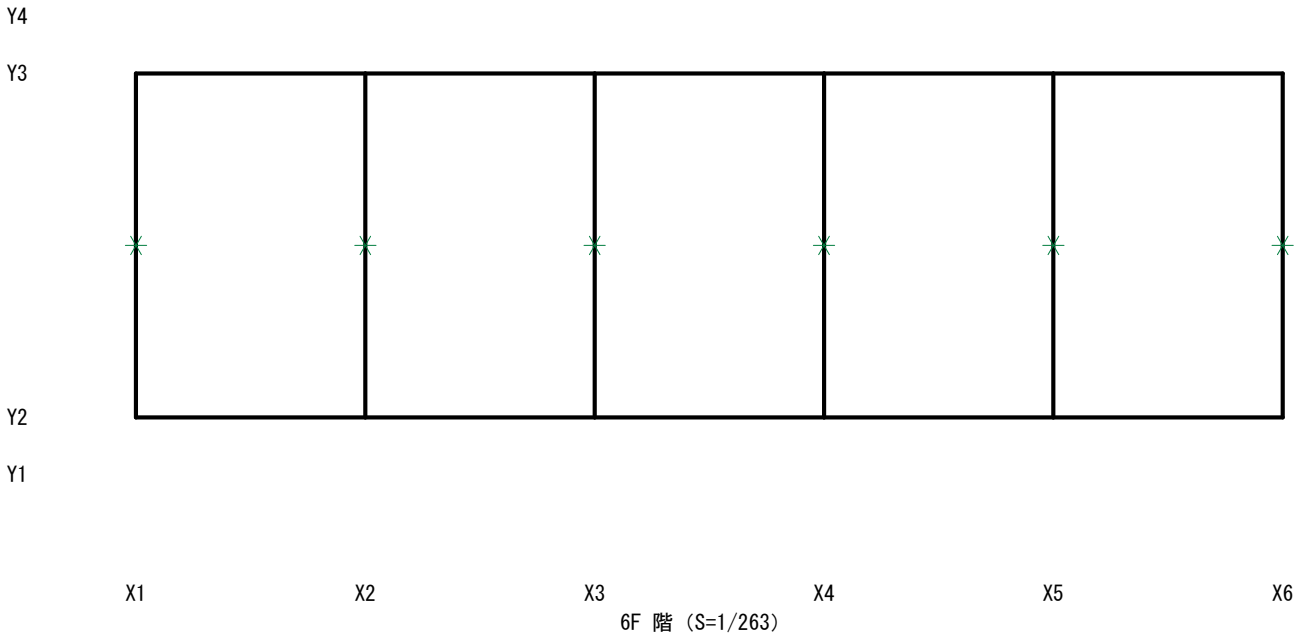
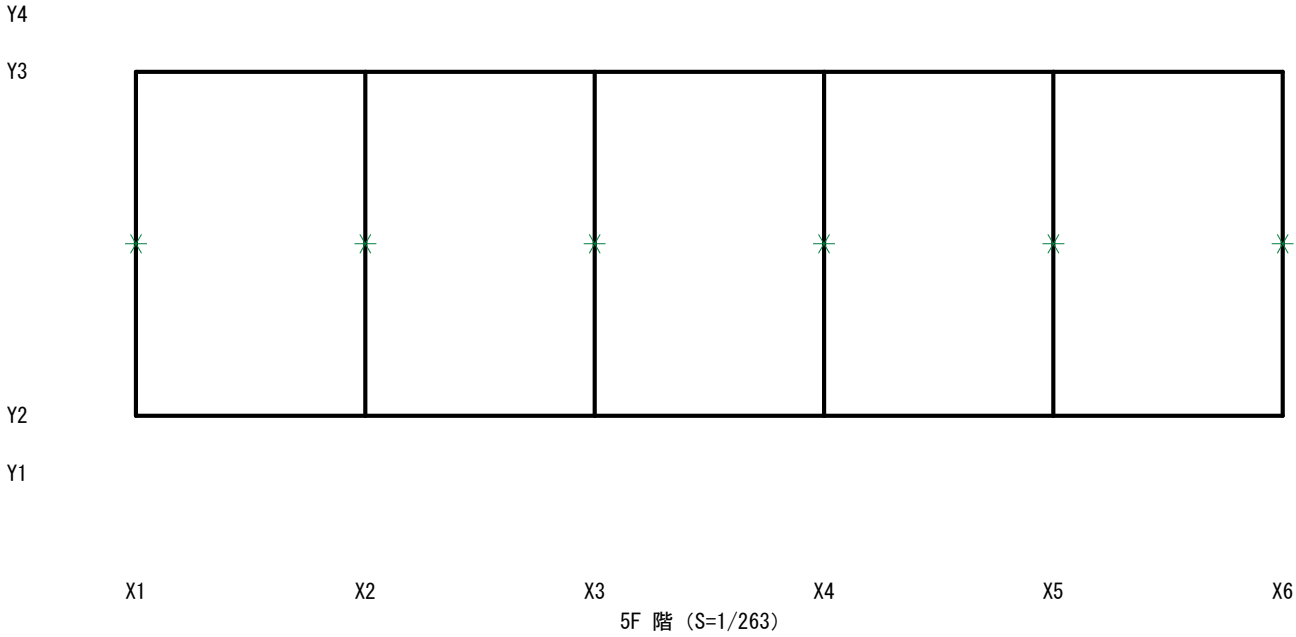
X1 X2 X3 X4 X5 X6
3F 階 (S=1/263)

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、r1 ~ r3 の最小値
	r1	開口による低減率 (=1-Lo/L)
	r2	開口による低減率 (=1-√((Ho·Lo)/(H·L)))
	r3	開口による低減率 (=1-Ho/H)
材質		コンクリート: Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。()内は、コンクリート強度。 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Qds>Q1の場合はmax(Q1, rQw)を用います。
	L. no	上記Qdsの短期荷重ケース記号(注1)
	Qal	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·t·L'·ft)
	ΣQc	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·t·L·fs)
	Q2	壁の許容せん断力 (=r(Qw+ΣQc))
	判定	作用せん断力に対する判定結果
開口	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X17レ-ムY2軸	2F階X17レ-ムY2軸	3F階X17レ-ムY2軸	4F階X17レ-ムY2軸
形状	t	18.0	18.0	18.0
	Lo/Ho	170 / 90	170 / 90	170 / 90
	L'/H'	1125 / 250	1125 / 220	1125 / 220
	L/H	1200 / 368	1200 / 280	1200 / 283
	r	0.710	0.679	0.679
	r1	0.717	0.717	0.717
	r2	0.713	0.698	0.700
材質	コンクリート	Fc30 (Fc = 30.00)	Fc30 (Fc = 30.00)	Fc30 (Fc = 30.00)
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295	SD390/ SD345/ SD295	SD390/ SD345/ SD295
配筋	縦筋	D10 @200D	D10 @200D	D10 @200D
	横筋	D10 @200D	D10 @200D	D10 @200D
	ps	0.40	0.40	0.40
応力	Qdl	0.0	0.0	0.0
	Qds	943.2	878.5	796.8
	L.no	K1	K1	K1
	Qal	1211.0	1157.9	1157.9
	Qw	2367.3	2367.3	2367.3
	rQw	1680.0	1606.4	1606.4
	ΣQc	2032.8	2032.8	2032.8
	Q1	1816.5	1736.9	1736.9
	Q2	3122.7	2985.8	2985.8
	判定	OK	OK	OK
開口	Td	72.3	67.3	61.0
	Tv	41.2	38.4	34.8
	Th	88.5	91.7	83.2
	aTd	3-D13 211.8	3-D13 211.8	3-D13 211.8
	aTv	3-D13 112.4	3-D13 112.4	3-D13 112.4
	aTh	3-D13 112.4	3-D13 112.4	3-D13 112.4
	判定	OK / OK / OK	OK / OK / OK	OK / OK / OK
付帯柱	B x D	左柱 90x 75 右柱 90x 75	左柱 90x 75 右柱 90x 75	左柱 90x 75 右柱 90x 75
	X	主筋1	4-D29	4-D29
		主筋2		
		芯鉄筋		
	Y	主筋1	3-D29	3-D29
		主筋2		
		芯鉄筋		
	Ag	64.20	64.20	64.20
	長期	NI	4553.6	4553.6
		MI	0.0	0.0
		Nc	2276.8	2276.8
		Nt	0.0	0.0
		Nac	7520.4	7520.4
		Nat	1251.9	1251.9
	短期	Ns	4553.6	4553.6
		Ms	12670.2	12670.2
		L.no	K1	K1
		Nc	3332.7	3332.7
		Nt	0.0	0.0
		Nac	15040.8	15040.8
		Nat	2214.9	2214.9
	判定	OK	OK	OK

断面名		W2		W2		W1		W1		
部材位置		5F階X1フレームY2軸		6F階X1フレームY2軸		1F階X2フレームY2軸		2F階X2フレームY2軸		
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0		
	Lo/Ho	170 / 90		170 / 90		0 / 0		0 / 0		
	L' /H'	1125 / 220		1125 / 220		1125 / 250		1125 / 220		
	L/H	1200 / 280		1200 / 280		1200 / 368		1200 / 280		
	r	0.679		0.679		1.000		1.000		
	r1	0.717		0.717		1.000		1.000		
	r2	0.698		0.698		1.000		1.000		
	r3	0.679		0.679		1.000		1.000		
材質	コンクリート	Fc24(Fc = 24.00)		Fc24(Fc = 24.00)		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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	536.2		364.4		1393.3		1250.1		
	L. no	K2		K2		K1		K1		
	Qal	1070.0		1070.0		1706.4		1706.4		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	1606.4		1606.4		2367.3		2367.3		
	ΣQc	1888.3		1888.3		2032.8		2032.8		
	Q1	1605.0		1605.0		2559.6		2559.6		
	Q2	2887.7		2887.7		4400.1		4400.1		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td	41.1		27.9						
	Tv	23.4		15.9						
	Th	56.0		38.0						
	aTd	3-D13 211.8		3-D13 211.8						
	aTv	3-D13 112.4		3-D13 112.4						
	aTh	3-D13 112.4		3-D13 112.4						
	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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	64.20	64.20	64.20	64.20	89.88	89.88	89.88	89.88	
	長期	NI	1471.4	1471.4	713.5	713.5	7771.4	7771.4	6456.5	6456.5
		MI	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0
		Nc	735.7	735.7	356.8	356.8	3885.7	3885.7	3228.2	3228.2
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6119.0	6119.0	6119.0	6119.0	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6
		Nat	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7
	短期	Ns	1471.4	1471.4	713.5	713.5	7771.4	7771.4	6456.5	6456.5
		Ms	2537.1	2537.1	1027.5	1027.5	-16870.9	-16870.9	-11758.2	-11758.2
		L. no	K1	K1	K1	K1	K2	K2	K2	K2
		Nc	947.1	947.1	442.4	442.4	5291.6	5291.6	4208.1	4208.1
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	12238.1	12238.1	12238.1	12238.1	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1
	Nat	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	
	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'	1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		
	L/H	1200 / 280		1200 / 283		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)		Fc24(Fc = 24.00)		Fc24(Fc = 24.00)		
	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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	1075.6		871.6		643.8		368.3		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1576.8		1576.8		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	ΣQc	2032.8		2032.8		1888.3		1888.3		
	Q1	2559.6		2559.6		2365.2		2365.2		
	Q2	4400.1		4400.1		4255.6		4255.6		
	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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	89.88	89.88	77.04	77.04	77.04	77.04	77.04	77.04	
	長期	NI	5155.1	5155.1	3853.8	3853.8	2579.5	2579.5	1306.9	1306.9
		MI	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nc	2577.6	2577.6	1926.9	1926.9	1289.7	1289.7	653.5	653.5
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7828.6	7828.6	7674.5	7674.5	6262.8	6262.8	6262.8	6262.8
		Nat	1752.7	1752.7	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3
	短期	Ns	5155.1	5155.1	3853.8	3853.8	2579.5	2579.5	1306.9	1306.9
		Ms	-8269.4	-8269.4	-5271.2	-5271.2	2817.8	2817.8	1023.7	1023.7
		L.no	K2	K2	K2	K2	K1	K1	K1	K1
		Nc	3266.7	3266.7	2366.2	2366.2	1524.6	1524.6	738.8	738.8
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	15657.1	15657.1	15349.0	15349.0	12525.7	12525.7	12525.7	12525.7
	Nat	3100.9	3100.9	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	
	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'	1125 / 250		1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		
	L/H	1200 / 368		1200 / 280		1200 / 280		1200 / 283		
	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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	1392.8		1248.7		1073.6		869.3		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1706.4		1706.4		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	ΣQc	2032.8		2032.8		2032.8		2032.8		
	Q1	2559.6		2559.6		2559.6		2559.6		
	Q2	4400.1		4400.1		4400.1		4400.1		
	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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	89.88	89.88	89.88	89.88	89.88	89.88	77.04	77.04	
	長期	NI	7719.7	7719.7	6416.6	6416.6	5126.9	5126.9	3837.1	3837.1
		MI	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0
		Nc	3859.8	3859.8	3208.3	3208.3	2563.4	2563.4	1918.6	1918.6
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6	7674.5	7674.5
		Nat	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7	1502.3	1502.3
	短期	Ns	7719.7	7719.7	6416.6	6416.6	5126.9	5126.9	3837.1	3837.1
		Ms	-16899.2	-16899.2	-11780.3	-11780.3	-8283.5	-8283.5	-5276.8	-5276.8
		L.no	K2	K2	K2	K2	K2	K2	K2	K2
		Nc	5268.1	5268.1	4190.0	4190.0	3253.7	3253.7	2358.3	2358.3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1	15349.0	15349.0
	Nat	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	2657.9	2657.9	
	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'	1125 / 220		1125 / 220		1125 / 250		1125 / 220		
	L/H	1200 / 280		1200 / 280		1200 / 368		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	Fc24 (Fc = 24.00)		Fc24 (Fc = 24.00)		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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	641.4		365.8		1392.8		1248.7		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1576.8		1576.8		1706.4		1706.4		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	ΣQc	1888.3		1888.3		2032.8		2032.8		
	Q1	2365.2		2365.2		2559.6		2559.6		
	Q2	4255.6		4255.6		4400.1		4400.1		
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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	77.04	77.04	77.04	77.04	89.88	89.88	89.88	89.88	
	長期	NI	2567.1	2567.1	1296.9	1296.9	7719.7	7719.7	6416.6	6416.6
		MI	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nc	1283.5	1283.5	648.4	648.4	3859.8	3859.8	3208.3	3208.3
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6262.8	6262.8	6262.8	6262.8	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6
		Nat	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7
		Ns	2567.1	2567.1	1296.9	1296.9	7719.7	7719.7	6416.6	6416.6
	短期	Ms	-2820.8	-2820.8	-1024.6	-1024.6	16899.2	16899.2	11780.3	11780.3
		L.no	K2	K2	K2	K2	K1	K1	K1	K1
		Nc	1518.6	1518.6	733.8	733.8	5268.1	5268.1	4190.0	4190.0
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	12525.7	12525.7	12525.7	12525.7	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1
		Nat	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9
		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'	1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		
	L/H	1200 / 280		1200 / 283		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)		Fc24(Fc = 24.00)		Fc24(Fc = 24.00)		
	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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	1073.6		869.3		641.4		365.8		
	L.no	K1		K1		K2		K2		
	Qal	1706.4		1706.4		1576.8		1576.8		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	ΣQc	2032.8		2032.8		1888.3		1888.3		
	Q1	2559.6		2559.6		2365.2		2365.2		
	Q2	4400.1		4400.1		4255.6		4255.6		
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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	89.88	89.88	77.04	77.04	77.04	77.04	77.04	77.04	
	長期	NI	5126.9	5126.9	3837.1	3837.1	2567.1	2567.1	1296.9	1296.9
		MI	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nc	2563.4	2563.4	1918.6	1918.6	1283.5	1283.5	648.4	648.4
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7828.6	7828.6	7674.5	7674.5	6262.8	6262.8	6262.8	6262.8
		Nat	1752.7	1752.7	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3
	短期	Ns	5126.9	5126.9	3837.1	3837.1	2567.1	2567.1	1296.9	1296.9
		Ms	-8283.5	-8283.5	5276.8	5276.8	2820.8	2820.8	1024.6	1024.6
		L.no	K2	K2	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	3253.7	3253.7	2358.3	2358.3	1518.6	1518.6	733.8	733.8
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	15657.1	15657.1	15349.0	15349.0	12525.7	12525.7	12525.7	12525.7
	Nat	3100.9	3100.9	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	
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'	1125 / 250		1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		
	L/H	1200 / 368		1200 / 280		1200 / 280		1200 / 283		
	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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	1393.3		1250.1		1075.6		871.6		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1706.4		1706.4		1706.4		1706.4		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	ΣQc	2032.8		2032.8		2032.8		2032.8		
	Q1	2559.6		2559.6		2559.6		2559.6		
	Q2	4400.1		4400.1		4400.1		4400.1		
	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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	89.88	89.88	89.88	89.88	89.88	89.88	77.04	77.04	
	長期	NI	7771.4	7771.4	6456.5	6456.5	5155.1	5155.1	3853.8	3853.8
		MI	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0
		Nc	3885.7	3885.7	3228.2	3228.2	2577.6	2577.6	1926.9	1926.9
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6	7828.6	7674.5	7674.5
		Nat	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7	1752.7	1502.3	1502.3
	短期	Ns	7771.4	7771.4	6456.5	6456.5	5155.1	5155.1	3853.8	3853.8
		Ms	-16870.9	-16870.9	-11758.2	-11758.2	-8269.4	-8269.4	-5271.2	-5271.2
		L.no	K2	K2	K2	K2	K2	K2	K2	K2
		Nc	5291.6	5291.6	4208.1	4208.1	3266.7	3266.7	2366.2	2366.2
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1	15657.1	15349.0	15349.0
	Nat	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	3100.9	2657.9	2657.9	
	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		170 / 90		170 / 90		
	L'/H'	1125 / 220		1125 / 220		1125 / 250		1125 / 220		
	L/H	1200 / 280		1200 / 280		1200 / 368		1200 / 280		
	r	1.000		1.000		0.710		0.679		
	r1	1.000		1.000		0.717		0.717		
	r2	1.000		1.000		0.713		0.698		
	r3	1.000		1.000		0.710		0.679		
材質	コンクリート	Fc24 (Fc = 24.00)		Fc24 (Fc = 24.00)		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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	643.8		368.3		943.2		878.5		
	L.no	K1		K1		K1		K1		
	Qal	1576.8		1576.8		1211.0		1157.9		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	2367.3		2367.3		1680.0		1606.4		
	ΣQc	1888.3		1888.3		2032.8		2032.8		
	Q1	2365.2		2365.2		1816.5		1736.9		
	Q2	4255.6		4255.6		3122.7		2985.8		
開口	判定	OK		OK		OK		OK		
	Td					72.3		67.3		
	Tv					41.2		38.4		
	Th					88.5		91.7		
	aTd					3-D13 211.8		3-D13 211.8		
	aTv					3-D13 112.4		3-D13 112.4		
	aTh					3-D13 112.4		3-D13 112.4		
	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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Y	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	77.04	77.04	77.04	77.04	64.20	64.20	64.20	64.20	
	長期	NI	2579.5	2579.5	1306.9	1306.9	4553.6	4553.6	3768.3	3768.3
		MI	-0.0	-0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nc	1289.7	1289.7	653.5	653.5	2276.8	2276.8	1884.2	1884.2
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	6262.8	6262.8	6262.8	6262.8	7520.4	7520.4	7520.4	7520.4
		Nat	1502.3	1502.3	1502.3	1502.3	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9
	短期	Ns	2579.5	2579.5	1306.9	1306.9	4553.6	4553.6	3768.3	3768.3
		Ms	-2817.8	-2817.8	-1023.7	-1023.7	12670.2	12670.2	9196.5	9196.5
		L.no	K2	K2	K2	K2	K1	K1	K1	K1
		Nc	1524.6	1524.6	738.8	738.8	3332.7	3332.7	2650.5	2650.5
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	12525.7	12525.7	12525.7	12525.7	15040.8	15040.8	15040.8	15040.8
	Nat	2657.9	2657.9	2657.9	2657.9	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9	
	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	170 / 90		170 / 90		170 / 90		170 / 90		
	L' /H'	1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		1125 / 220		
	L/H	1200 / 280		1200 / 283		1200 / 280		1200 / 280		
	r	0.679		0.681		0.679		0.679		
	r1	0.717		0.717		0.717		0.717		
	r2	0.698		0.700		0.698		0.698		
	r3	0.679		0.681		0.679		0.679		
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc30(Fc = 30.00)		Fc30(Fc = 30.00)		Fc24(Fc = 24.00)		Fc24(Fc = 24.00)		
	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	0.0		0.0		0.0		0.0		
	Qds	796.8		685.3		536.2		364.4		
	L.no	K1		K1		K2		K2		
	Qal	1157.9		1162.8		1070.0		1070.0		
	Qw	2367.3		2367.3		2367.3		2367.3		
	rQw	1606.4		1613.1		1606.4		1606.4		
	ΣQc	2032.8		2032.8		1888.3		1888.3		
	Q1	1736.9		1744.2		1605.0		1605.0		
	Q2	2985.8		2998.3		2887.7		2887.7		
	判定	OK		OK		OK		OK		
	開口	Td	61.0		52.5		41.1		27.9	
Tv		34.8		29.9		23.4		15.9		
Th		83.2		71.2		56.0		38.0		
aTd		3-D13 211.8		3-D13 211.8		3-D13 211.8		3-D13 211.8		
aTv		3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		
aTh		3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		3-D13 112.4		
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	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	90x 75	
	X	主筋1	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29	4-D29
		主筋2								
		芯鉄筋								
		主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y	主筋2								
		主筋2								
		主筋2								
		芯鉄筋								
	Ag	64.20	64.20	64.20	64.20	64.20	64.20	64.20	64.20	
	長期	NI	2998.0	2998.0	2227.7	2227.7	1471.4	1471.4	713.5	713.5
		MI	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nc	1499.0	1499.0	1113.8	1113.8	735.7	735.7	356.8	356.8
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	7520.4	7520.4	7520.4	7520.4	6119.0	6119.0	6119.0	6119.0
		Nat	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9	1251.9
		Ns	2998.0	2998.0	2227.7	2227.7	1471.4	1471.4	713.5	713.5
		Ms	6725.6	6725.6	4481.9	4481.9	2537.1	2537.1	1027.5	1027.5
	短期	L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
		Nc	2059.5	2059.5	1487.3	1487.3	947.1	947.1	442.4	442.4
		Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Nac	15040.8	15040.8	15040.8	15040.8	12238.1	12238.1	12238.1	12238.1
		Nat	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9	2214.9
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）

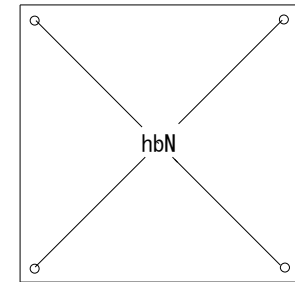
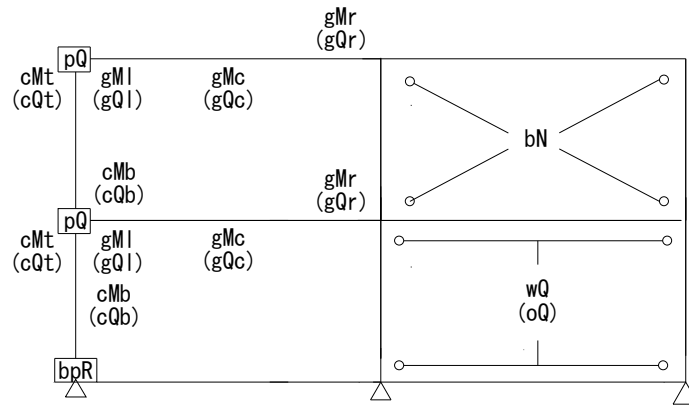
A-4.3.5 RC柱はり接合部の断面計算（終局強度）

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）

A-4.8 断面計算結果一覧

A-4.8.1 断面検定比図

(1) 長期荷重時断面検定比図



gMt : 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)
 (gQt) : 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値 (※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値

(※1)

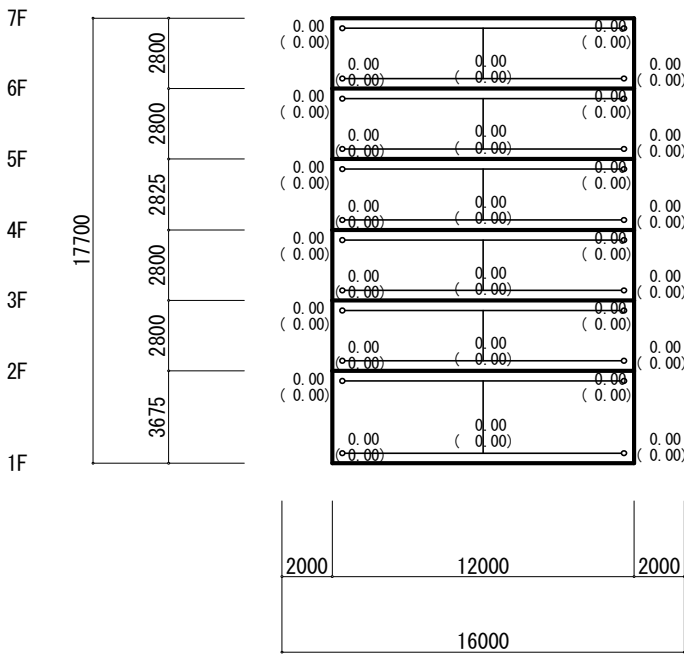
はり検定値の端部には、max(端部検定値、ハンチ位置検定値)を出力します。
 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、max(端部検定値、ハンチ位置検定値、継手位置検定値)を出力します。
 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定値は、端部には端部検定値を、中央にはmax(ハンチ位置検定値、継手位置検定値、中央検定値)を出力します。

(※2)

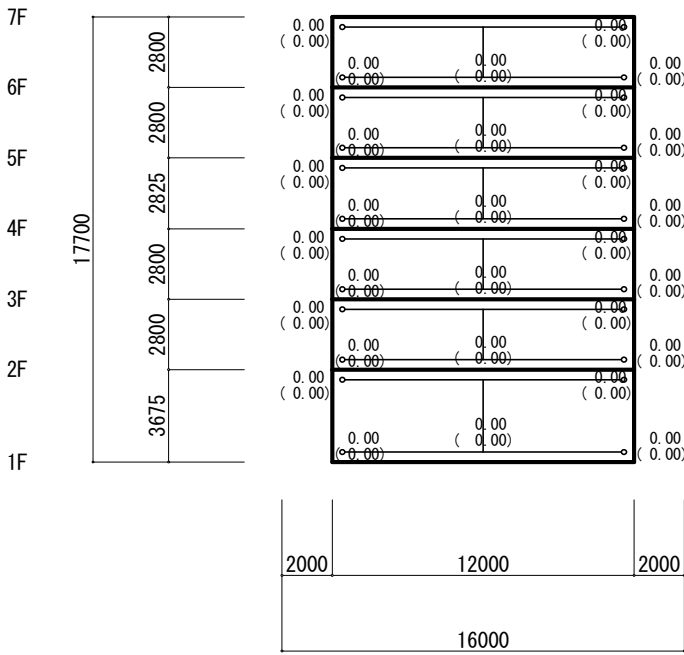
ベースプレートの検定値には、プレート部の検定値は含みません。

X1	X2	X3	X4	X5	X6
Y2 フレーム (\$=1/300)					

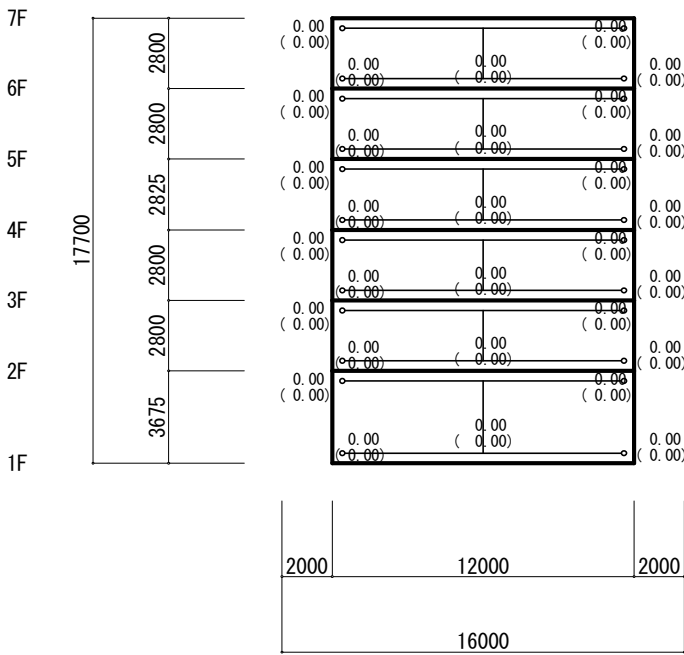
X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y3 フレーム (S=1/300)			



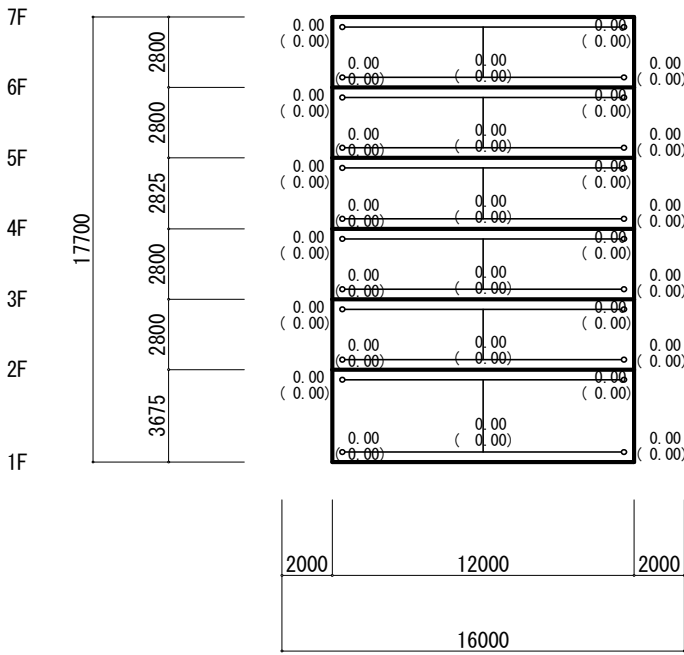
Y1 Y2 Y3 Y4
X1 フレーム (S=1/300)



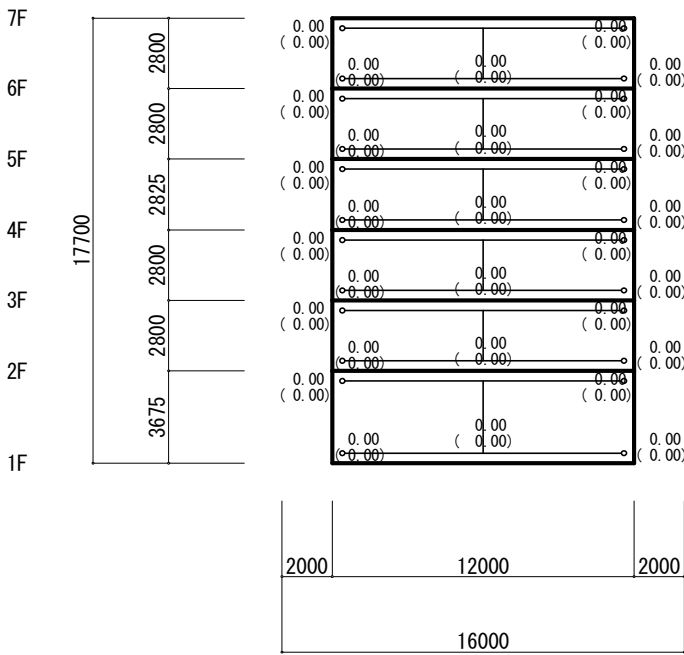
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



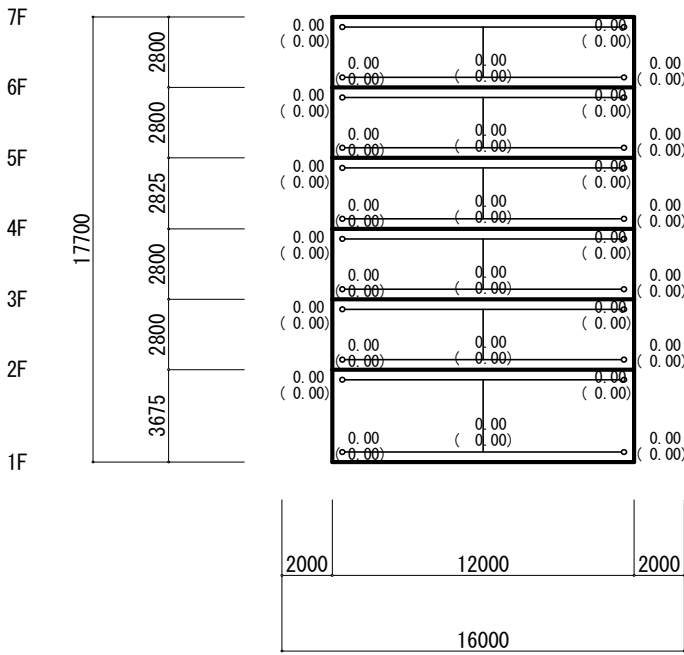
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)

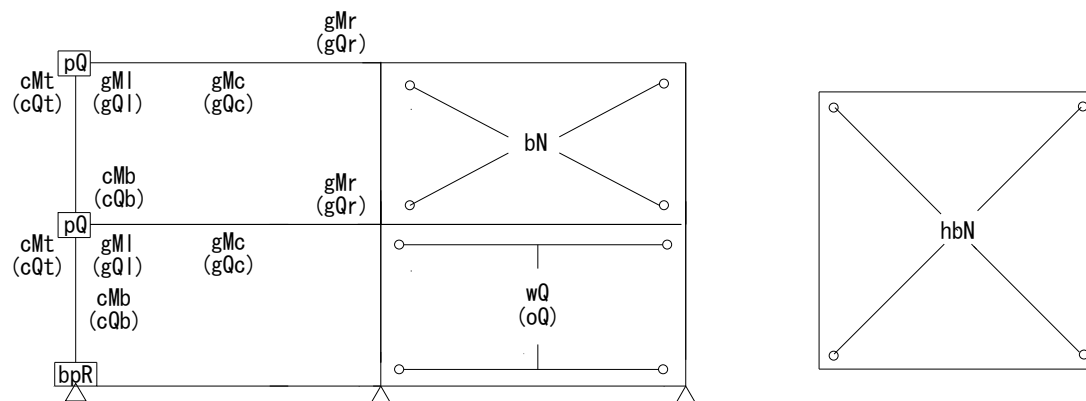


Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X6 フレーム (S=1/300)

(2) 短期荷重時断面検定比図



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

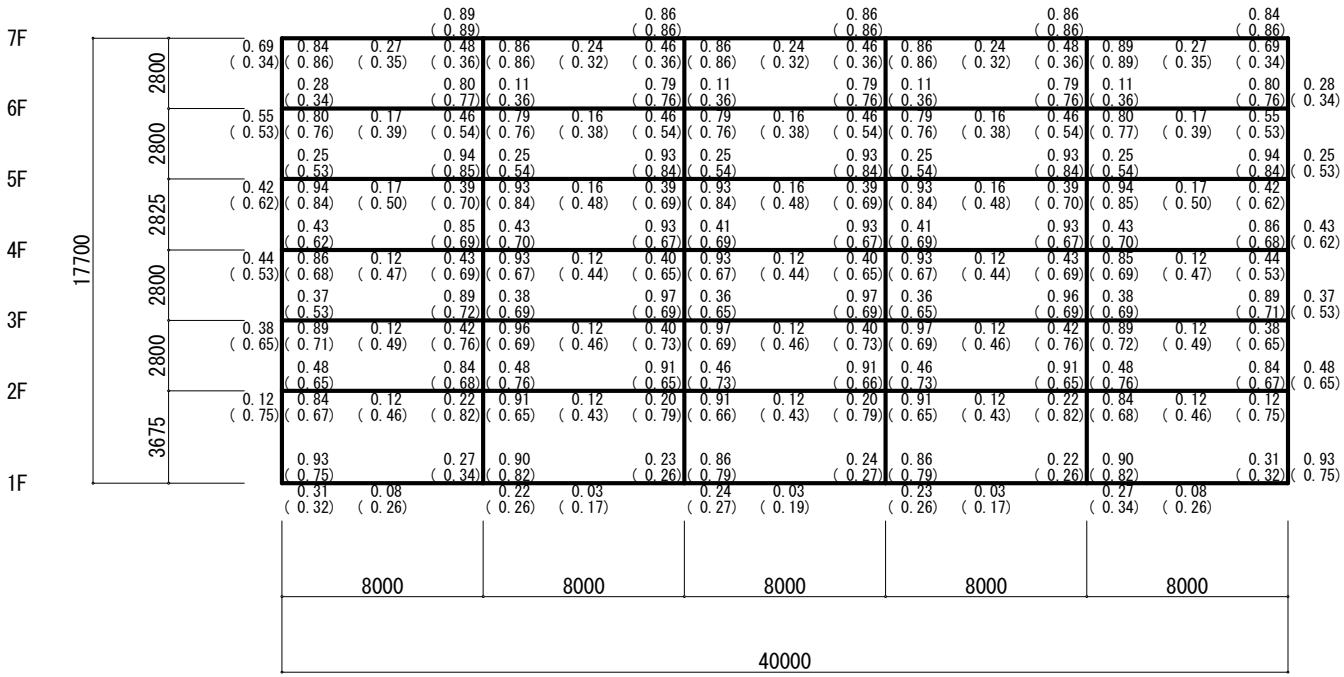
wQ : 壁のせん断力検定値
 (oQ) : 壁の開口補強検定値
 bN : ブレースの軸力検定値
 pQ : 接合部のせん断力検定値
 bpR : ベースプレートの検定値 (※2)
 M : 曲げモーメント
 Q : せん断力
 N : 軸力

hbN : 水平ブレースの軸力検定値

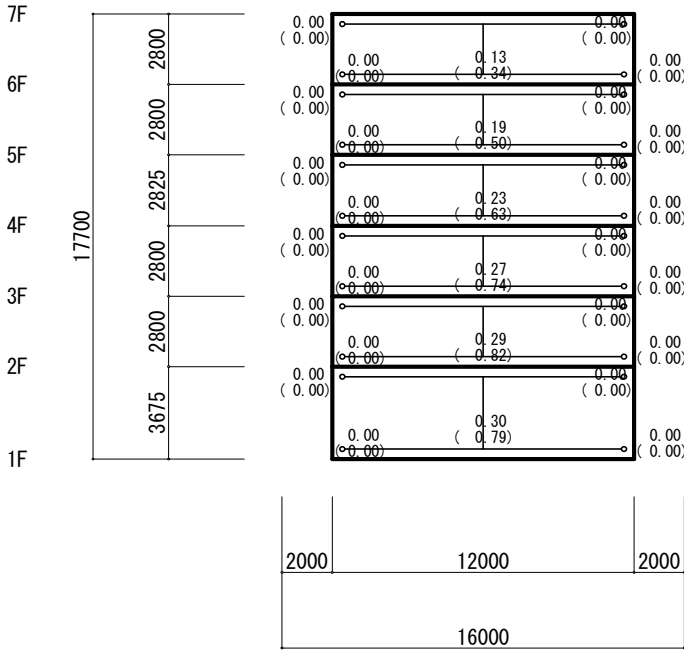
(※1)
 はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。
 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、
 max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。
 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、
 中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。

(※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。

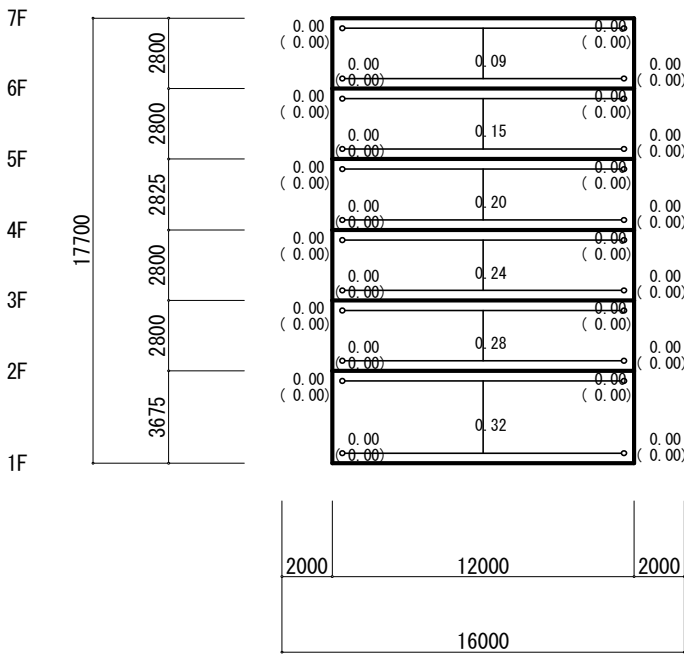
17700	7F	2800	0.69 (0.34)	0.84 (0.86)	0.27 (0.35)	0.89 (0.89)	0.48 (0.36)	0.86 (0.86)	0.24 (0.32)	0.86 (0.36)	0.46 (0.86)	0.24 (0.32)	0.86 (0.36)	0.46 (0.86)	0.24 (0.32)	0.86 (0.36)	0.48 (0.89)	0.27 (0.35)	0.69 (0.34)	0.28 (0.34)		
			0.28 (0.34)	0.80 (0.77)	0.11 (0.36)	0.79 (0.76)	0.11 (0.36)	0.79 (0.76)	0.11 (0.36)	0.79 (0.76)	0.11 (0.36)	0.79 (0.76)	0.11 (0.36)	0.80 (0.76)								
	6F	2800	0.55 (0.53)	0.80 (0.76)	0.17 (0.39)	0.46 (0.54)	0.79 (0.76)	0.16 (0.38)	0.46 (0.54)	0.79 (0.76)	0.16 (0.38)	0.46 (0.54)	0.79 (0.76)	0.16 (0.38)	0.46 (0.54)	0.80 (0.77)	0.17 (0.39)	0.55 (0.53)	0.25 (0.53)			
			0.25 (0.53)	0.94 (0.85)	0.25 (0.54)	0.93 (0.84)	0.25 (0.54)	0.93 (0.84)	0.25 (0.54)	0.93 (0.84)	0.25 (0.54)	0.93 (0.84)	0.25 (0.54)	0.94 (0.84)								
	5F	2825	2825	0.42 (0.62)	0.94 (0.84)	0.17 (0.50)	0.39 (0.70)	0.93 (0.84)	0.16 (0.48)	0.39 (0.69)	0.93 (0.84)	0.16 (0.48)	0.39 (0.69)	0.93 (0.84)	0.16 (0.48)	0.39 (0.70)	0.94 (0.85)	0.17 (0.50)	0.42 (0.62)	0.43 (0.62)		
				0.43 (0.62)	0.85 (0.69)	0.43 (0.70)	0.93 (0.67)	0.41 (0.69)	0.93 (0.67)	0.41 (0.69)	0.93 (0.67)	0.41 (0.69)	0.93 (0.67)	0.41 (0.69)	0.93 (0.67)	0.43 (0.69)	0.85 (0.69)	0.43 (0.47)	0.44 (0.53)			
	4F	2800	2800	0.44 (0.53)	0.86 (0.68)	0.12 (0.47)	0.43 (0.69)	0.93 (0.67)	0.12 (0.44)	0.40 (0.65)	0.93 (0.67)	0.12 (0.44)	0.40 (0.65)	0.93 (0.67)	0.12 (0.44)	0.43 (0.69)	0.85 (0.69)	0.12 (0.47)	0.44 (0.53)	0.37 (0.53)		
				0.37 (0.53)	0.89 (0.72)	0.38 (0.69)	0.97 (0.69)	0.36 (0.65)	0.97 (0.69)	0.36 (0.65)	0.97 (0.69)	0.36 (0.65)	0.97 (0.69)	0.36 (0.65)	0.97 (0.69)	0.36 (0.65)	0.97 (0.69)	0.38 (0.69)	0.89 (0.71)			
	3F	2800	2800	0.38 (0.65)	0.89 (0.71)	0.12 (0.49)	0.42 (0.76)	0.96 (0.69)	0.12 (0.46)	0.40 (0.73)	0.97 (0.69)	0.12 (0.46)	0.40 (0.73)	0.97 (0.69)	0.12 (0.46)	0.42 (0.76)	0.89 (0.72)	0.12 (0.49)	0.38 (0.65)	0.48 (0.65)		
				0.48 (0.65)	0.84 (0.68)	0.48 (0.76)	0.91 (0.65)	0.46 (0.73)	0.91 (0.66)	0.46 (0.73)	0.91 (0.66)	0.46 (0.73)	0.91 (0.66)	0.46 (0.73)	0.91 (0.66)	0.48 (0.76)	0.84 (0.68)	0.48 (0.75)				
2F	3675	3675	0.12 (0.75)	0.84 (0.67)	0.12 (0.46)	0.22 (0.82)	0.91 (0.65)	0.12 (0.43)	0.20 (0.79)	0.91 (0.66)	0.12 (0.43)	0.20 (0.79)	0.91 (0.65)	0.12 (0.43)	0.22 (0.82)	0.84 (0.68)	0.12 (0.46)	0.12 (0.75)	0.31 (0.75)			
			0.93 (0.75)	0.27 (0.34)	0.90 (0.82)	0.23 (0.26)	0.86 (0.79)	0.24 (0.27)	0.86 (0.79)	0.24 (0.27)	0.86 (0.79)	0.24 (0.27)	0.86 (0.79)	0.24 (0.27)	0.86 (0.79)	0.22 (0.26)	0.90 (0.82)	0.31 (0.32)				
1F			0.31 (0.32)	0.08 (0.26)		0.22 (0.26)	0.03 (0.17)		0.24 (0.27)	0.03 (0.19)		0.23 (0.26)	0.03 (0.17)		0.27 (0.34)	0.08 (0.26)		0.31 (0.32)	0.93 (0.75)			
			8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000	8000				
			40000																			
			Y2 フレーム (S=1/300)																			
			X1	X2	X3	X4	X5	X6														



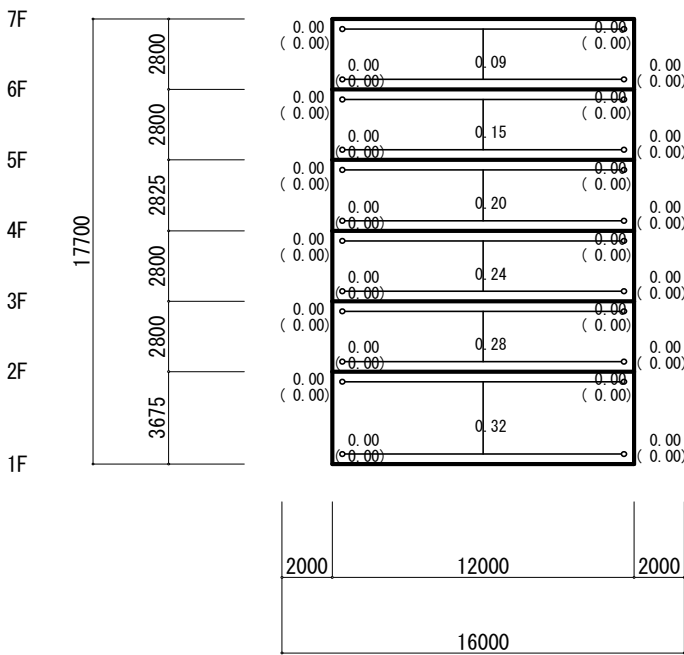
X1 X2 X3 X4 X5 X6
Y3 フレーム (S=1/300)



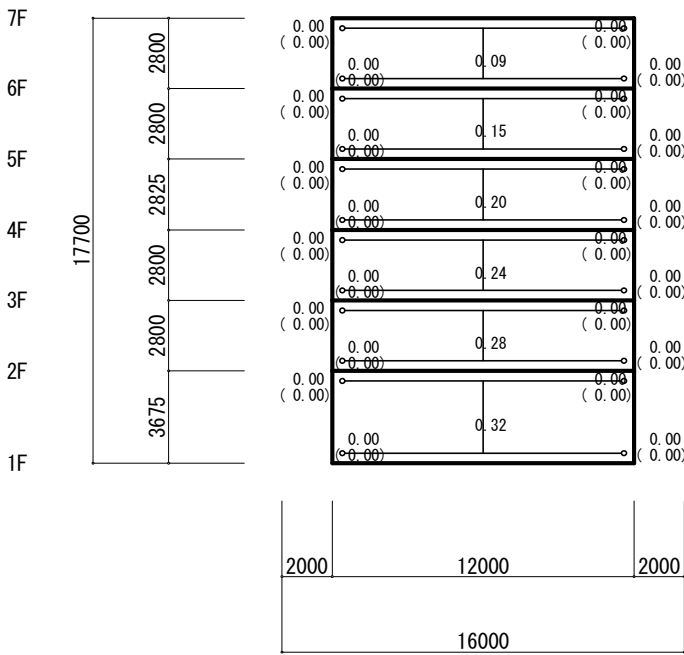
Y1 Y2 Y3 Y4
X1 フレーム (S=1/300)



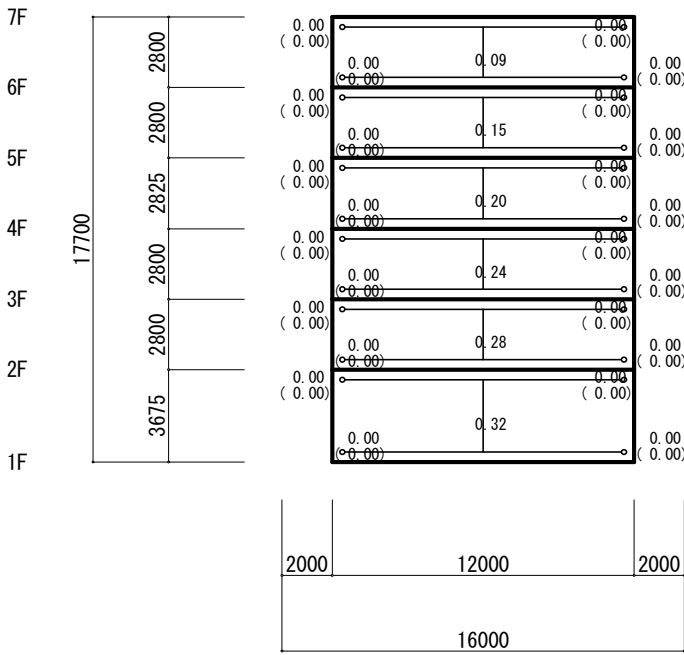
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



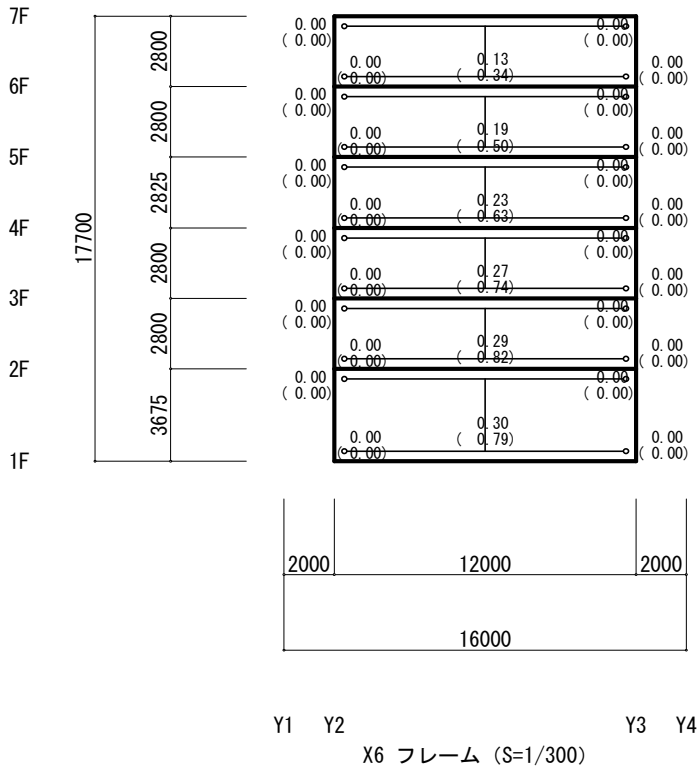
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



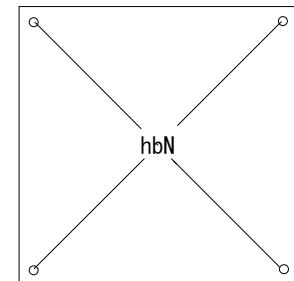
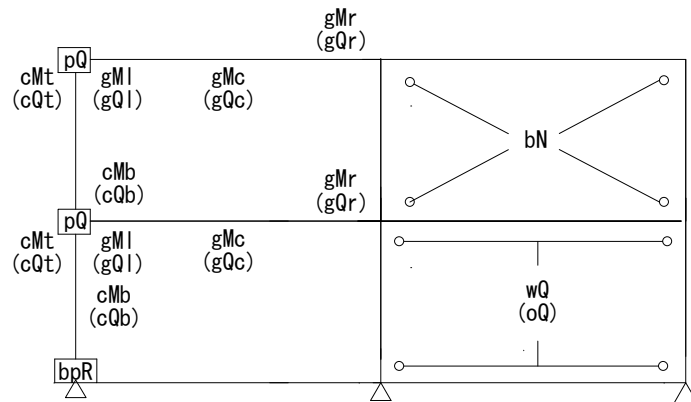
Y1 Y2 Y3 Y4
X4 フレーム (S=1/300)



Y1 Y2 Y3 Y4
X5 フレーム (S=1/300)



(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値 (※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値

(※1)

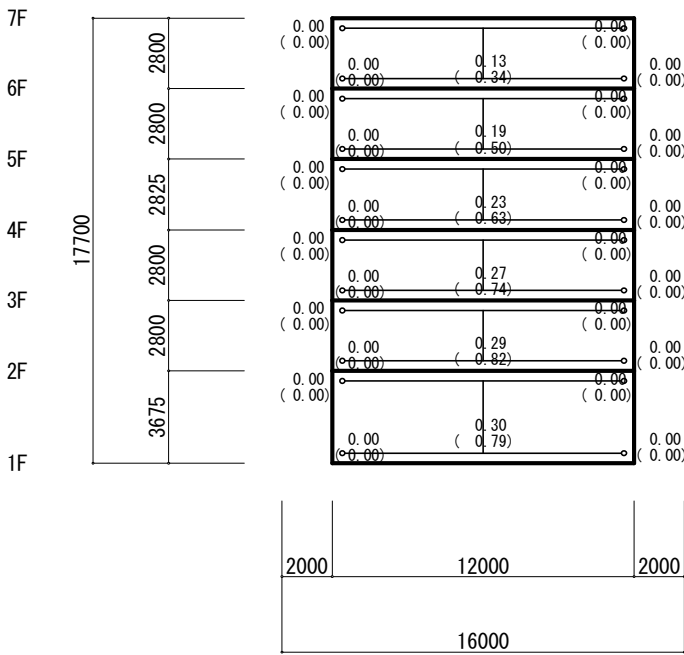
はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比)を出力します。
 ただし、Sはりの場合や、SRCはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比)を出力します。
 また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比)を出力します。

(※2)

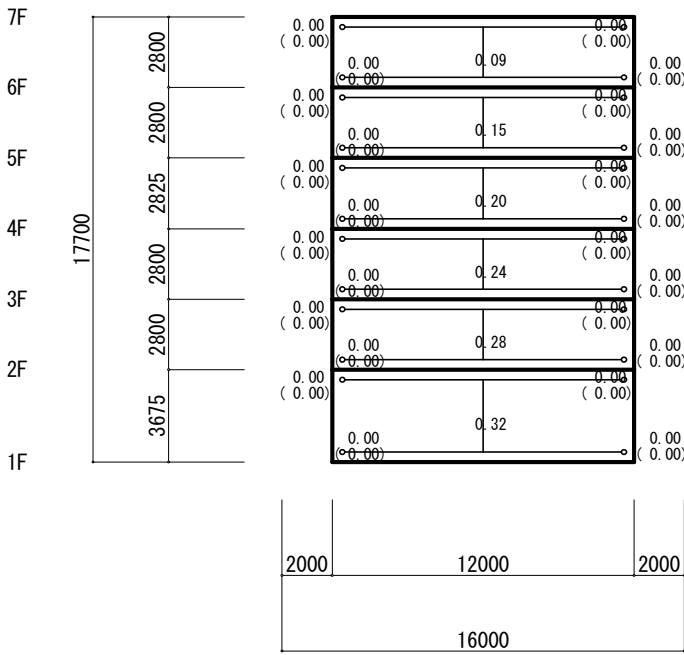
ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。

X1	X2	X3	X4	X5	X6
Y2 フレーム (\$=1/300)					

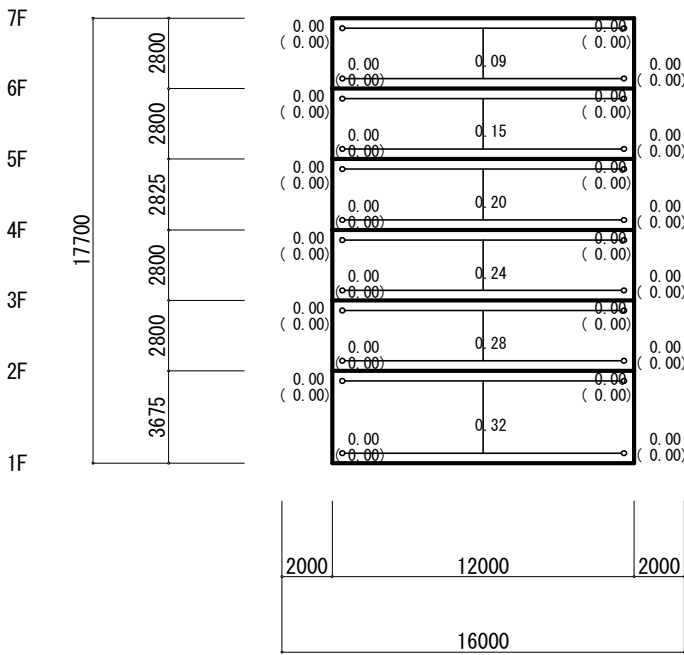
X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y3 フレーム (S=1/300)			



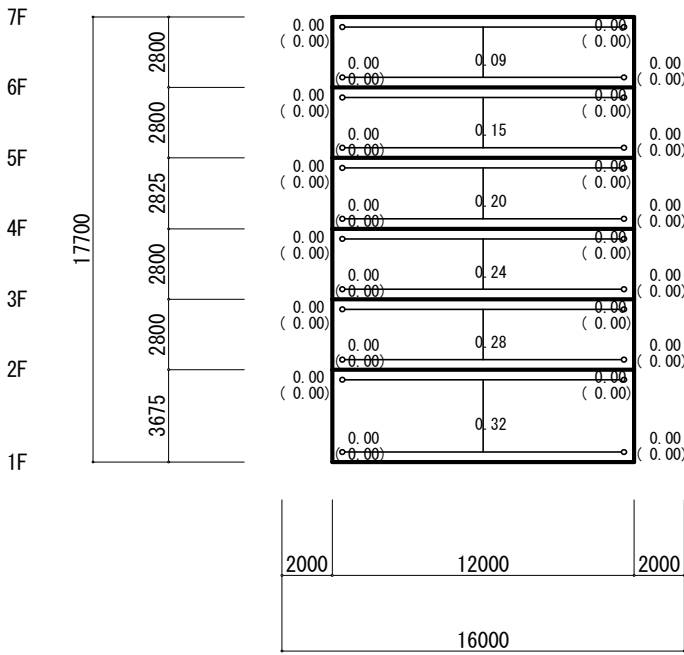
Y1 Y2 Y3 Y4
X1 フレーム (S=1/300)



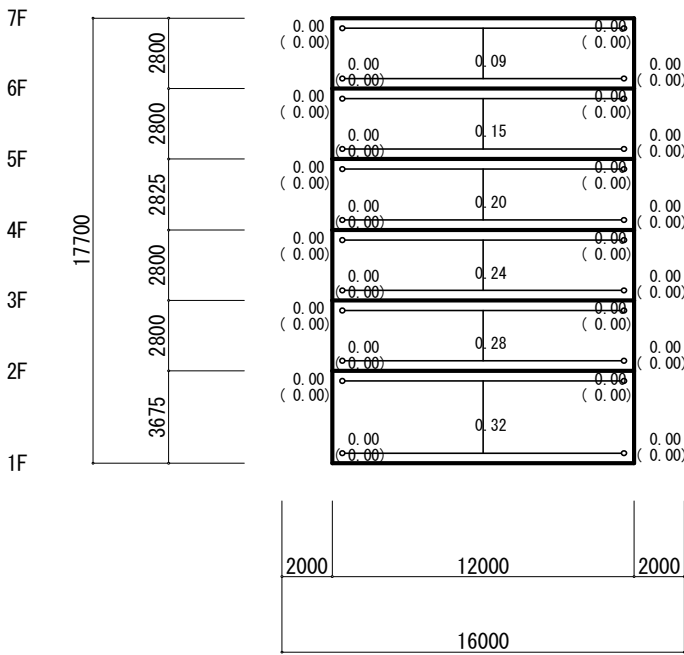
Y1 Y2 Y3 Y4
X2 フレーム (S=1/300)



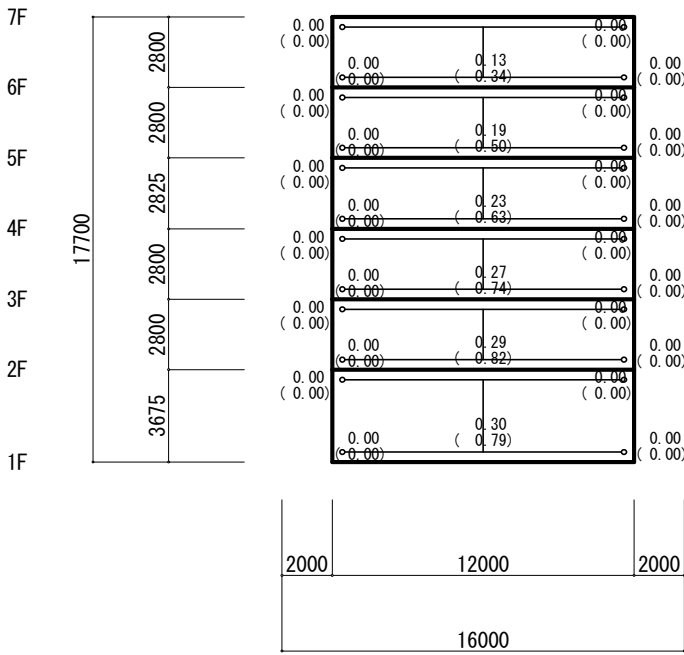
Y1 Y2 Y3 Y4
X3 フレーム (S=1/300)



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)

§ 3. 保有水平耐力計算結果

U-1 長期荷重時応力・層せん断力

U-1. 3 層せん断力

U-1. 3. 1 地震時層せん断力算定の諸数値

地域係数	Z	1. 000	
地盤種別		第 2 種地盤	
		X 方向	Y 方向
標準せん断力係数	Co	1. 000	1. 000
1 次固有周期	T	0. 348 (秒)	0. 348 (秒)
自動計算時の 最小せん断力係数	Ci	Ci = 1. 000 (Rt = 1. 000)	
用途係数	U	1. 000	

U-1. 3. 4 層重量・層せん断力係数

・Ds算定時、保有水平耐力時 共通

X 方向正加力

層名	層重量 Wi	総重量 ΣW	層せん断力係数 Ci	層せん断力 Qi	分布形
7F	6170. 13	6170. 13	1. 780	10985. 08	1. 780
6F	6135. 39	12305. 52	1. 480	18214. 10	1. 480
5F	6135. 39	18440. 90	1. 316	24262. 35	1. 316
4F	6256. 33	24697. 24	1. 193	29459. 42	1. 193
3F	6256. 33	30953. 57	1. 091	33772. 99	1. 091
2F	6340. 06	37293. 63	1. 000	37293. 63	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	6170. 13	6170. 13	1. 780	10985. 08	1. 780
6F	6135. 39	12305. 52	1. 480	18214. 10	1. 480
5F	6135. 39	18440. 90	1. 316	24262. 35	1. 316
4F	6256. 33	24697. 24	1. 193	29459. 42	1. 193
3F	6256. 33	30953. 57	1. 091	33772. 99	1. 091
2F	6340. 06	37293. 63	1. 000	37293. 63	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	6170. 13	6170. 13	1. 780	10985. 08	1. 780
6F	6135. 39	12305. 52	1. 480	18214. 10	1. 480
5F	6135. 39	18440. 90	1. 316	24262. 35	1. 316
4F	6256. 33	24697. 24	1. 193	29459. 42	1. 193
3F	6256. 33	30953. 57	1. 091	33772. 99	1. 091
2F	6340. 06	37293. 63	1. 000	37293. 63	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	6170. 13	6170. 13	1. 780	10985. 08	1. 780
6F	6135. 39	12305. 52	1. 480	18214. 10	1. 480
5F	6135. 39	18440. 90	1. 316	24262. 35	1. 316
4F	6256. 33	24697. 24	1. 193	29459. 42	1. 193
3F	6256. 33	30953. 57	1. 091	33772. 99	1. 091
2F	6340. 06	37293. 63	1. 000	37293. 63	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	10985. 08	10985. 08
6F	18214. 10	7229. 02
5F	24262. 35	6048. 25

X 方向正加力

層名	層せん断力	外力
4F	29459. 42	5197. 07
3F	33772. 99	4313. 57
2F	37293. 63	3520. 64

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	10985. 08	10985. 08
6F	18214. 10	7229. 02
5F	24262. 35	6048. 25

X 方向負加力

層名	層せん断力	外力
4F		5197. 07
	29459. 42	
3F		4313. 57
	33772. 99	
2F		3520. 64
	37293. 63	
1F		0. 00

Y 方向正加力

層名	層せん断力	外力
7F		10985. 08
	10985. 08	
6F		7229. 02
	18214. 10	
5F		6048. 25
	24262. 35	
4F		5197. 07
	29459. 42	
3F		4313. 57
	33772. 99	
2F		3520. 64
	37293. 63	
1F		0. 00

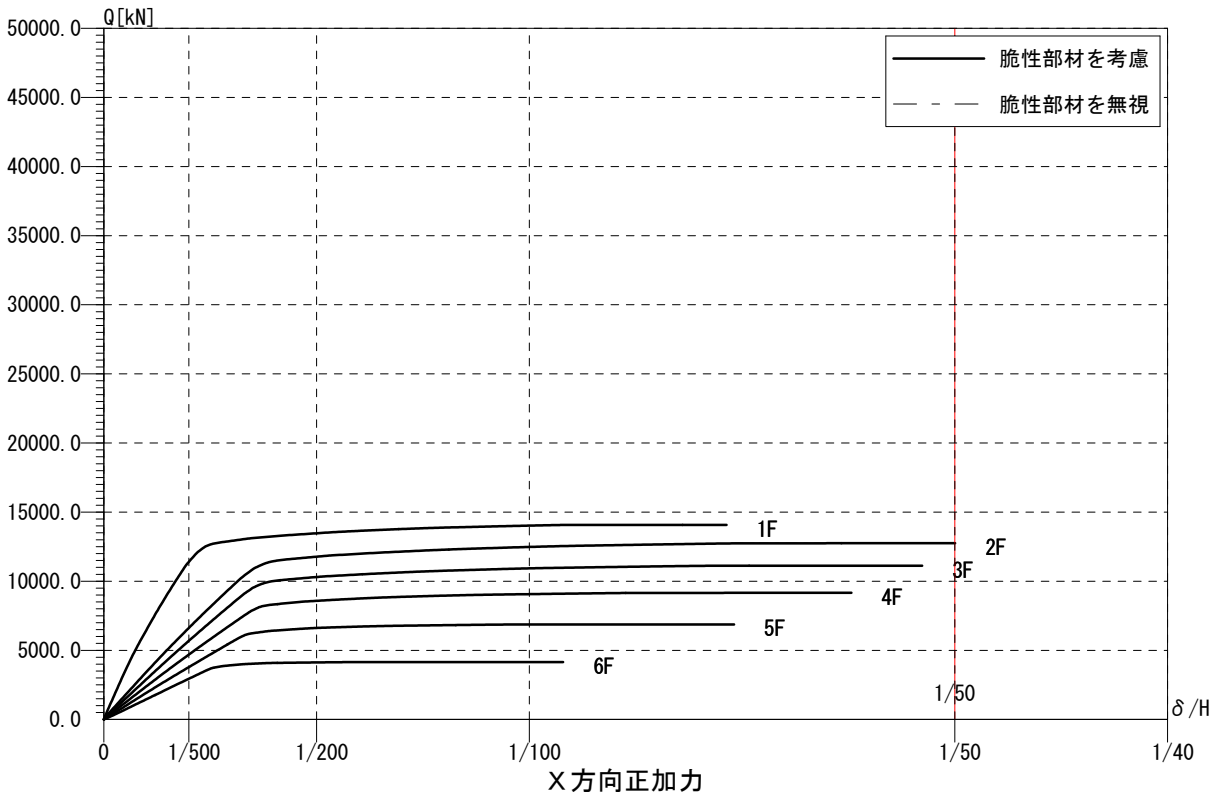
Y 方向負加力

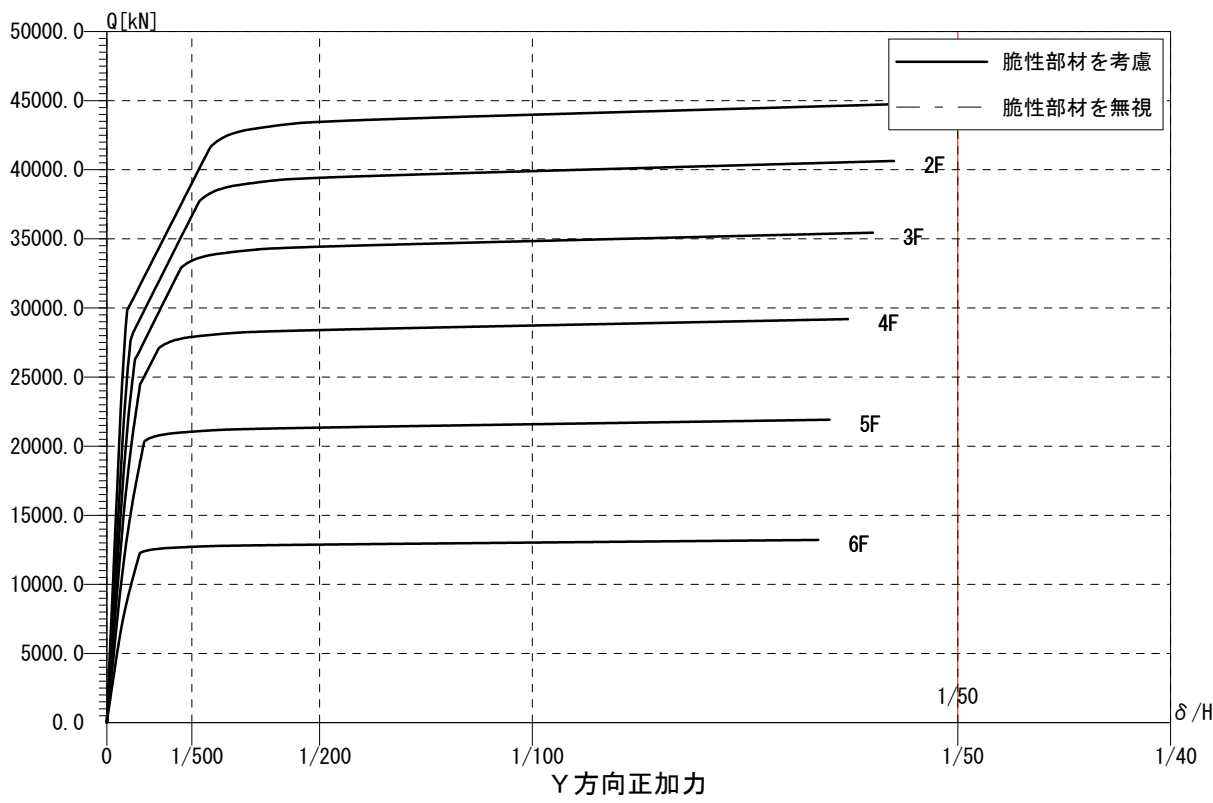
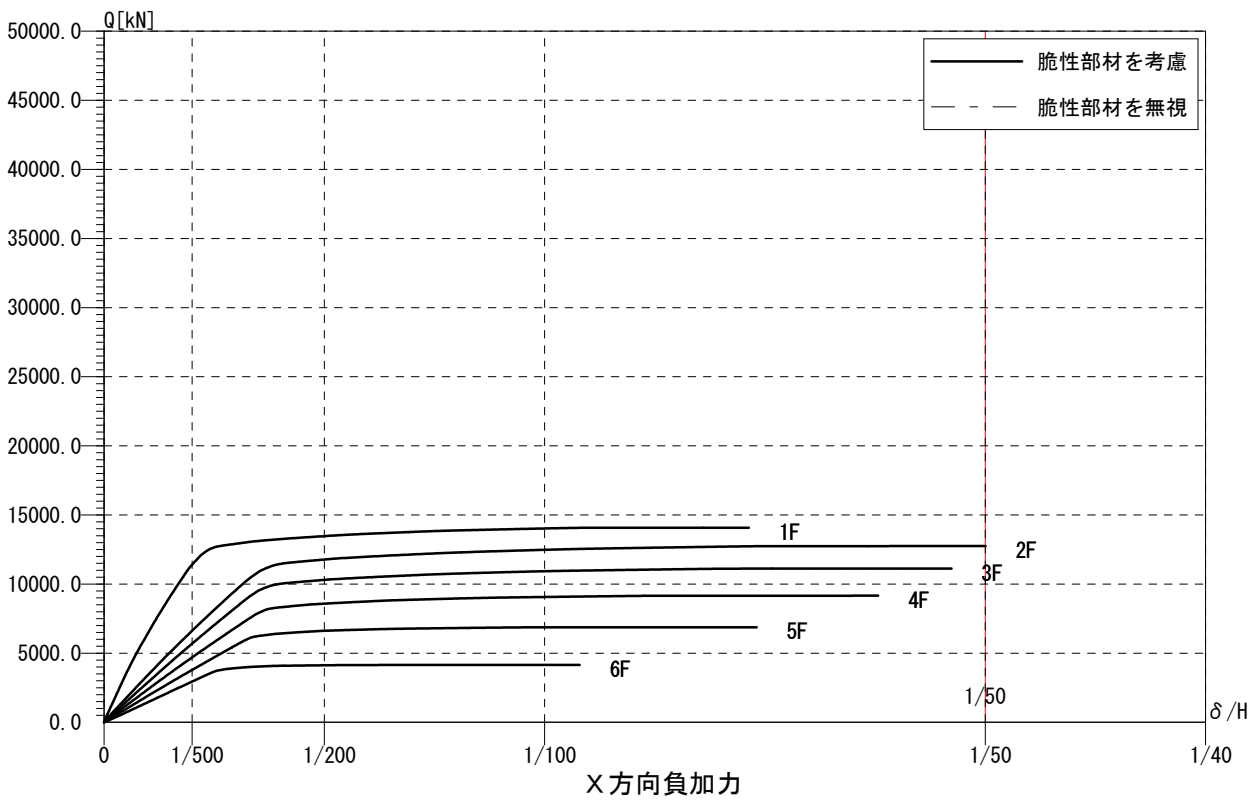
層名	層せん断力	外力
7F		10985. 08
	10985. 08	
6F		7229. 02
	18214. 10	
5F		6048. 25
	24262. 35	
4F		5197. 07
	29459. 42	
3F		4313. 57
	33772. 99	
2F		3520. 64
	37293. 63	
1F		0. 00

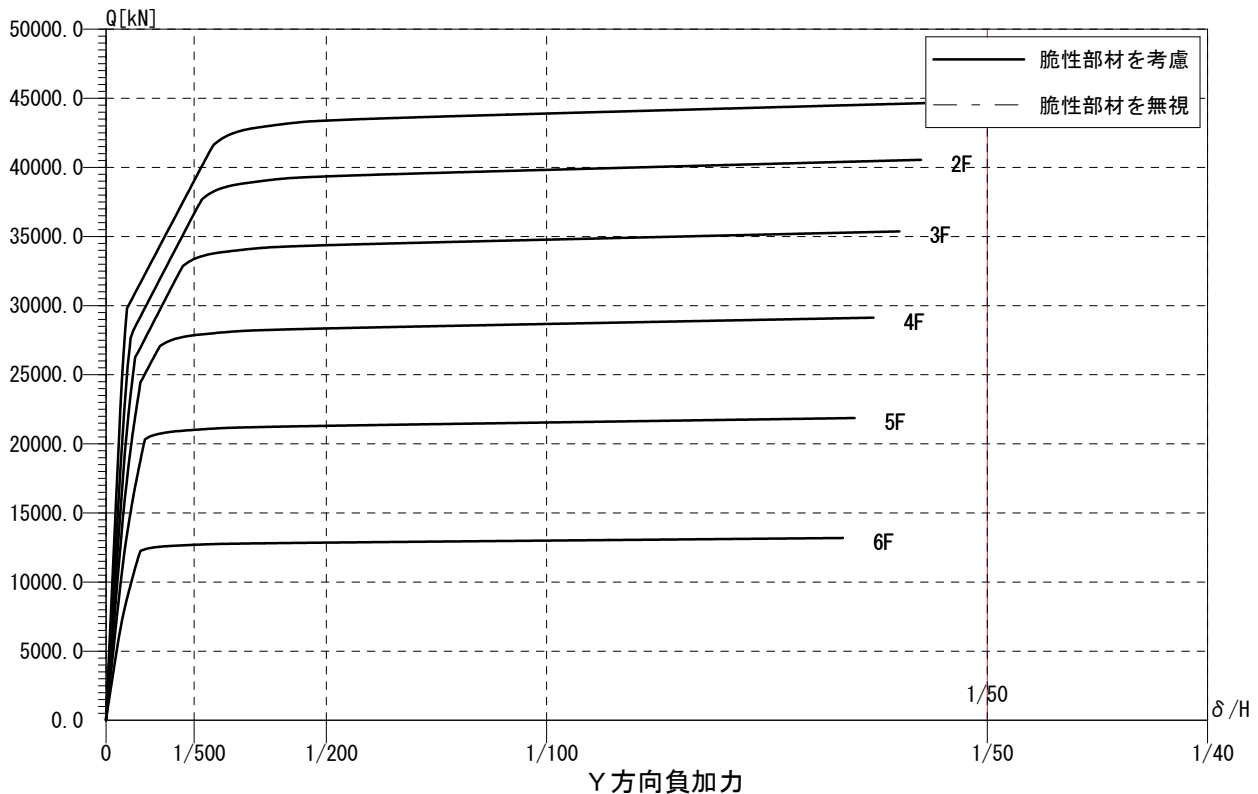
U-3Ds算定時計算結果

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）

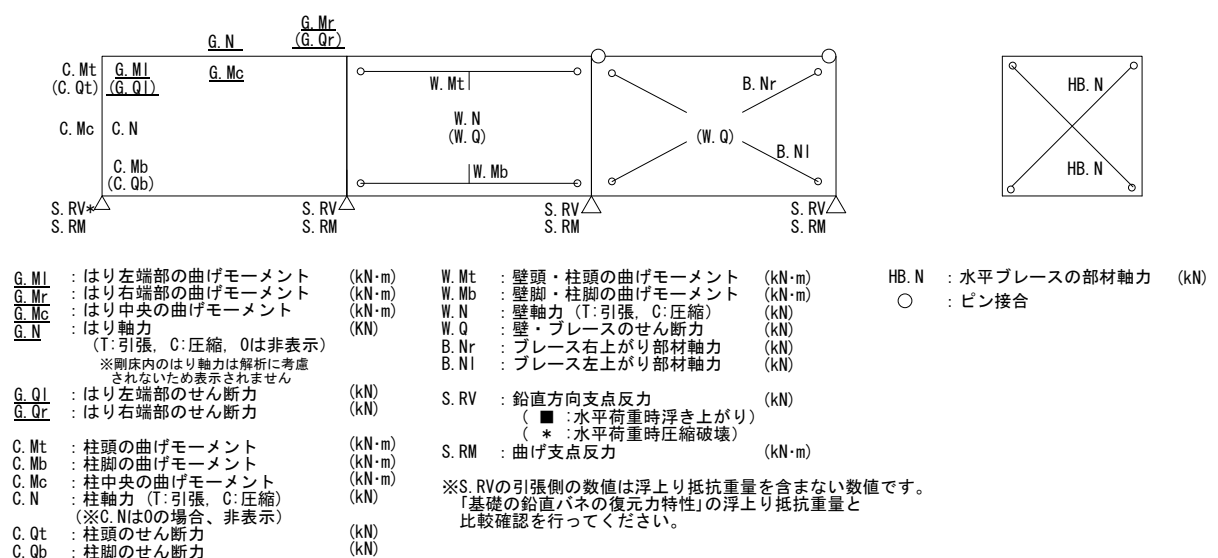






U-3.2 終局時部材応力 (Ds算定時)

U-3.2.1 終局時部材応力図 (水平荷重節点応力) (Ds算定時)



[illegible]

A number line starting at 0 and ending at 40,000. There are five major tick marks labeled 8000, 8000, 8000, 8000, and 8000. The total length of the line is labeled 40000.

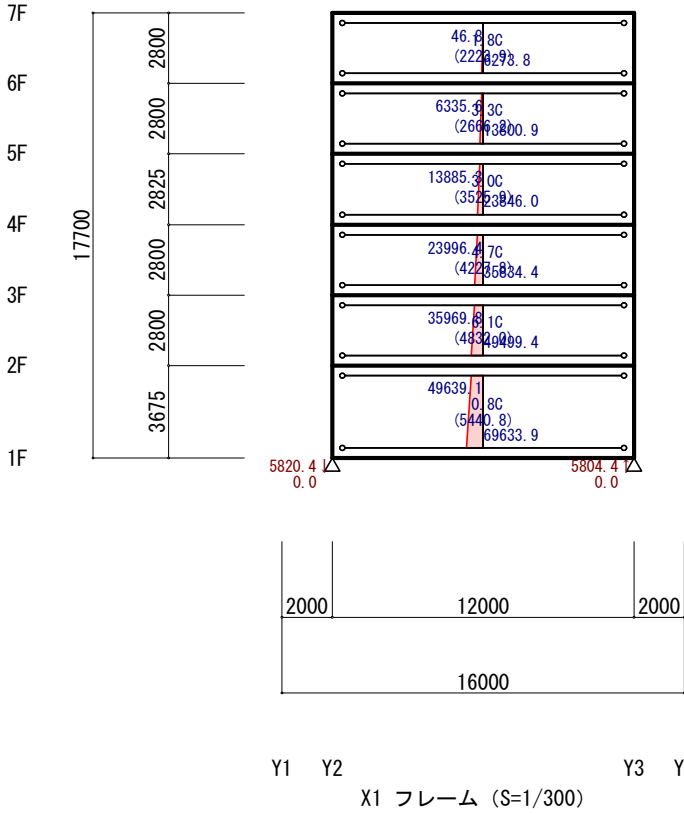
X1	X2	X3	X4	X5	X6
		Y2 フレーム (\$=1/300)			

[illegible]

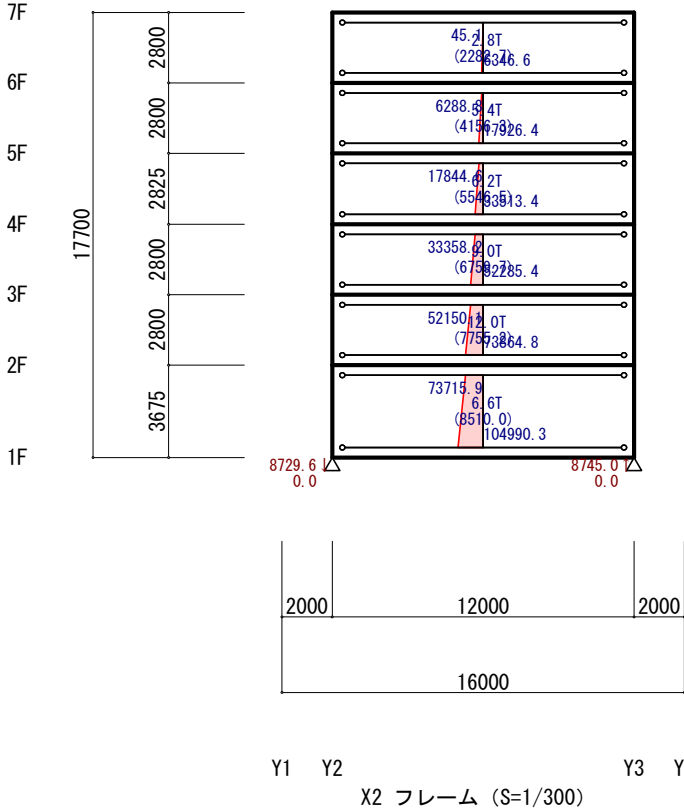
A horizontal number line with five equal segments. Each segment is labeled with the number 8000. Below the entire number line, centered, is the number 40000.

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

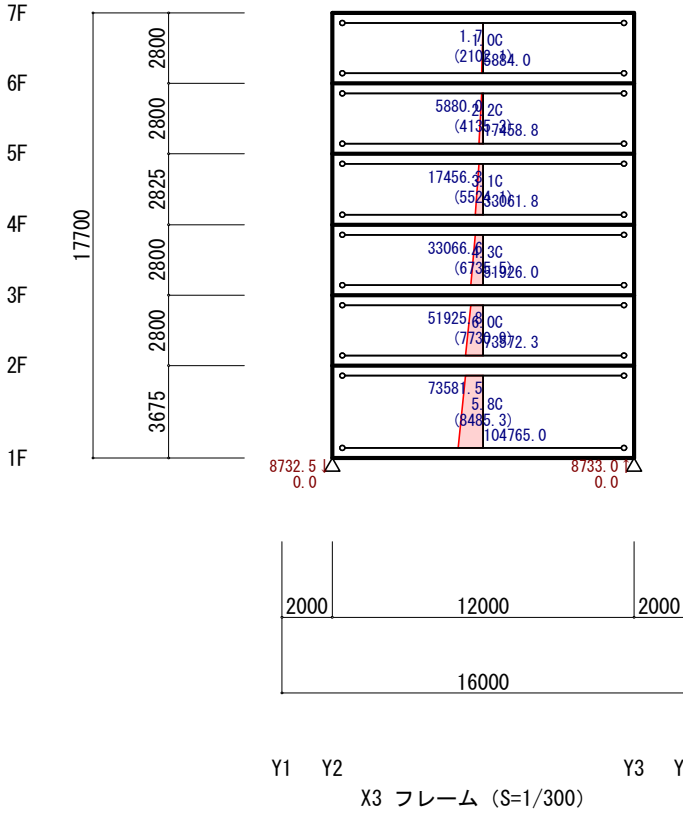
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



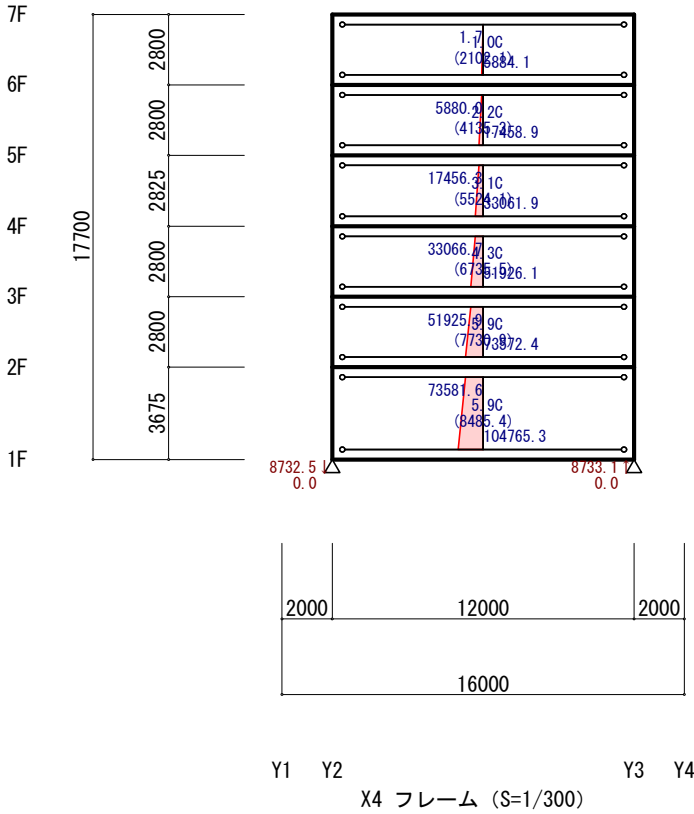
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



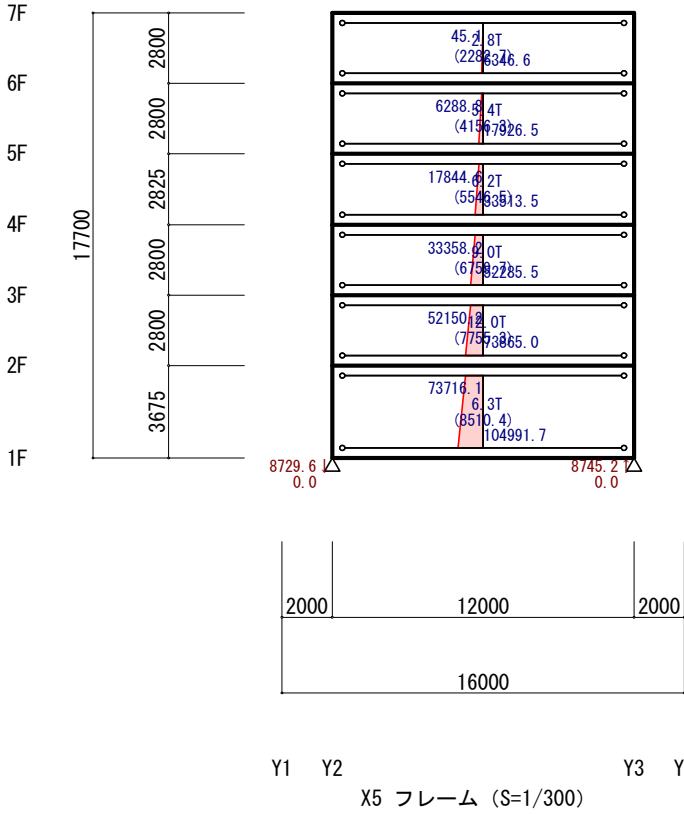
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



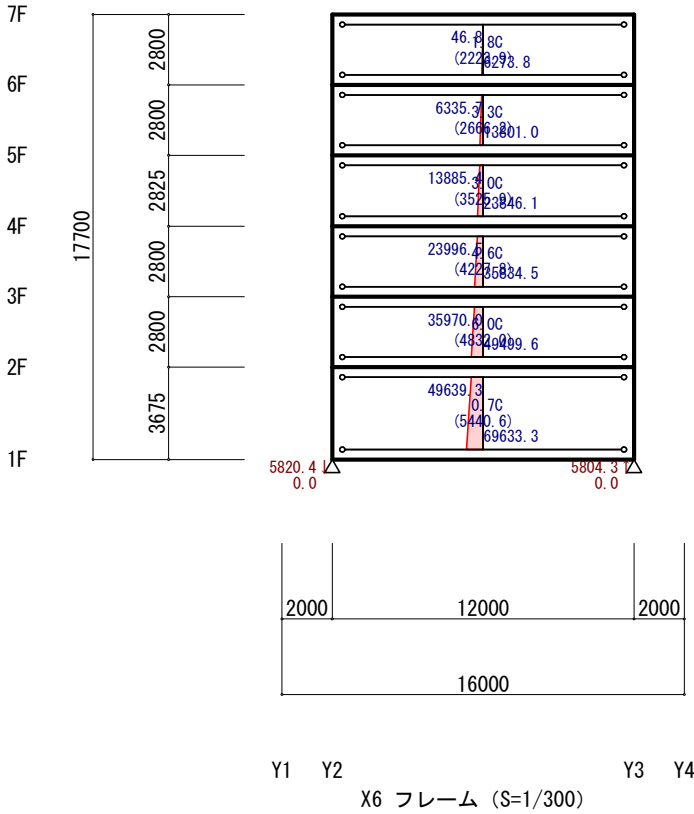
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



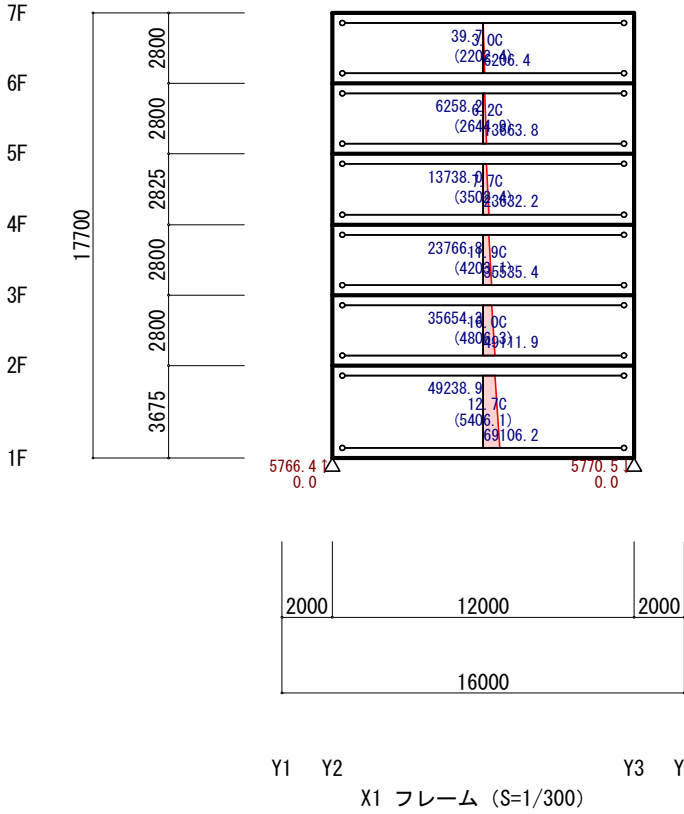
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



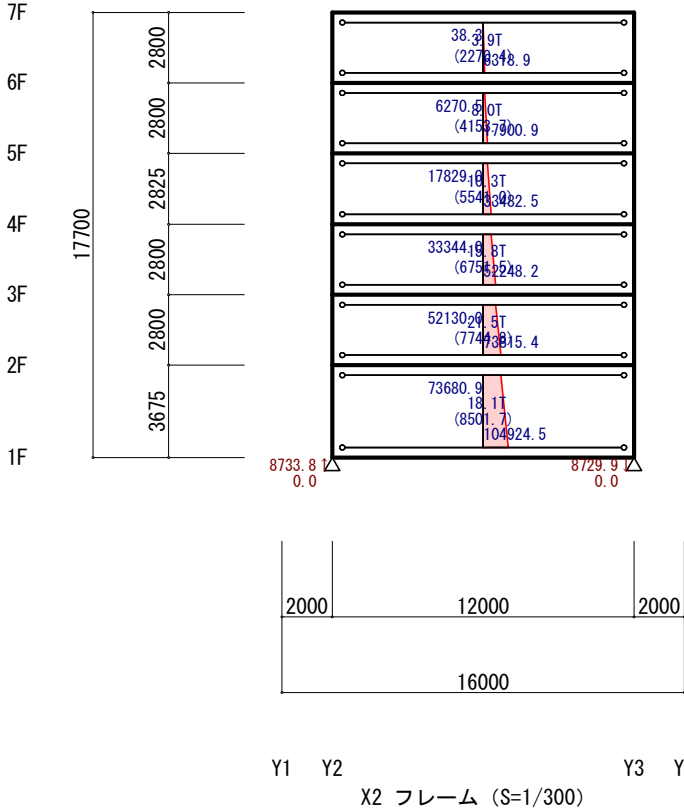
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



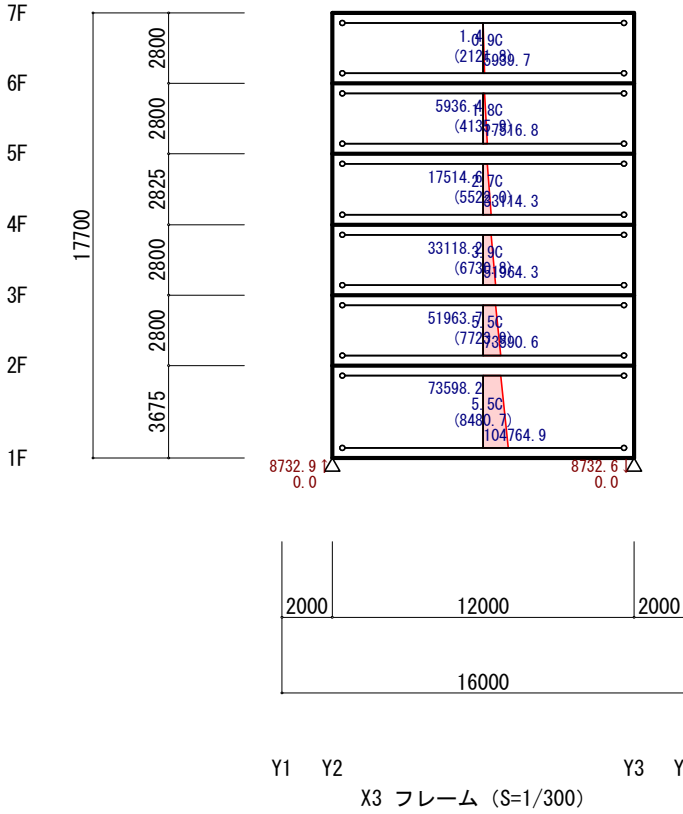
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



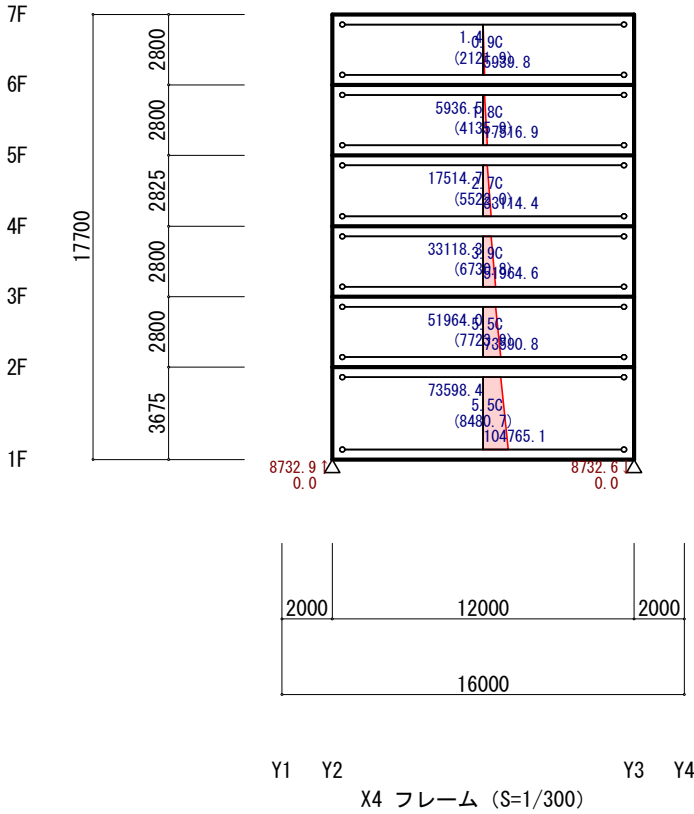
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



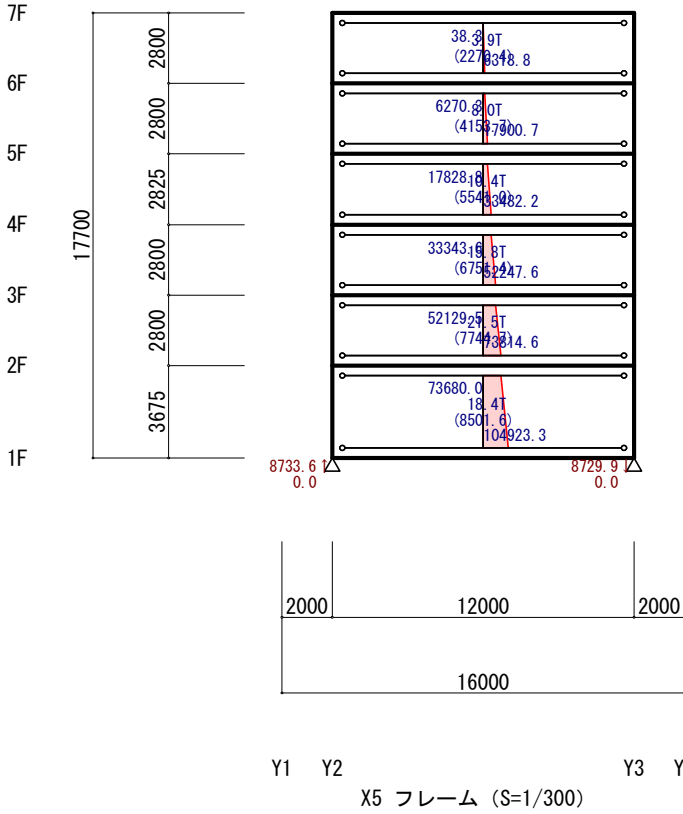
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



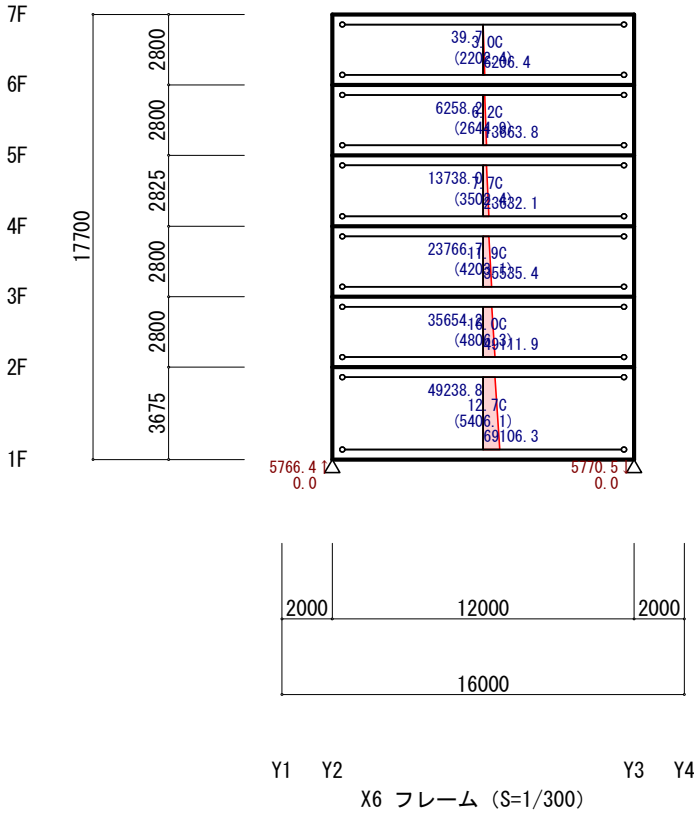
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



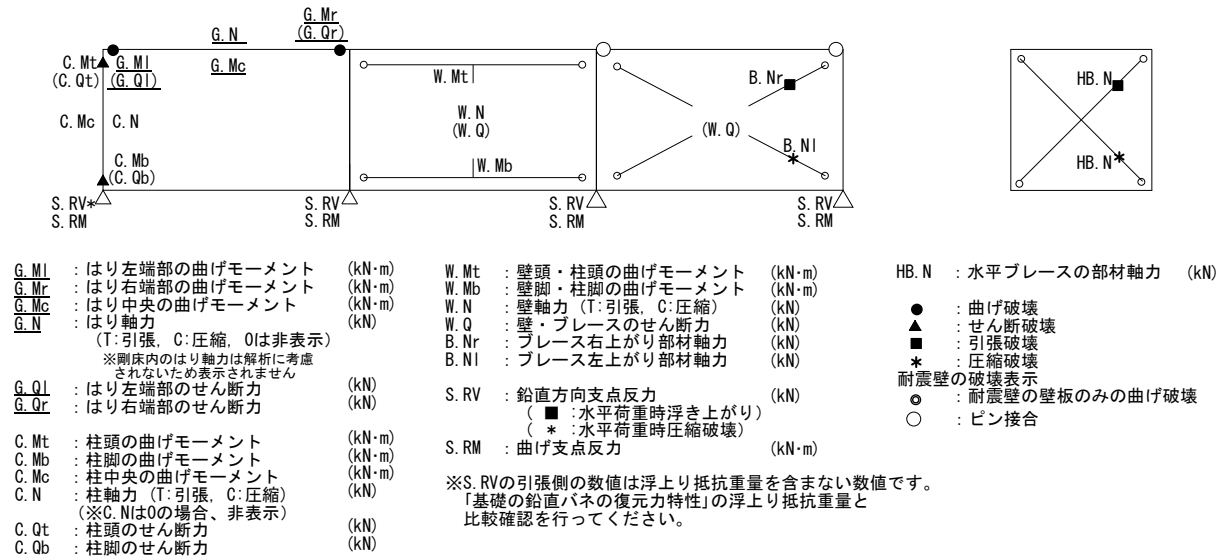
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



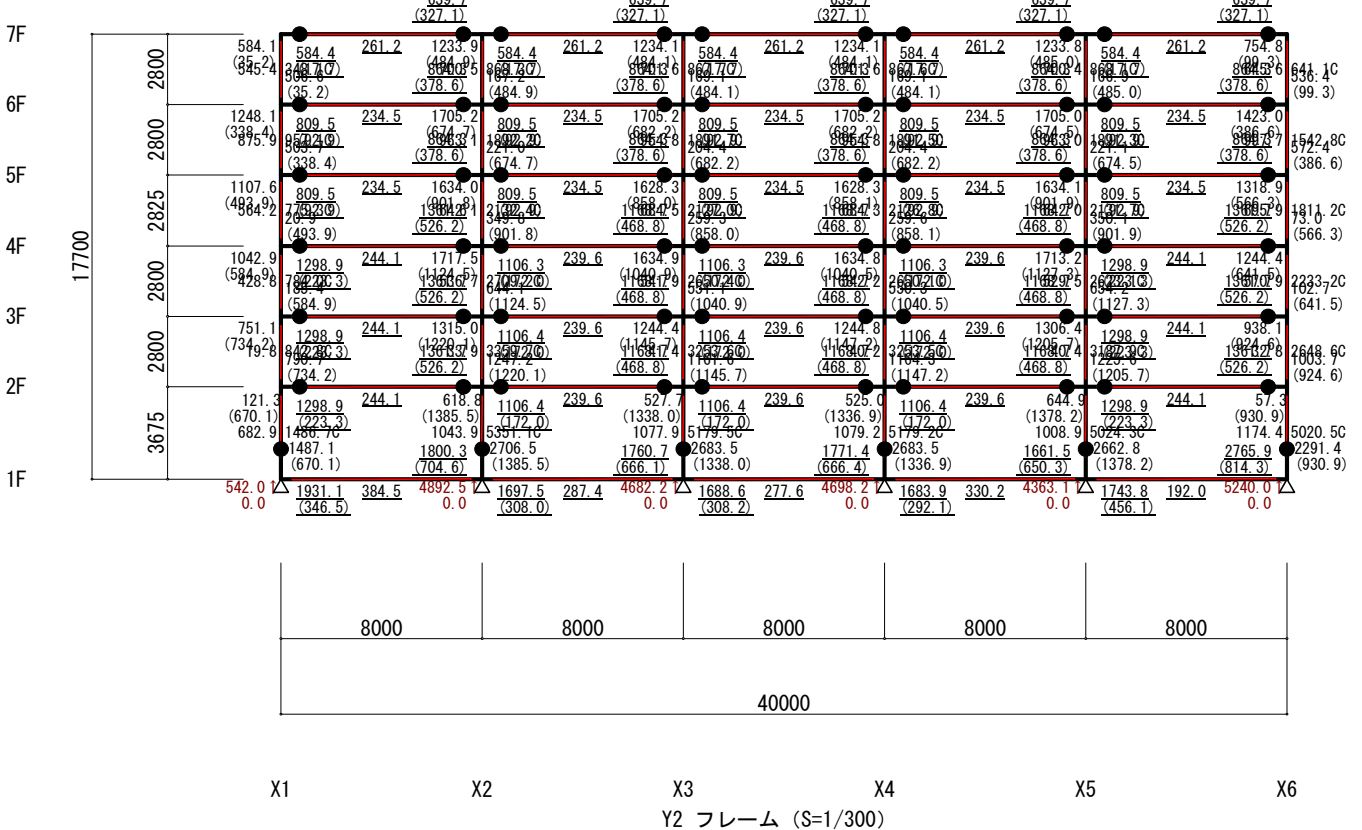
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



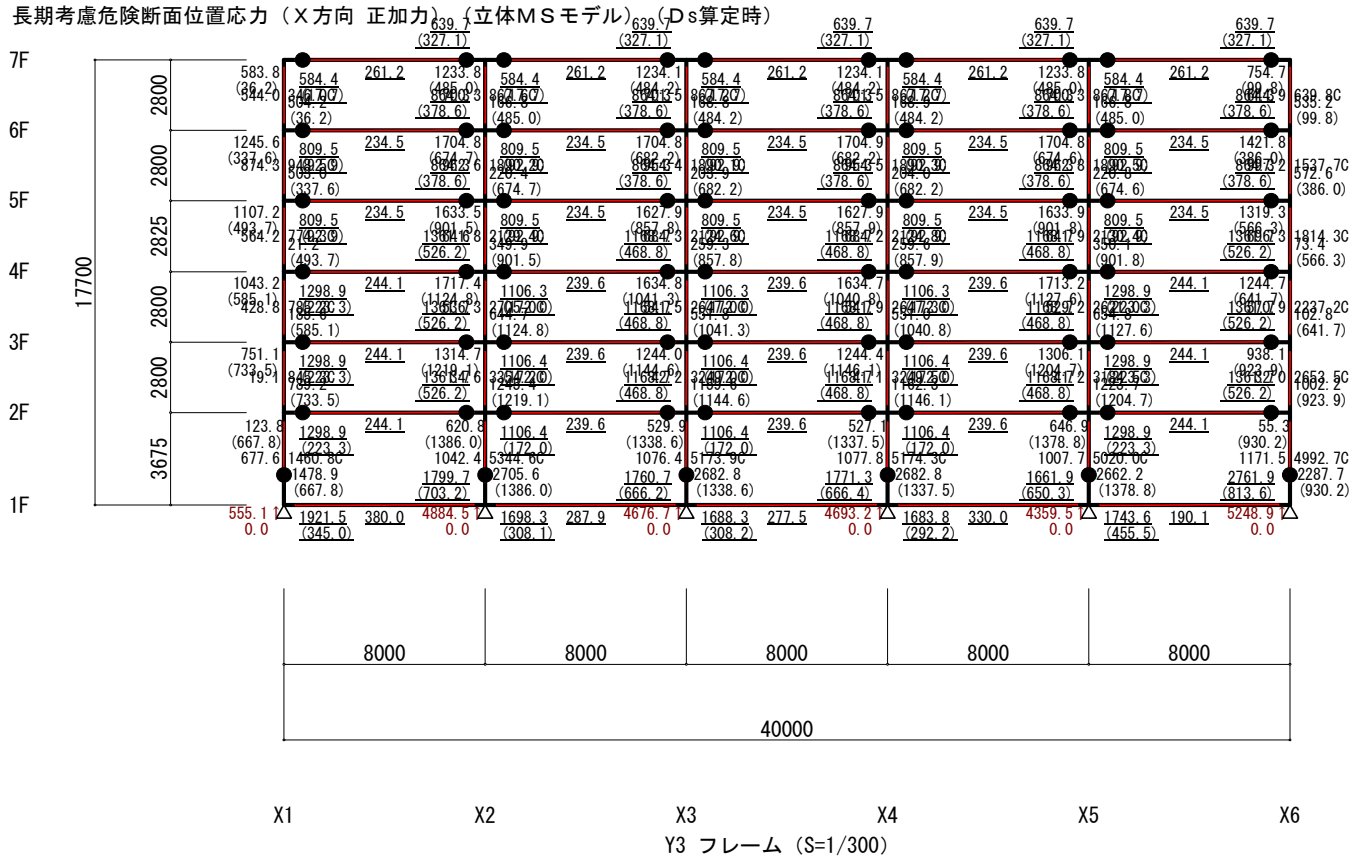
U-3.2.2 終局時部材応力図（長期考慮危険断面位置）（Ds算定時）



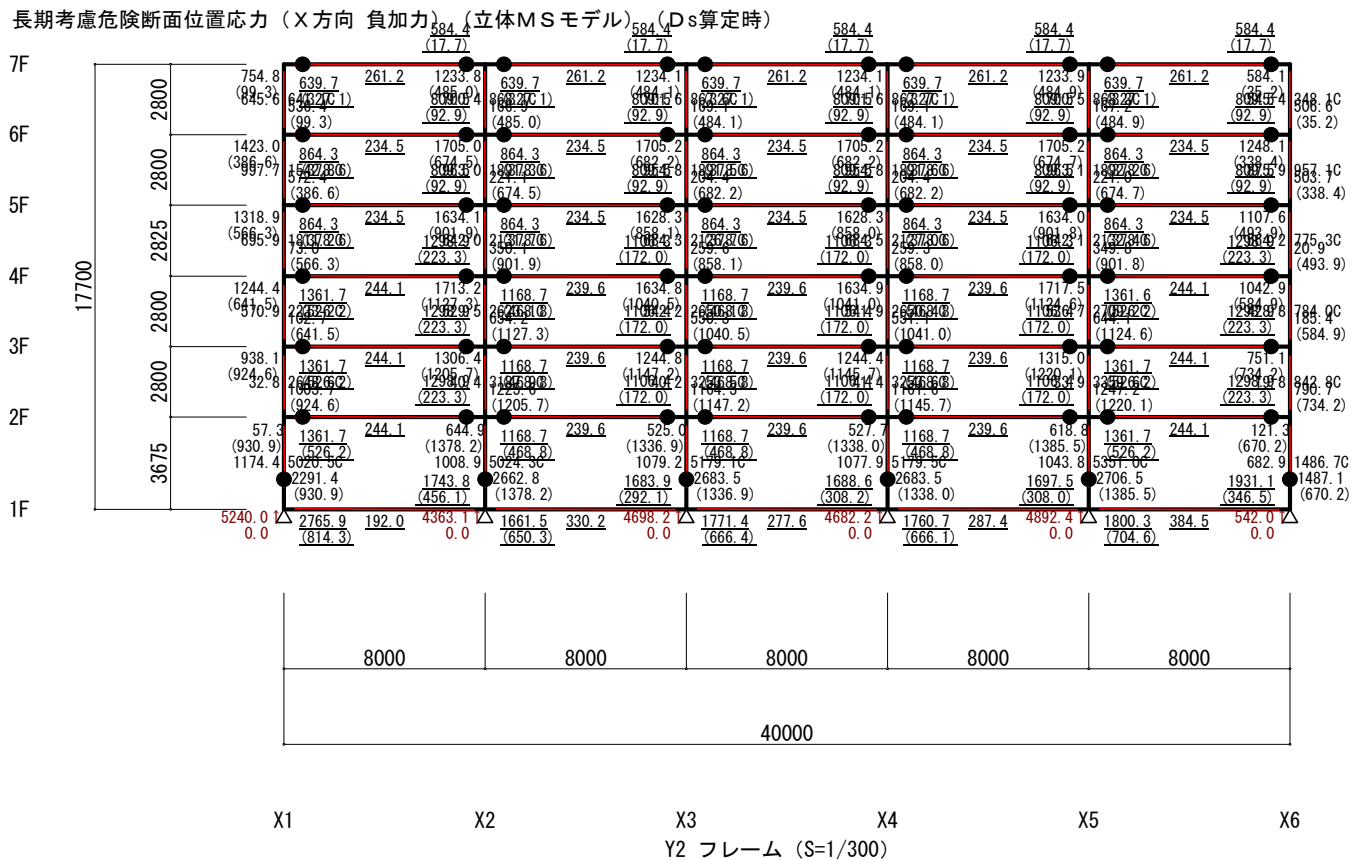
長期考慮危険断面位置応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



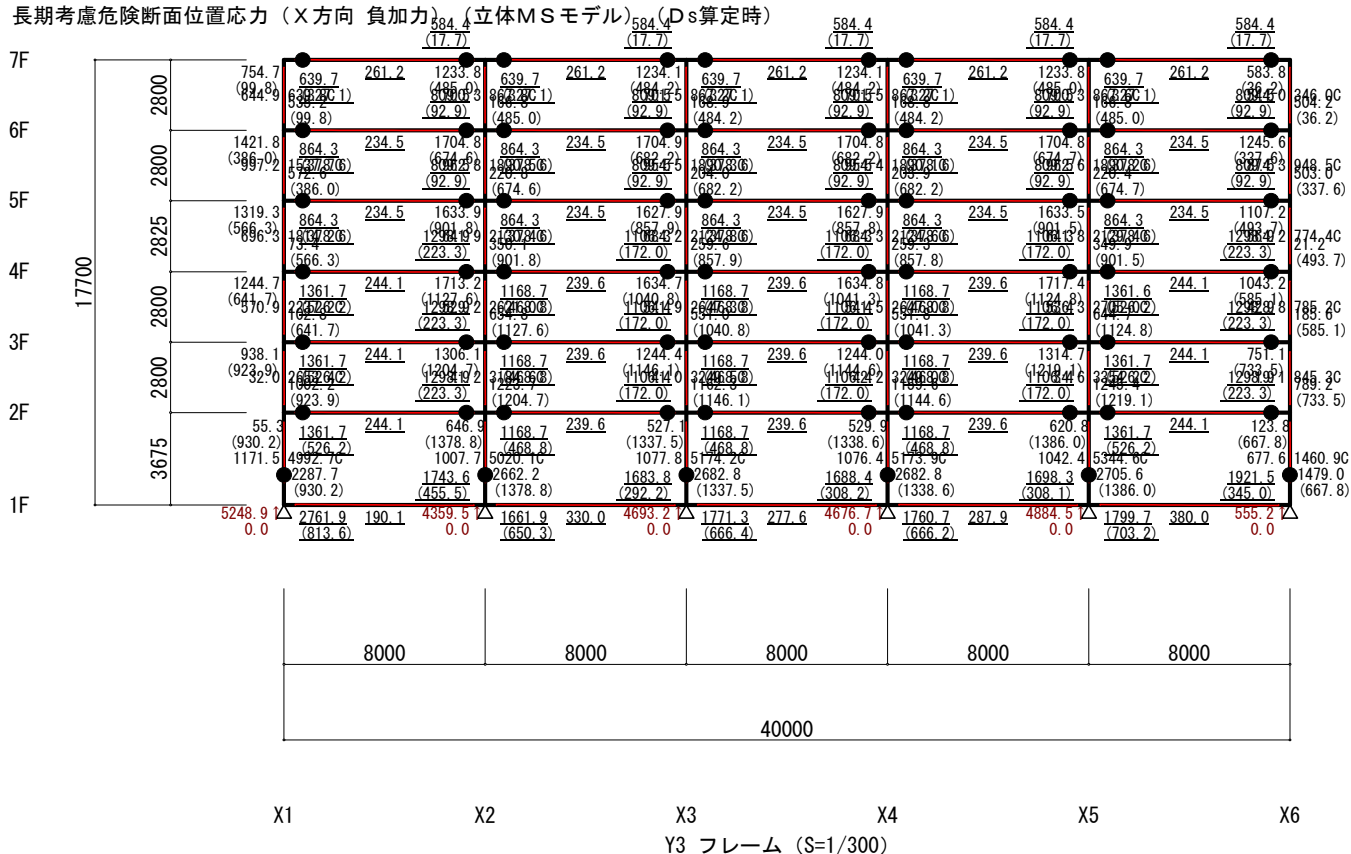
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



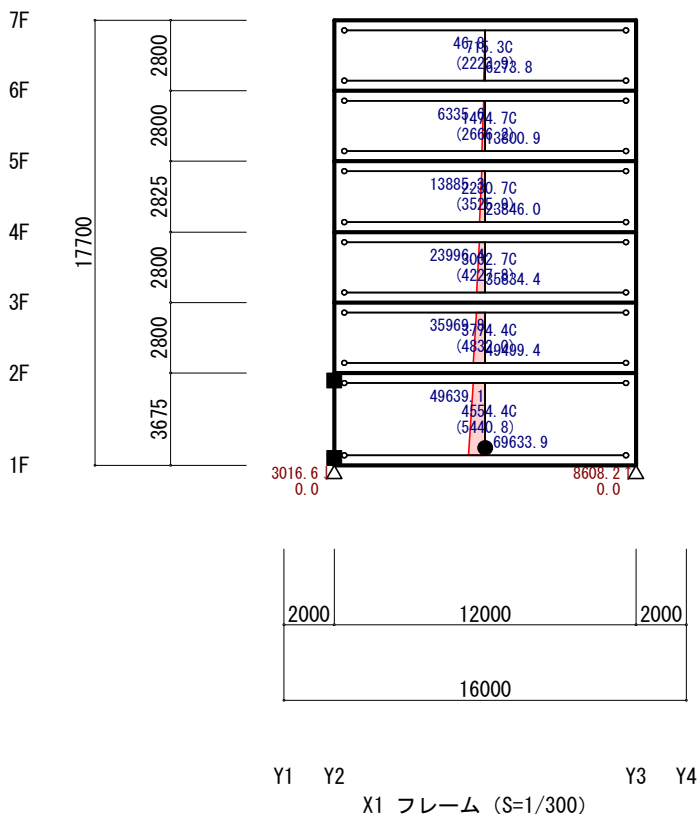
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



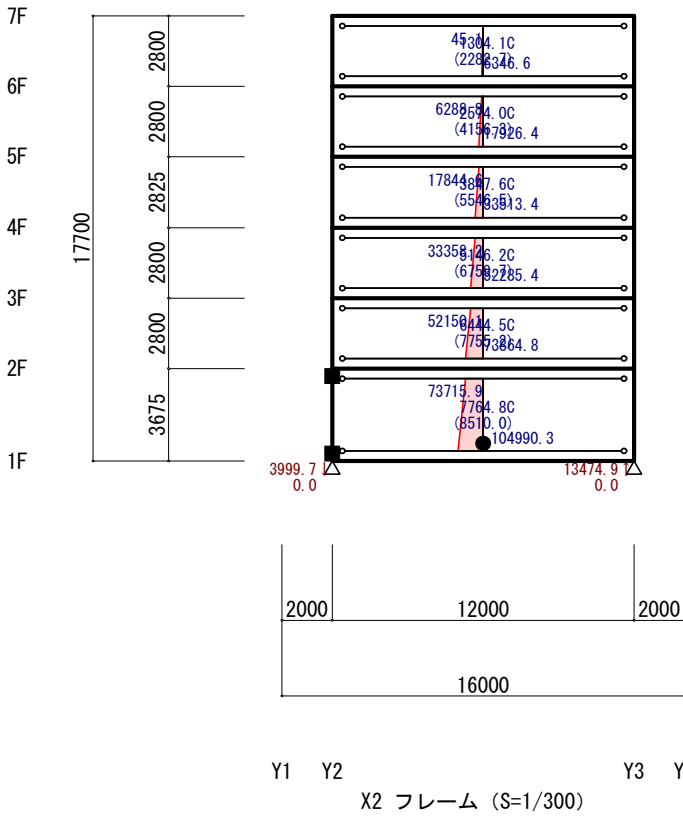
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



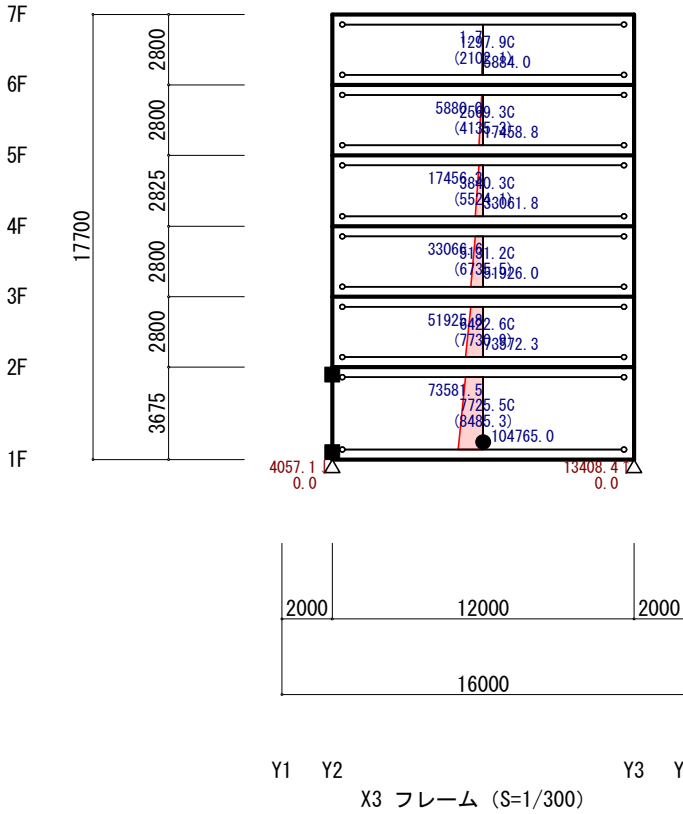
長期考慮危険断面位置応力 (Y方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



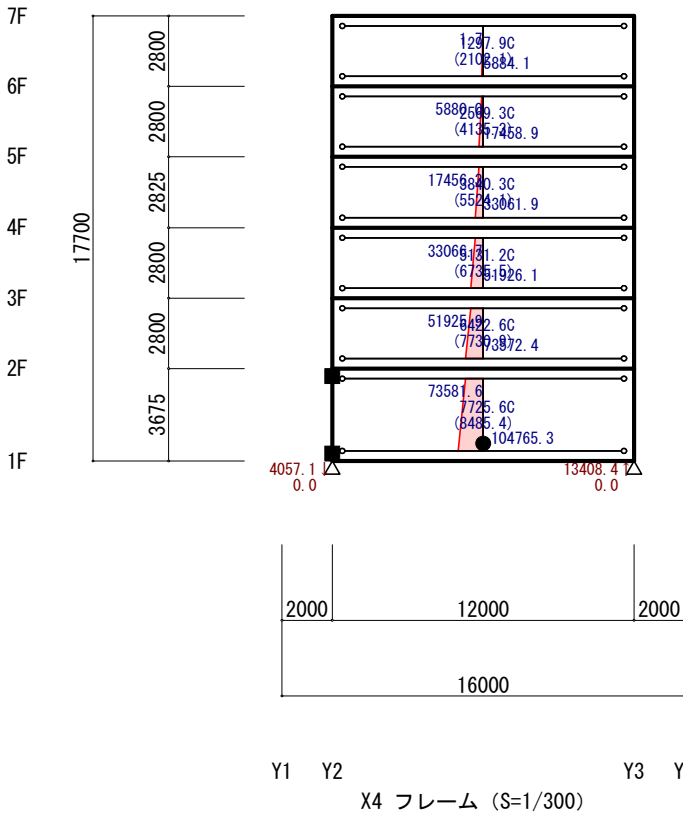
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



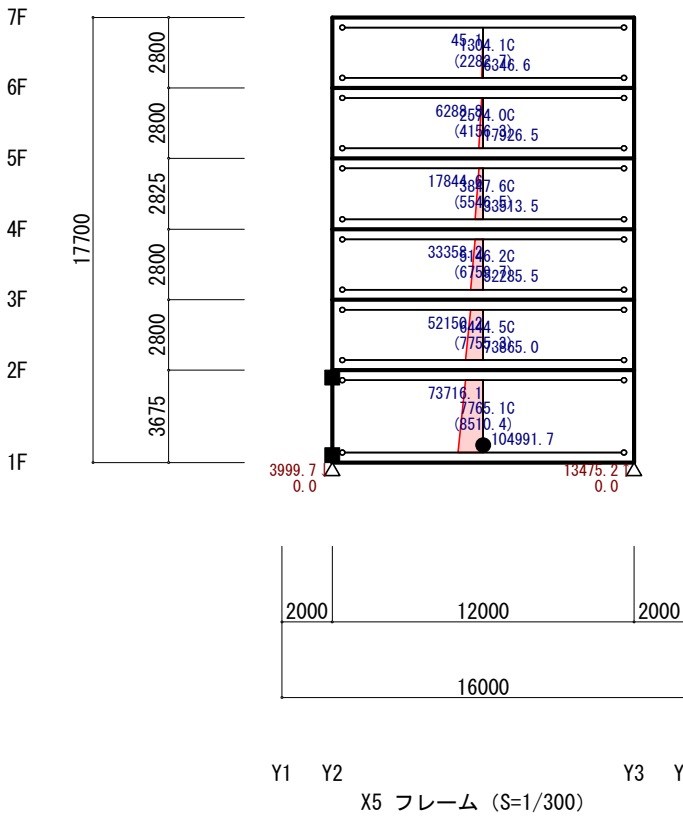
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



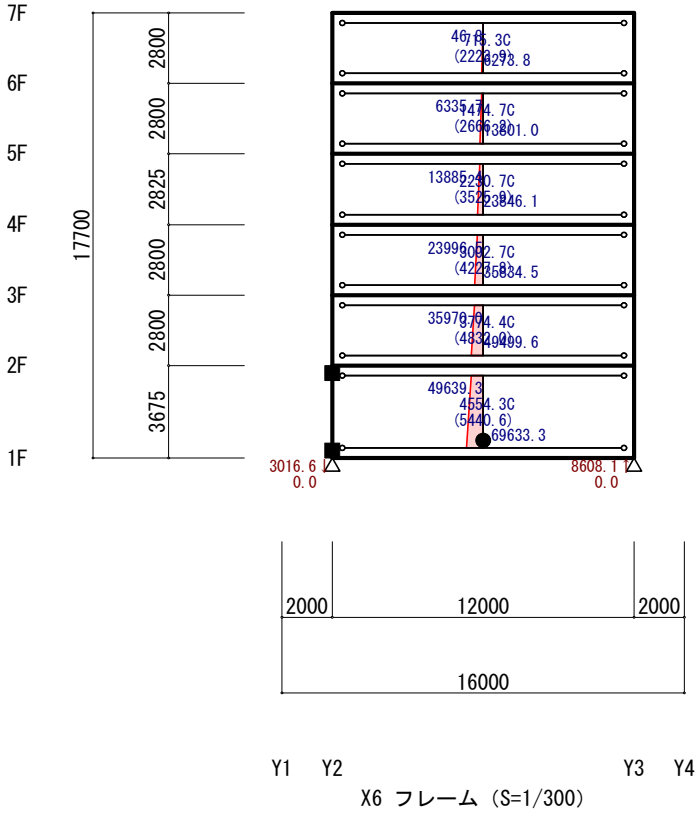
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



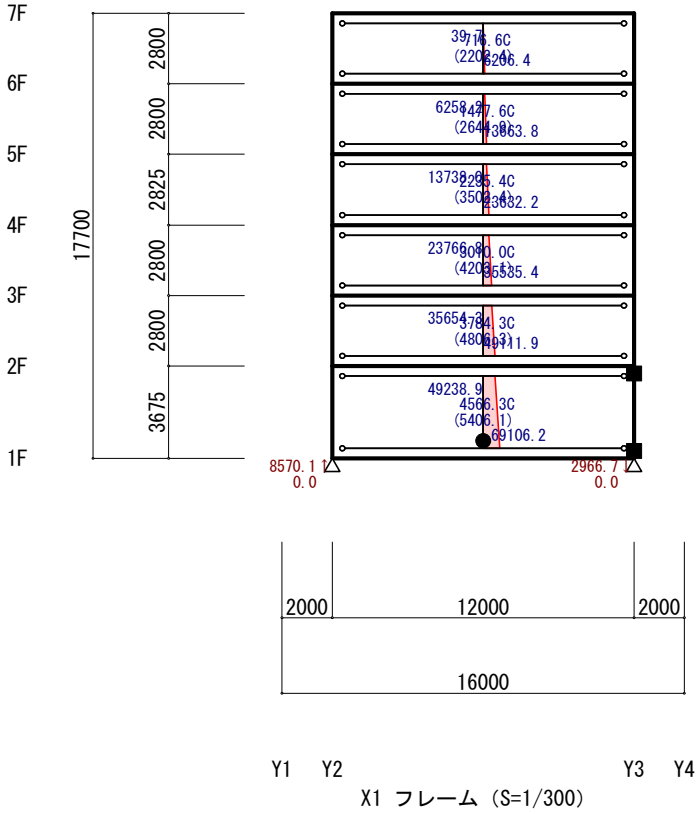
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



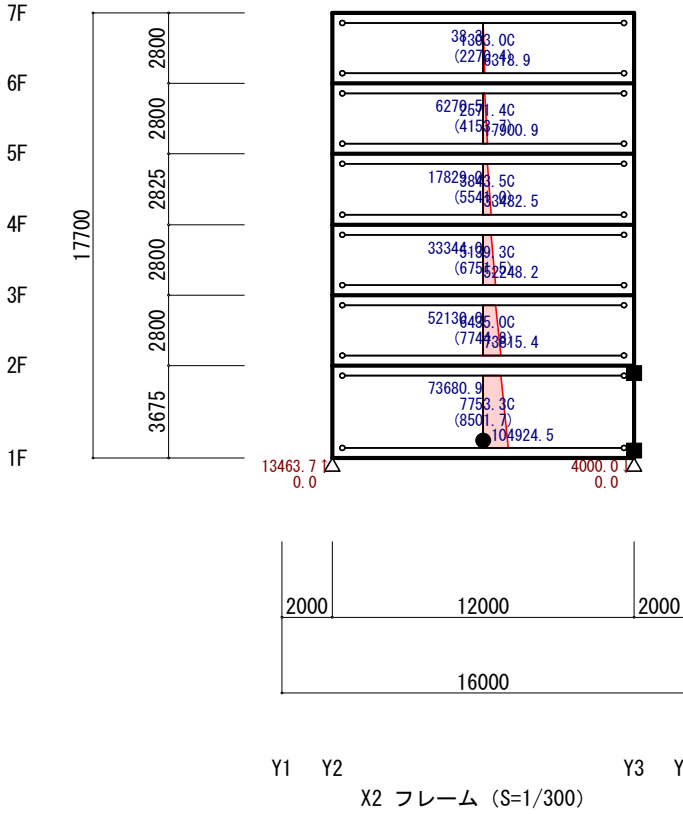
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



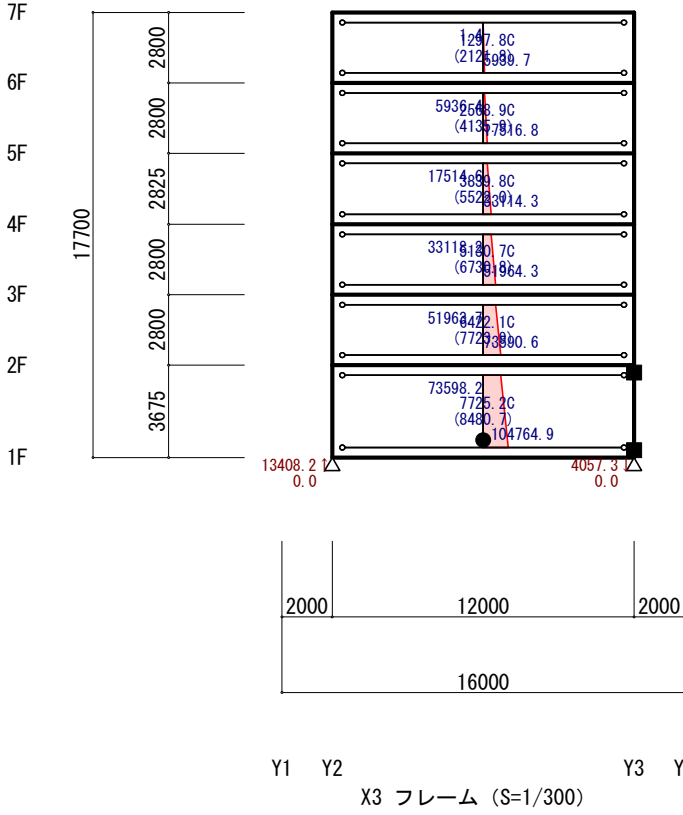
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



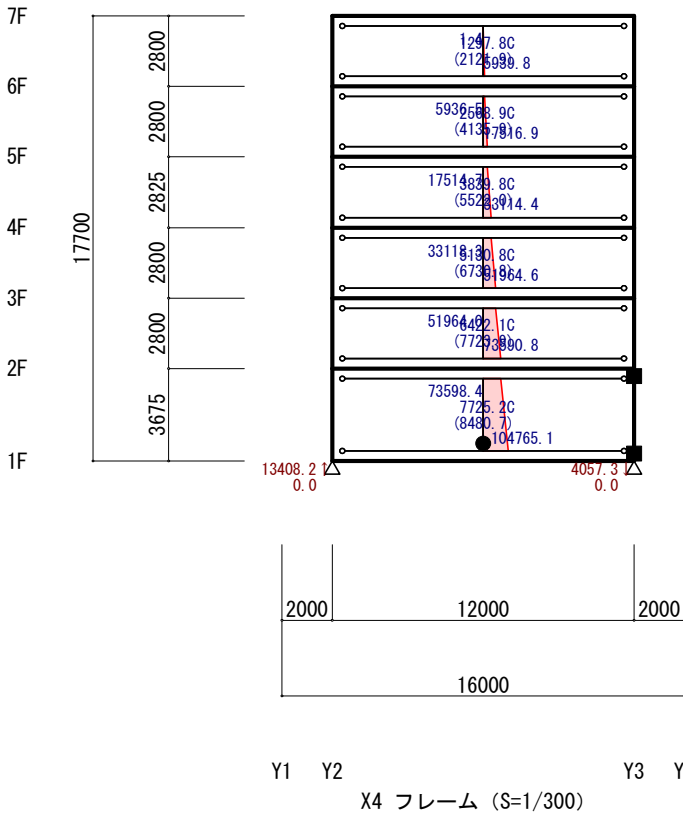
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



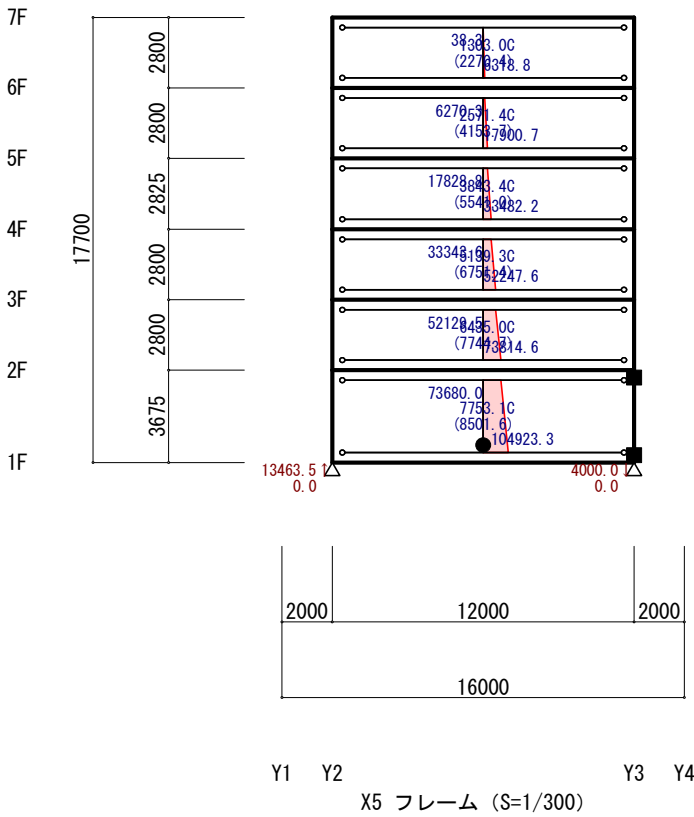
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



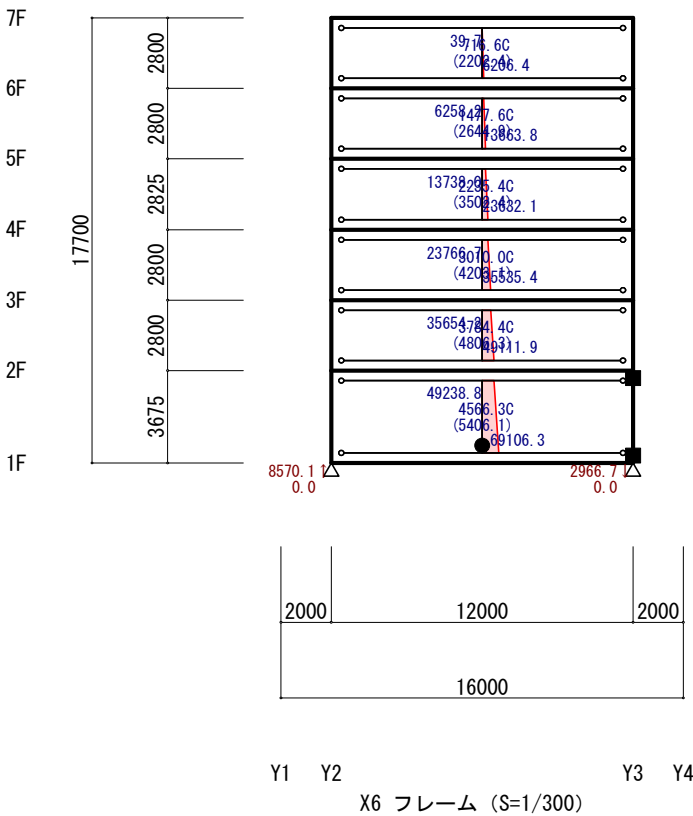
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



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）

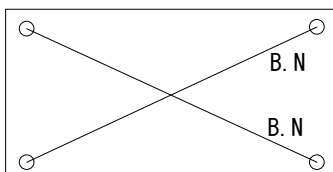
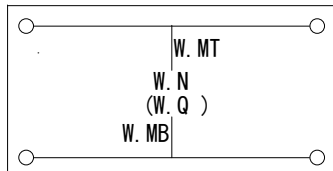
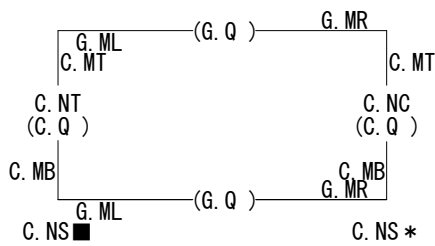


長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



U-3.3 部材の終局強度（Ds算定時）

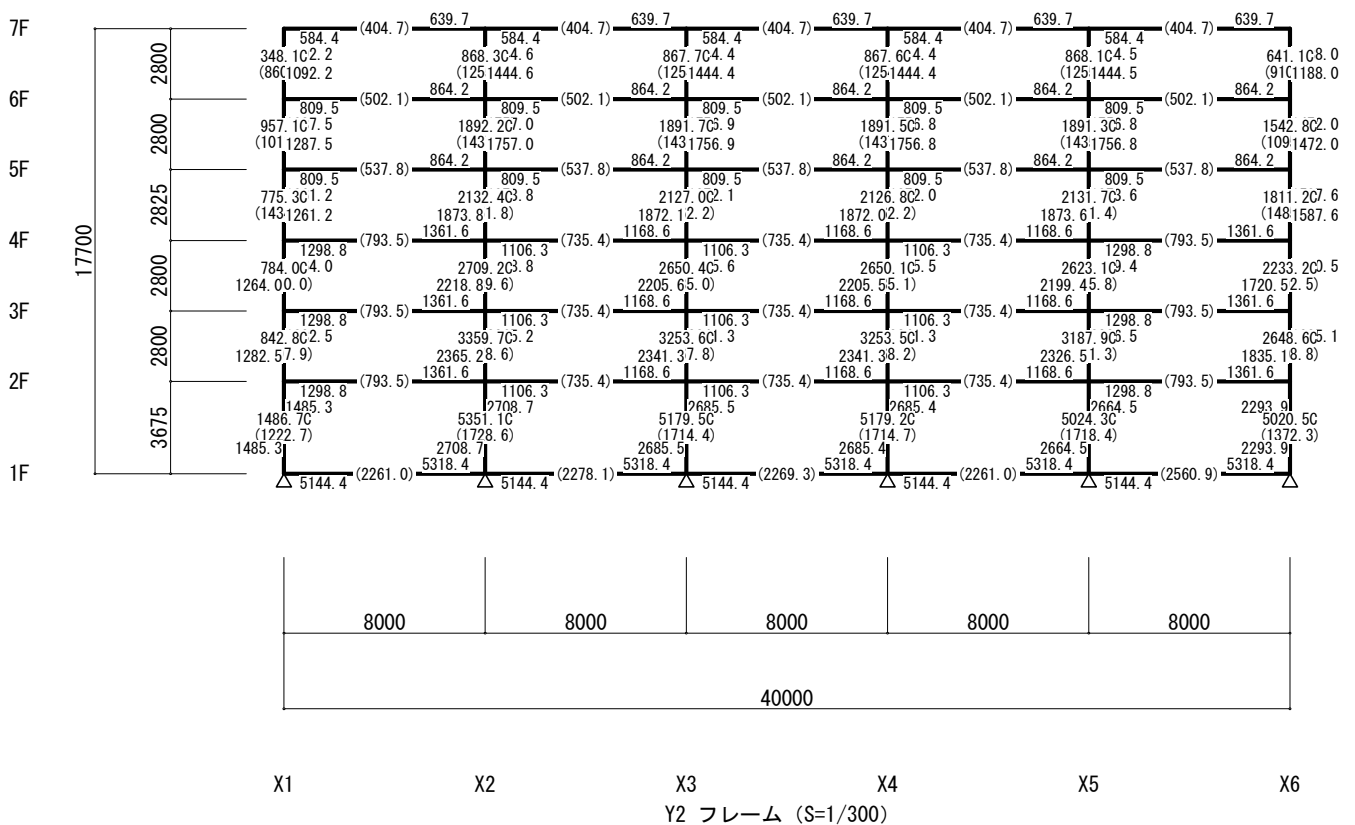
U-3.3.1 部材の終局強度図（Ds算定時）



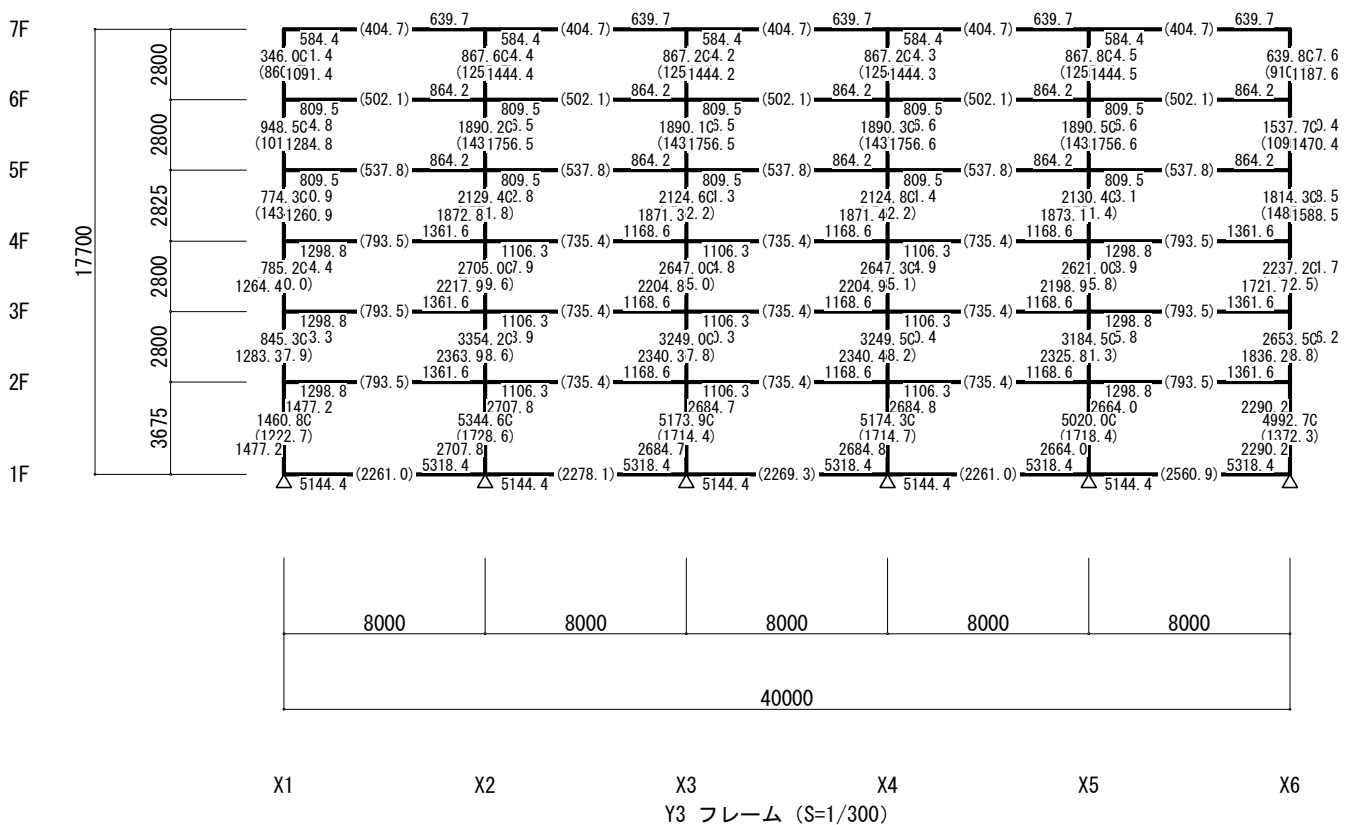
- G. ML : はり左端危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
G. MR : はり右端危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
G. Q : はりせん断耐力 (kN)
C. MT : 柱頭危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
C. MB : 柱脚危険断面位置曲げ耐力 (kN・m)
C. N : 柱軸耐力 (T:引張、C:圧縮) (kN)
C. Q : 柱のせん断耐力 (kN)
C. NS : 支点鉛直耐力 (kN)
■:浮上り、*:圧壊
W. MT : 壁柱 柱頭の曲げ耐力 (kN・m)
W. MB : 壁柱 柱脚の曲げ耐力 (kN・m)
W. Q : 壁・ブレースのせん断耐力 (kN)
W. N :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

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

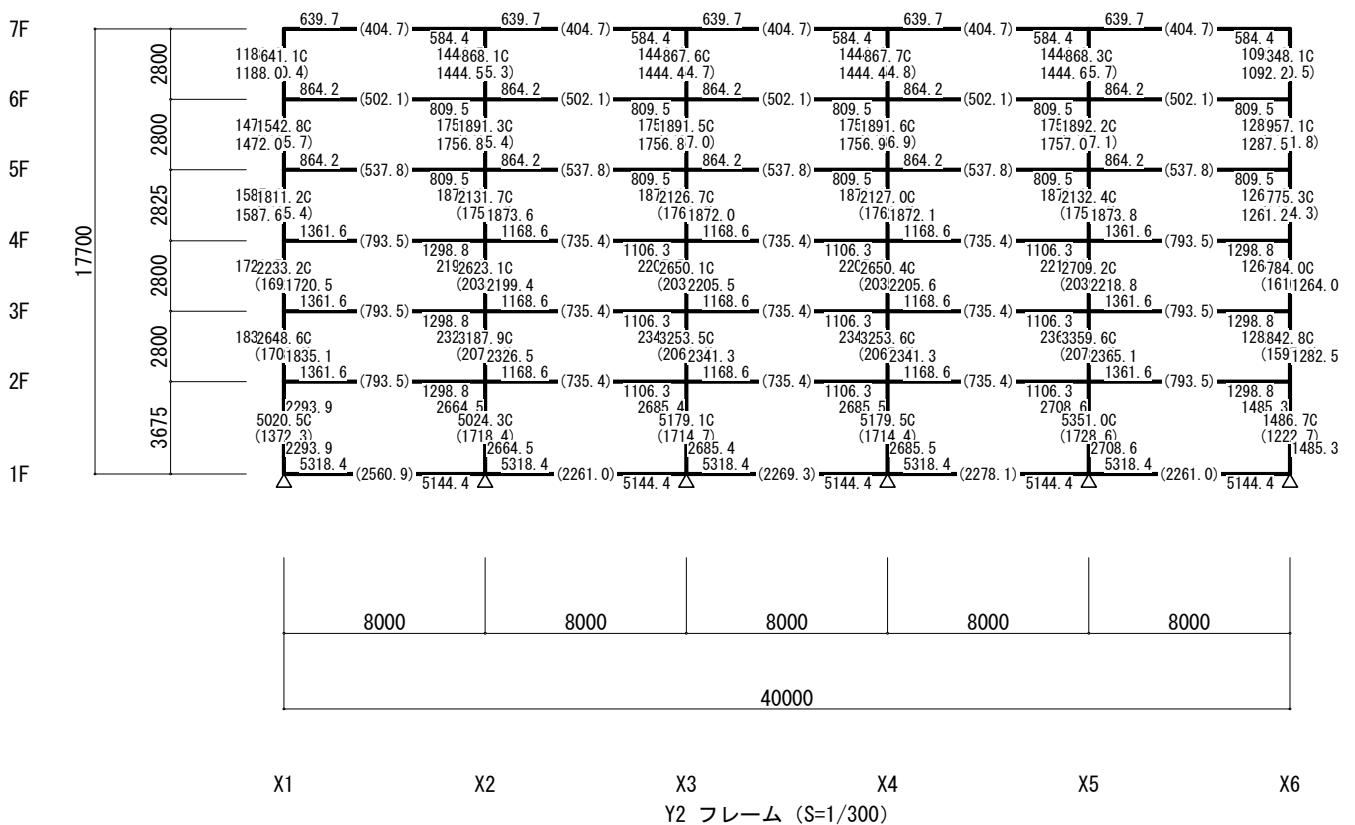
終局強度 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



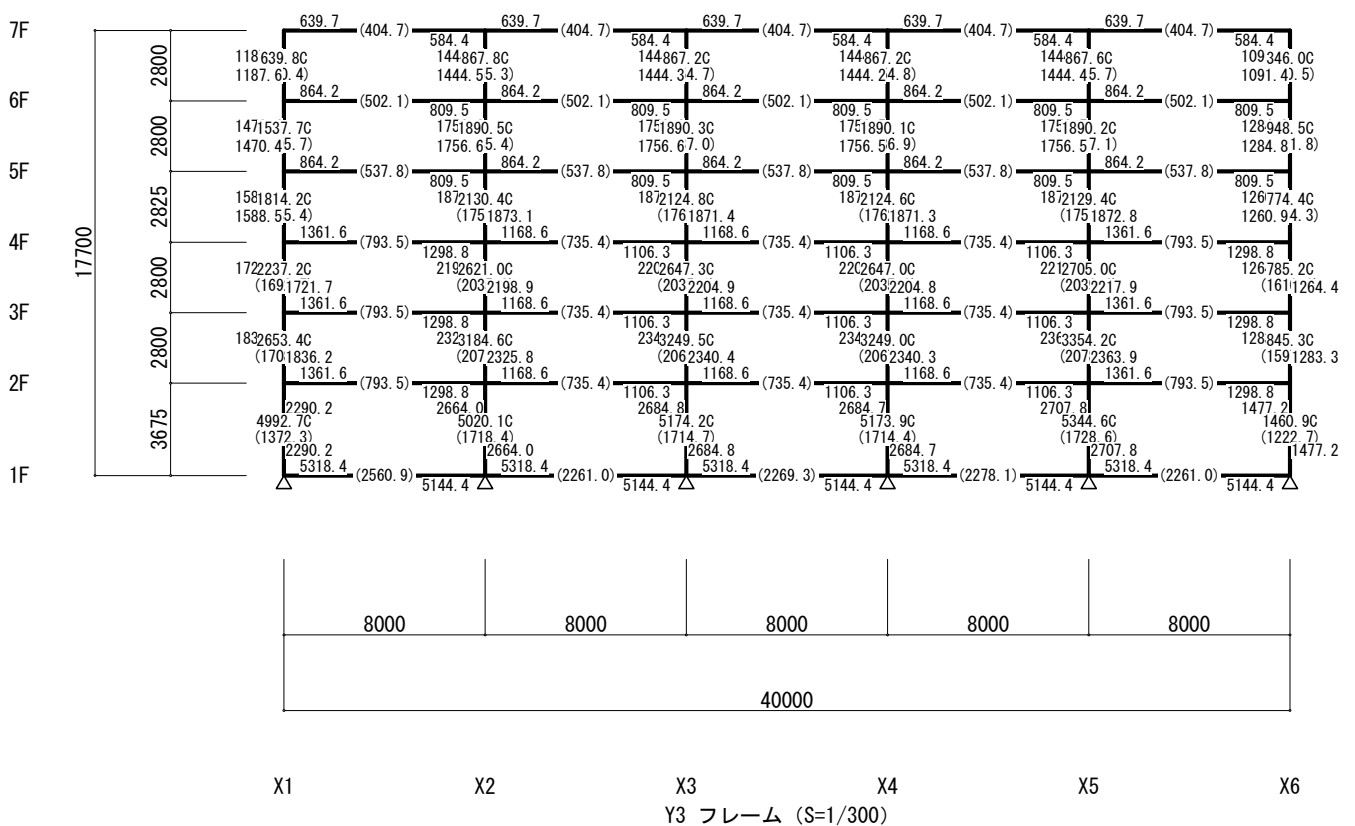
終局強度 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



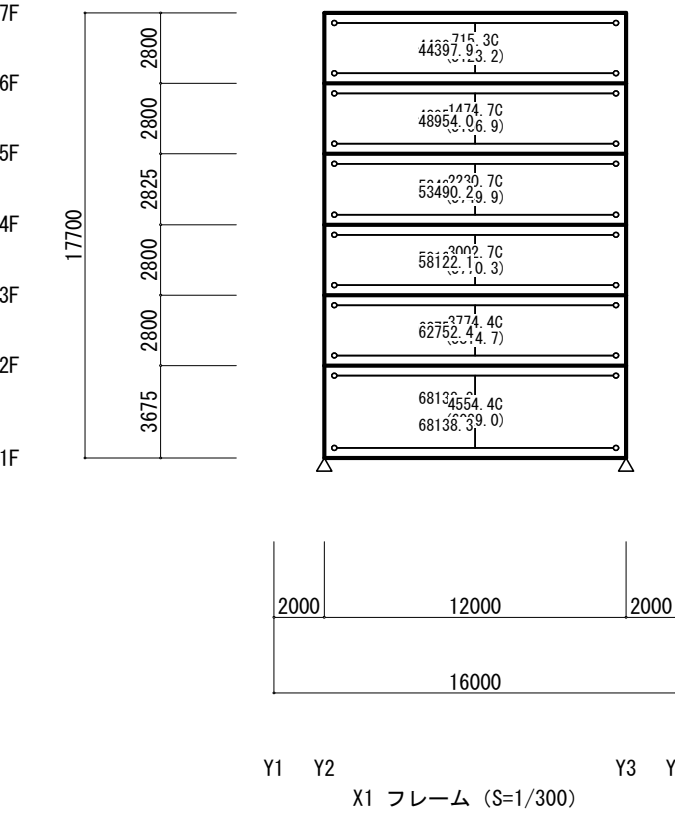
終局強度 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



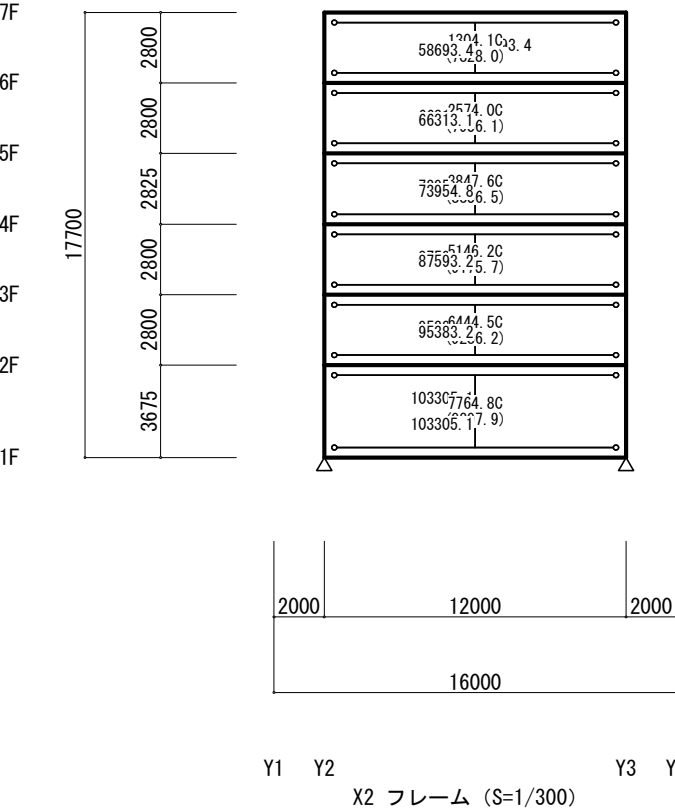
終局強度 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



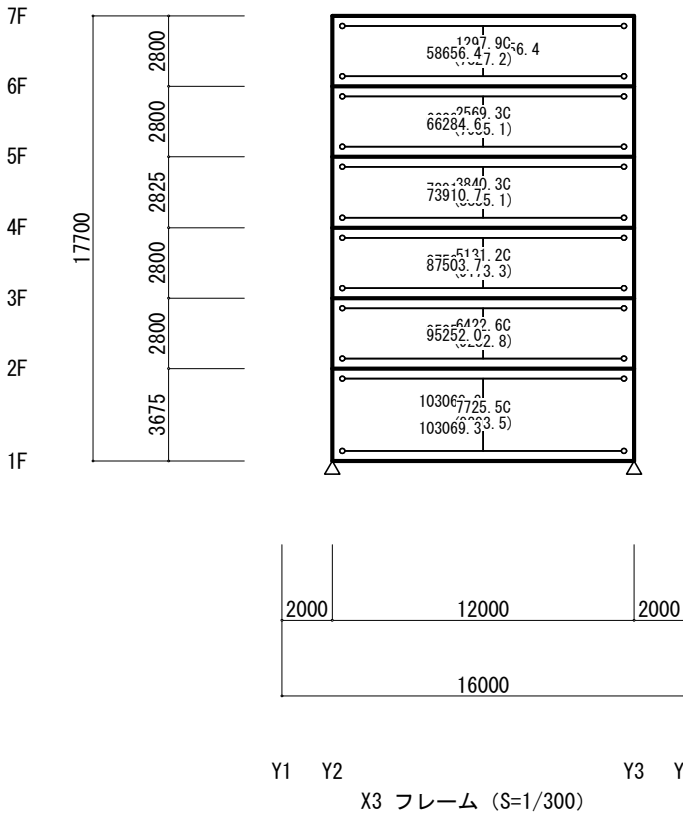
終局強度（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



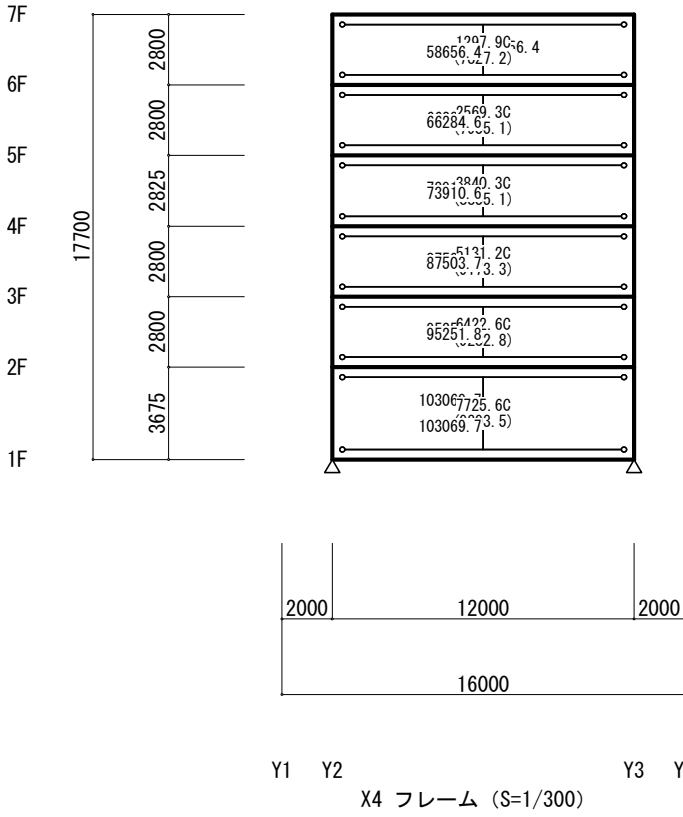
終局強度（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



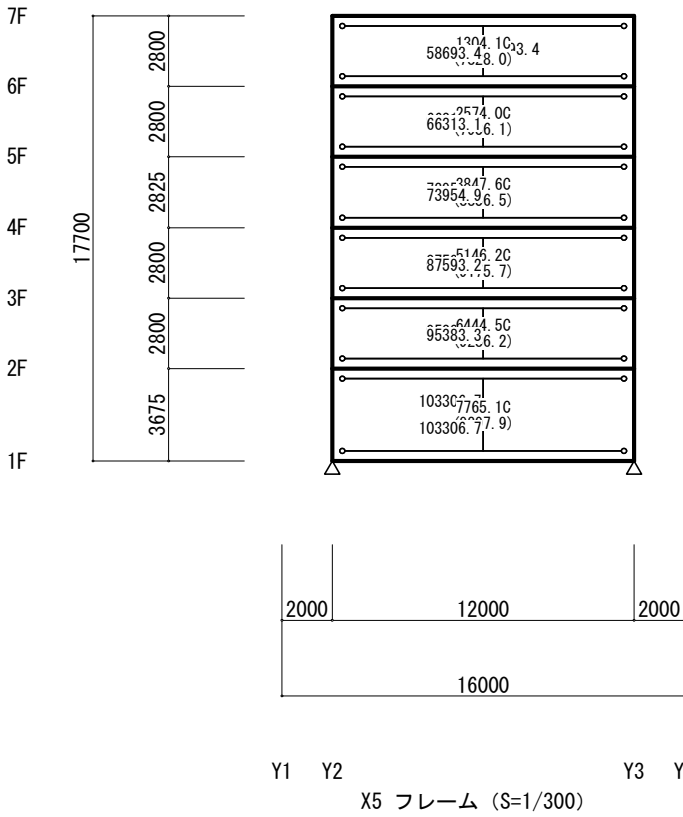
終局強度（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



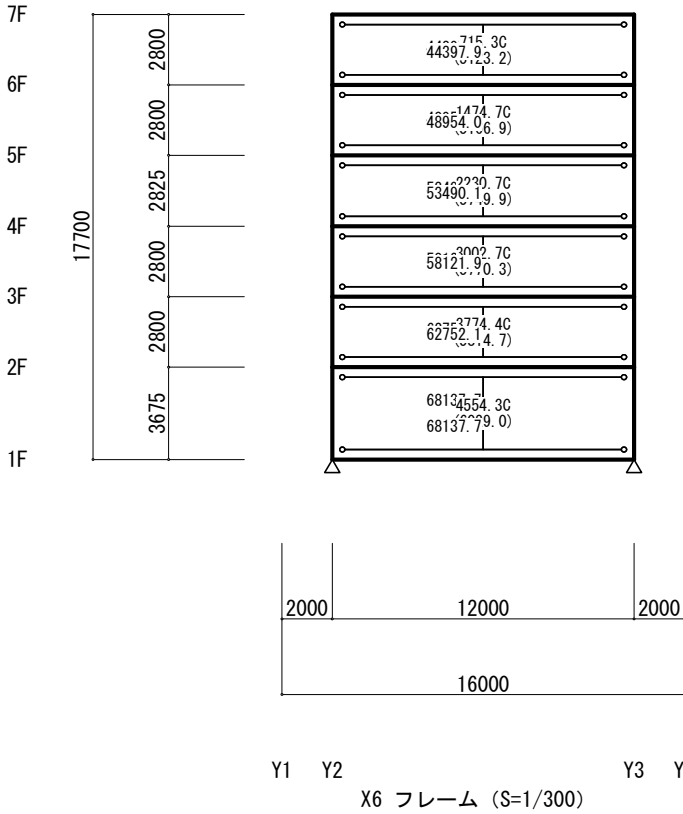
終局強度（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



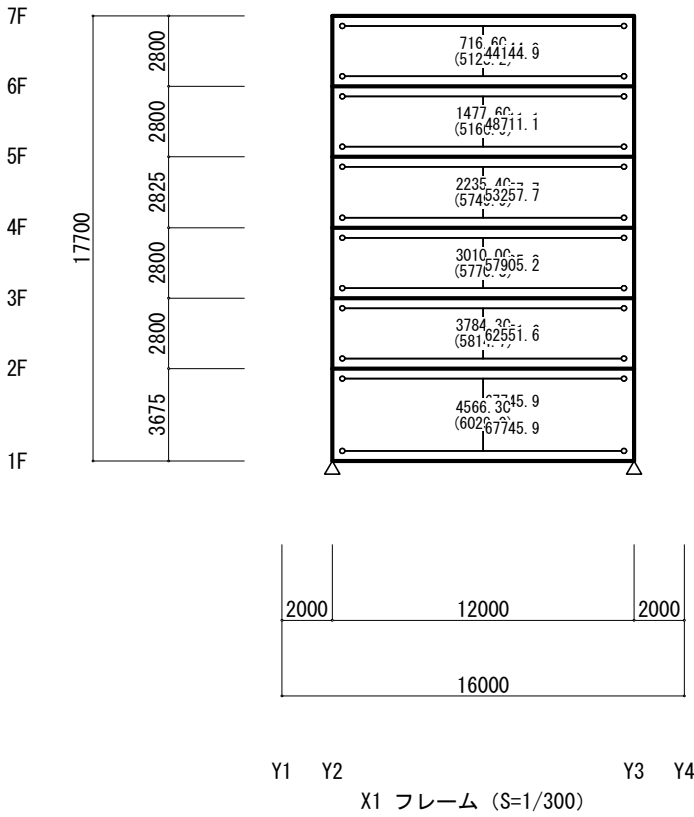
終局強度（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



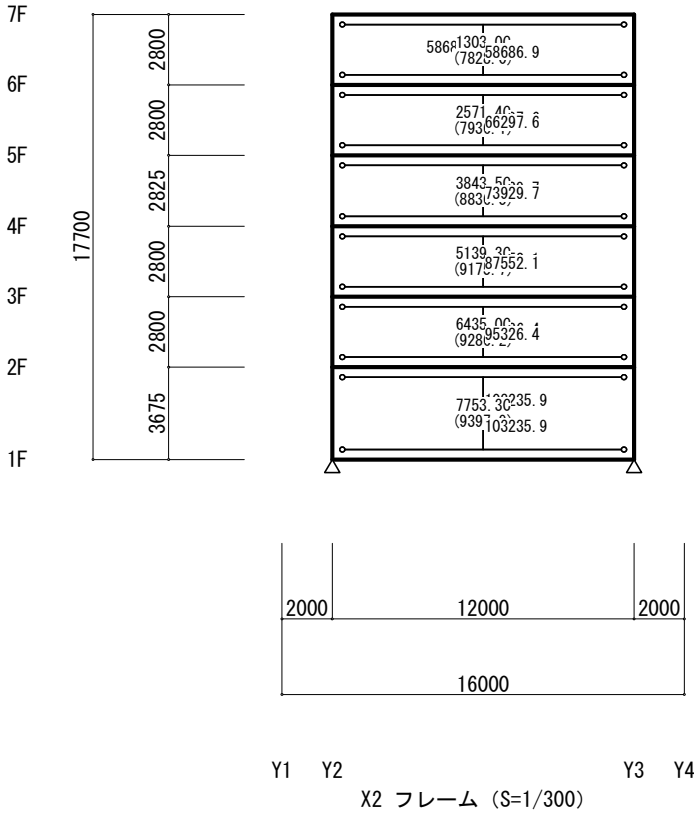
終局強度（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



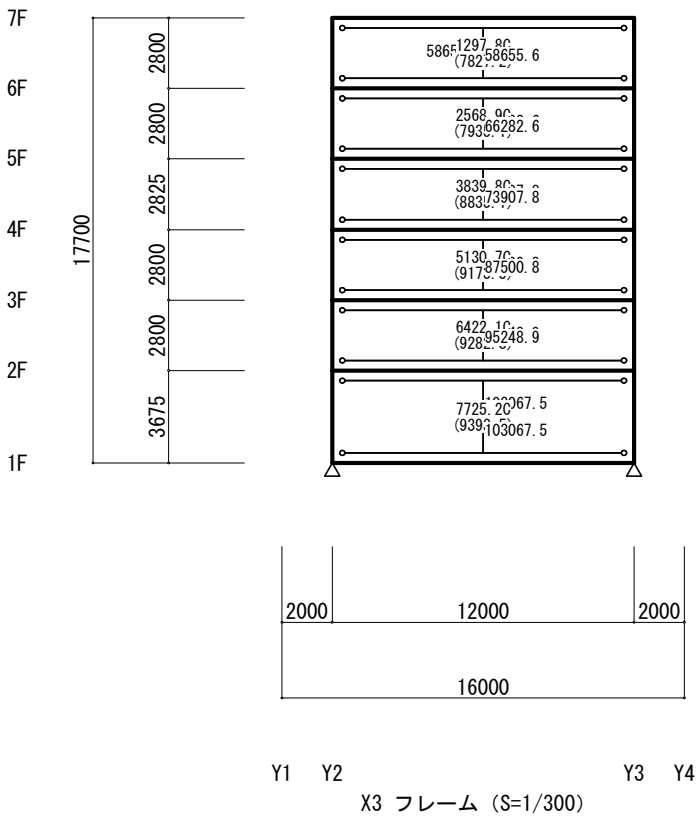
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



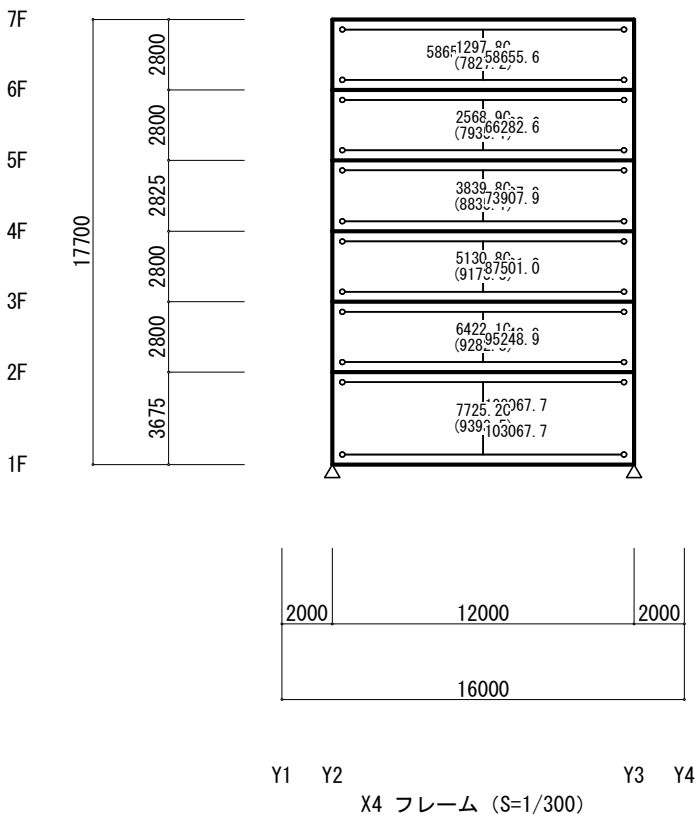
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



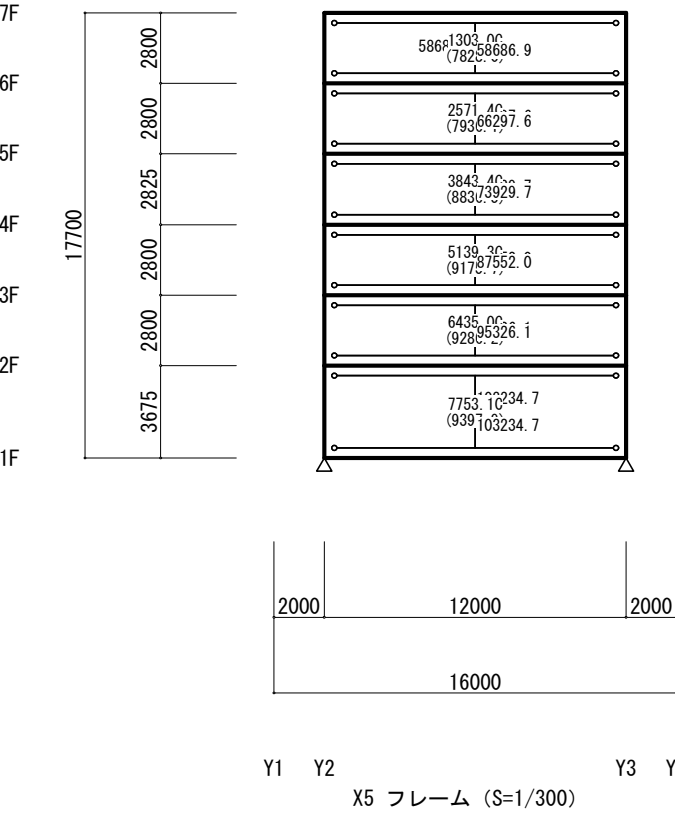
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



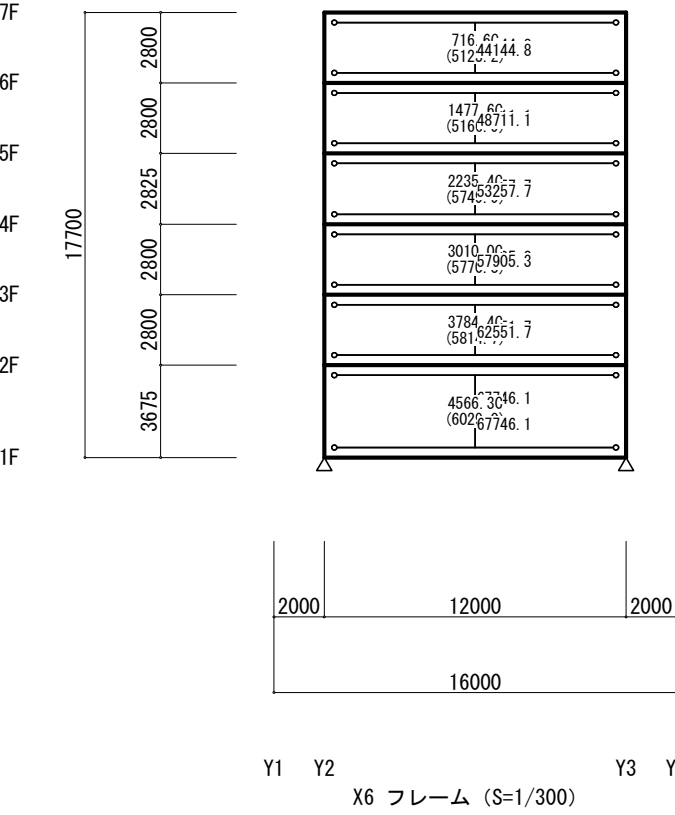
終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）

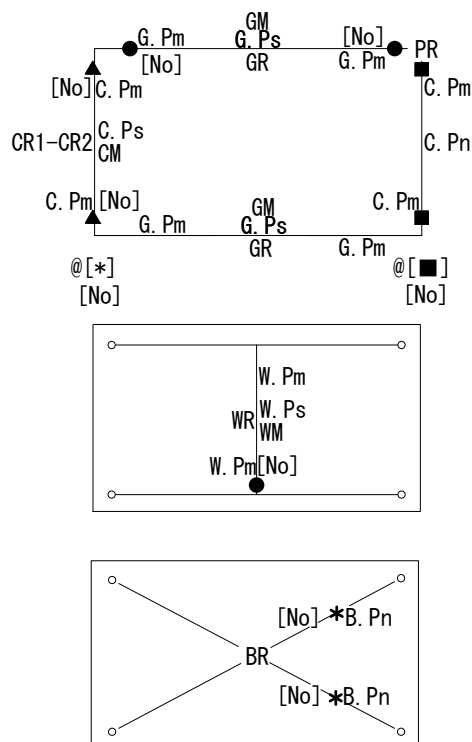


終局強度（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）

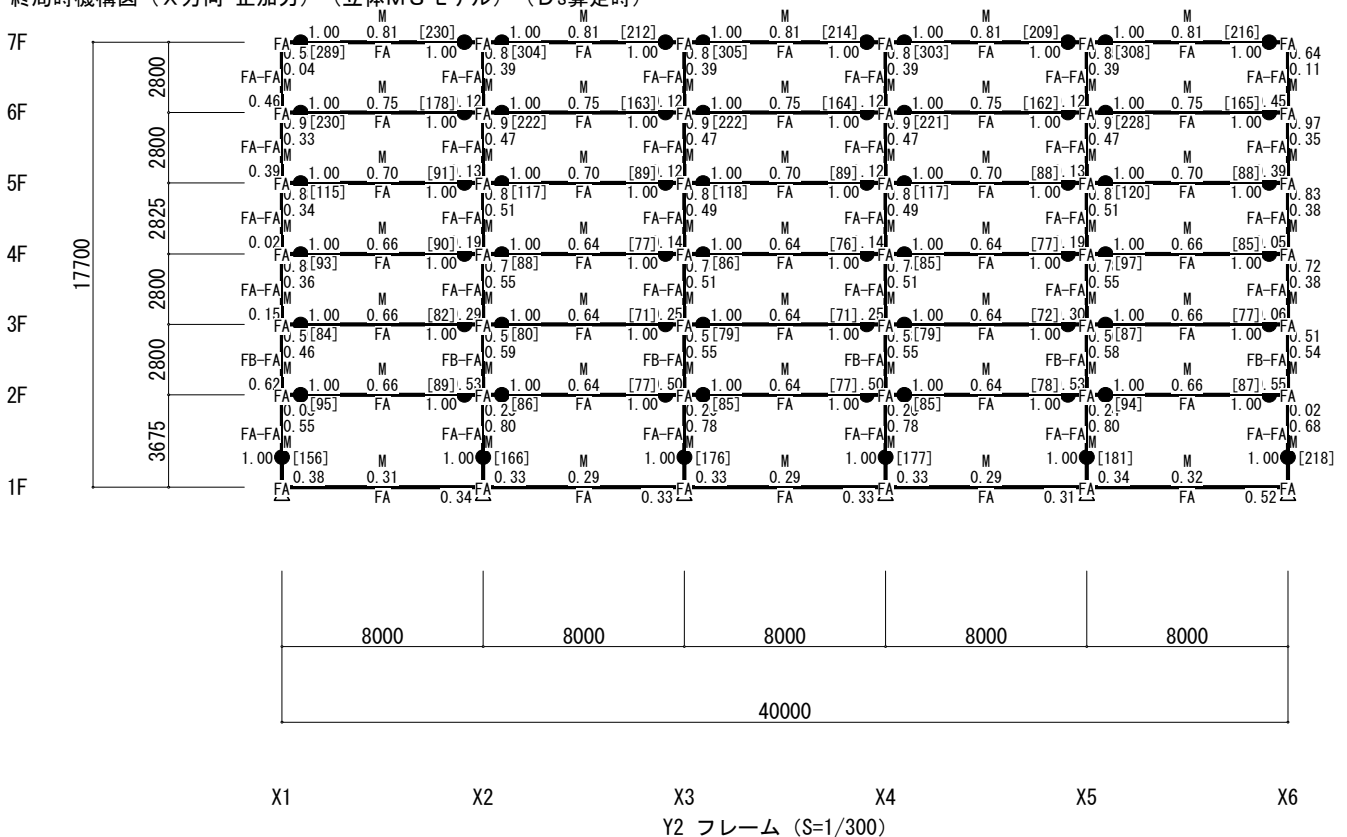


U-3.5 終局時機構図 (Ds算定時)

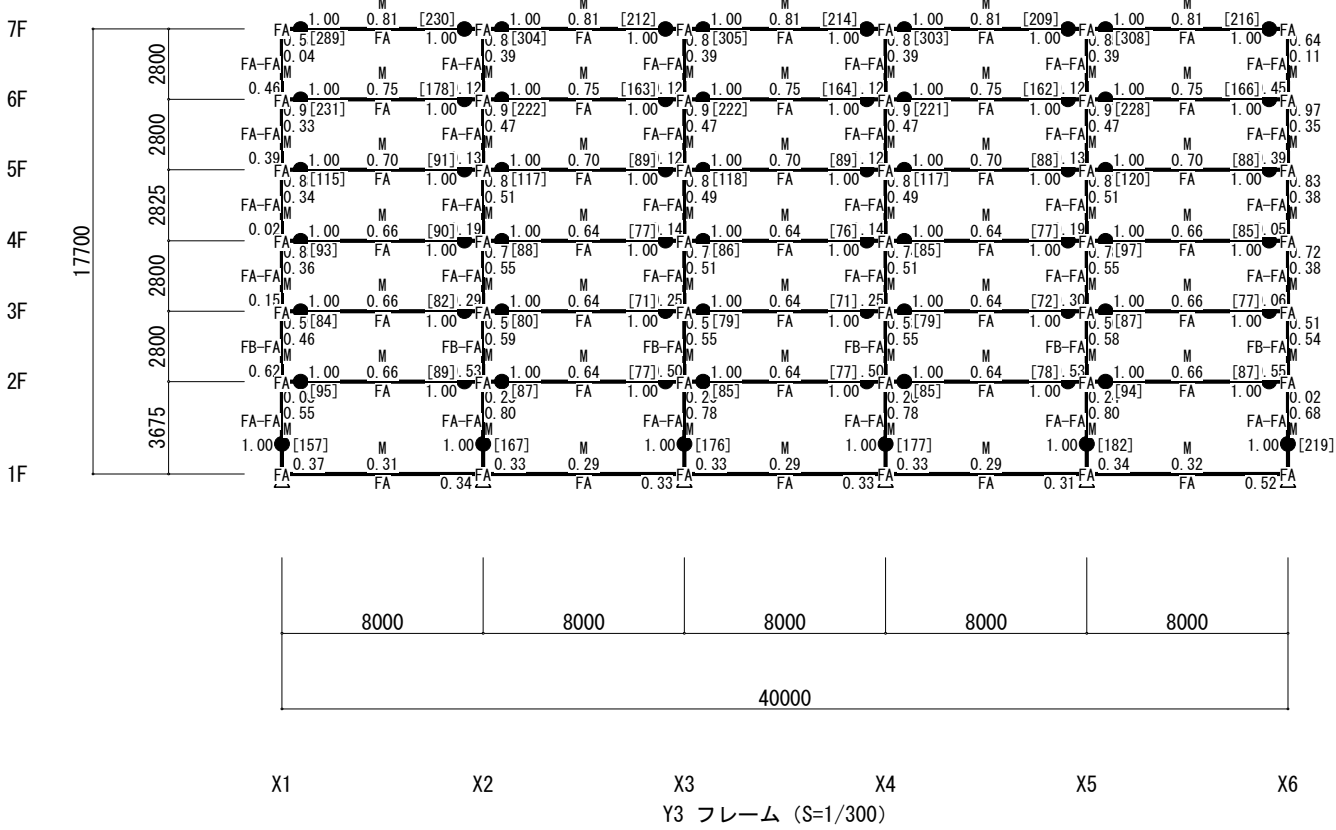
U-3.5.1 終局時機構図 (Ds算定時)



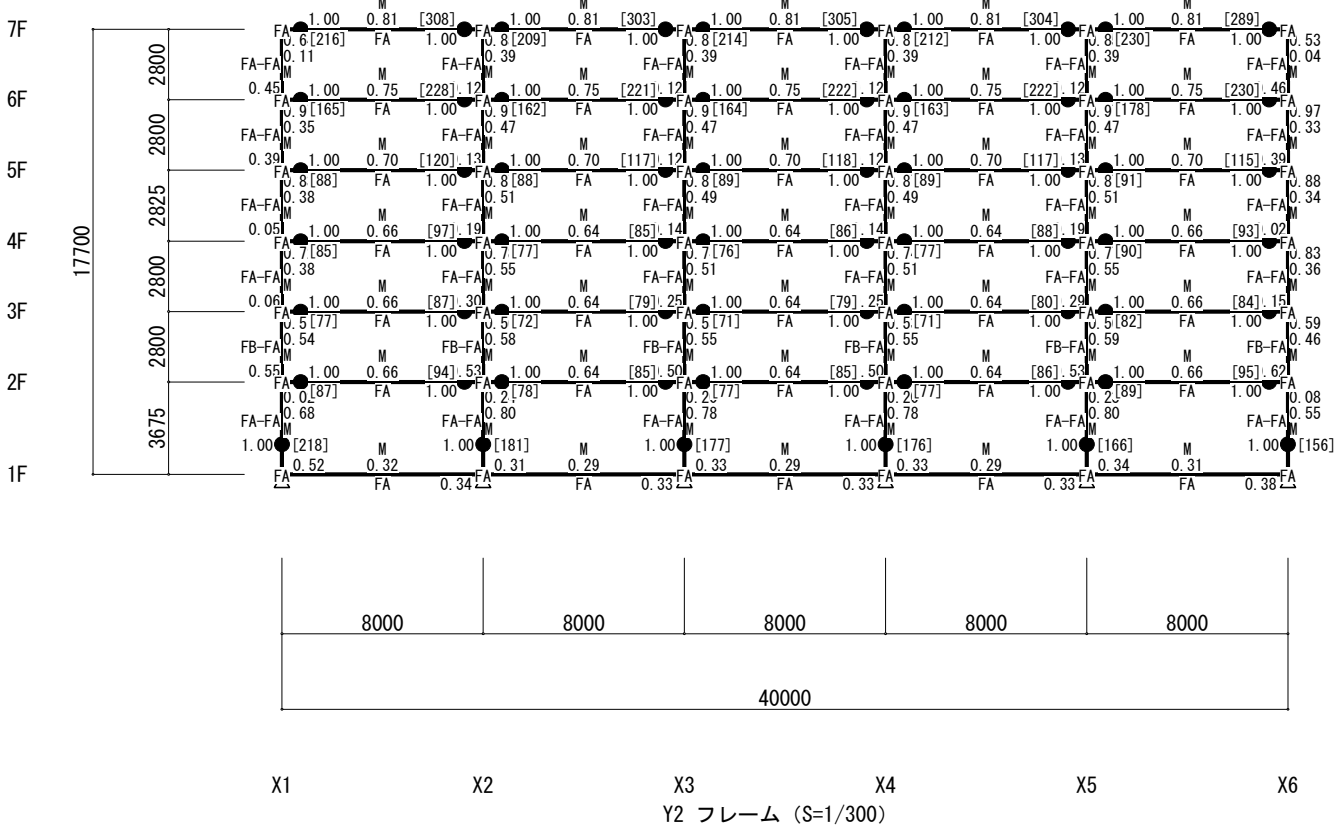
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



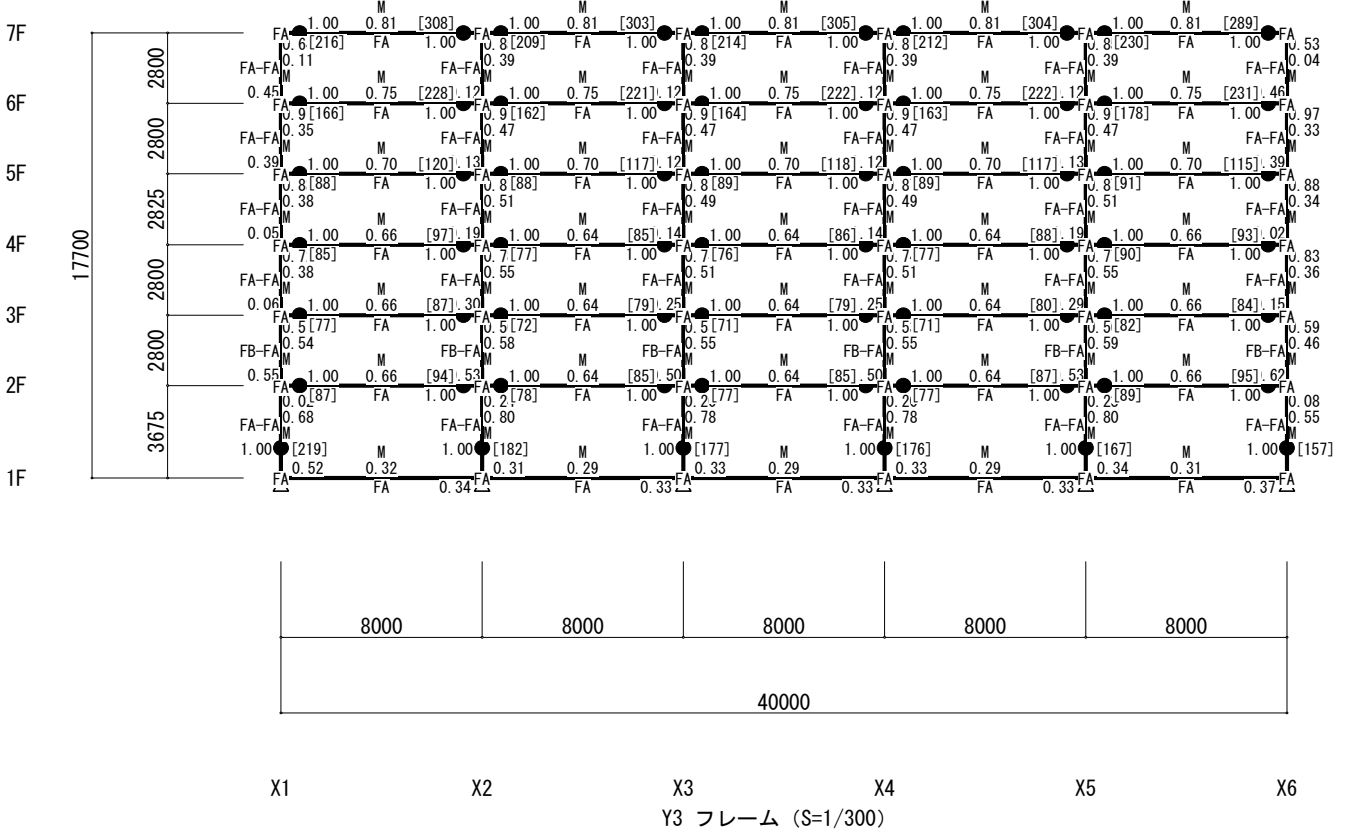
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



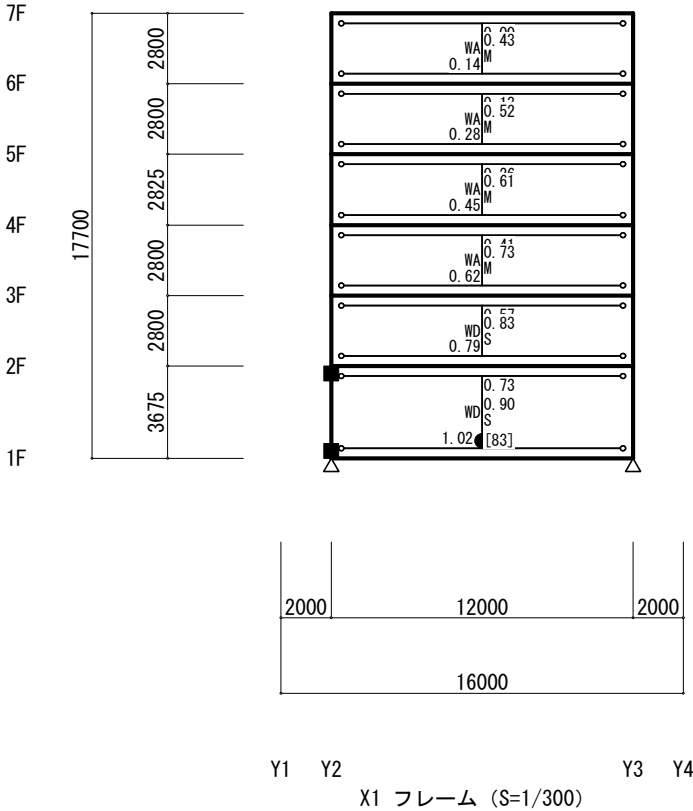
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (Ds算定時)



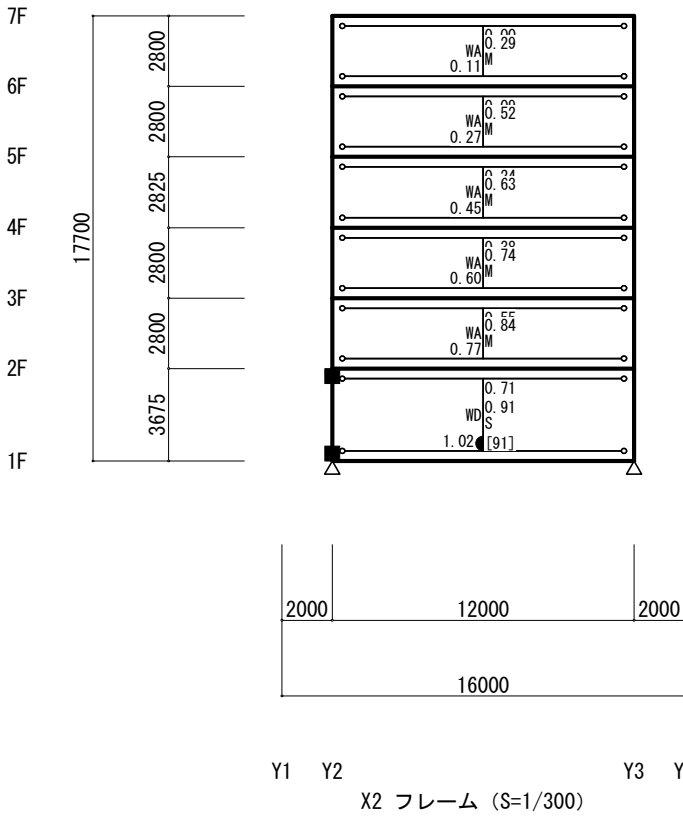
終局時機構図（X方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



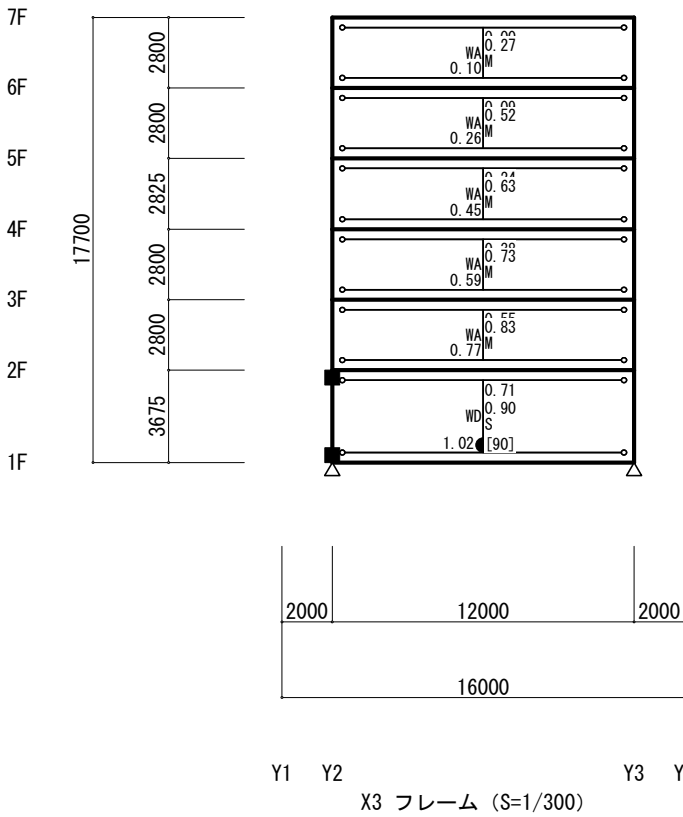
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



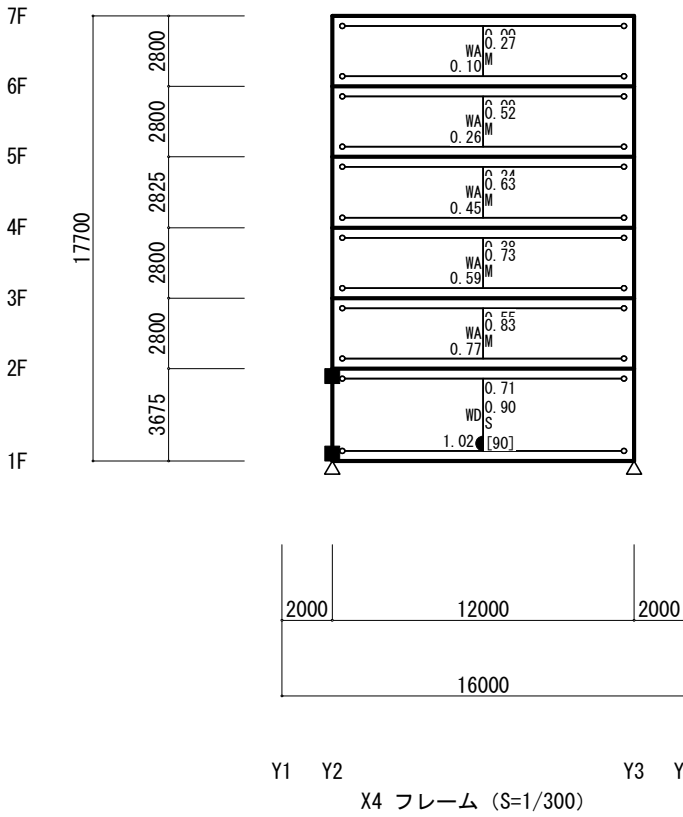
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



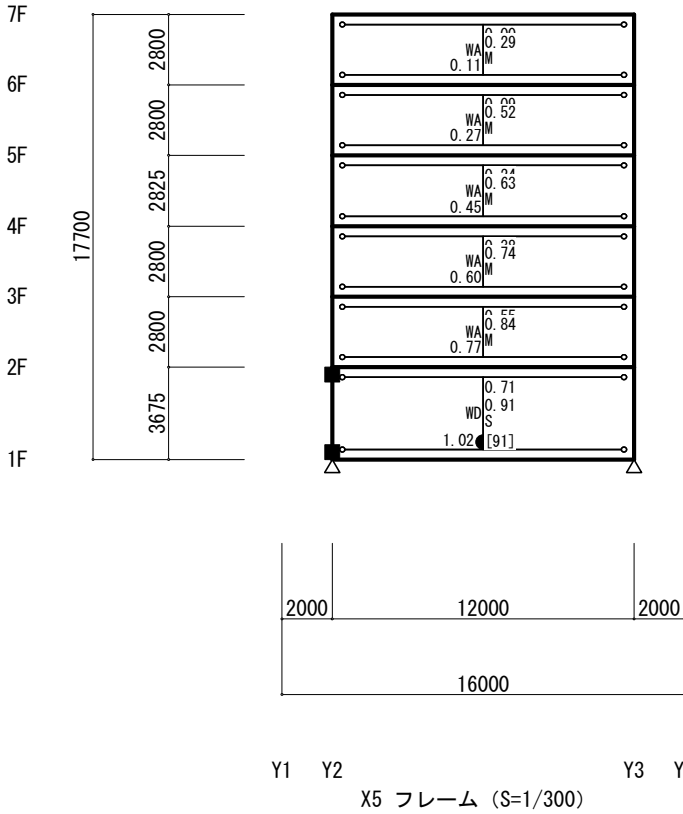
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



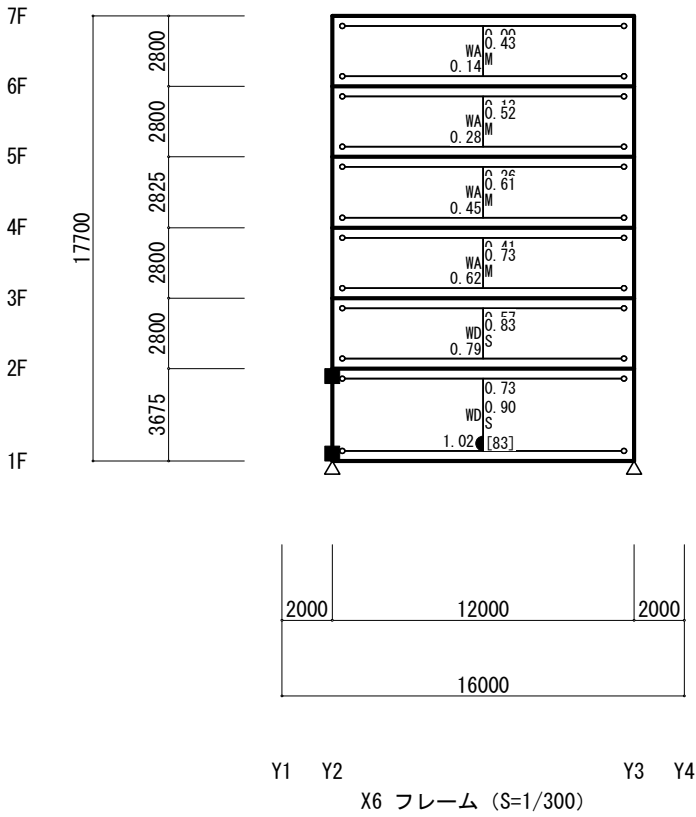
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



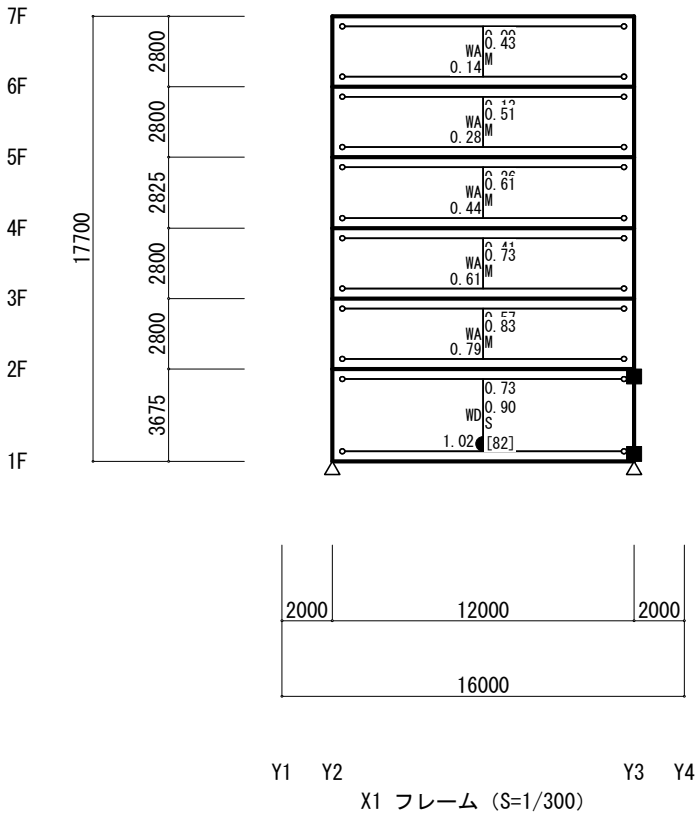
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



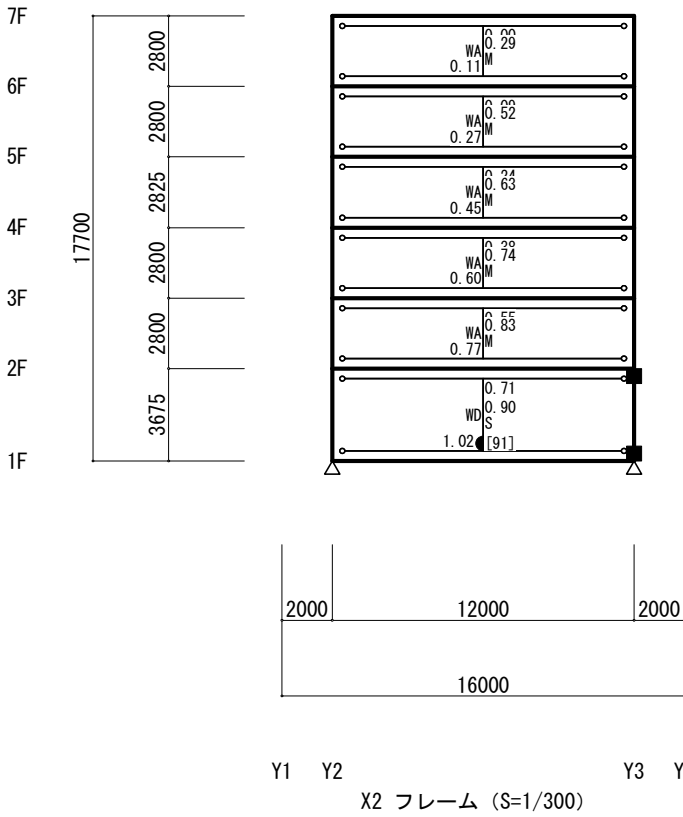
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



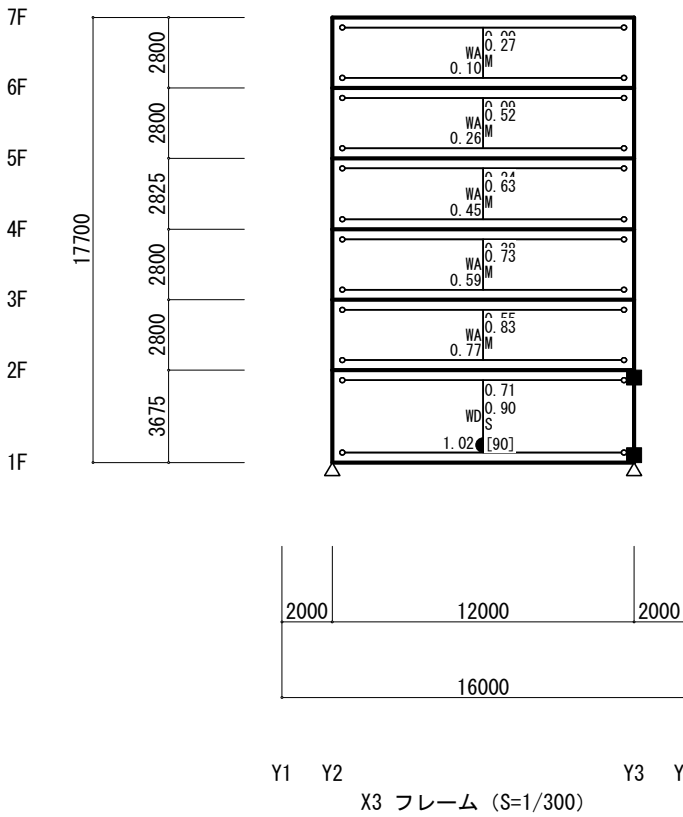
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



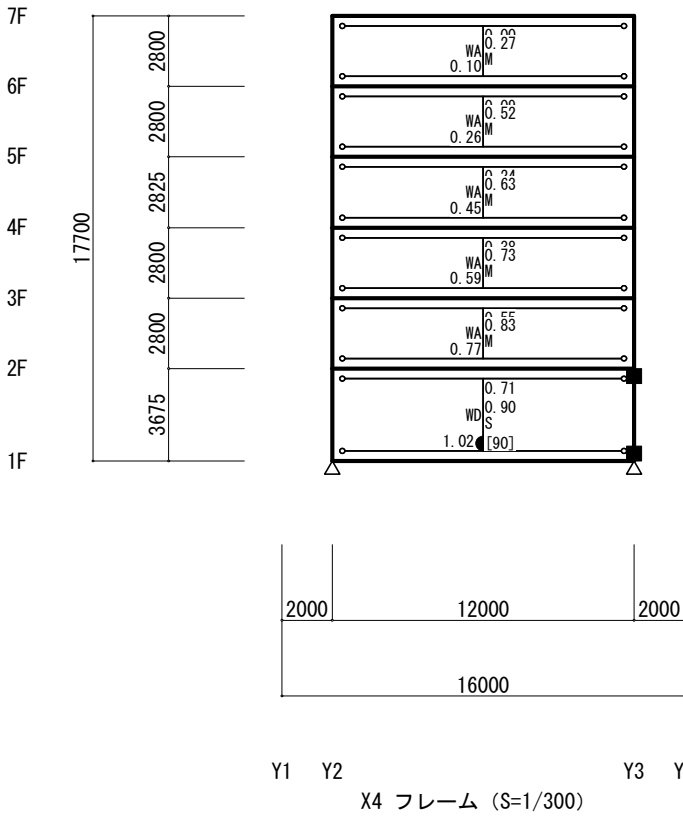
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



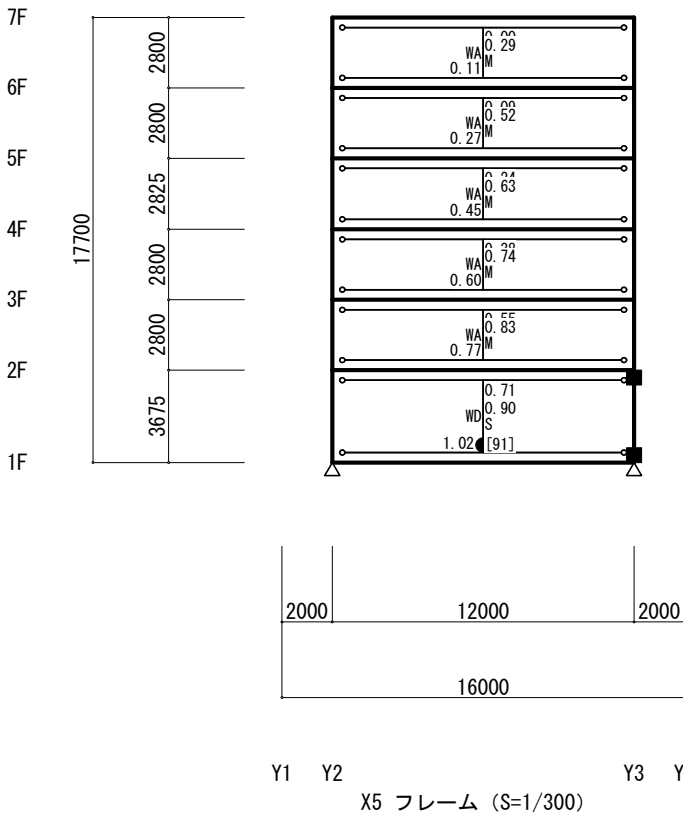
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



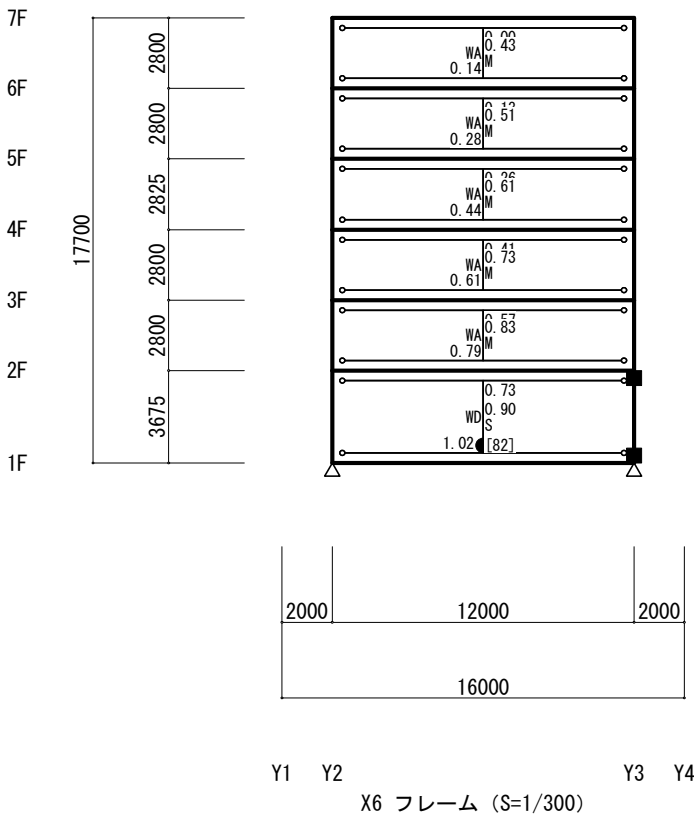
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）



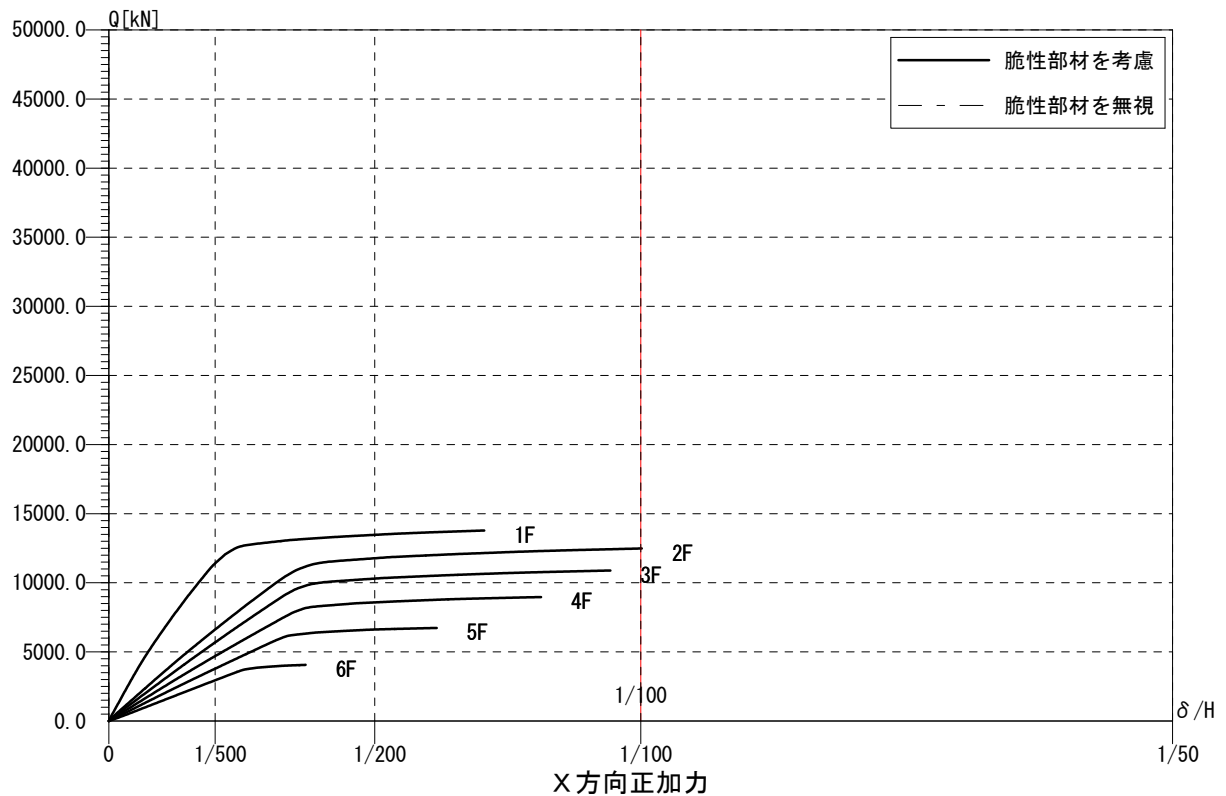
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（Ds算定時）

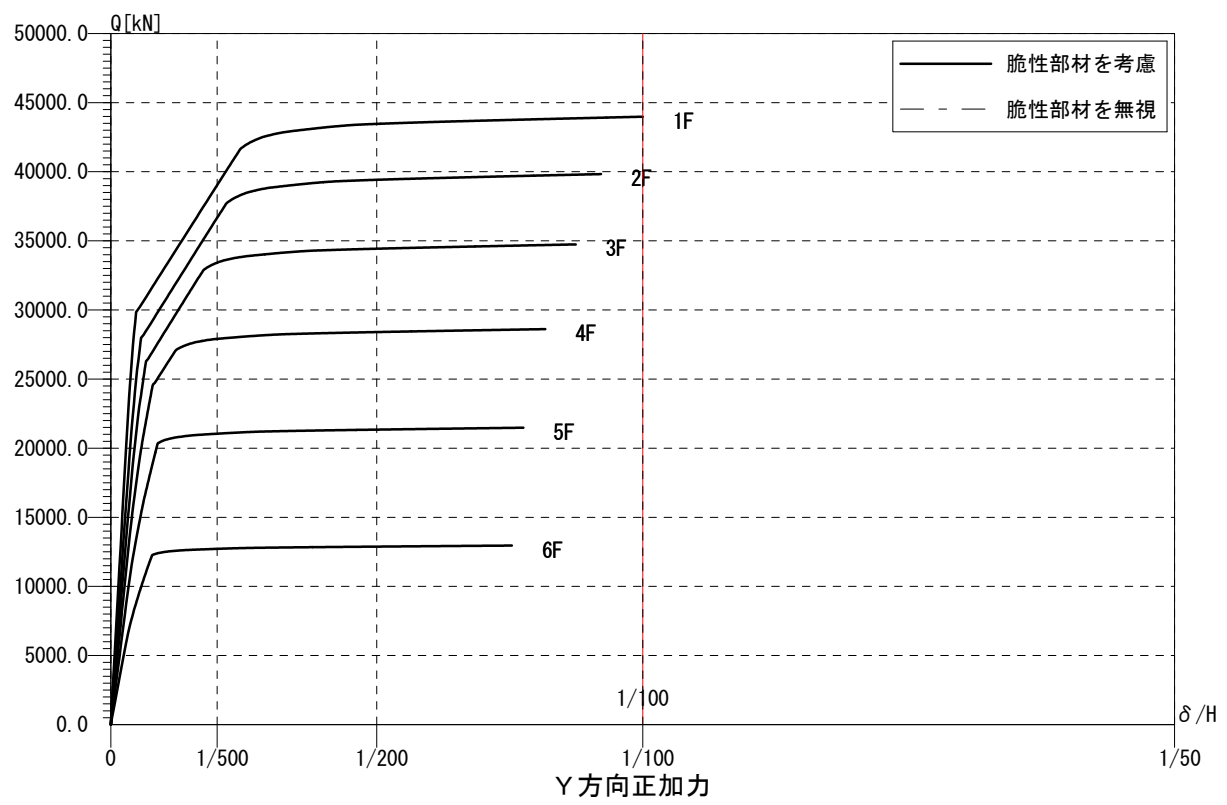
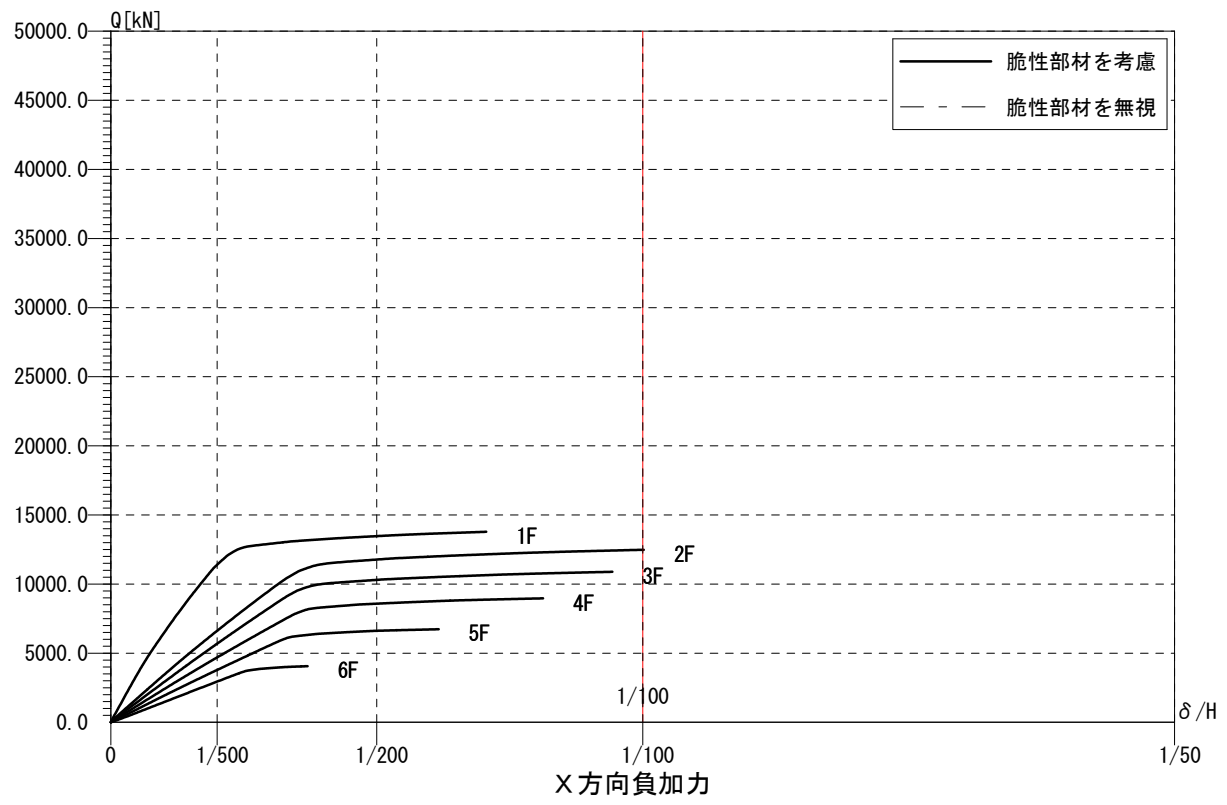


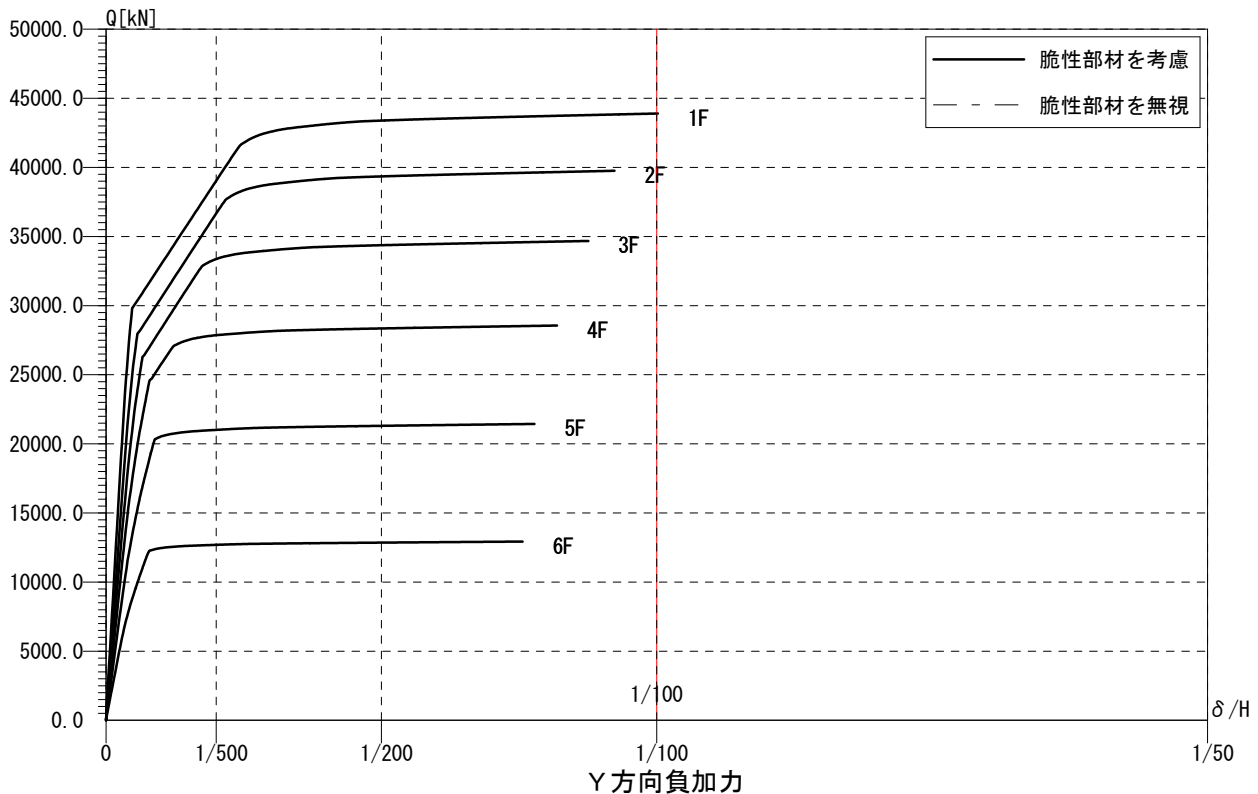
U-4 保有水平耐力計算結果

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）

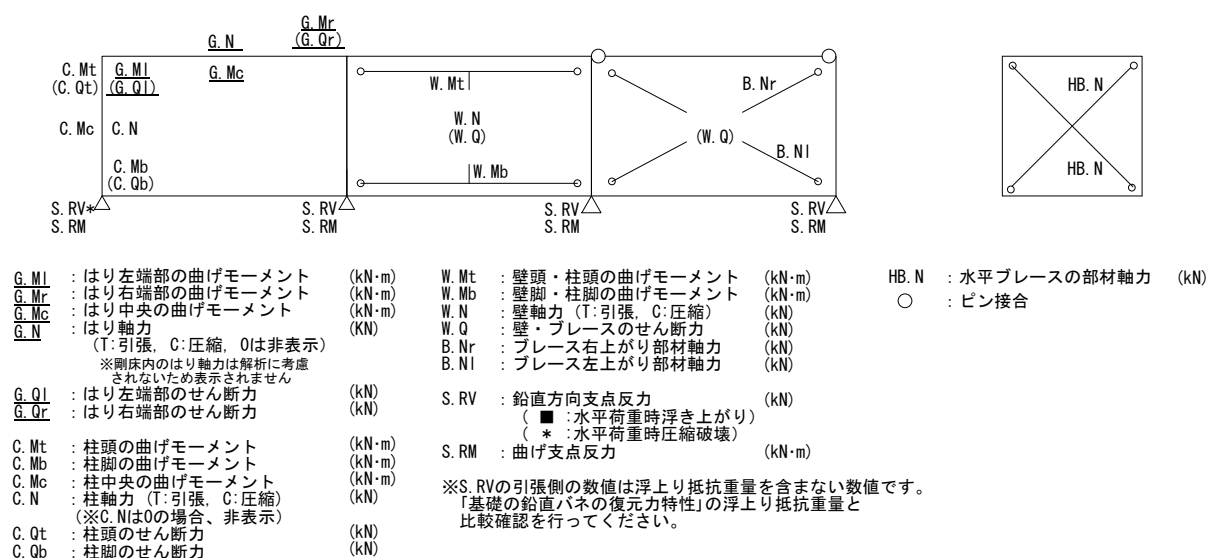






U-4.2 終局時部材応力（保有耐力時）

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)

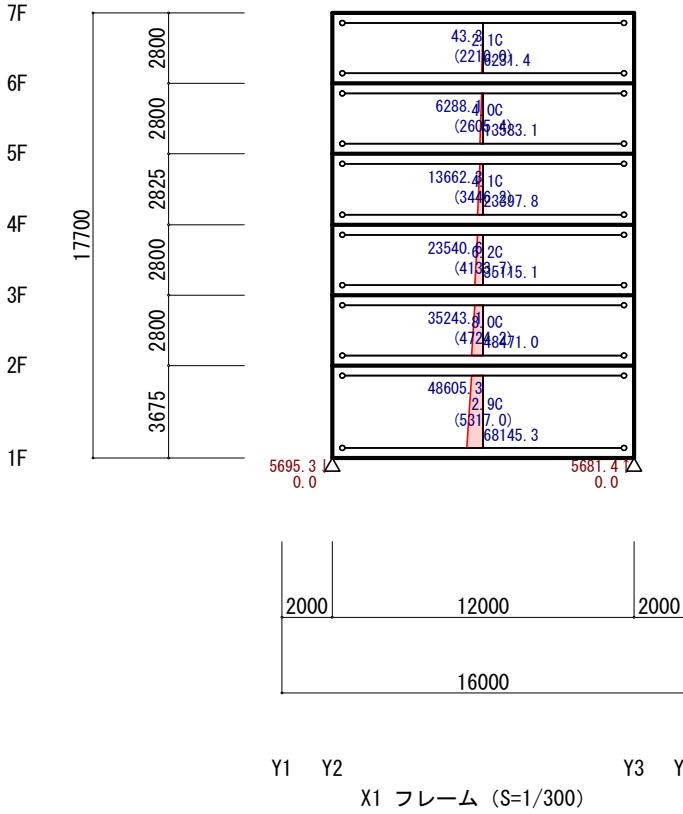
[illegible]

X1	X2	X3	X4	X5	X6
Y2 フレーム (S=1/300)					

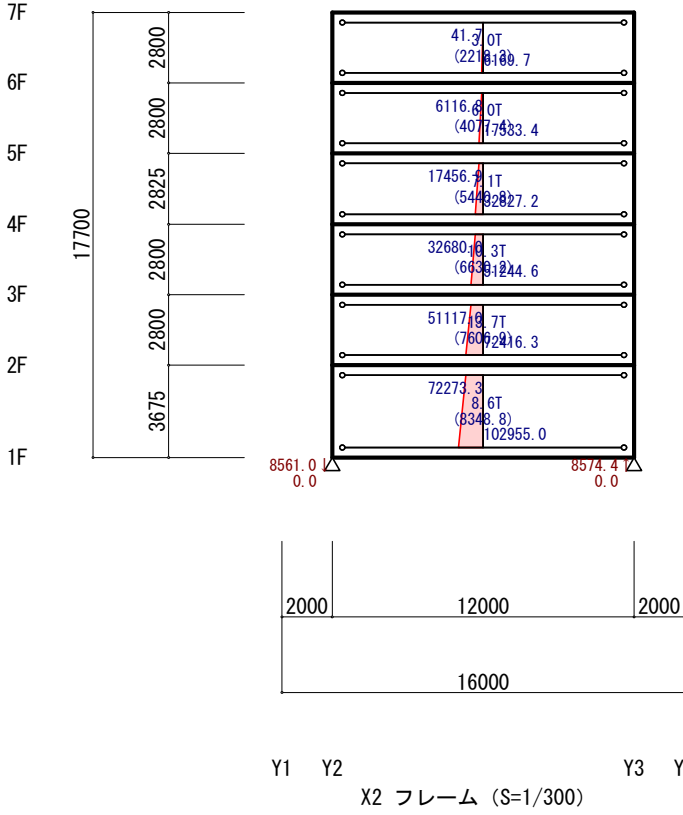
水平荷重時節点応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)

		X1		X2		X3		X4		X5		X6				
		Y3 フレーム (S=1/300)														
7F	17700	3675	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800	2800			
616.1 (1324.1)														56.9 (137.1)	1123.7 (453.6)	621.4 (144.6)
1245.2 (386.3)		1013.1 (228.7)	98.2 (228.7)	1699.9 (661.4)	1029.7 (231.2)	104.5 (235.8)	1702.1 (670.8)	1030.4 (231.4)	104.8 (235.8)	1702.2 (670.9)	1032.5 (231.7)	105.7 (235.7)	1698.9 (661.5)	1019.8 (230.8)	96.7 (219.9)	1237.3 (314.4)
1215.8 (548.6)		1052.4 (233.7)	117.6 (308.6)	1728.7 (846.7)	1063.4 (235.8)	120.3 (276.1)	1709.8 (846.4)	1063.1 (235.7)	120.2 (276.1)	1709.5 (846.2)	1063.0 (235.7)	120.3 (276.1)	1737.8 (846.3)	1068.6 (237.8)	117.6 (283.9)	1190.3 (421.3)
1299.5 (658.0)		1608.1 (372.9)	120.2 (342.8)	1995.5 (1097.1)	1403.9 (320.6)	121.7 (276.4)	1882.5 (1016.3)	1403.1 (320.4)	121.5 (276.4)	1881.8 (1015.6)	1402.7 (320.3)	121.7 (276.4)	2003.5 (1107.2)	1630.0 (377.4)	120.2 (276.4)	1248.5 (549.7)
1065.2 (787.6)		1608.1 (372.0)	120.2 (342.8)	1695.1 (1195.4)	1403.9 (320.6)	121.7 (276.4)	1600.5 (1123.8)	1403.1 (320.4)	121.4 (276.4)	1601.2 (1125.2)	1402.8 (320.3)	121.7 (276.4)	1692.8 (1188.5)	1630.1 (377.5)	120.2 (276.4)	1098.9 (820.3)
467.1 (728.8)		1607.1 (371.7)	120.2 (342.8)	1118.5 (1348.8)	1403.6 (320.5)	121.5 (276.4)	1017.7 (1309.9)	1403.2 (320.4)	121.5 (276.4)	1013.6 (1307.1)	1402.8 (320.3)	121.5 (276.4)	1155.5 (1358.1)	1630.9 (377.7)	120.2 (276.4)	192.6 (836.8)
2211.4 (498.7)		2211.4 (498.7)	216.7 (498.7)	2060.5 (477.7)	2060.5 (477.7)	149.7 (477.7)	2035.0 (475.5)	2035.0 (475.5)	133.0 (475.5)	2035.0 (475.5)	2035.0 (475.5)	190.2 (475.5)	2035.0 (475.5)	2035.0 (475.5)	2035.0 (475.5)	2035.0 (475.5)
8000		8000														
40000																
Y3 フレーム (S=1/300)																

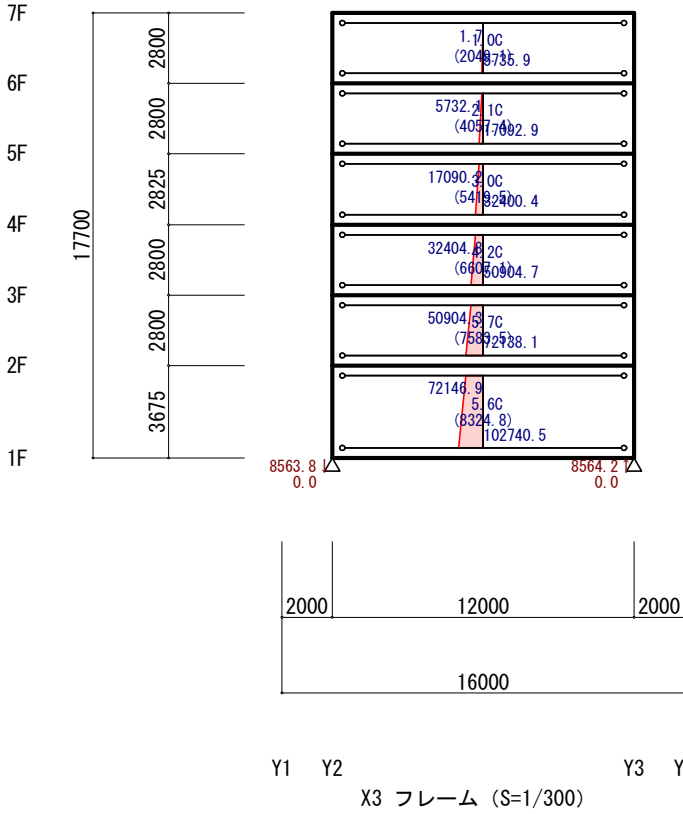
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



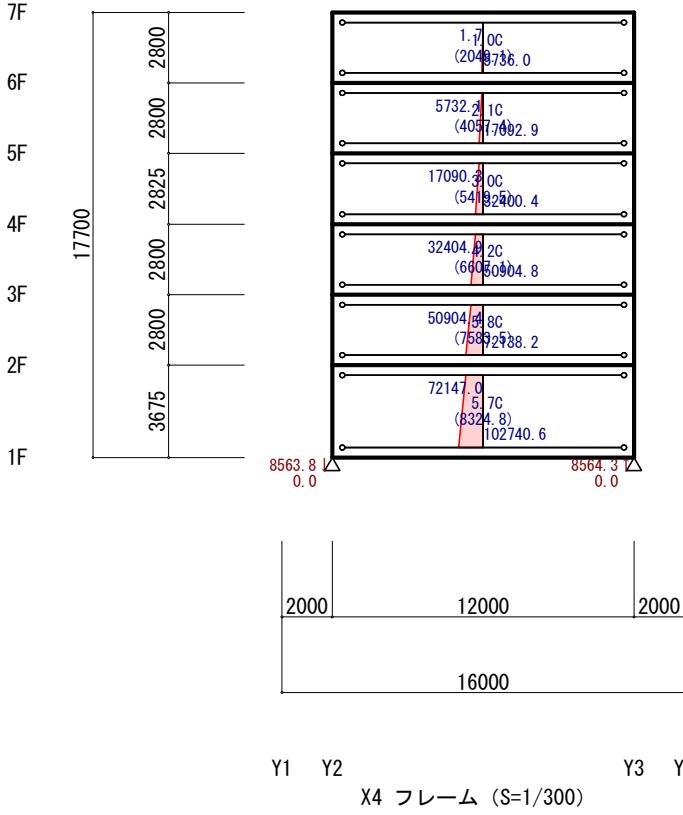
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



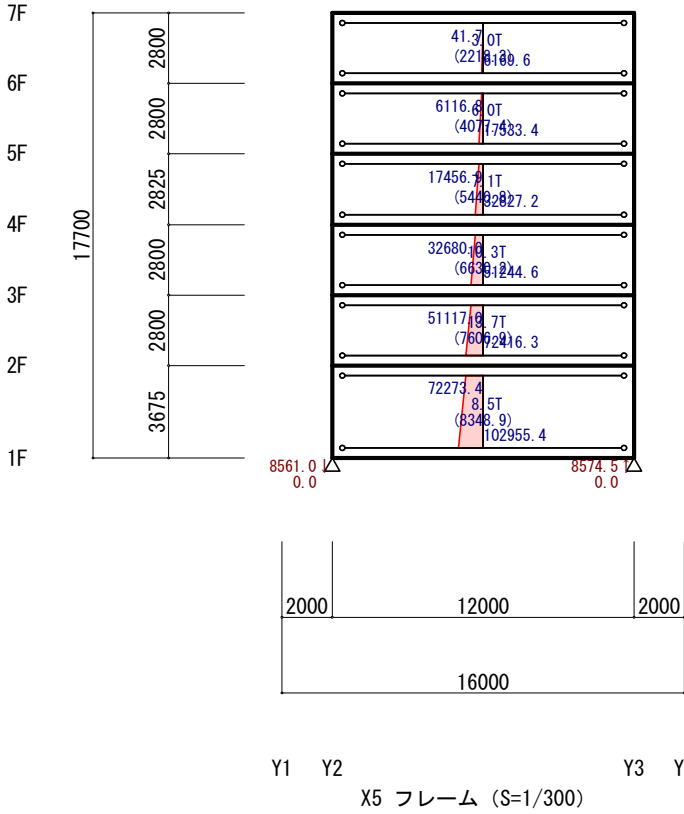
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



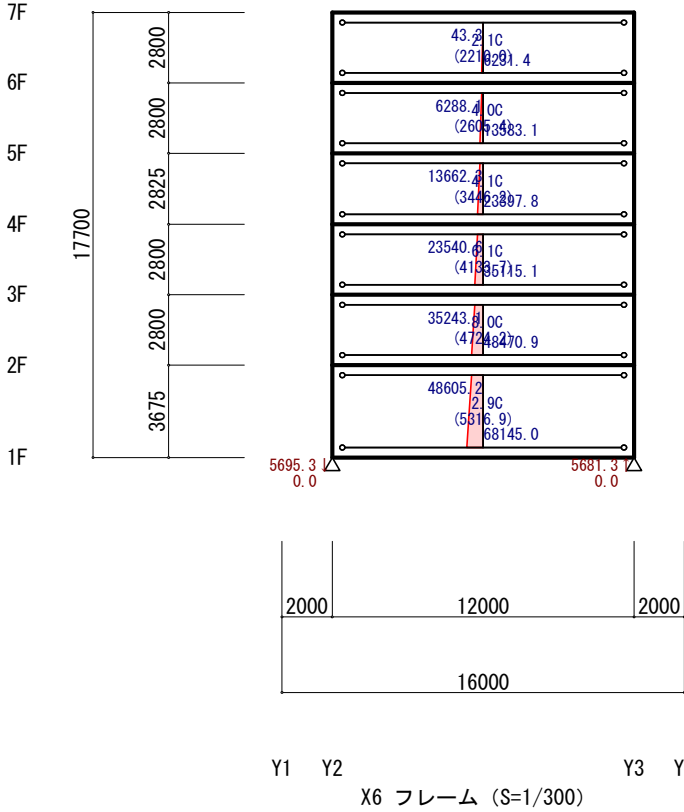
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



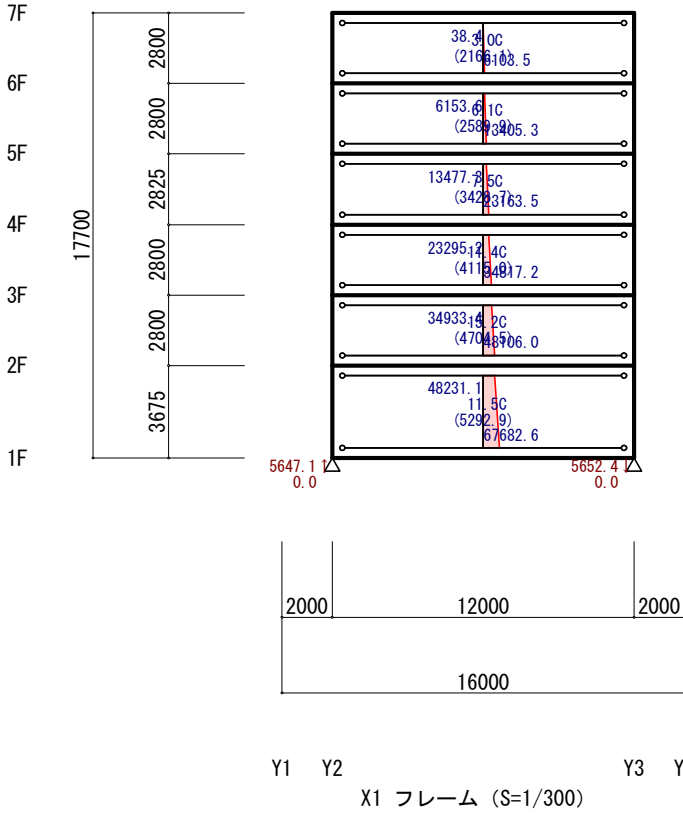
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



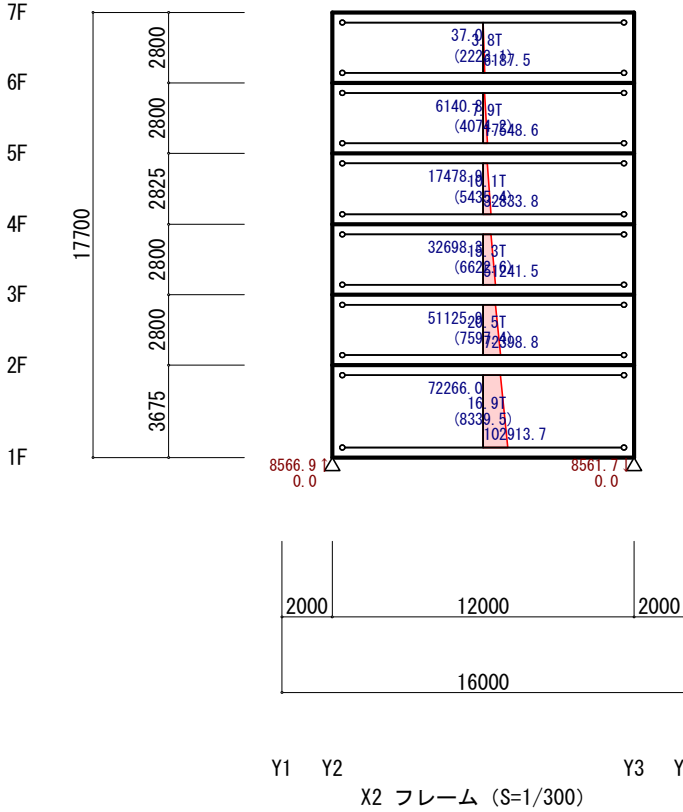
水平荷重時節点応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



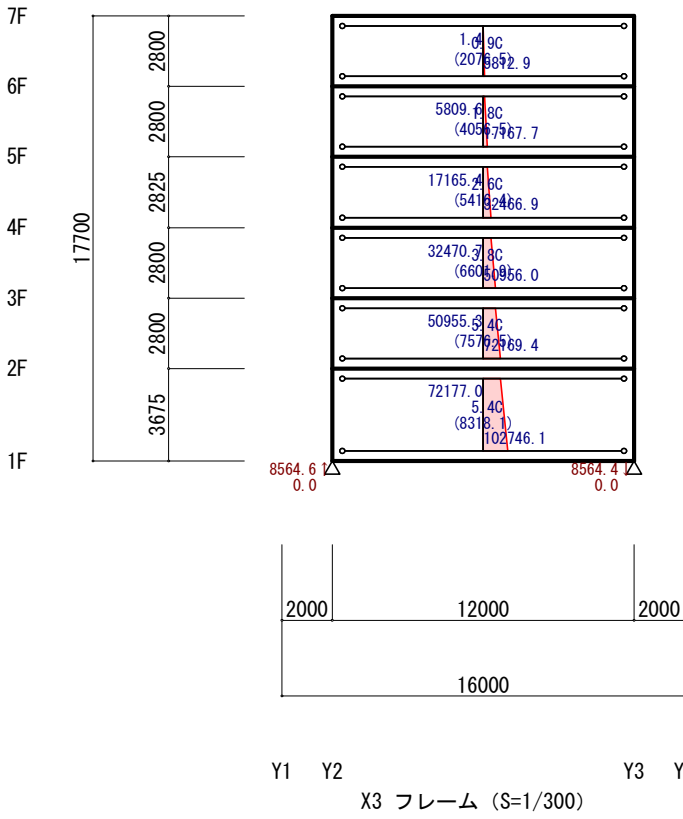
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



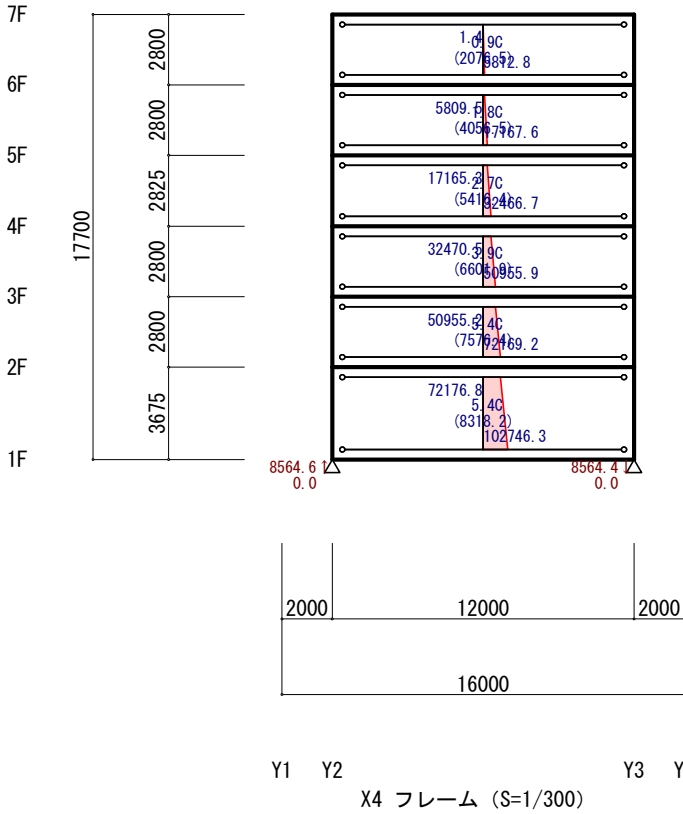
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



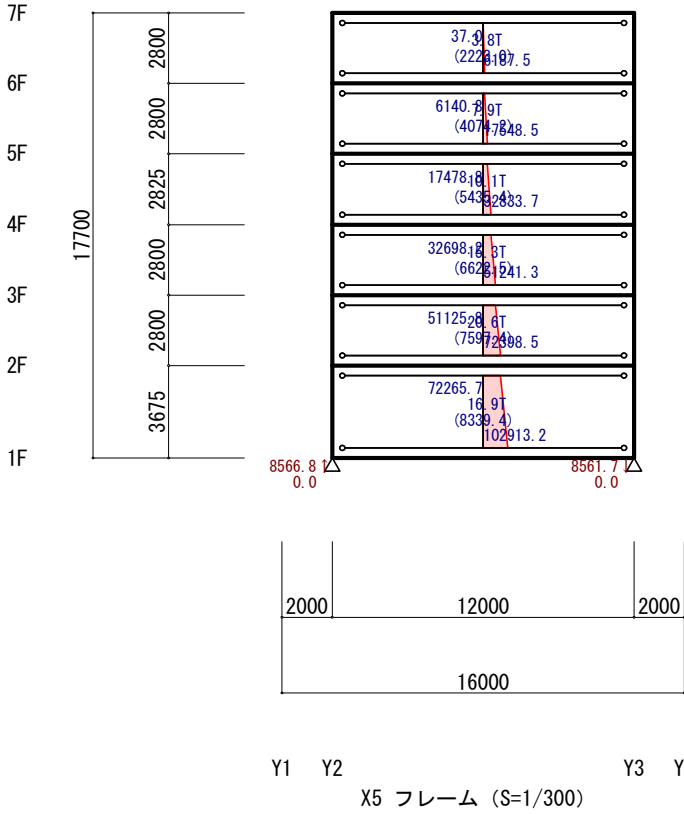
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



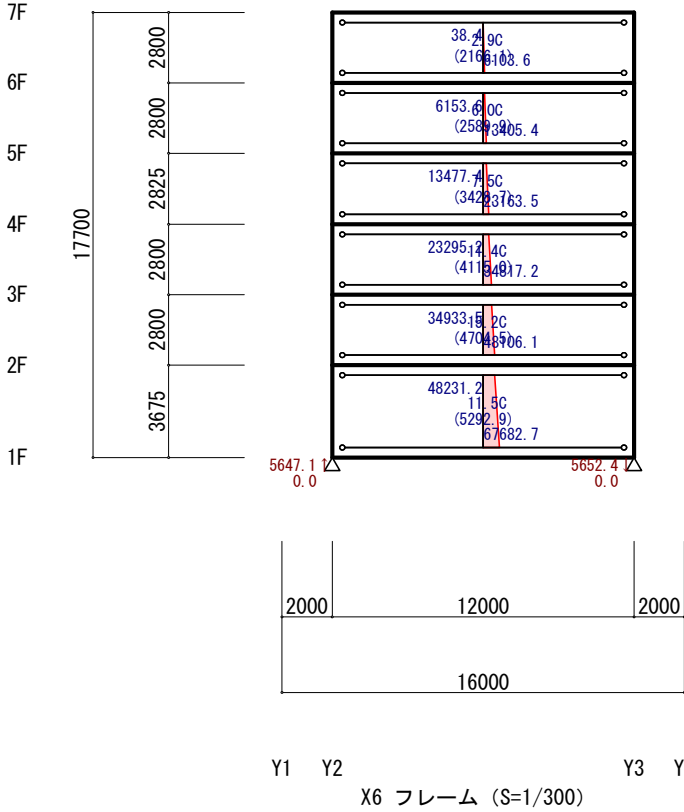
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



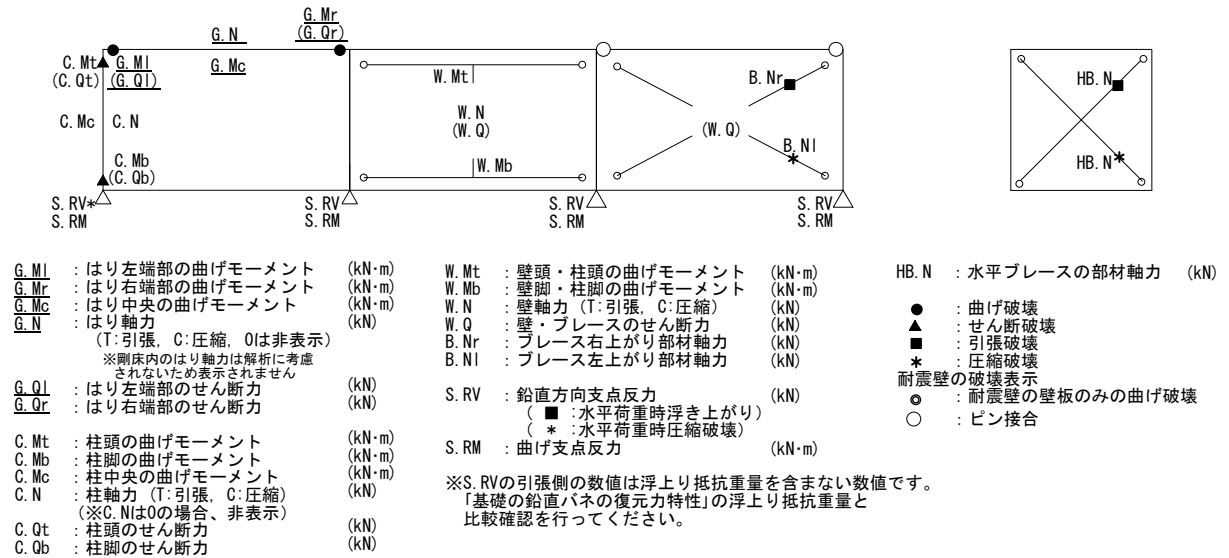
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



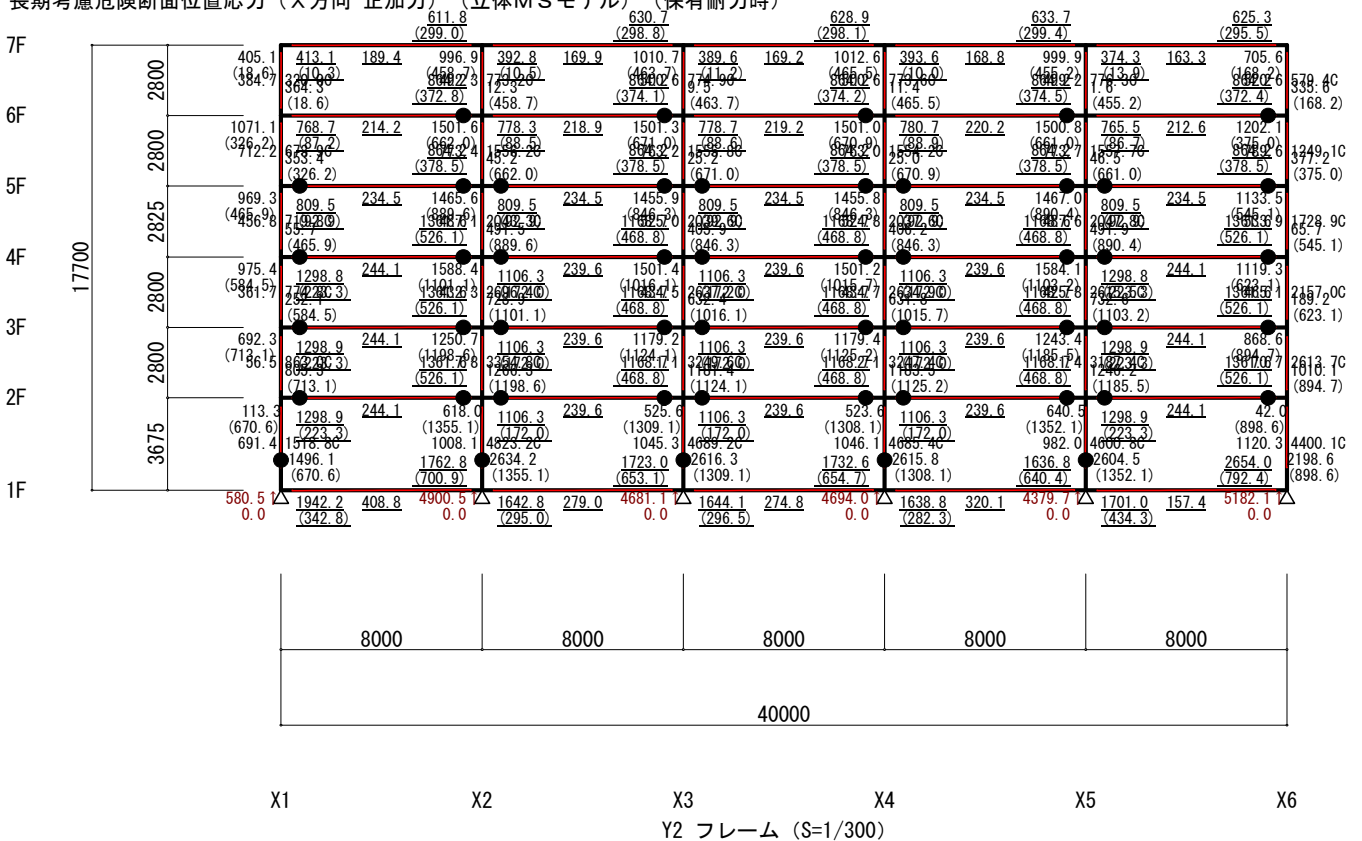
水平荷重時節点応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



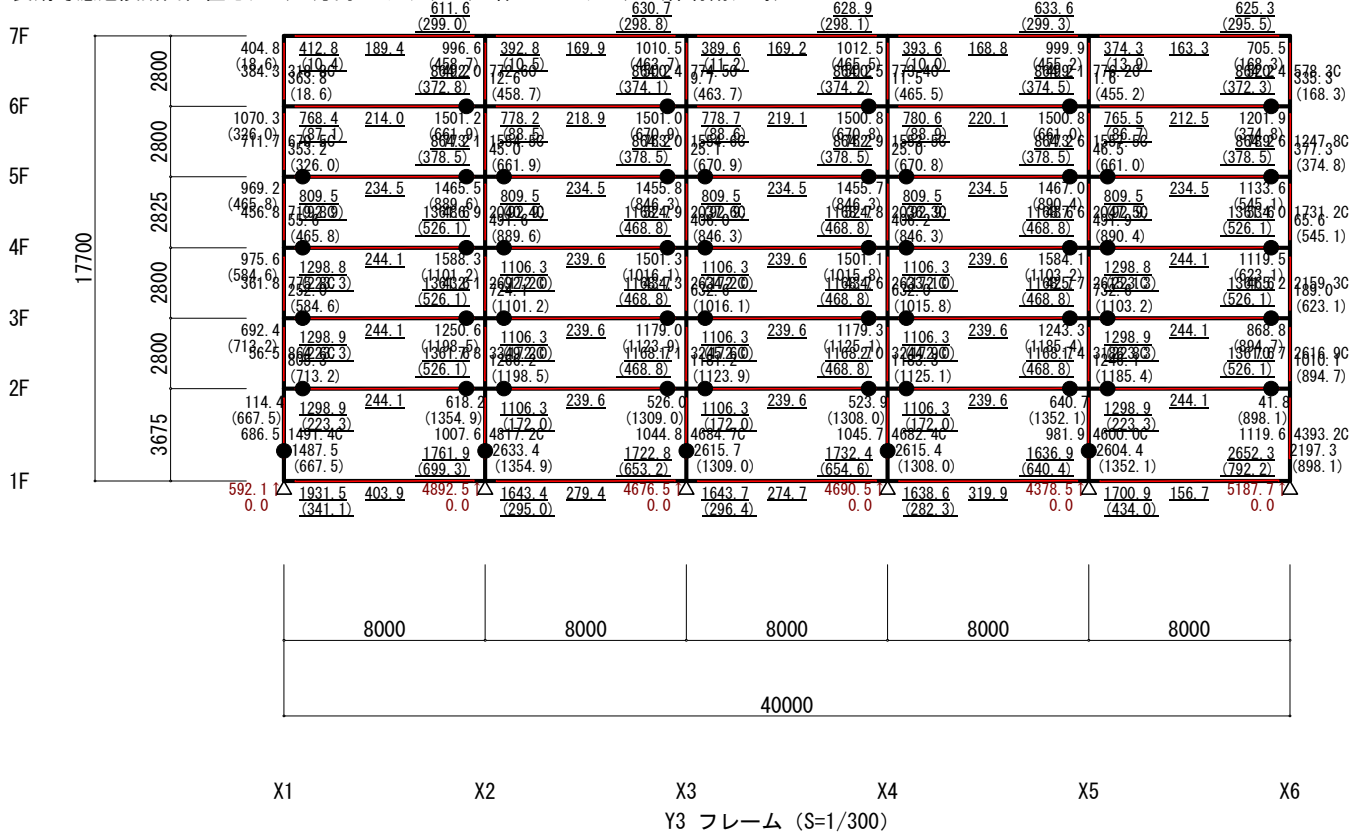
U-4.2.2 終局時部材応力図（長期考慮危険断面位置）（保有耐力時）



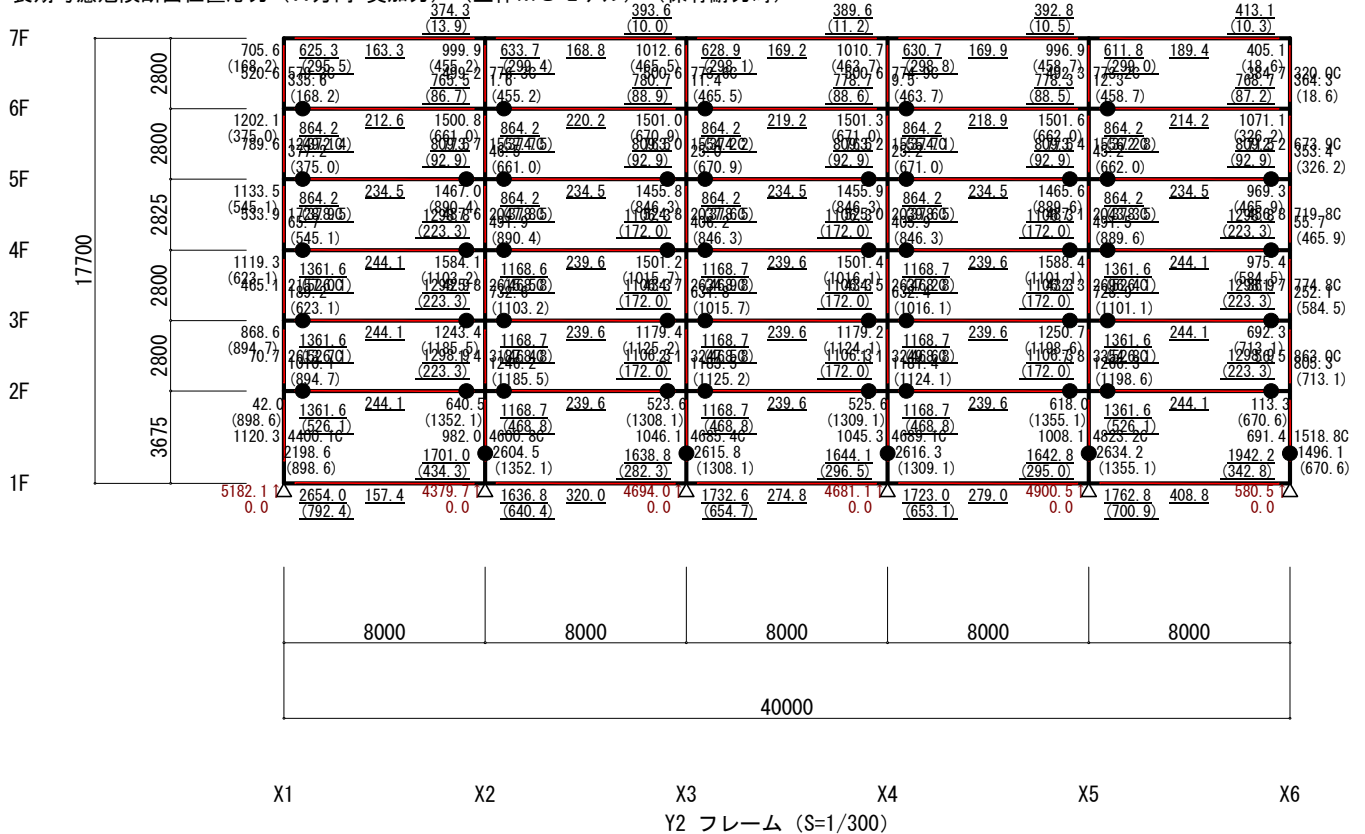
長期考慮危険断面位置応力（X方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



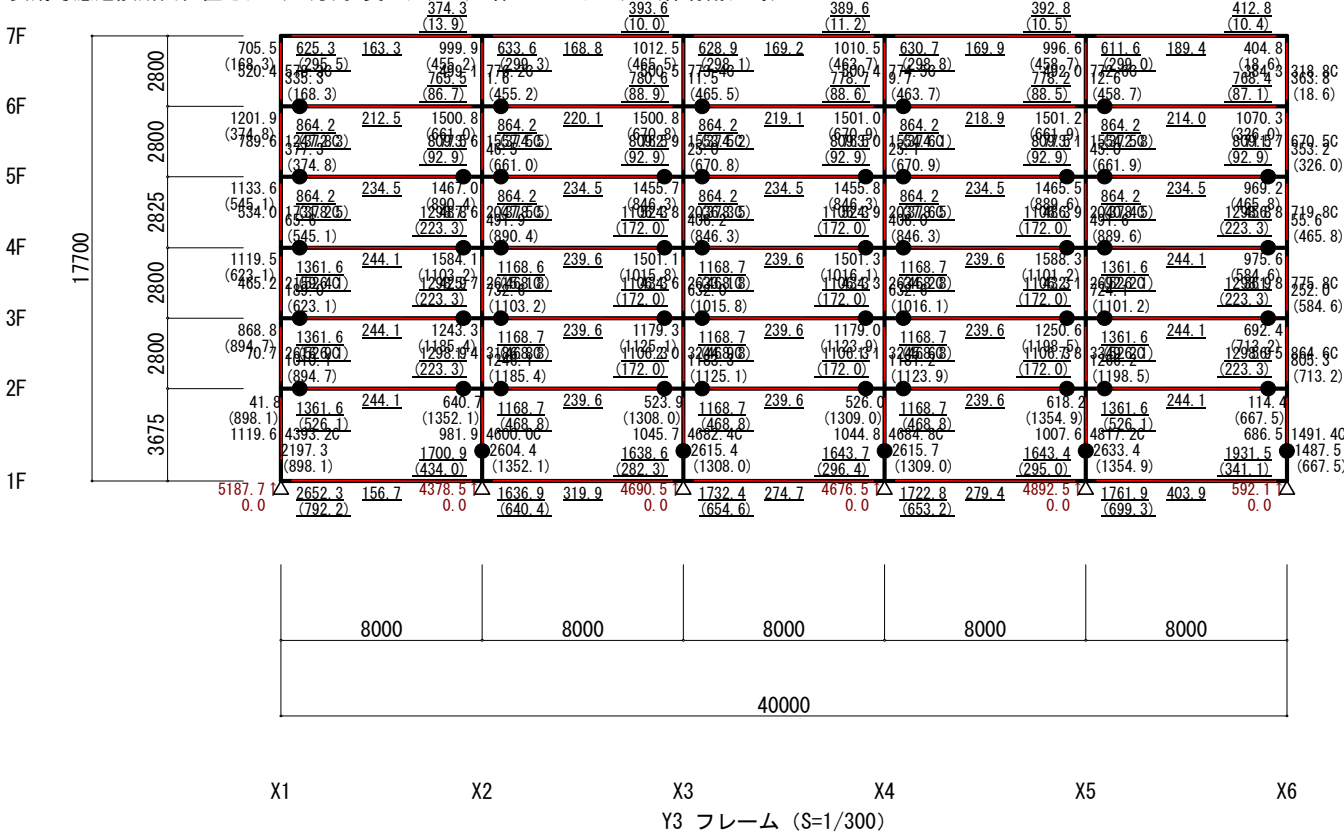
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



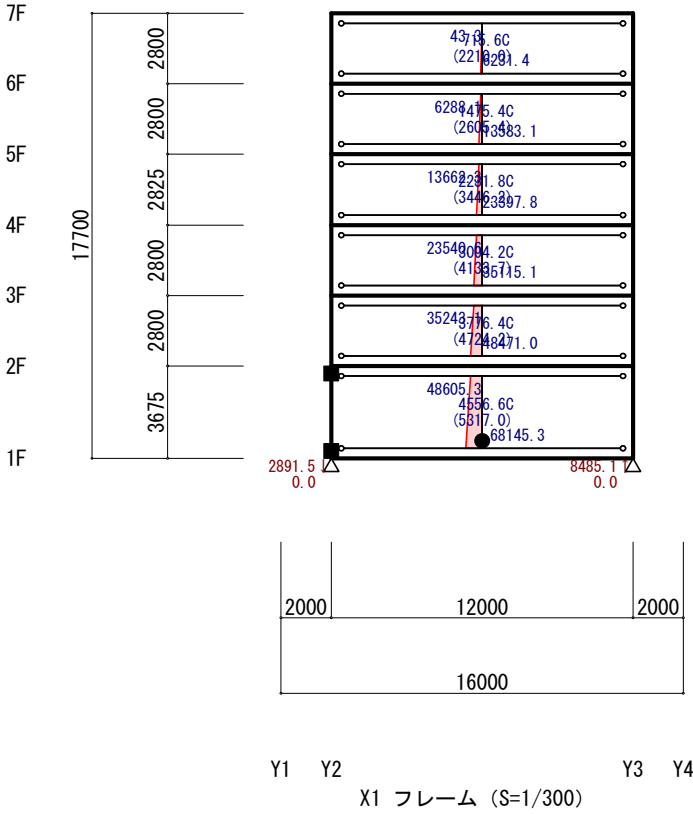
長期考慮危険断面位置応力 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



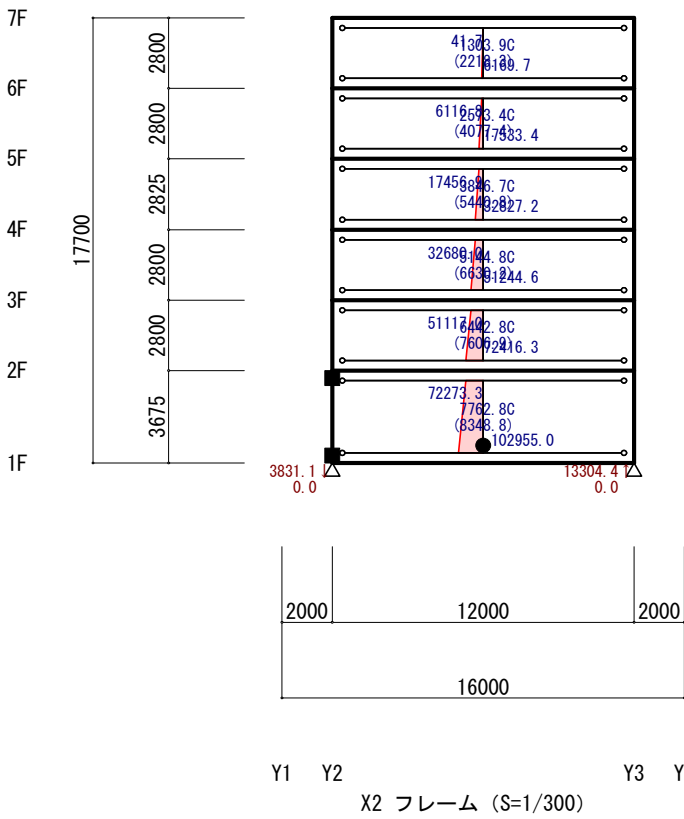
長期考慮危険断面位置応力（X方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



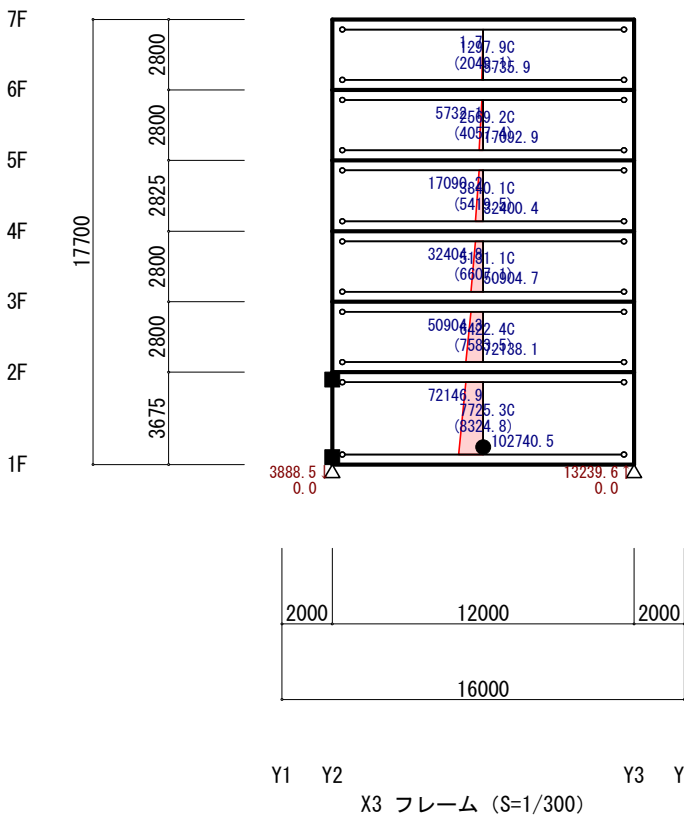
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



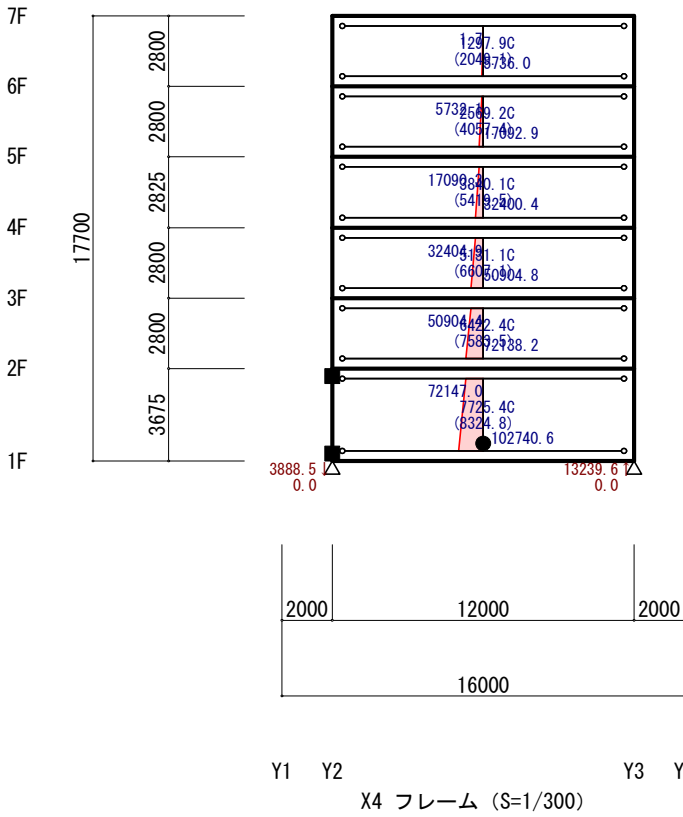
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



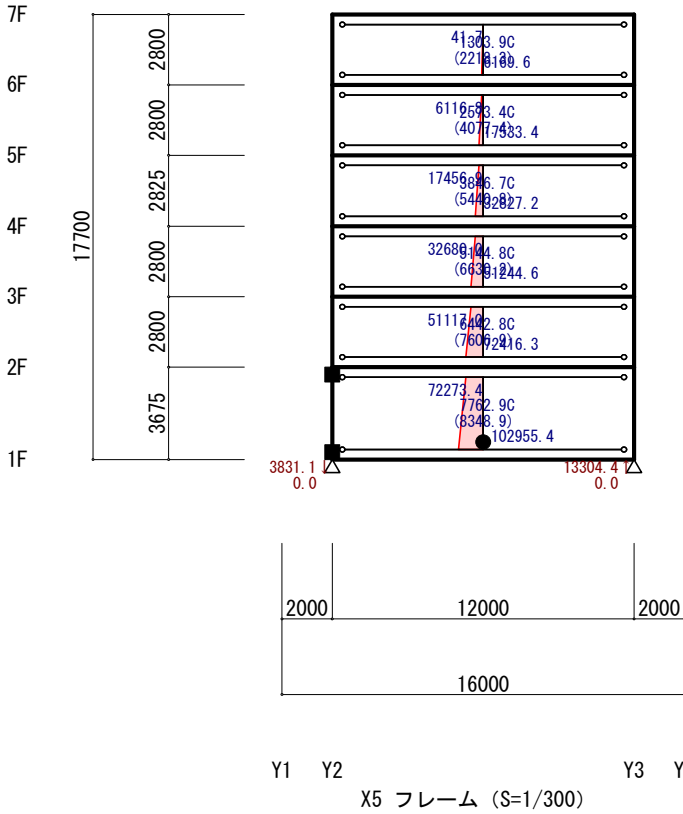
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



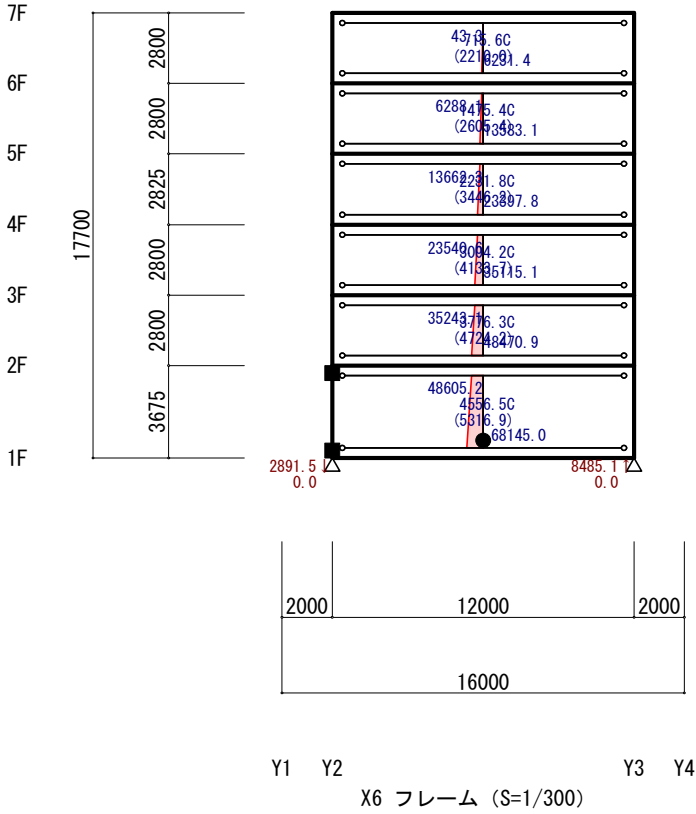
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



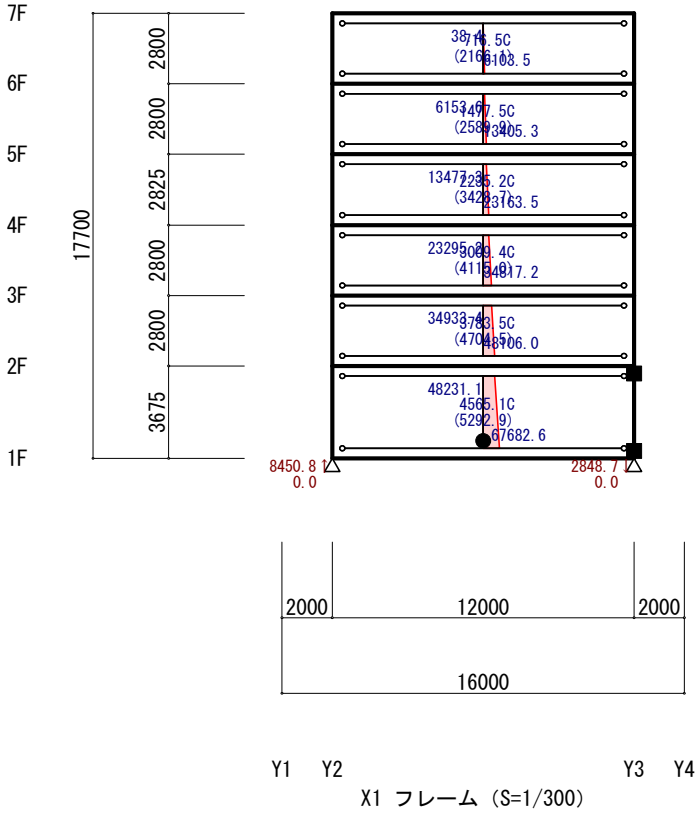
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



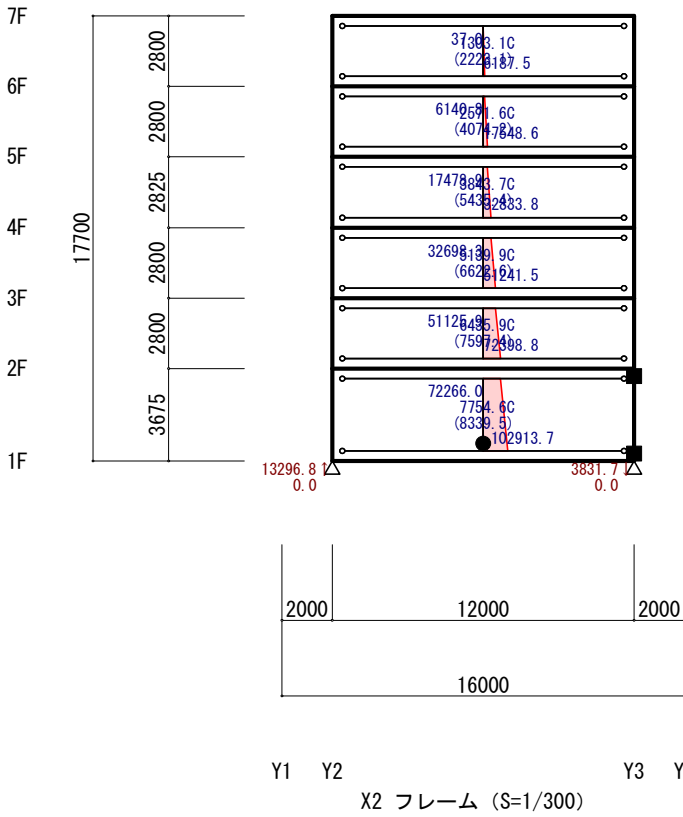
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



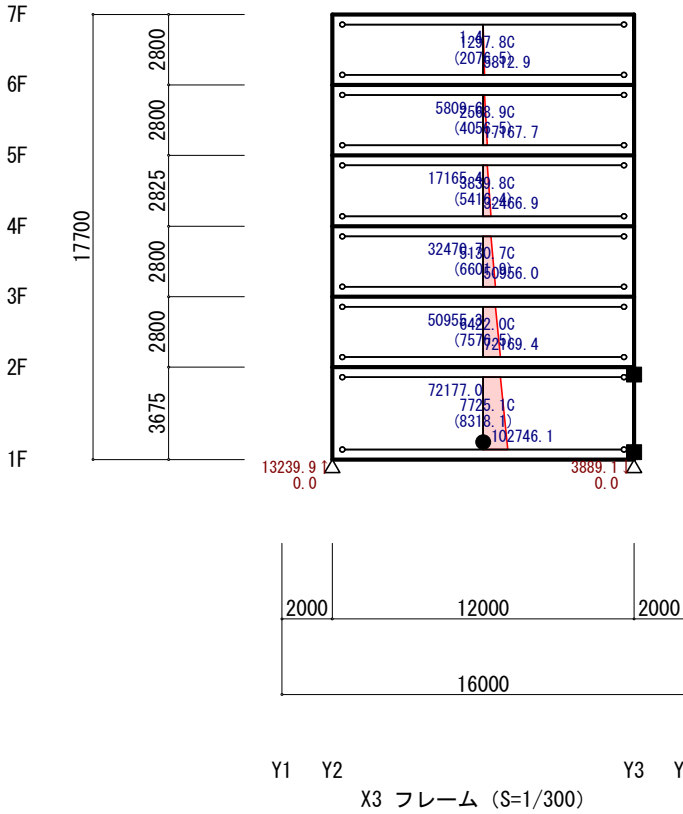
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



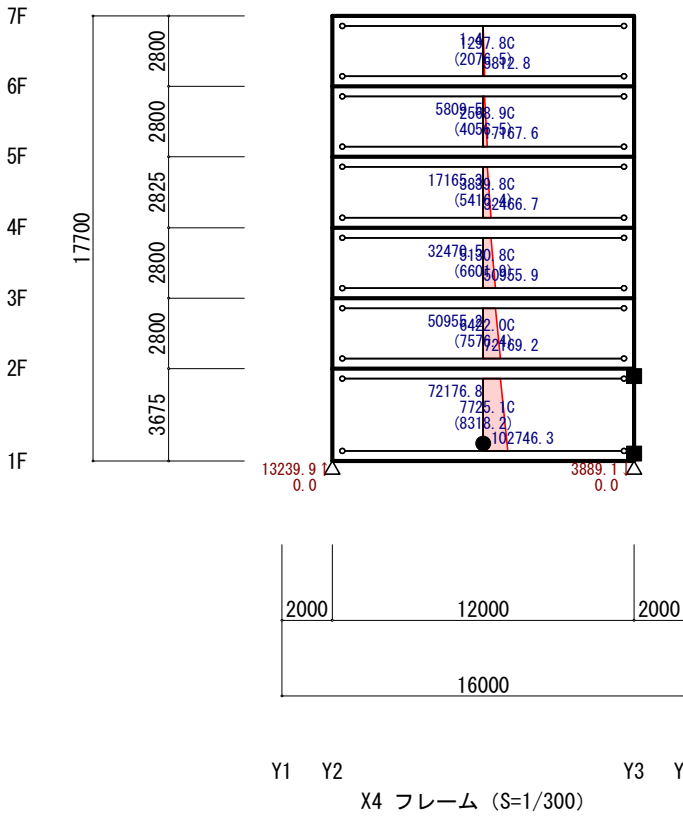
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



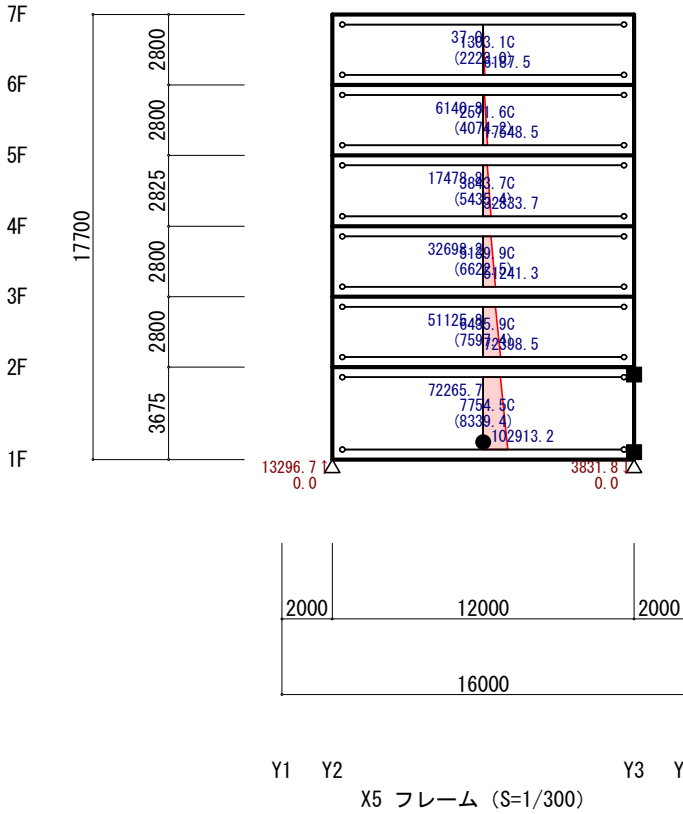
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



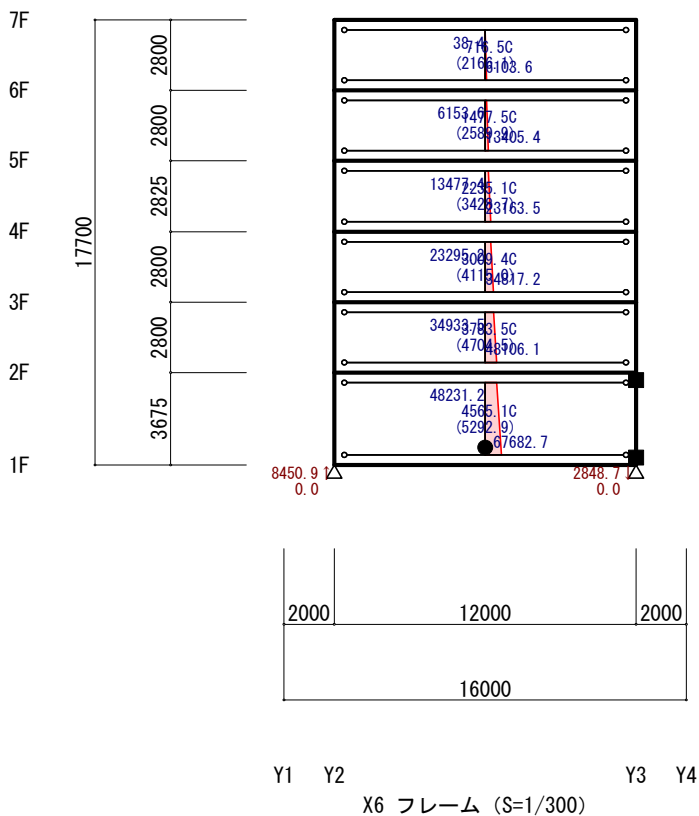
長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



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）

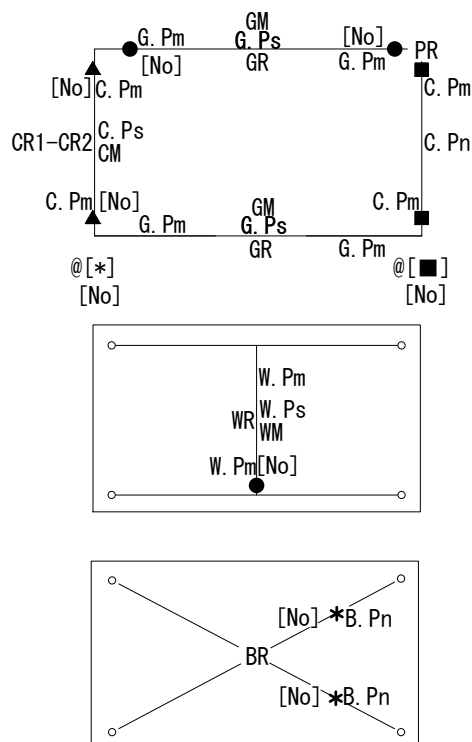


長期考慮危険断面位置応力（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



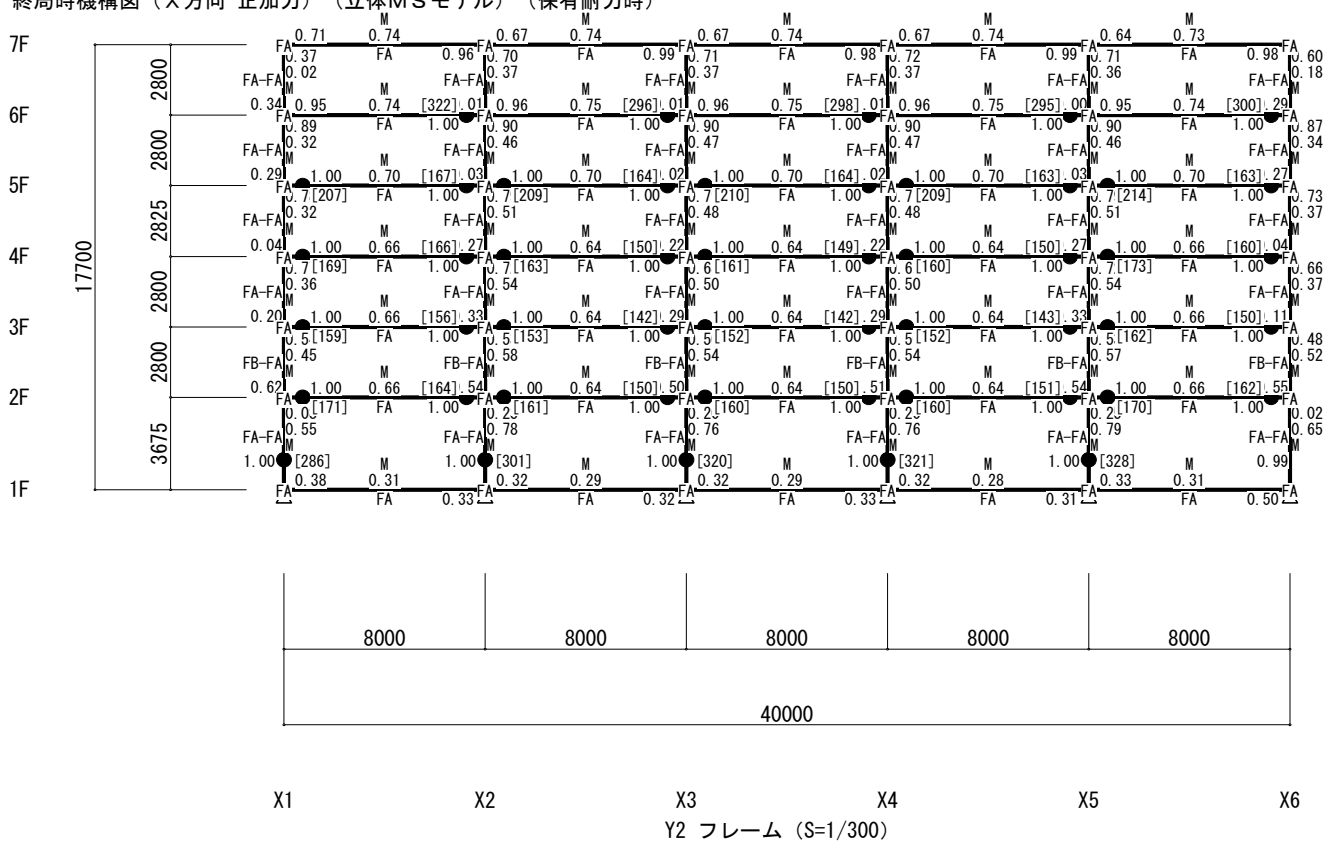
U-4.5 終局時機構図（保有耐力時）

U-4.5.1 終局時機構図（保有耐力時）

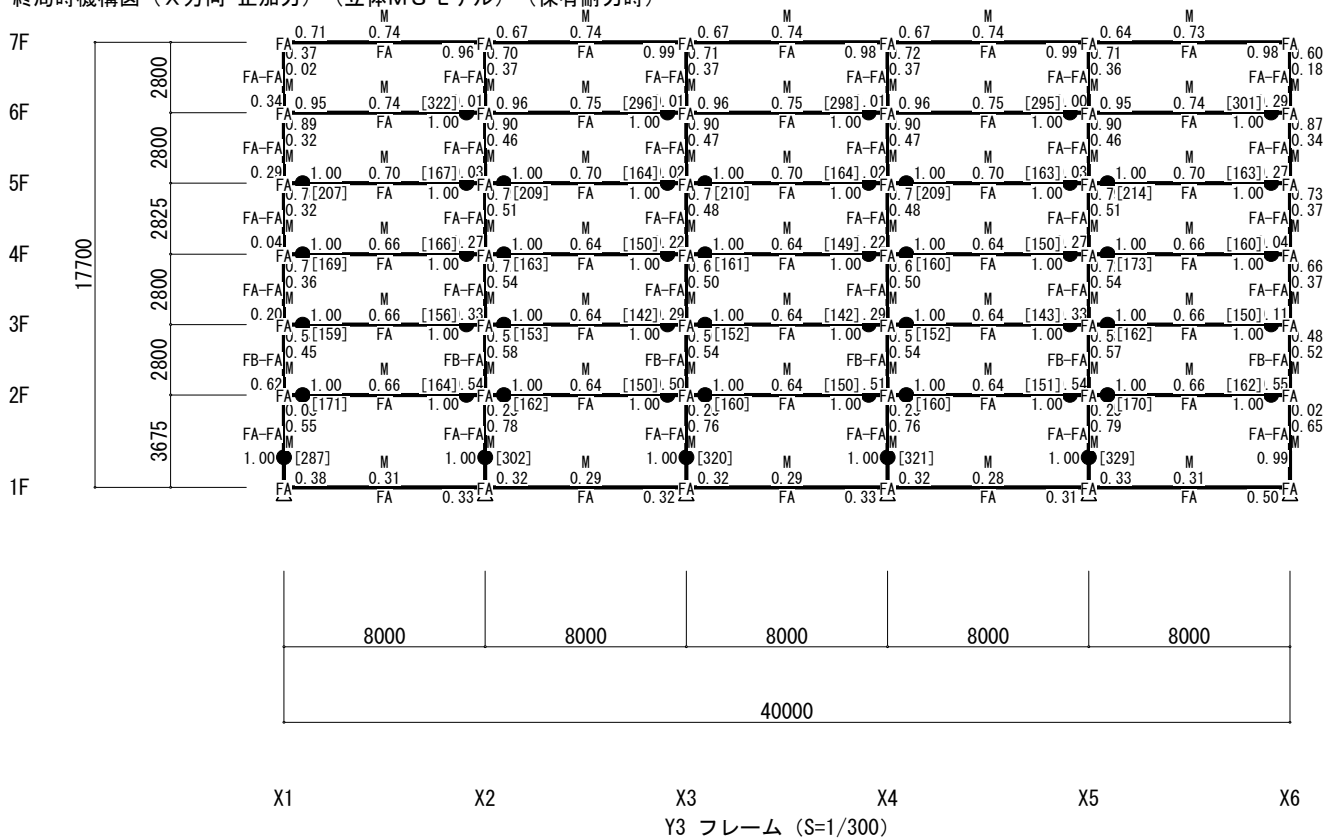


- : 曲げ破壊
- ▲ : せん断破壊
- : 引張破壊
- * : 圧縮破壊
- ◎ : 耐震壁の壁板のみの曲げ破壊
- @ : 基礎鉛直バネ
- [*] : 浮上り判定、■ : 浮上り、* : 圧壊
- [No] : 崩壊荷重ステップ数
- G. Pm : はり曲げ崩壊塑性化率
- G. Ps : はりせん断崩壊塑性化率
- C. Pm : 柱曲げ崩壊塑性化率
- C. Ps : 柱せん断崩壊塑性化率
- C. Pn : 柱引張崩壊塑性化率 (T : 引張、C : 圧縮)
- W. Pm : 壁曲げ崩壊塑性化率
- W. Ps : 壁せん断崩壊塑性化率
- B. Pn : プレース引張崩壊塑性化率 (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 : プレースの種別
- 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)

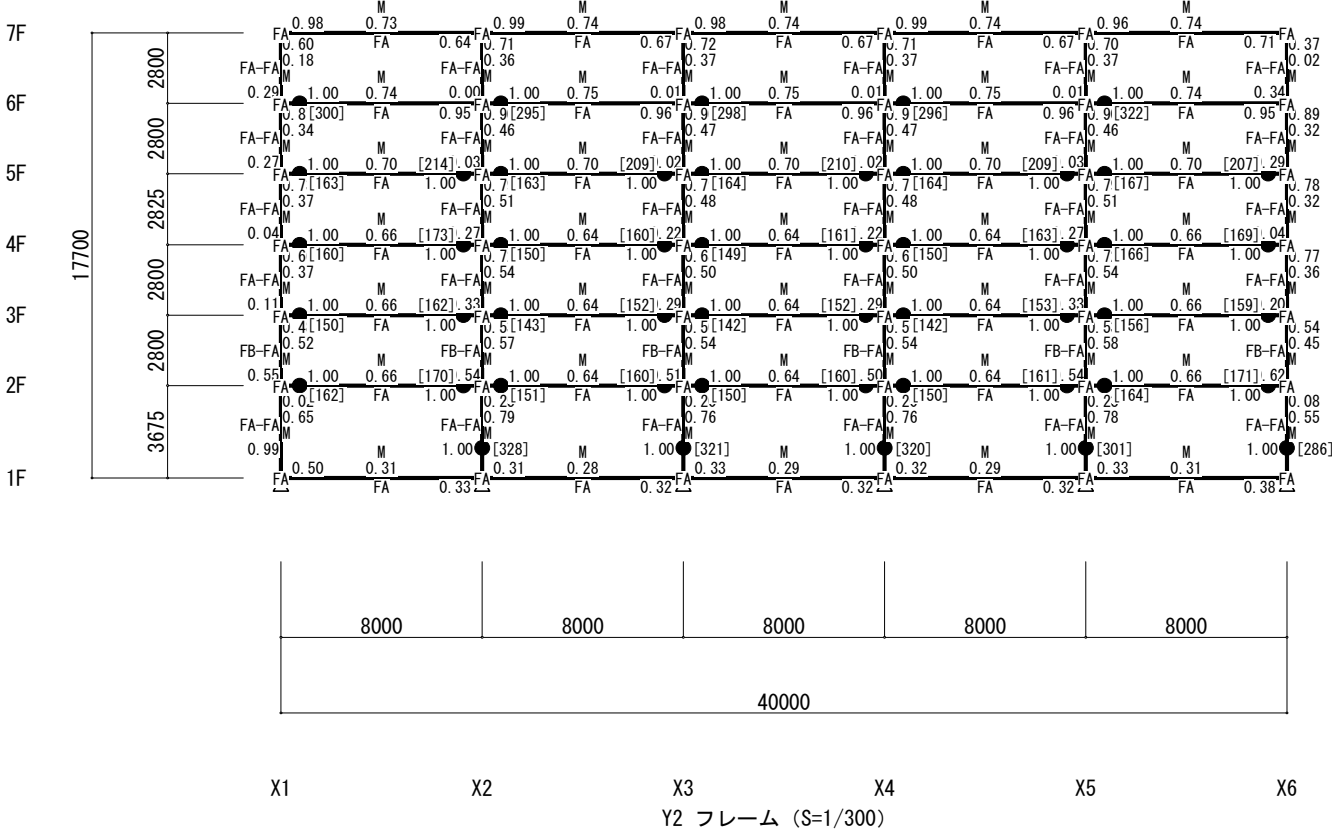
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



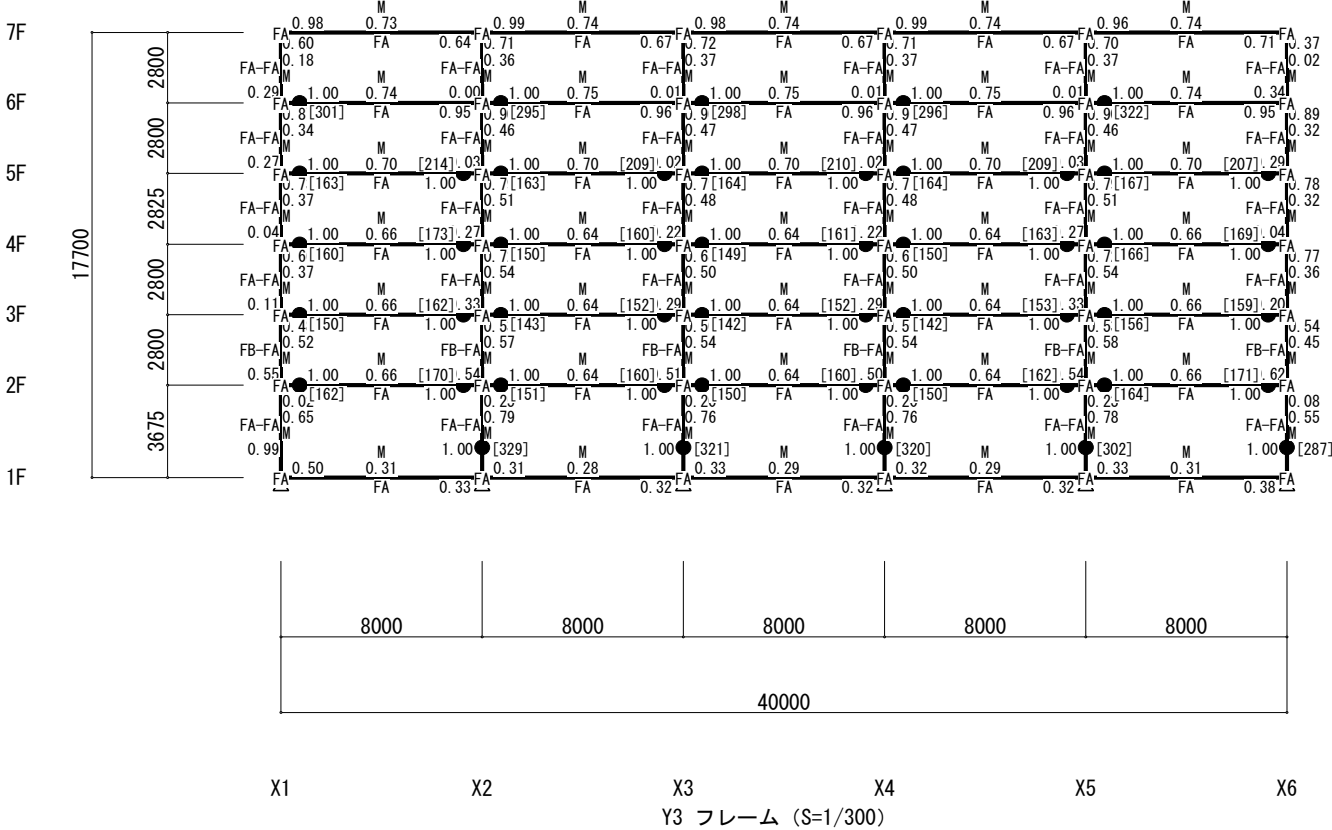
終局時機構図 (X方向 正加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



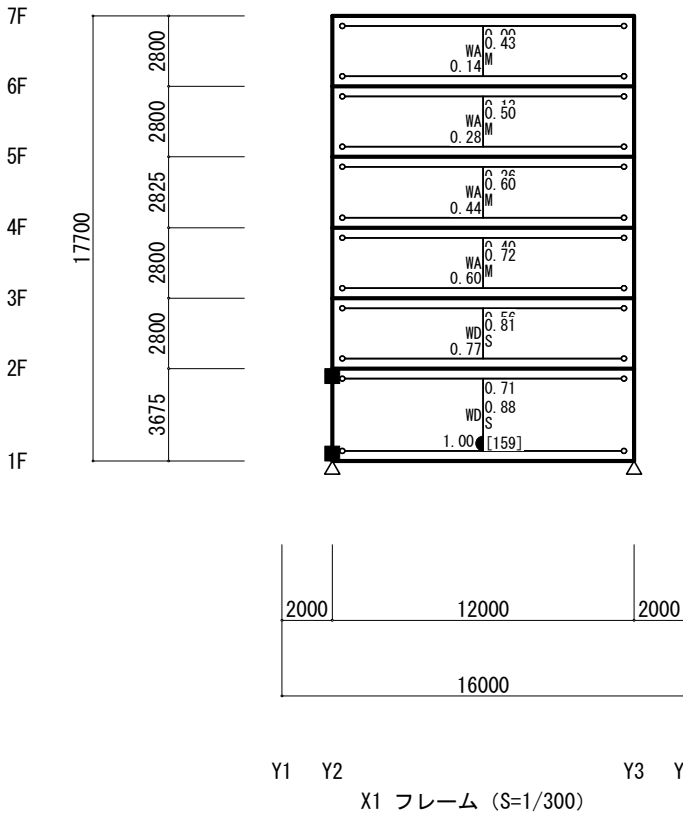
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



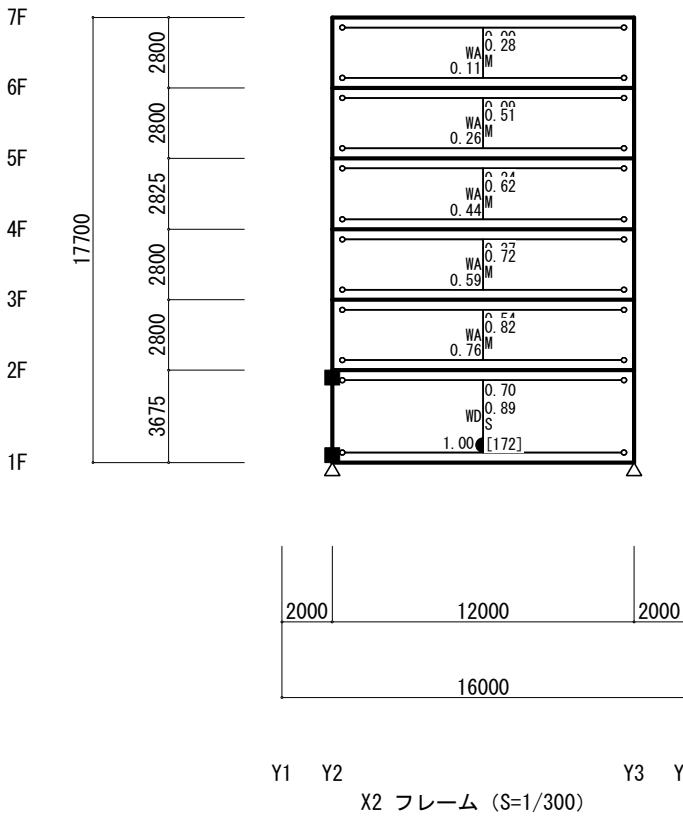
終局時機構図 (X方向 負加力) (立体MSモデル) (保有耐力時)



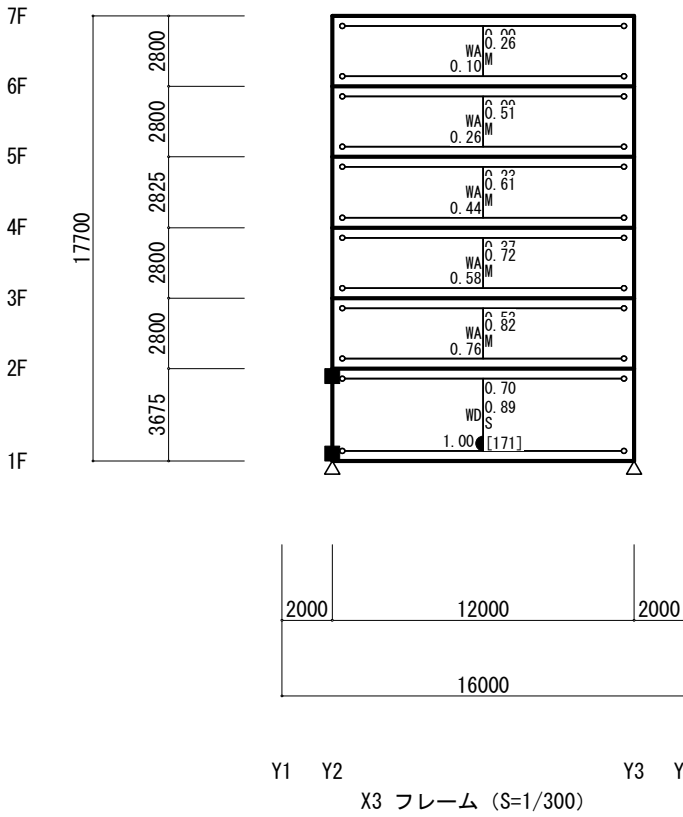
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



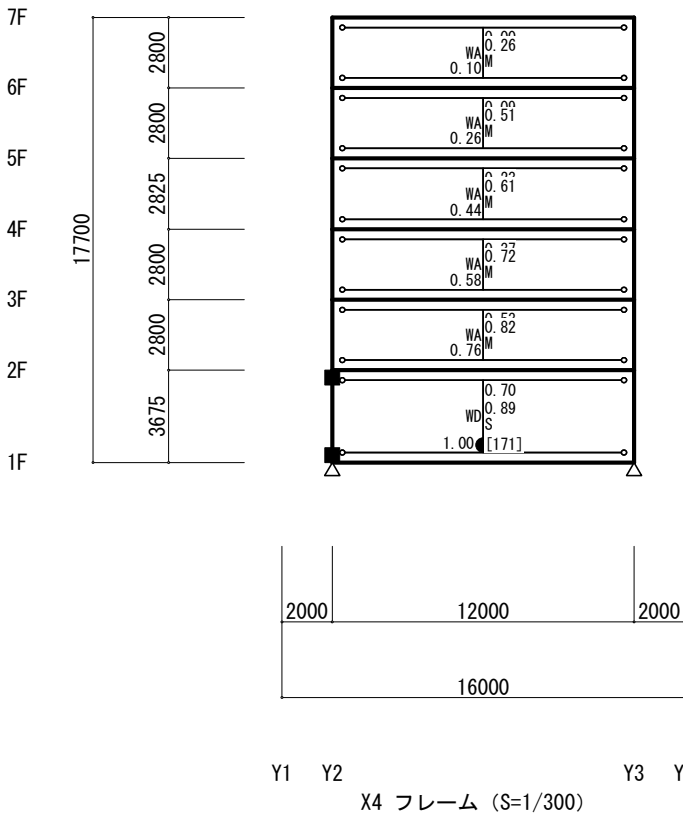
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



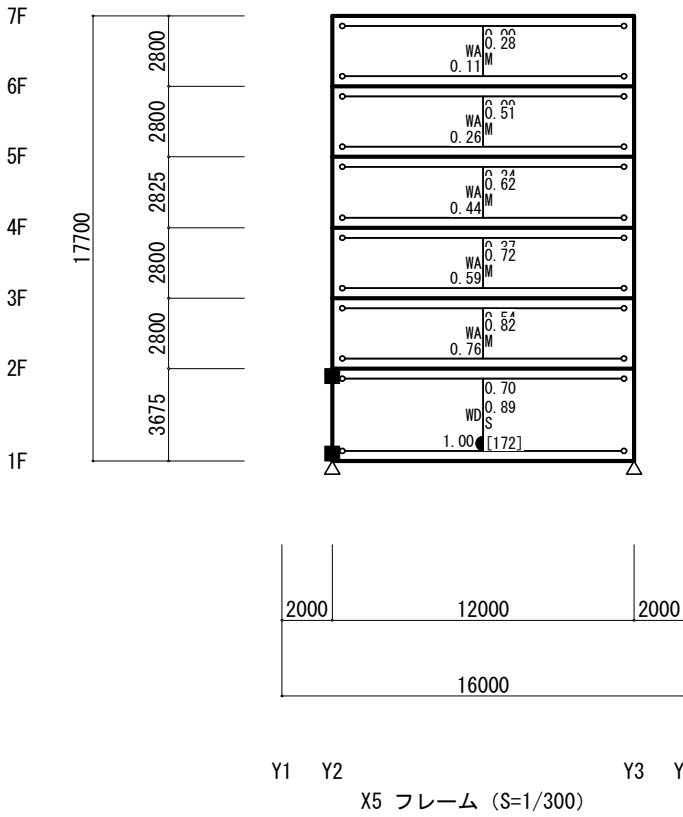
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



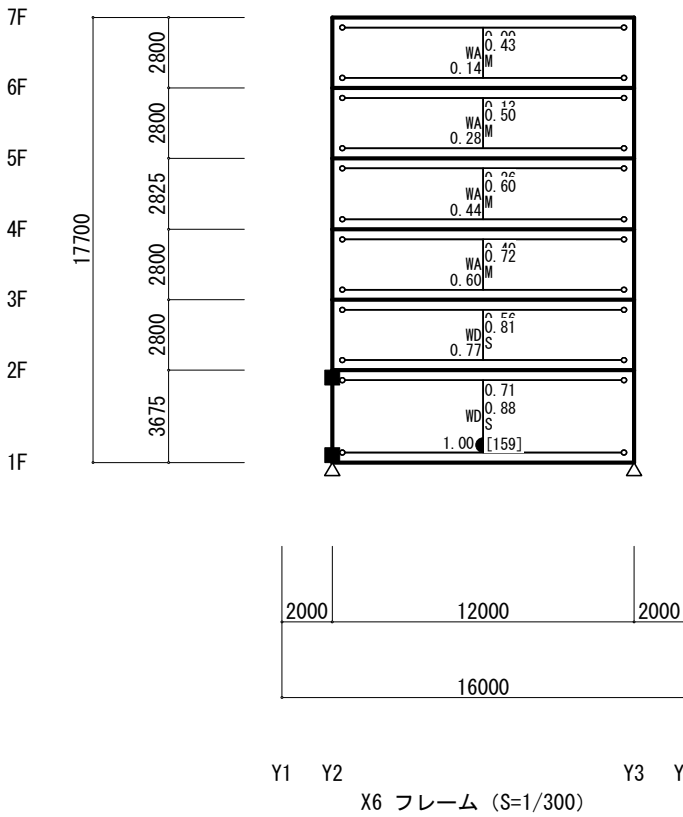
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



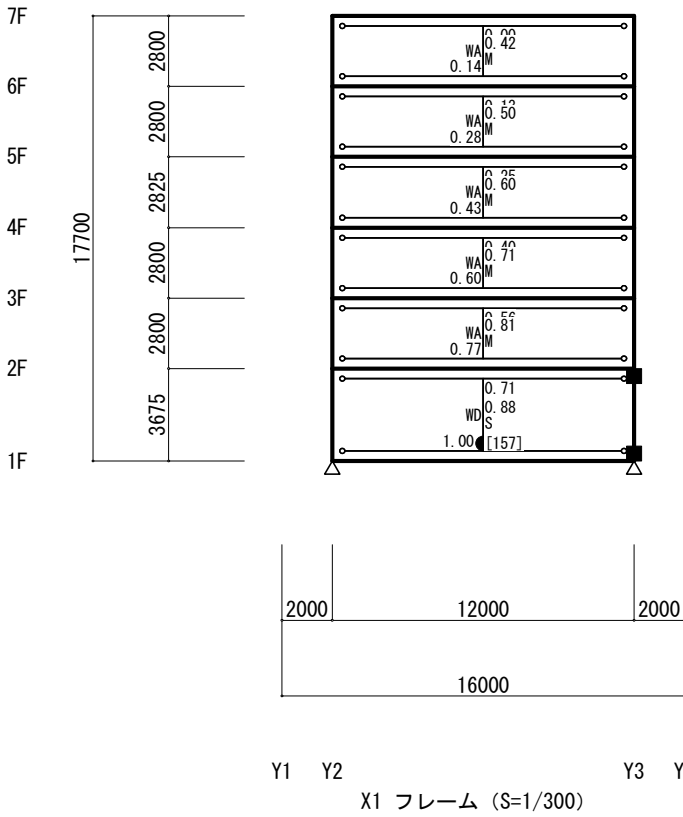
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



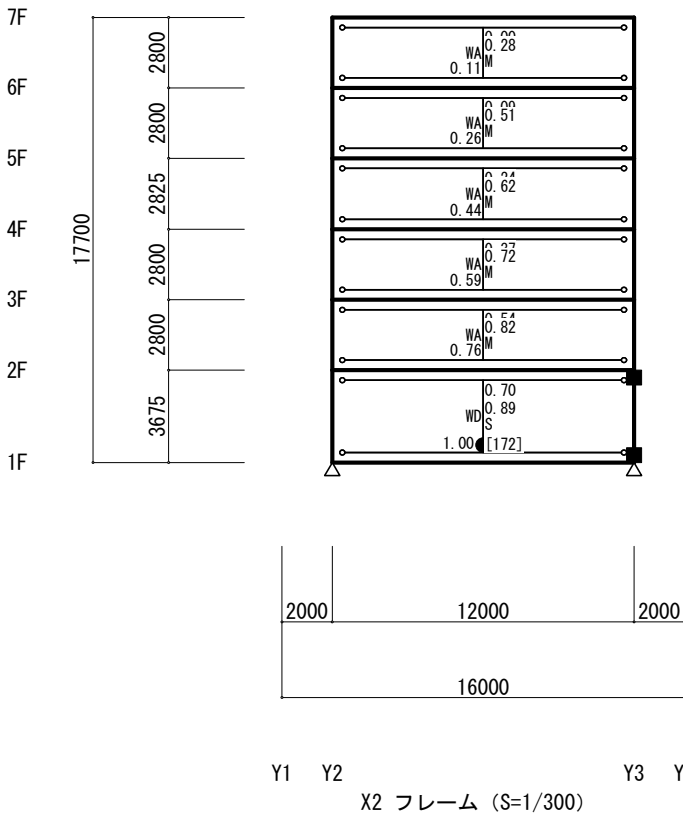
終局時機構図（Y方向 正加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



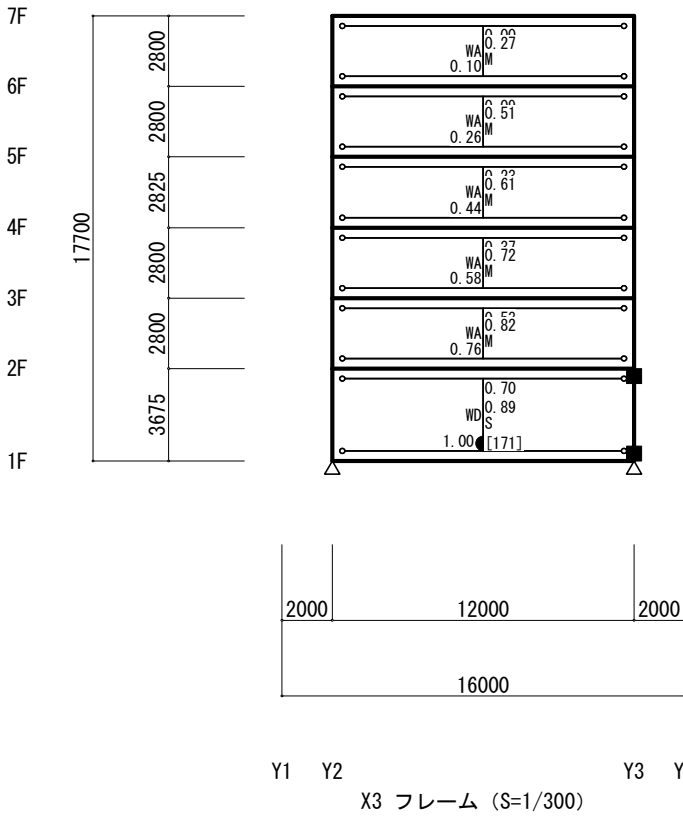
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



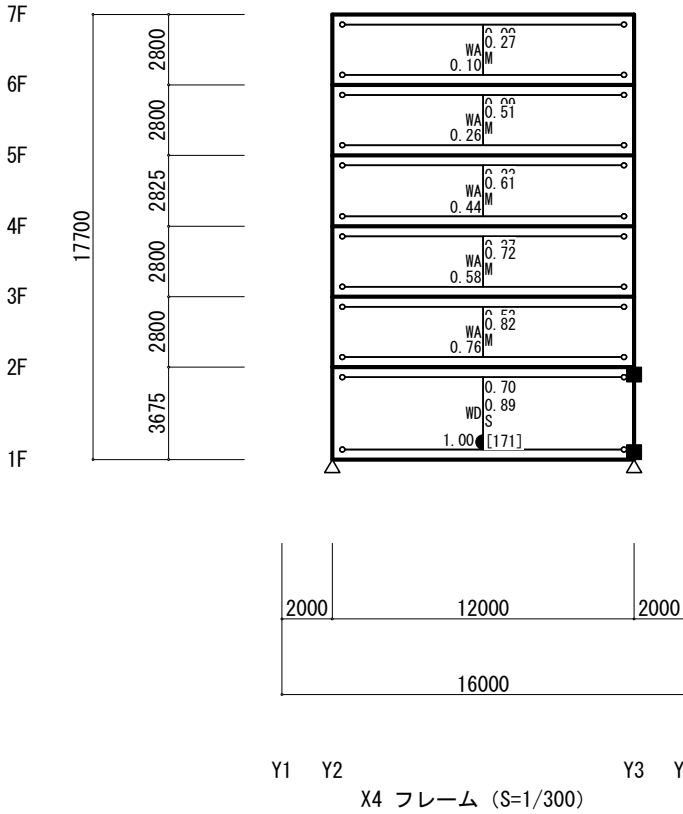
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



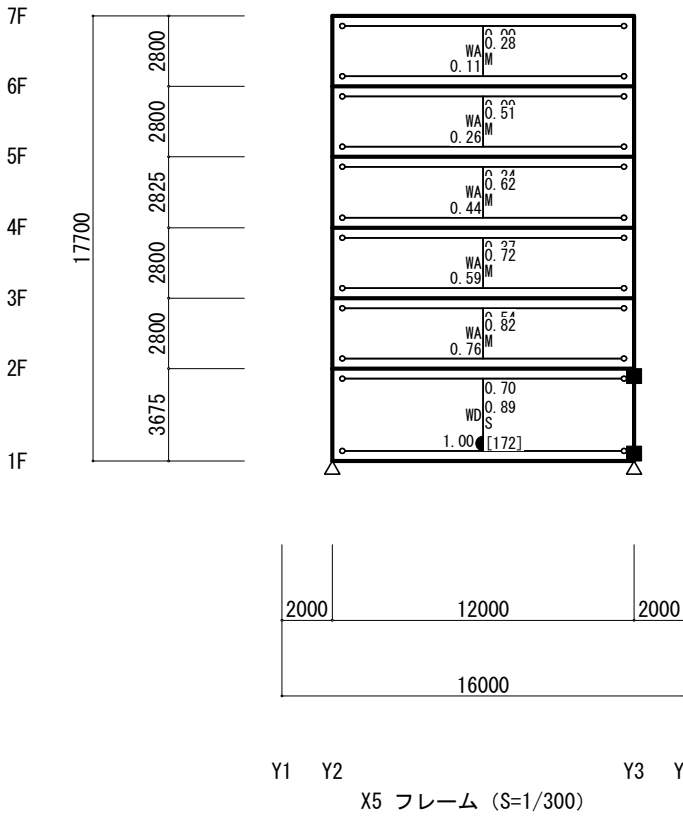
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



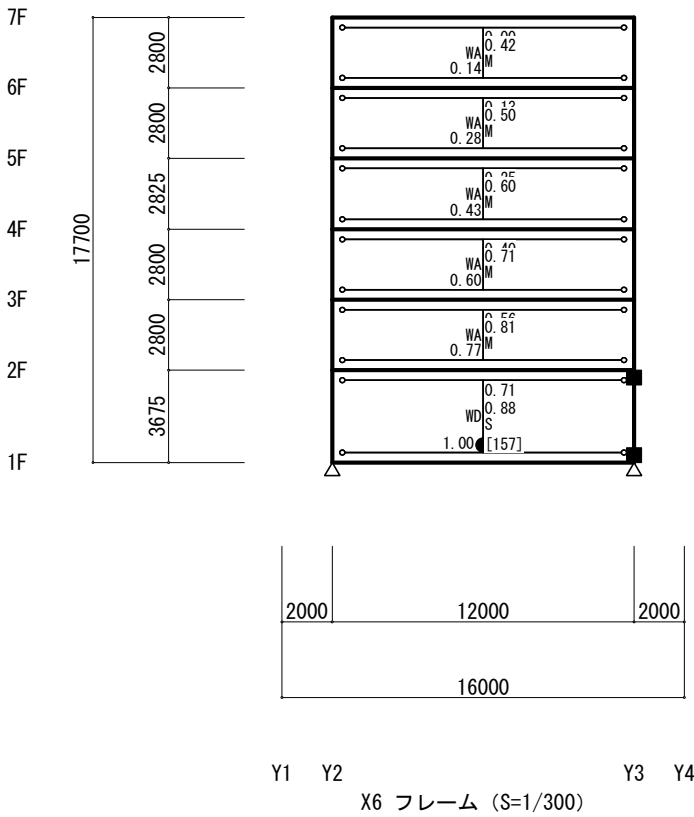
終局時機構図（Y方向 負加力）（立体MSモデル）（保有耐力時）



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
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X2	X3	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X3	X4	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X4	X5	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X5	X6	FA	M	0.058	1.40	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.49	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X2	X3	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X3	X4	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X4	X5	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X5	X6	FA	M	0.050	1.49	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.023	0.69	30.00
		X2	X3	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X3	X4	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X4	X5	FA	M	0.021	0.63	30.00
		X5	X6	FA	M	0.026	0.79	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X2	X3	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X3	X4	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X4	X5	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X5	X6	FA	M	0.058	1.40	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.49	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X2	X3	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X3	X4	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X4	X5	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X5	X6	FA	M	0.050	1.49	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	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
Y3	4F	X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
	2F	X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X1	X2	FA	M	0.023	0.68	30.00
	1F	X2	X3	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X3	X4	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X4	X5	FA	M	0.021	0.63	30.00
		X5	X6	FA	M	0.026	0.79	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*	τ_u/F_c	τ_u	F_c
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X2	X3	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X3	X4	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X4	X5	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X5	X6	FA	M	0.058	1.40	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.49	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X2	X3	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X3	X4	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X4	X5	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X5	X6	FA	M	0.050	1.49	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.026	0.79	30.00
		X2	X3	FA	M	0.021	0.63	30.00
		X3	X4	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X4	X5	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X5	X6	FA	M	0.023	0.69	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X2	X3	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X3	X4	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X4	X5	FA	M	0.058	1.40	24.00
		X5	X6	FA	M	0.058	1.40	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.49	24.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.49	24.00

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	6F	X5	X6	FA	M	0.062	1.49	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X2	X3	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X3	X4	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X4	X5	FA	M	0.050	1.49	30.00
		X5	X6	FA	M	0.050	1.49	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.055	1.66	30.00
		X2	X3	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X3	X4	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X4	X5	FA	M	0.054	1.62	30.00
		X5	X6	FA	M	0.055	1.66	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.026	0.79	30.00
		X2	X3	FA	M	0.021	0.63	30.00
		X3	X4	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X4	X5	FA	M	0.022	0.65	30.00
		X5	X6	FA	M	0.023	0.68	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
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.029	0.70	24.00
		X2	X3	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X3	X4	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X4	X5	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X5	X6	FA	M	0.029	0.70	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.024	0.58	24.00
		X2	X3	FA	M	0.024	0.57	24.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X4	X5	FA	M	0.024	0.57	24.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.58	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.020	0.60	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	0.020	0.60	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.51	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	0.017	0.52	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.52	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.018	0.53	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X5	X6	FA	M	0.018	0.53	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.007	0.21	30.00
		X2	X3	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X3	X4	FA	M	0.006	0.17	30.00
		X4	X5	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X5	X6	FA	M	0.007	0.21	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.028	0.66	24.00

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
Y3	7F	X2	X3	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X3	X4	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X4	X5	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X5	X6	FA	M	0.028	0.66	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.024	0.58	24.00
		X2	X3	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X4	X5	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.58	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.019	0.58	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	0.58	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.017	0.50	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.50	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.006	0.19	30.00
		X2	X3	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X3	X4	FA	M	0.006	0.17	30.00
		X4	X5	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X5	X6	FA	M	0.006	0.19	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	τ_u/F_c	τ_u	F_c
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X2	X3	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X3	X4	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X4	X5	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X5	X6	FA	M	0.028	0.66	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.024	0.58	24.00
		X2	X3	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X4	X5	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.58	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.019	0.58	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	0.58	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.017	0.50	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	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
Y2	2F	X4	X5	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.50	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.006	0.19	30.00
		X2	X3	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X3	X4	FA	M	0.006	0.17	30.00
		X4	X5	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X5	X6	FA	M	0.006	0.19	30.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.029	0.69	24.00
		X2	X3	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X3	X4	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X4	X5	FA	M	0.028	0.66	24.00
		X5	X6	FA	M	0.029	0.69	24.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.024	0.58	24.00
		X2	X3	FA	M	0.024	0.56	24.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.56	24.00
		X4	X5	FA	M	0.024	0.56	24.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.58	24.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.020	0.59	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	0.020	0.59	30.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.51	30.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X3	X4	FA	M	0.017	0.51	30.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.52	30.00
		X5	X6	FA	M	0.017	0.52	30.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.007	0.21	30.00
		X2	X3	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X3	X4	FA	M	0.006	0.17	30.00
		X4	X5	FA	M	0.006	0.18	30.00
		X5	X6	FA	M	0.007	0.21	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
 : (X Y 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	10.90②	0.021	0.29	0.00	(0.02)
						0.52		0.06	348.14
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	5.67②	0.054	0.38	0.04	(0.05)
						1.29		0.89	868.32

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	2F	X6	FB-FA	M	2.42②	30.00	0.29	30.00	19648.89
	1F	X1	FA-FA	M	4.71②	0.072	0.29	0.04	(0.07)
						2.16		1.23	1460.83
						30.00		30.00	19648.89
		X2	FA-FA	M	4.34②	0.264	0.48	0.08	(0.26)
						7.92		2.55	5344.60
						30.00		30.00	20623.45
		X3	FA-FA	M	4.45②	0.256	0.48	0.08	(0.25)
						7.67		2.46	5173.88
						30.00		30.00	20623.45
		X4	FA-FA	M	4.46②	0.256	0.48	0.08	(0.25)
						7.67		2.46	5174.26
						30.00		30.00	20623.45
		X5	FA-FA	M	4.29②	0.248	0.48	0.08	(0.24)
						7.44		2.53	5020.03
						30.00		30.00	20623.45
		X6	FA-FA	M	5.68②	0.247	0.29	0.06	(0.25)
						7.40		1.71	4992.67
						30.00		30.00	19648.89

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	6F	X1	FA-FA	M	72.55②	0.040	0.29	0.01	(0.04)
						0.95		0.18	641.05
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	5.64②	0.054	0.38	0.04	(0.05)
						1.29		0.89	868.09
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	5.67②	0.054	0.38	0.04	(0.05)
						1.29		0.89	867.63
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	5.66②	0.054	0.38	0.04	(0.05)
						1.29		0.89	867.70
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	5.67②	0.054	0.38	0.04	(0.05)
						1.29		0.89	868.32
						24.00		24.00	16693.67
		X6	FA-FA	M	10.90②	0.021	0.29	0.00	(0.02)
						0.52		0.06	348.14
						24.00		24.00	16206.39
	5F	X1	FA-FA	M	9.29②	0.095	0.29	0.03	(0.10)
						2.29		0.71	1542.83
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	5.61②	0.117	0.38	0.05	(0.11)
						2.80		1.24	1891.32
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	5.55②	0.117	0.38	0.05	(0.11)
						2.80		1.25	1891.48
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	5.55②	0.117	0.38	0.05	(0.11)
						2.80		1.25	1891.65
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	5.62②	0.117	0.38	0.05	(0.11)
						2.80		1.24	1892.19
						24.00		24.00	16693.67
		X6	FA-FA	M	7.28②	0.059	0.29	0.03	(0.06)
						1.42		0.62	957.13
						24.00		24.00	16206.39
	4F	X1	FA-FA	M	5.57②	0.089	0.29	0.03	(0.09)
						2.68		1.04	1811.24
						30.00		30.00	19648.89
		X2	FA-FA	M	4.02②	0.105	0.38	0.06	(0.11)

X方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_o}{F_c}$	Pt	$\frac{\tau_u}{F_c}$ $\frac{\tau_u}{F_c}$	$\frac{N}{N_o}$ $\frac{N}{N_o}$
Y3	3F	X3	FA-FA	M	3.49②	0.131	0.48	0.06	(0.13)
						3.92		1.91	2647.27
						30.00		30.00	20623.45
		X4	FA-FA	M	3.49②	0.131	0.48	0.06	(0.13)
						3.92		1.91	2646.96
						30.00		30.00	20623.45
		X5	FA-FA	M	3.40②	0.134	0.48	0.07	(0.13)
						4.01		2.07	2704.97
						30.00		30.00	20623.45
		X6	FA-FA	M	3.78②	0.039	0.29	0.04	(0.04)
						1.16		1.07	785.17
						30.00		30.00	19648.89
	2F	X1	FB-FA	M	2.42②	0.131	0.29	0.06	(0.14)
						3.93		1.70	2653.45
						30.00		30.00	19648.89
		X2	FB-FA	M	2.41②	0.157	0.48	0.07	(0.15)
						4.72		2.21	3184.55
						30.00		30.00	20623.45
		X3	FB-FA	M	2.41②	0.160	0.48	0.07	(0.16)
						4.81		2.10	3249.53
						30.00		30.00	20623.45
		X4	FB-FA	M	2.42②	0.160	0.48	0.07	(0.16)
						4.81		2.10	3248.99
						30.00		30.00	20623.45
		X5	FB-FA	M	2.40②	0.166	0.48	0.07	(0.16)
						4.97		2.24	3354.19
						30.00		30.00	20623.45
		X6	FB-FA	M	2.39②	0.042	0.29	0.04	(0.04)
						1.25		1.35	845.34
						30.00		30.00	19648.89
	1F	X1	FA-FA	M	5.68②	0.247	0.29	0.06	(0.25)
						7.40		1.71	4992.69
						30.00		30.00	19648.89
		X2	FA-FA	M	4.29②	0.248	0.48	0.08	(0.24)
						7.44		2.53	5020.05
						30.00		30.00	20623.45
		X3	FA-FA	M	4.46②	0.256	0.48	0.08	(0.25)
						7.67		2.46	5174.25
						30.00		30.00	20623.45
		X4	FA-FA	M	4.45②	0.256	0.48	0.08	(0.25)
						7.67		2.46	5173.92
						30.00		30.00	20623.45
		X5	FA-FA	M	4.34②	0.264	0.48	0.08	(0.26)
						7.92		2.55	5344.60
						30.00		30.00	20623.45
		X6	FA-FA	M	4.71②	0.072	0.29	0.04	(0.07)
						2.16		1.23	1460.86
						30.00		30.00	19648.89

Y方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_o}{F_c}$	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	4.47②	0.000	0.29	0.01	(-0.02)
						0.00		0.20	-36.76
						24.00		24.00	-2436.39
		X2	FA-FA	M	3.72②	0.014	0.38	0.00	(0.01)
						0.34		0.02	226.57
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	3.62②	0.016	0.38	0.00	(0.02)
						0.38		0.00	253.49
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	3.62②	0.016	0.38	0.00	(0.02)
						0.38		0.00	253.49
						24.00		24.00	16693.67

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	X4	FA-FA	M	3.62②	24.00	0.38	24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	3.72②	0.014	0.38	0.00	(0.01)
						0.34		0.02	226.57
						24.00		24.00	16693.67
		X6	FA-FA	M	4.47②	0.000	0.29	0.01	(-0.02)
						0.00		0.20	-36.76
						24.00		24.00	-2436.39
	5F	X1	FA-FA	M	4.90②	0.000	0.29	0.00	(-0.08)
						0.00		0.10	-196.83
						24.00		24.00	-2436.39
		X2	FA-FA	M	3.93②	0.003	0.38	0.00	(0.00)
						0.08		0.02	52.59
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	3.51②	0.005	0.38	0.00	(0.00)
						0.12		0.00	82.07
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	3.51②	0.005	0.38	0.00	(0.00)
						0.12		0.00	82.06
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	3.92②	0.003	0.38	0.00	(0.00)
						0.08		0.02	52.59
						24.00		24.00	16693.67
		X6	FA-FA	M	4.90②	0.000	0.29	0.00	(-0.08)
						0.00		0.10	-196.84
						24.00		24.00	-2436.39
	4F	X1	FA-FA	M	3.30②	0.000	0.29	0.00	(-0.20)
						0.00		0.09	-488.71
						30.00		30.00	-2436.39
		X2	FA-FA	M	4.43②	0.000	0.38	0.00	(-0.11)
						0.00		0.02	-326.22
						30.00		30.00	-2923.67
		X3	FA-FA	M	3.71②	0.000	0.38	0.00	(-0.10)
						0.00		0.00	-305.91
						30.00		30.00	-2923.67
		X4	FA-FA	M	3.71②	0.000	0.38	0.00	(-0.10)
						0.00		0.00	-305.92
						30.00		30.00	-2923.67
		X5	FA-FA	M	4.43②	0.000	0.38	0.00	(-0.11)
						0.00		0.02	-326.22
						30.00		30.00	-2923.67
		X6	FA-FA	M	3.30②	0.000	0.29	0.00	(-0.20)
						0.00		0.09	-488.71
						30.00		30.00	-2436.39
	3F	X1	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.38)
						0.00		0.10	-933.47
						30.00		30.00	-2436.39
		X2	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.29)
						0.00		0.03	-994.64
						30.00		30.00	-3410.95
		X3	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.29)
						0.00		0.00	-976.34
						30.00		30.00	-3410.95
		X4	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.29)
						0.00		0.00	-976.36
						30.00		30.00	-3410.95
		X5	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.29)
						0.00		0.03	-994.65
						30.00		30.00	-3410.95
		X6	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.38)
						0.00		0.10	-933.50
						30.00		30.00	-2436.39
	2F	X1	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.67)
						0.00		0.13	-1629.25
						30.00		30.00	-2436.39

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	X2	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.61)
						0.00		0.04	-2067.78
						30.00		30.00	-3410.95
		X3	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.60)
						0.00		0.00	-2055.14
						30.00		30.00	-3410.95
		X4	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.60)
						0.00		0.00	-2055.16
						30.00		30.00	-3410.95
		X5	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.61)
						0.00		0.04	-2067.79
						30.00		30.00	-3410.95
		X6	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.67)
						0.00		0.13	-1629.28
						30.00		30.00	-2436.39
	1F	X1	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.29	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-2436.39
						30.00		30.00	-2436.39
		X2	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X3	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X4	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X5	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
Y3	6F	X1	FA-FA	M	3.76②	0.024	0.29	0.01	(0.02)
						0.57		0.24	387.81
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	3.63②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.01		0.01	678.39
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	3.99②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.00		0.00	675.23
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	4.00②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.00		0.00	675.23
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	3.63②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.01		0.01	678.39
						24.00		24.00	16693.67
	5F	X1	FA-FA	M	3.20②	0.076	0.29	0.01	(0.08)
						1.83		0.13	1232.47
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	3.25②	0.110	0.38	0.00	(0.11)
						2.65		0.01	1786.85
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	3.41②	0.108	0.38	0.00	(0.11)
						2.60		0.00	1754.00
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	3.46②	0.108	0.38	0.00	(0.11)
						2.60		0.00	1754.00
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	3.25②	0.110	0.38	0.00	(0.11)

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	5F	X5	FA-FA	M	3.25②	2.65	0.38	0.01	1786.85
						24.00		24.00	16693.67
						0.076		0.01	(0.08)
		X6	FA-FA	M	3.20②	1.83	0.29	0.13	1232.47
						24.00		24.00	16206.39
						0.108		0.01	(0.11)
	4F	X1	FA-FA	M	3.78②	3.23	0.29	0.16	2183.36
						30.00		30.00	19648.89
						0.162		0.00	(0.16)
		X2	FA-FA	M	3.65②	4.86	0.38	0.02	3283.87
						30.00		30.00	20136.17
						0.160		0.00	(0.16)
		X3	FA-FA	M	4.25②	4.81	0.38	0.00	3248.86
						30.00		30.00	20136.17
						0.160		0.00	(0.16)
		X4	FA-FA	M	4.24②	4.81	0.38	0.00	3248.87
						30.00		30.00	20136.17
						0.162		0.00	(0.16)
		X5	FA-FA	M	3.65②	4.86	0.38	0.02	3283.87
						30.00		30.00	20136.17
						0.108		0.01	(0.11)
		X6	FA-FA	M	3.78②	3.23	0.29	0.16	2183.36
						30.00		30.00	19648.89
						0.162		0.01	(0.17)
	3F	X1	FA-FA	M	3.31②	4.86	0.29	0.17	3281.14
						30.00		30.00	19648.89
						0.246		0.00	(0.24)
		X2	FA-FA	M	3.28②	7.39	0.48	0.02	4989.27
						30.00		30.00	20623.45
						0.245		0.00	(0.24)
		X3	FA-FA	M	3.49②	7.35	0.48	0.00	4959.17
						30.00		30.00	20623.45
						0.245		0.00	(0.24)
		X4	FA-FA	M	3.49②	7.35	0.48	0.00	4959.17
						30.00		30.00	20623.45
						0.246		0.00	(0.24)
		X5	FA-FA	M	3.28②	7.39	0.48	0.02	4989.28
						30.00		30.00	20623.45
						0.162		0.01	(0.17)
		X6	FA-FA	M	3.31②	4.86	0.29	0.17	3281.15
						30.00		30.00	19648.89
						0.220		0.01	(0.23)
	2F	X1	FA-FA	M	3.11②	6.61	0.29	0.17	4459.51
						30.00		30.00	19648.89
						0.337		0.00	(0.33)
		X2	FA-FA	M	3.14②	10.12	0.48	0.02	6833.34
						30.00		30.00	20623.45
						0.336		0.00	(0.33)
		X3	FA-FA	M	3.24②	10.08	0.48	0.00	6803.24
						30.00		30.00	20623.45
						0.336		0.00	(0.33)
		X4	FA-FA	M	3.23②	10.08	0.48	0.00	6803.24
						30.00		30.00	20623.45
						0.337		0.00	(0.33)
		X5	FA-FA	M	3.14②	10.12	0.48	0.02	6833.34
						30.00		30.00	20623.45
						0.220		0.01	(0.23)
		X6	FA-FA	M	3.11②	6.61	0.29	0.17	4459.51
						30.00		30.00	19648.89
						0.359		0.00	(0.37)
	1F	X1	FB-FB	M	5.90②	10.76	0.29	0.12	7262.89
						30.00		30.00	19648.89
						0.554		0.00	(0.54)
		X2	FD-FD	M	5.15②	16.61	0.48	0.00	11213.99

Y 方向正加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_o}{F_c}$	Pt	$\frac{\tau_u}{F_c}$ $\frac{\tau_u}{F_c}$	N/No N No
Y3	1F	X2	FD-FD	M	5.15②	30.00	0.48	30.00	20623.45
						0.552		0.00	(0.54)
						16.57		0.00	11183.71
		X3	FD-FD	M	4.49②	30.00	0.48	30.00	20623.45
						0.552		0.00	(0.54)
						16.57		0.00	11183.70
		X4	FD-FD	M	4.52②	30.00	0.48	30.00	20623.45
						0.554		0.00	(0.54)
						16.61		0.00	11214.01
		X5	FD-FD	M	5.15②	30.00	0.48	30.00	20623.45
						0.359		0.00	(0.37)
						10.76	0.29	0.12	7262.88
		X6	FB-FB	M	5.90②	30.00		30.00	19648.89

Y 方向負加力時

フレーム名	階名	軸名	ランク	モード*	Ho/D	$\frac{\sigma_o}{F_c}$ $\frac{\sigma_o}{F_c}$	Pt	$\frac{\tau_u}{F_c}$ $\frac{\tau_u}{F_c}$	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	3.75②	0.024	0.29	0.01	(0.02)
						0.58		0.24	389.67
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	3.63②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.00		0.01	678.30
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	4.08②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.00		0.00	675.50
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	4.06②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.00		0.00	675.50
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	3.63②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						1.00		0.01	678.30
						24.00		24.00	16693.67
		X6	FA-FA	M	3.75②	0.024	0.29	0.01	(0.02)
						0.58		0.24	389.66
						24.00		24.00	16206.39
	5F	X1	FA-FA	M	3.19②	0.076	0.29	0.01	(0.08)
						1.82		0.12	1227.80
						24.00		24.00	16206.39
		X2	FA-FA	M	3.25②	0.110	0.38	0.00	(0.11)
						2.64		0.01	1784.46
						24.00		24.00	16693.67
		X3	FA-FA	M	3.57②	0.109	0.38	0.00	(0.11)
						2.60		0.00	1757.87
						24.00		24.00	16693.67
		X4	FA-FA	M	3.49②	0.109	0.38	0.00	(0.11)
						2.60		0.00	1757.88
						24.00		24.00	16693.67
		X5	FA-FA	M	3.25②	0.110	0.38	0.00	(0.11)
						2.64		0.01	1784.45
						24.00		24.00	16693.67
		X6	FA-FA	M	3.19②	0.076	0.29	0.01	(0.08)
						1.82		0.12	1227.80
						24.00		24.00	16206.39
	4F	X1	FA-FA	M	3.78②	0.107	0.29	0.01	(0.11)
						3.22		0.16	2171.65
						30.00		30.00	19648.89
		X2	FA-FA	M	3.65②	0.162	0.38	0.00	(0.16)
						4.86		0.02	3281.27
						30.00		30.00	20136.17
		X3	FA-FA	M	4.32②	0.161	0.38	0.00	(0.16)
						4.82		0.00	3253.05
						30.00		30.00	20136.17
		X4	FA-FA	M	4.32②	0.161	0.38	0.00	(0.16)
						0.161		0.00	(0.16)

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	4F	X4	FA-FA	M	4.32②	4.82	0.38	0.00	3253.06
						30.00		30.00	20136.17
						0.162		0.00	(0.16)
		X5	FA-FA	M	3.65②	4.86	0.38	0.02	3281.25
						30.00		30.00	20136.17
						0.107		0.01	(0.11)
	3F	X6	FA-FA	M	3.78②	3.22	0.29	0.16	2171.64
						30.00		30.00	19648.89
						0.161		0.01	(0.17)
		X1	FA-FA	M	3.31②	4.84	0.29	0.17	3264.68
						30.00		30.00	19648.89
						0.246		0.00	(0.24)
	2F	X2	FA-FA	M	3.28②	7.39	0.48	0.02	4986.25
						30.00		30.00	20623.45
						0.245		0.00	(0.24)
		X3	FA-FA	M	3.50②	7.35	0.48	0.00	4961.97
						30.00		30.00	20623.45
						0.245		0.00	(0.24)
	1F	X4	FA-FA	M	3.50②	7.35	0.48	0.00	4961.99
						30.00		30.00	20623.45
						0.246		0.00	(0.24)
		X5	FA-FA	M	3.28②	7.39	0.48	0.02	4986.22
						30.00		30.00	20623.45
						0.161		0.01	(0.17)
	6F	X6	FA-FA	M	3.31②	4.84	0.29	0.17	3264.67
						30.00		30.00	19648.89
						0.219		0.01	(0.23)
		X1	FA-FA	M	3.12②	6.58	0.29	0.17	4438.91
						30.00		30.00	19648.89
						0.337		0.00	(0.33)
	5F	X2	FA-FA	M	3.14②	10.12	0.48	0.02	6829.10
						30.00		30.00	20623.45
						0.336		0.00	(0.33)
		X3	FA-FA	M	3.23②	10.08	0.48	0.00	6804.92
						30.00		30.00	20623.45
						0.336		0.00	(0.33)
	4F	X4	FA-FA	M	3.24②	10.08	0.48	0.00	6804.94
						30.00		30.00	20623.45
						0.337		0.00	(0.33)
		X5	FA-FA	M	3.14②	10.12	0.48	0.02	6829.06
						30.00		30.00	20623.45
						0.219		0.01	(0.23)
	3F	X6	FA-FA	M	3.12②	6.58	0.29	0.17	4438.91
						30.00		30.00	19648.89
						0.359		0.00	(0.37)
	2F	X1	FB-FB	M	5.90②	10.78	0.29	0.12	7274.97
						30.00		30.00	19648.89
						0.553		0.00	(0.54)
		X2	FD-FD	M	5.14②	16.60	0.48	0.00	11205.46
						30.00		30.00	20623.45
						0.552		0.00	(0.54)
	1F	X3	FD-FD	M	4.44②	16.57	0.48	0.00	11185.03
						30.00		30.00	20623.45
						0.552		0.00	(0.54)
		X4	FD-FD	M	4.41②	16.57	0.48	0.00	11185.04
						30.00		30.00	20623.45
						0.553		0.00	(0.54)
	6F	X5	FD-FD	M	5.15②	16.60	0.48	0.00	11205.35
						30.00		30.00	20623.45
						0.359		0.00	(0.37)
		X6	FB-FB	M	5.90②	10.78	0.29	0.12	7274.97
						30.00		30.00	19648.89
						0.000		0.01	(-0.01)
Y3	6F	X1	FA-FA	M	5.02②	0.00	0.29	0.21	-34.93

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
Y3	3F	X5	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.29)
						0.00		0.02	-994.48
						30.00		30.00	-3410.95
		X6	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.38)
						0.00		0.10	-933.41
						30.00		30.00	-2436.39
	2F	X1	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.67)
						0.00		0.14	-1621.47
						30.00		30.00	-2436.39
		X2	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.61)
						0.00		0.03	-2067.72
						30.00		30.00	-3410.95
		X3	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.60)
						0.00		0.00	-2056.79
						30.00		30.00	-3410.95
		X4	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.60)
						0.00		0.00	-2056.80
						30.00		30.00	-3410.95
		X5	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.48	0.00	(-0.61)
						0.00		0.03	-2067.67
						30.00		30.00	-3410.95
		X6	FB-FB	M	2.33①	0.000	0.29	0.00	(-0.67)
						0.00		0.14	-1621.46
						30.00		30.00	-2436.39
	1F	X1	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.29	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-2436.39
						30.00		30.00	-2436.39
		X2	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X3	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X4	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X5	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.48	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-3410.95
						30.00		30.00	-3410.95
		X6	FA-FA	M	2.67①	0.000	0.29	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-2436.39
						30.00		30.00	-2436.39

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	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00

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*	τ_u/F_c	τ_u	F_c
X3	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	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*	τ_u/F_c	τ_u	F_c
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	30.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	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	0.040	1.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.048	1.2	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.051	1.5	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.070	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.077	2.3	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.033	0.8	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.5	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.065	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.031	0.7	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.4	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.031	0.7	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.4	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.033	0.8	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.5	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.065	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.040	1.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.048	1.2	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.051	1.5	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WD	S	0.070	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.077	2.3	30.00

Y 方向負加力時

フレーム名	階名	軸名1	軸名2	ランク	モード	$\tau u/Fc$	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.040	1.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.048	1.1	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.050	1.5	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.069	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.076	2.3	30.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.033	0.8	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.4	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.031	0.7	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.4	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.031	0.7	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.4	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.3	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.033	0.8	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.060	1.4	24.00

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
X5	4F	Y2	Y3	WA	M	0.064	1.9	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.4	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.090	2.7	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.099	3.0	30.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.040	1.0	24.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.048	1.1	24.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.050	1.5	30.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.061	1.8	30.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.069	2.1	30.00
	1F	Y2	Y3	WD	S	0.076	2.3	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	$\tau u/Fc$	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・D)	N/No (Ru)	d/t(w)
P2	$\sigma o/Fc$	sMo/Mo	b/t(f)
P3	Pt		靱性
P4	$\tau u/Fc$		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・M/Q・D)

 σo : 最終ステップでの軸方向応力度

Pt : 引張鉄筋比 (%)

 τu : 最終ステップでの平均せん断応力度

N/No : RCの場合は、ピロティー柱の軸力制限の確認のための数値

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

(XY方向のいずれかに耐力壁が取り付く場合は、参考値として()付で出力)

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

Ru : コンファインド効果を考慮する場合の限界部材角

sMo/Mo : 鉄骨断面の曲げ耐力/鉄骨鉄筋コンクリートとしての曲げ耐力

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

d/t(w) : ウェブの幅厚比

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	$\tau u/Fc$		$\lambda e1$
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)
 τ_u : 最終ステップでの平均せん断応力度
 λ_{e1} : 筋違材の有効細長比 (右上り)
 λ_{e2} : 筋違材の有効細長比 (左上り)
 靱性 : 脆性破壊部材の種類 [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方向正加力時 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
2F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.070	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.077	---	---	---

Y方向正加力時 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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

Y方向正加力時 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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

Y方向正加力時 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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

Y方向正加力時 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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

Y方向正加力時 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
2F	Y2	Y3	WD	WD	S	0.070	---	---	---
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.077	---	---	---

Y方向正加力時 Y3 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	5.15②	0.55	0.48	0.000	
	X3	RC	FD-FD	M	4.49②	0.55	0.48	0.000	
	X4	RC	FD-FD	M	4.52②	0.55	0.48	0.000	
	X5	RC	FD-FD	M	5.15②	0.55	0.48	0.000	

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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.076	---	---	---

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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.099	---	---	---

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
1F	Y2	Y3	RC	WD	S	0.076	---	---	---

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	5.14②	0.55	0.48	0.000	
	X3	RC	FD-FD	M	4.44②	0.55	0.48	0.000	
	X4	RC	FD-FD	M	4.41②	0.55	0.48	0.000	
	X5	RC	FD-FD	M	5.15②	0.55	0.48	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

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	-150.2	1.100	167.9	34.5	404.7	OK
		R 0	159.1			343.9		
	X2	L 0	-154.9	1.100	172.7	35.0	404.7	OK
		R 0	154.4			344.4		
	X3	L 0	-154.7	1.100	172.4	35.0	404.7	OK
		R 0	154.7			344.3		
	X4	L 0	-154.4	1.100	172.2	35.0	404.7	OK
		R 0	154.9			344.3		
	X5	L 0	-159.1	1.100	176.9	35.4	404.7	OK
		R 0	150.2			344.8		
6F	X1	L 0	-141.6	1.100	234.5	116.4	502.1	OK
		R 0	144.0			402.0		
	X2	L 0	-142.8	1.100	235.7	116.5	502.1	OK
		R 0	142.8			402.1		
	X3	L 0	-142.8	1.100	235.7	116.5	502.1	OK
		R 0	142.8			402.1		
	X4	L 0	-142.8	1.100	235.8	116.5	502.1	OK
		R 0	142.8			402.1		
	X5	L 0	-144.0	1.100	237.0	116.6	502.1	OK
		R 0	141.6			402.2		
5F	X1	L 0	-140.8	1.100	233.7	116.3	537.8	OK
		R 0	144.8			401.9		
	X2	L 0	-142.9	1.100	235.8	116.5	537.8	OK
		R 0	142.8			402.1		
	X3	L 0	-142.8	1.100	235.7	116.5	537.8	OK
		R 0	142.8			402.1		
	X4	L 0	-142.8	1.100	235.7	116.5	537.8	OK
		R 0	142.9			402.1		
	X5	L 0	-144.8	1.100	237.8	116.7	537.8	OK
		R 0	140.8			402.3		
4F	X1	L 0	-148.7	1.100	372.0	260.5	793.5	OK
		R 0	154.2			563.4		
	X2	L 0	-148.6	1.100	320.6	204.1	735.4	OK
		R 0	148.3			500.9		
	X3	L 0	-148.4	1.100	320.4	204.1	735.4	OK
		R 0	148.4			500.9		
	X4	L 0	-148.3	1.100	320.3	204.0	735.4	OK
		R 0	148.6			500.9		
	X5	L 0	-154.2	1.100	377.5	261.0	793.5	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
4F	X1	R	0	154.2	1.100	372.0	563.4	≦	793.5	OK
		L	0	-148.6			204.1	≦		
	X2	R	0	148.3	1.100	320.6	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-148.4			204.1	≦		
	X3	R	0	148.4	1.100	320.4	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-148.3			204.0	≦		
	X4	R	0	148.6	1.100	320.3	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-154.2			261.0	≦		
	X5	R	0	148.7	1.100	377.5	563.9	≦	793.5	OK
		L	0	-148.7			260.5	≦		
3F	X1	R	0	154.2	1.100	372.0	563.4	≦	793.5	OK
		L	0	-148.6			204.1	≦		
	X2	R	0	148.3	1.100	320.6	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-148.4			204.1	≦		
	X3	R	0	148.4	1.100	320.4	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-148.3			204.1	≦		
	X4	R	0	148.6	1.100	320.3	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-154.2			261.0	≦		
	X5	R	0	148.7	1.100	377.5	563.9	≦	793.5	OK
		L	0	-148.7			260.5	≦		
2F	X1	R	0	154.4	1.100	371.8	563.3	≦	793.5	OK
		L	0	-148.5			204.1	≦		
	X2	R	0	148.3	1.100	320.5	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-148.4			204.1	≦		
	X3	R	0	148.4	1.100	320.4	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-148.3			204.1	≦		
	X4	R	0	148.5	1.100	320.3	500.9	≦	735.4	OK
		L	0	-154.4			261.1	≦		
	X5	R	0	148.5	1.100	377.7	563.9	≦	793.5	OK
		L	0	-157.5			260.5	≦		
1F	X1	R		200.6	1.200	502.6	803.7	≦	2261.0	OK
		L		-182.7			406.3	≦		
	X2	R		175.5	1.200	490.8	764.4	≦	2261.0	OK
		L		-179.1			405.7	≦		
	X3	R		179.1	1.200	487.3	763.8	≦	2261.0	OK
		L		-175.5			385.7	≦		
	X4	R		182.7	1.200	467.6	743.8	≦	2261.0	OK
		L		-200.6			586.7	≦		
	X5	R		157.5	1.200	656.1	944.9	≦	2555.2	OK
		L		-157.5			445.5	≦		

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	R	0	-150.2	1.100	-176.9	344.8	≦	404.7	OK
		L	0	159.1			35.4	≦		
	X2	R	0	-154.9	1.100	-172.2	344.3	≦	404.7	OK
		L	0	154.4			35.0	≦		
	X3	R	0	-154.7	1.100	-172.4	344.3	≦	404.7	OK
		L	0	154.7			35.0	≦		
	X4	R	0	-154.4	1.100	-172.7	344.4	≦	404.7	OK
		L	0	154.9			35.0	≦		
	X5	R	0	-159.1	1.100	-167.9	343.9	≦	404.7	OK
		L	0	150.2			34.5	≦		
6F	X1	R	0	-141.6	1.100	-237.0	402.2	≦	502.1	OK
		L	0	144.0			116.6	≦		
	X2	R	0	-142.8	1.100	-235.8	402.1	≦	502.1	OK
		L	0	142.8			116.5	≦		
	X3	R	0	-142.8	1.100	-235.7	402.1	≦	502.1	OK
		L	0	142.8			116.5	≦		
	X4	R	0	-142.8	1.100	-235.7	402.1	≦	502.1	OK
		L	0	142.8			116.5	≦		
	X5	R	0	-144.0	1.100	-234.5	402.0	≦	502.1	OK
		L	0	141.6			116.4	≦		
5F	X1	R	0	-140.8	1.100	-237.8	402.3	≦	537.8	OK
		L	0	144.8			116.7	≦		
	X2	L	0	-142.9	1.100	-235.7	402.1	≦	537.8	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
5F	X2	L	0	142.8	1.100	-235.7	116.5	≦	537.8	OK
		R	0	-142.8			402.1	≦		
	X3	L	0	142.8	1.100	-235.7	116.5	≦	537.8	OK
		R	0	-142.8			402.1	≦		
	X4	L	0	-142.8	1.100	-235.8	116.5	≦	537.8	OK
		R	0	142.9			116.5	≦		
4F	X5	L	0	-144.8	1.100	-233.7	401.9	≦	537.8	OK
		R	0	140.8			116.3	≦		
	X1	L	0	-148.7	1.100	-377.5	563.9	≦	793.5	OK
		R	0	154.2			261.0	≦		
	X2	L	0	-148.6	1.100	-320.3	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.3			204.0	≦		
	X3	L	0	-148.4	1.100	-320.4	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.4			204.1	≦		
	X4	L	0	-148.3	1.100	-320.6	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.6			204.1	≦		
3F	X5	L	0	-154.2	1.100	-372.0	563.4	≦	793.5	OK
		R	0	148.7			260.5	≦		
	X1	L	0	-148.7	1.100	-377.5	563.9	≦	793.5	OK
		R	0	154.2			261.0	≦		
	X2	L	0	-148.6	1.100	-320.3	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.3			204.1	≦		
	X3	L	0	-148.4	1.100	-320.4	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.4			204.1	≦		
	X4	L	0	-148.3	1.100	-320.6	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.6			204.1	≦		
2F	X5	L	0	-154.2	1.100	-372.0	563.4	≦	793.5	OK
		R	0	148.7			260.5	≦		
	X1	L	0	-148.5	1.100	-377.7	563.9	≦	793.5	OK
		R	0	154.4			261.1	≦		
	X2	L	0	-148.5	1.100	-320.3	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.3			204.1	≦		
	X3	L	0	-148.4	1.100	-320.4	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.4			204.1	≦		
	X4	L	0	-148.3	1.100	-320.5	500.9	≦	735.4	OK
		R	0	148.5			204.1	≦		
1F	X5	L	0	-154.4	1.100	-371.8	563.3	≦	793.5	OK
		R	0	148.5			260.5	≦		
	X1	L		-157.5	1.200	-656.7	945.6	≦	2556.6	OK
		R		200.6			587.4	≦		
	X2	L		-182.7	1.200	-467.6	743.8	≦	2261.0	OK
		R		175.5			385.6	≦		
	X3	L		-179.1	1.200	-487.3	763.9	≦	2261.0	OK
		R		179.1			405.7	≦		
	X4	L		-175.5	1.200	-490.7	764.3	≦	2261.0	OK
		R		182.7			406.1	≦		
6F	X5	L		-200.6	1.200	-504.0	805.4	≦	2261.0	OK
		R		157.5			447.3	≦		

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	-150.2	1.100	-176.9	344.8	≦	404.7	OK
		R	0	159.1			35.4	≦		
	X2	L	0	-154.9	1.100	-172.2	344.3	≦	404.7	OK
		R	0	154.4			35.0	≦		
	X3	L	0	-154.7	1.100	-172.4	344.3	≦	404.7	OK
		R	0	154.7			35.0	≦		
	X4	L	0	-154.4	1.100	-172.7	344.4	≦	404.7	OK
		R	0	154.9			35.0	≦		
	X5	L	0	-159.1	1.100	-167.9	343.9	≦	404.7	OK
		R	0	150.2			34.5	≦		
6F	X1	L	0	-141.6	1.100	-237.0	402.2	≦	502.1	OK
		R	0	144.0			116.6	≦		
	X2	L	0	-142.8	1.100	-235.8	402.1	≦	502.1	OK
		R	0	142.8			116.5	≦		
	X3	L	0	-142.8	1.100	-235.7	402.1	≦	502.1	OK
		R	0					≦		

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
6F	X3	R	0	142.8	1.100	-235.7	116.5	≦	502.1	OK
		L	0	-142.8			402.1	≦		
	X4	R	0	142.8	1.100	-235.7	116.5	≦	502.1	OK
		L	0	-144.0			402.0	≦		
5F	X1	R	0	141.6	1.100	-234.5	116.4	≦	502.1	OK
		L	0	-140.8			402.3	≦		
	X2	R	0	144.8	1.100	-237.8	116.7	≦	537.8	OK
		L	0	-142.9			402.1	≦		
	X3	R	0	142.8	1.100	-235.7	116.5	≦	537.8	OK
		L	0	-142.8			402.1	≦		
	X4	R	0	142.9	1.100	-235.8	116.5	≦	537.8	OK
		L	0	-142.8			402.1	≦		
	X5	R	0	140.8	1.100	-233.7	116.3	≦	537.8	OK
		L	0	-144.8			401.9	≦		
4F	X1	R	0	154.2	1.100	-377.5	261.0	≦	793.5	OK
		L	0	-148.7			563.9	≦		
	X2	R	0	148.3	1.100	-320.3	204.0	≦	735.4	OK
		L	0	-148.6			500.9	≦		
	X3	R	0	148.4	1.100	-320.4	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.4			500.9	≦		
	X4	R	0	148.6	1.100	-320.6	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.3			500.9	≦		
	X5	R	0	148.7	1.100	-372.0	260.5	≦	793.5	OK
		L	0	-154.2			563.4	≦		
3F	X1	R	0	154.2	1.100	-377.5	261.0	≦	793.5	OK
		L	0	-148.7			563.9	≦		
	X2	R	0	148.3	1.100	-320.3	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.6			500.9	≦		
	X3	R	0	148.4	1.100	-320.4	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.4			500.9	≦		
	X4	R	0	148.6	1.100	-320.6	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.3			500.9	≦		
	X5	R	0	148.7	1.100	-372.0	260.5	≦	793.5	OK
		L	0	-154.2			563.4	≦		
2F	X1	R	0	154.4	1.100	-377.7	261.1	≦	793.5	OK
		L	0	-148.5			563.9	≦		
	X2	R	0	148.3	1.100	-320.3	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.5			500.9	≦		
	X3	R	0	148.4	1.100	-320.4	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.4			500.9	≦		
	X4	R	0	148.5	1.100	-320.5	204.1	≦	735.4	OK
		L	0	-148.3			500.9	≦		
	X5	R	0	148.5	1.100	-371.8	260.5	≦	793.5	OK
		L	0	-154.4			563.3	≦		
1F	X1	R		200.6	1.200	-656.1	586.7	≦	2555.2	OK
		L		-157.5			944.9	≦		
	X2	R		175.5	1.200	-467.6	385.7	≦	2261.0	OK
		L		-182.7			743.8	≦		
	X3	R		179.1	1.200	-487.3	405.7	≦	2261.0	OK
		L		-179.1			763.8	≦		
	X4	R		182.7	1.200	-490.8	406.3	≦	2261.0	OK
		L		-175.5			764.4	≦		
	X5	R		157.5	1.200	-502.6	445.6	≦	2261.0	OK
		L		-200.6			803.7	≦		

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	R		159.1	1.200	3.0	162.7	≦	404.7	OK
		L		-150.2			146.6	≦		
	X2	R		154.4	1.200	0.6	155.2	≦	404.7	OK
		L		-154.9			154.2	≦		
	X3	R		154.7	1.200	-0.0	154.7	≦	404.7	OK
		L		-154.7			154.7	≦		
	X4	R		154.4	1.200	-0.7	155.2	≦	404.7	OK
		L		-154.4			154.7	≦		

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	X4	R	154.9	1.200	-0.7	154.2	≦	404.7	OK
	X5	L	-159.1	1.200	-3.0	162.7	≦	404.7	OK
6F	X1	R	150.2	1.200	4.4	146.6	≦	502.1	OK
		L	-141.6			136.3	≦		
	X2	R	144.0	1.200	0.9	149.3	≦	502.1	OK
		L	-142.8			141.7	≦		
	X3	R	142.8	1.200	-0.0	143.9	≦	502.1	OK
		L	-142.8			142.8	≦		
	X4	R	142.8	1.200	-0.9	142.8	≦	502.1	OK
		L	-142.8			143.9	≦		
	X5	R	141.6	1.200	-4.4	141.7	≦	502.1	OK
		L	-144.0			149.3	≦		
5F	X1	R	141.6	1.200	7.2	136.3	≦	537.8	OK
		L	-140.8			132.2	≦		
	X2	R	144.8	1.200	0.7	153.4	≦	537.8	OK
		L	-142.9			142.0	≦		
	X3	R	142.8	1.200	-0.0	143.6	≦	537.8	OK
		L	-142.8			142.8	≦		
	X4	R	142.8	1.200	-0.7	142.8	≦	537.8	OK
		L	-142.8			143.6	≦		
	X5	R	142.9	1.200	-7.2	142.0	≦	537.8	OK
		L	-144.8			153.4	≦		
4F	X1	R	140.8	1.200	11.7	132.2	≦	793.5	OK
		L	-148.7			134.6	≦		
	X2	R	154.2	1.200	0.2	168.2	≦	735.4	OK
		L	-148.6			148.3	≦		
	X3	R	148.3	1.200	-0.0	148.5	≦	735.4	OK
		L	-148.4			148.4	≦		
	X4	R	148.4	1.200	-0.2	148.4	≦	735.4	OK
		L	-148.3			148.5	≦		
	X5	R	148.6	1.200	-11.7	148.3	≦	793.5	OK
		L	-154.2			168.2	≦		
3F	X1	R	148.7	1.200	10.6	134.6	≦	793.5	OK
		L	-148.7			136.0	≦		
	X2	R	154.2	1.200	0.8	166.9	≦	735.4	OK
		L	-148.6			147.6	≦		
	X3	R	148.3	1.200	-0.0	149.2	≦	735.4	OK
		L	-148.4			148.4	≦		
	X4	R	148.4	1.200	-0.8	148.4	≦	735.4	OK
		L	-148.3			149.2	≦		
	X5	R	148.6	1.200	-10.6	147.6	≦	793.5	OK
		L	-154.2			166.9	≦		
2F	X1	R	148.7	1.200	14.3	136.0	≦	793.5	OK
		L	-148.7			131.3	≦		
	X2	R	154.4	1.200	-0.8	171.6	≦	735.4	OK
		L	-148.5			149.5	≦		
	X3	R	148.3	1.200	-0.0	147.3	≦	735.4	OK
		L	-148.4			148.4	≦		
	X4	R	148.4	1.200	0.8	148.4	≦	735.4	OK
		L	-148.3			147.3	≦		
	X5	R	148.5	1.200	-14.3	149.5	≦	793.5	OK
		L	-154.4			171.6	≦		
1F	X1	R	148.5	1.200	18.0	131.3	≦	2261.0	OK
		L	-157.5			136.0	≦		
	X2	R	154.4	1.200	-4.9	222.2	≦	2261.0	OK
		L	-182.7			188.6	≦		
	X3	R	175.5	1.200	0.0	169.5	≦	2261.0	OK
		L	-179.1			179.1	≦		
	X4	R	179.1	1.200	4.9	179.1	≦	2261.0	OK
		L	-175.5			169.5	≦		
	X5	R	182.7	1.200	-18.0	188.6	≦	2261.0	OK
		L	-200.6			222.2	≦		
			157.5			136.0	≦		

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	-150.2	1.200	-4.8	156.0	404.7	OK
		R	159.1			153.4		
	X2	L	-154.9	1.200	0.4	154.5	404.7	OK
		R	154.4			154.8		
	X3	L	-154.7	1.200	0.0	154.7	404.7	OK
		R	154.7			154.7		
	X4	L	-154.4	1.200	-0.4	154.8	404.7	OK
		R	154.9			154.5		
	X5	L	-159.1	1.200	4.8	153.4	404.7	OK
		R	150.2			156.0		
6F	X1	L	-141.6	1.200	-5.9	148.6	502.1	OK
		R	144.0			137.0		
	X2	L	-142.8	1.200	0.2	142.5	502.1	OK
		R	142.8			143.1		
	X3	L	-142.8	1.200	0.0	142.8	502.1	OK
		R	142.8			142.8		
	X4	L	-142.8	1.200	-0.2	143.1	502.1	OK
		R	142.8			142.5		
	X5	L	-144.0	1.200	5.9	137.0	502.1	OK
		R	141.6			148.6		
5F	X1	L	-140.8	1.200	-6.9	149.1	537.8	OK
		R	144.8			136.5		
	X2	L	-142.9	1.200	0.3	142.5	537.8	OK
		R	142.8			143.1		
	X3	L	-142.8	1.200	0.0	142.8	537.8	OK
		R	142.8			142.8		
	X4	L	-142.8	1.200	-0.3	143.1	537.8	OK
		R	142.9			142.6		
	X5	L	-144.8	1.200	6.9	136.5	537.8	OK
		R	140.8			149.1		
4F	X1	L	-148.7	1.200	-13.3	164.7	793.5	OK
		R	154.2			138.1		
	X2	L	-148.6	1.200	1.0	147.4	735.4	OK
		R	148.3			149.5		
	X3	L	-148.4	1.200	0.0	148.4	735.4	OK
		R	148.4			148.4		
	X4	L	-148.3	1.200	-1.0	149.5	735.4	OK
		R	148.6			147.4		
	X5	L	-154.2	1.200	13.4	138.1	793.5	OK
		R	148.7			164.7		
3F	X1	L	-148.7	1.200	-12.0	163.1	793.5	OK
		R	154.2			139.8		
	X2	L	-148.6	1.200	0.8	147.6	735.4	OK
		R	148.3			149.2		
	X3	L	-148.4	1.200	0.0	148.4	735.4	OK
		R	148.4			148.4		
	X4	L	-148.3	1.200	-0.8	149.2	735.4	OK
		R	148.6			147.6		
	X5	L	-154.2	1.200	12.0	139.8	793.5	OK
		R	148.7			163.1		
2F	X1	L	-148.5	1.200	-9.0	159.2	793.5	OK
		R	154.4			143.6		
	X2	L	-148.5	1.200	0.7	147.7	735.4	OK
		R	148.3			149.2		
	X3	L	-148.4	1.200	0.0	148.4	735.4	OK
		R	148.4			148.4		
	X4	L	-148.3	1.200	-0.7	149.2	735.4	OK
		R	148.5			147.7		
	X5	L	-154.4	1.200	9.0	143.6	793.5	OK
		R	148.5			159.2		
1F	X1	L	-157.5	1.200	-1.2	159.0	2261.0	OK
		R	200.6			199.2		
	X2	L	-182.7	1.200	-0.3	183.0	2261.0	OK
		R	175.5			175.1		
	X3	L	-179.1	1.200	0.0	179.1	2261.0	OK
		R						

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
1F	X3	R	179.1	1.200	0.0	179.1	≦	2261.0	OK
	X4	L	-175.5	1.200	0.3	175.1	≦	2261.0	OK
		R	182.7			183.0	≦		
	X5	L	-200.6	1.200	1.2	199.2	≦	2261.0	OK
		R	157.5			159.0	≦		

Y2フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名	ヒンジ	QL	n	Qm	QL+n・Qm		Qsu	判定
7F	X1	L	-150.2	1.200	-4.8	156.0	≦	404.7	OK
		R	159.1			153.4	≦		
	X2	L	-154.9	1.200	0.3	154.5	≦	404.7	OK
		R	154.4			154.8	≦		
	X3	L	-154.7	1.200	-0.0	154.7	≦	404.7	OK
		R	154.7			154.7	≦		
	X4	L	-154.4	1.200	-0.3	154.8	≦	404.7	OK
		R	154.9			154.5	≦		
	X5	L	-159.1	1.200	4.8	153.4	≦	404.7	OK
		R	150.2			156.0	≦		
6F	X1	L	-141.6	1.200	-5.9	148.7	≦	502.1	OK
		R	144.0			137.0	≦		
	X2	L	-142.8	1.200	0.2	142.5	≦	502.1	OK
		R	142.8			143.1	≦		
	X3	L	-142.8	1.200	-0.0	142.8	≦	502.1	OK
		R	142.8			142.8	≦		
	X4	L	-142.8	1.200	-0.2	143.1	≦	502.1	OK
		R	142.8			142.5	≦		
	X5	L	-144.0	1.200	5.9	137.0	≦	502.1	OK
		R	141.6			148.7	≦		
5F	X1	L	-140.8	1.200	-6.9	149.1	≦	537.8	OK
		R	144.8			136.5	≦		
	X2	L	-142.9	1.200	0.2	142.6	≦	537.8	OK
		R	142.8			143.0	≦		
	X3	L	-142.8	1.200	-0.0	142.8	≦	537.8	OK
		R	142.8			142.8	≦		
	X4	L	-142.8	1.200	-0.2	143.0	≦	537.8	OK
		R	142.9			142.6	≦		
	X5	L	-144.8	1.200	6.9	136.5	≦	537.8	OK
		R	140.8			149.1	≦		
4F	X1	L	-148.7	1.200	-13.3	164.7	≦	793.5	OK
		R	154.2			138.1	≦		
	X2	L	-148.6	1.200	0.9	147.4	≦	735.4	OK
		R	148.3			149.4	≦		
	X3	L	-148.4	1.200	-0.0	148.4	≦	735.4	OK
		R	148.4			148.4	≦		
	X4	L	-148.3	1.200	-0.9	149.4	≦	735.4	OK
		R	148.6			147.4	≦		
	X5	L	-154.2	1.200	13.3	138.2	≦	793.5	OK
		R	148.7			164.7	≦		
3F	X1	L	-148.7	1.200	-12.0	163.0	≦	793.5	OK
		R	154.2			139.8	≦		
	X2	L	-148.6	1.200	0.7	147.7	≦	735.4	OK
		R	148.3			149.1	≦		
	X3	L	-148.4	1.200	-0.0	148.4	≦	735.4	OK
		R	148.4			148.4	≦		
	X4	L	-148.3	1.200	-0.7	149.1	≦	735.4	OK
		R	148.6			147.7	≦		
	X5	L	-154.2	1.200	11.9	139.8	≦	793.5	OK
		R	148.7			163.0	≦		
2F	X1	L	-148.5	1.200	-8.9	159.1	≦	793.5	OK
		R	154.4			143.7	≦		
	X2	L	-148.5	1.200	0.7	147.7	≦	735.4	OK
		R	148.3			149.1	≦		
	X3	L	-148.4	1.200	-0.0	148.4	≦	735.4	OK
		R	148.4			148.4	≦		
	X4	L	-148.3	1.200	-0.7	149.1	≦	735.4	OK
		R	-148.3			149.1	≦		

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
2F	X4	R	148.5	1.200	-0.7	147.7	≦	735.4	OK
	X5	L	-154.4	1.200	8.9	143.7	≦	793.5	OK
1F	X1	R	148.5	1.200	-1.2	159.1	≦	2261.0	OK
		L	-157.5			158.9	≦		
	X2	R	200.6	1.200	-0.3	199.2	≦	2261.0	OK
		L	-182.7			183.0	≦		
	X3	R	175.5	1.200	-0.0	175.1	≦	2261.0	OK
		L	-179.1			179.1	≦		
	X4	R	179.1	1.200	0.3	179.1	≦	2261.0	OK
		L	-175.5			175.1	≦		
	X5	R	182.7	1.200	1.2	183.0	≦	2261.0	OK
		L	-200.6			199.2	≦		
			157.5			158.9	≦		

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	R	-150.2	1.200	1.8	148.0	≦	404.7	OK
		L	159.1			161.3	≦		
	X2	R	-154.9	1.200	0.6	154.3	≦	404.7	OK
		L	154.4			155.1	≦		
	X3	R	-154.7	1.200	0.0	154.7	≦	404.7	OK
		L	154.7			154.7	≦		
	X4	R	-154.4	1.200	-0.6	155.1	≦	404.7	OK
		L	154.9			154.3	≦		
	X5	R	-159.1	1.200	-1.8	161.3	≦	404.7	OK
		L	150.2			148.0	≦		
6F	X1	R	-141.6	1.200	2.7	138.3	≦	502.1	OK
		L	144.0			147.3	≦		
	X2	R	-142.8	1.200	0.8	141.9	≦	502.1	OK
		L	142.8			143.7	≦		
	X3	R	-142.8	1.200	0.0	142.8	≦	502.1	OK
		L	142.8			142.8	≦		
	X4	R	-142.8	1.200	-0.8	143.7	≦	502.1	OK
		L	142.8			141.9	≦		
	X5	R	-144.0	1.200	-2.7	147.3	≦	502.1	OK
		L	141.6			138.3	≦		
5F	X1	R	-140.8	1.200	5.4	134.3	≦	537.8	OK
		L	144.8			151.4	≦		
	X2	R	-142.9	1.200	0.6	142.2	≦	537.8	OK
		L	142.8			143.5	≦		
	X3	R	-142.8	1.200	0.0	142.8	≦	537.8	OK
		L	142.8			142.8	≦		
	X4	R	-142.8	1.200	-0.6	143.5	≦	537.8	OK
		L	142.9			142.2	≦		
	X5	R	-144.8	1.200	-5.4	151.4	≦	537.8	OK
		L	140.8			134.3	≦		
4F	X1	R	-148.7	1.200	9.1	137.8	≦	793.5	OK
		L	154.2			165.1	≦		
	X2	R	-148.6	1.200	0.3	148.2	≦	735.4	OK
		L	148.3			148.6	≦		
	X3	R	-148.4	1.200	0.0	148.4	≦	735.4	OK
		L	148.4			148.4	≦		
	X4	R	-148.3	1.200	-0.3	148.6	≦	735.4	OK
		L	148.6			148.2	≦		
	X5	R	-154.2	1.200	-9.1	165.1	≦	793.5	OK
		L	148.7			137.8	≦		
3F	X1	R	-148.7	1.200	7.9	139.3	≦	793.5	OK
		L	154.2			163.6	≦		
	X2	R	-148.6	1.200	0.8	147.5	≦	735.4	OK
		L	148.3			149.3	≦		
	X3	R	-148.4	1.200	0.0	148.4	≦	735.4	OK
		L	148.4			148.4	≦		
	X4	R	-148.3	1.200	-0.8	149.3	≦	735.4	OK
		L	148.6			147.6	≦		
	X5	R	-154.2	1.200	-7.9	163.6	≦	793.5	OK
		L					≦		

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
3F	X5	R	148.7	1.200	-7.9	139.3	793.5	OK
2F	X1	L	-148.5	1.200	12.3	133.8	793.5	OK
		R	154.4			169.1		
	X2	L	-148.5	1.200	-0.6	149.2	735.4	OK
		R	148.3			147.6		
	X3	L	-148.4	1.200	0.0	148.4	735.4	OK
		R	148.4			148.4		
	X4	L	-148.3	1.200	0.6	147.6	735.4	OK
		R	148.5			149.2		
	X5	L	-154.4	1.200	-12.3	169.1	793.5	OK
		R	148.5			133.8		
1F	X1	L	-157.5	1.200	18.0	136.0	2261.0	OK
		R	200.6			222.2		
	X2	L	-182.7	1.200	-4.9	188.6	2261.0	OK
		R	175.5			169.5		
	X3	L	-179.1	1.200	0.0	179.1	2261.0	OK
		R	179.1			179.1		
	X4	L	-175.5	1.200	4.9	169.5	2261.0	OK
		R	182.7			188.6		
	X5	L	-200.6	1.200	-18.0	222.2	2261.0	OK
		R	157.5			136.0		

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	-118.5	1.250	153.7	73.7	864.3	OK
		B	-118.5			73.7		
	X2	T	5.1	1.250	479.8	604.8	1123.4	OK
		B	5.1			604.8		
	X3	T	-0.3	1.250	484.4	605.2	1123.4	OK
		B	-0.3			605.2		
	X4	T	0.3	1.250	483.8	605.0	1123.4	OK
		B	0.3			605.0		
	X5	T	-5.1	1.250	490.0	607.5	1123.4	OK
		B	-5.1			607.5		
	X6	T	118.5	1.250	-19.2	94.5	887.9	OK
		B	118.5			94.5		
5F	X1	T	-60.4	1.250	398.8	438.1	913.4	OK
		B	-60.4			438.1		
	X2	T	0.5	1.250	674.2	843.2	1206.0	OK
		B	0.5			843.2		
	X3	T	0.1	1.250	682.1	852.7	1206.0	OK
		B	0.1			852.7		
	X4	T	-0.1	1.250	682.2	852.7	1205.9	OK
		B	-0.1			852.7		
	X5	T	-0.5	1.250	675.0	843.3	1205.9	OK
		B	-0.5			843.3		
	X6	T	60.4	1.250	326.2	468.2	960.6	OK
		B	60.4			468.2		
4F	X1	T	-73.8	1.250	567.7	635.9	997.1	OK
		B	-73.8			635.9		
	X2	T	2.9	1.250	898.8	1126.5	1444.0	OK
		B	2.9			1126.5		
	X3	T	-0.1	1.250	858.1	1072.6	1417.0	OK
		B	-0.1			1072.6		
	X4	T	0.1	1.250	858.0	1072.6	1417.1	OK
		B	0.1			1072.6		

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
4F	X5	T	-2.9	1.250	904.8	1128.1	1444.0	OK
		B	-2.9			1128.1		
	X6	T	73.8	1.250	492.5	689.4	1063.8	OK
		B	73.8			689.4		
3F	X1	T	-73.4	1.250	658.3	749.5	1304.6	OK
		B	-73.4			749.5		
	X2	T	4.0	1.250	1120.5	1404.7	1783.9	OK
		B	4.0			1404.7		
	X3	T	-0.2	1.250	1041.1	1301.2	1759.4	OK
		B	-0.2			1301.2		
	X4	T	0.2	1.250	1040.3	1300.6	1759.1	OK
		B	0.2			1300.6		
	X5	T	-4.0	1.250	1131.4	1410.2	1780.6	OK
		B	-4.0			1410.2		
	X6	T	73.4	1.250	568.1	783.5	1376.3	OK
		B	73.4			783.5		
2F	X1	T	-74.4	1.250	808.6	936.3	1661.6	OK
		B	-74.4			936.3		
	X2	T	3.1	1.250	1217.0	1524.4	2128.1	OK
		B	3.1			1524.4		
	X3	T	0.1	1.250	1145.6	1432.1	2112.1	OK
		B	0.1			1432.1		
	X4	T	-0.1	1.250	1147.3	1434.0	2113.0	OK
		B	-0.1			1434.0		
	X5	T	-3.1	1.250	1208.8	1507.9	2109.1	OK
		B	-3.1			1507.9		
	X6	T	74.4	1.250	850.2	1137.2	1800.5	OK
		B	74.4			1137.2		
1F	X1	T	-61.4	1.250	731.5	853.0	1250.9	OK
		B	-61.4			853.0		
	X2	T	6.0	1.250	1379.5	1730.4	1838.4	OK
		B	6.0			1730.4		
	X3	T	-0.9	1.250	1338.9	1672.8	1809.6	OK
		B	-0.9			1672.8		
	X4	T	0.9	1.250	1336.0	1670.9	1809.1	OK
		B	0.9			1670.9		
	X5	T	-6.0	1.250	1384.2	1724.3	1818.4	OK
		B	-6.0			1724.3		
	X6	T	61.4	1.250	869.5	1148.2	1490.8	OK
		B	61.4			1148.2		

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	-118.5	1.250	154.7	74.9	864.1	OK
		B	-118.5			74.9		
	X2	T	5.1	1.250	480.0	605.0	1123.4	OK
		B	5.1			605.0		
	X3	T	-0.3	1.250	484.5	605.3	1123.3	OK
		B	-0.3			605.3		
	X4	T	0.3	1.250	483.9	605.1	1123.3	OK
		B	0.3			605.1		
	X5	T	-5.1	1.250	490.1	607.5	1123.4	OK
		B	-5.1			607.5		
	X6	T	118.5	1.250	-18.7	95.1	887.8	OK
		B	118.5			95.1		
5F	X1	T	-60.4	1.250	398.0	437.1	912.7	OK
		B	-60.4			437.1		
	X2	T	0.5	1.250	674.2	843.3	1205.8	OK
		B	0.5			843.3		
	X3	T	0.1	1.250	682.2	852.8	1205.8	OK
		B	0.1			852.8		
	X4	T	-0.1	1.250	682.3	852.8	1205.9	OK
		B	-0.1			852.8		
	X5	T	-0.5	1.250	675.0	843.3	1205.9	OK
		B	-0.5			843.3		

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
5F	X6	T	60.4	1.250	325.6	467.4	960.2	OK
		B	60.4			467.4		
4F	X1	T	-73.8	1.250	567.4	635.5	996.9	OK
		B	-73.8			635.5		
	X2	T	2.9	1.250	898.6	1126.2	1443.8	OK
		B	2.9			1126.2		
	X3	T	-0.1	1.250	857.9	1072.3	1416.9	OK
		B	-0.1			1072.3		
	X4	T	0.1	1.250	857.8	1072.4	1416.9	OK
		B	0.1			1072.4		
	X5	T	-2.9	1.250	904.7	1128.0	1443.9	OK
		B	-2.9			1128.0		
	X6	T	73.8	1.250	492.5	689.4	1063.9	OK
		B	73.8			689.4		
3F	X1	T	-73.4	1.250	658.5	749.7	1304.7	OK
		B	-73.4			749.7		
	X2	T	4.0	1.250	1120.8	1405.0	1783.8	OK
		B	4.0			1405.0		
	X3	T	-0.2	1.250	1041.5	1301.6	1759.3	OK
		B	-0.2			1301.6		
	X4	T	0.2	1.250	1040.6	1301.0	1759.1	OK
		B	0.2			1301.0		
	X5	T	-4.0	1.250	1131.6	1410.5	1780.5	OK
		B	-4.0			1410.5		
	X6	T	73.4	1.250	568.3	783.7	1376.7	OK
		B	73.4			783.7		
2F	X1	T	-74.4	1.250	807.9	935.5	1662.6	OK
		B	-74.4			935.5		
	X2	T	3.1	1.250	1216.0	1523.1	2127.1	OK
		B	3.1			1523.1		
	X3	T	0.1	1.250	1144.4	1430.7	2111.1	OK
		B	0.1			1430.7		
	X4	T	-0.1	1.250	1146.2	1432.6	2112.0	OK
		B	-0.1			1432.6		
	X5	T	-3.1	1.250	1207.8	1506.6	2108.2	OK
		B	-3.1			1506.6		
	X6	T	74.4	1.250	849.5	1136.3	1801.6	OK
		B	74.4			1136.3		
1F	X1	T	-61.4	1.250	729.2	850.1	1249.7	OK
		B	-61.4			850.1		
	X2	T	6.0	1.250	1380.0	1731.0	1838.3	OK
		B	6.0			1731.0		
	X3	T	-0.9	1.250	1339.5	1673.5	1809.5	OK
		B	-0.9			1673.5		
	X4	T	0.9	1.250	1336.6	1671.6	1809.1	OK
		B	0.9			1671.6		
	X5	T	-6.0	1.250	1384.8	1725.0	1818.5	OK
		B	-6.0			1725.0		
	X6	T	61.4	1.250	868.8	1147.3	1488.9	OK
		B	61.4			1147.3		

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	-118.5	1.250	19.2	94.5	887.9	OK
		B	-118.5			94.5		
	X2	T	5.1	1.250	-490.0	607.5	1123.4	OK
		B	5.1			607.5		
	X3	T	-0.3	1.250	-483.8	605.0	1123.4	OK
		B	-0.3			605.0		
	X4	T	0.3	1.250	-484.4	605.2	1123.4	OK
		B	0.3			605.2		
	X5	T	-5.1	1.250	-479.8	604.8	1123.4	OK
		B	-5.1			604.8		
	X6	T	118.5	1.250	-153.7	73.7	864.3	OK
		B	118.5			73.7		

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
5F	X1	T	-60. 4	1. 250	-326. 2	468. 2	≦	960. 6	OK
		B	-60. 4			468. 2	≦		
	X2	T	0. 5	1. 250	-675. 0	843. 3	≦	1205. 9	OK
		B	0. 5			843. 3	≦		
	X3	T	0. 1	1. 250	-682. 2	852. 7	≦	1205. 9	OK
		B	0. 1			852. 7	≦		
	X4	T	-0. 1	1. 250	-682. 1	852. 7	≦	1206. 0	OK
		B	-0. 1			852. 7	≦		
	X5	T	-0. 5	1. 250	-674. 2	843. 2	≦	1206. 0	OK
		B	-0. 5			843. 2	≦		
	X6	T	60. 4	1. 250	-398. 8	438. 1	≦	913. 4	OK
		B	60. 4			438. 1	≦		
4F	X1	T	-73. 8	1. 250	-492. 5	689. 4	≦	1063. 8	OK
		B	-73. 8			689. 4	≦		
	X2	T	2. 9	1. 250	-904. 8	1128. 1	≦	1444. 0	OK
		B	2. 9			1128. 1	≦		
	X3	T	-0. 1	1. 250	-858. 0	1072. 6	≦	1417. 1	OK
		B	-0. 1			1072. 6	≦		
	X4	T	0. 1	1. 250	-858. 1	1072. 6	≦	1417. 0	OK
		B	0. 1			1072. 6	≦		
	X5	T	-2. 9	1. 250	-898. 8	1126. 5	≦	1444. 0	OK
		B	-2. 9			1126. 5	≦		
	X6	T	73. 8	1. 250	-567. 7	635. 9	≦	997. 1	OK
		B	73. 8			635. 9	≦		
3F	X1	T	-73. 4	1. 250	-568. 1	783. 5	≦	1376. 3	OK
		B	-73. 4			783. 5	≦		
	X2	T	4. 0	1. 250	-1131. 4	1410. 2	≦	1780. 6	OK
		B	4. 0			1410. 2	≦		
	X3	T	-0. 2	1. 250	-1040. 3	1300. 6	≦	1759. 1	OK
		B	-0. 2			1300. 6	≦		
	X4	T	0. 2	1. 250	-1041. 1	1301. 2	≦	1759. 4	OK
		B	0. 2			1301. 2	≦		
	X5	T	-4. 0	1. 250	-1120. 5	1404. 7	≦	1783. 9	OK
		B	-4. 0			1404. 7	≦		
	X6	T	73. 4	1. 250	-658. 3	749. 5	≦	1304. 6	OK
		B	73. 4			749. 5	≦		
2F	X1	T	-74. 4	1. 250	-850. 2	1137. 2	≦	1800. 5	OK
		B	-74. 4			1137. 2	≦		
	X2	T	3. 1	1. 250	-1208. 8	1507. 9	≦	2109. 1	OK
		B	3. 1			1507. 9	≦		
	X3	T	0. 1	1. 250	-1147. 3	1434. 0	≦	2113. 0	OK
		B	0. 1			1434. 0	≦		
	X4	T	-0. 1	1. 250	-1145. 6	1432. 1	≦	2112. 1	OK
		B	-0. 1			1432. 1	≦		
	X5	T	-3. 1	1. 250	-1217. 0	1524. 4	≦	2128. 1	OK
		B	-3. 1			1524. 4	≦		
	X6	T	74. 4	1. 250	-808. 6	936. 3	≦	1661. 6	OK
		B	74. 4			936. 3	≦		
1F	X1	T	-61. 4	1. 250	-869. 5	1148. 2	≦	1490. 8	OK
		B	0			-61. 4	1148. 2		
	X2	T	6. 0	1. 250	-1384. 2	1724. 3	≦	1818. 4	OK
		B	0			6. 0	1724. 3		
	X3	T	-0. 9	1. 250	-1336. 0	1670. 9	≦	1809. 1	OK
		B	0			-0. 9	1670. 9		
	X4	T	0. 9	1. 250	-1338. 9	1672. 8	≦	1809. 6	OK
		B	0			0. 9	1672. 8		
	X5	T	-6. 0	1. 250	-1379. 5	1730. 4	≦	1838. 4	OK
		B	0			-6. 0	1730. 4		
	X6	T	61. 4	1. 250	-731. 5	853. 0	≦	1250. 9	OK
		B	0			61. 4	853. 0		

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	-118.5	1.250	18.7	95.1	887.8	OK
		B	-118.5			95.1		

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	X2	T	5.1	1.250	-490.1	607.5	1123.4	OK
		B	5.1			607.5		
	X3	T	-0.3	1.250	-483.9	605.1	1123.3	OK
		B	-0.3			605.1		
	X4	T	0.3	1.250	-484.5	605.3	1123.3	OK
		B	0.3			605.3		
	X5	T	-5.1	1.250	-480.0	605.0	1123.4	OK
		B	-5.1			605.0		
	X6	T	118.5	1.250	-154.7	74.9	864.1	OK
		B	118.5			74.9		
5F	X1	T	-60.4	1.250	-325.6	467.4	960.2	OK
		B	-60.4			467.4		
	X2	T	0.5	1.250	-675.0	843.3	1205.9	OK
		B	0.5			843.3		
	X3	T	0.1	1.250	-682.3	852.8	1205.9	OK
		B	0.1			852.8		
	X4	T	-0.1	1.250	-682.2	852.8	1205.8	OK
		B	-0.1			852.8		
	X5	T	-0.5	1.250	-674.2	843.3	1205.8	OK
		B	-0.5			843.3		
	X6	T	60.4	1.250	-398.0	437.1	912.7	OK
		B	60.4			437.1		
4F	X1	T	-73.8	1.250	-492.5	689.4	1063.9	OK
		B	-73.8			689.4		
	X2	T	2.9	1.250	-904.7	1128.0	1443.9	OK
		B	2.9			1128.0		
	X3	T	-0.1	1.250	-857.8	1072.4	1416.9	OK
		B	-0.1			1072.4		
	X4	T	0.1	1.250	-857.9	1072.3	1416.9	OK
		B	0.1			1072.3		
	X5	T	-2.9	1.250	-898.6	1126.2	1443.8	OK
		B	-2.9			1126.2		
	X6	T	73.8	1.250	-567.4	635.5	996.9	OK
		B	73.8			635.5		
3F	X1	T	-73.4	1.250	-568.3	783.7	1376.7	OK
		B	-73.4			783.7		
	X2	T	4.0	1.250	-1131.6	1410.5	1780.5	OK
		B	4.0			1410.5		
	X3	T	-0.2	1.250	-1040.6	1301.0	1759.1	OK
		B	-0.2			1301.0		
	X4	T	0.2	1.250	-1041.5	1301.6	1759.3	OK
		B	0.2			1301.6		
	X5	T	-4.0	1.250	-1120.8	1405.0	1783.8	OK
		B	-4.0			1405.0		
	X6	T	73.4	1.250	-658.5	749.7	1304.7	OK
		B	73.4			749.7		
2F	X1	T	-74.4	1.250	-849.5	1136.3	1801.6	OK
		B	-74.4			1136.3		
	X2	T	3.1	1.250	-1207.8	1506.7	2108.2	OK
		B	3.1			1506.7		
	X3	T	0.1	1.250	-1146.2	1432.6	2112.0	OK
		B	0.1			1432.6		
	X4	T	-0.1	1.250	-1144.4	1430.7	2111.1	OK
		B	-0.1			1430.7		
	X5	T	-3.1	1.250	-1216.0	1523.1	2127.1	OK
		B	-3.1			1523.1		
	X6	T	74.4	1.250	-807.9	935.5	1662.6	OK
		B	74.4			935.5		
1F	X1	T	-61.4	1.250	-868.8	1147.3	1488.9	OK
		B	-61.4			1147.3		
	X2	T	6.0	1.250	-1384.8	1725.0	1818.5	OK
		B	6.0			1725.0		
	X3	T	-0.9	1.250	-1336.6	1671.6	1809.1	OK
		B	-0.9			1671.6		
	X4	T	0.9	1.250	-1339.5	1673.5	1809.5	OK
		B	0.9			1673.5		

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
1F	X4	B	0	1.250	-1339.5	1673.5	≦	1809.5	OK
		T	-6.0			1731.0	≦		
	X5	B	0	1.250	-1380.0	1731.0	≦	1838.3	OK
		T	-6.0			1731.0	≦		
	X6	T	61.4	1.250	-729.2	850.1	≦	1249.7	OK
		B	61.4			850.1	≦		

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	-118.5	1.250	7.5	109.1	≦	991.9	OK
		B	-118.5			109.1	≦		
	X2	T	5.1	1.250	6.7	13.5	≦	1204.6	OK
		B	5.1			13.5	≦		
	X3	T	-0.3	1.250	1.6	1.8	≦	1328.0	OK
		B	-0.3			1.8	≦		
	X4	T	0.3	1.250	-1.7	1.8	≦	1327.7	OK
		B	0.3			1.8	≦		
	X5	T	-5.1	1.250	-6.7	13.5	≦	1204.7	OK
		B	-5.1			13.5	≦		
	X6	T	118.5	1.250	-7.5	109.1	≦	991.9	OK
		B	118.5			109.1	≦		
5F	X1	T	-60.4	1.250	7.2	51.4	≦	999.9	OK
		B	-60.4			51.4	≦		
	X2	T	0.5	1.250	9.3	12.1	≦	1193.0	OK
		B	0.5			12.1	≦		
	X3	T	0.1	1.250	1.4	1.9	≦	1300.3	OK
		B	0.1			1.9	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	-1.4	1.9	≦	1300.2	OK
		B	-0.1			1.9	≦		
	X5	T	-0.5	1.250	-9.3	12.1	≦	1193.0	OK
		B	-0.5			12.1	≦		
	X6	T	60.4	1.250	-7.2	51.4	≦	999.9	OK
		B	60.4			51.4	≦		
4F	X1	T	-73.8	1.250	22.3	45.9	≦	1145.1	OK
		B	-73.8			45.9	≦		
	X2	T	2.9	1.250	6.8	11.4	≦	1228.5	OK
		B	2.9			11.4	≦		
	X3	T	-0.1	1.250	0.8	0.9	≦	1285.5	OK
		B	-0.1			0.9	≦		
	X4	T	0.1	1.250	-0.8	0.9	≦	1285.1	OK
		B	0.1			0.9	≦		
	X5	T	-2.9	1.250	-6.8	11.4	≦	1228.5	OK
		B	-2.9			11.4	≦		
	X6	T	73.8	1.250	-22.3	45.9	≦	1145.1	OK
		B	73.8			45.9	≦		
3F	X1	T	-73.4	1.250	21.5	46.5	≦	1307.1	OK
		B	-73.4			46.5	≦		
	X2	T	4.0	1.250	11.2	18.0	≦	1489.7	OK
		B	4.0			18.0	≦		
	X3	T	-0.2	1.250	1.5	1.7	≦	1445.1	OK
		B	-0.2			1.7	≦		
	X4	T	0.2	1.250	-1.5	1.7	≦	1445.8	OK
		B	0.2			1.7	≦		
	X5	T	-4.0	1.250	-11.2	18.0	≦	1489.7	OK
		B	-4.0			18.0	≦		
	X6	T	73.4	1.250	-21.5	46.5	≦	1307.1	OK
		B	73.4			46.5	≦		
2F	X1	T	-74.4	1.250	3.2	70.5	≦	1139.5	OK
		B	-74.4			70.5	≦		
	X2	T	3.1	1.250	16.5	23.7	≦	1321.2	OK
		B	3.1			23.7	≦		
	X3	T	0.1	1.250	0.9	1.3	≦	1233.4	OK
		B	0.1			1.3	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	-0.9	1.3	≦	1236.0	OK
		B	-0.1			1.3	≦		
	X5	T	-3.1	1.250	-16.5	23.7	≦	1321.3	OK
		B	-3.1			23.7	≦		

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
2F	X5	B	-3.1	1.250	-16.5	23.7	≦	1321.3	OK
	X6	B	74.4	1.250	-3.2	70.5	≦	1139.5	OK
1F	X1	T	-61.4	1.250	61.3	15.3	≦	882.6	OK
		B	-61.4			15.3	≦		
	X2	T	6.0	1.250	-6.0	1.5	≦	1003.6	OK
		B	6.0			1.5	≦		
	X3	T	-0.9	1.250	0.9	0.2	≦	1003.6	OK
		B	-0.9			0.2	≦		
	X4	T	0.9	1.250	-0.9	0.2	≦	1003.6	OK
		B	0.9			0.2	≦		
	X5	T	-6.0	1.250	6.0	1.5	≦	1003.6	OK
		B	-6.0			1.5	≦		
	X6	T	61.4	1.250	-61.3	15.3	≦	882.6	OK
		B	61.4			15.3	≦		

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	-118.5	1.250	-11.2	132.5	≦	1021.9	OK
		B	-118.5			132.5	≦		
	X2	T	5.1	1.250	-10.8	8.4	≦	1335.7	OK
		B	5.1			8.4	≦		
	X3	T	-0.3	1.250	0.5	0.4	≦	1308.7	OK
		B	-0.3			0.4	≦		
	X4	T	0.3	1.250	-0.5	0.4	≦	1304.3	OK
		B	0.3			0.4	≦		
	X5	T	-5.1	1.250	10.8	8.4	≦	1335.9	OK
		B	-5.1			8.4	≦		
	X6	T	118.5	1.250	11.2	132.5	≦	1021.9	OK
		B	118.5			132.5	≦		
5F	X1	T	-60.4	1.250	-7.7	70.0	≦	1164.8	OK
		B	-60.4			70.0	≦		
	X2	T	0.5	1.250	-7.3	8.7	≦	1463.0	OK
		B	0.5			8.7	≦		
	X3	T	0.1	1.250	0.1	0.2	≦	1313.9	OK
		B	0.1			0.2	≦		
	X4	T	-0.1	1.250	-0.1	0.2	≦	1308.1	OK
		B	-0.1			0.2	≦		
	X5	T	-0.5	1.250	7.4	8.7	≦	1463.2	OK
		B	-0.5			8.7	≦		
	X6	T	60.4	1.250	7.7	70.0	≦	1164.7	OK
		B	60.4			70.0	≦		
4F	X1	T	-73.8	1.250	-14.6	92.0	≦	1360.8	OK
		B	-73.8			92.0	≦		
	X2	T	2.9	1.250	-13.9	14.4	≦	1588.9	OK
		B	2.9			14.4	≦		
	X3	T	-0.1	1.250	0.6	0.7	≦	1479.8	OK
		B	-0.1			0.7	≦		
	X4	T	0.1	1.250	-0.6	0.7	≦	1480.0	OK
		B	0.1			0.7	≦		
	X5	T	-2.9	1.250	13.9	14.4	≦	1588.9	OK
		B	-2.9			14.4	≦		
	X6	T	73.8	1.250	14.6	92.0	≦	1360.8	OK
		B	73.8			92.0	≦		
3F	X1	T	-73.4	1.250	-19.1	97.3	≦	1637.3	OK
		B	-73.4			97.3	≦		
	X2	T	4.0	1.250	-17.3	17.6	≦	1986.2	OK
		B	4.0			17.6	≦		
	X3	T	-0.2	1.250	0.9	1.0	≦	1904.9	OK
		B	-0.2			1.0	≦		
	X4	T	0.2	1.250	-0.9	1.0	≦	1904.2	OK
		B	0.2			1.0	≦		
	X5	T	-4.0	1.250	17.3	17.6	≦	1986.2	OK
		B	-4.0			17.6	≦		
	X6	T	73.4	1.250	19.1	97.3	≦	1637.3	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
3F	X6	B	73.4	1.250	19.1	97.3	1637.3	OK
2F	X1	T	-74.4	1.250	-16.3	94.8	1744.5	OK
		B	-74.4			94.8		
	X2	T	3.1	1.250	-14.9	15.5	2162.8	OK
		B	3.1			15.5		
	X3	T	0.1	1.250	0.7	1.1	2041.8	OK
		B	0.1			1.1		
	X4	T	-0.1	1.250	-0.7	1.0	2041.3	OK
		B	-0.1			1.0		
	X5	T	-3.1	1.250	14.9	15.5	2162.7	OK
		B	-3.1			15.5		
	X6	T	74.4	1.250	16.3	94.8	1744.5	OK
		B	74.4			94.8		
1F	X1	T	-61.4	1.250	-4.9	67.5	1783.6	OK
		B	-61.4			67.5		
	X2	T	6.0	1.250	-5.0	0.2	1934.9	OK
		B	6.0			0.2		
	X3	T	-0.9	1.250	0.4	0.4	1934.9	OK
		B	-0.9			0.4		
	X4	T	0.9	1.250	-0.4	0.4	1934.9	OK
		B	0.9			0.4		
	X5	T	-6.0	1.250	5.0	0.2	1934.9	OK
		B	-6.0			0.2		
	X6	T	61.4	1.250	4.9	67.5	1783.6	OK
		B	61.4			67.5		

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	-118.5	1.250	-11.3	132.6	1022.2	OK
		B	-118.5			132.6		
	X2	T	5.1	1.250	-10.9	8.5	1338.7	OK
		B	5.1			8.5		
	X3	T	-0.3	1.250	0.4	0.3	1229.1	OK
		B	-0.3			0.3		
	X4	T	0.3	1.250	-0.4	0.3	1239.4	OK
		B	0.3			0.3		
	X5	T	-5.1	1.250	10.9	8.5	1338.5	OK
		B	-5.1			8.5		
	X6	T	118.5	1.250	11.3	132.6	1022.2	OK
		B	118.5			132.6		
5F	X1	T	-60.4	1.250	-7.7	70.0	1164.1	OK
		B	-60.4			70.0		
	X2	T	0.5	1.250	-7.4	8.8	1463.1	OK
		B	0.5			8.8		
	X3	T	0.1	1.250	0.1	0.2	1273.2	OK
		B	0.1			0.2		
	X4	T	-0.1	1.250	-0.1	0.2	1282.6	OK
		B	-0.1			0.2		
	X5	T	-0.5	1.250	7.4	8.8	1462.9	OK
		B	-0.5			8.8		
	X6	T	60.4	1.250	7.6	70.0	1164.1	OK
		B	60.4			70.0		
4F	X1	T	-73.8	1.250	-14.6	92.0	1359.9	OK
		B	-73.8			92.0		
	X2	T	2.9	1.250	-14.0	14.5	1589.0	OK
		B	2.9			14.5		
	X3	T	-0.1	1.250	0.6	0.6	1465.3	OK
		B	-0.1			0.6		
	X4	T	0.1	1.250	-0.6	0.6	1465.6	OK
		B	0.1			0.6		
	X5	T	-2.9	1.250	14.0	14.5	1589.1	OK
		B	-2.9			14.5		
	X6	T	73.8	1.250	14.6	92.0	1359.9	OK
		B	73.8			92.0		
3F	X1	T	-73.4	1.250	-19.1	97.2	1635.9	OK

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
3F	X1	B	-73.4	1.250	-19.1	97.2	1635.9	OK
		T	4.0			17.7		
	X2	B	4.0	1.250	-17.4	17.7	1985.4	OK
		T	-0.2			0.8		
	X3	B	-0.2	1.250	0.8	0.8	1896.4	OK
		T	0.2			0.9		
	X4	B	0.2	1.250	-0.8	0.9	1897.5	OK
		T	-4.0			17.7		
	X5	B	-4.0	1.250	17.4	17.7	1985.4	OK
		T	73.4			97.2		
	X6	B	73.4	1.250	19.1	97.2	1635.9	OK
		T	-74.4			94.7		
2F	X1	B	-74.4	1.250	-16.2	94.7	1742.6	OK
		T	3.1			15.5		
	X2	B	3.1	1.250	-14.9	15.5	2163.9	OK
		T	0.1			0.9		
	X3	B	0.1	1.250	0.6	0.9	2032.4	OK
		T	-0.1			1.0		
	X4	B	-0.1	1.250	-0.7	1.0	2033.1	OK
		T	-3.1			15.5		
	X5	B	-3.1	1.250	14.9	15.5	2164.0	OK
		T	74.4			94.7		
	X6	B	74.4	1.250	16.2	94.7	1742.6	OK
		T	-61.4			67.4		
1F	X1	B	-61.4	1.250	-4.8	67.4	1784.4	OK
		T	6.0			0.2		
	X2	B	6.0	1.250	-5.0	0.2	1934.9	OK
		T	-0.9			0.4		
	X3	B	-0.9	1.250	0.4	0.4	1934.9	OK
		T	0.9			0.4		
	X4	B	0.9	1.250	-0.4	0.4	1934.9	OK
		T	-6.0			0.2		
	X5	B	-6.0	1.250	5.0	0.2	1934.9	OK
		T	61.4			67.4		
	X6	B	61.4	1.250	4.8	67.4	1784.4	OK
		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
6F	X1	B	-118.5	1.250	4.6	112.7	992.8	OK
		T	5.1			9.5		
	X2	B	5.1	1.250	3.6	9.5	1184.0	OK
		T	-0.3			1.4		
	X3	B	-0.3	1.250	1.4	1.4	1337.9	OK
		T	0.3			1.4		
	X4	B	0.3	1.250	-1.4	1.4	1338.6	OK
		T	-5.1			9.5		
	X5	B	-5.1	1.250	-3.5	9.5	1183.9	OK
		T	118.5			112.7		
	X6	B	118.5	1.250	-4.6	112.7	992.8	OK
		T						
5F	X1	B	-60.4	1.250	4.3	55.1	1001.5	OK
		T	0.5			8.8		
	X2	B	0.5	1.250	6.6	8.8	1166.6	OK
		T	0.1			1.5		
	X3	B	0.1	1.250	1.2	1.5	1302.4	OK
		T	-0.1			1.5		
	X4	B	-0.1	1.250	-1.2	1.5	1302.8	OK
		T	-0.5			8.8		
	X5	B	-0.5	1.250	-6.6	8.8	1166.5	OK
		T	60.4			55.1		
	X6	B	60.4	1.250	-4.3	55.1	1001.5	OK
		T						
4F	X1	B	-73.8	1.250	19.6	49.3	1153.1	OK
		T	2.9			8.4		

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		0.0	1.250	-3.4	4.3	≦	7938.2	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2.6	3.3	≦	8154.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-2.4	2.9	≦	9162.4	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.8	3.4	≦	9620.9	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-2.6	3.3	≦	9421.0	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	7450.8	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		0.0	1.250	-2.7	3.3	≦	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2.2	2.7	≦	8153.1	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-2.0	2.5	≦	9161.0	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.5	3.1	≦	9608.8	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-2.7	3.4	≦	9827.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.0	0.0	≦	7417.3	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		0.0	1.250	-2.0	2.5	≦	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-1.8	2.2	≦	8153.1	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-1.7	2.1	≦	9161.0	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.3	2.8	≦	9608.8	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-2.9	3.6	≦	9827.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	7417.3	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		0.0	1.250	-1.3	1.6	≦	7938.2	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-1.3	1.7	≦	8154.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-1.4	1.7	≦	9162.4	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.1	2.6	≦	9602.4	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-3.1	3.9	≦	9813.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.1	0.1	≦	7395.5	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		0.0	1.250	4.2	5.3	≦	5184.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	3.3	4.2	≦	5299.3	OK
4F	Y2		0.0	1.250	3.2	4.0	≦	5954.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	4.8	6.0	≦	6061.7	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4.9	6.2	≦	6193.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.1	0.1	≦	4889.4	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		0.0	1.250	4.2	5.3	≦	5184.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	3.3	4.2	≦	5299.3	OK
4F	Y2		0.0	1.250	3.2	4.0	≦	5954.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	4.8	6.0	≦	6061.6	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4.9	6.2	≦	6193.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.1	0.1	≦	4889.4	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		0.0	1.250	-1.3	1.6	≦	7938.2	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-1.3	1.7	≦	8154.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-1.4	1.7	≦	9162.4	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.1	2.6	≦	9602.4	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-3.1	3.9	≦	9813.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.1	0.1	≦	7395.5	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		0.0	1.250	-2.0	2.5	≦	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-1.8	2.2	≦	8153.1	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-1.7	2.1	≦	9161.0	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.3	2.8	≦	9608.8	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-2.9	3.6	≦	9827.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	7417.3	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		0.0	1.250	-2.7	3.4	≦	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2.2	2.7	≦	8153.1	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-2.0	2.5	≦	9161.0	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.5	3.1	≦	9608.8	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-2.7	3.4	≦	9827.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.0	0.0	≦	7417.3	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		0.0	1.250	-3.4	4.3	≦	7938.2	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2.6	3.3	≦	8154.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-2.4	2.9	≦	9162.4	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-2.8	3.4	≦	9620.9	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-2.6	3.3	≦	9430.3	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	7450.8	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		0.0	1.250	5.1	6.4	≦	5144.9	OK
5F	Y2		0.0	1.250	4.6	5.7	≦	5205.3	OK
4F	Y2		0.0	1.250	4.2	5.2	≦	5805.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	4.8	6.0	≦	5826.8	OK
2F	Y2		0.0	1.250	6.3	7.9	≦	5872.8	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	4463.1	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		0.0	1.250	2223.9	2779.9	≦	5164.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	2666.2	3332.7	≦	5251.8	OK
4F	Y2		0.0	1.250	3525.9	4407.4	≦	5879.0	OK
3F	Y2		0.0	1.250	4227.8	5284.8	≦	5943.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4832.0	6040.0	>	6032.2	NG
1F	Y2		0.0	1.250	5440.8	6801.0	>	6395.7	NG

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		0.0	1.250	2282.7	2853.4	≦	7938.8	OK
5F	Y2		0.0	1.250	4156.3	5195.4	≦	8154.7	OK
4F	Y2		0.0	1.250	5546.5	6933.1	≦	9163.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	6759.7	8449.6	≦	9612.7	OK
2F	Y2		0.0	1.250	7755.2	9694.1	≦	9833.5	OK
1F	Y2		0.0	1.250	8510.0	10637.6	>	10057.3	NG

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		0.0	1.250	2102.1	2627.6	≦	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	4135.3	5169.1	≦	8153.3	OK
4F	Y2		0.0	1.250	5524.1	6905.1	≦	9161.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	6735.5	8419.4	≦	9609.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	7730.9	9663.6	≦	9828.3	OK
1F	Y2		0.0	1.250	8485.3	10606.7	>	10049.6	NG

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		0.0	1.250	2102.1	2627.6	≤	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	4135.3	5169.1	≤	8153.3	OK
4F	Y2		0.0	1.250	5524.1	6905.1	≤	9161.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	6735.5	8419.4	≤	9609.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	7730.9	9663.6	≤	9828.3	OK
1F	Y2		0.0	1.250	8485.4	10606.7	>	10049.6	NG

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		0.0	1.250	2282.7	2853.4	≤	7938.8	OK
5F	Y2		0.0	1.250	4156.3	5195.4	≤	8154.7	OK
4F	Y2		0.0	1.250	5546.5	6933.1	≤	9163.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	6759.7	8449.7	≤	9612.7	OK
2F	Y2		0.0	1.250	7755.3	9694.1	≤	9833.5	OK
1F	Y2		0.0	1.250	8510.4	10638.0	>	10057.3	NG

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		0.0	1.250	2223.9	2779.9	≤	5164.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	2666.2	3332.7	≤	5251.8	OK
4F	Y2		0.0	1.250	3525.9	4407.4	≤	5879.0	OK
3F	Y2		0.0	1.250	4227.8	5284.8	≤	5943.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4832.0	6040.0	>	6032.2	NG
1F	Y2		0.0	1.250	5440.6	6800.7	>	6395.7	NG

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		0.0	1.250	-2202.4	2753.0	≤	5164.5	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2644.9	3306.1	≤	5252.0	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-3502.4	4378.0	≤	5879.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-4203.1	5253.9	≤	5943.7	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-4806.3	6007.9	≤	6032.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-5406.1	6757.6	>	6398.8	NG

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		0.0	1.250	-2270.4	2838.0	≤	7938.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-4153.7	5192.2	≤	8154.5	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-5541.1	6926.3	≤	9162.9	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-6751.5	8439.4	≤	9612.2	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-7744.8	9681.0	≤	9832.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-8501.7	10627.1	>	10056.3	NG

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		0.0	1.250	-2121.8	2652.3	≤	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-4135.9	5169.8	≤	8153.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-5522.0	6902.5	≤	9161.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-6730.8	8413.5	≤	9609.0	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-7723.9	9654.9	≤	9828.2	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-8480.7	10600.9	>	10049.6	NG

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		0.0	1.250	-2121.9	2652.3	≤	7937.4	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-4135.9	5169.8	≤	8153.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-5522.0	6902.5	≤	9161.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-6730.8	8413.5	≤	9609.0	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-7723.9	9654.8	≤	9828.2	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-8480.7	10600.9	>	10049.6	NG

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		0.0	1.250	-2270.4	2838.0	≦	7938.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-4153.7	5192.1	≦	8154.5	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-5541.0	6926.3	≦	9162.9	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-6751.4	8439.3	≦	9612.2	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-7744.7	9680.9	≦	9832.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-8501.6	10627.0	>	10056.3	NG

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		0.0	1.250	-2202.4	2753.0	≦	5164.5	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2644.9	3306.1	≦	5252.0	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-3502.4	4378.0	≦	5879.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-4203.1	5253.9	≦	5943.7	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-4806.3	6007.9	≦	6032.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-5406.1	6757.7	>	6398.8	NG

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	2072.51	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2074.38	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	4146.89	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	3438.55	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3437.30	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	6875.86	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	4580.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4579.06	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	9159.09	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	5559.69	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	5561.29	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

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
3F	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	11120.99	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	6377.53	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6371.84	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	12749.37	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	7039.61	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	7038.81	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	14078.42	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
6F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	2072.51	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2074.38	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	4146.89	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	3438.56	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3437.30	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	6875.85	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	4580.02	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4579.06	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

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
4F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	9159.09	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	5559.70	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	5561.29	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	11120.99	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	6377.52	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6371.85	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	12749.37	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	7039.61	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	7038.81	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	14078.42	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2223.93	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2282.73	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2102.05	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2102.07	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2282.74	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2223.93	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	13217.46	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2666.18	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4156.30	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4135.30	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4135.30	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4156.31	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2666.18	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	21915.56	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3525.89	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5546.49	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5524.07	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
4F	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5524.09	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5546.50	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3525.89	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	29192.93	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4227.84	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	6759.72	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6735.51	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6735.52	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6759.73	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4227.84	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	35446.15	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4832.01
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	7755.25	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	7730.90	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	7730.89	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	7755.28	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4832.01
	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	30972.31	0.00	0.00	9664.02
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5440.77
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8510.04
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8485.32
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8485.36
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8510.37
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5440.56
	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	44872.42

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	2202.41	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2270.43	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2121.83	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2121.87	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2270.37	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2202.42	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	13189.33	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2644.87	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4153.73	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4135.87	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4135.87	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4153.71	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2644.87	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向負加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
5F	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	21868.93	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3502.37	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5541.05	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5521.99	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5522.02	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5541.02	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3502.37	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	29130.81	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4203.09	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	6751.49	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6730.77	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6730.81	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6751.43	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4203.11	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	35370.71	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4806.30	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	7744.77	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	7723.89	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	7723.85	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	7744.71	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4806.32	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	40549.84	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5406.07
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8501.67
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8480.74
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8480.73
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8501.60
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5406.12
	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	44776.93

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	2072.5	0.0	2072.5	0.34	0.00	0.34
	Y3	2074.4	0.0	2074.4	0.34	0.00	0.34
	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	4146.9	0.0	4146.9	0.67	0.00	0.67
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3438.6	0.0	3438.6	0.28	0.00	0.28
	Y3	3437.3	0.0	3437.3	0.28	0.00	0.28
	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	6875.9	0.0	6875.9	0.56	0.00	0.56
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	4580.0	0.0	4580.0	0.25	0.00	0.25
	Y3	4579.1	0.0	4579.1	0.25	0.00	0.25
	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	9159.1	0.0	9159.1	0.50	0.00	0.50
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	5559.7	0.0	5559.7	0.23	0.00	0.23
	Y3	5561.3	0.0	5561.3	0.23	0.00	0.23
	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	11121.0	0.0	11121.0	0.45	0.00	0.45
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	6377.5	0.0	6377.5	0.21	0.00	0.21
	Y3	6371.8	0.0	6371.8	0.21	0.00	0.21
	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	12749.4	0.0	12749.4	0.41	0.00	0.41
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	7039.6	0.0	7039.6	0.19	0.00	0.19
	Y3	7038.8	0.0	7038.8	0.19	0.00	0.19
	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	14078.4	0.0	14078.4	0.38	0.00	0.38

Ai=1.780 Co=0.378

Ai=1.480 Co=0.378

Ai=1.316 Co=0.378

Ai=1.193 Co=0.378

Ai=1.091 Co=0.378

Ai=1.000 Co=0.378

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	2072.5	0.0	2072.5	0.34	0.00	0.34
	Y3	2074.4	0.0	2074.4	0.34	0.00	0.34
	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/ΣWi		
		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	4146.9	0.0	4146.9	0.67	0.00	0.67
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3438.6	0.0	3438.6	0.28	0.00	0.28
	Y3	3437.3	0.0	3437.3	0.28	0.00	0.28
	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	6875.9	0.0	6875.9	0.56	0.00	0.56
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	4580.0	0.0	4580.0	0.25	0.00	0.25
	Y3	4579.1	0.0	4579.1	0.25	0.00	0.25
	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	9159.1	0.0	9159.1	0.50	0.00	0.50
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	5559.7	0.0	5559.7	0.23	0.00	0.23
	Y3	5561.3	0.0	5561.3	0.23	0.00	0.23
	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	11121.0	0.0	11121.0	0.45	0.00	0.45
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	6377.5	0.0	6377.5	0.21	0.00	0.21
	Y3	6371.8	0.0	6371.8	0.21	0.00	0.21
	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	12749.4	0.0	12749.4	0.41	0.00	0.41
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	7039.6	0.0	7039.6	0.19	0.00	0.19
	Y3	7038.8	0.0	7038.8	0.19	0.00	0.19
	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	14078.4	0.0	14078.4	0.38	0.00	0.38

Ai=1.780 Co=0.378

Ai=1.480 Co=0.378

Ai=1.316 Co=0.378

Ai=1.193 Co=0.378

Ai=1.091 Co=0.378

Ai=1.000 Co=0.378

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	2223.9	2223.9	0.00	0.36	0.36
	X2	0.0	2282.7	2282.7	0.00	0.37	0.37
	X3	0.0	2102.1	2102.1	0.00	0.34	0.34
	X4	0.0	2102.1	2102.1	0.00	0.34	0.34
	X5	0.0	2282.7	2282.7	0.00	0.37	0.37
	X6	0.0	2223.9	2223.9	0.00	0.36	0.36
	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	13217.5	13217.5	0.00	2.14	2.14
5F	X1	0.0	2666.2	2666.2	0.00	0.22	0.22
	X2	0.0	4156.3	4156.3	0.00	0.34	0.34
	X3	0.0	4135.3	4135.3	0.00	0.34	0.34
	X4	0.0	4135.3	4135.3	0.00	0.34	0.34
	X5	0.0	4156.3	4156.3	0.00	0.34	0.34
	X6	0.0	2666.2	2666.2	0.00	0.22	0.22
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	21915.6	21915.6	0.00	1.78	1.78
4F	X1	0.0	3525.9	3525.9	0.00	0.19	0.19
	X2	0.0	5546.5	5546.5	0.00	0.30	0.30
	X3	0.0	5524.1	5524.1	0.00	0.30	0.30
	X4	0.0	5524.1	5524.1	0.00	0.30	0.30
	X5	0.0	5546.5	5546.5	0.00	0.30	0.30
	X6	0.0	3525.9	3525.9	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	29192.9	29192.9	0.00	1.58	1.58
3F	X1	0.0	4227.8	4227.8	0.00	0.17	0.17
	X2	0.0	6759.7	6759.7	0.00	0.27	0.27
	X3	0.0	6735.5	6735.5	0.00	0.27	0.27
	X4	0.0	6735.5	6735.5	0.00	0.27	0.27
	X5	0.0	6759.7	6759.7	0.00	0.27	0.27
	X6	0.0	4227.8	4227.8	0.00	0.17	0.17
	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	35446.2	35446.2	0.00	1.44	1.44
2F	X1	0.0	4832.0	4832.0	0.00	0.16	0.16
	X2	0.0	7755.2	7755.2	0.00	0.25	0.25
	X3	0.0	7730.9	7730.9	0.00	0.25	0.25
	X4	0.0	7730.9	7730.9	0.00	0.25	0.25
	X5	0.0	7755.3	7755.3	0.00	0.25	0.25
	X6	0.0	4832.0	4832.0	0.00	0.16	0.16
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	40636.3	40636.3	0.00	1.31	1.31
1F	X1	0.0	5440.8	5440.8	0.00	0.15	0.15
	X2	0.0	8510.0	8510.0	0.00	0.23	0.23
	X3	0.0	8485.3	8485.3	0.00	0.23	0.23
	X4	0.0	8485.4	8485.4	0.00	0.23	0.23
	X5	0.0	8510.4	8510.4	0.00	0.23	0.23
	X6	0.0	5440.6	5440.6	0.00	0.15	0.15
	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=1.780 Co=1.203

Ai=1.480 Co=1.203

Ai=1.316 Co=1.203

Ai=1.193 Co=1.203

Ai=1.091 Co=1.203

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	44872.4	44872.4	0.00	1.20	1.20

Ai=1.000 Co=1.203

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	2202.4	2202.4	0.00	0.36	0.36
	X2	0.0	2270.4	2270.4	0.00	0.37	0.37
	X3	0.0	2121.8	2121.8	0.00	0.34	0.34
	X4	0.0	2121.9	2121.9	0.00	0.34	0.34
	X5	0.0	2270.4	2270.4	0.00	0.37	0.37
	X6	0.0	2202.4	2202.4	0.00	0.36	0.36
	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	13189.3	13189.3	0.00	2.14	2.14
5F	X1	0.0	2644.9	2644.9	0.00	0.21	0.21
	X2	0.0	4153.7	4153.7	0.00	0.34	0.34
	X3	0.0	4135.9	4135.9	0.00	0.34	0.34
	X4	0.0	4135.9	4135.9	0.00	0.34	0.34
	X5	0.0	4153.7	4153.7	0.00	0.34	0.34
	X6	0.0	2644.9	2644.9	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	21868.9	21868.9	0.00	1.78	1.78
4F	X1	0.0	3502.4	3502.4	0.00	0.19	0.19
	X2	0.0	5541.1	5541.1	0.00	0.30	0.30
	X3	0.0	5522.0	5522.0	0.00	0.30	0.30
	X4	0.0	5522.0	5522.0	0.00	0.30	0.30
	X5	0.0	5541.0	5541.0	0.00	0.30	0.30
	X6	0.0	3502.4	3502.4	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	29130.8	29130.8	0.00	1.58	1.58
3F	X1	0.0	4203.1	4203.1	0.00	0.17	0.17
	X2	0.0	6751.5	6751.5	0.00	0.27	0.27
	X3	0.0	6730.8	6730.8	0.00	0.27	0.27
	X4	0.0	6730.8	6730.8	0.00	0.27	0.27
	X5	0.0	6751.4	6751.4	0.00	0.27	0.27
	X6	0.0	4203.1	4203.1	0.00	0.17	0.17
	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	35370.7	35370.7	0.00	1.43	1.43
2F	X1	0.0	4806.3	4806.3	0.00	0.16	0.16
	X2	0.0	7744.8	7744.8	0.00	0.25	0.25
	X3	0.0	7723.9	7723.9	0.00	0.25	0.25
	X4	0.0	7723.9	7723.9	0.00	0.25	0.25
	X5	0.0	7744.7	7744.7	0.00	0.25	0.25
	X6	0.0	4806.3	4806.3	0.00	0.16	0.16
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	合計	0.0	40549.8	40549.8	0.00	1.31	1.31
1F	X1	0.0	5406.1	5406.1	0.00	0.14	0.14
	X2	0.0	8501.7	8501.7	0.00	0.23	0.23
	X3	0.0	8480.7	8480.7	0.00	0.23	0.23
	X4	0.0	8480.7	8480.7	0.00	0.23	0.23
	X5	0.0	8501.6	8501.6	0.00	0.23	0.23

Ai=1.780 Co=1.201

Ai=1.480 Co=1.201

Ai=1.316 Co=1.201

Ai=1.193 Co=1.201

Ai=1.091 Co=1.201

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
1F	X6	0.0	5406.1	5406.1	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	44776.9	44776.9	0.00	1.20	1.20

Ai=1.000 Co=1.201

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	2029.9	0.0	2029.9	0.33	0.00	0.33
	Y3	2030.1	0.0	2030.1	0.33	0.00	0.33
	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	4059.9	0.0	4059.9	0.66	0.00	0.66
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3366.2	0.0	3366.2	0.27	0.00	0.27
	Y3	3365.5	0.0	3365.5	0.27	0.00	0.27
	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	6731.6	0.0	6731.6	0.55	0.00	0.55
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	4483.6	0.0	4483.6	0.24	0.00	0.24
	Y3	4483.4	0.0	4483.4	0.24	0.00	0.24
	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	8967.0	0.0	8967.0	0.49	0.00	0.49
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	5443.8	0.0	5443.8	0.22	0.00	0.22
	Y3	5443.9	0.0	5443.9	0.22	0.00	0.22
	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	10887.7	0.0	10887.7	0.44	0.00	0.44
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	6241.2	0.0	6241.2	0.20	0.00	0.20
	Y3	6240.8	0.0	6240.8	0.20	0.00	0.20
	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
	合計	12482.0	0.0	12482.0	0.40	0.00	0.40

Ai=1.780 Co=0.370

Ai=1.480 Co=0.370

Ai=1.316 Co=0.370

Ai=1.193 Co=0.370

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
2F	合計	12482.0	0.0	12482.0	0.40	0.00	0.40
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	6893.6	0.0	6893.6	0.18	0.00	0.18
	Y3	6889.6	0.0	6889.6	0.18	0.00	0.18
	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	13783.1	0.0	13783.1	0.37	0.00	0.37

Ai=1.091 Co=0.370

Ai=1.000 Co=0.370

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 / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	2029.9	0.0	2029.9	0.33	0.00	0.33
	Y3	2030.1	0.0	2030.1	0.33	0.00	0.33
	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	4059.9	0.0	4059.9	0.66	0.00	0.66
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	3366.2	0.0	3366.2	0.27	0.00	0.27
	Y3	3365.5	0.0	3365.5	0.27	0.00	0.27
	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	6731.6	0.0	6731.6	0.55	0.00	0.55
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	4483.6	0.0	4483.6	0.24	0.00	0.24
	Y3	4483.4	0.0	4483.4	0.24	0.00	0.24
	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	8967.0	0.0	8967.0	0.49	0.00	0.49
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	5443.8	0.0	5443.8	0.22	0.00	0.22
	Y3	5443.9	0.0	5443.9	0.22	0.00	0.22
	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	10887.7	0.0	10887.7	0.44	0.00	0.44
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	6241.2	0.0	6241.2	0.20	0.00	0.20
	Y3	6240.8	0.0	6240.8	0.20	0.00	0.20
	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

Ai=1.780 Co=0.370

Ai=1.480 Co=0.370

Ai=1.316 Co=0.370

Ai=1.193 Co=0.370

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
2F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	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	12482.0	0.0	12482.0	0.40	0.00	0.40
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00
	Y2	6893.6	0.0	6893.6	0.18	0.00	0.18
	Y3	6889.6	0.0	6889.6	0.18	0.00	0.18
	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	13783.1	0.0	13783.1	0.37	0.00	0.37

Ai=1.091 Co=0.370

Ai=1.000 Co=0.370

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	2210.0	2210.0	0.00	0.36	0.36
	X2	0.0	2218.3	2218.3	0.00	0.36	0.36
	X3	0.0	2049.1	2049.1	0.00	0.33	0.33
	X4	0.0	2049.1	2049.1	0.00	0.33	0.33
	X5	0.0	2218.3	2218.3	0.00	0.36	0.36
	X6	0.0	2210.0	2210.0	0.00	0.36	0.36
	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	12955.0	12955.0	0.00	2.10	2.10
5F	X1	0.0	2605.4	2605.4	0.00	0.21	0.21
	X2	0.0	4077.4	4077.4	0.00	0.33	0.33
	X3	0.0	4057.4	4057.4	0.00	0.33	0.33
	X4	0.0	4057.4	4057.4	0.00	0.33	0.33
	X5	0.0	4077.4	4077.4	0.00	0.33	0.33
	X6	0.0	2605.4	2605.4	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	21480.3	21480.3	0.00	1.75	1.75
4F	X1	0.0	3446.2	3446.2	0.00	0.19	0.19
	X2	0.0	5440.8	5440.8	0.00	0.30	0.30
	X3	0.0	5419.5	5419.5	0.00	0.29	0.29
	X4	0.0	5419.5	5419.5	0.00	0.29	0.29
	X5	0.0	5440.8	5440.8	0.00	0.30	0.30
	X6	0.0	3446.2	3446.2	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	28613.1	28613.1	0.00	1.55	1.55
3F	X1	0.0	4133.7	4133.7	0.00	0.17	0.17
	X2	0.0	6630.2	6630.2	0.00	0.27	0.27
	X3	0.0	6607.1	6607.1	0.00	0.27	0.27
	X4	0.0	6607.1	6607.1	0.00	0.27	0.27
	X5	0.0	6630.2	6630.2	0.00	0.27	0.27
	X6	0.0	4133.7	4133.7	0.00	0.17	0.17
	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	34742.2	34742.2	0.00	1.41	1.41

Ai=1.780 Co=1.179

Ai=1.480 Co=1.179

Ai=1.316 Co=1.179

Ai=1.193 Co=1.179

階名	フレーム名	Q			Q / $\sum W_i$		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
2F	X1	0.0	4724.2	4724.2	0.00	0.15	0.15
	X2	0.0	7606.9	7606.9	0.00	0.25	0.25
	X3	0.0	7583.5	7583.5	0.00	0.24	0.24
	X4	0.0	7583.5	7583.5	0.00	0.24	0.24
	X5	0.0	7606.9	7606.9	0.00	0.25	0.25
	X6	0.0	4724.2	4724.2	0.00	0.15	0.15
	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	39829.3	39829.3	0.00	1.29	1.29
1F	X1	0.0	5317.0	5317.0	0.00	0.14	0.14
	X2	0.0	8348.8	8348.8	0.00	0.22	0.22
	X3	0.0	8324.8	8324.8	0.00	0.22	0.22
	X4	0.0	8324.8	8324.8	0.00	0.22	0.22
	X5	0.0	8348.9	8348.9	0.00	0.22	0.22
	X6	0.0	5316.9	5316.9	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	43981.2	43981.2	0.00	1.18	1.18

Ai=1.091 Co=1.179

Ai=1.000 Co=1.179

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	2166.1	2166.1	0.00	0.35	0.35
	X2	0.0	2223.1	2223.1	0.00	0.36	0.36
	X3	0.0	2076.5	2076.5	0.00	0.34	0.34
	X4	0.0	2076.5	2076.5	0.00	0.34	0.34
	X5	0.0	2223.0	2223.0	0.00	0.36	0.36
	X6	0.0	2166.1	2166.1	0.00	0.35	0.35
	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	12931.4	12931.4	0.00	2.10	2.10
5F	X1	0.0	2589.9	2589.9	0.00	0.21	0.21
	X2	0.0	4074.2	4074.2	0.00	0.33	0.33
	X3	0.0	4056.5	4056.5	0.00	0.33	0.33
	X4	0.0	4056.5	4056.5	0.00	0.33	0.33
	X5	0.0	4074.2	4074.2	0.00	0.33	0.33
	X6	0.0	2589.9	2589.9	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	21441.2	21441.2	0.00	1.74	1.74
4F	X1	0.0	3428.7	3428.7	0.00	0.19	0.19
	X2	0.0	5435.4	5435.4	0.00	0.29	0.29
	X3	0.0	5416.4	5416.4	0.00	0.29	0.29
	X4	0.0	5416.4	5416.4	0.00	0.29	0.29
	X5	0.0	5435.4	5435.4	0.00	0.29	0.29
	X6	0.0	3428.7	3428.7	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	28561.0	28561.0	0.00	1.55	1.55
3F	X1	0.0	4115.0	4115.0	0.00	0.17	0.17
	X2	0.0	6622.6	6622.6	0.00	0.27	0.27
	X3	0.0	6601.9	6601.9	0.00	0.27	0.27
	X4	0.0	6601.9	6601.9	0.00	0.27	0.27
	X5	0.0	6622.5	6622.5	0.00	0.27	0.27
	X6	0.0	4115.0	4115.0	0.00	0.17	0.17

Ai=1.780 Co=1.177

Ai=1.480 Co=1.177

Ai=1.316 Co=1.177

階名	フレーム名	Q			Q/ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
3F	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	34678.9	34678.9	0.00	1.40	1.40
2F	X1	0.0	4704.5	4704.5	0.00	0.15	0.15
	X2	0.0	7597.4	7597.4	0.00	0.25	0.25
	X3	0.0	7576.5	7576.5	0.00	0.24	0.24
	X4	0.0	7576.4	7576.4	0.00	0.24	0.24
	X5	0.0	7597.4	7597.4	0.00	0.25	0.25
	X6	0.0	4704.5	4704.5	0.00	0.15	0.15
	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	39756.7	39756.7	0.00	1.28	1.28
1F	X1	0.0	5292.9	5292.9	0.00	0.14	0.14
	X2	0.0	8339.5	8339.5	0.00	0.22	0.22
	X3	0.0	8318.1	8318.1	0.00	0.22	0.22
	X4	0.0	8318.2	8318.2	0.00	0.22	0.22
	X5	0.0	8339.4	8339.4	0.00	0.22	0.22
	X6	0.0	5292.9	5292.9	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	43901.2	43901.2	0.00	1.18	1.18

Ai=1.193 Co=1.177

Ai=1.091 Co=1.177

Ai=1.000 Co=1.177

U-5.6 構造特性係数

種別 : 部材群としての種別

βu : 耐力壁またはすじかいの負担する水平耐力の割合

Ds : 構造特性係数

* : Ds値の直接入力

X方向正加力時

階名	ゲルブ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
6F	A	4146.89	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	4146.89		FA	0.00		WA	0.00	0.30
5F	A	6875.86	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	6875.86		FA	0.00		WA	0.00	0.30
4F	A	9159.09	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	9159.09		FA	0.00		WA	0.00	0.30
3F	A	11120.99	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	11120.99		FA	0.00		WA	0.00	0.30
2F	A	12749.37	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	12749.37		FA	0.00		WA	0.00	0.30
1F	A	14078.42	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	14078.42		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			β_u	Ds
		Q (kN)	%	種別	Q (kN)	%	種別		
6F	A	4146.89	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	4146.89		FA	0.00		WA	0.00	0.30
5F	A	6875.85	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	6875.85		FA	0.00		WA	0.00	0.30
4F	A	9159.09	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	9159.09		FA	0.00		WA	0.00	0.30
3F	A	11120.99	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	11120.99		FA	0.00		WA	0.00	0.30
2F	A	12749.37	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	12749.37		FA	0.00		WA	0.00	0.30
1F	A	14078.42	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	14078.42		FA	0.00		WA	0.00	0.30

Y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	0.00	0.00		13217.46	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	13217.46		WA	1.00	0.40
5F	A	0.00	0.00		21915.56	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	21915.56		WA	1.00	0.40
4F	A	0.00	0.00		29192.93	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	29192.93		WA	1.00	0.40
3F	A	0.00	0.00		35446.15	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	35446.15		WA	1.00	0.40
2F	A	0.00	0.00		30972.31	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	30972.31		WA	1.00	0.40
	D	0.00	0.00		9664.02	23.78			
	A+B+C+D	0.00		FA	40636.33		WD	1.00	0.55
1F	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		44872.42	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	44872.42		WD	1.00	0.55

Y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	0.00	0.00		13189.33	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			

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+B+C	0.00		FA	13189.33		WA	1.00	0.40
5F	A	0.00	0.00		21868.93	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	21868.93		WA	1.00	0.40
4F	A	0.00	0.00		29130.81	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	29130.81		WA	1.00	0.40
3F	A	0.00	0.00		35370.71	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	35370.71		WA	1.00	0.40
2F	A	0.00	0.00		40549.84	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	40549.84		WA	1.00	0.40
1F	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		44776.93	100.00			
	A+B+C+D	0.00		FA	44776.93		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
 ΣW_i : 層重量 (kN)
 Q_{ud} : 各階の水平力 (kN)
 Q_{un} : 必要保有水平耐力 (kN)
 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

F_s : 剛性率に応じた数値
 F_e : 偏心率に応じた数値
 F_{es} : 形状係数
 D_s : 構造特性係数

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	1.780	6170.1	10985.1	1.000	1.000	1.000	0.30	3295.5
5F	1.480	12305.5	18214.1	1.000	1.000	1.000	0.30	5464.2
4F	1.316	18440.9	24262.4	1.000	1.000	1.000	0.30	7278.7
3F	1.193	24697.2	29459.4	1.000	1.000	1.000	0.30	8837.8
2F	1.091	30953.6	33773.0	1.000	1.000	1.000	0.30	10131.9
1F	1.000	37293.6	37293.6	1.000	1.000	1.000	0.30	11188.1

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	1.780	6170.1	10985.1	1.000	1.000	1.000	0.30	3295.5
5F	1.480	12305.5	18214.1	1.000	1.000	1.000	0.30	5464.2
4F	1.316	18440.9	24262.4	1.000	1.000	1.000	0.30	7278.7
3F	1.193	24697.2	29459.4	1.000	1.000	1.000	0.30	8837.8
2F	1.091	30953.6	33773.0	1.000	1.000	1.000	0.30	10131.9
1F	1.000	37293.6	37293.6	1.000	1.000	1.000	0.30	11188.1

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	1.780	6170.1	10985.1	1.000	1.000	1.000	0.40	4394.0
5F	1.480	12305.5	18214.1	1.000	1.000	1.000	0.40	7285.6
4F	1.316	18440.9	24262.4	1.000	1.000	1.000	0.40	9704.9
3F	1.193	24697.2	29459.4	1.000	1.000	1.000	0.40	11783.8
2F	1.091	30953.6	33773.0	1.000	1.000	1.000	0.40	13509.2
							0.55	18575.1
1F	1.000	37293.6	37293.6	1.000	1.000	1.000	0.30	11188.1
							0.55	20511.5

Y 方向負加力時

階名	Ci	Σ Wi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1.780	6170.1	10985.1	1.000	1.000	1.000	0.40	4394.0
5F	1.480	12305.5	18214.1	1.000	1.000	1.000	0.40	7285.6
4F	1.316	18440.9	24262.4	1.000	1.000	1.000	0.40	9704.9
3F	1.193	24697.2	29459.4	1.000	1.000	1.000	0.40	11783.8
2F	1.091	30953.6	33773.0	1.000	1.000	1.000	0.40	13509.2
1F	1.000	37293.6	37293.6	1.000	1.000	1.000	0.30	11188.1
							0.55	20511.5

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	2029.86	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2030.05	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	4059.92	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	3366.17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3365.47	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	6731.65	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	4483.55	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4483.44	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	8966.99	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	5443.81	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	5443.94	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	10887.75	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	6241.19	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6240.79	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
	X2	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
2F	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	12481.97	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	6893.56	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6889.59	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	13783.15	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
6F	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	2029.86	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2030.05	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	4059.92	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	3366.17	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3365.47	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	6731.65	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	4483.55	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4483.44	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	8966.99	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	5443.80	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	5443.94	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	10887.74	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	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	6241.19	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6240.79	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	12481.98	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	6893.56	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	6889.59	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	13783.15	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

Y方向正加力時

階名	フレーム名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2210.02	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2218.33	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2049.13	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2049.15	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2218.32	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2210.02	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	12954.96	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2605.36	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4077.37	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4057.43	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4057.42	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4077.38	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2605.35	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	21480.31	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3446.22	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5440.83	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5419.52	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5419.53	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5440.83	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3446.22	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	28613.14	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4133.74	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	6630.24	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6607.10	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6607.11	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6630.24	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
3F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4133.73	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	34742.16	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4724.24
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	7606.89	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	7583.48	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	7583.49	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	7606.91	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	4724.23
	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	30380.78	0.00	0.00	9448.48
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5317.02
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8348.77
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8324.81
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8324.80
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8348.88
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5316.95
	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	43981.22

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	2166.10	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2223.06	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2076.55	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2076.50	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2223.03	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2166.12	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	12931.36	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2589.91	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4074.21	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4056.48	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4056.47	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4074.20	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2589.91	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	21441.19	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3428.73	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	5435.36	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	5416.43	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	5416.43	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	5435.36	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3428.73	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

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
4F	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	28561.04	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4114.99	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	6622.56	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	6601.90	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	6601.92	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	6622.54	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4114.99	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	34678.90	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	4704.49	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	7597.44	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	7576.46	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	7576.43	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	7597.41	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	4704.51	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	39756.75	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5292.91
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8339.50
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8318.15
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8318.24
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	8339.45
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5292.92
	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	43901.17

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	10985.1	1.000	0.30	3295.5		4059.9	1.23
5F	18214.1	1.000	0.30	5464.2		6731.6	1.23
4F	24262.4	1.000	0.30	7278.7		8967.0	1.23
3F	29459.4	1.000	0.30	8837.8		10887.7	1.23
2F	33773.0	1.000	0.30	10131.9		12482.0	1.23
1F	37293.6	1.000	0.30	11188.1		13783.1	1.23

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	10985.1	1.000	0.30	3295.5		4059.9	1.23
5F	18214.1	1.000	0.30	5464.2		6731.6	1.23
4F	24262.4	1.000	0.30	7278.7		8967.0	1.23
3F	29459.4	1.000	0.30	8837.8		10887.7	1.23
2F	33773.0	1.000	0.30	10131.9		12482.0	1.23
1F	37293.6	1.000	0.30	11188.1		13783.1	1.23

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	10985.1	1.000	0.40	4394.0		12955.0	2.94
5F	18214.1	1.000	0.40	7285.6		21480.3	2.94
4F	24262.4	1.000	0.40	9704.9		28613.1	2.94
3F	29459.4	1.000	0.40	11783.8		34742.2	2.94
2F	33773.0	1.000	0.40	13509.2		30380.8	2.24
			0.55	(18575.1)	9448.5	(39829.3)	(2.14)
1F	37293.6	1.000	0.30	11188.1		0.0	0.00
			0.55	(20511.5)	43981.2	(43981.2)	(2.14)

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	10985.1	1.000	0.40	4394.0		12931.4	2.94
5F	18214.1	1.000	0.40	7285.6		21441.2	2.94
4F	24262.4	1.000	0.40	9704.9		28561.0	2.94
3F	29459.4	1.000	0.40	11783.8		34678.9	2.94
2F	33773.0	1.000	0.40	13509.2		39756.7	2.94
1F	37293.6	1.000	0.30	11188.1		0.0	0.00
			0.55	(20511.5)	43901.2	(43901.2)	(2.14)

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：2F - 3F）
- X 方向（負加力）
- 層間変形角（解析終了位置：2F - 3F）
- 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：2F - 3F）
- X 方向（負加力）
- 層間変形角（解析終了位置：2F - 3F）
- 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）

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
433	7F	4146.9	28.4971	3.0221	1/ 93
	6F	6875.9	25.4750	4.1470	1/ 68
	5F	9159.1	21.3280	4.9631	1/ 57
	4F	11121.0	16.3650	5.3848	1/ 52
	3F	12749.4	10.9802	5.6023	1/ 50
	2F	14078.4	5.3778	5.3778	1/ 68

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
433	7F	4146.9	28.4971	3.0221	1/ 93
	6F	6875.9	25.4750	4.1470	1/ 68
	5F	9159.1	21.3280	4.9631	1/ 57
	4F	11121.0	16.3650	5.3848	1/ 52
	3F	12749.4	10.9802	5.6023	1/ 50
	2F	14078.4	5.3778	5.3778	1/ 68

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
456	7F	13217.5	31.9309	4.6810	1/ 60
	6F	21915.6	27.2498	4.7556	1/ 59
	5F	29192.9	22.4942	4.9202	1/ 57
	4F	35446.2	17.5740	5.0415	1/ 56
	3F	40636.3	12.5324	5.1800	1/ 54
	2F	44872.4	7.3525	7.3525	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
456	7F	13189.3	31.9309	4.6820	1/ 60
	6F	21868.9	27.2488	4.7564	1/ 59
	5F	29130.8	22.4924	4.9205	1/ 57
	4F	35370.7	17.5719	5.0411	1/ 56
	3F	40549.8	12.5308	5.1790	1/ 54
	2F	44776.9	7.3518	7.3518	1/ 50

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
370	7F	4059.9	13.0980	1.0358	1/ 270
	6F	6731.6	12.0622	1.7259	1/ 162
	5F	8967.0	10.3363	2.2959	1/ 123
	4F	10887.7	8.0404	2.6405	1/ 106
	3F	12482.0	5.3998	2.8055	1/ 100
	2F	13783.1	2.5943	2.5943	1/ 142

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
370	7F	4059.9	13.0980	1.0358	1/ 270
	6F	6731.6	12.0622	1.7259	1/ 162
	5F	8967.0	10.3363	2.2959	1/ 123
	4F	10887.7	8.0404	2.6405	1/ 106
	3F	12482.0	5.3998	2.8055	1/ 100
	2F	13783.1	2.5943	2.5943	1/ 142

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
432	7F	12955.0	15.2928	2.1108	1/ 133
	6F	21480.3	13.1820	2.1714	1/ 129
	5F	28613.1	11.0107	2.3077	1/ 122
	4F	34742.2	8.7029	2.4468	1/ 114
	3F	39829.3	6.2561	2.5803	1/ 109
	2F	43981.2	3.6758	3.6758	1/ 100

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
433	7F	12931.4	15.3282	2.1177	1/ 132
	6F	21441.2	13.2106	2.1776	1/ 129
	5F	28561.0	11.0330	2.3135	1/ 122
	4F	34678.9	8.7195	2.4521	1/ 114
	3F	39756.7	6.2674	2.5850	1/ 108
	2F	43901.2	3.6824	3.6824	1/ 100

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: 433
 X方向 (負加力) 最大荷重ステップ: 433
 Y方向 (正加力) 最大荷重ステップ: 456
 Y方向 (負加力) 最大荷重ステップ: 456

保有水平耐力時

X方向 (正加力) 最大荷重ステップ: 370
 X方向 (負加力) 最大荷重ステップ: 370
 Y方向 (正加力) 最大荷重ステップ: 432
 Y方向 (負加力) 最大荷重ステップ: 433

U-5.11 RC柱はり接合部せん断耐力

柱はり接合部の設計用せん断力 $Qdju = \alpha (Tu + Tu' - Qcu)$ (はり降伏型)
 $Qdju = \alpha (Tu + Tu' - Qgu) \cdot D/Db$ (柱降伏型)
 ここに、 α : 応力割増し係数で 1.1とする
 柱はり接合部のせん断強度 $Vju = \kappa \cdot \Phi \cdot Fj \cdot bj \cdot Dj$

U-5.11.1 RC柱はり接合部 (はり降伏型)

gbL, gbR : 左右のはり幅 (cm)
 Mb, Mb' : 左右のはり端モーメント (kN・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) -- 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
7F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	470.4	860.9	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
	X2	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X3	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X4	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X5	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X6	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	514.8	942.3	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
6F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	325.7	1568.6	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		

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	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X3	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X4	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X5	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X6	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	347.8	1674.7	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
5F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	324.3	1570.2	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
	X2	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X3	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X6	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	346.2	1676.5	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	282.5	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
4F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	282.5	0.0	520.3	2125.4	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	282.5	2571.0	988.7	4052.9	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	282.5	2220.6	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	282.5	2220.6	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	282.5	2220.6	988.5	4053.1	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	282.5	2571.0	545.5	2228.1	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
3F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	522.7	2122.8	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	993.1	4048.1	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		

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
3F	X3	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	992.9	4048.2	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	547.9	2225.4	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
2F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	452.0	2200.5	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	367.5	2452.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	858.9	4195.7	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	367.5	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	367.5	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	367.5	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	858.8	4195.8	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	367.5	2452.5				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	473.9	2306.8	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	367.5	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		

Y3(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
7F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	470.4	860.9	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
	X2	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X3	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X4	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X5	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	584.4	800.0	710.0	280.0	1253.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X6	Fc24	50.0	639.7	800.0	710.0	0.0	1371.5	514.8	942.3	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
6F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	325.7	1568.6	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
	X2	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7	OK	FA

Y3(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	X3	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X4	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X5	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X6	Fc24	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	347.8	1674.7	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
5F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	324.3	1570.2	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
	X2	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X3	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	809.5	800.0	710.0	282.5	1751.8				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X6	Fc30	55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3	346.2	1676.5	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	282.5	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
4F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	282.5	0.0	520.3	2125.4	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	282.5	2571.0	988.7	4052.9	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	282.5	2220.6	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	282.5	2220.6	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	282.5	2220.6	988.5	4053.1	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	282.5	2571.0	545.5	2228.1	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
3F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	522.7	2122.8	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	993.1	4048.1	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		

Y3(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
3F	X4	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	992.9	4048.2	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	547.9	2225.4	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
2F	X1	Fc30	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	452.0	2200.5	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	367.5	2452.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	858.9	4195.7	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	367.5	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	367.5	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1106.3	800.0	710.0	367.5	2102.1				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6	858.8	4195.8	OK	FA
			60.0	1298.8	800.0	710.0	367.5	2452.5				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0	473.9	2306.8	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	367.5	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		

Y2(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
7F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	514.8	942.3	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
	X2	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X3	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X4	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X5	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X6	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	470.4	860.9	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
6F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	347.8	1674.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
	X2	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X3	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		

Y2(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
6F	X4	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X5	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X6	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	325.7	1568.6	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
5F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	346.2	1676.5	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
	X2	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X3	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X6	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	324.3	1570.2	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	282.5	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
4F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	282.5	-0.0	545.5	2228.1	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	282.5	2452.5	988.5	4053.1	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	282.5	2102.1	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	282.5	2102.1	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	282.5	2102.1	988.7	4052.9	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	282.5	2452.5	520.3	2125.4	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
3F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	547.9	2225.4	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	992.9	4048.2	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		

Y2(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
3F	X5	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	993.1	4048.1	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	522.7	2122.8	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
2F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	473.9	2306.8	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	367.5	2571.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	858.8	4195.8	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	367.5	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	367.5	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	367.5	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	858.9	4195.7	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	367.5	2571.0				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	452.0	2200.5	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	367.5	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		

Y3(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
7F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	514.8	942.3	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
	X2	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X3	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X4	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X5	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	985.2	1803.2	OK	FA
			50.0	639.7	800.0	710.0	280.0	1371.5				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	62.5	90.0	2476.7		
	X6	Fc24	50.0	584.4	800.0	710.0	0.0	1253.0	470.4	860.9	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	7.40	62.5	67.5	1061.5		
6F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	347.8	1674.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
	X2	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X3	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X4	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		

Y3(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
6F	X5	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	673.5	3243.4	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	280.0	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	7.40	65.0	90.0	3679.7		
	X6	Fc24	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	325.7	1568.6	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	7.40	65.0	67.5	1931.8		
5F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	346.2	1676.5	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
	X2	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X3	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	670.5	3246.7	OK	FA
			55.0	864.2	800.0	710.0	282.5	1870.3				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X6	Fc30	55.0	809.5	800.0	710.0	280.0	1751.8	324.3	1570.2	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	282.5	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	65.0	67.5	2258.4		
4F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	282.5	-0.0	545.5	2228.1	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	282.5	2452.5	988.5	4053.1	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	282.5	2102.1	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	282.5	2102.1	911.4	3752.5	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	282.5	2102.1	988.7	4052.9	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	282.5	2452.5	520.3	2125.4	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
3F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	547.9	2225.4	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	992.9	4048.2	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	915.4	3748.1	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	280.0	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	993.1	4048.1	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	280.0	2571.0				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		

Y3(負加力) -- RCはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	lb lb' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
3F	X6	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	522.7	2122.8	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
2F	X1	Fc30	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	473.9	2306.8	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	367.5	2571.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		
	X2	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	858.8	4195.8	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	367.5	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X3	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	367.5	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X4	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	791.7	3884.2	OK	FA
			55.0	1168.6	800.0	710.0	367.5	2220.6				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	65.0	90.0	4301.8		
	X5	Fc30	55.0	1106.3	800.0	710.0	280.0	2102.1	858.9	4195.7	OK	FA
			60.0	1361.6	800.0	710.0	367.5	2571.0				
			75.0	90.0	1.00	0.85	8.65	66.3	90.0	4384.5		
	X6	Fc30	60.0	1298.8	800.0	710.0	280.0	2452.5	452.0	2200.5	OK	FA
			0.0	-0.0	0.0	0.0	367.5	-0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	67.5	67.5	2345.3		

U-5. 11. 2RC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)
lb, lb'	: 左右のはりのスパン長さ	(cm)
Tu, Tu'	: 上下の柱端に生ずる引張力	(kN)
Qgu	: 左右のはりのメカニズム時せん断力の平均値	(kN)
Qdju	: 柱はり接合部のせん断設計用せん断力	(kN)
cB, cD	: 柱はり接合部の柱断面寸法	(cm)
κ	: 柱はり接合部の形状による係数	
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	1485.3	367.5	240.0	0.0	2045.8	568.6	812.5	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		
	X2	Fc30	70.0	2708.7	367.5	240.0	800.0	3730.8	518.5	1766.8	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X3	Fc30	70.0	2685.5	367.5	240.0	800.0	3698.9	514.0	1751.7	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X4	Fc30	70.0	2685.4	367.5	240.0	800.0	3698.8	514.0	1751.6	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X5	Fc30	70.0	2664.5	367.5	240.0	800.0	3670.0	510.0	1738.0	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X6	Fc30	70.0	2293.9	367.5	240.0	800.0	3159.6	878.1	1254.8	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		

Y3(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	1477.2	367.5	240.0	0.0	2034.6	565.5	808.0	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		
	X2	Fc30	70.0	2707.8	367.5	240.0	800.0	3729.6	518.3	1766.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X3	Fc30	70.0	2684.7	367.5	240.0	800.0	3697.8	513.9	1751.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X4	Fc30	70.0	2684.8	367.5	240.0	800.0	3697.9	513.9	1751.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X5	Fc30	70.0	2664.0	367.5	240.0	800.0	3669.2	509.9	1737.6	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X6	Fc30	70.0	2290.2	367.5	240.0	800.0	3154.4	876.7	1252.7	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		

Y2(負加力) -- R C柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' κ	H H' φ	lb lb' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
1F	X1	Fc30	0.0	-2293.9	367.5	240.0	0.0	3159.6	878.1	1254.8	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		
	X2	Fc30	70.0	-2664.5	367.5	240.0	800.0	3670.0	510.0	1738.0	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X3	Fc30	70.0	-2685.4	367.5	240.0	800.0	3698.8	514.0	1751.6	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X4	Fc30	70.0	-2685.5	367.5	240.0	800.0	3698.9	514.0	1751.7	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X5	Fc30	70.0	-2708.6	367.5	240.0	800.0	3730.8	518.5	1766.8	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X6	Fc30	70.0	-1485.3	367.5	240.0	800.0	2045.8	568.6	812.5	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		

Y3(負加力) -- R C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	-2290.2	367.5	240.0	0.0	3154.4	876.7	1252.7	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		
	X2	Fc30	70.0	-2664.0	367.5	240.0	800.0	3669.2	509.9	1737.6	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X3	Fc30	70.0	-2684.8	367.5	240.0	800.0	3697.9	513.9	1751.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X4	Fc30	70.0	-2684.7	367.5	240.0	800.0	3697.8	513.9	1751.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X5	Fc30	70.0	-2707.8	367.5	240.0	800.0	3729.6	518.3	1766.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	800.0	0.0				
			75.0	90.0	0.70	0.85	8.65	72.5	90.0	3358.7		
	X6	Fc30	70.0	-1477.2	367.5	240.0	800.0	2034.6	565.5	808.0	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			75.0	90.0	0.40	0.85	8.65	72.5	67.5	1439.4		

**** 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。
- ・ UC5104 UC0. 立体モデル時は保有耐力時、Ds算定時共増分解析結果に応じて終局時Coを調整する必要がある。
- ・ ■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
- ・ ■保有水平耐力計算
 - ・ エラー メッセージ : 0
 - ・ 警告 メッセージ : 0
 - ・ 注意 メッセージ : 1

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方向正加力][X1 フレーム Y2 軸 1F 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方向正加力][X1 フレーム Y2 軸 2F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向正加力][X2 フレーム Y2 軸 1F 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方向正加力][X3 フレーム Y2 軸 1F 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方向正加力][X4 フレーム Y2 軸 1F 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方向正加力][X5 フレーム Y2 軸 1F 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方向正加力][X6 フレーム Y2 軸 1F 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方向正加力][X6 フレーム Y2 軸 2F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X1 フレーム Y2 軸 1F 階]:RC壁のせん断の保証設計を満足していない。(WDとして計算を進めます)
- ・ [Y方向負加力][X2 フレーム Y2 軸 1F 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 フレーム Y2 軸 1F 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 フレーム Y2 軸 1F 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 フレーム Y2 軸 1F 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 フレーム Y2 軸 1F 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 2013/07/29 15:12