BUILDING STRUCTURE CALCULATION SHEETS

一貫構造計算書

rc6-6-10

略　称：rc6-6-10
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 13:04 （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　周囲にダミー部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－ 17
I-1.4.1　はり ―― Ⅲ－ 17
I-1.4.2　柱 ―― Ⅲ－ 18
I-1.4.3　ベースプレート ―― Ⅲ－ 18
I-1.4.4　壁 ―― Ⅲ－ 18
I-1.4.5　雑壁 ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.6　壁鉄筋番号 ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.7　ブレース ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.8　床スラブ・床構造 ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.9　片持ばり ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.10　片持スラブ ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.11　出隅片持スラブ ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.12　接合部 ―― Ⅲ－ 19
I-1.4.13　杭、杭基礎 ―― Ⅲ－ 20
I-1.4.14　直接基礎 ―― Ⅲ－ 20

I-2　使用材料、材料の許容応力度 ―― Ⅲ－ 20

I-2.1　材料種別 ―― Ⅲ－ 20
I-2.1.1　材料種別図 ―― Ⅲ－ 20
I-2.1.2　コンクリート ―― Ⅲ－ 20
I-2.1.3　鉄筋 ―― Ⅲ－ 20
I-2.1.4　鉄骨 ―― Ⅲ－ 20
I-2.4　降伏点強度倍率 ―― Ⅲ－ 20

I-3　荷重・外力 ―― Ⅲ－ 21

I-3.1　荷重計算条件 ―― Ⅲ－ 21
I-3.1.1　最小スラブ厚 ―― Ⅲ－ 21
I-3.1.2　スラブ荷重の拾い方 ―― Ⅲ－ 21
I-3.1.3　基礎荷重 ―― Ⅲ－ 21
I-3.2　積載荷重 ―― Ⅲ－ 21
I-3.3　仕上 ―― Ⅲ－ 21
I-3.3.1　仕上材名称 ―― Ⅲ－ 21
I-3.3.2　仕上名称 ―― Ⅲ－ 21
I-3.4　重量 ―― Ⅲ－ 22
I-3.4.1　はり、柱仕上重量 ―― Ⅲ－ 22
I-3.4.2　はり、柱鉄骨材重量 ―― Ⅲ－ 22
I-3.4.3　建物重量の直接入力 ―― Ⅲ－ 22
I-3.5　地震力 ―― Ⅲ－ 22
I-3.6　風圧力 ―― Ⅲ－ 22
I-3.7　積雪荷重 ―― Ⅲ－ 22

I-6　共通計算条件 ―― Ⅲ－ 22

I-6.1　使用基準 ―― Ⅲ－ 22
I-6.2　計算ルート指定 ―― Ⅲ－ 22
I-6.3　柱はり接合部計算条件 ―― Ⅲ－ 22

I-7　許容応力度計算 ―― Ⅲ－ 23

I-7.1　応力解析・モデル化 ―― Ⅲ－ 23
I-7.1.1　応力計算条件 ―― Ⅲ－ 23
I-7.2　剛性率・偏心率 ―― Ⅲ－ 23
I-7.2.1　剛性率、偏心率計算条件 ―― Ⅲ－ 23
I-7.3　断面計算 ―― Ⅲ－ 23
I-7.3.1　断面計算条件 ―― Ⅲ－ 23

I-8　保有水平耐力計算 ―― Ⅲ－ 24

I-8.1　計算条件 ―― Ⅲ－ 24
I-8.1.1　基本条件 ―― Ⅲ－ 24
I-8.1.2　計算条件 ―― Ⅲ－ 24
I-8.1.3　解析条件等 ―― Ⅲ－ 24
I-8.1.5　増分解析の制御条件 ―― Ⅲ－ 25
I-8.1.8　部材の耐力算定式 ―― Ⅲ－ 25

§２．許容応力度等計算結果 ―― Ⅲ－ 26

A-1　準備計算結果 ―― Ⅲ－ 26

A-1.1　部材のＣ、Ｍｏ、Ｑ ―― Ⅲ－ 26
A-1.1.1　部材のＣ、Ｍｏ、Ｑ図 ―― Ⅲ－ 26
A-1.1.2　はりのＣ、Ｍｏ、Ｑ表 ―― Ⅲ－ 33
A-1.1.3　片持ばりのＭ、Ｑ表 ―― Ⅲ－ 35
A-1.1.4　柱のＣ、Ｍｏ、Ｑ表 ―― Ⅲ－ 36
A-1.2　節点重量 ―― Ⅲ－ 36
A-1.2.1　節点重量（固定荷重＋積載荷重） ―― Ⅲ－ 36
A-1.2.3　節点重量（固定荷重＋地震用積載荷重） ―― Ⅲ－ 39

A-1.3 層せん断力 ―― Ⅲ－ 43
A-1.3.1　地震力 ―― Ⅲ－ 43
A-1.4 剛度増大率 ―― Ⅲ－ 47
A-1.4.1　壁によるはり・柱の剛度増大率 ―― Ⅲ－ 47
A-1.4.2　スラブによるはりの剛度増大率 ―― Ⅲ－ 51

A-2. 応力計算結果 ―― Ⅲ－ 55

A-2.1 フレーム剛性とねじり剛性 ―― Ⅲ－ 55
A-2.2　部材応力図 ―― Ⅲ－ 58
A-2.3 部材応力表 ―― Ⅲ－ 82

A-3. 応力計算結果のまとめ ―― Ⅲ－ 100

A-3.5　壁量 ―― Ⅲ－ 100
A-3.6　剛性率 ―― Ⅲ－ 101
A-3.6.1　剛性率(雑壁を含む) ―― Ⅲ－ 101
A-3.6.2　剛性率(雑壁を含まない) ―― Ⅲ－ 101
A-3.7　偏心率 ―― Ⅲ－ 102
A-3.7.1 偏心率(雑壁を含む) ―― Ⅲ－ 102
A-3.7.2 偏心率(雑壁を含まない) ―― Ⅲ－ 102

A-4. 断面計算結果 ―― Ⅲ－ 103

A-4.3　ＲＣの断面計算 ―― Ⅲ－ 103
A-4.3.1　ＲＣはりの断面計算 ―― Ⅲ－ 103
A-4.3.2　ＲＣ柱の断面計算 ―― Ⅲ－ 134
A-4.3.3　ＲＣ壁の断面計算 ―― Ⅲ－ 164
A-4.3.4　ＲＣ柱はり接合部の断面計算（許容応力度） ―― Ⅲ－ 176
A-4.3.5　ＲＣ柱はり接合部の断面計算（終局強度） ―― Ⅲ－ 176
A-4.8　断面計算結果一覧 ―― Ⅲ－ 177
A-4.8.1 断面検定比図 ―― Ⅲ－ 177

§３．保有水平耐力計算結果 ―― Ⅲ－ 192

U-1 長期荷重時応力・層せん断力 ―― Ⅲ－ 192

U-1.3　層せん断力 ―― Ⅲ－ 192
U-1.3.1　地震時層せん断力算定の諸数値 ―― Ⅲ－ 192
U-1.3.4　層重量・層せん断力係数 ―― Ⅲ－ 192

U-3　Ds算定時計算結果 ―― Ⅲ－ 193

U-3.1　荷重－変位（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 193
U-3.1.1　荷重－変位図（せん断力変形図）（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 193
U-3.2　終局時部材応力（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 195
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－ 195
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－ 211
U-3.3　部材の終局強度（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 228
U-3.3.1　部材の終局強度図（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 228
U-3.5　終局時機構図（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 245
U-3.5.1　終局時機構図（Ds算定時） ―― Ⅲ－ 245

U-4　保有水平耐力計算結果 ―― Ⅲ－ 262

U-4.1　荷重－変位（保有耐力時） ―― Ⅲ－ 262
U-4.1.1　荷重－変位図（せん断力変形図）（保有耐力時） ―― Ⅲ－ 262
U-4.2　終局時部材応力（保有耐力時） ―― Ⅲ－ 264
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－ 264
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－ 279
U-4.5　終局時機構図（保有耐力時） ―― Ⅲ－ 296
U-4.5.1　終局時機構図（保有耐力時） ―― Ⅲ－ 296

U-5　必要保有水平力と判定 ―― Ⅲ－ 312

U-5.1　耐震性能パラメータと部材ランク ―― Ⅲ－ 312
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－ 312
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－ 333
U-5.1.4　Ｓ造柱圧縮座屈耐力の確認 ―― Ⅲ－ 335
U-5.2　ＲＣ部材のせん断破壊の防止（保証設計） ―― Ⅲ－ 335
U-5.2.1　ＲＣはり部材のせん断破壊の防止（保証設計） ―― Ⅲ－ 335
U-5.2.2　ＲＣ柱部材のせん断破壊の防止（保証設計） ―― Ⅲ－ 344
U-5.2.3　ＲＣ壁部材のせん断破壊の防止（保証設計） ―― Ⅲ－ 353
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－ 357
U-5.4　ランク別のＤs算定時負担せん断力 ―― Ⅲ－ 357
U-5.4.3 ランク別のＤs算定時負担せん断力のまとめ ―― Ⅲ－ 357
U-5.5　水平せん断力係数 ―― Ⅲ－ 361
U-5.6　構造特性係数 ―― Ⅲ－ 370
U-5.7　必要保有水平耐力 ―― Ⅲ－ 372
U-5.8　保有水平耐力判定 ―― Ⅲ－ 372
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－ 372
U-5.8.2　保有水平耐力判定表 ―― Ⅲ－ 377
U-5.8.3　保有水平耐力計算終了理由 ―― Ⅲ－ 378
U-5.8.4　最終ステップの重心位置の変位 ―― Ⅲ－ 378
U-5.8.5　増分解析イテレーション結果 ―― Ⅲ－ 379
U-5.11　ＲＣ柱はり接合部せん断耐力 ―― Ⅲ－ 379
U-5.11.1　ＲＣ柱はり接合部（はり降伏型） ―― Ⅲ－ 380
U-5.11.2　ＲＣ柱はり接合部（柱降伏型） ―― Ⅲ－ 388

****** メッセージ一覧 ****** ―― Ⅲ－ 391

プリチェックメッセージ一覧 ―― Ⅲ－ 391
準備計算メッセージ一覧 ―― Ⅲ－ 391
応力計算メッセージ一覧 ―― Ⅲ－ 391
断面計算メッセージ一覧 ―― Ⅲ－ 391
保有耐力計算メッセージ一覧 ―― Ⅲ－ 391
保有耐力計算注意事項メッセージ一覧 ―― Ⅲ－ 391

計算・設計に関する情報

工事名称	rc6-6-10
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 主要ｽﾊﾟﾝ	X方向 : 0.000 m			Y方向 : 0.000 m	
構造 塔状比	X方向 : 検討しない			Y方向 : 検討しない	
構造 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
パラペットの高さ		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)
6F	280.0	280.0
5F	280.0	285.0
4F	280.0	280.0
3F	280.0	280.0
2F	280.0	280.0
1F	310.0	367.5

層名	標準はりせい (cm)
7F	55.0
6F	55.0
5F	65.0
4F	65.0
3F	65.0
2F	65.0
1F	180.0

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

X方向 (cm)				Y方向 (cm)			
軸名	意匠ｽﾊﾟﾝ	構造ｽﾊﾟﾝ	意匠通り心と構造通り心間距離	軸名	意匠ｽﾊﾟﾝ	構造ｽﾊﾟﾝ	意匠通り心と構造通り心間距離
X1	600.0	600.0	0.0	Y1	200.0	200.0	0.0
X2	600.0	600.0	0.0	Y2	1000.0	1000.0	0.0
X3	600.0	600.0	0.0	Y3	200.0	200.0	0.0
X4	600.0	600.0	0.0	Y4			0.0
X5	600.0	600.0	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

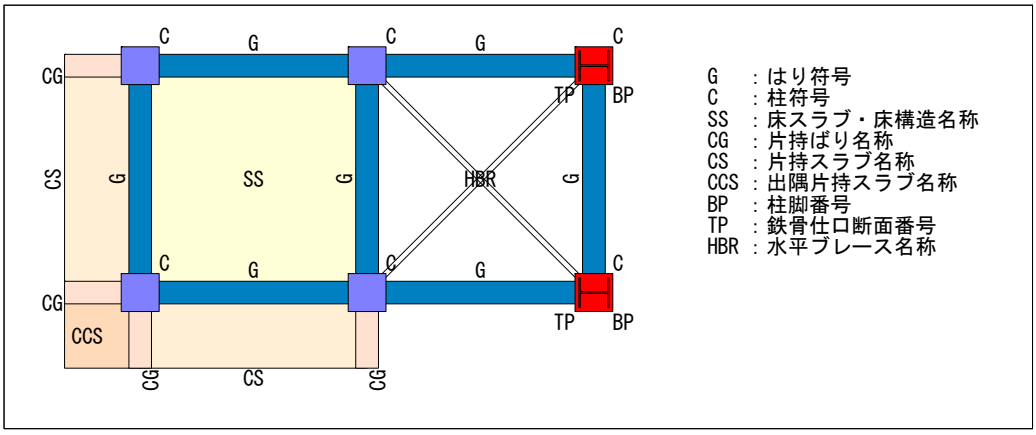
構造種別	層名１	層名２
鉄筋コンクリート造	1F	7F

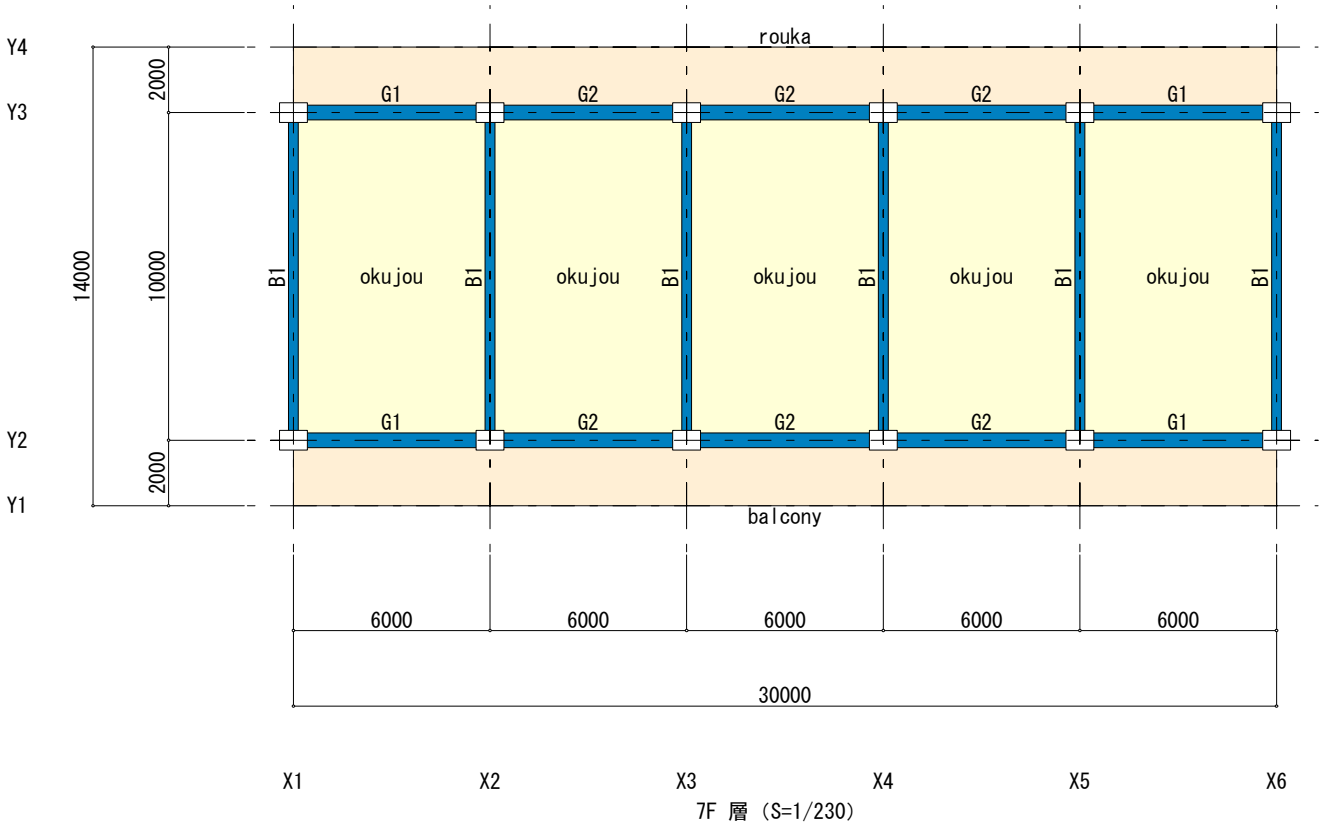
I-1.1.4　周囲にダミー部材がある場合の壁の取り扱い

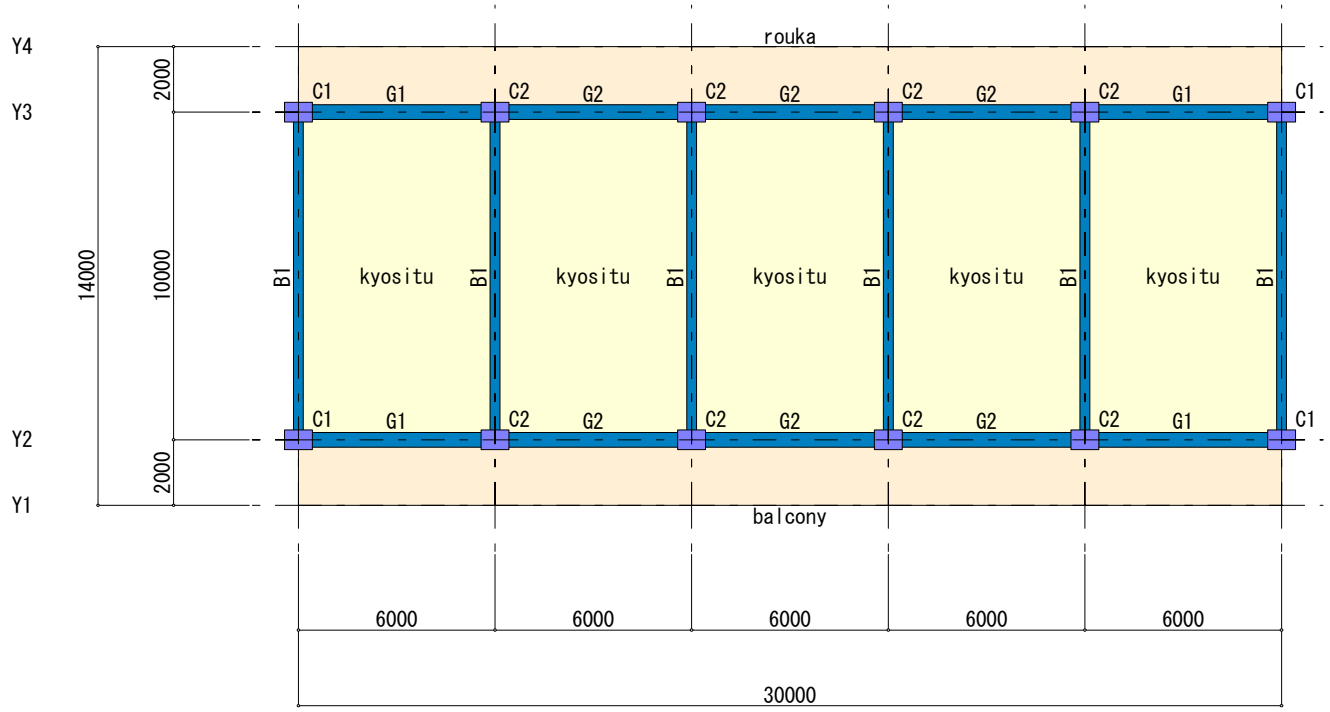
そで壁または雑壁として扱う

I-1.2　略伏図

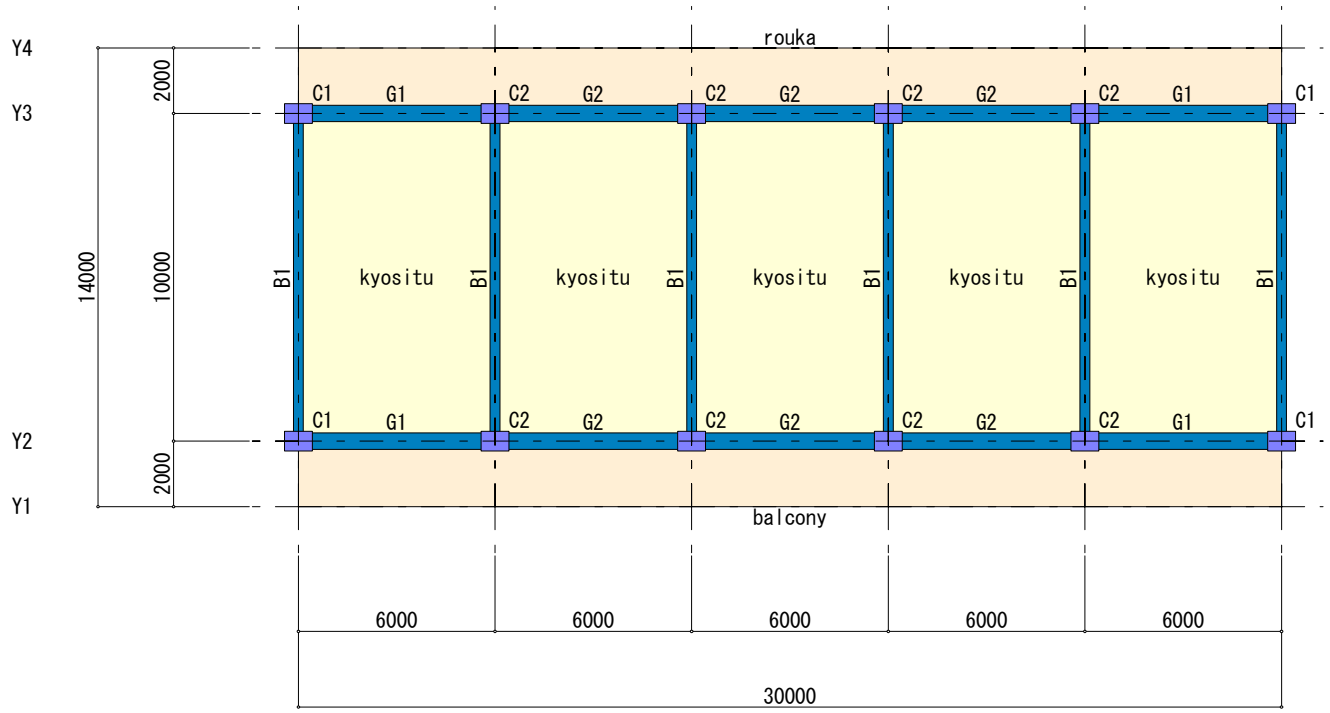
I-1.2.1　はり・柱・床・片持ばり・片持スラブ・ベースプレート配置



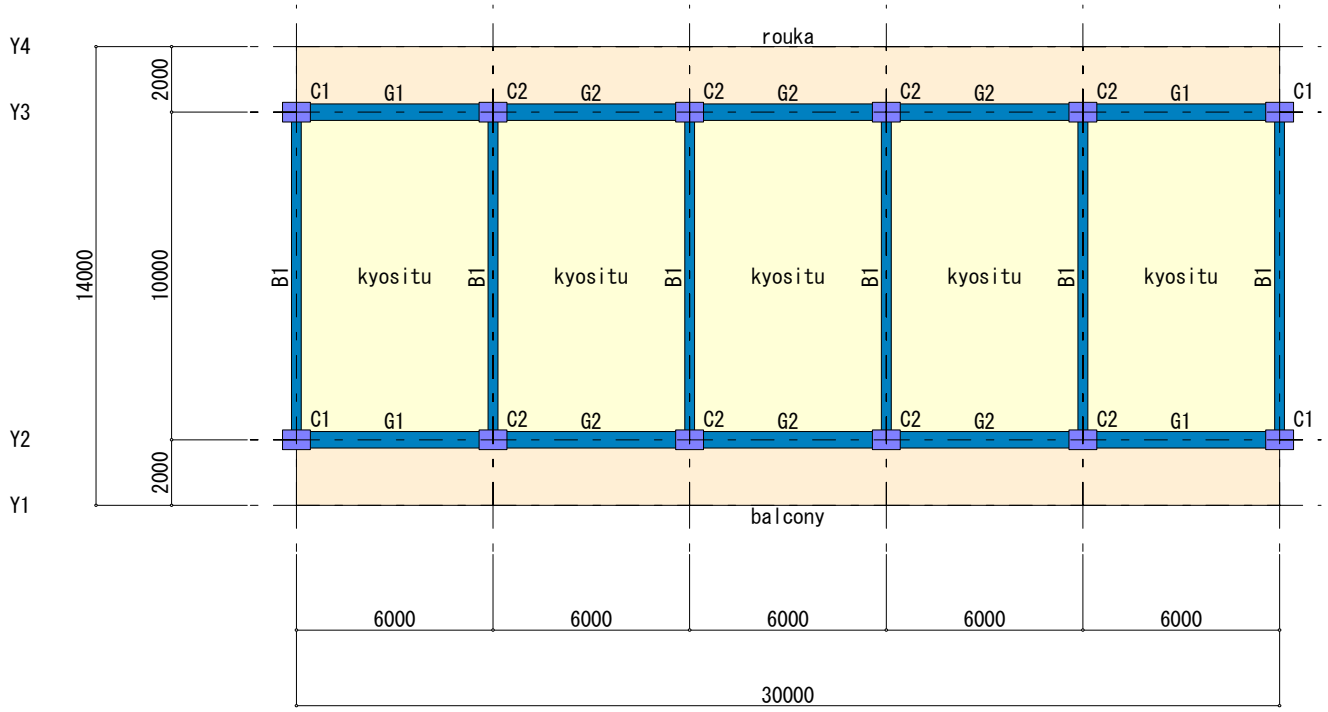




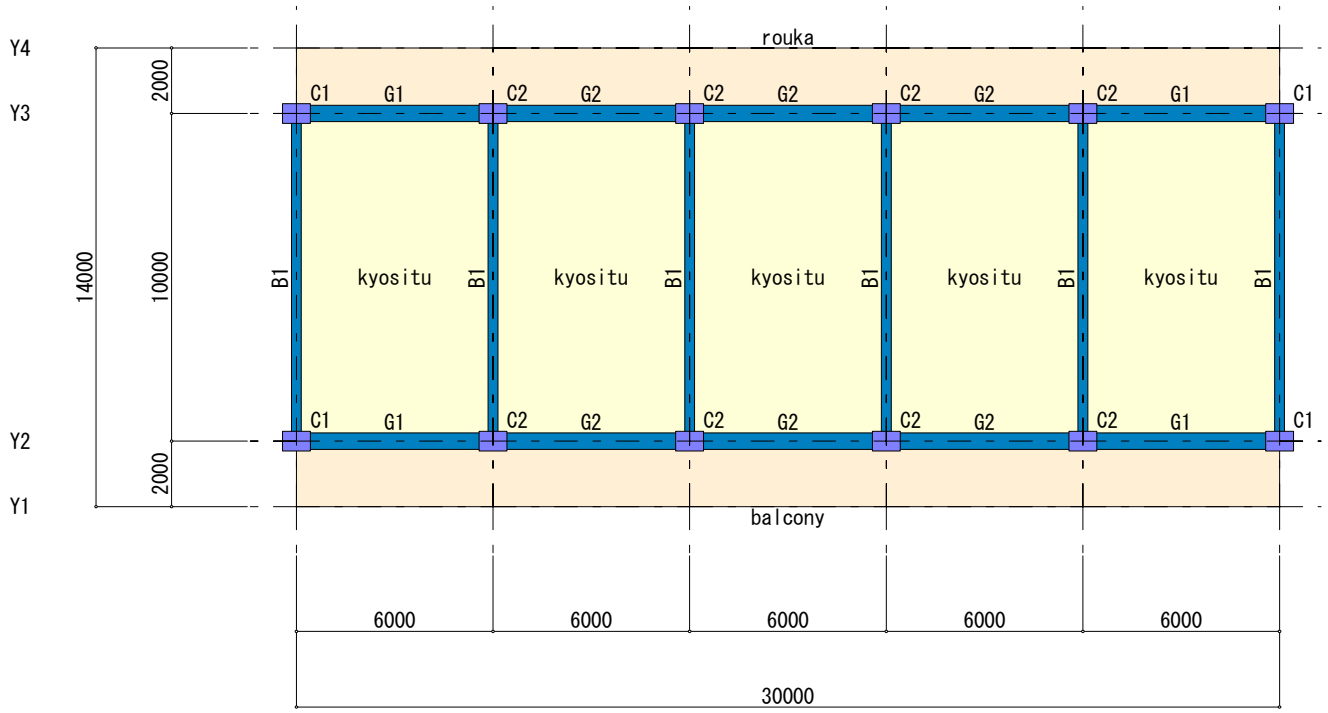
6F 層 (S=1/230)



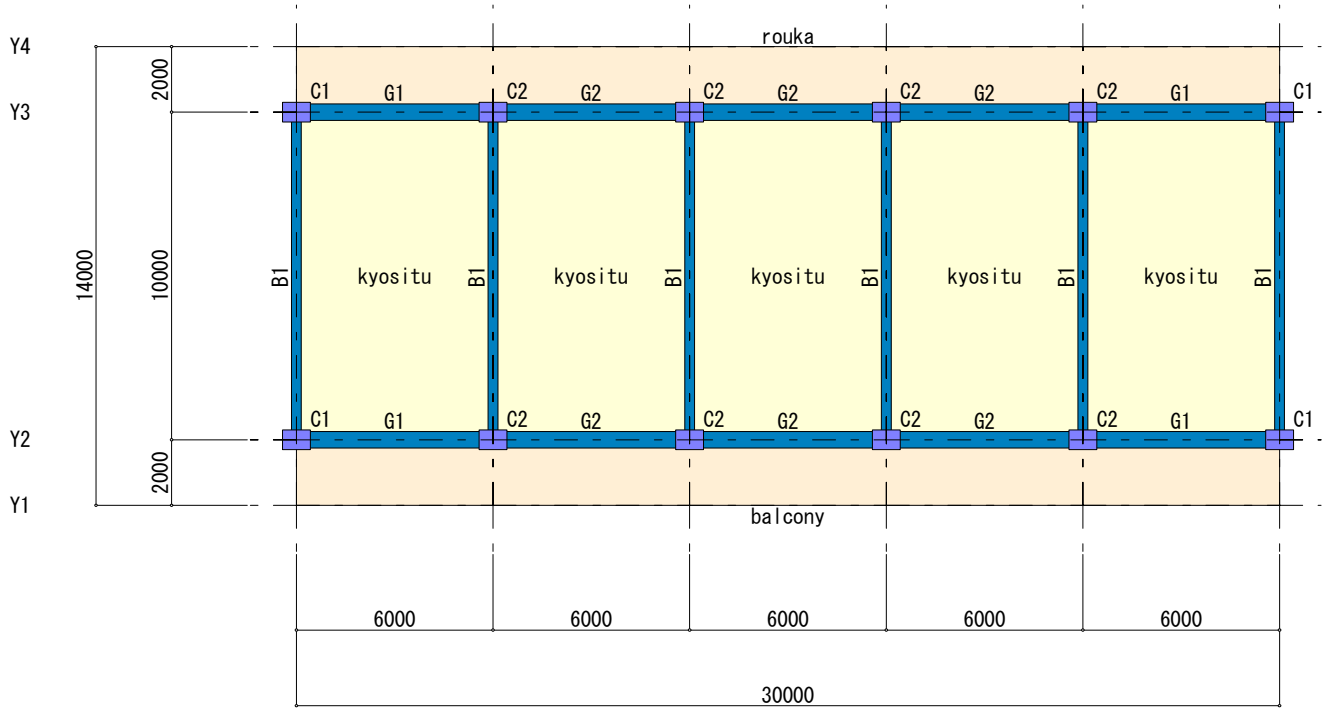
5F 層 (S=1/230)



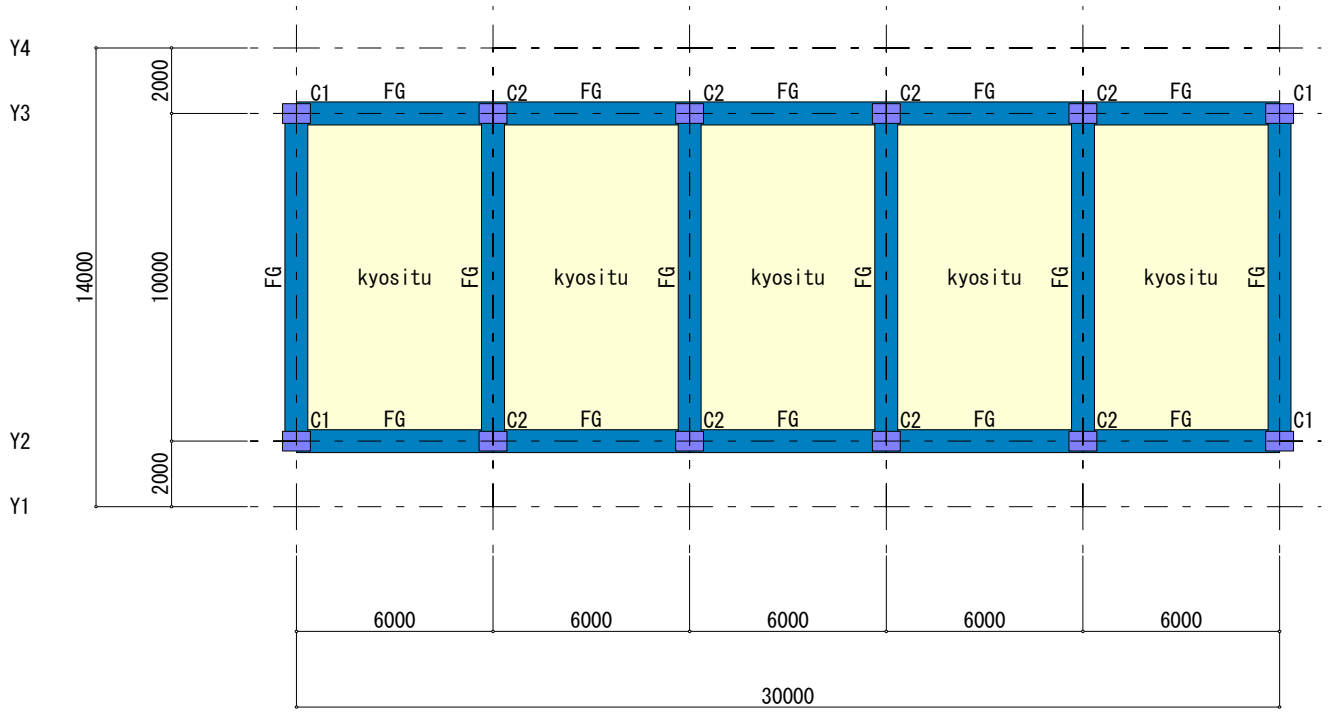
4F 層 (S=1/230)



3F 層 (S=1/230)



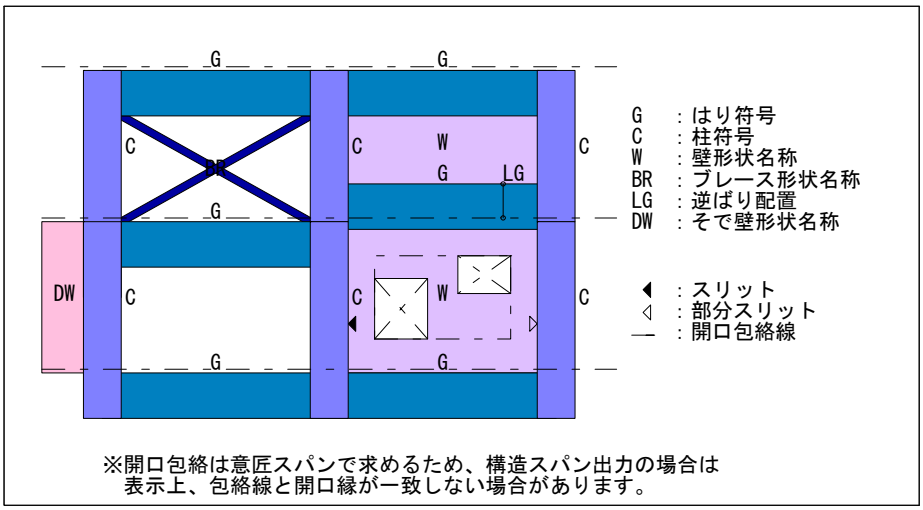
2F 層 (S=1/230)



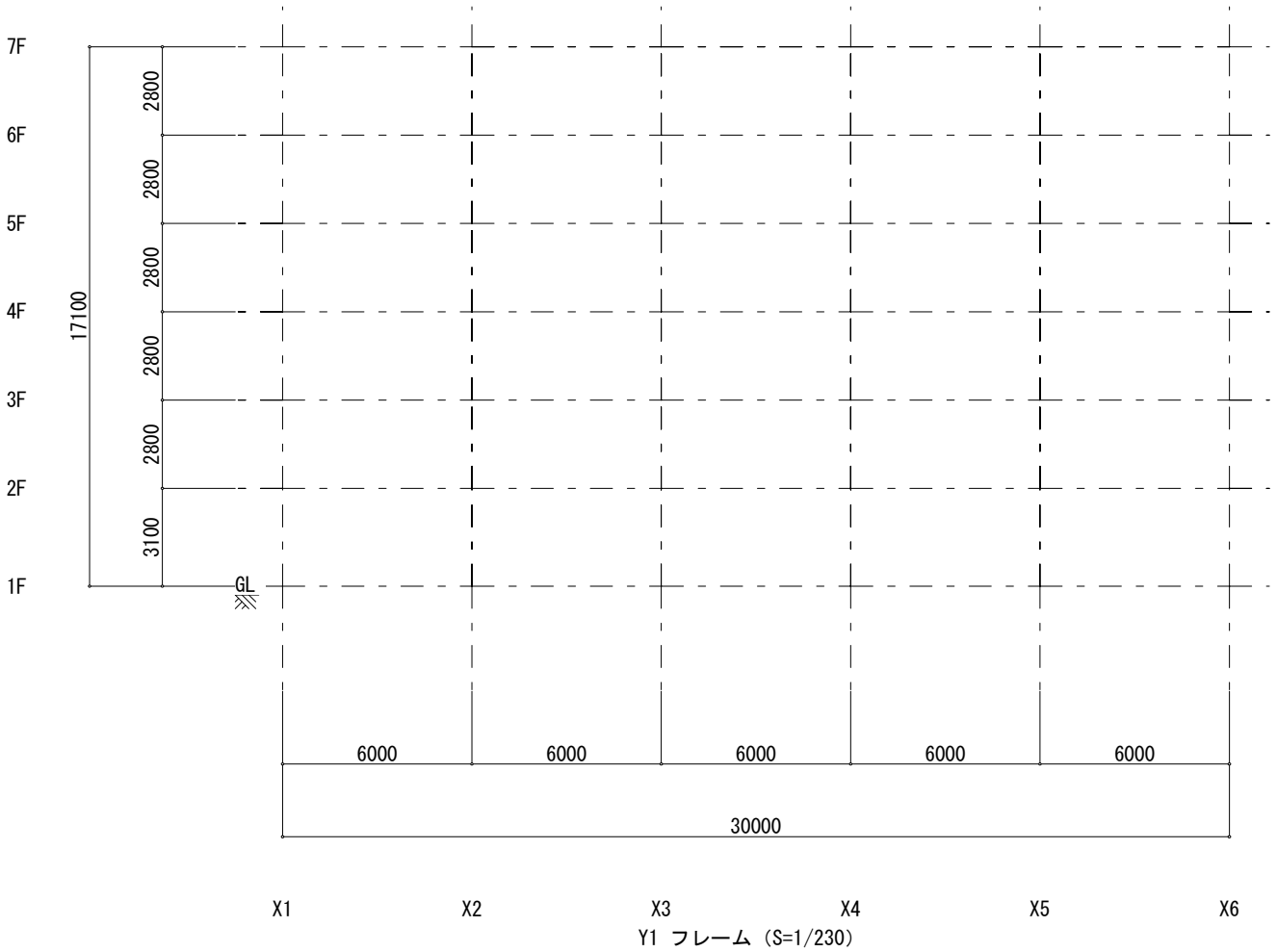
1F 層 (S=1/230)

I-1.3　略軸組図

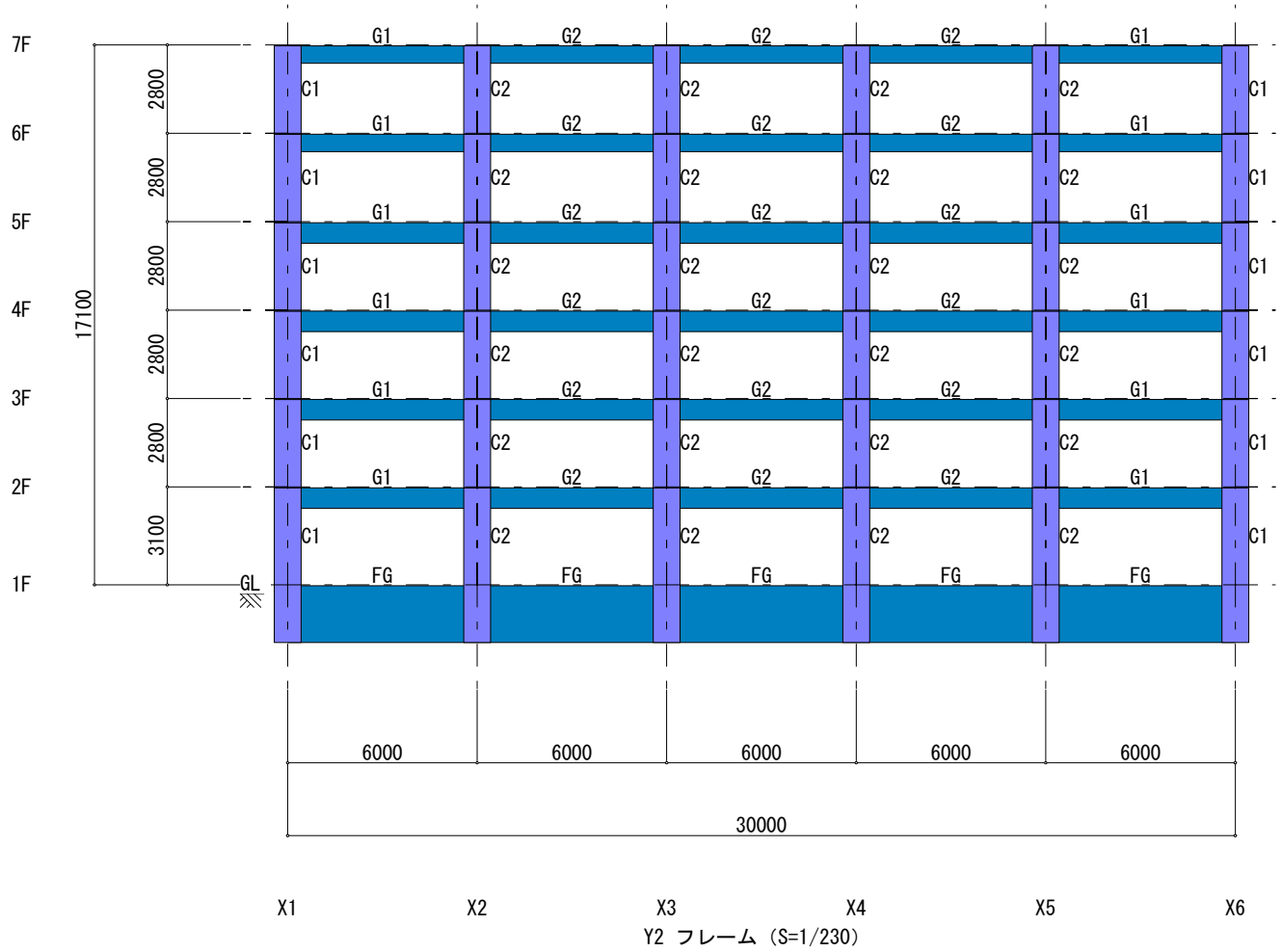
I-1.3.1　壁開口配置



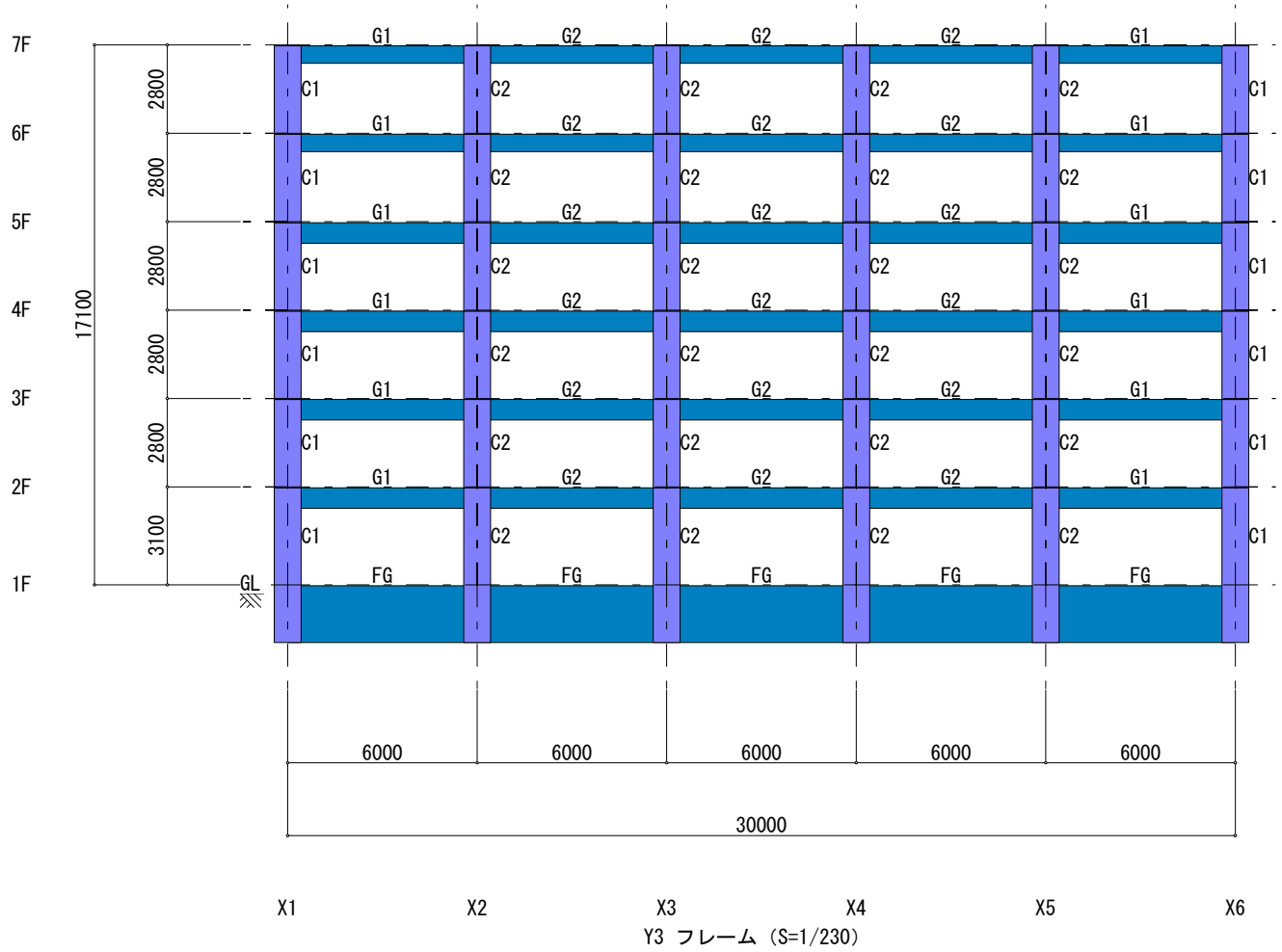
※開口包絡は意匠スパンで求めるため、構造スパン出力の場合は
表示上、包絡線と開口縁が一致しない場合があります。



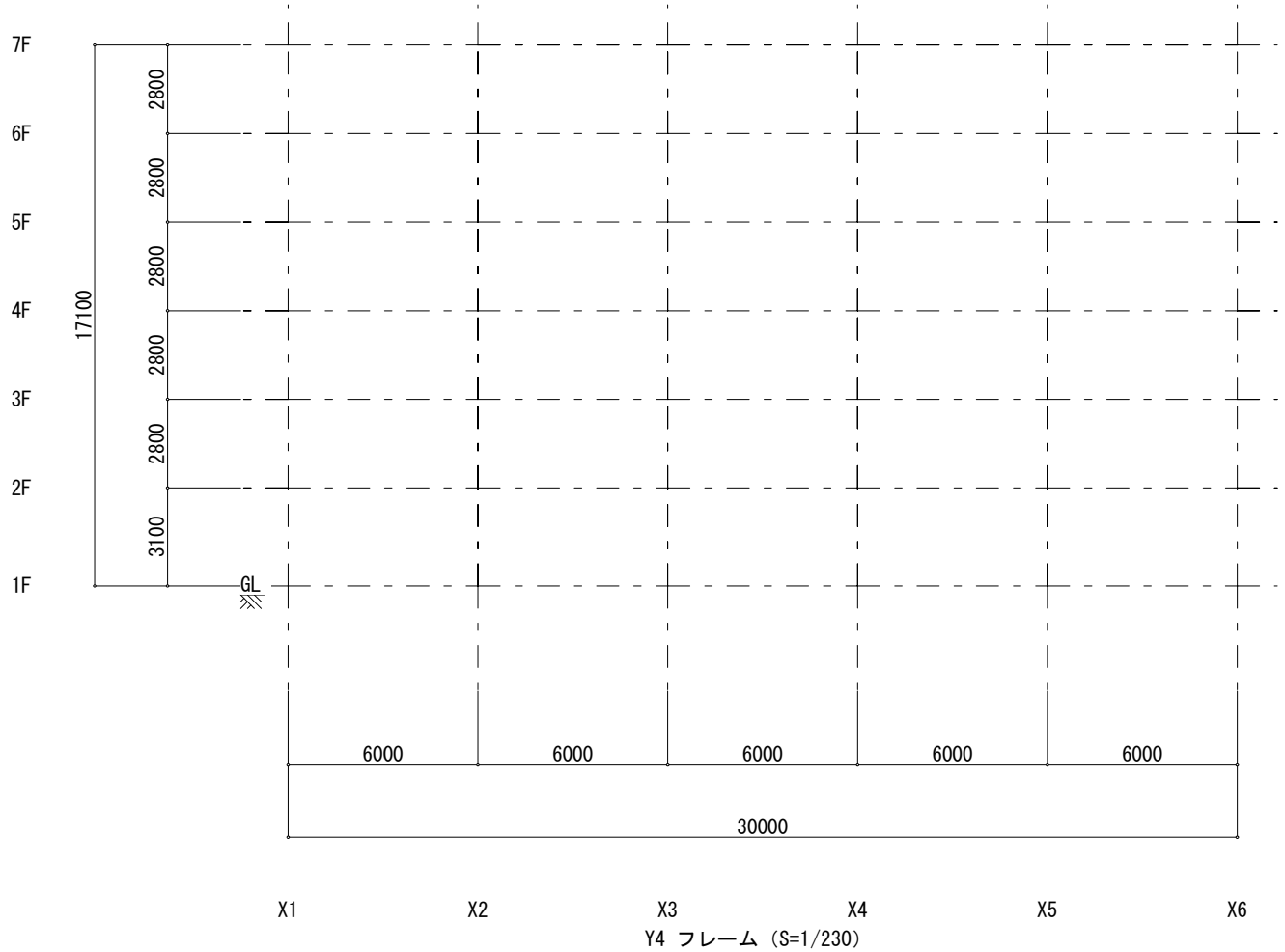
Y1 フレーム（S=1/230）



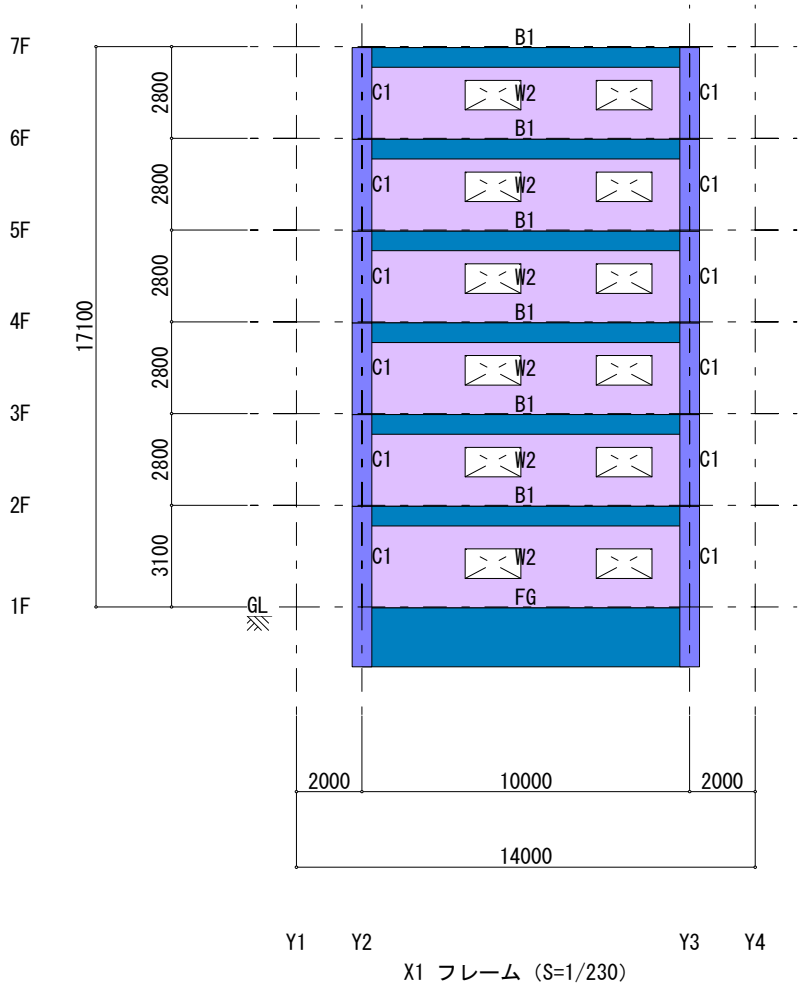
Y2 フレーム（S=1/230）



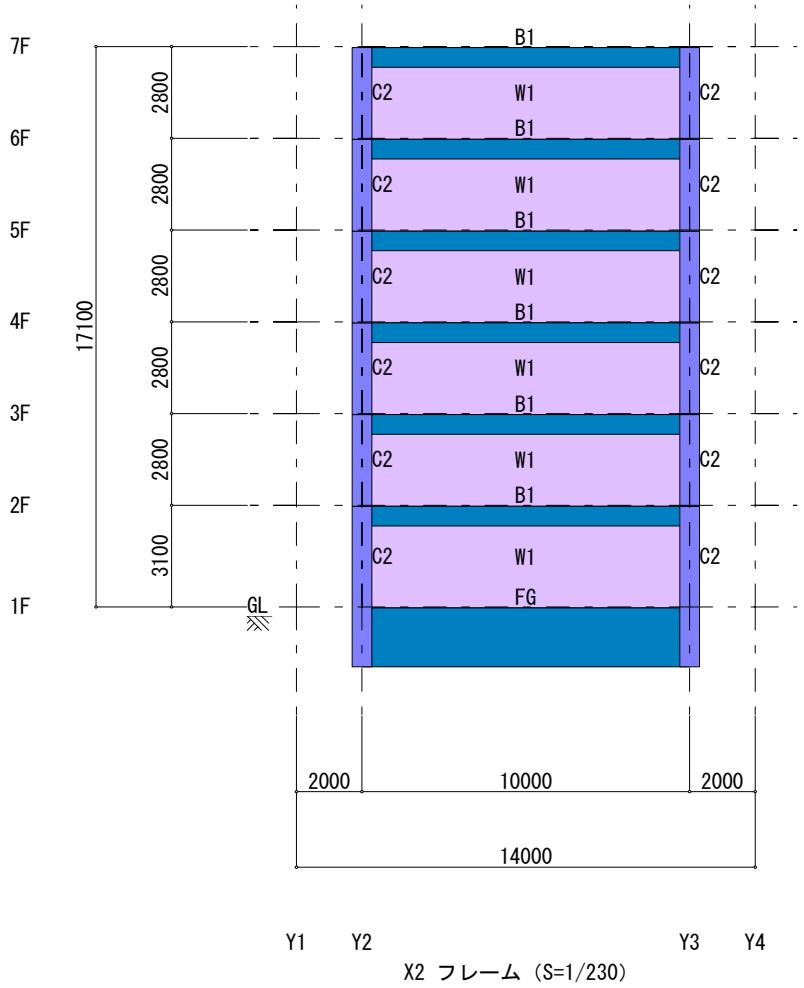
Y3 フレーム（S=1/230）



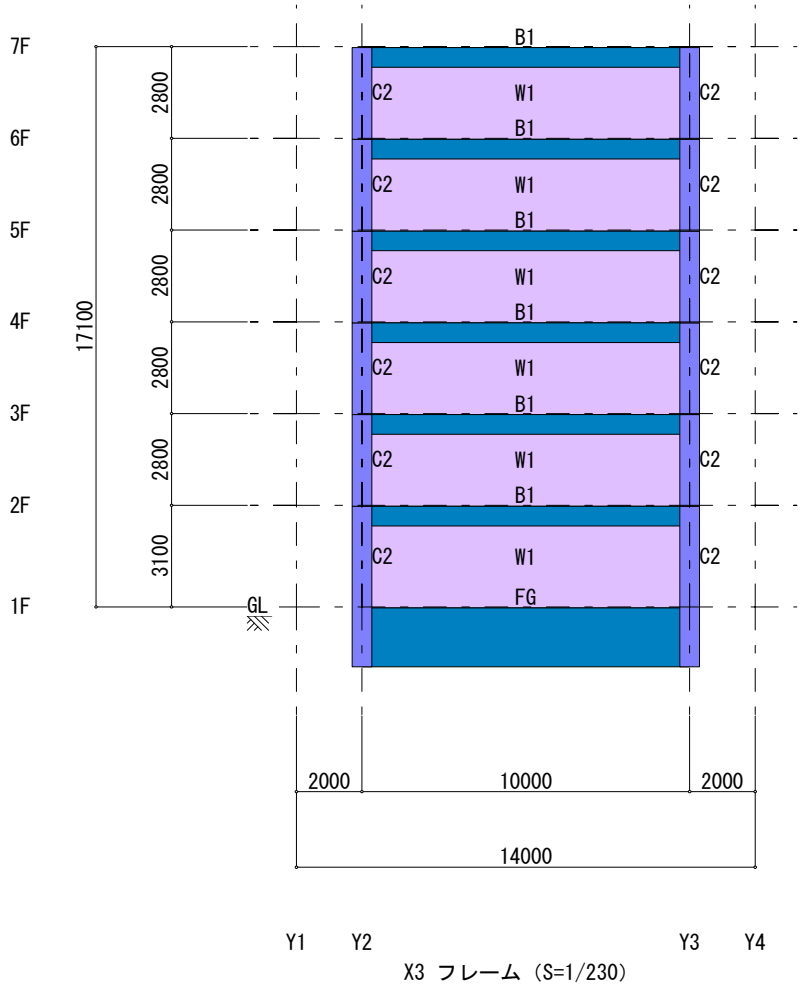
Y4 フレーム (S=1/230)



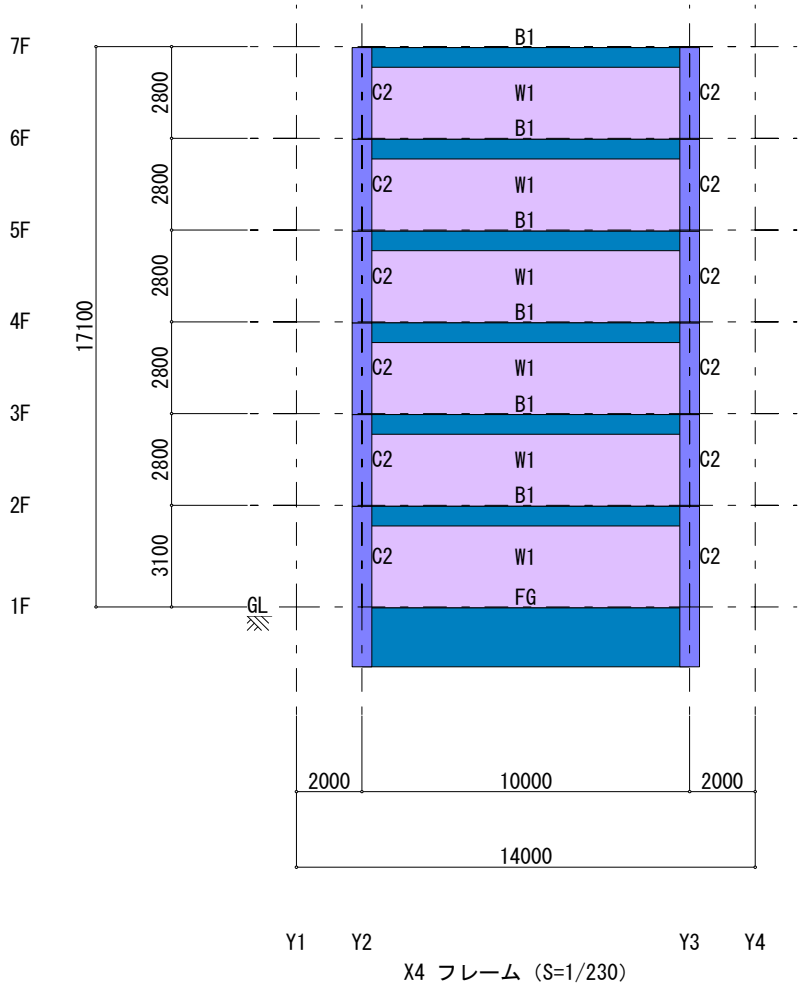
X1 フレーム (S=1/230)



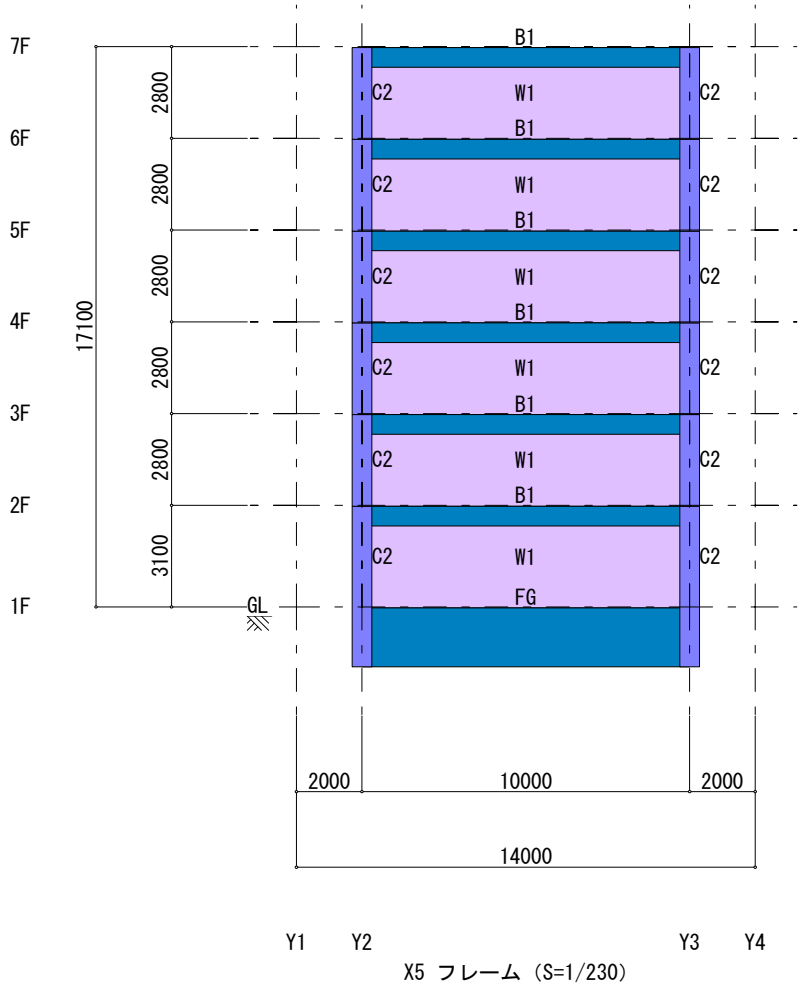
X2 フレーム (S=1/230)



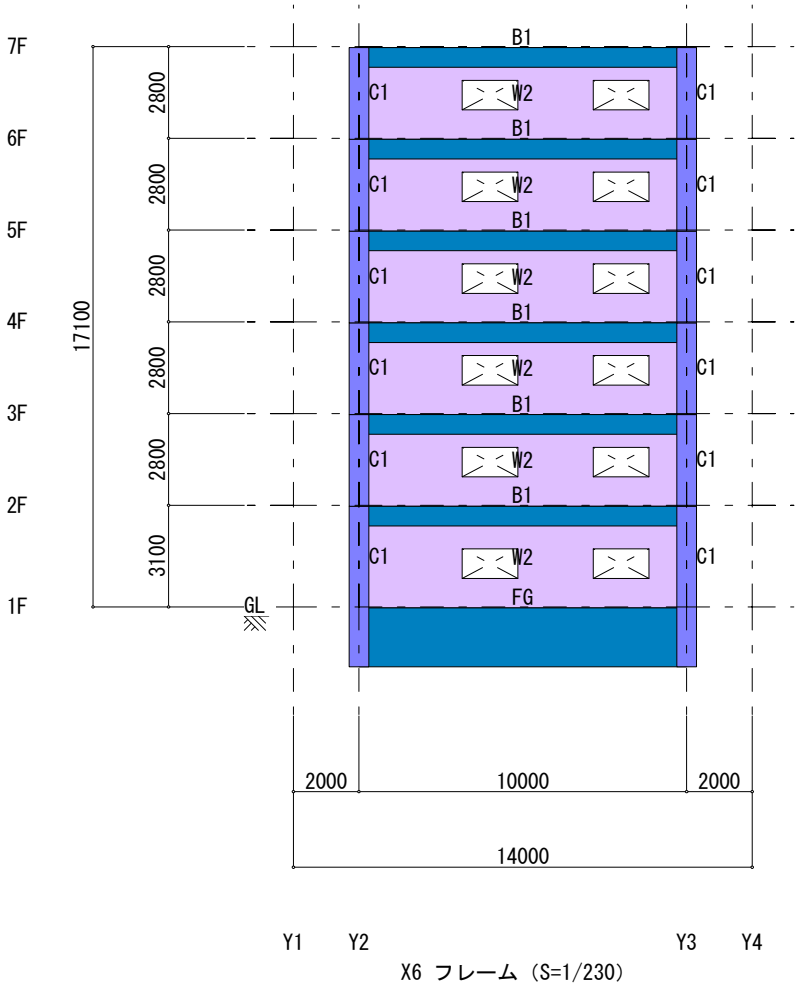
X3 フレーム (S=1/230)



X4 フレーム (S=1/230)



X5 フレーム (S=1/230)

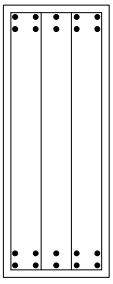
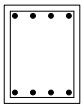
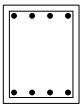
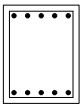
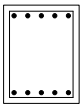


X6 フレーム (S=1/230)

I-1.4　部材

I-1.4.1　はり

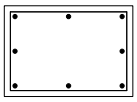
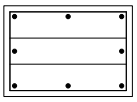
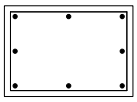
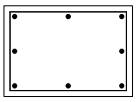
a) 鉄筋コンクリート、鉄骨鉄筋コンクリート造

符 号		FG	G1	G2	G1	G2	G1	G2
層		1F	2F - 3F	2F - 3F	4F - 5F	4F - 5F	6F - 7F	6F - 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	50 x 65	50 x 65	50 x 65	50 x 65	45 x 55	45 x 55
ﾊﾝﾁ長 (cm)		-	-	-	-	-	-	-
上端筋	1段筋	5-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25
	2段筋	5-D32	-	-	-	-	-	-
下端筋	2段筋	5-D32	-	-	-	-	-	-
	1段筋	5-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25
あばら筋 (mm)		4-D13@100	2-D13@100	2-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)		ー
上端筋	1段筋	2-D22
	2段筋	ー
下端筋	2段筋	ー
	1段筋	2-D22
あばら筋 (mm)		2-D10@100
鉄骨断面 (mm)		ー

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									
D (cm)		85 x 60		85 x 60		85 x 60		85 x 60	
寄せ筋		XY		XY		XY		XY	
主筋	1段筋	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	2段筋	ー	ー	ー	ー	ー	ー	ー	ー
帯筋 (mm)		2-D13@100	2-D13@100	4-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
芯鉄筋		ー	ー	ー	ー	ー	ー	ー	ー
鉄骨断面(mm)		ー		ー		ー		ー	

I-1.4.3　ベースプレート

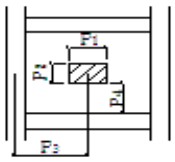
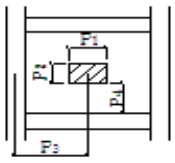
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

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)					
									ﾀｲﾌﾟ	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					

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)					
									ﾀｲﾌﾟ	周比対象	P1	P2	P3	P4
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	ﾋﾟｯﾁ(cm)	D1	D2	配筋種別	ﾋﾟｯﾁ(cm)	縦筋	横筋	斜筋	ﾀｲﾌﾟ	A, t
1	D10		ﾀﾞﾌﾞﾙ	@20.0	D10		ﾀﾞﾌﾞﾙ	@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「1.4.8 床スラブ・床構造」中の該当する床・床構造名称の入力を参照してください。

名称	床･床構造名称	スラブ厚(cm)		出長さL(cm)	柱からの距離(cm)		積載荷重番号	仕上(材)名称／床仕上重量Wf(N/m2)	先端の線荷重W1(N/m)	先端の小ばり形状名称	荷重伝達タイプ	積雪荷重
		基端t1	先端t2		左端柱L1	右端柱L2						
rouka		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/mm2)	部材単位体積重量(kN/m3)	
				柱、はり	ｽﾗﾌﾞ、壁
6F-7F	RC	普通	21.00	24.00	24.00
4F-5F	RC	普通	24.00	24.00	24.00
1F-3F	RC	普通	27.00	24.00	24.00

I-2.1.3　鉄筋

a) 層別

両方向はり

層名	太物1	最小1	太物2	最小2	細物	ｽﾗﾌﾞ
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	ｽﾗﾌﾞ用	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		
計算ルート指定		X方向	Y方向
	RC・SRC造	ルート3	ルート3
	S造	ルート3	ルート3

I-6.3　柱はり接合部計算条件

ＲＣ/ＳＲＣ造柱はり接合部の計算	自動計算 （ﾙｰﾄ2の場合は許容応力度等計算で、ﾙｰﾄ3の場合は保有水平耐力計算で計算）
ＲＣ/ＳＲＣ造柱はり接合部の計算を行う最大壁長さ	0.0 (cm)
ＲＣ造外柱のはり鉄筋の水平定着長さの柱せいに対する比	0.75

柱はり接合部検討時 鉄筋引張力(T)の求め方	Ｍｙから求める
ＲＣ/ＳＲＣ造基礎ばりの柱はり接合部の計算	計算する

I-7　許容応力度計算

I-7.1　応力解析・モデル化

I-7.1.1　応力計算条件

応力計算法	立体解析
鉛直荷重時柱軸方向変位	拘束する（柱軸方向剛性の倍率：100.0 倍）
浮上りの考慮	考慮しない
基礎荷重の取り扱い	特殊荷重として、建物全体で計算
引張ブレースのモデル化	引張ブレースとして圧縮力は負担しないとして計算
引張ブレース収束計算の打ち切り回数	20

I-7.2　剛性率・偏心率

I-7.2.1　剛性率、偏心率計算条件

雑壁ｎ値計算の基準とみなす柱の剛性	両方向共φＭで入力（φＭ＝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

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

ＲＣ・ＳＲＣ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Ｍｙ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５０％超える場合は、0.25 そうでない場合は割増率の計算を行わない
	Ｙ方向	壁負担率５０％超える場合は、0.25 そうでない場合は割増率の計算を行わない
許容せん断耐力式のM/Q･ｄのとり方		告示（Ｍ、Ｑの最大値）
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+0.1σo･b･j
高強度せん断補強筋使用時の短期許容 せん断力式		安全性確保のための短期許容せん断力式
ＳＲＣ造柱のＲＣとＳの曲げ耐力の累加法		単純累加
ＳＲＣ造柱のベースプレートの扱い		耐力を考慮しない
ＳＲＣ造耐震壁の計算方法		フレームによる拘束効果を考慮しない

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(鉛直バネ)の考慮		保有耐力時、Ｄs算定時共考慮しない （終局時まで支点は解除しない）
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）		ΣMpc/ΣMpb≧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 αm		1.00
ｈo/ＤのＤのとり方		柱せい
耐力壁頭部の曲げに対する塑性化		塑性化する
ヒンジ判定の条件（%）		鋼材の軸バネが95%、またはコンクリート軸バネが100% （立体モデルのみ有効）

せん断力の割増率			ＲＣ	ＳＲＣ
柱	両端ヒンジ	α	1.10	1.00
	その他	αe	1.25	1.00
はり	両端ヒンジ	α	1.10	1.00
	その他	αe	1.20	1.00
壁	その他	α、αe	1.25	1.00

I-8.1.5　増分解析の制御条件

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

I-8.1.8　部材の耐力算定式

参考文献

【１】：日本建築センター　2007年版 建築物の構造関係技術基準解説書
【２】：日本建築学会　鉄骨鉄筋コンクリート造構造計算規準
【３】：日本建築学会　鋼構造塑性設計指針
【４】：日本建築学会　建築耐震設計における保有耐力と変形性能
【５】：日本建築センター　冷間成形角形鋼管設計・施工マニュアル
【６】：日本建築学会　鋼構造座屈設計指針 1996年

ＲＣ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

ＳＲＣ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

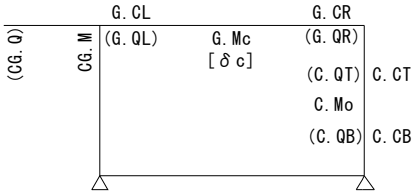
はり	曲げ耐力式	文献【３】(5.9-a)～(5.11-b)式を適用
	せん断耐力式	As･sσy / √3
柱	曲げ耐力	柱軸ばねのＭ－Ｎ曲線による
	せん断耐力式	As･sσy / √3
露出柱脚	曲げ耐力	柱軸ばねのＭ－Ｎ曲線による
	せん断耐力式	文献【１】付1.2-28～34式を適用
Ｓブレース	引張耐力式	A･sσy
	圧縮耐力式	文献【６】(2.6.1)～(2.6.3)式を適用
	圧縮耐力の取り方	座屈耐力
幅厚比が不足する部材	曲げ耐力の取り方	My

§２．許容応力度等計算結果

A-1　準備計算結果

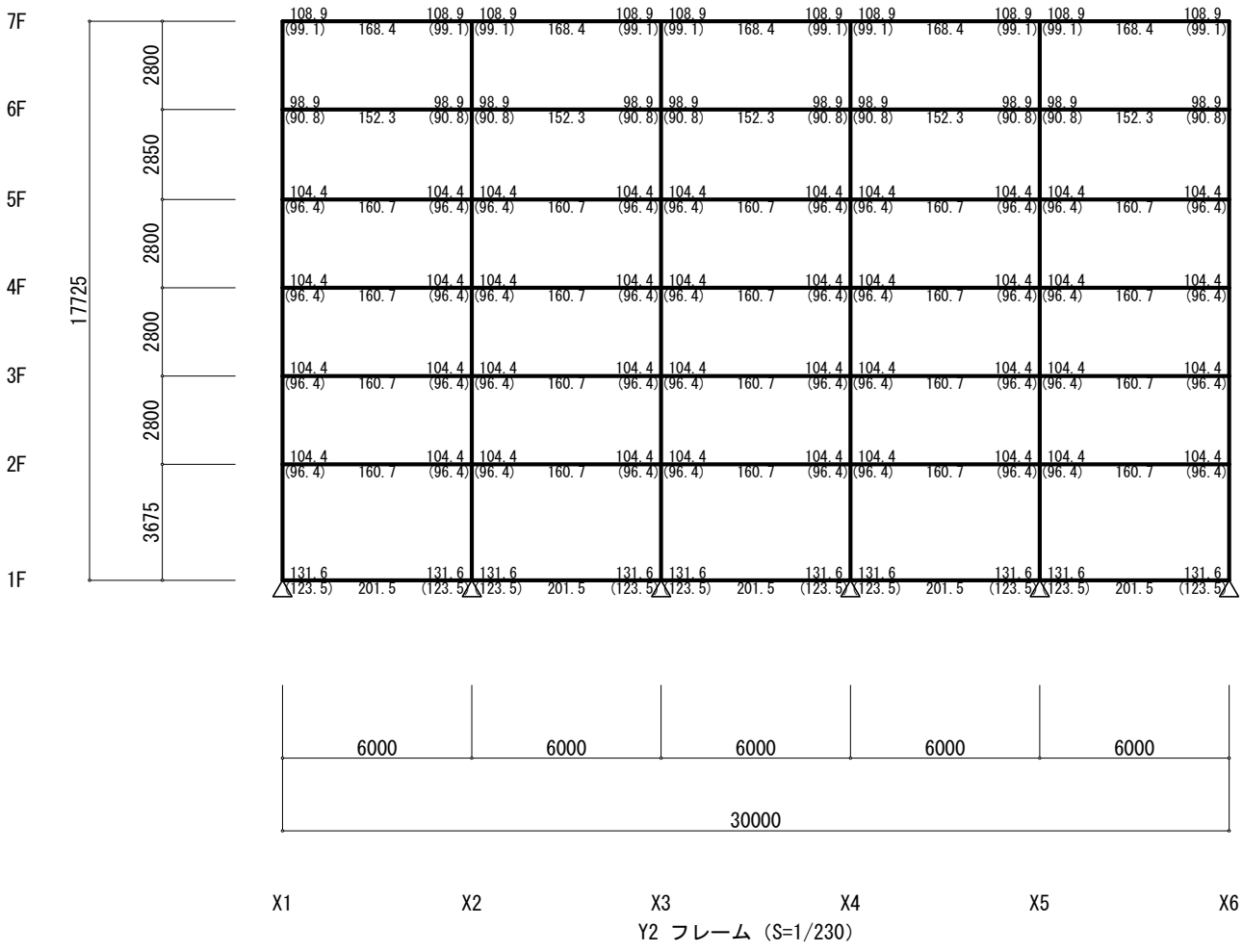
A-1.1　部材のＣ、Ｍｏ、Ｑ

A-1.1.1　部材のＣ、Ｍｏ、Ｑ図

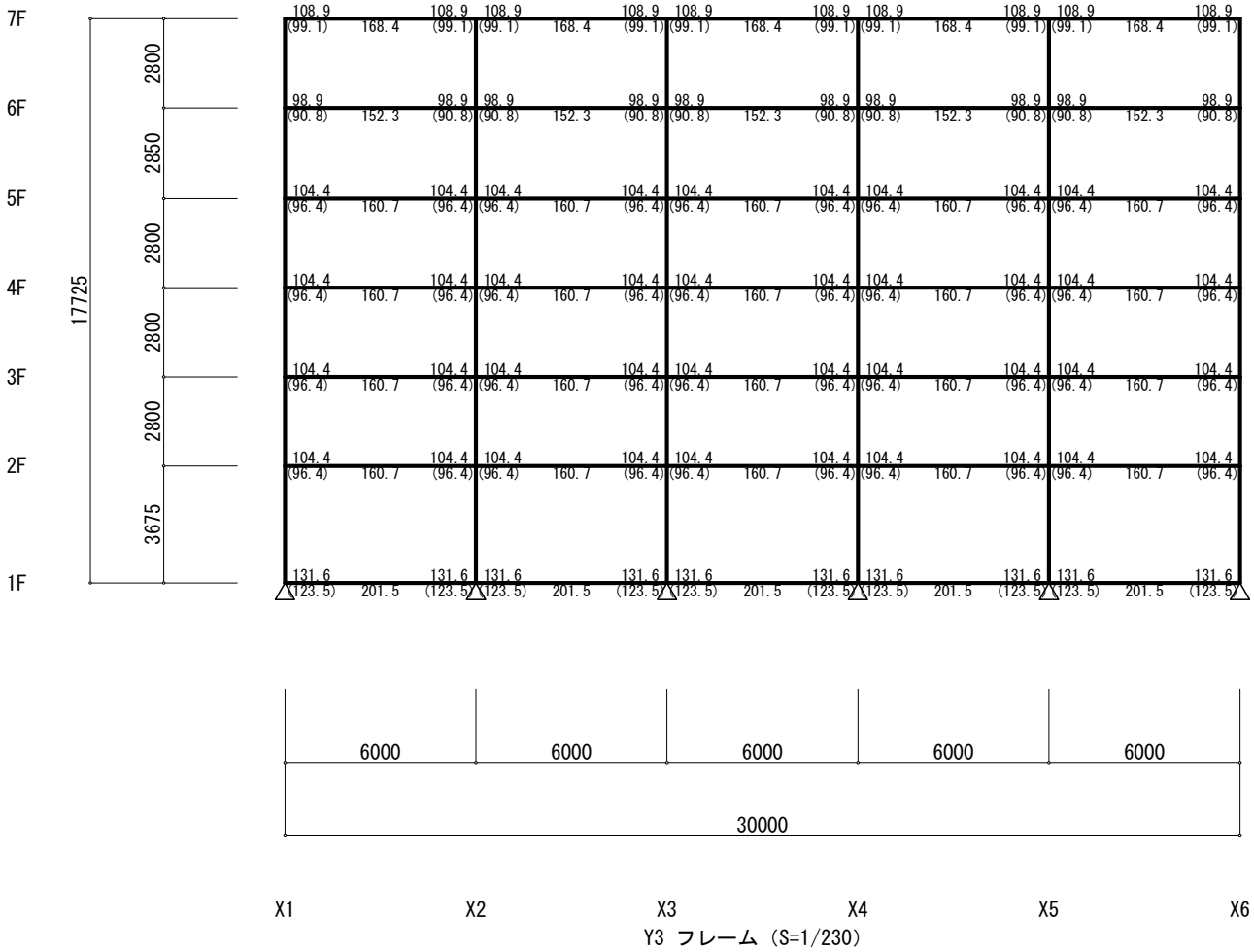


G.CL	：はり左端固定端モーメント	(kN･m)
G.CR	：はり右端固定端モーメント	(kN･m)
G.Mc	：単純梁としたときの中央モーメント	(kN･m)
G.QL	：はり左端せん断力	(kN)
G.QR	：はり右端せん断力	(kN)
δc	：鉄骨梁の中央たわみ	(cm)
CG.M	：片持ばりモーメント	(kN･m)
CG.Q	：片持ばりせん断力	(kN)
C.CB	：柱脚固定端モーメント	(kN･m)
C.CT	：柱頭固定端モーメント	(kN･m)
C.Mo	：単純梁としてときの中央モーメント	(kN･m)
C.QB	：柱脚せん断力	(kN)
C.QT	：柱頭せん断力	(kN)

固定荷重＋積載荷重

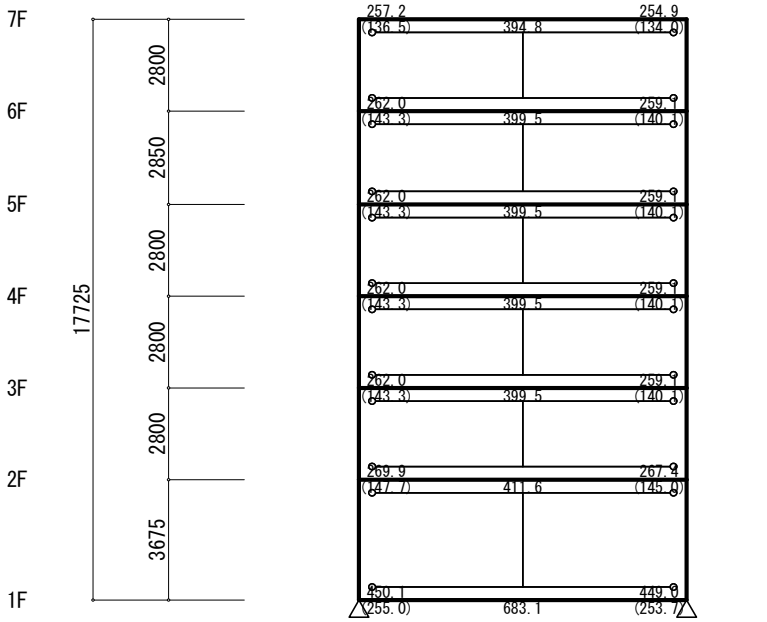


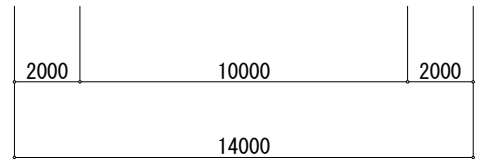
固定荷重＋積載荷重



Y3 フレーム (S=1/230)

固定荷重＋積載荷重

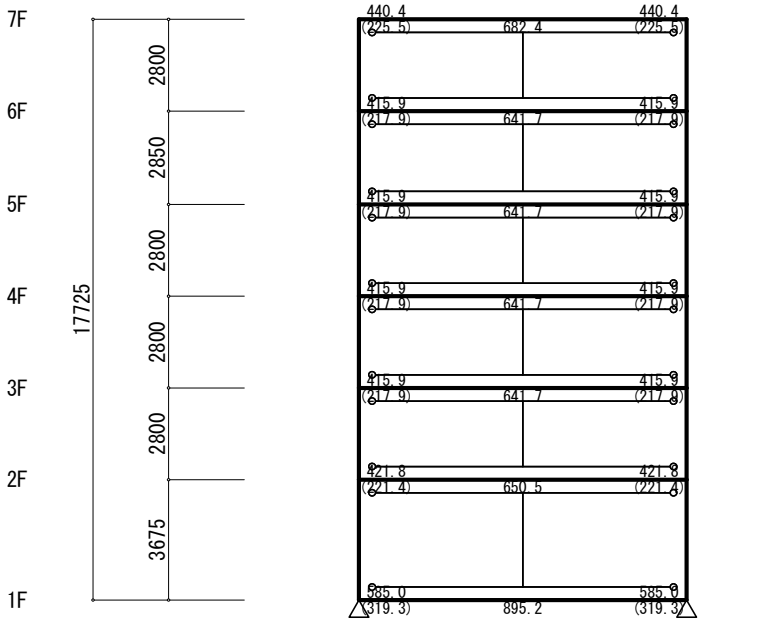


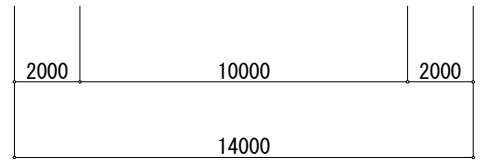


Y1　Y2　Y3　Y4

X1 フレーム (S=1/230)

固定荷重＋積載荷重

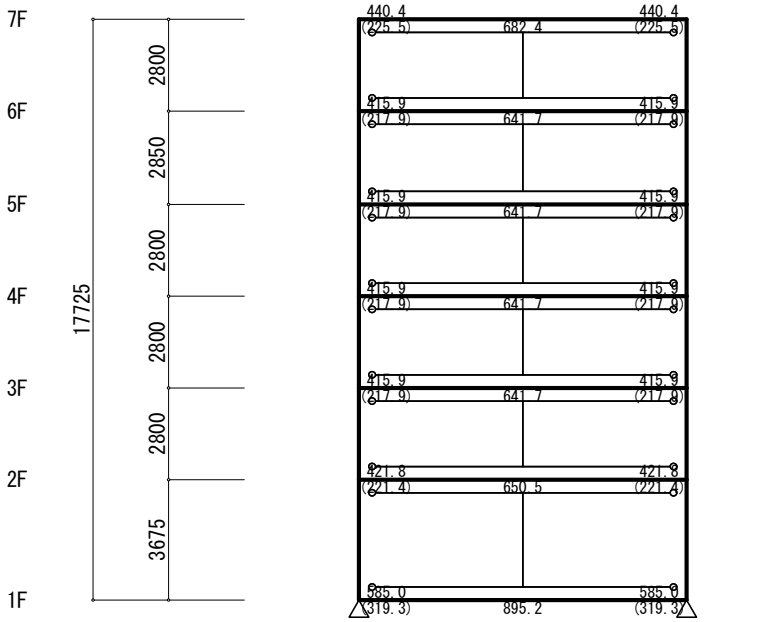




Y1　Y2　Y3　Y4

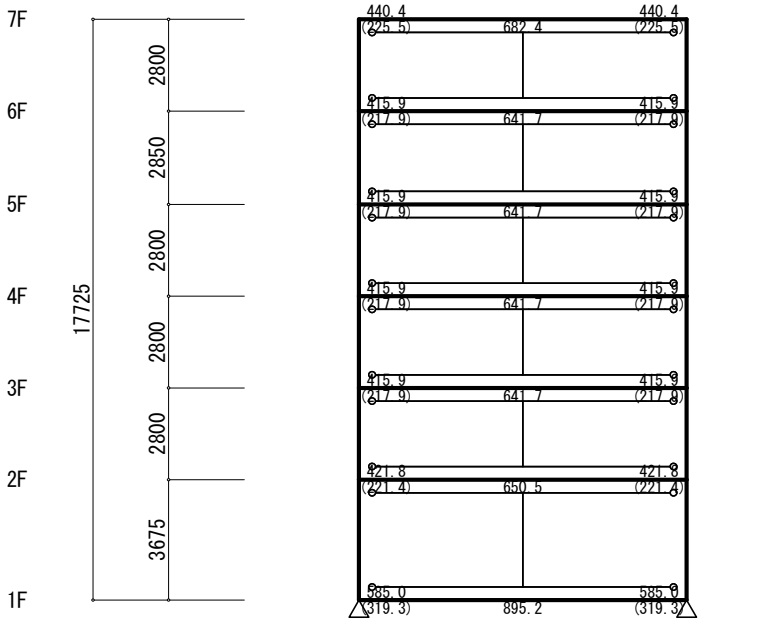
X2 フレーム (S=1/230)

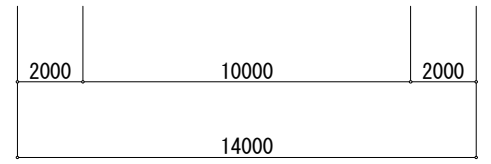
固定荷重＋積載荷重



X3 フレーム (S=1/230)

固定荷重＋積載荷重

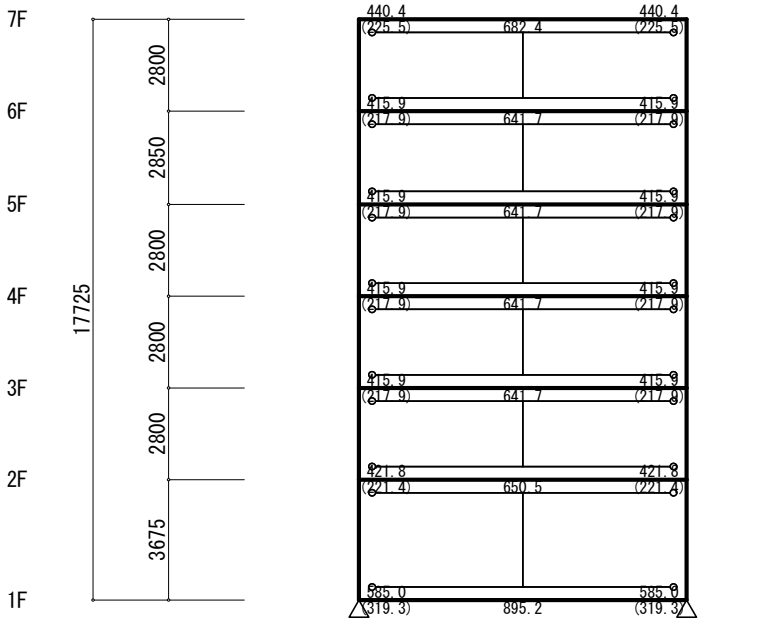


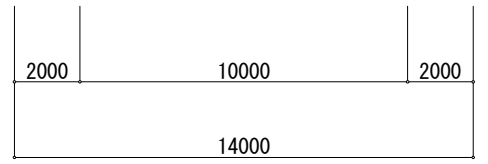


Y1　Y2　Y3　Y4

X4 フレーム (S=1/230)

固定荷重＋積載荷重

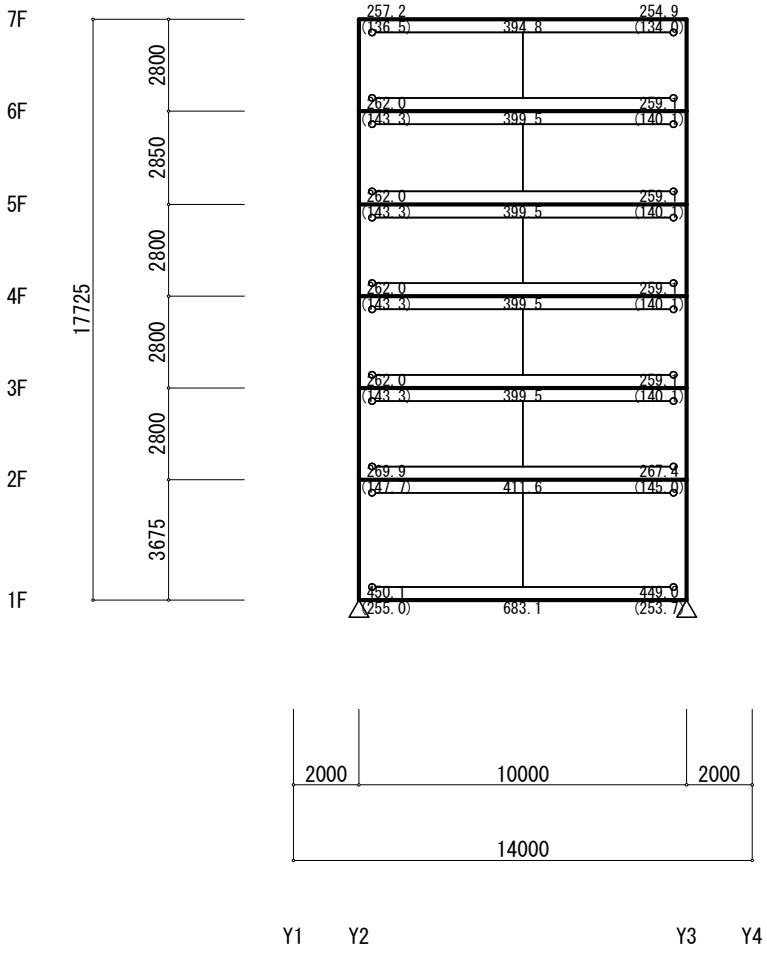




Y1　Y2　Y3　Y4

X5 フレーム (S=1/230)

固定荷重＋積載荷重



X6 フレーム (S=1/230)

A-1.1.2　はりのＣ、Ｍｏ、Ｑ表

はりのＣ、Ｍｏ、Ｑ（固定荷重＋積載荷重）

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	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X2	X3	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X3	X4	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X4	X5	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X5	X6	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
6F	X1	X2	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X2	X3	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X3	X4	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X4	X5	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X5	X6	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
5F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
4F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
3F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	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 δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
3F	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
2F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
1F	X1	X2	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X2	X3	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X3	X4	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X4	X5	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X5	X6	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	

Y3 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	X1	X2	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X2	X3	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X3	X4	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X4	X5	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
	X5	X6	108.9	108.9	168.4	99.1	99.1	0.0	0.0	
6F	X1	X2	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X2	X3	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X3	X4	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X4	X5	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
	X5	X6	98.9	98.9	152.3	90.8	90.8	0.0	0.0	
5F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
4F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
3F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
2F	X1	X2	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X2	X3	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X3	X4	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X4	X5	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
	X5	X6	104.4	104.4	160.7	96.4	96.4	0.0	0.0	
1F	X1	X2	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X2	X3	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X3	X4	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X4	X5	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	
	X5	X6	131.6	131.6	201.5	123.5	123.5	0.0	0.0	

X1 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	257.2	254.9	394.8	136.5	134.0	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	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 δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
2F	Y2	Y3	269.9	267.4	411.6	147.7	145.0	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	450.1	449.0	683.1	255.0	253.7	0.0	0.0	

X2 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	440.4	440.4	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	421.8	421.8	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	585.0	585.0	895.2	319.3	319.3	0.0	0.0	

X3 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	440.4	440.4	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	421.8	421.8	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	585.0	585.0	895.2	319.3	319.3	0.0	0.0	

X4 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	440.4	440.4	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	421.8	421.8	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	585.0	585.0	895.2	319.3	319.3	0.0	0.0	

X5 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	440.4	440.4	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	415.9	415.9	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	421.8	421.8	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	585.0	585.0	895.2	319.3	319.3	0.0	0.0	

X6 ﾌﾚｰﾑ

層名	軸名1	軸名2	固定端ﾓｰﾒﾝﾄ(kN･m)		単純梁としたときの中央ﾓｰﾒﾝﾄ Mo (kN･m)	せん断力(kN)		軸力(kN)		鉄骨梁の単純梁としたときの中央たわみ δo(cm)
			CL	CR		QL	QR	NL	NR	
7F	Y2	Y3	257.2	254.9	394.8	136.5	134.0	0.0	0.0	
6F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
5F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
4F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
3F	Y2	Y3	262.0	259.1	399.5	143.3	140.1	0.0	0.0	
2F	Y2	Y3	269.9	267.4	411.6	147.7	145.0	0.0	0.0	
1F	Y2	Y3	450.1	449.0	683.1	255.0	253.7	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）

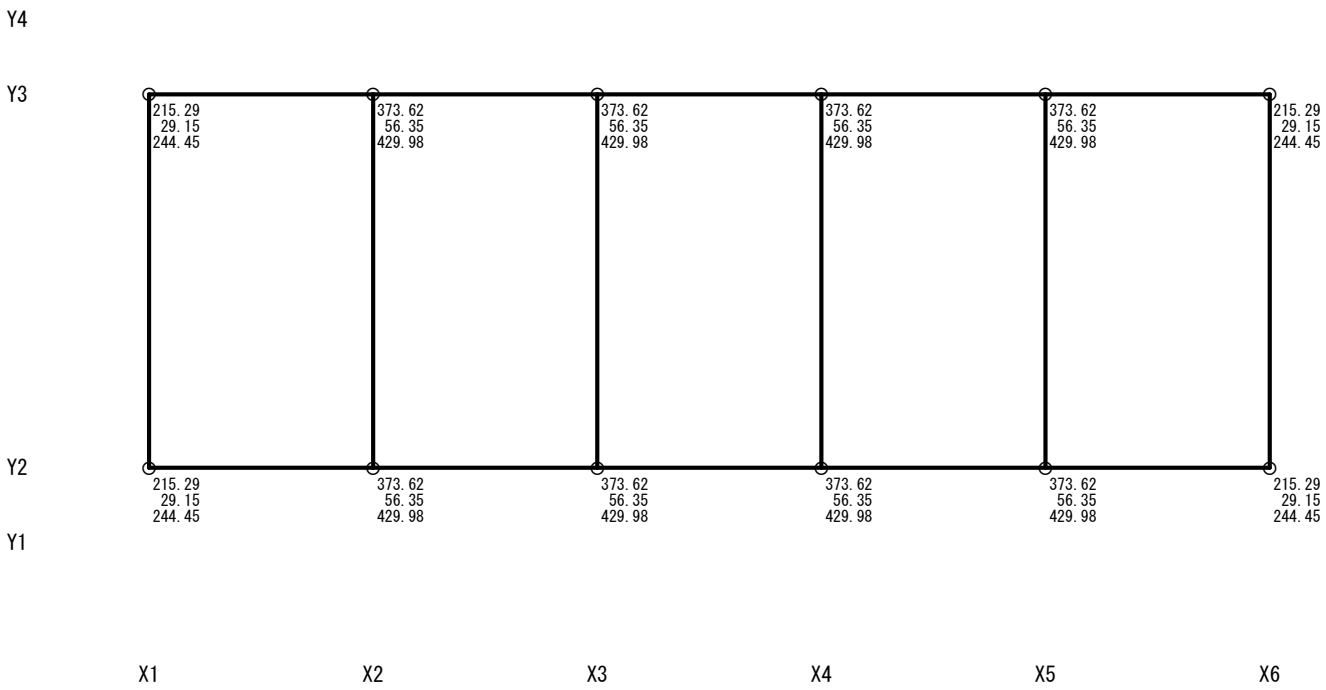
A-1.1.4　柱のＣ、Ｍｏ、Ｑ表

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）

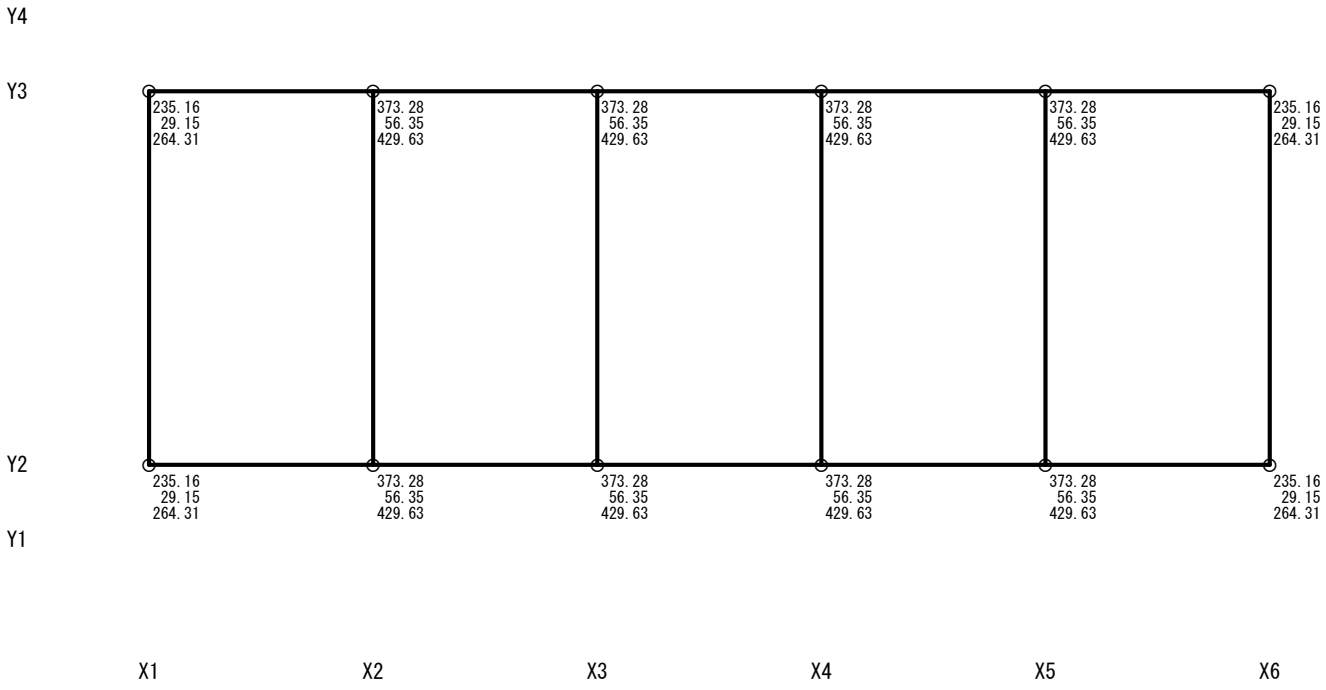
A-1.2　節点重量

A-1.2.1　節点重量（固定荷重＋積載荷重）

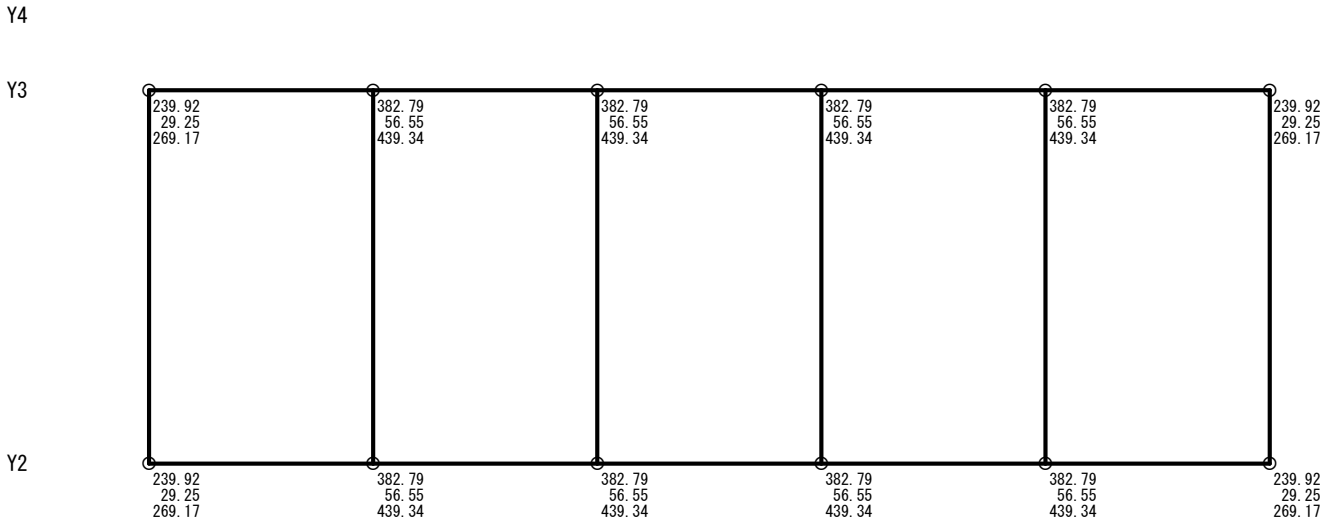
上段 : D.L （固定荷重重量）　(kN)
中段 : L.L （積載荷重重量）　(kN)
下段 : T.L （トータル重量）　(kN)



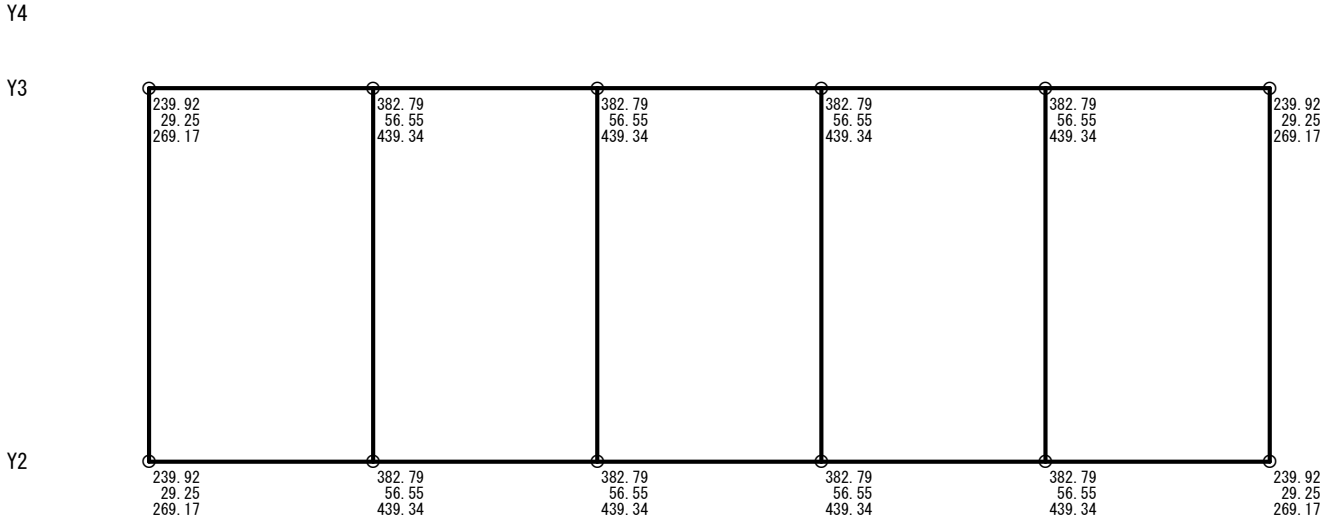
7F 層　合計 : 4417.59 (kN) (S=1/202)



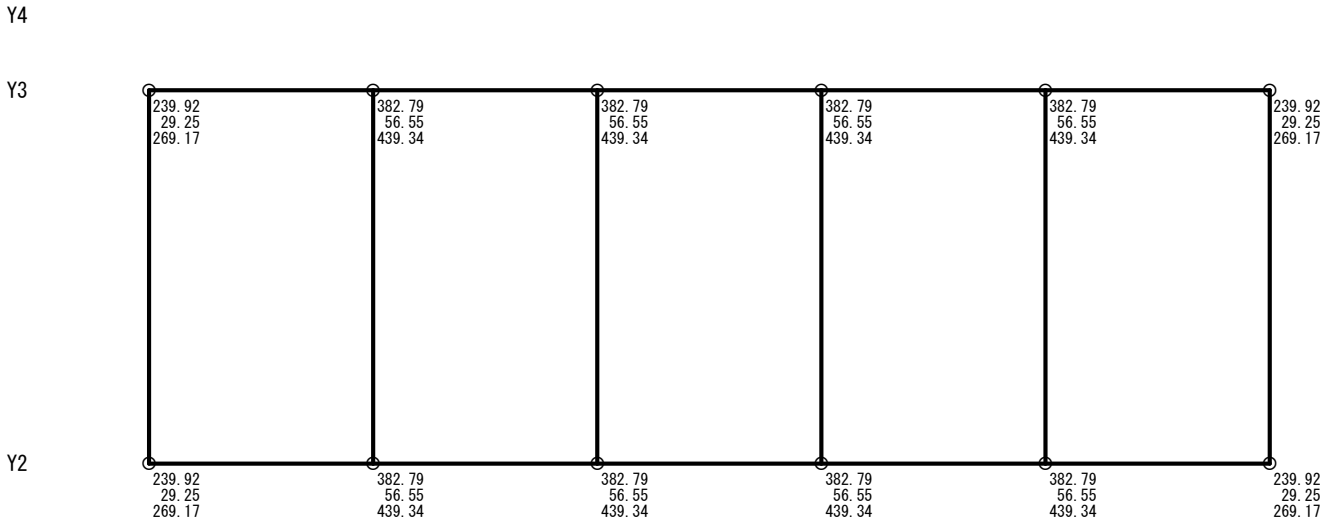
6F 層　合計 : 4494.31 (kN) (S=1/202)



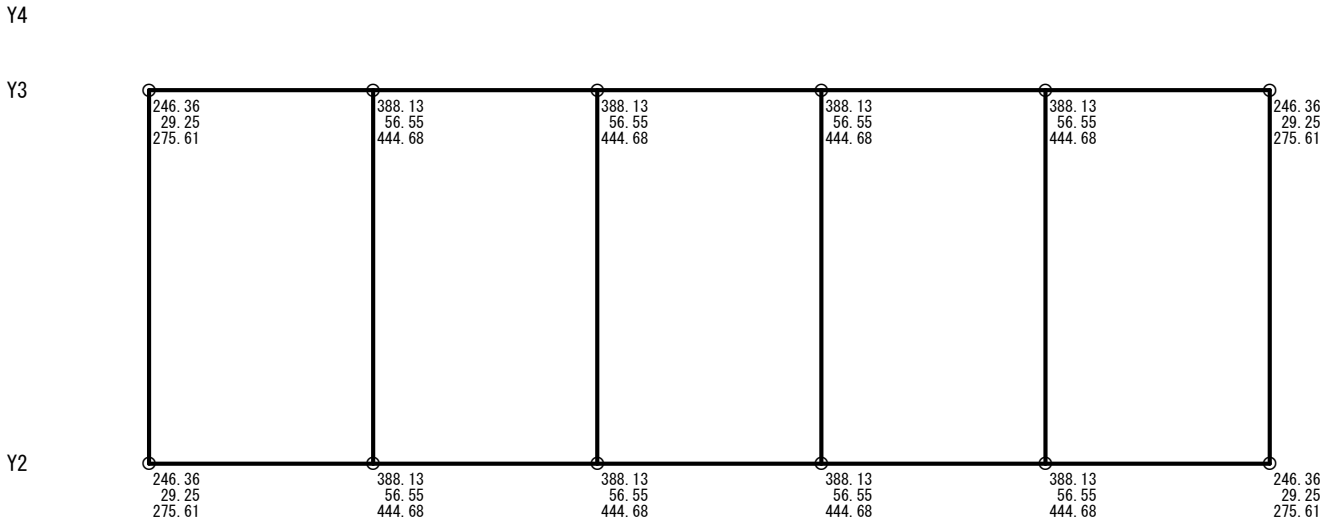
5F 層　合計 : 4591.40 (kN) (S=1/202)



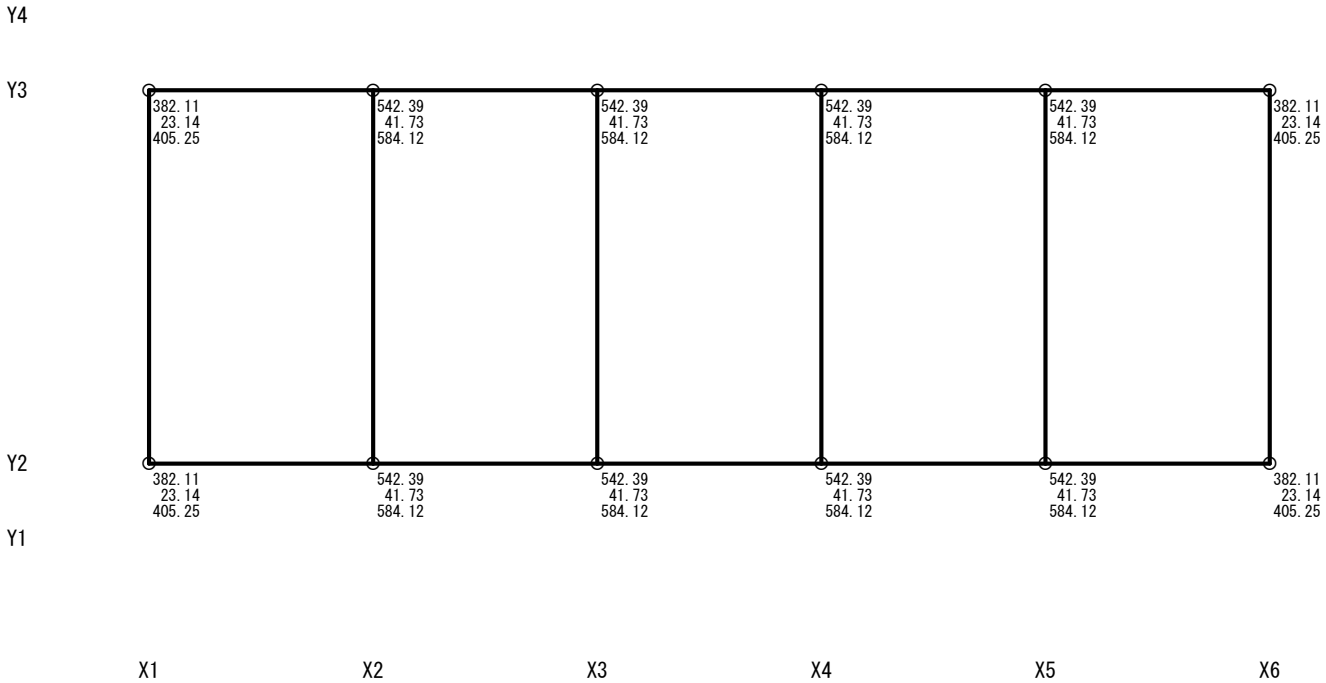
4F 層　合計 : 4591.40 (kN) (S=1/202)



3F 層　合計 : 4591.40 (kN) (S=1/202)



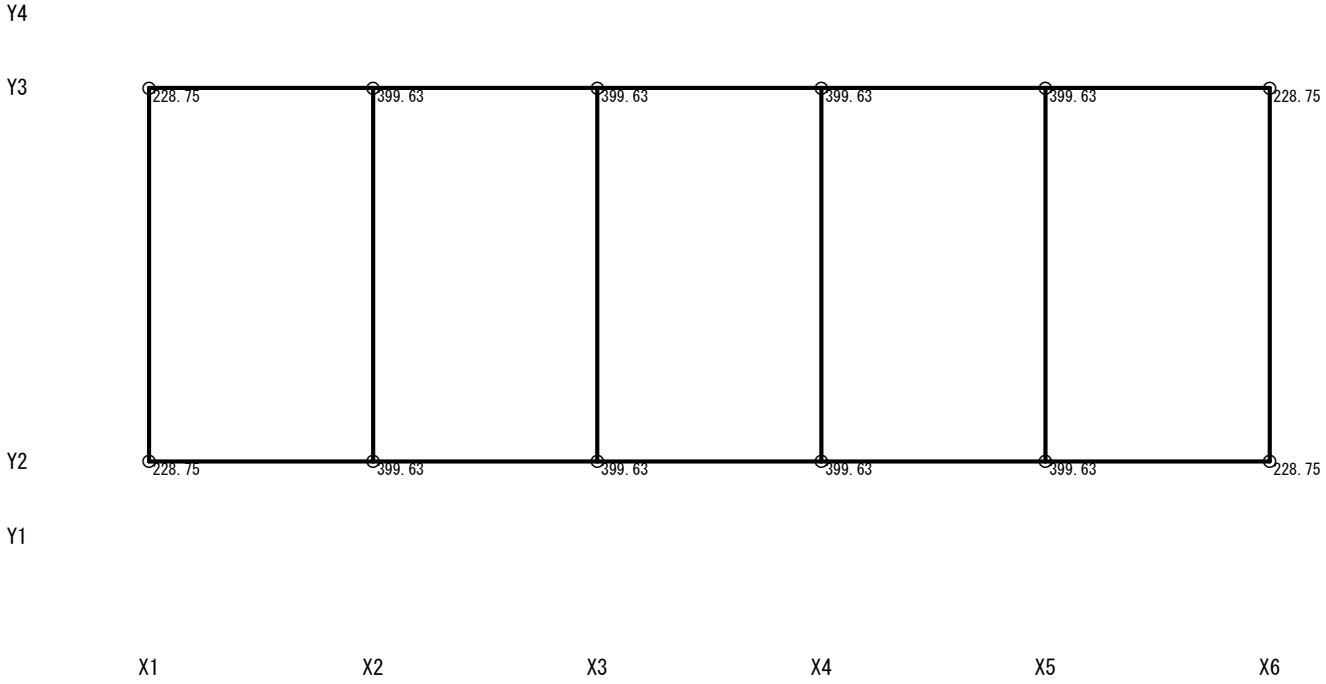
2F 層　合計 : 4659.86 (kN) (S=1/202)



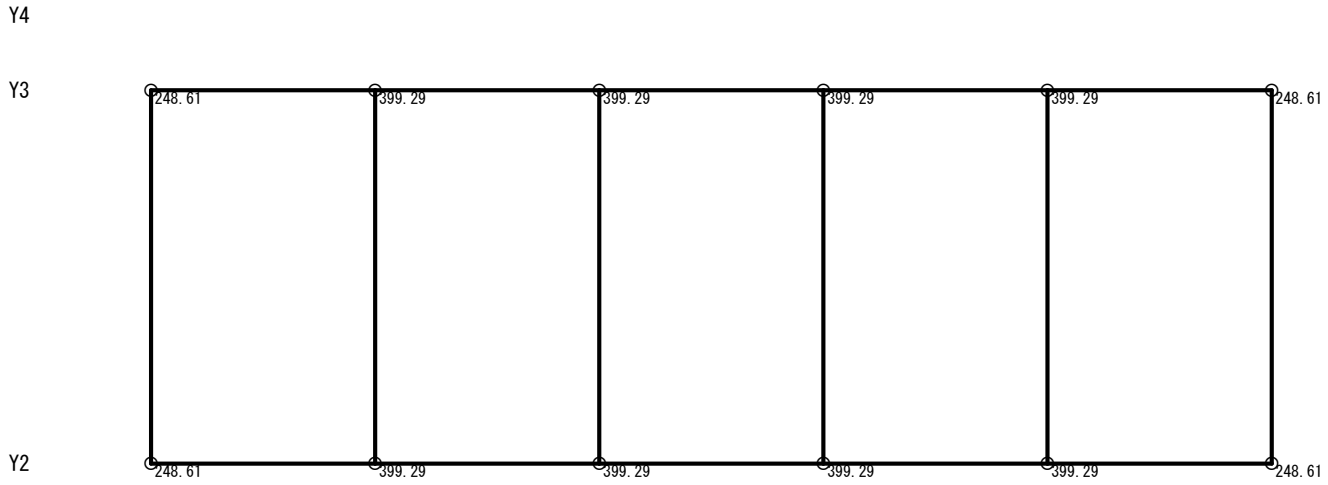
1F 層　合計 : 6293.92 (kN) (S=1/202)

A-1.2.3　節点重量（固定荷重＋地震用積載荷重）

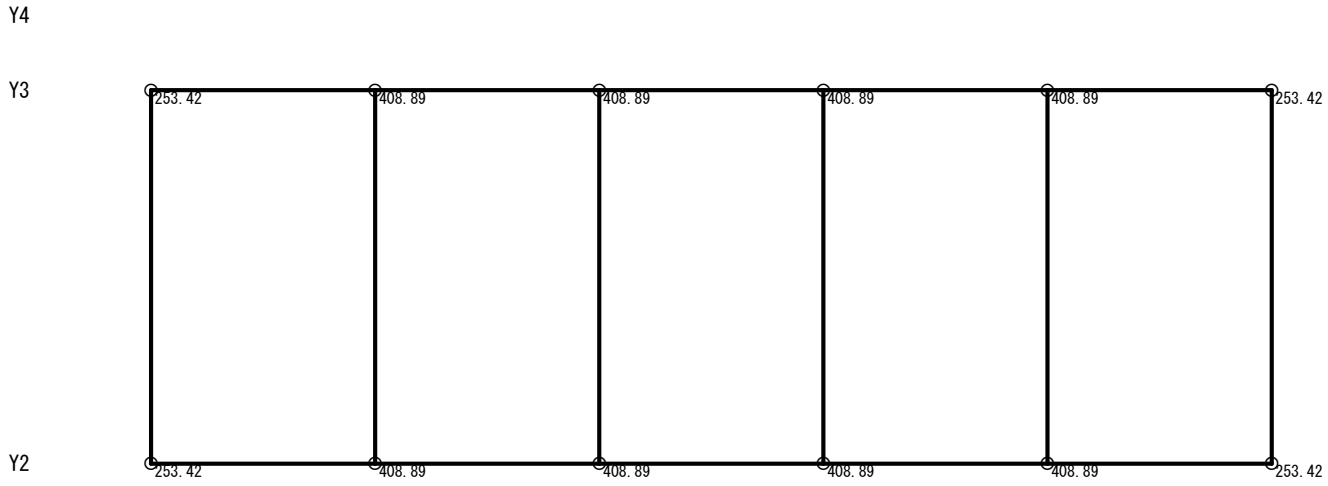
(kN)



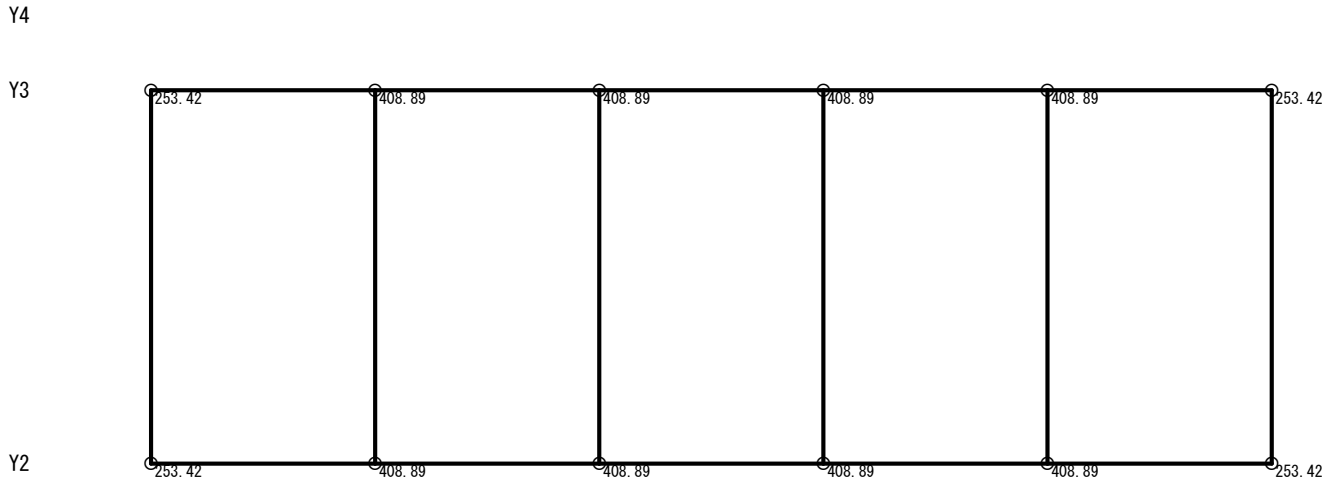
7F 層　合計 : 4112.04 (kN) (S=1/202)



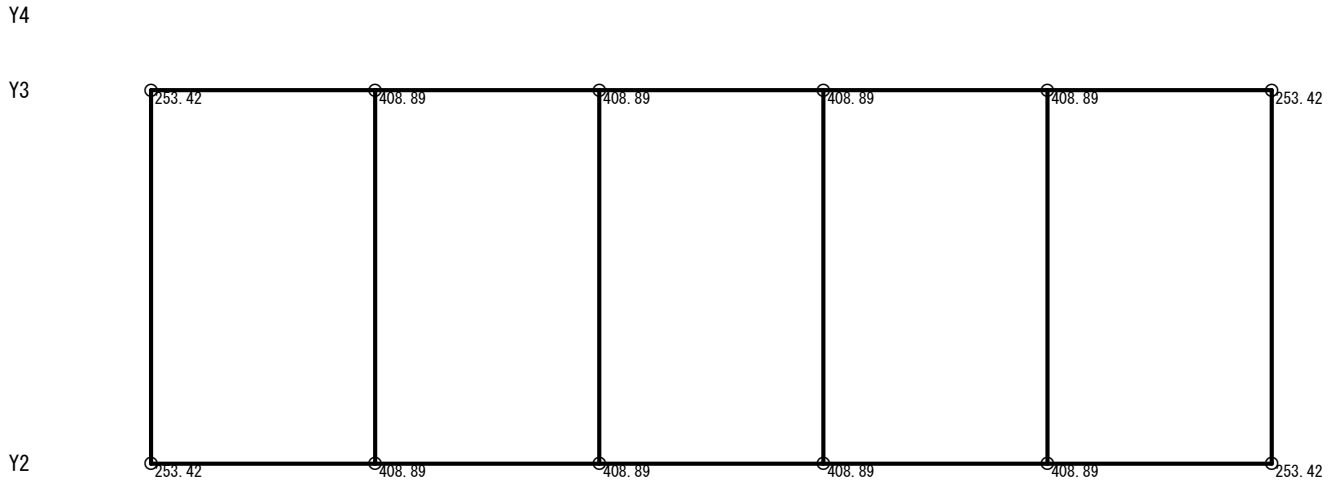
6F 層　合計 : 4188.76 (kN) (S=1/202)



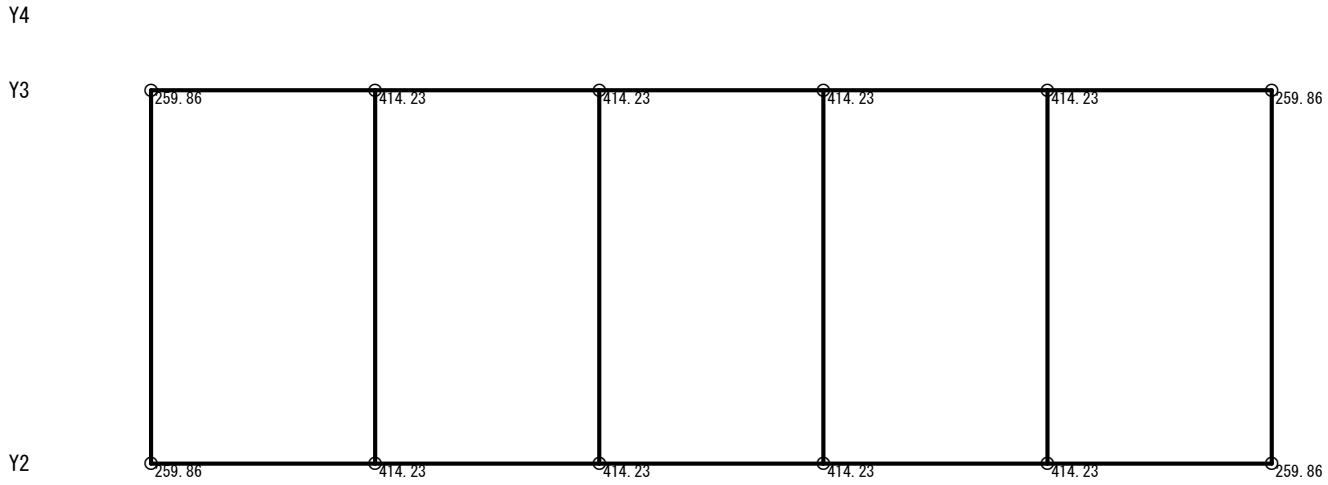
5F 層　合計 : 4284.80 (kN) (S=1/202)



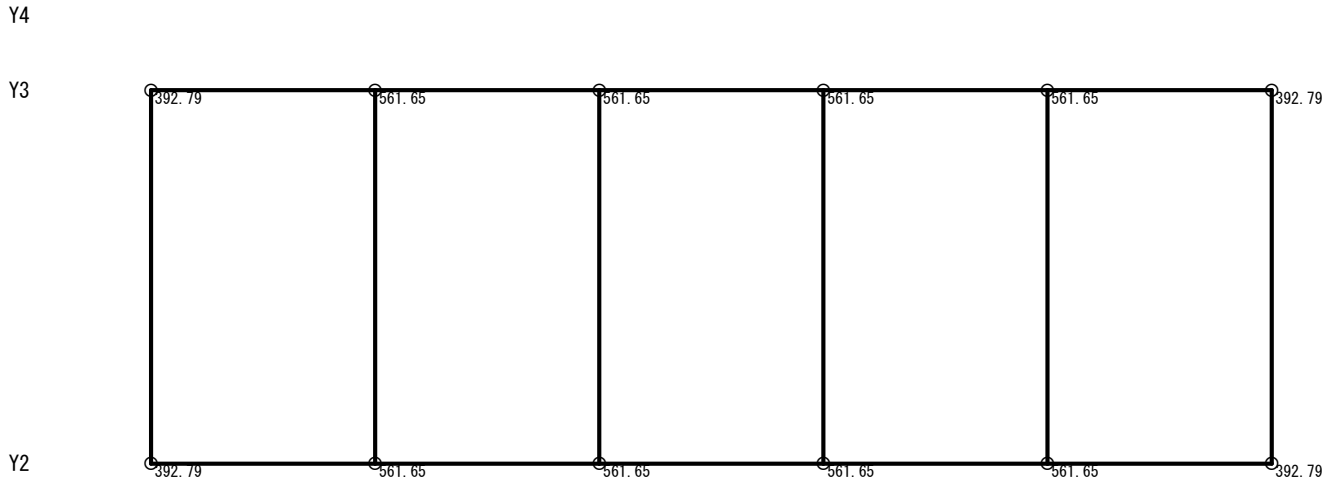
4F 層　合計 : 4284.80 (kN) (S=1/202)



3F 層　合計 : 4284.80 (kN) (S=1/202)



2F 層　合計 : 4353.26 (kN) (S=1/202)



1F 層　合計 : 6064.32 (kN) (S=1/202)

A-1.3 層せん断力

A-1.3.1　地震力

Ｗｉ　：ｉ階重量、[sum]：フレームごとの重量　(kN)
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)
ΣＷｉ：ｉ階より上部の重量　(kN)
αｉ　：ΣＷｉ / ΣＷ1
Ａｉ　：地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数
Ｃｉ　：ｉ階の地震層せん断力係数 = U･Z･Rt･Ai･Co
Ｑ　：（地上階）ΣＷｉ･Ｃｉ　(kN)
（塔屋、地下、基礎）Ｑｉ+1 + Ｋ･Ｗｉ
Ｐｉ　：水平荷重時特殊節点荷重（水平方向）　(kN)
Ｑｉ　：ｉ階の地震層せん断力　(kN)
（）：ｉ階から控除された地震層せん断力　(kN)
Ｔ　：１次固有周期　(秒)
Ht = １次固有周期の計算のための建物高さ　(m)
Hs = １次固有周期の計算のための鉄骨造の階の高さ　(m)
Ｒｔ　：振動特性係数
Ｋ　：塔屋　（入力値による）･U
地下　K = 0.1(1-H/40)Z･U
基礎　K = α（ 0.1(1-H/40)Z･U ）（但しα= 1.0 とする）
H = 地盤面から当該層ＦＬまでの深さ（基礎の場合は、最下層）　(m)
（但し２０ｍを超える場合は２０ｍとする）
Ｚ　：地域係数　（入力値による）
Ｕ　：用途係数　（入力値による）
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)　α：0.00
Ｔ = h(0.02＋0.01α) = 17.38×(0.02＋0.01×0.00) = 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	2056.0	4112.0	0.161	1.793	0.359		1474.4	0.0	1474.4
	Y3	2056.0								
	sum	4112.0								
	Ｗｉ/Ａ	13.71								
5F	Y2	2094.4	8300.8	0.325	1.486	0.297		2466.7	0.0	2466.7
	Y3	2094.4								
	sum	4188.8								
	Ｗｉ/Ａ	13.96								
4F	Y2	2142.4	12585.6	0.493	1.317	0.263		3314.0	0.0	3314.0
	Y3	2142.4								
	sum	4284.8								
	Ｗｉ/Ａ	14.28								
3F	Y2	2142.4	16870.4	0.661	1.193	0.239		4026.6	0.0	4026.6
	Y3	2142.4								
	sum	4284.8								
	Ｗｉ/Ａ	14.28								
2F	Y2	2142.4	21155.2	0.829	1.091	0.218		4618.0	0.0	4618.0
	Y3	2142.4								
	sum	4284.8								
	Ｗｉ/Ａ	14.28								
1F	Y2	2176.6	25508.5	1.000	1.000	0.200		5101.7	0.0	5101.7
	Y3	2176.6								
	sum	4353.3								

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	14.51	25508.5	1.000	1.000	0.200		5101.7	0.0	5101.7
基礎	Y2	3032.2	31572.8		K=0.1007 (H=-0.28)		610.677	5712.4	0.0	5712.4
	Y3	3032.2								
	sum	6064.3								
	Wi/A	20.21								

＜ 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+0.01α) = 17.38×(0.02+0.01×0.00) = 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	2056.0	4112.0	0.161	1.793	0.359		1474.4	0.0	1474.4
	Y3	2056.0								
	sum	4112.0								
	Wi/A	13.71								
5F	Y2	2094.4	8300.8	0.325	1.486	0.297		2466.7	0.0	2466.7
	Y3	2094.4								
	sum	4188.8								
	Wi/A	13.96								
4F	Y2	2142.4	12585.6	0.493	1.317	0.263		3314.0	0.0	3314.0
	Y3	2142.4								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
3F	Y2	2142.4	16870.4	0.661	1.193	0.239		4026.6	0.0	4026.6
	Y3	2142.4								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
2F	Y2	2142.4	21155.2	0.829	1.091	0.218		4618.0	0.0	4618.0
	Y3	2142.4								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
1F	Y2	2176.6	25508.5	1.000	1.000	0.200		5101.7	0.0	5101.7
	Y3	2176.6								
	sum	4353.3								
	Wi/A	14.51								
基礎	Y2	3032.2	31572.8		K=0.1007 (H=-0.28)		610.677	5712.4	0.0	5712.4
	Y3	3032.2								
	sum	6064.3								
	Wi/A	20.21								

＜ 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+0.01α) = 17.38×(0.02+0.01×0.00) = 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	457.5	4112.0	0.161	1.793	0.359		1474.4	0.0	1474.4
	X2	799.3								

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	X3	799.3	4112.0	0.161	1.793	0.359		1474.4	0.0	1474.4
	X4	799.3								
	X5	799.3								
	X6	457.5								
	sum	4112.0								
	Wi/A	13.71								
5F	X1	497.2	8300.8	0.325	1.486	0.297		2466.7	0.0	2466.7
	X2	798.6								
	X3	798.6								
	X4	798.6								
	X5	798.6								
	X6	497.2								
	sum	4188.8								
	Wi/A	13.96								
4F	X1	506.8	12585.6	0.493	1.317	0.263		3314.0	0.0	3314.0
	X2	817.8								
	X3	817.8								
	X4	817.8								
	X5	817.8								
	X6	506.8								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
3F	X1	506.8	16870.4	0.661	1.193	0.239		4026.6	0.0	4026.6
	X2	817.8								
	X3	817.8								
	X4	817.8								
	X5	817.8								
	X6	506.8								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
2F	X1	506.8	21155.2	0.829	1.091	0.218		4618.0	0.0	4618.0
	X2	817.8								
	X3	817.8								
	X4	817.8								
	X5	817.8								
	X6	506.8								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
1F	X1	519.7	25508.5	1.000	1.000	0.200		5101.7	0.0	5101.7
	X2	828.5								
	X3	828.5								
	X4	828.5								
	X5	828.5								
	X6	519.7								
	sum	4353.3								
	Wi/A	14.51								
基礎	X1	785.6	31572.8		K=0.1007 (H=-0.28)		610.677	5712.4	0.0	5712.4
	X2	1123.3								
	X3	1123.3								
	X4	1123.3								
	X5	1123.3								
	X6	785.6								
	sum	6064.3								
	Wi/A	20.21								

＜ 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＋0.01α) = 17.38×(0.02＋0.01×0.00) = 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) Ｒｔ（建築物の振動特性を表わす係数）の算出
　Rt（固有周期からの計算値） = 1.000 （ T = 0.348 ）、 Rt（採用値）= 1.000

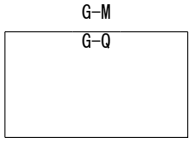
c) 層せん断力の算出

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Wi	ΣWi	αi	Ai、K	Ci	K･Wi	Q	Pi	Qi
6F	X1	457.5	4112.0	0.161	1.793	0.359		1474.4	0.0	1474.4
	X2	799.3								
	X3	799.3								
	X4	799.3								
	X5	799.3								
	X6	457.5								
	sum	4112.0								
	Wi/A	13.71								
5F	X1	497.2	8300.8	0.325	1.486	0.297		2466.7	0.0	2466.7
	X2	798.6								
	X3	798.6								
	X4	798.6								
	X5	798.6								
	X6	497.2								
	sum	4188.8								
	Wi/A	13.96								
4F	X1	506.8	12585.6	0.493	1.317	0.263		3314.0	0.0	3314.0
	X2	817.8								
	X3	817.8								
	X4	817.8								
	X5	817.8								
	X6	506.8								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
3F	X1	506.8	16870.4	0.661	1.193	0.239		4026.6	0.0	4026.6
	X2	817.8								
	X3	817.8								
	X4	817.8								
	X5	817.8								
	X6	506.8								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
2F	X1	506.8	21155.2	0.829	1.091	0.218		4618.0	0.0	4618.0
	X2	817.8								
	X3	817.8								
	X4	817.8								
	X5	817.8								
	X6	506.8								
	sum	4284.8								
	Wi/A	14.28								
1F	X1	519.7	25508.5	1.000	1.000	0.200		5101.7	0.0	5101.7
	X2	828.5								
	X3	828.5								
	X4	828.5								
	X5	828.5								
	X6	519.7								
	sum	4353.3								
	Wi/A	14.51								
基礎	X1	785.6	31572.8		K=0.1007 (H=-0.28)		610.677	5712.4	0.0	5712.4
	X2	1123.3								
	X3	1123.3								
	X4	1123.3								
	X5	1123.3								
	X6	785.6								
	sum	6064.3								
	Wi/A	20.21								

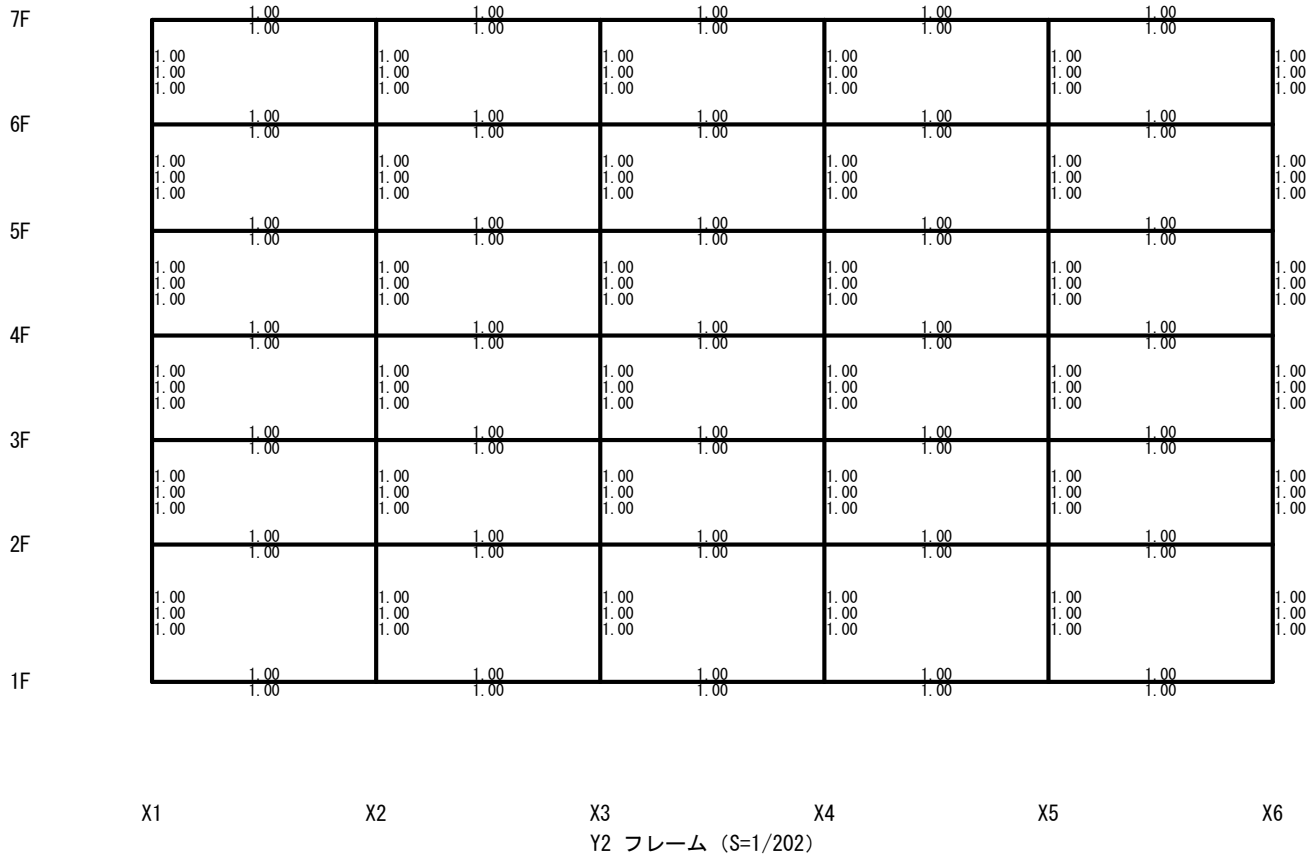
A-1.4 剛度増大率

A-1.4.1　壁によるはり・柱の剛度増大率

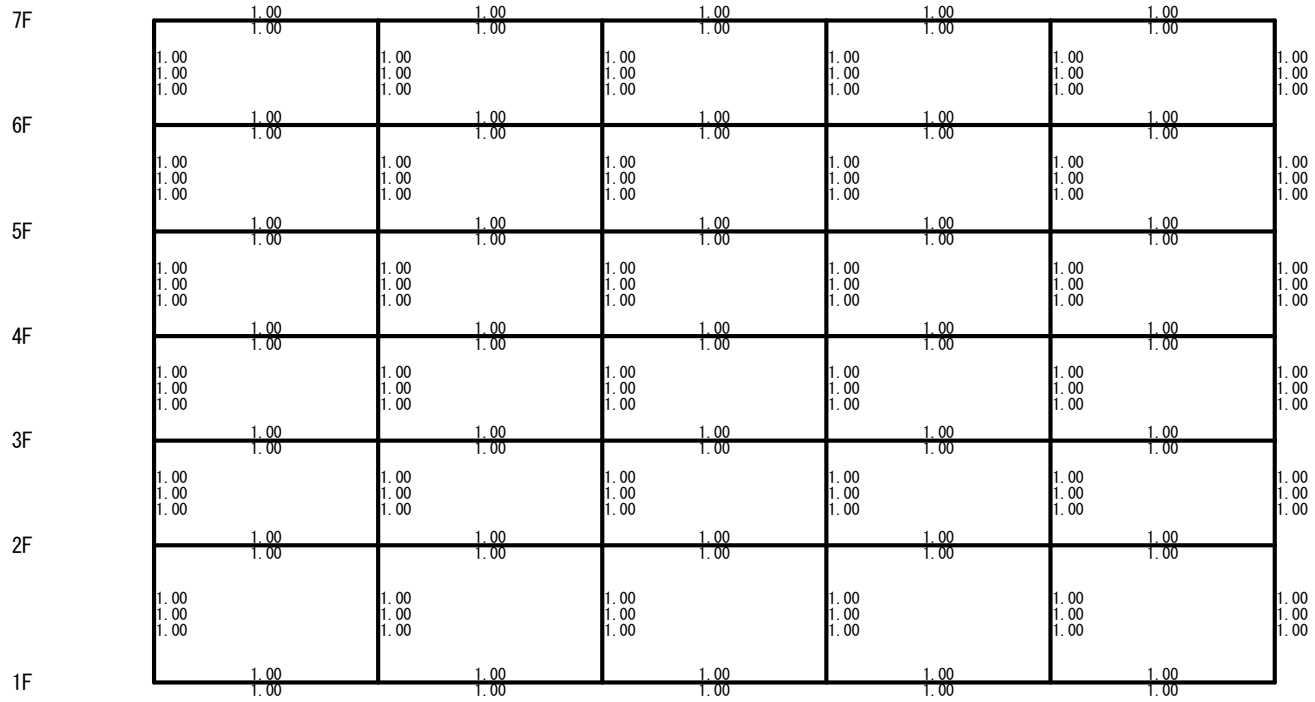
（*印は直接入力）



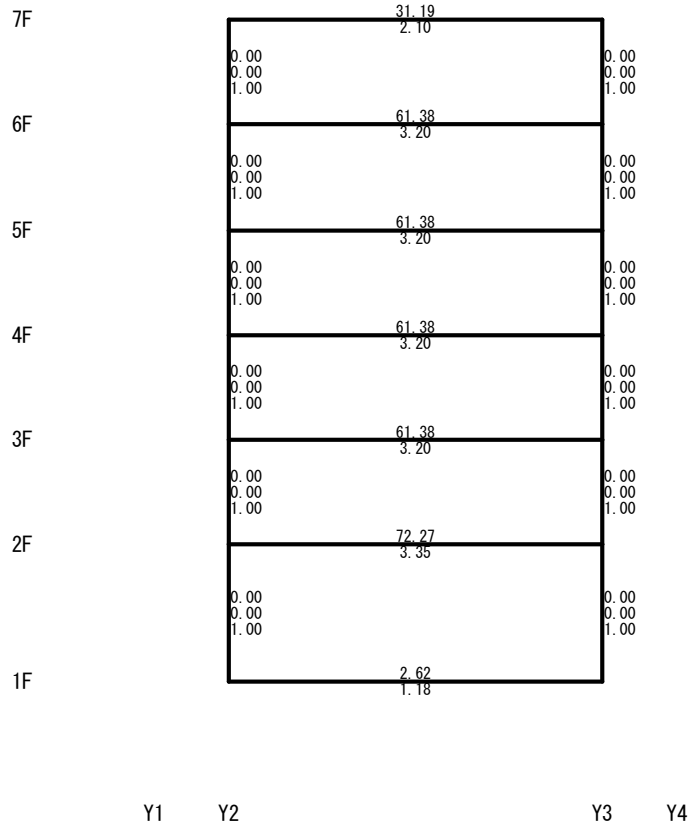
G-M：はりの曲げ剛度増大率
G-Q：はりのせん断剛度増大率
C-M：柱の曲げ剛度増大率
C-Q：柱のせん断剛度増大率
C-N：柱の軸方向剛度増大率



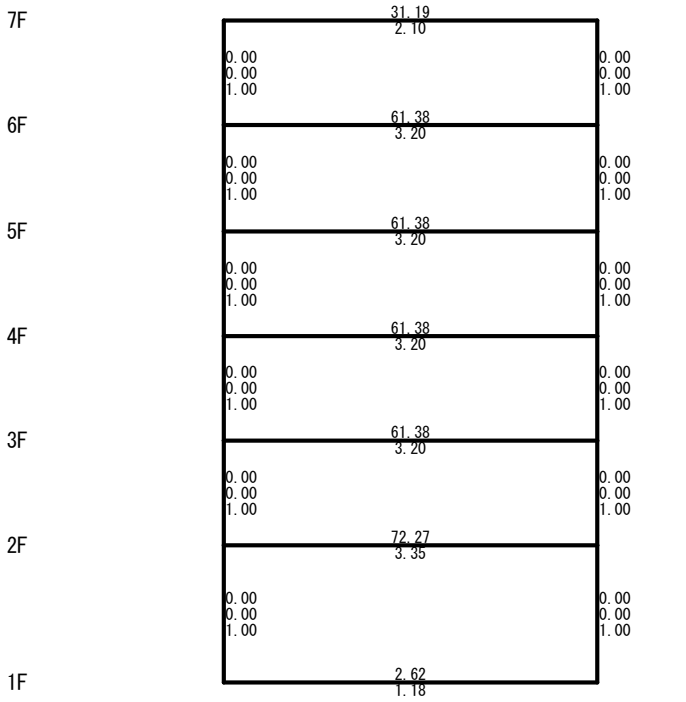
Y2 フレーム（S=1/202）



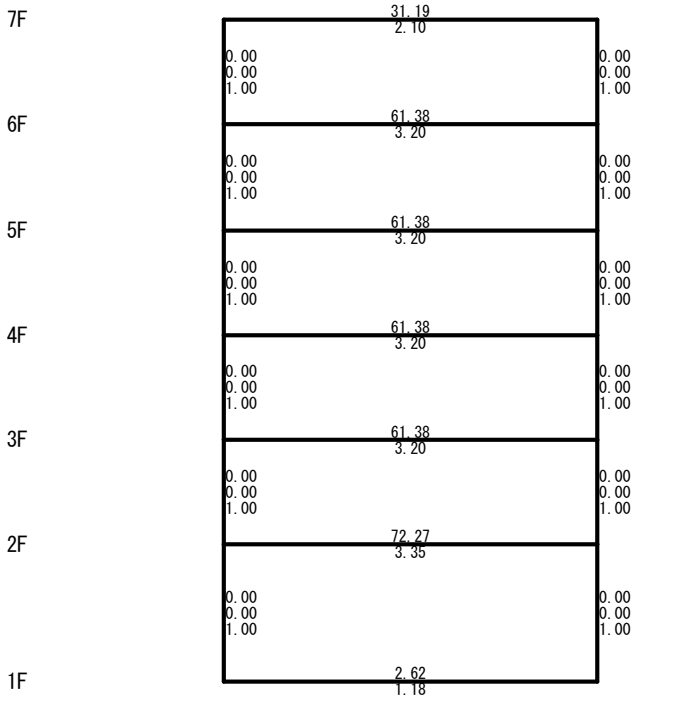
Y3 フレーム (S=1/202)



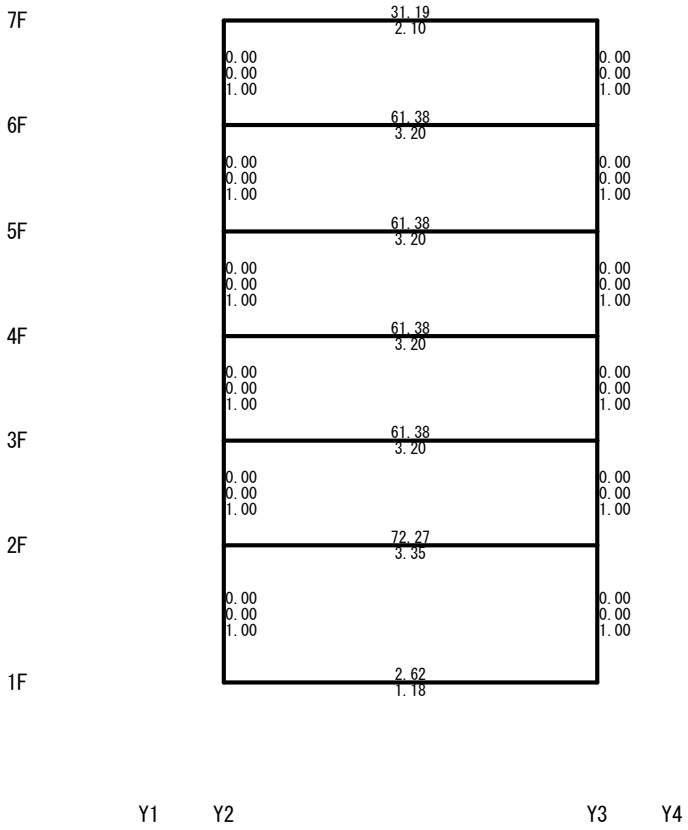
X1 フレーム (S=1/202)



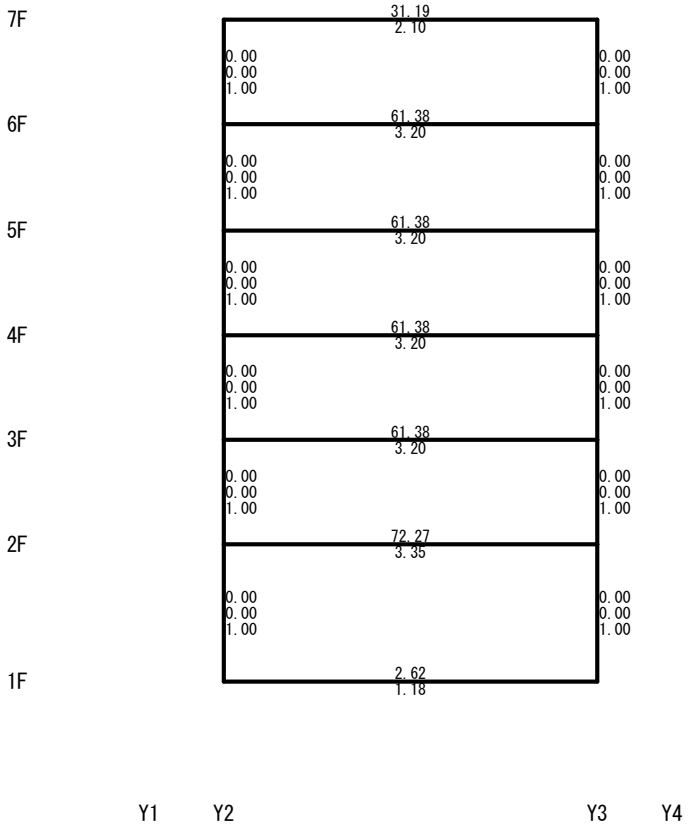
X2 フレーム (S=1/202)



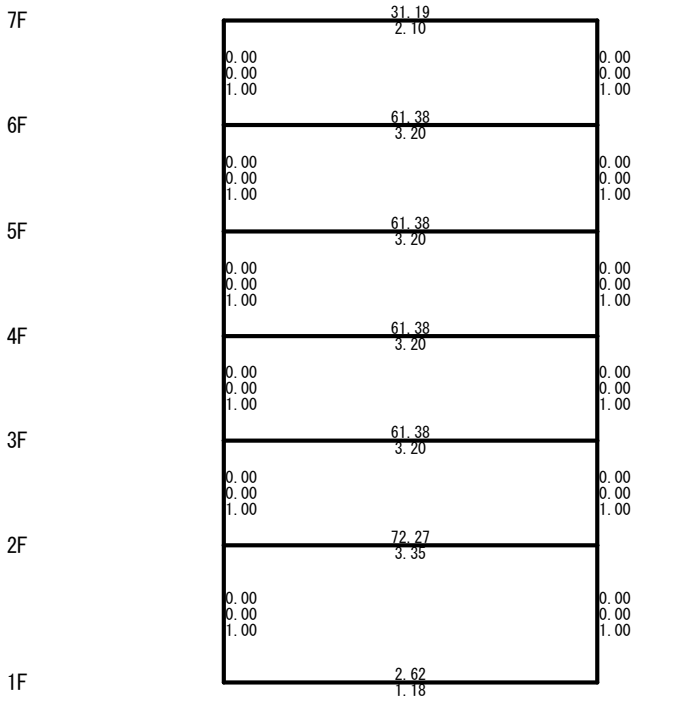
X3 フレーム (S=1/202)



X4 フレーム (S=1/202)



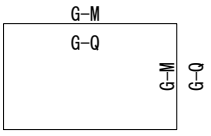
X5 フレーム (S=1/202)



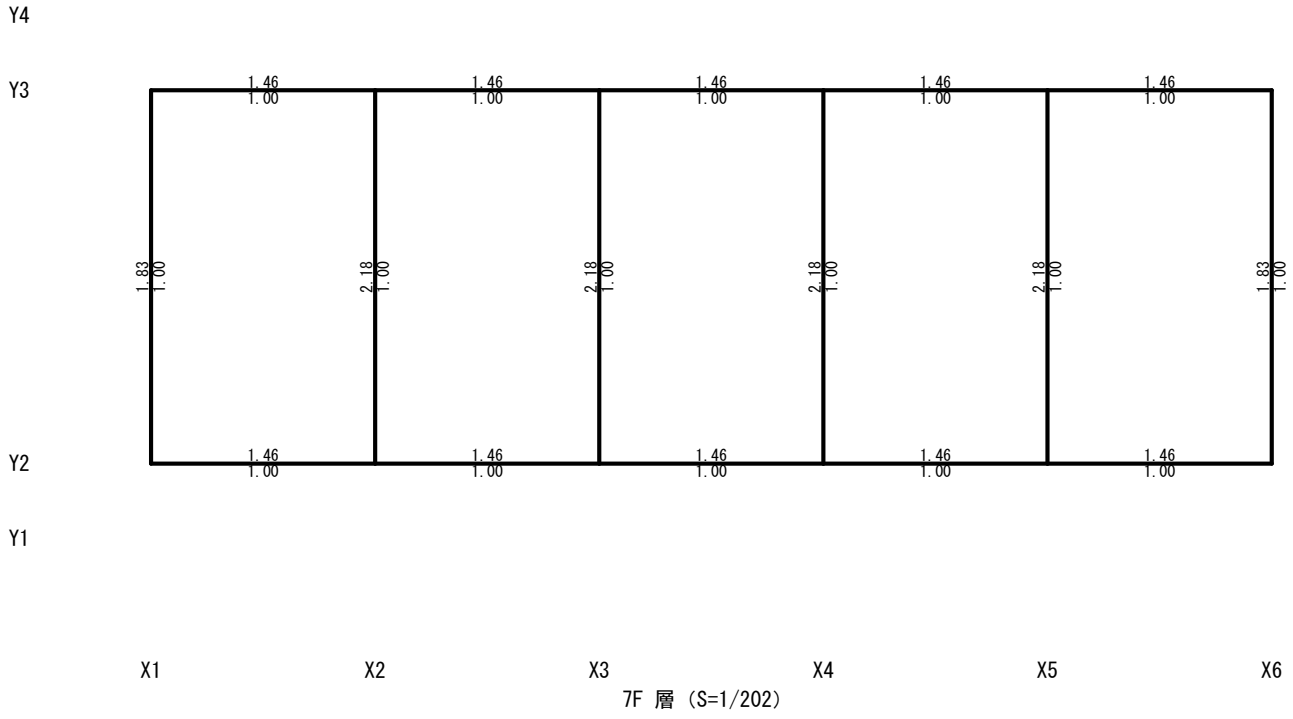
X6 フレーム (S=1/202)

A-1.4.2　スラブによるはりの剛度増大率

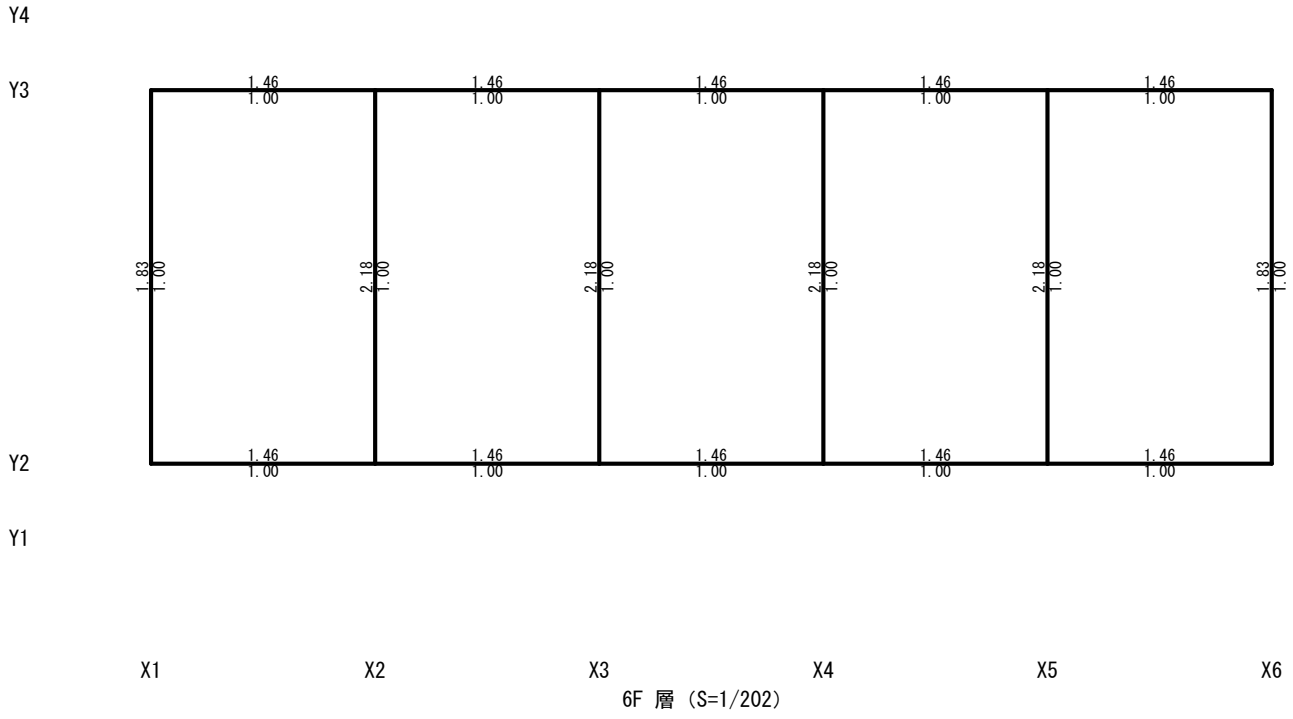
以下に出力されていないはりの剛度増大率は1.0になります。（*印は直接入力）



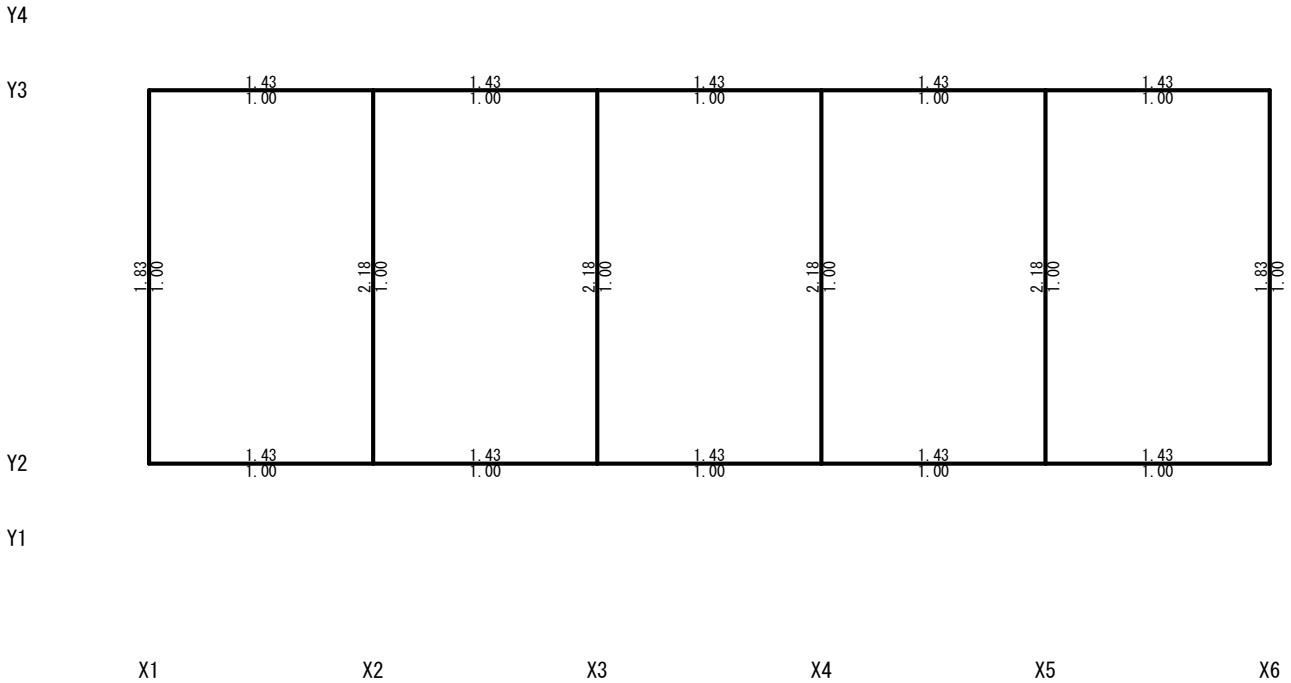
G-M：はりの曲げ剛度増大率
G-Q：はりのせん断剛度増大率



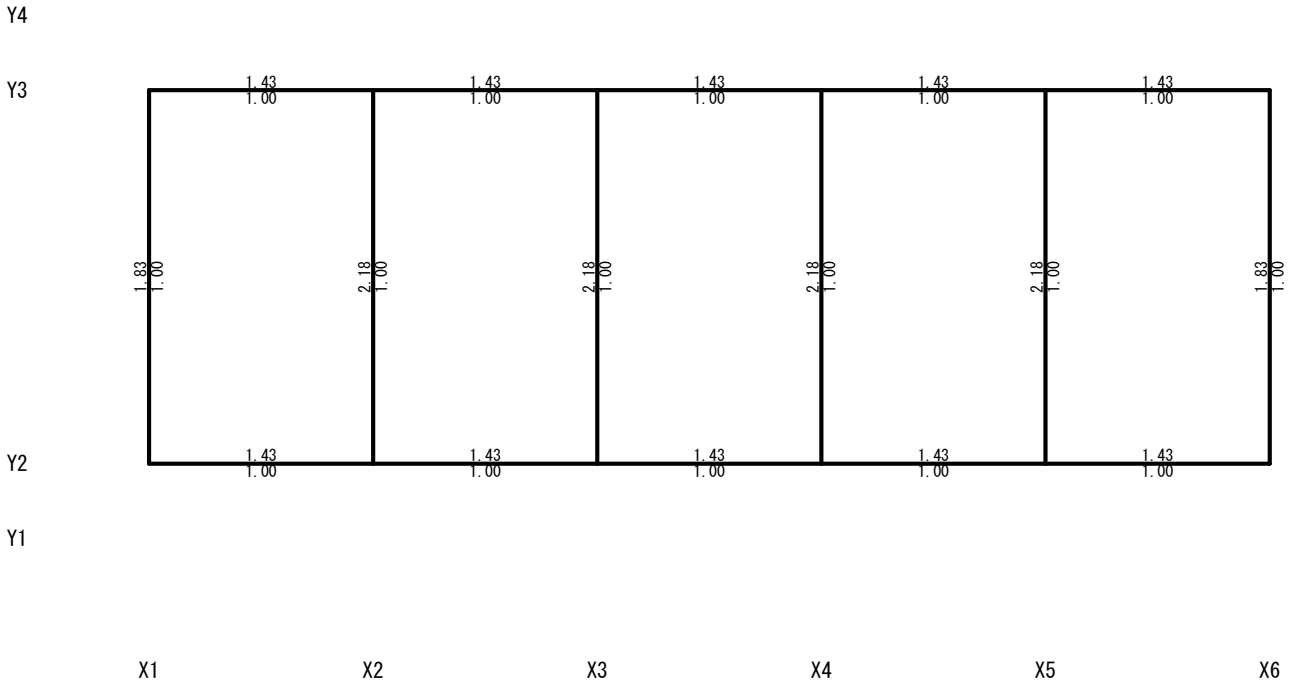
7F 層 (S=1/202)



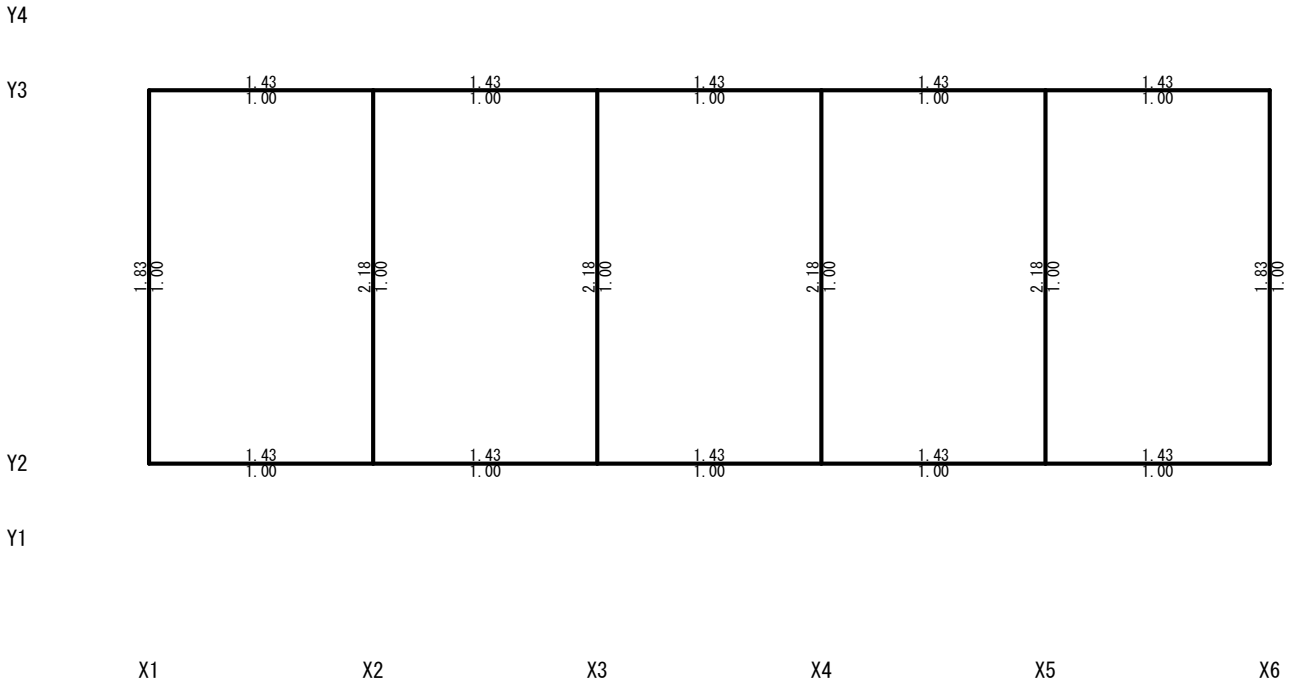
6F 層 (S=1/202)



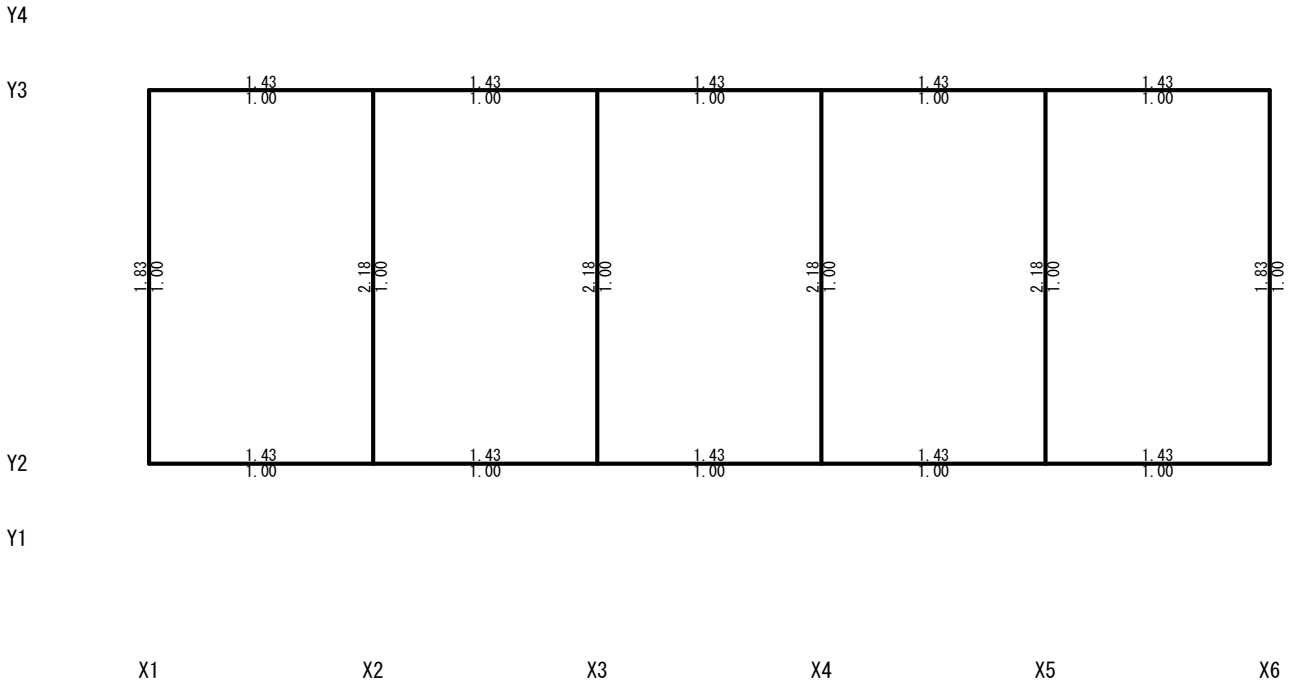
5F 層 (S=1/202)



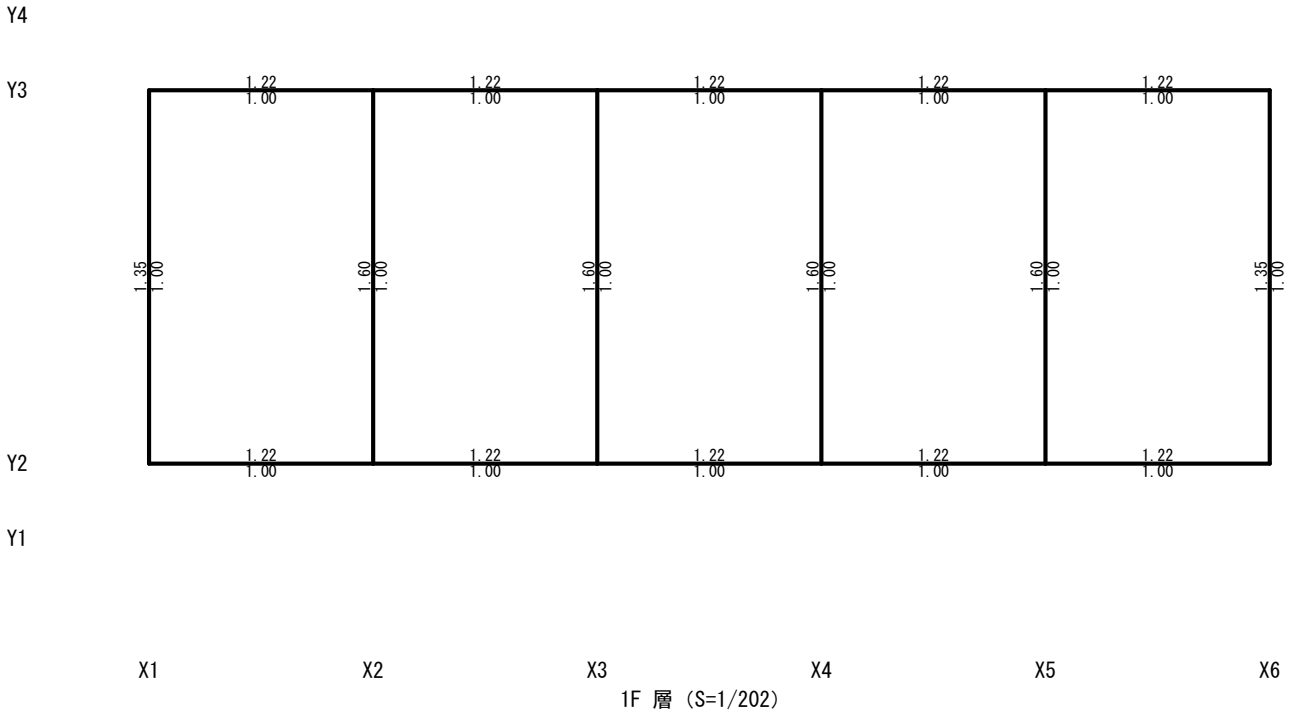
4F 層 (S=1/202)



3F 層 (S=1/202)



2F 層 (S=1/202)



1F 層 (S=1/202)

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	700.0	700.1	700.0	0.1	57087.8	0.0	0.0
Y3						2879.3	2879.3
Y2						2879.3	2879.3
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	700.0	700.1	700.0	0.1	77333.5	0.0	0.0
Y3						3672.0	3672.0
Y2						3672.0	3672.0
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	700.0	700.1	700.0	0.1	98398.9	0.0	0.0
Y3						4489.0	4489.0
Y2						4489.0	4489.0
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	700.0	700.1	700.0	0.1	116921.0	0.0	0.0
Y3						4756.9	4756.9
Y2						4756.9	4756.9
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	700.0	700.1	700.0	0.1	143494.1	0.0	0.0
Y3						5223.4	5223.4
Y2						5223.4	5223.4
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	700.0	700.1	700.0	0.1	146487.6	0.0	0.0
Y3						7197.6	7197.6
Y2						7197.6	7197.6
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	1500.0	1500.0	1500.0	0.0	57087.8	9000.4	9000.4
X2						8428.4	8428.4
X3						8289.5	8289.5
X4						8289.5	8289.5
X5						8428.4	8428.4
X6						9000.4	9000.4

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	1500.0	1500.0	1500.0	0.0	77333.5	11476.7	11476.7
X2						13262.9	13262.9
X3						13145.5	13145.5
X4						13145.5	13145.5
X5						13262.9	13262.9
X6						11476.7	11476.7

4F 階 < Y 方向 >

ﾌﾚｰﾑ	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10^6 kN･cm)	ﾌﾚｰﾑの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X1	1500.0	1500.0	1500.0	0.0	98398.9	14193.8	14193.8
X2						17945.7	17945.7
X3						17833.8	17833.8
X4						17833.8	17833.8
X5						17945.7	17945.7

4F 階 < Y 方向 >

ﾌﾚｰﾑ	質量重心位置 mx (cm)	重心位置 gx (cm)	剛心位置 lx (cm)	偏心距離 x (cm)	ねじり剛性 KR (*10^6 kN･cm)	ﾌﾚｰﾑの層剛性 Q / δ (kN/cm)	
						全部材	剛心計算に考慮する部材のみ
X6						14193.8	14193.8

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	1500.0	1500.0	1500.0	0.0	116921.0	16512.9	16512.9
X2						22362.0	22362.0
X3						22267.5	22267.5
X4						22267.5	22267.5
X5						22362.0	22362.0
X6						16512.9	16512.9

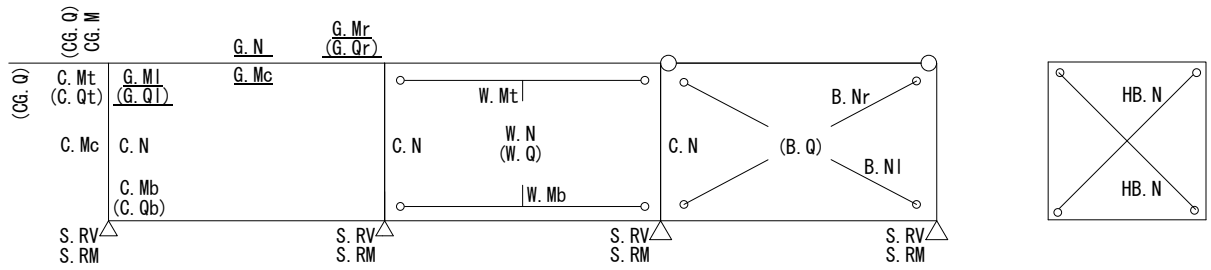
2F 階 < Y 方向 >

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	1500.0	1500.0	1500.0	0.0	143494.1	19874.9	19874.9
X2						28588.5	28588.5
X3						28511.9	28511.9
X4						28511.9	28511.9
X5						28588.5	28588.5
X6						19874.9	19874.9

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	1500.0	1500.0	1500.0	0.0	146487.6	19730.8	19730.8
X2						30058.4	30058.4
X3						30031.4	30031.4
X4						30031.4	30031.4
X5						30058.4	30058.4
X6						19730.8	19730.8

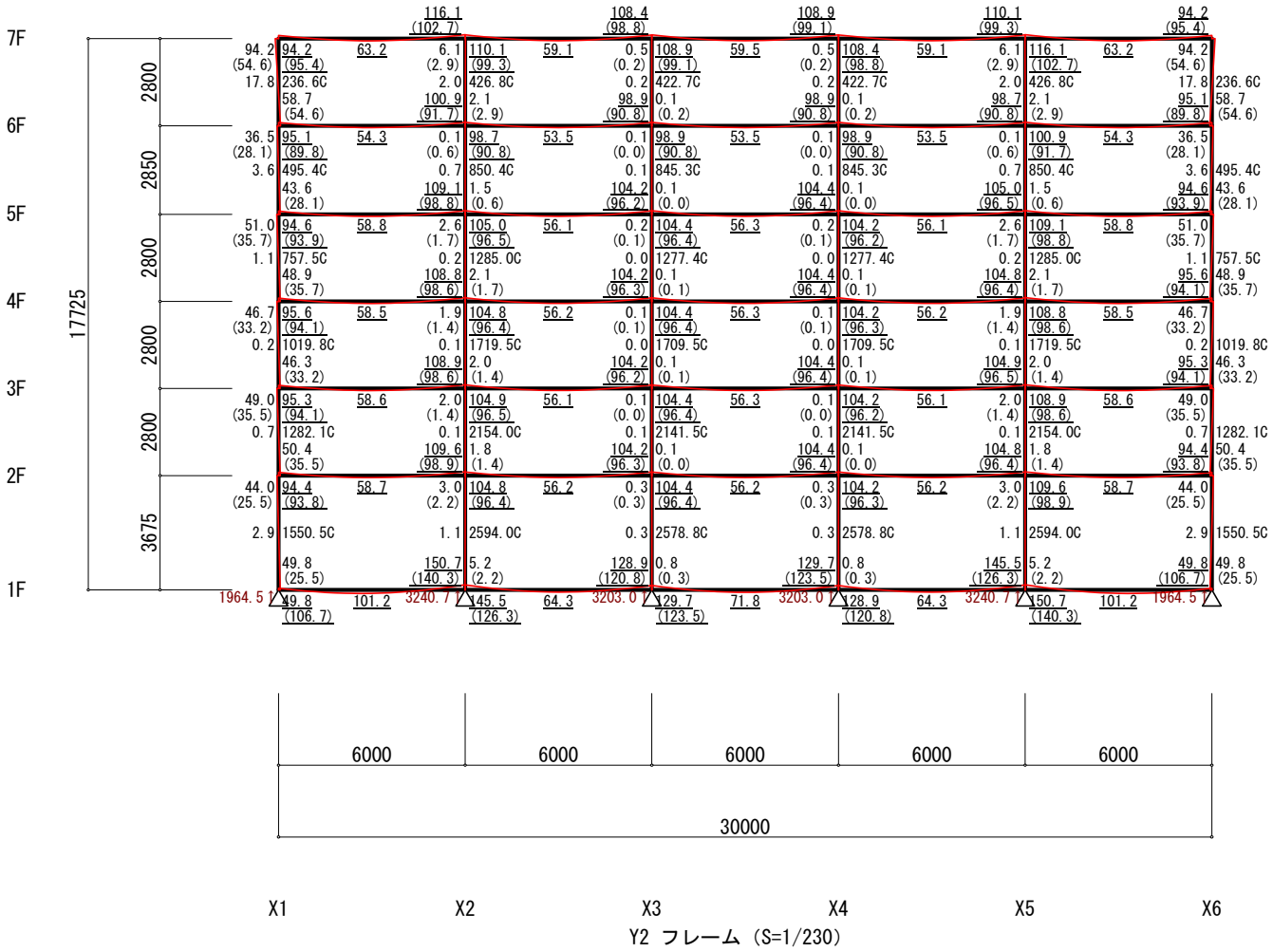
A-2.2　部材応力図



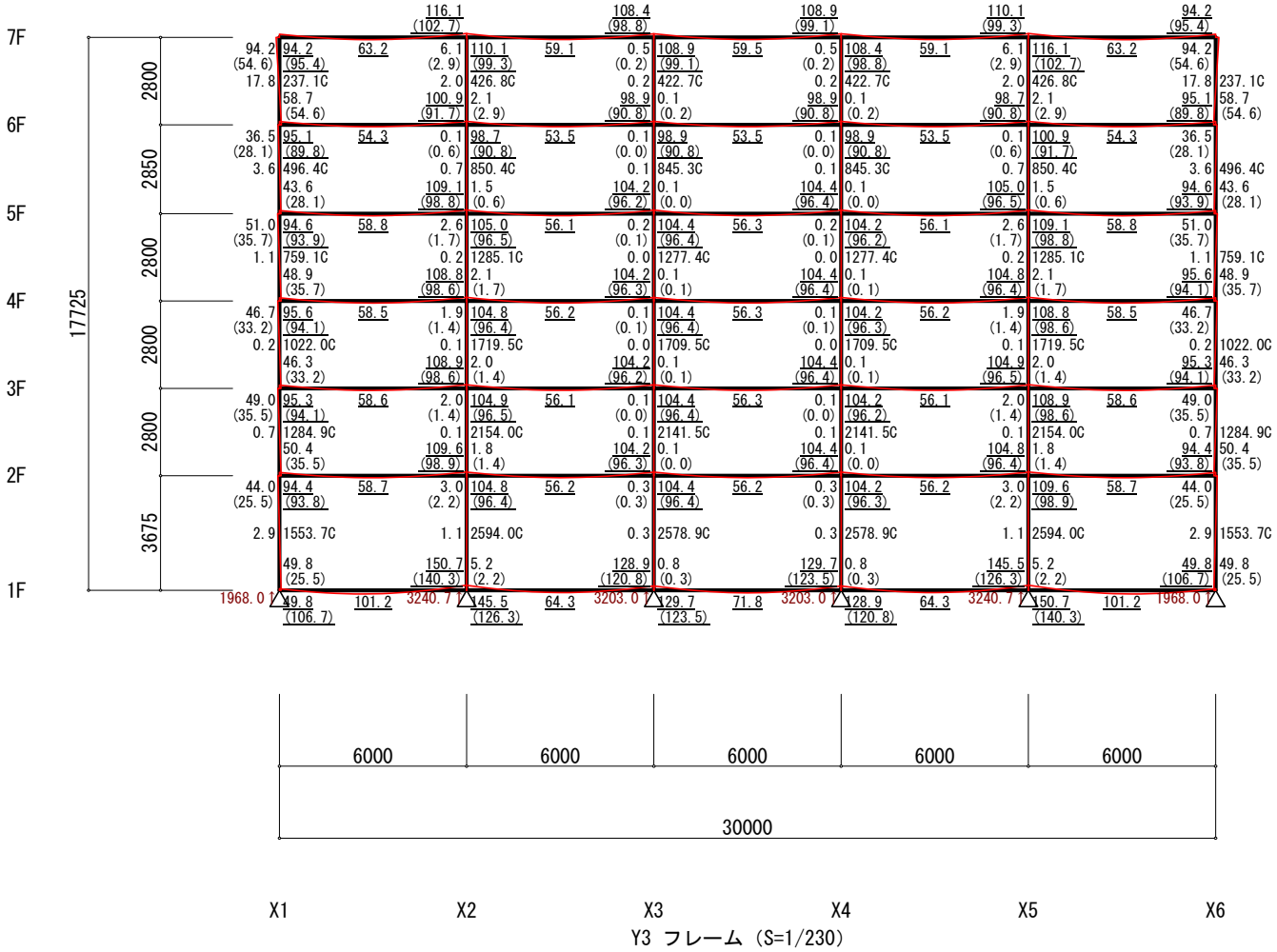
G.Ml	：はり左端部の曲げモーメント	(kN･m)
G.Mr	：はり右端部の曲げモーメント	(kN･m)
G.Mc	：はり中央の曲げモーメント ()付きはフェース間中央	(kN･m)
G.N	：はり軸力（T:引張, C:圧縮）	(kN)
G.Ql	：はり左端部 のせん断力	(kN)
G.Qr	：はり右端部のせん断力	(kN)
C.Mt	：柱頭の曲げモーメント	(kN･m)
C.Mc	：柱中央の曲げモーメント	(kN･m)
C.Mb	：柱脚の曲げモーメント	(kN･m)
C.N	：柱軸力（T:引張, C:圧縮）	(kN)
C.Qt	：柱頭のせん断力	(kN)
C.Qb	：柱脚のせん断力	(kN)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

W.Mt	：壁頭の曲げモーメント	(kN･m)
W.Mb	：壁脚の曲げモーメント	(kN･m)
W.Q	：壁のせん断力	(kN)
W.N	：壁軸力（T:引張, C:圧縮）	(kN)
B.Nr	：ブレースの右上り軸力（T:引張, C:圧縮）	(kN)
B.Nl	：ブレースの左上り軸力（T:引張, C:圧縮）	(kN)
B.Q	：ブレースのせん断力	(kN)
HB.N	：水平ブレースの部材軸力	(kN)
S.RV	：鉛直方向支点反力 （ ■ :水平荷重時浮き上がり）	(kN)
S.RM	：支点反力曲げモーメント	(kN･m)
○	：ピン接合	

鉛直荷重（立体解析）

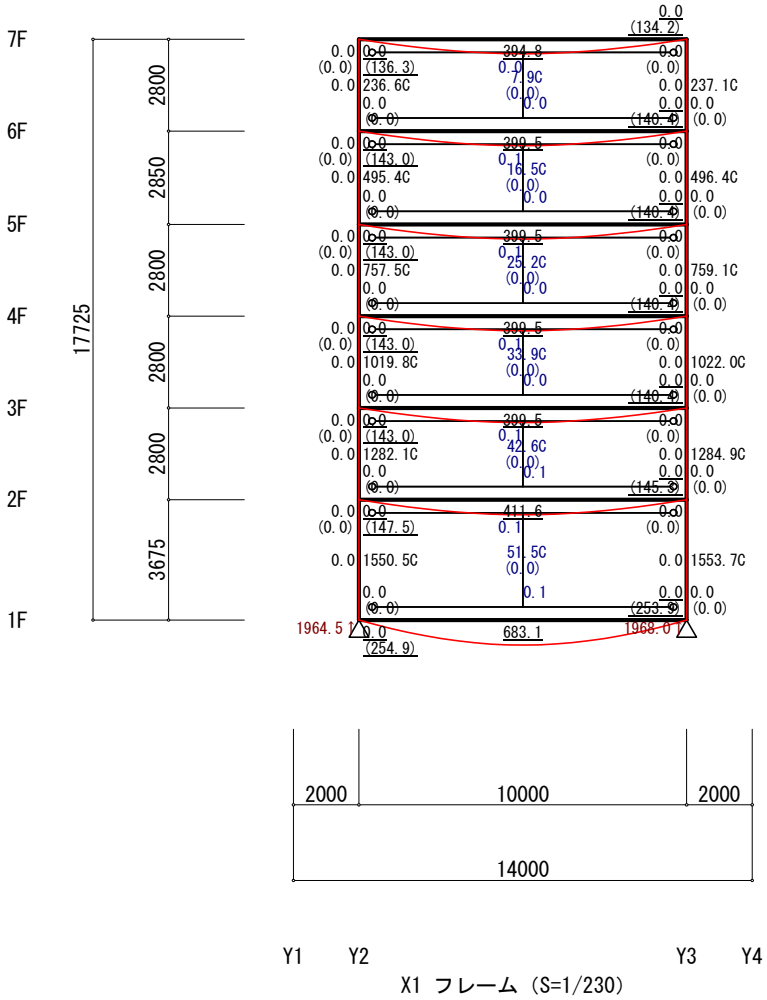

7F
6F
5F
4F
3F
2F
1F
17725
2800
2850
2800
2800
2800
3675
6000
6000
6000
6000
6000
30000
X1
X2
X3
X4
X5
X6
Y2 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）



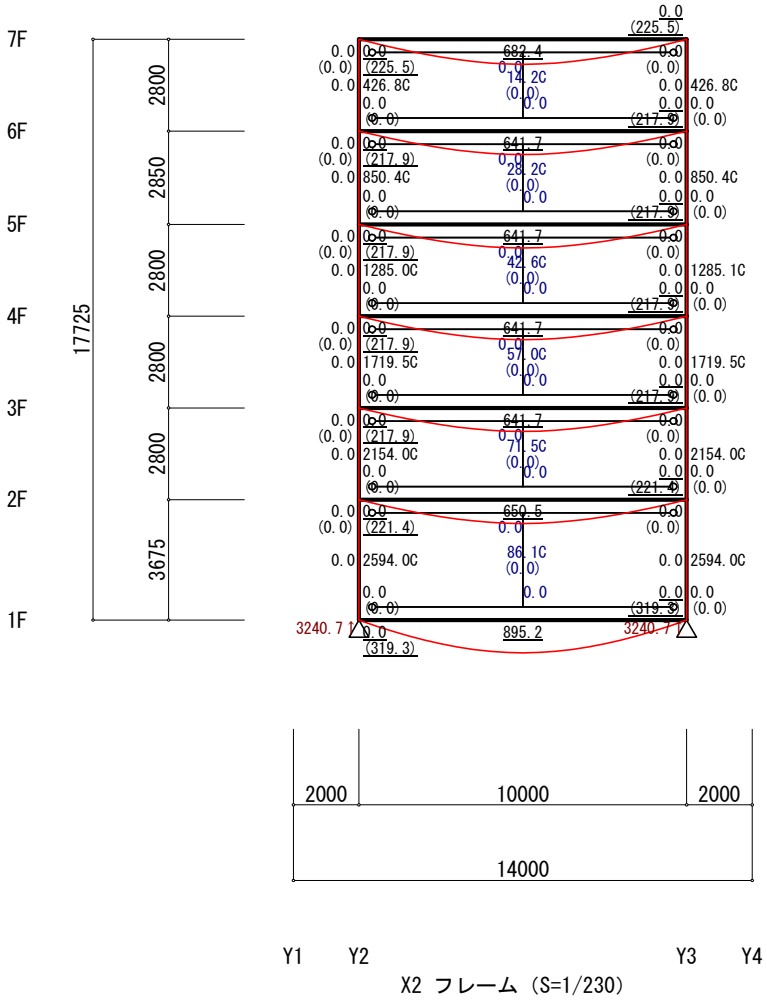
Y3 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）



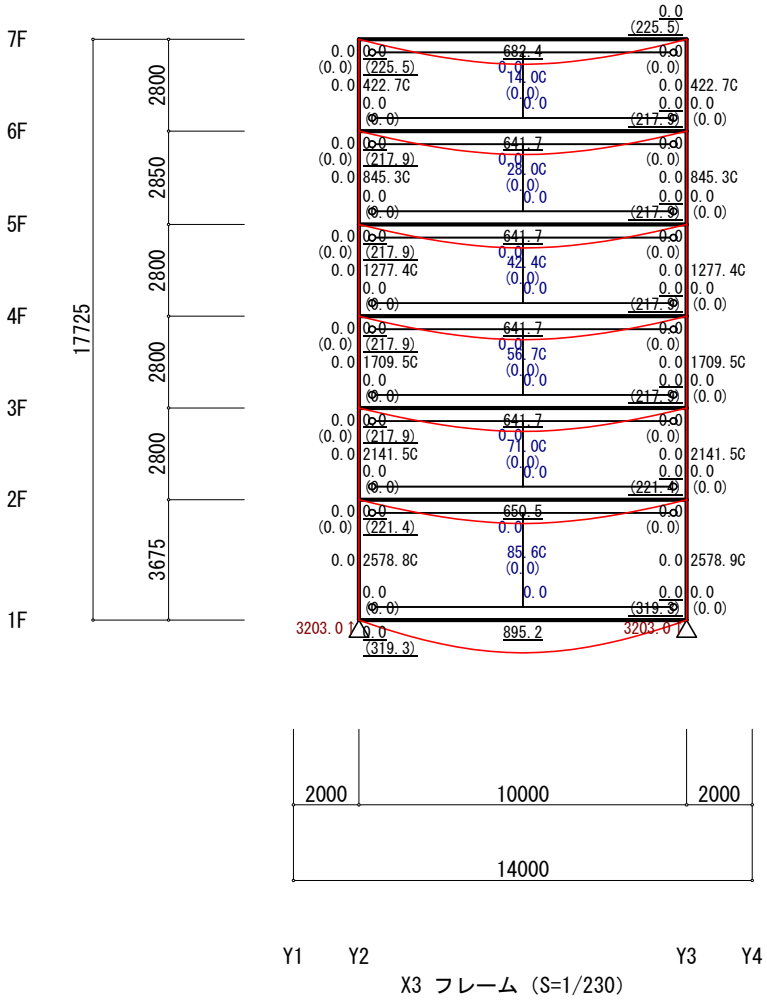
X1 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）



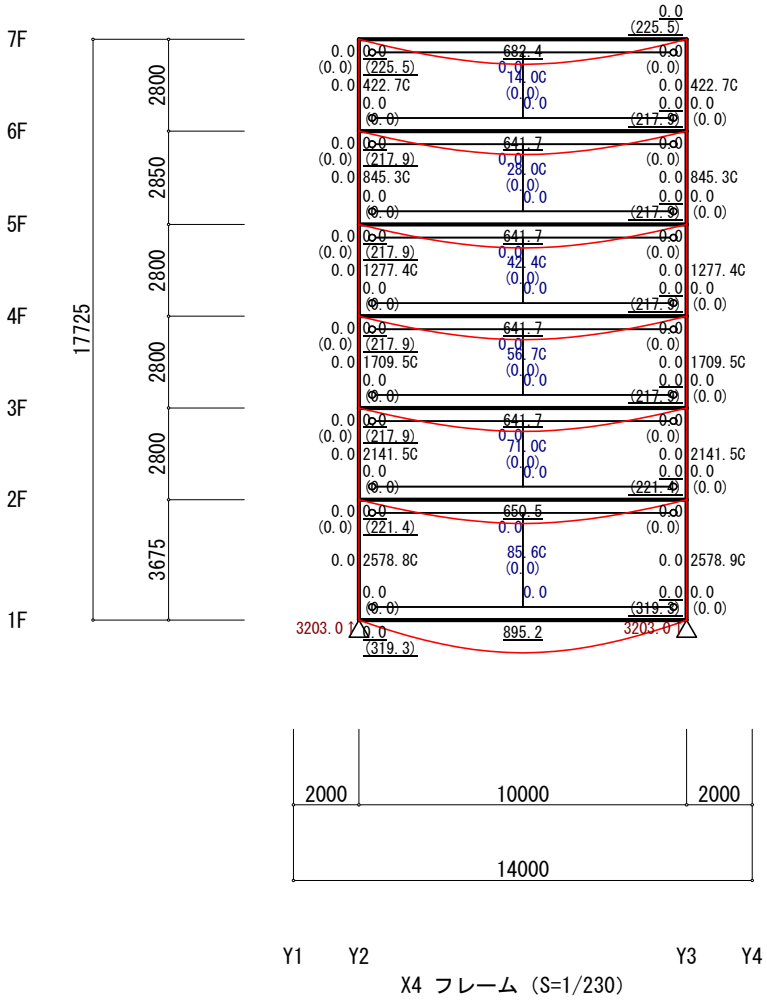
X2 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）



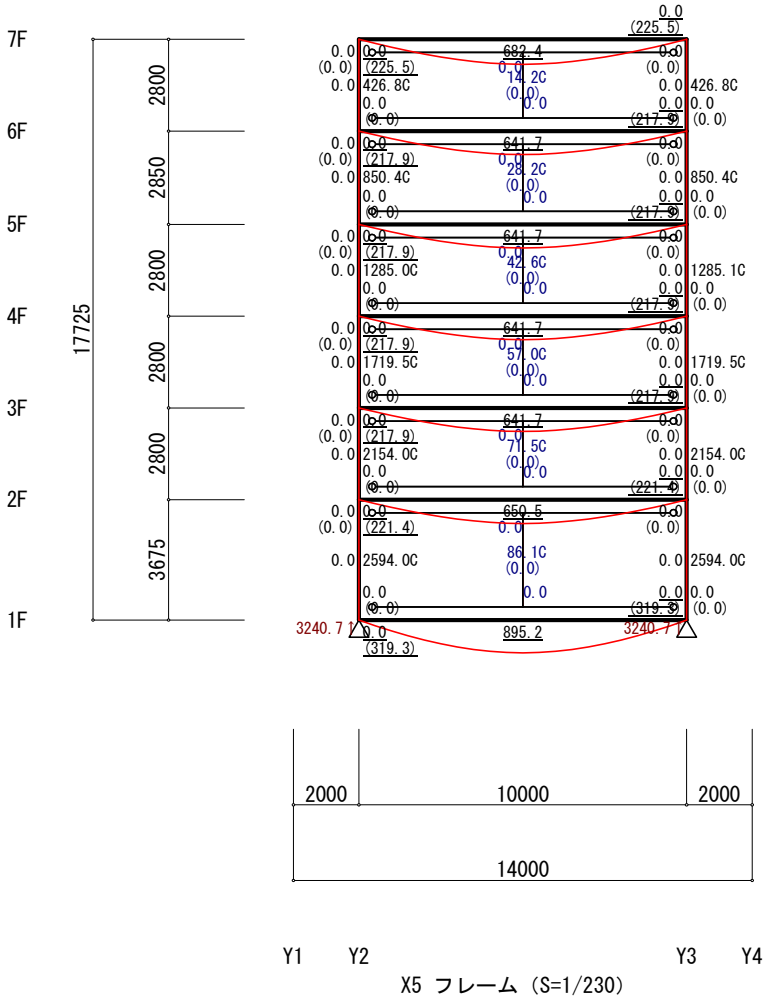
X3 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）



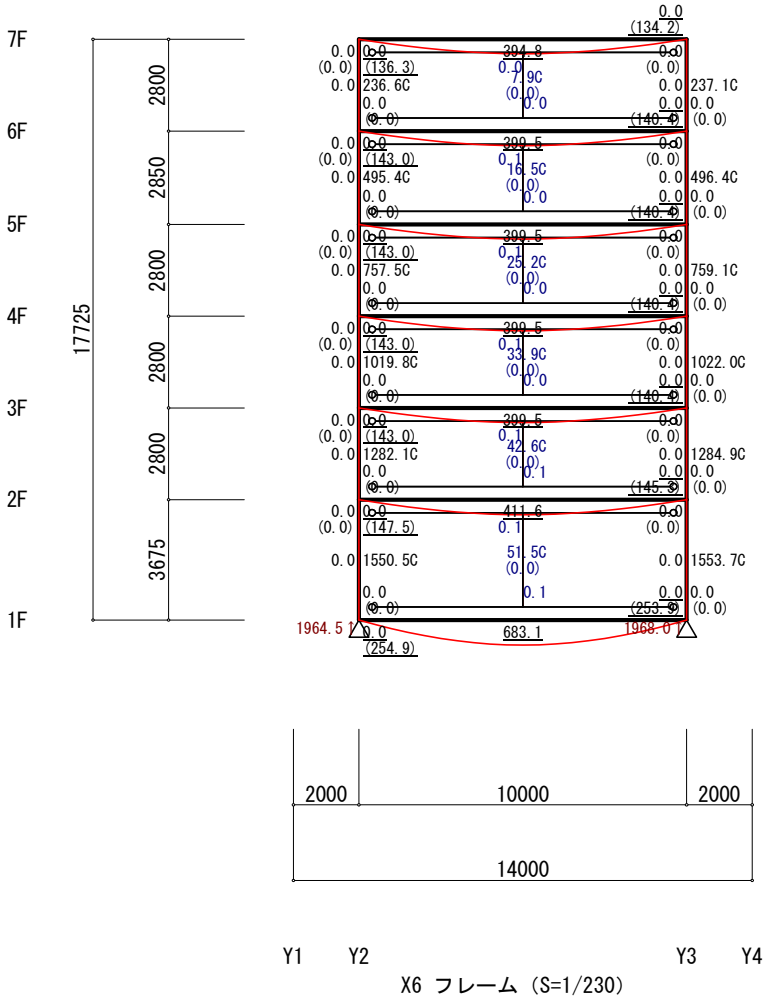
X4 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）



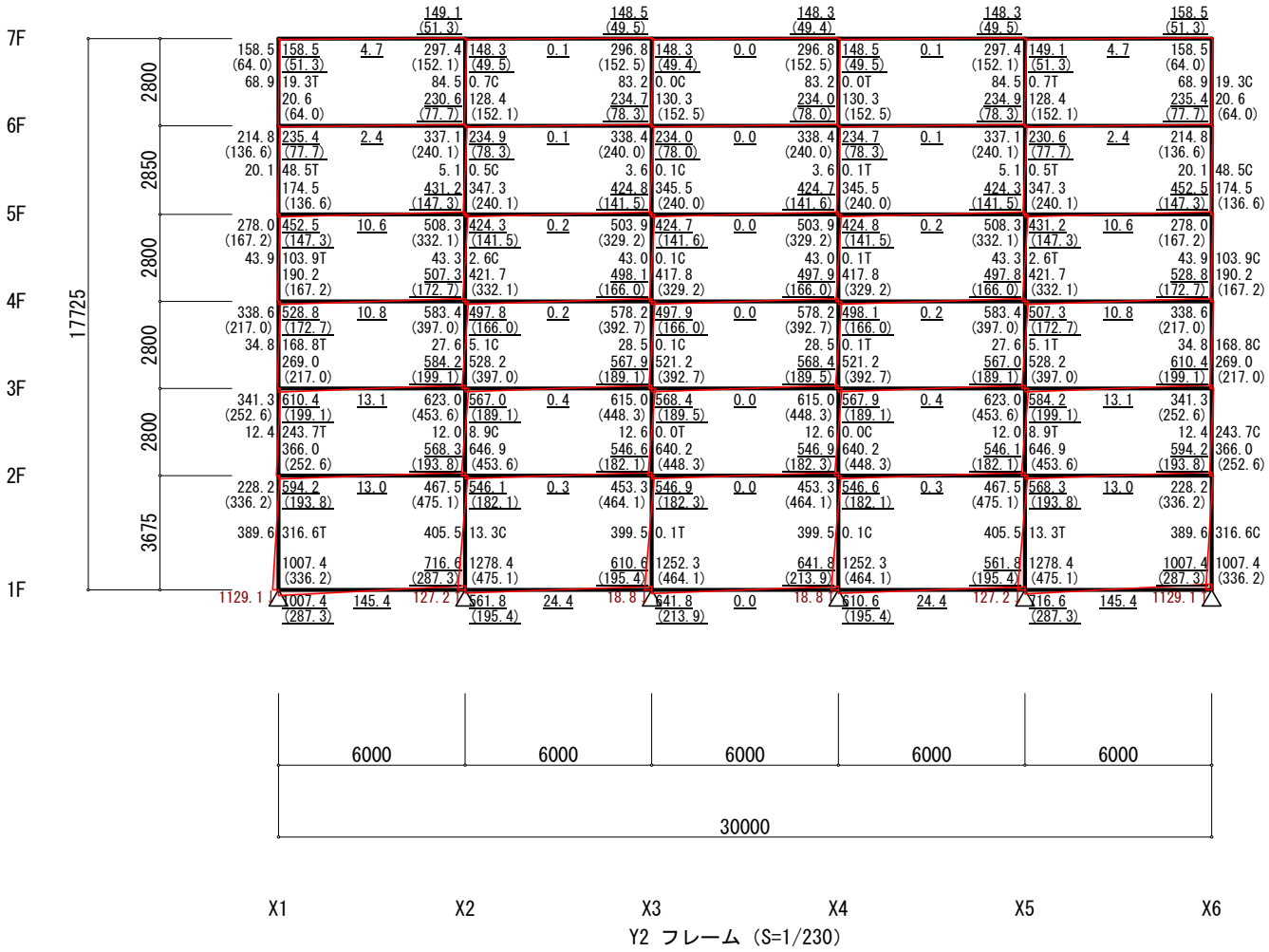
X5 フレーム（S=1/230）

鉛直荷重（立体解析）

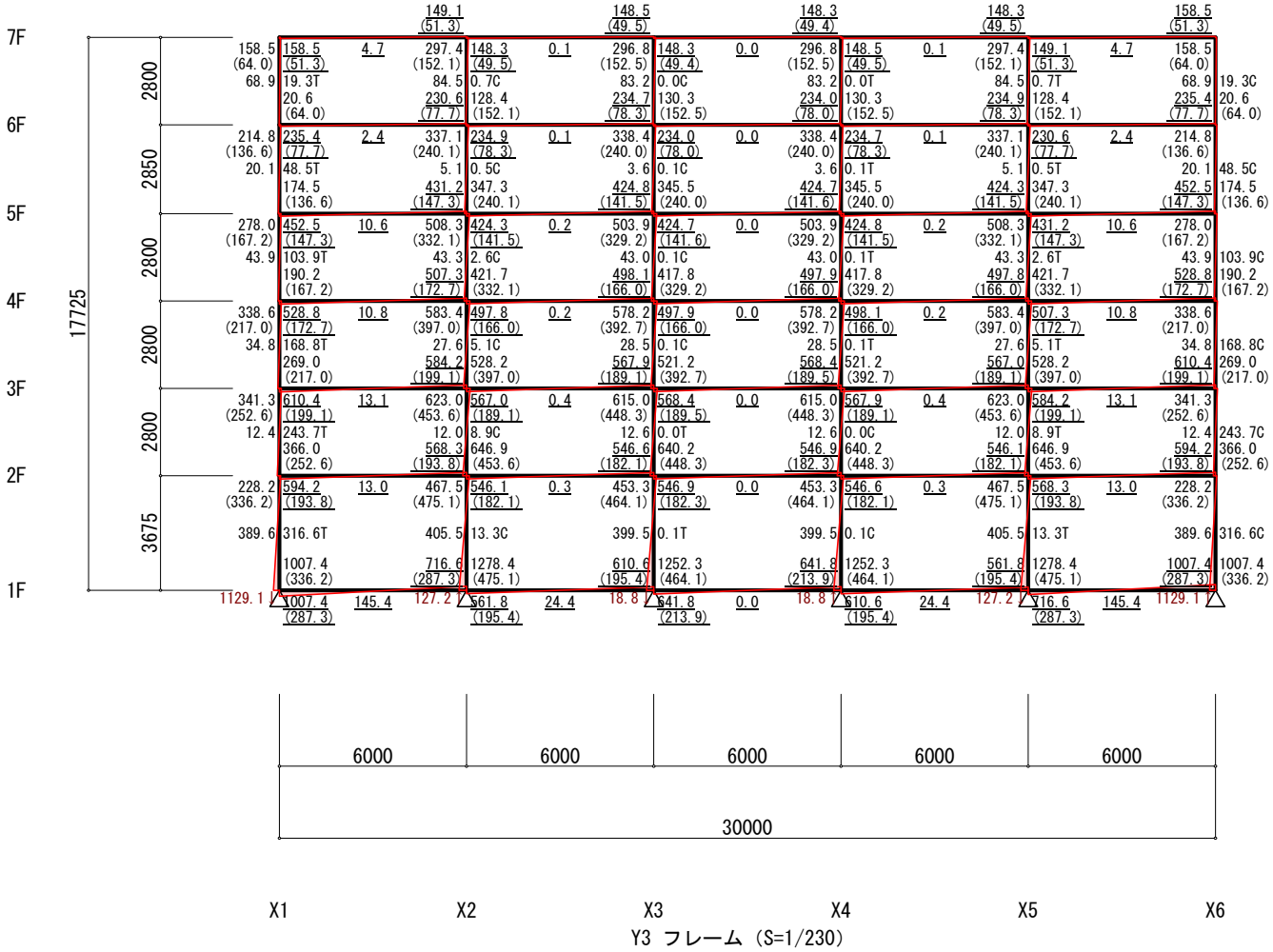


X6 フレーム（S=1/230）

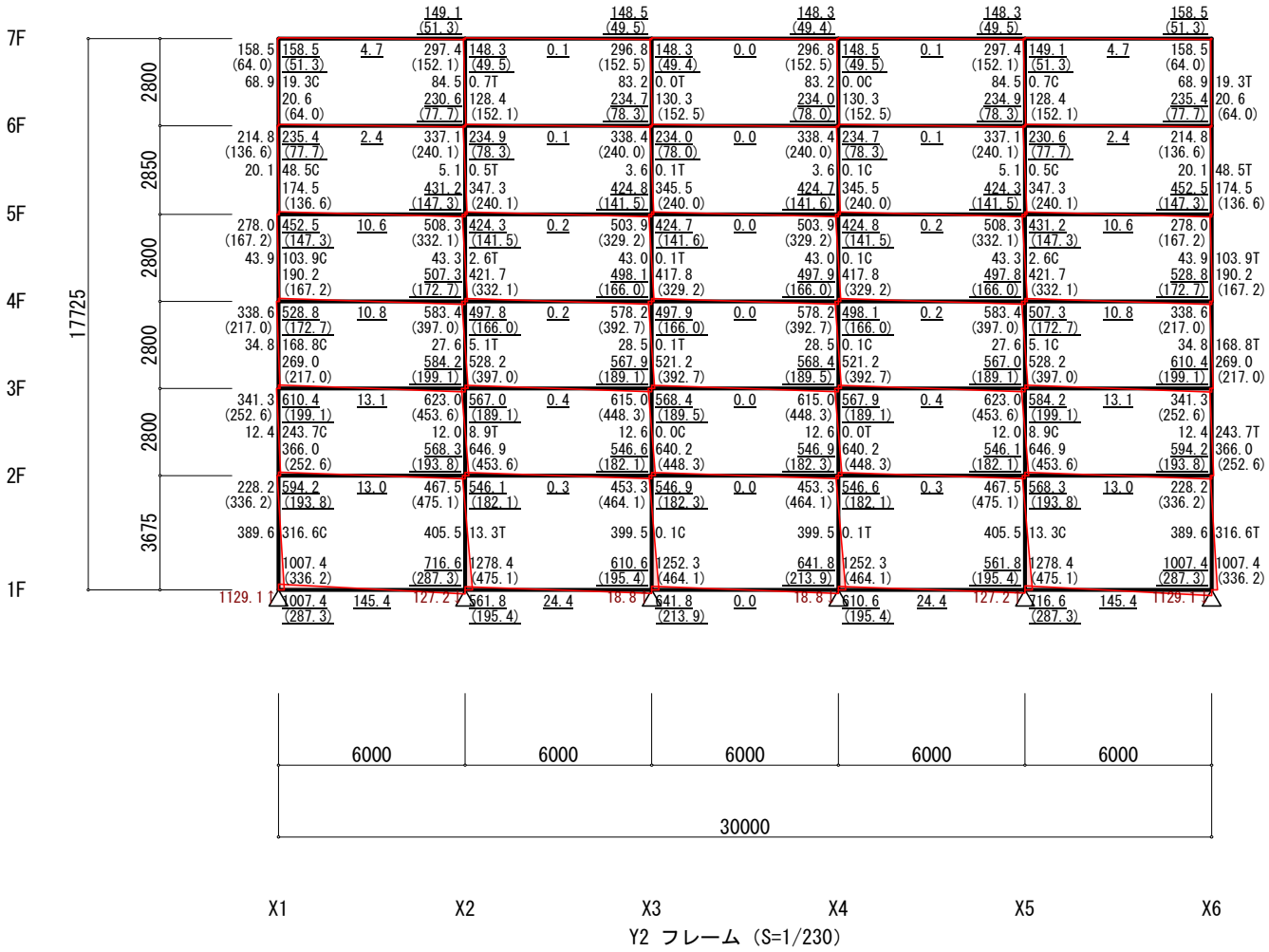
地震力(X方向 正加力)（立体解析）



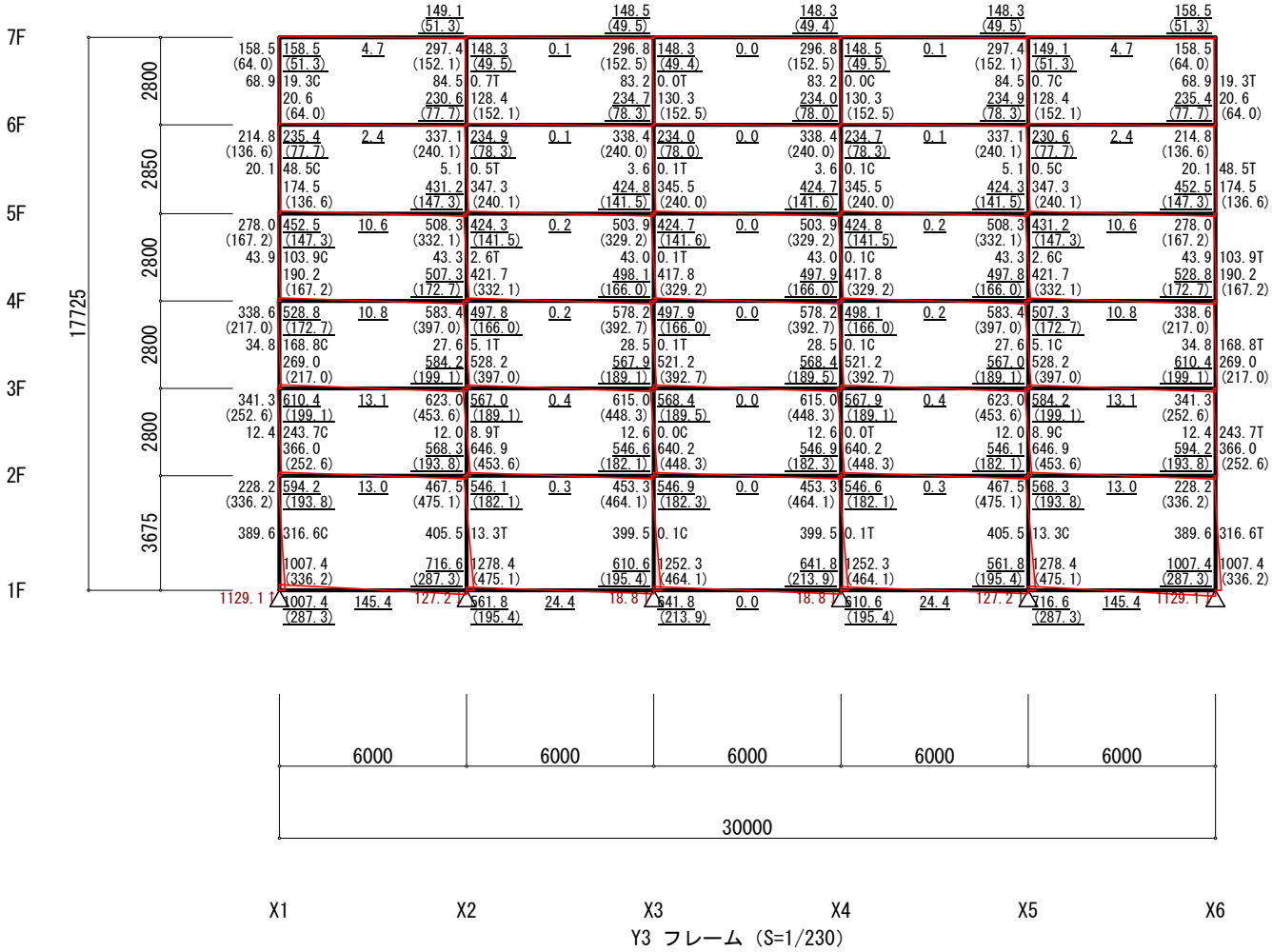
地震力(X方向 正加力)（立体解析）



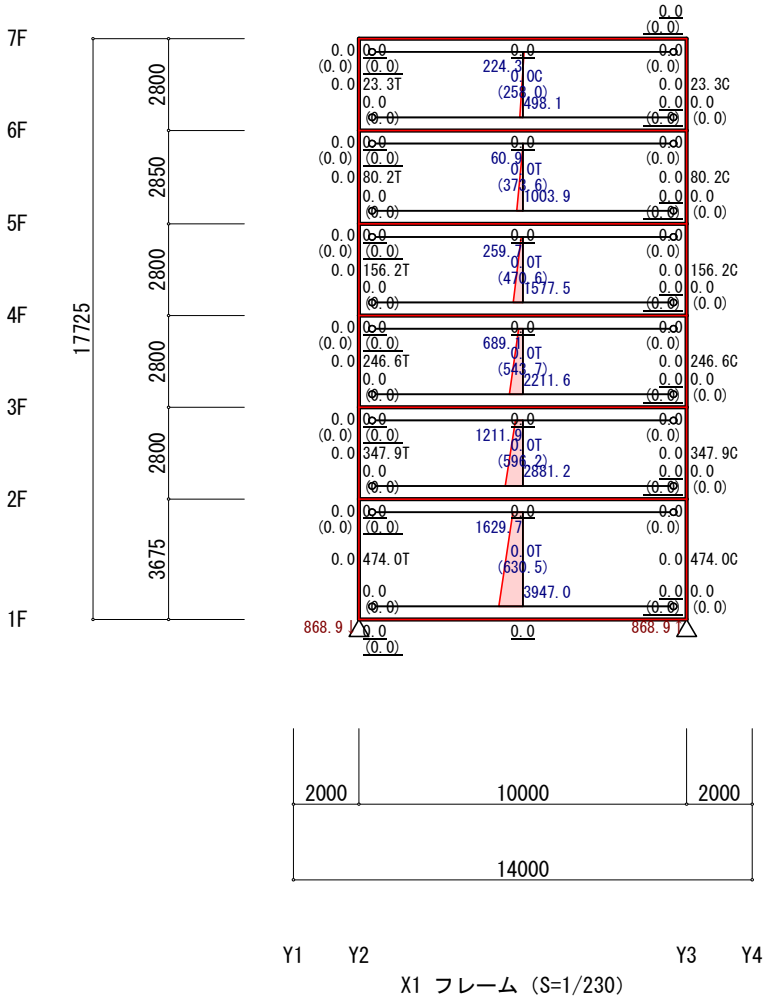
地震力(X方向 負加力)（立体解析）



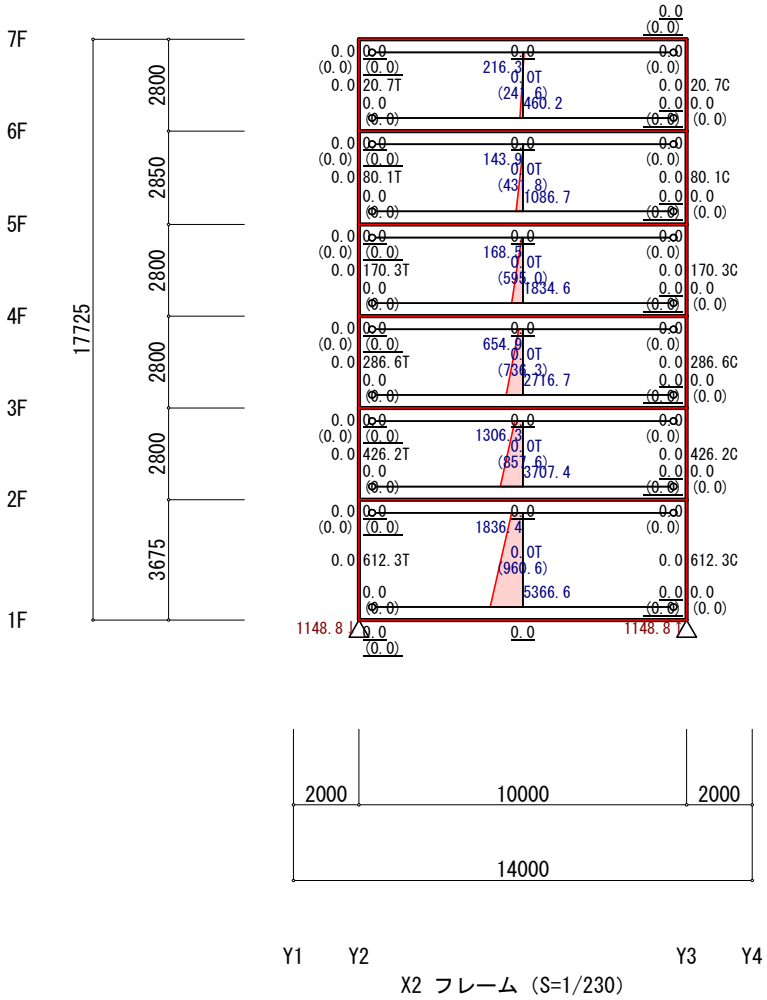
地震力(X方向 負加力)（立体解析）



地震力(Y方向 正加力)（立体解析）

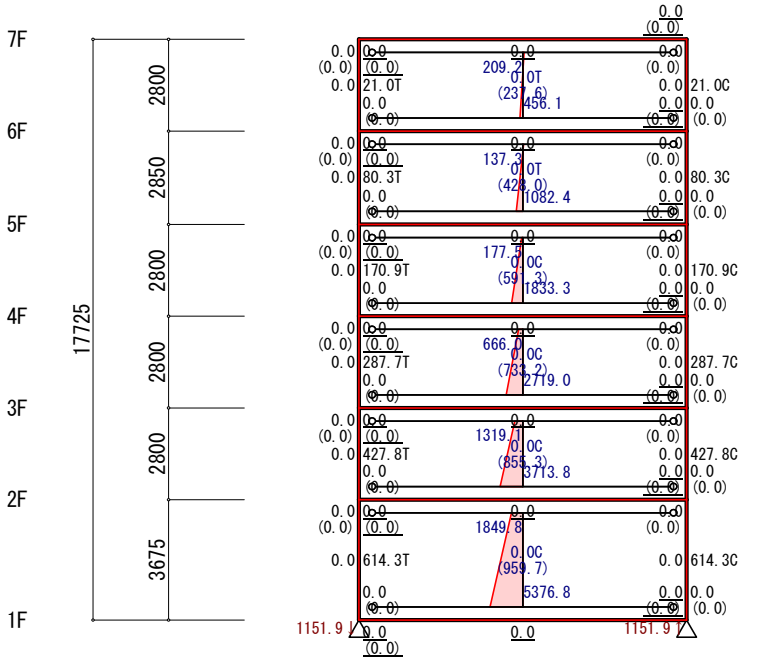


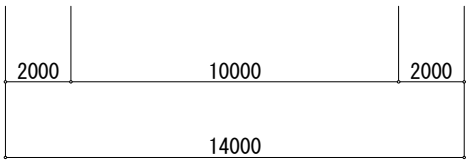
地震力(Y方向 正加力)（立体解析）



X2 フレーム (S=1/230)

地震力(Y方向 正加力)（立体解析）

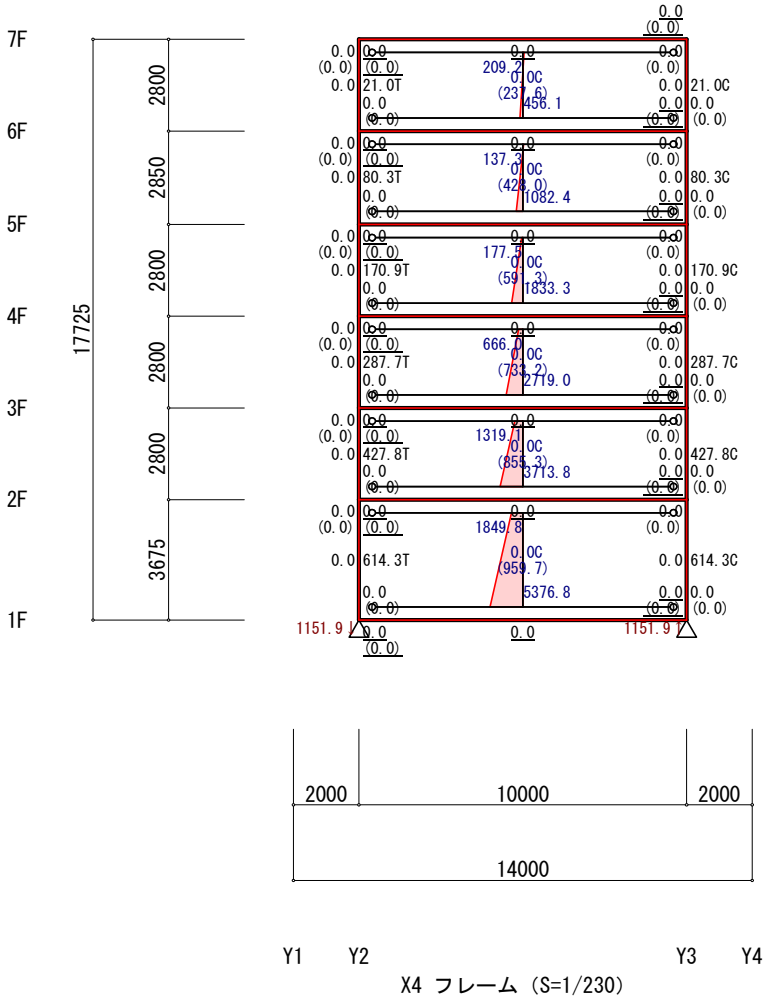




Y1　Y2　Y3　Y4

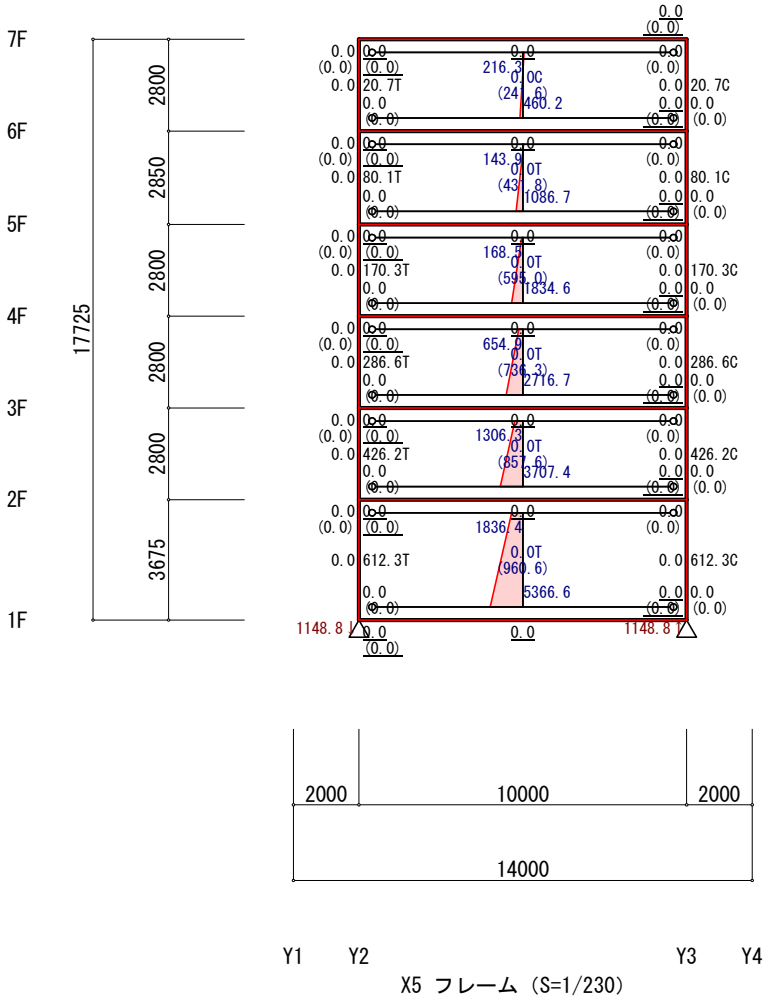
X3 フレーム (S=1/230)

地震力(Y方向 正加力)（立体解析）



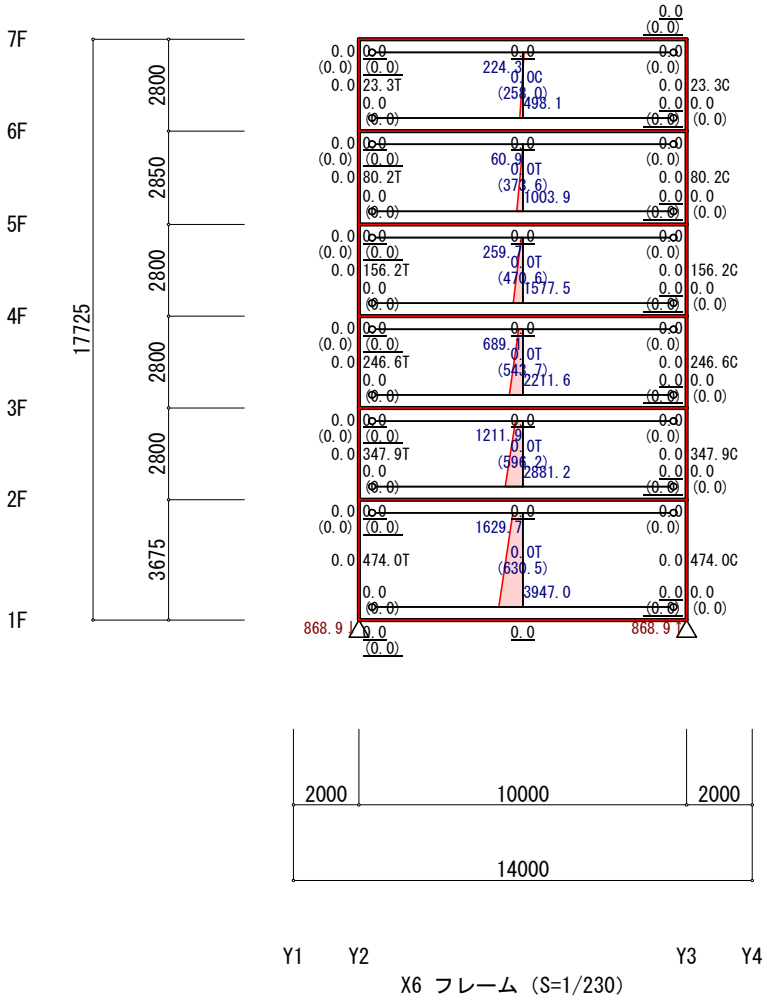
X4 フレーム（S=1/230）

地震力(Y方向 正加力)（立体解析）



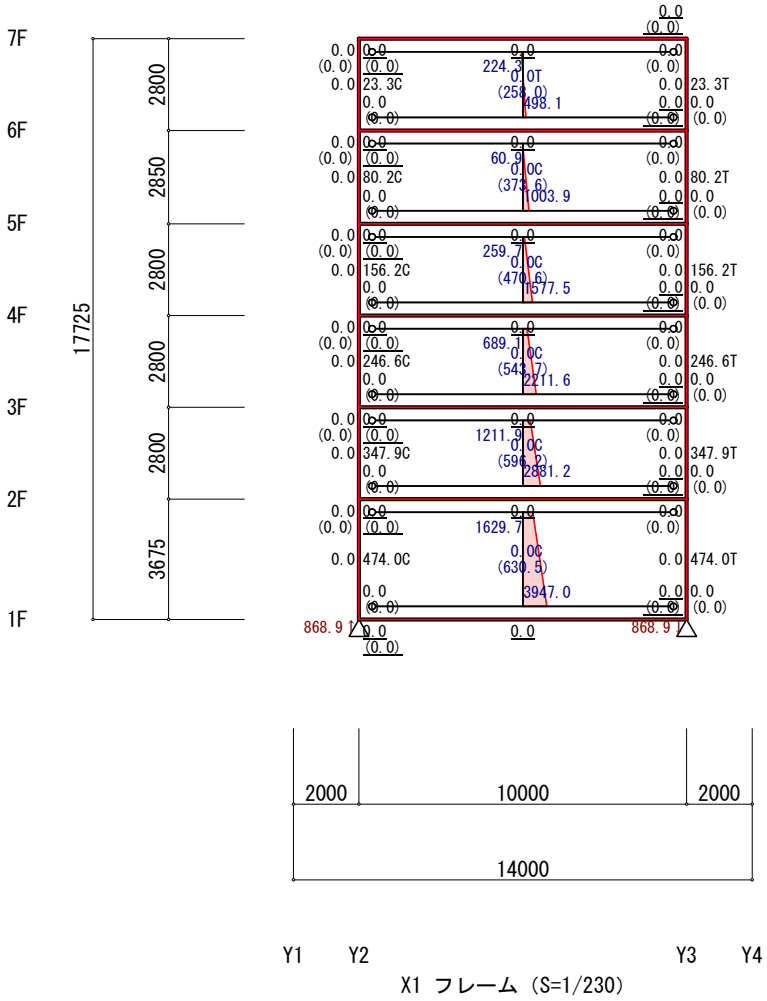
X5 フレーム（S=1/230）

地震力(Y方向 正加力)（立体解析）



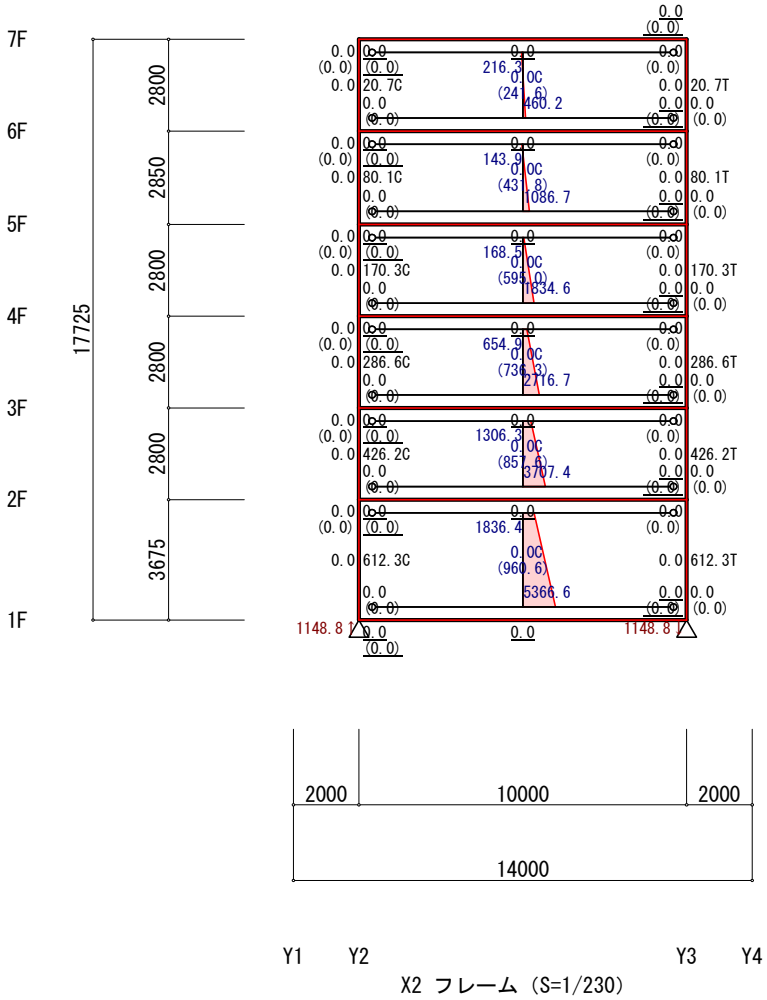
X6 フレーム (S=1/230)

地震力(Y方向 負加力)（立体解析）



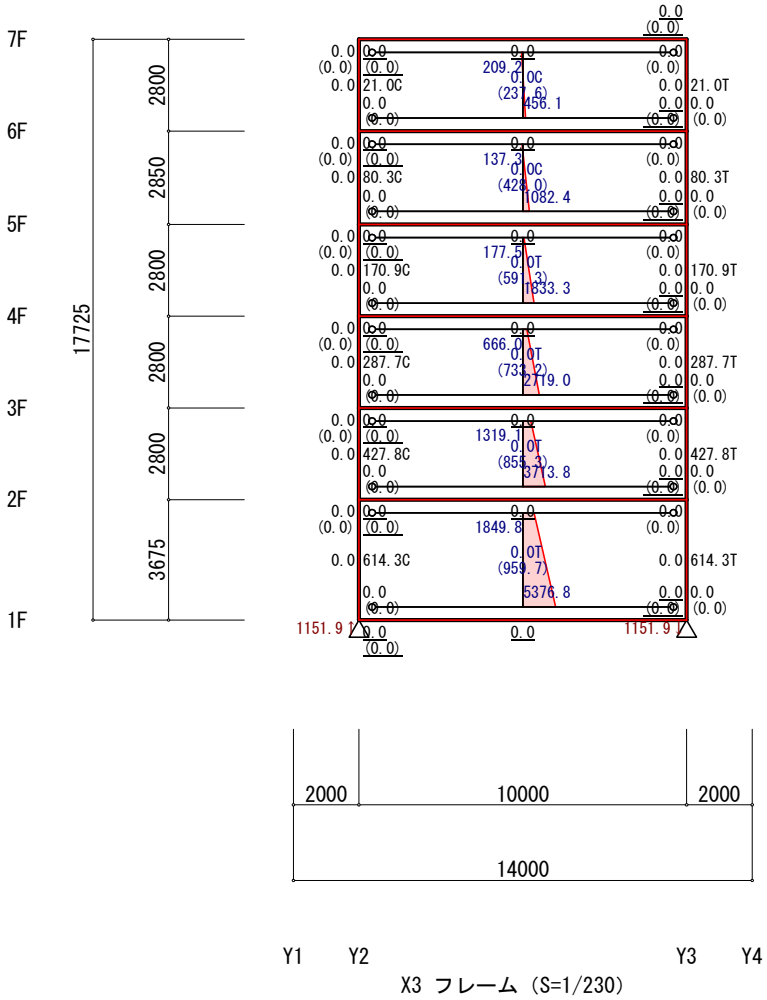
X1 フレーム (S=1/230)

地震力(Y方向 負加力)（立体解析）



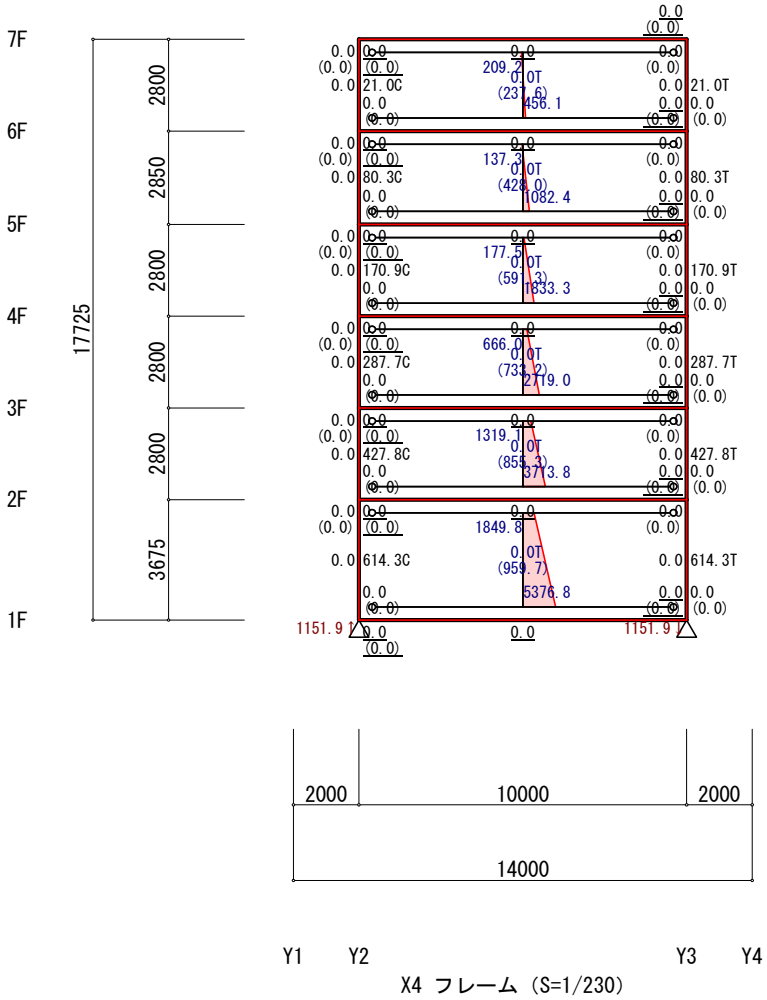
X2 フレーム（S=1/230）

地震力(Y方向 負加力)（立体解析）



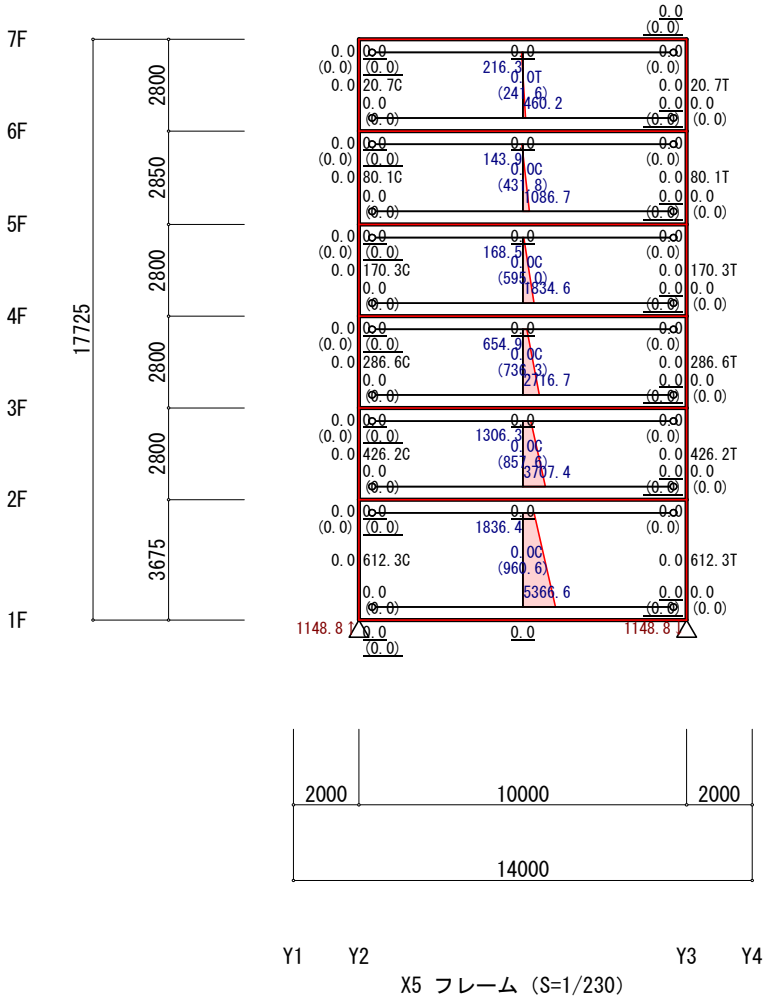
X3 フレーム（S=1/230）

地震力(Y方向 負加力)（立体解析）



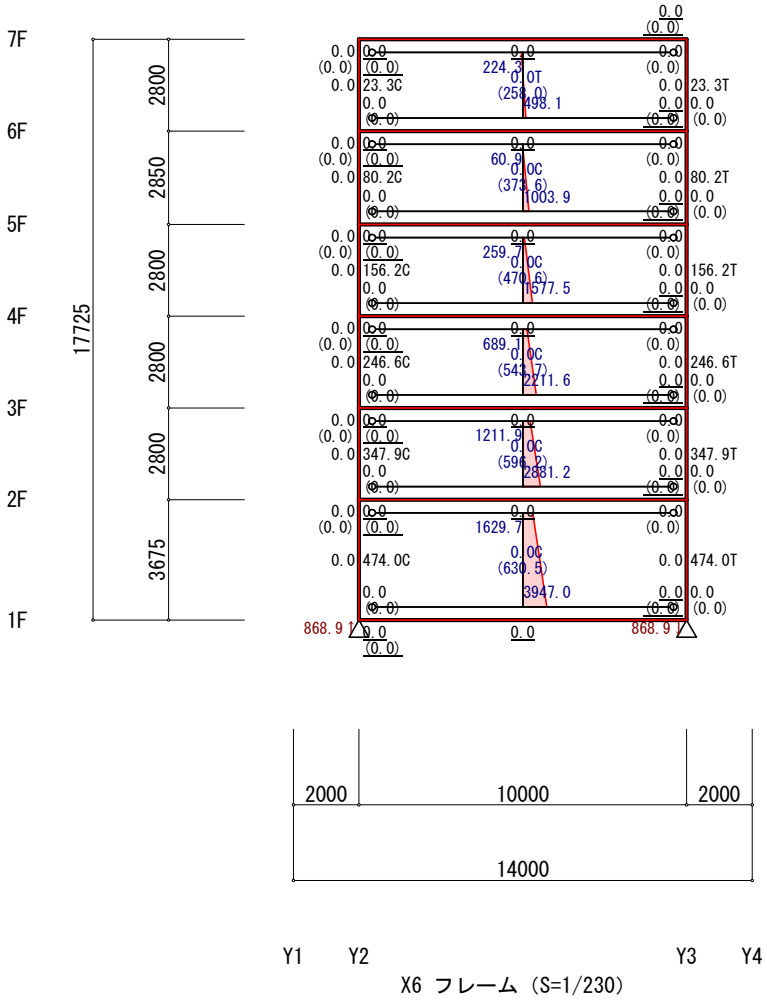
X4 フレーム（S=1/230）

地震力(Y方向 負加力)（立体解析）



X5 フレーム（S=1/230）

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.Nl	：大梁左端部軸力	(kN･m)	G.Nr	：大梁右端部軸力	(kN)
G.Ql	：大梁左端部せん断力	(kN)	G.Qr	：大梁右端部せん断力	(kN)
C.Mt	：柱頭モーメント	(kN･m)	C.Mb	：柱脚モーメント	(kN･m)
C.Mc	：柱中央モーメント	(kN･m)			
C.Qt	：柱頭せん断力	(kN)	C.Qb	：柱脚せん断力	(kN)
C.Nt	：柱頭軸力	(kN)	C.Nb	：柱脚軸力	(kN)
W.N1	：ブレース右上がり部材軸力	(kN)	W.N2	：ブレース右下がり部材軸力	(kN)
W.Q	：壁・ブレースせん断力	(kN)			
W.Mt	：壁柱壁頭モーメント	(kN･m)	W.Mb	：壁柱壁脚モーメント	(kN･m)
W.N	：壁柱軸力	(kN)			
HS.N	：水平バネ応力（加力方向）	(kN)			
HS.N1	：水平バネ応力（加力直交）	(kN)			

応力の付号

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

＊ 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	-94.2	116.1	63.2	95.4	102.7	0.0	0.0
	X2	X3	-110.1	108.4	59.1	99.3	98.8	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
7F	X3	X4	-108.9	108.9	59.5	99.1	99.1	0.0	0.0
	X4	X5	-108.4	110.1	59.1	98.8	99.3	0.0	0.0
	X5	X6	-116.1	94.2	63.2	102.7	95.4	0.0	0.0
6F	X1	X2	-95.1	100.9	54.3	89.8	91.7	0.0	0.0
	X2	X3	-98.7	98.9	53.5	90.8	90.8	0.0	0.0
	X3	X4	-98.9	98.9	53.5	90.8	90.8	0.0	0.0
	X4	X5	-98.9	98.7	53.5	90.8	90.8	0.0	0.0
	X5	X6	-100.9	95.1	54.3	91.7	89.8	0.0	0.0
5F	X1	X2	-94.6	109.1	58.8	93.9	98.8	0.0	0.0
	X2	X3	-105.0	104.2	56.1	96.5	96.2	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.3	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	105.0	56.1	96.2	96.5	0.0	0.0
	X5	X6	-109.1	94.6	58.8	98.8	93.9	0.0	0.0
4F	X1	X2	-95.6	108.8	58.5	94.1	98.6	0.0	0.0
	X2	X3	-104.8	104.2	56.2	96.4	96.3	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.3	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	104.8	56.2	96.3	96.4	0.0	0.0
	X5	X6	-108.8	95.6	58.5	98.6	94.1	0.0	0.0
3F	X1	X2	-95.3	108.9	58.6	94.1	98.6	0.0	0.0
	X2	X3	-104.9	104.2	56.1	96.5	96.2	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.3	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	104.9	56.1	96.2	96.5	0.0	0.0
	X5	X6	-108.9	95.3	58.6	98.6	94.1	0.0	0.0
2F	X1	X2	-94.4	109.6	58.7	93.8	98.9	0.0	0.0
	X2	X3	-104.8	104.2	56.2	96.4	96.3	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.2	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	104.8	56.2	96.3	96.4	0.0	0.0
	X5	X6	-109.6	94.4	58.7	98.9	93.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	-49.8	150.7	101.2	106.7	140.3	0.0	0.0
	X2	X3	-145.5	128.9	64.3	126.3	120.8	0.0	0.0
	X3	X4	-129.7	129.7	71.8	123.5	123.5	0.0	0.0
	X4	X5	-128.9	145.5	64.3	120.8	126.3	0.0	0.0
	X5	X6	-150.7	49.8	101.2	140.3	106.7	0.0	0.0

＊ Y2 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力X 正加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	X1	X2	158.5	149.1	4.7	-51.3	51.3	0.0	0.0
	X2	X3	148.3	148.5	-0.1	-49.5	49.5	0.0	0.0
	X3	X4	148.3	148.3	0.0	-49.4	49.4	0.0	0.0
	X4	X5	148.5	148.3	0.1	-49.5	49.5	0.0	0.0
	X5	X6	149.1	158.5	-4.7	-51.3	51.3	0.0	0.0
6F	X1	X2	235.4	230.6	2.4	-77.7	77.7	0.0	0.0
	X2	X3	234.9	234.7	0.1	-78.3	78.3	0.0	0.0
	X3	X4	234.0	234.0	0.0	-78.0	78.0	0.0	0.0
	X4	X5	234.7	234.9	-0.1	-78.3	78.3	0.0	0.0
	X5	X6	230.6	235.4	-2.4	-77.7	77.7	0.0	0.0
5F	X1	X2	452.5	431.2	10.6	-147.3	147.3	0.0	0.0
	X2	X3	424.3	424.7	-0.2	-141.5	141.5	0.0	0.0
	X3	X4	424.7	424.7	0.0	-141.6	141.6	0.0	0.0
	X4	X5	424.7	424.3	0.2	-141.5	141.5	0.0	0.0
	X5	X6	431.2	452.5	-10.6	-147.3	147.3	0.0	0.0
4F	X1	X2	528.8	507.3	10.8	-172.7	172.7	0.0	0.0
	X2	X3	497.8	498.1	-0.2	-166.0	166.0	0.0	0.0
	X3	X4	497.9	497.9	0.0	-166.0	166.0	0.0	0.0
	X4	X5	498.1	497.8	0.2	-166.0	166.0	0.0	0.0
	X5	X6	507.3	528.8	-10.8	-172.7	172.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	610.4	584.2	13.1	-199.1	199.1	0.0	0.0
	X2	X3	567.0	567.9	-0.4	-189.1	189.1	0.0	0.0
	X3	X4	568.4	568.4	0.0	-189.5	189.5	0.0	0.0
	X4	X5	567.9	567.0	0.4	-189.1	189.1	0.0	0.0
	X5	X6	584.2	610.4	-13.1	-199.1	199.1	0.0	0.0
2F	X1	X2	594.2	568.3	13.0	-193.8	193.8	0.0	0.0
	X2	X3	546.1	546.6	-0.3	-182.1	182.1	0.0	0.0
	X3	X4	546.9	546.9	0.0	-182.3	182.3	0.0	0.0
	X4	X5	546.6	546.1	0.3	-182.1	182.1	0.0	0.0

＊ Y2 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力X 正加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
2F	X5	X6	568.3	594.2	-13.0	-193.8	193.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	1007.4	716.6	145.4	-287.3	287.3	0.0	0.0
	X2	X3	561.8	610.6	-24.4	-195.4	195.4	0.0	0.0
	X3	X4	641.8	641.8	0.0	-213.9	213.9	0.0	0.0
	X4	X5	610.6	561.8	24.4	-195.4	195.4	0.0	0.0
	X5	X6	716.6	1007.4	-145.4	-287.3	287.3	0.0	0.0

＊ Y2 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力X 負加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	X1	X2	-158.5	-149.1	-4.7	51.3	-51.3	0.0	0.0
	X2	X3	-148.3	-148.5	0.1	49.5	-49.5	0.0	0.0
	X3	X4	-148.3	-148.3	0.0	49.4	-49.4	0.0	0.0
	X4	X5	-148.5	-148.3	-0.1	49.5	-49.5	0.0	0.0
	X5	X6	-149.1	-158.5	4.7	51.3	-51.3	0.0	0.0
6F	X1	X2	-235.4	-230.6	-2.4	77.7	-77.7	0.0	0.0
	X2	X3	-234.9	-234.7	-0.1	78.3	-78.3	0.0	0.0
	X3	X4	-234.0	-234.0	0.0	78.0	-78.0	0.0	0.0
	X4	X5	-234.7	-234.9	0.1	78.3	-78.3	0.0	0.0
	X5	X6	-230.6	-235.4	2.4	77.7	-77.7	0.0	0.0
5F	X1	X2	-452.5	-431.2	-10.6	147.3	-147.3	0.0	0.0
	X2	X3	-424.3	-424.7	0.2	141.5	-141.5	0.0	0.0
	X3	X4	-424.7	-424.7	0.0	141.6	-141.6	0.0	0.0
	X4	X5	-424.7	-424.3	-0.2	141.5	-141.5	0.0	0.0
	X5	X6	-431.2	-452.5	10.6	147.3	-147.3	0.0	0.0
4F	X1	X2	-528.8	-507.3	-10.8	172.7	-172.7	0.0	0.0
	X2	X3	-497.8	-498.1	0.2	166.0	-166.0	0.0	0.0
	X3	X4	-497.9	-497.9	0.0	166.0	-166.0	0.0	0.0
	X4	X5	-498.1	-497.8	-0.2	166.0	-166.0	0.0	0.0
	X5	X6	-507.3	-528.8	10.8	172.7	-172.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-610.4	-584.2	-13.1	199.1	-199.1	0.0	0.0
	X2	X3	-567.0	-567.9	0.4	189.1	-189.1	0.0	0.0
	X3	X4	-568.4	-568.4	0.0	189.5	-189.5	0.0	0.0
	X4	X5	-567.9	-567.0	-0.4	189.1	-189.1	0.0	0.0
	X5	X6	-584.2	-610.4	13.1	199.1	-199.1	0.0	0.0
2F	X1	X2	-594.2	-568.3	-13.0	193.8	-193.8	0.0	0.0
	X2	X3	-546.1	-546.6	0.3	182.1	-182.1	0.0	0.0
	X3	X4	-546.9	-546.9	0.0	182.3	-182.3	0.0	0.0
	X4	X5	-546.6	-546.1	-0.3	182.1	-182.1	0.0	0.0
	X5	X6	-568.3	-594.2	13.0	193.8	-193.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	-1007.4	-716.6	-145.4	287.3	-287.3	0.0	0.0
	X2	X3	-561.8	-610.6	24.4	195.4	-195.4	0.0	0.0
	X3	X4	-641.8	-641.8	0.0	213.9	-213.9	0.0	0.0
	X4	X5	-610.6	-561.8	-24.4	195.4	-195.4	0.0	0.0
	X5	X6	-716.6	-1007.4	145.4	287.3	-287.3	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	94.2	58.7	-17.8	-54.6	54.6	-236.6	236.6
		X2	-6.1	-2.1	2.0	2.9	-2.9	-426.8	426.8
		X3	0.5	0.1	-0.2	-0.2	0.2	-422.7	422.7
		X4	-0.5	-0.1	0.2	0.2	-0.2	-422.7	422.7
		X5	6.1	2.1	-2.0	-2.9	2.9	-426.8	426.8
		X6	-94.2	-58.7	17.8	54.6	-54.6	-236.6	236.6
5F	6F	X1	36.5	43.6	3.6	-28.1	28.1	-495.4	495.4
		X2	-0.1	-1.5	-0.7	0.6	-0.6	-850.4	850.4
		X3	-0.1	0.1	0.1	0.0	-0.0	-845.3	845.3
		X4	0.1	-0.1	-0.1	-0.0	0.0	-845.3	845.3
		X5	0.1	1.5	0.7	-0.6	0.6	-850.4	850.4
		X6	-36.5	-43.6	-3.6	28.1	-28.1	-495.4	495.4
4F	5F	X1	51.0	48.9	-1.1	-35.7	35.7	-757.5	757.5
		X2	-2.6	-2.1	0.2	1.7	-1.7	-1285.0	1285.0
		X3	0.2	0.1	-0.0	-0.1	0.1	-1277.4	1277.4
		X4	-0.2	-0.1	0.0	0.1	-0.1	-1277.4	1277.4
		X5	2.6	2.1	-0.2	-1.7	1.7	-1285.0	1285.0

＊ 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
4F	5F	X6	-51.0	-48.9	1.1	35.7	-35.7	-757.5	757.5
3F	4F	X1	46.7	46.3	-0.2	-33.2	33.2	-1019.8	1019.8
		X2	-1.9	-2.0	-0.1	1.4	-1.4	-1719.5	1719.5
		X3	0.1	0.1	0.0	-0.1	0.1	-1709.5	1709.5
		X4	-0.1	-0.1	-0.0	0.1	-0.1	-1709.5	1709.5
		X5	1.9	2.0	0.1	-1.4	1.4	-1719.5	1719.5
		X6	-46.7	-46.3	0.2	33.2	-33.2	-1019.8	1019.8
2F	3F	X1	49.0	50.4	0.7	-35.5	35.5	-1282.1	1282.1
		X2	-2.0	-1.8	0.1	1.4	-1.4	-2154.0	2154.0
		X3	0.1	-0.1	-0.1	0.0	-0.0	-2141.5	2141.5
		X4	-0.1	0.1	0.1	-0.0	0.0	-2141.5	2141.5
		X5	2.0	1.8	-0.1	-1.4	1.4	-2154.0	2154.0
		X6	-49.0	-50.4	-0.7	35.5	-35.5	-1282.1	1282.1
1F	2F	X1	44.0	49.8	2.9	-25.5	25.5	-1550.5	1550.5
		X2	-3.0	-5.2	-1.1	2.2	-2.2	-2594.0	2594.0
		X3	0.3	0.8	0.3	-0.3	0.3	-2578.8	2578.8
		X4	-0.3	-0.8	-0.3	0.3	-0.3	-2578.8	2578.8
		X5	3.0	5.2	1.1	-2.2	2.2	-2594.0	2594.0
		X6	-44.0	-49.8	-2.9	25.5	-25.5	-1550.5	1550.5

＊ Y2 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力X 正加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	X1	-158.5	-20.6	68.9	64.0	-64.0	19.3	-19.3
		X2	-297.4	-128.4	84.5	152.1	-152.1	-0.7	0.7
		X3	-296.8	-130.3	83.2	152.5	-152.5	-0.0	0.0
		X4	-296.8	-130.3	83.2	152.5	-152.5	0.0	-0.0
		X5	-297.4	-128.4	84.5	152.1	-152.1	0.7	-0.7
		X6	-158.5	-20.6	68.9	64.0	-64.0	-19.3	19.3
5F	6F	X1	-214.8	-174.5	20.1	136.6	-136.6	48.5	-48.5
		X2	-337.1	-347.3	-5.1	240.1	-240.1	-0.5	0.5
		X3	-338.4	-345.5	-3.6	240.0	-240.0	-0.1	0.1
		X4	-338.4	-345.5	-3.6	240.0	-240.0	0.1	-0.1
		X5	-337.1	-347.3	-5.1	240.1	-240.1	0.5	-0.5
		X6	-214.8	-174.5	20.1	136.6	-136.6	-48.5	48.5
4F	5F	X1	-278.0	-190.2	43.9	167.2	-167.2	103.9	-103.9
		X2	-508.3	-421.7	43.3	332.1	-332.1	-2.6	2.6
		X3	-503.9	-417.8	43.0	329.2	-329.2	-0.1	0.1
		X4	-503.9	-417.8	43.0	329.2	-329.2	0.1	-0.1
		X5	-508.3	-421.7	43.3	332.1	-332.1	2.6	-2.6
		X6	-278.0	-190.2	43.9	167.2	-167.2	-103.9	103.9
3F	4F	X1	-338.6	-269.0	34.8	217.0	-217.0	168.8	-168.8
		X2	-583.4	-528.2	27.6	397.0	-397.0	-5.1	5.1
		X3	-578.2	-521.2	28.5	392.7	-392.7	-0.1	0.1
		X4	-578.2	-521.2	28.5	392.7	-392.7	0.1	-0.1
		X5	-583.4	-528.2	27.6	397.0	-397.0	5.1	-5.1
		X6	-338.6	-269.0	34.8	217.0	-217.0	-168.8	168.8
2F	3F	X1	-341.3	-366.0	-12.4	252.6	-252.6	243.7	-243.7
		X2	-623.0	-646.9	-12.0	453.6	-453.6	-8.9	8.9
		X3	-615.0	-640.2	-12.6	448.3	-448.3	0.0	-0.0
		X4	-615.0	-640.2	-12.6	448.3	-448.3	-0.0	0.0
		X5	-623.0	-646.9	-12.0	453.6	-453.6	8.9	-8.9
		X6	-341.3	-366.0	-12.4	252.6	-252.6	-243.7	243.7
1F	2F	X1	-228.2	-1007.4	-389.6	336.2	-336.2	316.6	-316.6
		X2	-467.5	-1278.4	-405.5	475.1	-475.1	-13.3	13.3
		X3	-453.3	-1252.3	-399.5	464.1	-464.1	0.1	-0.1
		X4	-453.3	-1252.3	-399.5	464.1	-464.1	-0.1	0.1
		X5	-467.5	-1278.4	-405.5	475.1	-475.1	13.3	-13.3
		X6	-228.2	-1007.4	-389.6	336.2	-336.2	-316.6	316.6

＊ Y2 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力X 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	X1	158.5	20.6	-68.9	-64.0	64.0	-19.3	19.3
		X2	297.4	128.4	-84.5	-152.1	152.1	0.7	-0.7
		X3	296.8	130.3	-83.2	-152.5	152.5	0.0	-0.0

＊　Y2 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｘ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	X4	296.8	130.3	-83.2	-152.5	152.5	-0.0	0.0
		X5	297.4	128.4	-84.5	-152.1	152.1	-0.7	0.7
		X6	158.5	20.6	-68.9	-64.0	64.0	19.3	-19.3
5F	6F	X1	214.8	174.5	-20.1	-136.6	136.6	-48.5	48.5
		X2	337.1	347.3	5.1	-240.1	240.1	0.5	-0.5
		X3	338.4	345.5	3.6	-240.0	240.0	0.1	-0.1
		X4	338.4	345.5	3.6	-240.0	240.0	-0.1	0.1
		X5	337.1	347.3	5.1	-240.1	240.1	-0.5	0.5
		X6	214.8	174.5	-20.1	-136.6	136.6	48.5	-48.5
4F	5F	X1	278.0	190.2	-43.9	-167.2	167.2	-103.9	103.9
		X2	508.3	421.7	-43.3	-332.1	332.1	2.6	-2.6
		X3	503.9	417.8	-43.0	-329.2	329.2	0.1	-0.1
		X4	503.9	417.8	-43.0	-329.2	329.2	-0.1	0.1
		X5	508.3	421.7	-43.3	-332.1	332.1	-2.6	2.6
		X6	278.0	190.2	-43.9	-167.2	167.2	103.9	-103.9
3F	4F	X1	338.6	269.0	-34.8	-217.0	217.0	-168.8	168.8
		X2	583.4	528.2	-27.6	-397.0	397.0	5.1	-5.1
		X3	578.2	521.2	-28.5	-392.7	392.7	0.1	-0.1
		X4	578.2	521.2	-28.5	-392.7	392.7	-0.1	0.1
		X5	583.4	528.2	-27.6	-397.0	397.0	-5.1	5.1
		X6	338.6	269.0	-34.8	-217.0	217.0	168.8	-168.8
2F	3F	X1	341.3	366.0	12.4	-252.6	252.6	-243.7	243.7
		X2	623.0	646.9	12.0	-453.6	453.6	8.9	-8.9
		X3	615.0	640.2	12.6	-448.3	448.3	-0.0	0.0
		X4	615.0	640.2	12.6	-448.3	448.3	0.0	-0.0
		X5	623.0	646.9	12.0	-453.6	453.6	-8.9	8.9
		X6	341.3	366.0	12.4	-252.6	252.6	243.7	-243.7
1F	2F	X1	228.2	1007.4	389.6	-336.2	336.2	-316.6	316.6
		X2	467.5	1278.4	405.5	-475.1	475.1	13.3	-13.3
		X3	453.3	1252.3	399.5	-464.1	464.1	-0.1	0.1
		X4	453.3	1252.3	399.5	-464.1	464.1	0.1	-0.1
		X5	467.5	1278.4	405.5	-475.1	475.1	-13.3	13.3
		X6	228.2	1007.4	389.6	-336.2	336.2	316.6	-316.6

==========

＊　Y3 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（固定＋積載）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	X1	X2	-94.2	116.1	63.2	95.4	102.7	0.0	0.0
	X2	X3	-110.1	108.4	59.1	99.3	98.8	0.0	0.0
	X3	X4	-108.9	108.9	59.5	99.1	99.1	0.0	0.0
	X4	X5	-108.4	110.1	59.1	98.8	99.3	0.0	0.0
	X5	X6	-116.1	94.2	63.2	102.7	95.4	0.0	0.0
6F	X1	X2	-95.1	100.9	54.3	89.8	91.7	0.0	0.0
	X2	X3	-98.7	98.9	53.5	90.8	90.8	0.0	0.0
	X3	X4	-98.9	98.9	53.5	90.8	90.8	0.0	0.0
	X4	X5	-98.9	98.7	53.5	90.8	90.8	0.0	0.0
	X5	X6	-100.9	95.1	54.3	91.7	89.8	0.0	0.0
5F	X1	X2	-94.6	109.1	58.8	93.9	98.8	0.0	0.0
	X2	X3	-105.0	104.2	56.1	96.5	96.2	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.3	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	105.0	56.1	96.2	96.5	0.0	0.0
	X5	X6	-109.1	94.6	58.8	98.8	93.9	0.0	0.0
4F	X1	X2	-95.6	108.8	58.5	94.1	98.6	0.0	0.0
	X2	X3	-104.8	104.2	56.2	96.4	96.3	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.3	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	104.8	56.2	96.3	96.4	0.0	0.0
	X5	X6	-108.8	95.6	58.5	98.6	94.1	0.0	0.0
3F	X1	X2	-95.3	108.9	58.6	94.1	98.6	0.0	0.0
	X2	X3	-104.9	104.2	56.1	96.5	96.2	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.3	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	104.9	56.1	96.2	96.5	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
3F	X5	X6	-108.9	95.3	58.6	98.6	94.1	0.0	0.0
2F	X1	X2	-94.4	109.6	58.7	93.8	98.9	0.0	0.0
	X2	X3	-104.8	104.2	56.2	96.4	96.3	0.0	0.0
	X3	X4	-104.4	104.4	56.2	96.4	96.4	0.0	0.0
	X4	X5	-104.2	104.8	56.2	96.3	96.4	0.0	0.0
	X5	X6	-109.6	94.4	58.7	98.9	93.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	-49.8	150.7	101.2	106.7	140.3	0.0	0.0
	X2	X3	-145.5	128.9	64.3	126.3	120.8	0.0	0.0
	X3	X4	-129.7	129.7	71.8	123.5	123.5	0.0	0.0
	X4	X5	-128.9	145.5	64.3	120.8	126.3	0.0	0.0
	X5	X6	-150.7	49.8	101.2	140.3	106.7	0.0	0.0

＊ Y3 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力X 正加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	X1	X2	158.5	149.1	4.7	-51.3	51.3	0.0	0.0
	X2	X3	148.3	148.5	-0.1	-49.5	49.5	0.0	0.0
	X3	X4	148.3	148.3	0.0	-49.4	49.4	0.0	0.0
	X4	X5	148.5	148.3	0.1	-49.5	49.5	0.0	0.0
	X5	X6	149.1	158.5	-4.7	-51.3	51.3	0.0	0.0
6F	X1	X2	235.4	230.6	2.4	-77.7	77.7	0.0	0.0
	X2	X3	234.9	234.7	0.1	-78.3	78.3	0.0	0.0
	X3	X4	234.0	234.0	0.0	-78.0	78.0	0.0	0.0
	X4	X5	234.7	234.9	-0.1	-78.3	78.3	0.0	0.0
	X5	X6	230.6	235.4	-2.4	-77.7	77.7	0.0	0.0
5F	X1	X2	452.5	431.2	10.6	-147.3	147.3	0.0	0.0
	X2	X3	424.3	424.7	-0.2	-141.5	141.5	0.0	0.0
	X3	X4	424.7	424.7	0.0	-141.6	141.6	0.0	0.0
	X4	X5	424.7	424.3	0.2	-141.5	141.5	0.0	0.0
	X5	X6	431.2	452.5	-10.6	-147.3	147.3	0.0	0.0
4F	X1	X2	528.8	507.3	10.8	-172.7	172.7	0.0	0.0
	X2	X3	497.8	498.1	-0.2	-166.0	166.0	0.0	0.0
	X3	X4	497.9	497.9	0.0	-166.0	166.0	0.0	0.0
	X4	X5	498.1	497.8	0.2	-166.0	166.0	0.0	0.0
	X5	X6	507.3	528.8	-10.8	-172.7	172.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	610.4	584.2	13.1	-199.1	199.1	0.0	0.0
	X2	X3	567.0	567.9	-0.4	-189.1	189.1	0.0	0.0
	X3	X4	568.4	568.4	0.0	-189.5	189.5	0.0	0.0
	X4	X5	567.9	567.0	0.4	-189.1	189.1	0.0	0.0
	X5	X6	584.2	610.4	-13.1	-199.1	199.1	0.0	0.0
2F	X1	X2	594.2	568.3	13.0	-193.8	193.8	0.0	0.0
	X2	X3	546.1	546.6	-0.3	-182.1	182.1	0.0	0.0
	X3	X4	546.9	546.9	0.0	-182.3	182.3	0.0	0.0
	X4	X5	546.6	546.1	0.3	-182.1	182.1	0.0	0.0
	X5	X6	568.3	594.2	-13.0	-193.8	193.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	1007.4	716.6	145.4	-287.3	287.3	0.0	0.0
	X2	X3	561.8	610.6	-24.4	-195.4	195.4	0.0	0.0
	X3	X4	641.8	641.8	0.0	-213.9	213.9	0.0	0.0
	X4	X5	610.6	561.8	24.4	-195.4	195.4	0.0	0.0
	X5	X6	716.6	1007.4	-145.4	-287.3	287.3	0.0	0.0

＊ Y3 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力X 負加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	X1	X2	-158.5	-149.1	-4.7	51.3	-51.3	0.0	0.0
	X2	X3	-148.3	-148.5	0.1	49.5	-49.5	0.0	0.0
	X3	X4	-148.3	-148.3	0.0	49.4	-49.4	0.0	0.0
	X4	X5	-148.5	-148.3	-0.1	49.5	-49.5	0.0	0.0
	X5	X6	-149.1	-158.5	4.7	51.3	-51.3	0.0	0.0
6F	X1	X2	-235.4	-230.6	-2.4	77.7	-77.7	0.0	0.0
	X2	X3	-234.9	-234.7	-0.1	78.3	-78.3	0.0	0.0
	X3	X4	-234.0	-234.0	0.0	78.0	-78.0	0.0	0.0
	X4	X5	-234.7	-234.9	0.1	78.3	-78.3	0.0	0.0
	X5	X6	-230.6	-235.4	2.4	77.7	-77.7	0.0	0.0
5F	X1	X2	-452.5	-431.2	-10.6	147.3	-147.3	0.0	0.0
	X2	X3	-424.3	-424.7	0.2	141.5	-141.5	0.0	0.0

＊　Y3 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力X 負加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
5F	X3	X4	-424.7	-424.7	0.0	141.6	-141.6	0.0	0.0
	X4	X5	-424.7	-424.3	-0.2	141.5	-141.5	0.0	0.0
	X5	X6	-431.2	-452.5	10.6	147.3	-147.3	0.0	0.0
4F	X1	X2	-528.8	-507.3	-10.8	172.7	-172.7	0.0	0.0
	X2	X3	-497.8	-498.1	0.2	166.0	-166.0	0.0	0.0
	X3	X4	-497.9	-497.9	0.0	166.0	-166.0	0.0	0.0
	X4	X5	-498.1	-497.8	-0.2	166.0	-166.0	0.0	0.0
	X5	X6	-507.3	-528.8	10.8	172.7	-172.7	0.0	0.0
3F	X1	X2	-610.4	-584.2	-13.1	199.1	-199.1	0.0	0.0
	X2	X3	-567.0	-567.9	0.4	189.1	-189.1	0.0	0.0
	X3	X4	-568.4	-568.4	0.0	189.5	-189.5	0.0	0.0
	X4	X5	-567.9	-567.0	-0.4	189.1	-189.1	0.0	0.0
	X5	X6	-584.2	-610.4	13.1	199.1	-199.1	0.0	0.0
2F	X1	X2	-594.2	-568.3	-13.0	193.8	-193.8	0.0	0.0
	X2	X3	-546.1	-546.6	0.3	182.1	-182.1	0.0	0.0
	X3	X4	-546.9	-546.9	0.0	182.3	-182.3	0.0	0.0
	X4	X5	-546.6	-546.1	-0.3	182.1	-182.1	0.0	0.0
	X5	X6	-568.3	-594.2	13.0	193.8	-193.8	0.0	0.0
1F	X1	X2	-1007.4	-716.6	-145.4	287.3	-287.3	0.0	0.0
	X2	X3	-561.8	-610.6	24.4	195.4	-195.4	0.0	0.0
	X3	X4	-641.8	-641.8	0.0	213.9	-213.9	0.0	0.0
	X4	X5	-610.6	-561.8	-24.4	195.4	-195.4	0.0	0.0
	X5	X6	-716.6	-1007.4	145.4	287.3	-287.3	0.0	0.0

＊　Y3 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（固定＋積載）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	X1	94.2	58.7	-17.8	-54.6	54.6	-237.1	237.1
		X2	-6.1	-2.1	2.0	2.9	-2.9	-426.8	426.8
		X3	0.5	0.1	-0.2	-0.2	0.2	-422.7	422.7
		X4	-0.5	-0.1	0.2	0.2	-0.2	-422.7	422.7
		X5	6.1	2.1	-2.0	-2.9	2.9	-426.8	426.8
		X6	-94.2	-58.7	17.8	54.6	-54.6	-237.1	237.1
5F	6F	X1	36.5	43.6	3.6	-28.1	28.1	-496.4	496.4
		X2	-0.1	-1.5	-0.7	0.6	-0.6	-850.4	850.4
		X3	-0.1	0.1	0.1	0.0	-0.0	-845.3	845.3
		X4	0.1	-0.1	-0.1	-0.0	0.0	-845.3	845.3
		X5	0.1	1.5	0.7	-0.6	0.6	-850.4	850.4
		X6	-36.5	-43.6	-3.6	28.1	-28.1	-496.4	496.4
4F	5F	X1	51.0	48.9	-1.1	-35.7	35.7	-759.1	759.1
		X2	-2.6	-2.1	0.2	1.7	-1.7	-1285.1	1285.1
		X3	0.2	0.1	-0.0	-0.1	0.1	-1277.4	1277.4
		X4	-0.2	-0.1	0.0	0.1	-0.1	-1277.4	1277.4
		X5	2.6	2.1	-0.2	-1.7	1.7	-1285.1	1285.1
		X6	-51.0	-48.9	1.1	35.7	-35.7	-759.1	759.1
3F	4F	X1	46.7	46.3	-0.2	-33.2	33.2	-1022.0	1022.0
		X2	-1.9	-2.0	-0.1	1.4	-1.4	-1719.5	1719.5
		X3	0.1	0.1	0.0	-0.1	0.1	-1709.5	1709.5
		X4	-0.1	-0.1	-0.0	0.1	-0.1	-1709.5	1709.5
		X5	1.9	2.0	0.1	-1.4	1.4	-1719.5	1719.5
		X6	-46.7	-46.3	0.2	33.2	-33.2	-1022.0	1022.0
2F	3F	X1	49.0	50.4	0.7	-35.5	35.5	-1284.9	1284.9
		X2	-2.0	-1.8	0.1	1.4	-1.4	-2154.0	2154.0
		X3	0.1	-0.1	-0.1	0.0	-0.0	-2141.5	2141.5
		X4	-0.1	0.1	0.1	-0.0	0.0	-2141.5	2141.5
		X5	2.0	1.8	-0.1	-1.4	1.4	-2154.0	2154.0
		X6	-49.0	-50.4	-0.7	35.5	-35.5	-1284.9	1284.9
1F	2F	X1	44.0	49.8	2.9	-25.5	25.5	-1553.7	1553.7
		X2	-3.0	-5.2	-1.1	2.2	-2.2	-2594.0	2594.0
		X3	0.3	0.8	0.3	-0.3	0.3	-2578.9	2578.9
		X4	-0.3	-0.8	-0.3	0.3	-0.3	-2578.9	2578.9
		X5	3.0	5.2	1.1	-2.2	2.2	-2594.0	2594.0
		X6	-44.0	-49.8	-2.9	25.5	-25.5	-1553.7	1553.7

＊ Y3 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｘ 正加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	X1	-158.5	-20.6	68.9	64.0	-64.0	19.3	-19.3
		X2	-297.4	-128.4	84.5	152.1	-152.1	-0.7	0.7
		X3	-296.8	-130.3	83.2	152.5	-152.5	-0.0	0.0
		X4	-296.8	-130.3	83.2	152.5	-152.5	0.0	-0.0
		X5	-297.4	-128.4	84.5	152.1	-152.1	0.7	-0.7
		X6	-158.5	-20.6	68.9	64.0	-64.0	-19.3	19.3
5F	6F	X1	-214.8	-174.5	20.1	136.6	-136.6	48.5	-48.5
		X2	-337.1	-347.3	-5.1	240.1	-240.1	-0.5	0.5
		X3	-338.4	-345.5	-3.6	240.0	-240.0	-0.1	0.1
		X4	-338.4	-345.5	-3.6	240.0	-240.0	0.1	-0.1
		X5	-337.1	-347.3	-5.1	240.1	-240.1	0.5	-0.5
		X6	-214.8	-174.5	20.1	136.6	-136.6	-48.5	48.5
4F	5F	X1	-278.0	-190.2	43.9	167.2	-167.2	103.9	-103.9
		X2	-508.3	-421.7	43.3	332.1	-332.1	-2.6	2.6
		X3	-503.9	-417.8	43.0	329.2	-329.2	-0.1	0.1
		X4	-503.9	-417.8	43.0	329.2	-329.2	0.1	-0.1
		X5	-508.3	-421.7	43.3	332.1	-332.1	2.6	-2.6
		X6	-278.0	-190.2	43.9	167.2	-167.2	-103.9	103.9
3F	4F	X1	-338.6	-269.0	34.8	217.0	-217.0	168.8	-168.8
		X2	-583.4	-528.2	27.6	397.0	-397.0	-5.1	5.1
		X3	-578.2	-521.2	28.5	392.7	-392.7	-0.1	0.1
		X4	-578.2	-521.2	28.5	392.7	-392.7	0.1	-0.1
		X5	-583.4	-528.2	27.6	397.0	-397.0	5.1	-5.1
		X6	-338.6	-269.0	34.8	217.0	-217.0	-168.8	168.8
2F	3F	X1	-341.3	-366.0	-12.4	252.6	-252.6	243.7	-243.7
		X2	-623.0	-646.9	-12.0	453.6	-453.6	-8.9	8.9
		X3	-615.0	-640.2	-12.6	448.3	-448.3	0.0	-0.0
		X4	-615.0	-640.2	-12.6	448.3	-448.3	-0.0	0.0
		X5	-623.0	-646.9	-12.0	453.6	-453.6	8.9	-8.9
		X6	-341.3	-366.0	-12.4	252.6	-252.6	-243.7	243.7
1F	2F	X1	-228.2	-1007.4	-389.6	336.2	-336.2	316.6	-316.6
		X2	-467.5	-1278.4	-405.5	475.1	-475.1	-13.3	13.3
		X3	-453.3	-1252.3	-399.5	464.1	-464.1	0.1	-0.1
		X4	-453.3	-1252.3	-399.5	464.1	-464.1	-0.1	0.1
		X5	-467.5	-1278.4	-405.5	475.1	-475.1	13.3	-13.3
		X6	-228.2	-1007.4	-389.6	336.2	-336.2	-316.6	316.6

＊ Y3 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｘ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	X1	158.5	20.6	-68.9	-64.0	64.0	-19.3	19.3
		X2	297.4	128.4	-84.5	-152.1	152.1	0.7	-0.7
		X3	296.8	130.3	-83.2	-152.5	152.5	0.0	-0.0
		X4	296.8	130.3	-83.2	-152.5	152.5	-0.0	0.0
		X5	297.4	128.4	-84.5	-152.1	152.1	-0.7	0.7
		X6	158.5	20.6	-68.9	-64.0	64.0	19.3	-19.3
5F	6F	X1	214.8	174.5	-20.1	-136.6	136.6	-48.5	48.5
		X2	337.1	347.3	5.1	-240.1	240.1	0.5	-0.5
		X3	338.4	345.5	3.6	-240.0	240.0	0.1	-0.1
		X4	338.4	345.5	3.6	-240.0	240.0	-0.1	0.1
		X5	337.1	347.3	5.1	-240.1	240.1	-0.5	0.5
		X6	214.8	174.5	-20.1	-136.6	136.6	48.5	-48.5
4F	5F	X1	278.0	190.2	-43.9	-167.2	167.2	-103.9	103.9
		X2	508.3	421.7	-43.3	-332.1	332.1	2.6	-2.6
		X3	503.9	417.8	-43.0	-329.2	329.2	0.1	-0.1
		X4	503.9	417.8	-43.0	-329.2	329.2	-0.1	0.1
		X5	508.3	421.7	-43.3	-332.1	332.1	-2.6	2.6
		X6	278.0	190.2	-43.9	-167.2	167.2	103.9	-103.9
3F	4F	X1	338.6	269.0	-34.8	-217.0	217.0	-168.8	168.8
		X2	583.4	528.2	-27.6	-397.0	397.0	5.1	-5.1
		X3	578.2	521.2	-28.5	-392.7	392.7	0.1	-0.1
		X4	578.2	521.2	-28.5	-392.7	392.7	-0.1	0.1
		X5	583.4	528.2	-27.6	-397.0	397.0	-5.1	5.1
		X6	338.6	269.0	-34.8	-217.0	217.0	168.8	-168.8
2F	3F	X1	341.3	366.0	12.4	-252.6	252.6	-243.7	243.7
		X2	623.0	646.9	12.0	-453.6	453.6	8.9	-8.9

＊　Y3 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｘ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
2F	3F	X3	615.0	640.2	12.6	-448.3	448.3	-0.0	0.0
		X4	615.0	640.2	12.6	-448.3	448.3	0.0	-0.0
		X5	623.0	646.9	12.0	-453.6	453.6	-8.9	8.9
		X6	341.3	366.0	12.4	-252.6	252.6	243.7	-243.7
1F	2F	X1	228.2	1007.4	389.6	-336.2	336.2	-316.6	316.6
		X2	467.5	1278.4	405.5	-475.1	475.1	13.3	-13.3
		X3	453.3	1252.3	399.5	-464.1	464.1	-0.1	0.1
		X4	453.3	1252.3	399.5	-464.1	464.1	0.1	-0.1
		X5	467.5	1278.4	405.5	-475.1	475.1	-13.3	13.3
		X6	228.2	1007.4	389.6	-336.2	336.2	316.6	-316.6

==========

＊　X1 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（固定＋積載）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	394.8	136.3	134.2	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	411.6	147.5	145.3	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	683.1	254.9	253.9	0.0	0.0

＊　X1 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力Ｙ 正加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	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.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

＊　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	-236.6	236.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-237.1	237.1
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-495.4	495.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-496.4	496.4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-757.5	757.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-759.1	759.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1019.8	1019.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1022.0	1022.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1282.1	1282.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1284.9	1284.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1550.5	1550.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1553.7	1553.7

＊　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	23.3	-23.3

＊ X1 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｙ 正加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-23.3	23.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.2	-80.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.2	80.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	156.2	-156.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-156.2	156.2
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	246.6	-246.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-246.6	246.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	347.9	-347.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-347.9	347.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	474.0	-474.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-474.0	474.0

＊ X1 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｙ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-23.3	23.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	23.3	-23.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.2	80.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.2	-80.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-156.2	156.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	156.2	-156.2
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-246.6	246.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	246.6	-246.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-347.9	347.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	347.9	-347.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-474.0	474.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	474.0	-474.0

＊ X1 ﾌﾚｰﾑ　壁部材(エレメント置換)応力（固定＋積載）

階名	軸名1	軸名2	W.N	W.Mb	W.Mt	W.Q
6F	Y2	Y3	7.9	-0.0	-0.0	-0.0
5F	Y2	Y3	16.5	0.0	-0.1	-0.0
4F	Y2	Y3	25.2	0.0	-0.1	-0.0
3F	Y2	Y3	33.9	0.0	-0.1	-0.0
2F	Y2	Y3	42.6	0.1	-0.1	-0.0
1F	Y2	Y3	51.5	0.1	-0.1	-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	498.1	224.3	258.0
5F	Y2	Y3	0.0	1003.9	60.9	373.6
4F	Y2	Y3	0.0	1577.5	-259.7	470.6
3F	Y2	Y3	0.0	2211.6	-689.1	543.7
2F	Y2	Y3	0.0	2881.2	-1211.9	596.2
1F	Y2	Y3	0.0	3947.0	-1629.7	630.5

＊ 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	-498.1	-224.3	-258.0
5F	Y2	Y3	0.0	-1003.9	-60.9	-373.6
4F	Y2	Y3	0.0	-1577.5	259.7	-470.6
3F	Y2	Y3	0.0	-2211.6	689.1	-543.7
2F	Y2	Y3	0.0	-2881.2	1211.9	-596.2
1F	Y2	Y3	0.0	-3947.0	1629.7	-630.5

==========

＊ 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	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0

＊ X2 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（固定＋積載）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	895.2	319.3	319.3	0.0	0.0

＊ X2 ﾌﾚｰﾑ　はり部材応力（地震力Ｙ 正加力）

層名	軸名1	軸名2	G.Ml	G.Mr	G.Mc	G.Ql	G.Qr	G.Nl	G.Nr
7F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
1F	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	-426.8	426.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-426.8	426.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-850.4	850.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-850.4	850.4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1285.0	1285.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1285.1	1285.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1719.5	1719.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1719.5	1719.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2154.0	2154.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2154.0	2154.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2594.0	2594.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2594.0	2594.0

＊ 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	20.7	-20.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-20.7	20.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.1	-80.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.1	80.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.3	-170.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.3	170.3
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	286.6	-286.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-286.6	286.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	426.2	-426.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-426.2	426.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	612.3	-612.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-612.3	612.3

＊ X2 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｙ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-20.7	20.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	20.7	-20.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.1	80.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.1	-80.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.3	170.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.3	-170.3
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-286.6	286.6

＊ 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
3F	4F	Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	286.6	-286.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-426.2	426.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	426.2	-426.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-612.3	612.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	612.3	-612.3

＊ X2 ﾌﾚｰﾑ　壁部材(エレメント置換)応力（固定＋積載）

階名	軸名1	軸名2	W.N	W.Mb	W.Mt	W.Q
6F	Y2	Y3	14.2	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	28.2	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	42.6	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	57.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	71.5	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	86.1	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	460.2	216.3	241.6
5F	Y2	Y3	0.0	1086.7	143.9	431.8
4F	Y2	Y3	0.0	1834.6	-168.5	595.0
3F	Y2	Y3	0.0	2716.7	-654.9	736.3
2F	Y2	Y3	0.0	3707.4	-1306.3	857.6
1F	Y2	Y3	0.0	5366.6	-1836.4	960.6

＊ 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	-460.2	-216.3	-241.6
5F	Y2	Y3	0.0	-1086.7	-143.9	-431.8
4F	Y2	Y3	0.0	-1834.6	168.5	-595.0
3F	Y2	Y3	0.0	-2716.7	654.9	-736.3
2F	Y2	Y3	0.0	-3707.4	1306.3	-857.6
1F	Y2	Y3	0.0	-5366.6	1836.4	-960.6

==========

＊ 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	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	895.2	319.3	319.3	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

＊　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
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	-422.7	422.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-422.7	422.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-845.3	845.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-845.3	845.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1277.4	1277.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1277.4	1277.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1709.5	1709.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1709.5	1709.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2141.5	2141.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2141.5	2141.5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2578.8	2578.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2578.9	2578.9

＊　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	21.0	-21.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-21.0	21.0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.3	-80.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.3	80.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.9	-170.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.9	170.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	287.7	-287.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-287.7	287.7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	427.8	-427.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-427.8	427.8
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	614.3	-614.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-614.3	614.3

＊　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	-21.0	21.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	21.0	-21.0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.3	80.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.3	-80.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.9	170.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.9	-170.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-287.7	287.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	287.7	-287.7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-427.8	427.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	427.8	-427.8
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-614.3	614.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	614.3	-614.3

＊　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	14.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	28.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	42.4	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	56.7	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	71.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	85.6	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	456.1	209.2	237.6
5F	Y2	Y3	0.0	1082.4	137.3	428.0
4F	Y2	Y3	0.0	1833.3	-177.5	591.3

＊　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
3F	Y2	Y3	0.0	2719.0	-666.0	733.2
2F	Y2	Y3	0.0	3713.8	-1319.1	855.3
1F	Y2	Y3	0.0	5376.8	-1849.8	959.7

＊　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	-456.1	-209.2	-237.6
5F	Y2	Y3	0.0	-1082.4	-137.3	-428.0
4F	Y2	Y3	0.0	-1833.3	177.5	-591.3
3F	Y2	Y3	0.0	-2719.0	666.0	-733.2
2F	Y2	Y3	0.0	-3713.8	1319.1	-855.3
1F	Y2	Y3	0.0	-5376.8	1849.8	-959.7

==========

＊　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	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	895.2	319.3	319.3	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	-422.7	422.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-422.7	422.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-845.3	845.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-845.3	845.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1277.4	1277.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1277.4	1277.4
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1709.5	1709.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1709.5	1709.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2141.5	2141.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2141.5	2141.5
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2578.8	2578.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2578.9	2578.9

＊　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	21.0	-21.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-21.0	21.0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.3	-80.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.3	80.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.9	-170.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.9	170.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	287.7	-287.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-287.7	287.7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	427.8	-427.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-427.8	427.8
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	614.3	-614.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-614.3	614.3

＊　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	-21.0	21.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	21.0	-21.0
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.3	80.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.3	-80.3
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.9	170.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.9	-170.9
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-287.7	287.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	287.7	-287.7
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-427.8	427.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	427.8	-427.8
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-614.3	614.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	614.3	-614.3

＊　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	14.0	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	28.0	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	42.4	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	56.7	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	71.0	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	85.6	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	456.1	209.2	237.6
5F	Y2	Y3	0.0	1082.4	137.3	428.0
4F	Y2	Y3	0.0	1833.3	-177.5	591.3
3F	Y2	Y3	0.0	2719.0	-666.0	733.2
2F	Y2	Y3	0.0	3713.8	-1319.1	855.3
1F	Y2	Y3	0.0	5376.8	-1849.8	959.7

＊　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	-456.1	-209.2	-237.6
5F	Y2	Y3	0.0	-1082.4	-137.3	-428.0
4F	Y2	Y3	0.0	-1833.3	177.5	-591.3
3F	Y2	Y3	0.0	-2719.0	666.0	-733.2
2F	Y2	Y3	0.0	-3713.8	1319.1	-855.3
1F	Y2	Y3	0.0	-5376.8	1849.8	-959.7

==========

＊　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	682.4	225.5	225.5	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0

＊ 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
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	641.7	217.9	217.9	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	650.5	221.4	221.4	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	895.2	319.3	319.3	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	-426.8	426.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-426.8	426.8
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-850.4	850.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-850.4	850.4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1285.0	1285.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1285.1	1285.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1719.5	1719.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1719.5	1719.5
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2154.0	2154.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2154.0	2154.0
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2594.0	2594.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-2594.0	2594.0

＊ X5 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Y 正加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	20.7	-20.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-20.7	20.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.1	-80.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.1	80.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.3	-170.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.3	170.3
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	286.6	-286.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-286.6	286.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	426.2	-426.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-426.2	426.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	612.3	-612.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-612.3	612.3

＊ X5 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Y 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-20.7	20.7
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	20.7	-20.7
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.1	80.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.1	-80.1
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-170.3	170.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	170.3	-170.3

＊　X5 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｙ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-286.6	286.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	286.6	-286.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-426.2	426.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	426.2	-426.2
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-612.3	612.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	612.3	-612.3

＊　X5 ﾌﾚｰﾑ　壁部材(エレメント置換)応力（固定＋積載）

階名	軸名1	軸名2	W.N	W.Mb	W.Mt	W.Q
6F	Y2	Y3	14.2	0.0	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	28.2	0.0	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	42.6	0.0	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	57.0	0.0	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	71.5	0.0	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	86.1	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	460.2	216.3	241.6
5F	Y2	Y3	0.0	1086.7	143.9	431.8
4F	Y2	Y3	0.0	1834.6	-168.5	595.0
3F	Y2	Y3	0.0	2716.7	-654.9	736.3
2F	Y2	Y3	0.0	3707.4	-1306.3	857.6
1F	Y2	Y3	0.0	5366.6	-1836.4	960.6

＊　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	-460.2	-216.3	-241.6
5F	Y2	Y3	0.0	-1086.7	-143.9	-431.8
4F	Y2	Y3	0.0	-1834.6	168.5	-595.0
3F	Y2	Y3	0.0	-2716.7	654.9	-736.3
2F	Y2	Y3	0.0	-3707.4	1306.3	-857.6
1F	Y2	Y3	0.0	-5366.6	1836.4	-960.6

==========

＊　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	394.8	136.3	134.2	0.0	0.0
6F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
5F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
4F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
3F	Y2	Y3	0.0	0.0	399.5	143.0	140.4	0.0	0.0
2F	Y2	Y3	0.0	0.0	411.6	147.5	145.3	0.0	0.0
1F	Y2	Y3	0.0	0.0	683.1	254.9	253.9	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

＊ 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
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	-236.6	236.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-237.1	237.1
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-495.4	495.4
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-496.4	496.4
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-757.5	757.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-759.1	759.1
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1019.8	1019.8
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1022.0	1022.0
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1282.1	1282.1
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1284.9	1284.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1550.5	1550.5
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1553.7	1553.7

＊ 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	23.3	-23.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-23.3	23.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.2	-80.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.2	80.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	156.2	-156.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-156.2	156.2
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	246.6	-246.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-246.6	246.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	347.9	-347.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-347.9	347.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	474.0	-474.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-474.0	474.0

＊ X6 ﾌﾚｰﾑ　柱部材応力（地震力Ｙ 負加力）

層名1	層名2	軸名	C.Mt	C.Mb	C.Mc	C.Qt	C.Qb	C.Nt	C.Nb
6F	7F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-23.3	23.3
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	23.3	-23.3
5F	6F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-80.2	80.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	80.2	-80.2
4F	5F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-156.2	156.2
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	156.2	-156.2
3F	4F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-246.6	246.6
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	246.6	-246.6
2F	3F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-347.9	347.9
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	347.9	-347.9
1F	2F	Y2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-474.0	474.0
		Y3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	474.0	-474.0

＊ X6 ﾌﾚｰﾑ　壁部材(エレメント置換)応力（固定＋積載）

階名	軸名1	軸名2	W.N	W.Mb	W.Mt	W.Q
6F	Y2	Y3	7.9	-0.0	-0.0	-0.0
5F	Y2	Y3	16.5	0.0	-0.1	-0.0
4F	Y2	Y3	25.2	0.0	-0.1	-0.0
3F	Y2	Y3	33.9	0.0	-0.1	-0.0
2F	Y2	Y3	42.6	0.1	-0.1	-0.0
1F	Y2	Y3	51.5	0.1	-0.1	-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	498.1	224.3	258.0
5F	Y2	Y3	0.0	1003.9	60.9	373.6

＊ 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
4F	Y2	Y3	0.0	1577.5	-259.7	470.6
3F	Y2	Y3	0.0	2211.6	-689.1	543.7
2F	Y2	Y3	0.0	2881.2	-1211.9	596.2
1F	Y2	Y3	0.0	3947.0	-1629.7	630.5

＊ 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	-498.1	-224.3	-258.0
5F	Y2	Y3	0.0	-1003.9	-60.9	-373.6
4F	Y2	Y3	0.0	-1577.5	259.7	-470.6
3F	Y2	Y3	0.0	-2211.6	689.1	-543.7
2F	Y2	Y3	0.0	-2881.2	1211.9	-596.2
1F	Y2	Y3	0.0	-3947.0	1629.7	-630.5

==========

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　：Σ2.5αAw+Σ0.7αAc+Σ0.7αAw' (RC)　　（２）式　：Σ1.8αAw+Σ1.8αAc (RC)
　　：Σ2.5αAw+Σ1.0αAc+Σ0.7αAw' (SRC)　　：Σ2.0αAw+Σ2.0αAc (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	61200.00	0.00	1.080	0.628	1.614
5F	RC	0.00	61200.00	0.00	1.080	0.375	0.965
4F	RC	0.00	61200.00	0.00	1.155	0.299	0.768
3F	RC	0.00	61200.00	0.00	1.155	0.246	0.632
2F	RC	0.00	61200.00	0.00	1.225	0.227	0.584
1F	RC	0.00	61200.00	0.00	1.225	0.206	0.529

〈 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	89280.00	61200.00	0.00	1.080	3.898	3.969
5F	RC	89280.00	61200.00	0.00	1.080	2.330	2.372
4F	RC	89280.00	61200.00	0.00	1.155	1.854	1.888
3F	RC	89280.00	61200.00	0.00	1.155	1.526	1.553
2F	RC	89280.00	61200.00	0.00	1.225	1.411	1.437
1F	RC	89280.00	61200.00	0.00	1.225	1.277	1.301

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	0.2560	280.0	1/ 1094	809	1.351	1.000
5F	0.3359	280.0	1/ 834		1.030	1.000
4F	0.3691	280.0	1/ 759		0.937	1.000
3F	0.4232	280.0	1/ 662		0.818	1.000
2F	0.4420	280.0	1/ 633		0.783	1.000
1F	0.3544	310.0	1/ 875		1.081	1.000

Ｙ方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.0287	280.0	1/ 9768	9059	1.078	1.000
5F	0.0326	280.0	1/ 8601		0.949	1.000
4F	0.0332	280.0	1/ 8444		0.932	1.000
3F	0.0329	280.0	1/ 8503		0.939	1.000
2F	0.0300	280.0	1/ 9334		1.030	1.000
1F	0.0320	310.0	1/ 9700		1.071	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	0.2560	280.0	1/ 1094	809	1.351	1.000
5F	0.3359	280.0	1/ 834		1.030	1.000
4F	0.3691	280.0	1/ 759		0.937	1.000
3F	0.4232	280.0	1/ 662		0.818	1.000
2F	0.4420	280.0	1/ 633		0.783	1.000
1F	0.3544	310.0	1/ 875		1.081	1.000

Ｙ方向

階名	d	h	d/h	rs/ave.	Rs	Fs
6F	0.0287	280.0	1/ 9768	9059	1.078	1.000
5F	0.0326	280.0	1/ 8601		0.949	1.000
4F	0.0332	280.0	1/ 8444		0.932	1.000
3F	0.0329	280.0	1/ 8503		0.939	1.000
2F	0.0300	280.0	1/ 9334		1.030	1.000
1F	0.0320	310.0	1/ 9700		1.071	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	700.1	700.0	0.1	3148.5	0.000	1.000
5F	700.1	700.0	0.1	3245.0	0.000	1.000
4F	700.1	700.0	0.1	3310.6	0.000	1.000
3F	700.1	700.0	0.1	3505.6	0.000	1.000
2F	700.1	700.0	0.1	3706.2	0.000	1.000
1F	700.1	700.0	0.1	3190.0	0.000	1.000

Ｙ方向

階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	1500.0	1500.0	0.0	1053.5	0.000	1.000
5F	1500.0	1500.0	0.0	1010.3	0.000	1.000
4F	1500.0	1500.0	0.0	992.2	0.000	1.000
3F	1500.0	1500.0	0.0	977.8	0.000	1.000
2F	1500.0	1500.0	0.0	965.4	0.000	1.000
1F	1500.0	1500.0	0.0	957.9	0.000	1.000

A-3.7.2 偏心率(雑壁を含まない)

g　：重心距離　(cm)　(基準座標系に対する)
l　：剛心距離　(cm)　(基準座標系に対する)
e　：偏心距離　(cm)　(加力方向に対する)
re　：弾力半径　(cm)　(加力方向に対する)
Re　：偏心率　(加力方向に対する)
＊　：ねじり剛性または層剛性が負になる為、re、Reが計算できません
#　：直接入力

※ 正加力、負加力は同じ

Ｘ方向

階名	gy	ly	ey	re	Re	Fe
6F	700.1	700.0	0.1	3148.5	0.000	1.000
5F	700.1	700.0	0.1	3245.0	0.000	1.000
4F	700.1	700.0	0.1	3310.6	0.000	1.000
3F	700.1	700.0	0.1	3505.6	0.000	1.000
2F	700.1	700.0	0.1	3706.2	0.000	1.000
1F	700.1	700.0	0.1	3190.0	0.000	1.000

Ｙ方向

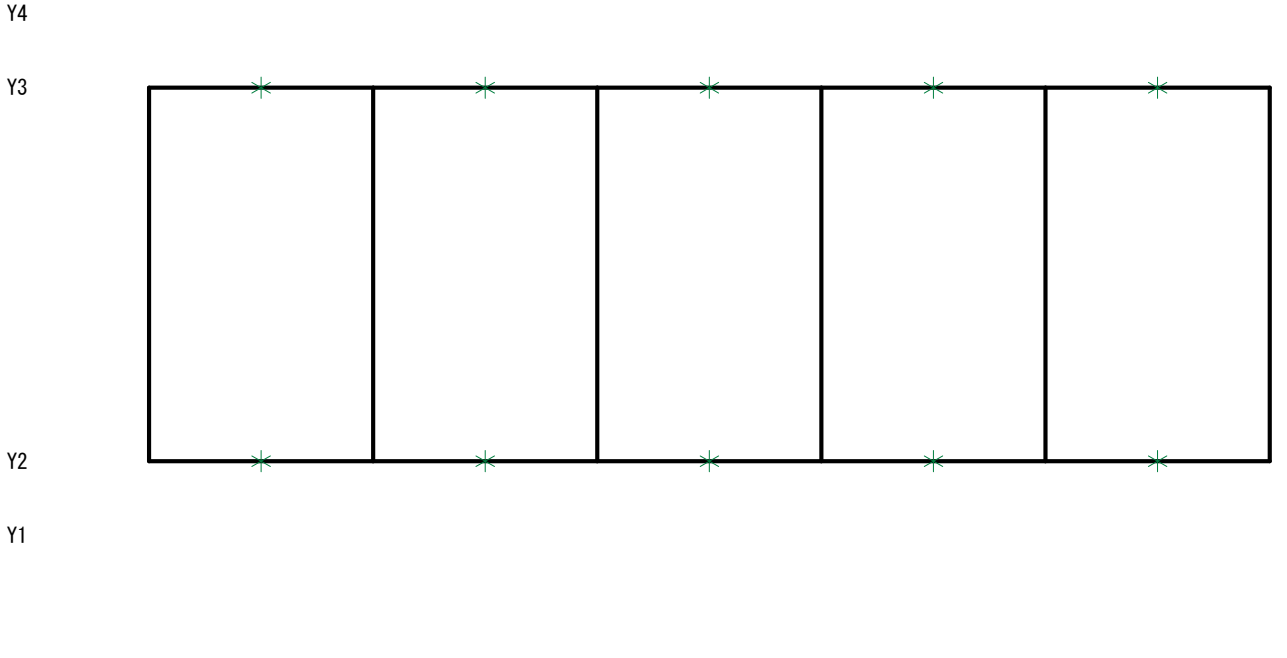
階名	gx	lx	ex	re	Re	Fe
6F	1500.0	1500.0	0.0	1053.5	0.000	1.000
5F	1500.0	1500.0	0.0	1010.3	0.000	1.000
4F	1500.0	1500.0	0.0	992.2	0.000	1.000
3F	1500.0	1500.0	0.0	977.8	0.000	1.000
2F	1500.0	1500.0	0.0	965.4	0.000	1.000
1F	1500.0	1500.0	0.0	957.9	0.000	1.000

A-4. 断面計算結果

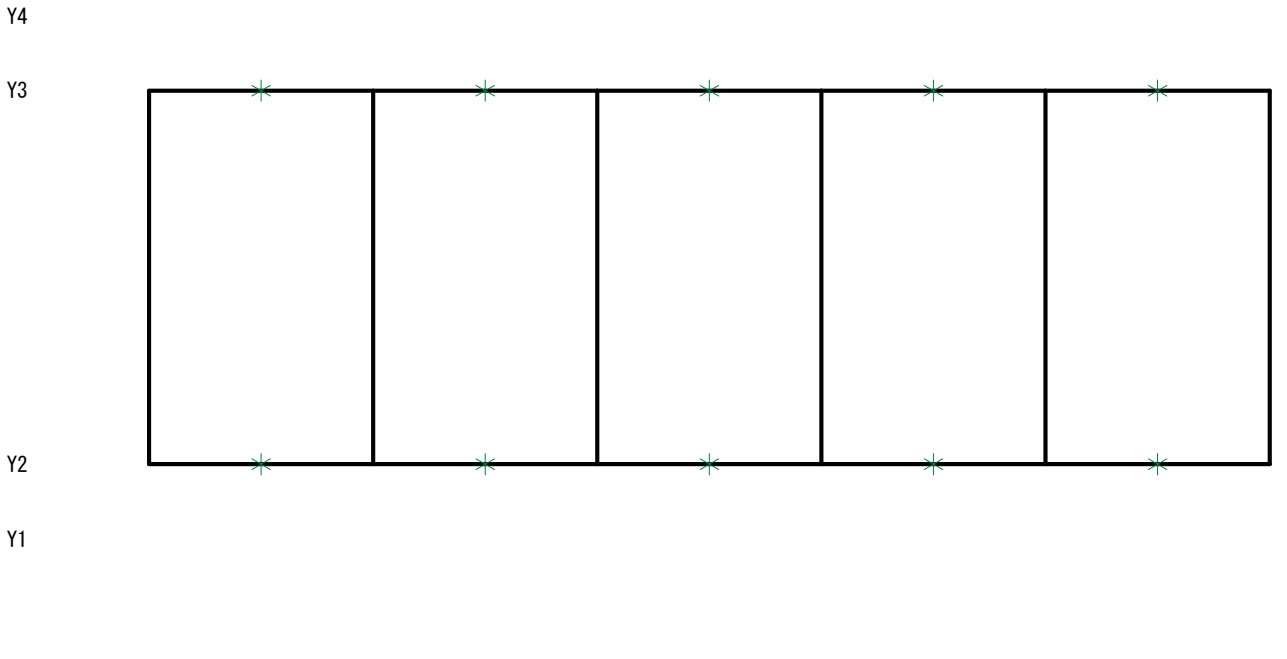
A-4.3　ＲＣの断面計算

A-4.3.1　ＲＣはりの断面計算

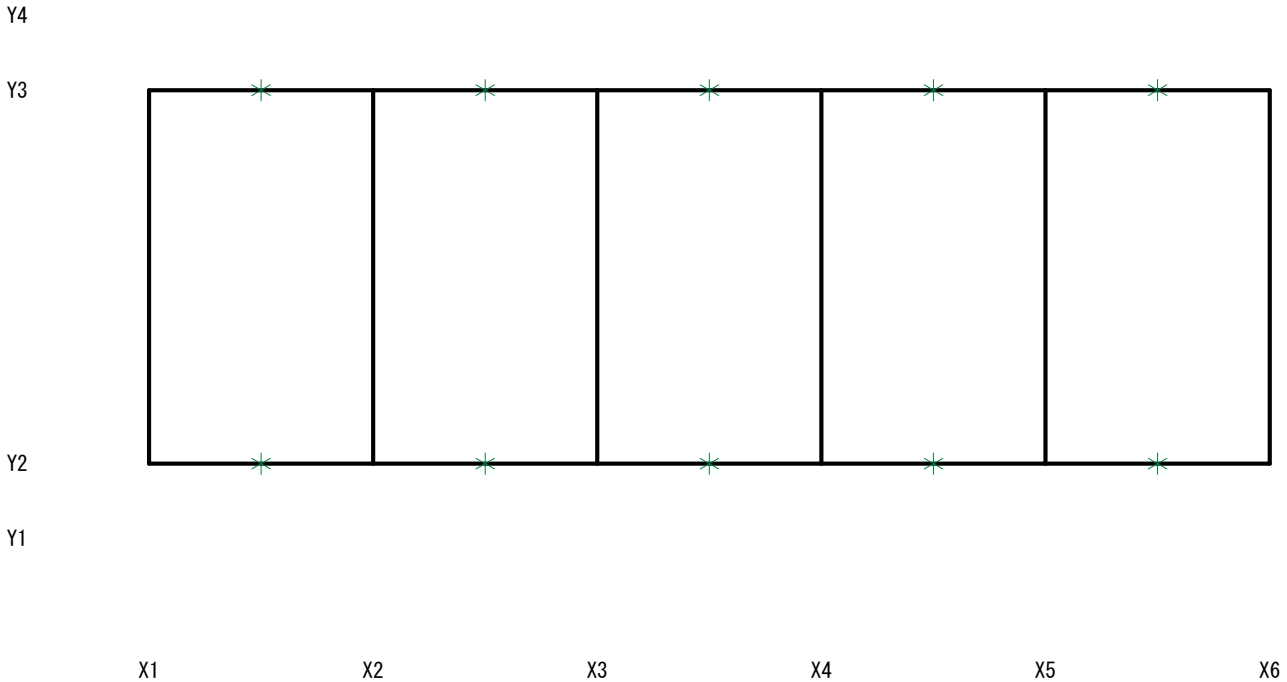
（１）ＲＣはりの計算指定



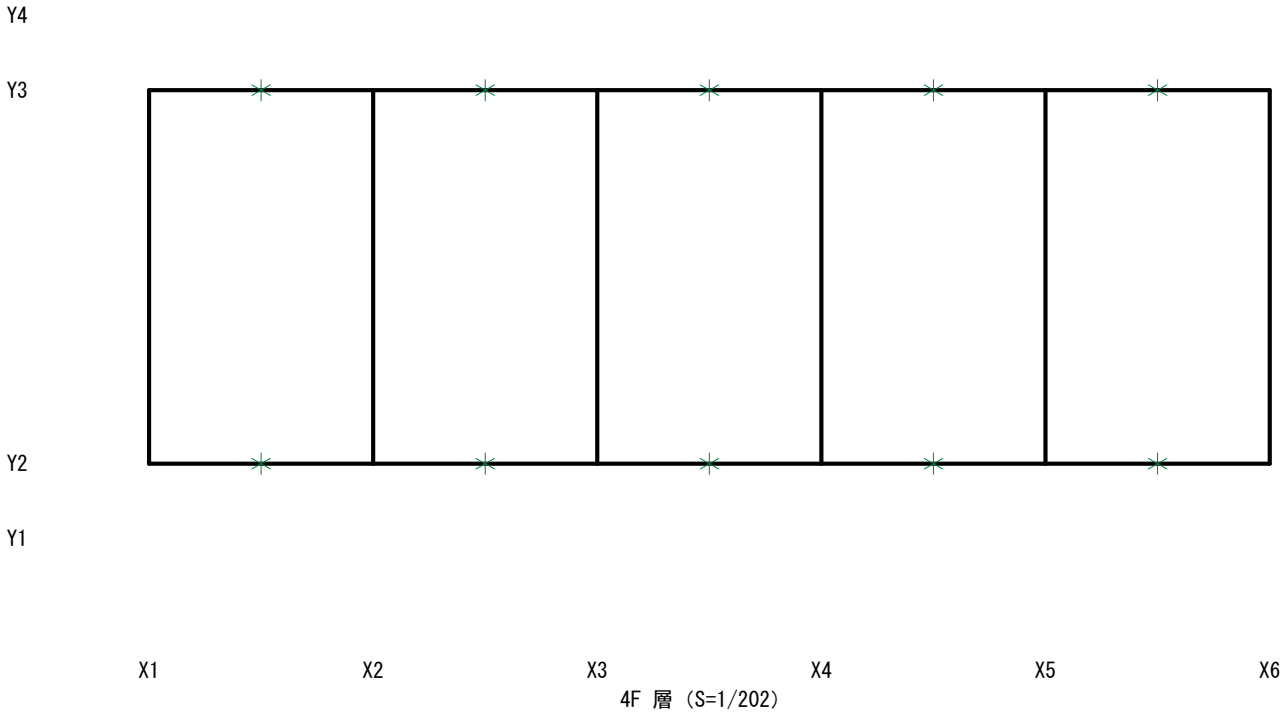
1F 層 (S=1/202)



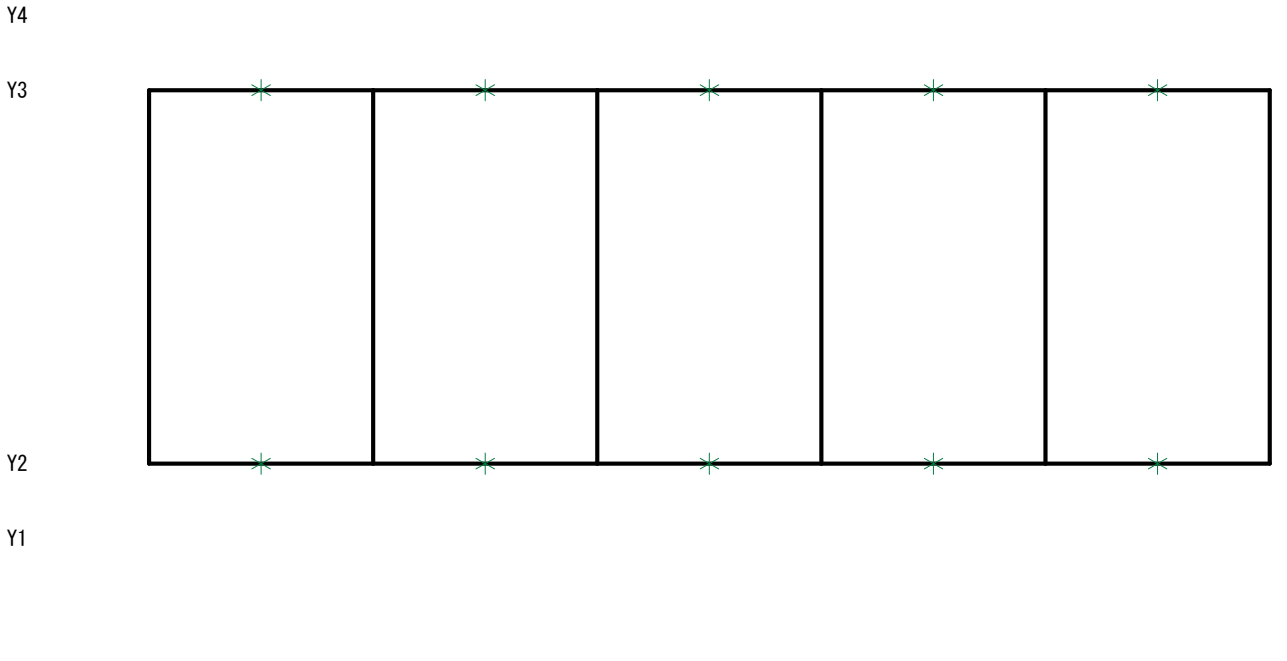
2F 層 (S=1/202)



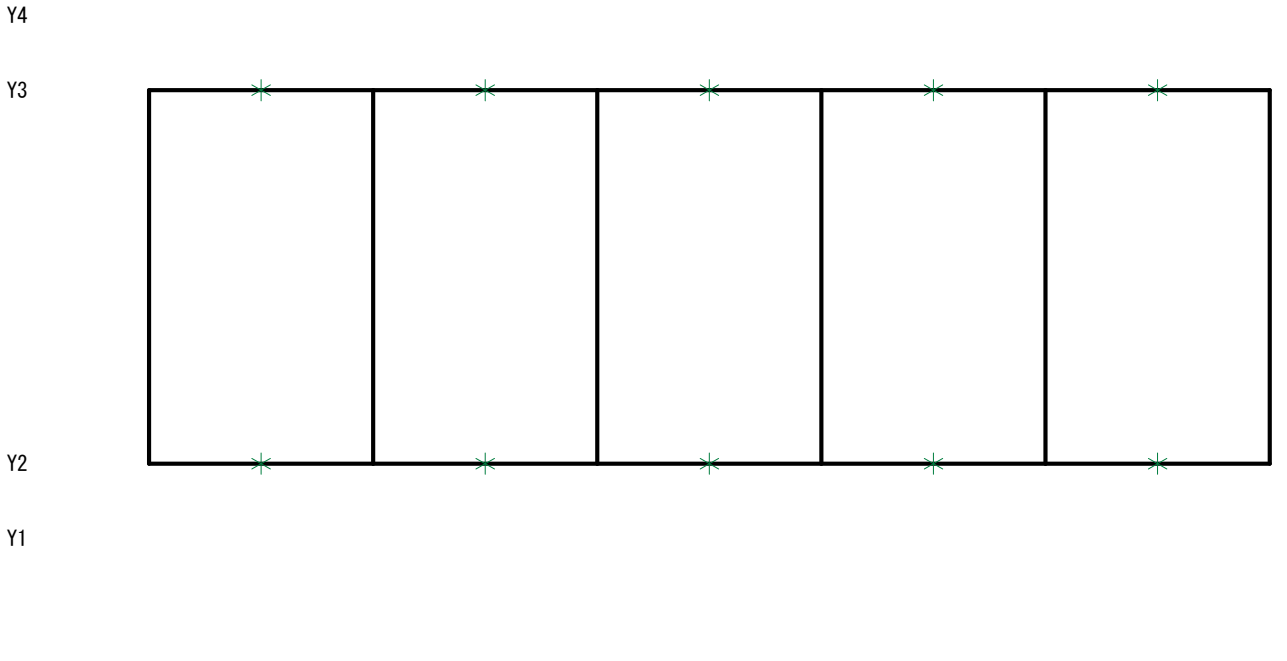
3F 層 (S=1/202)



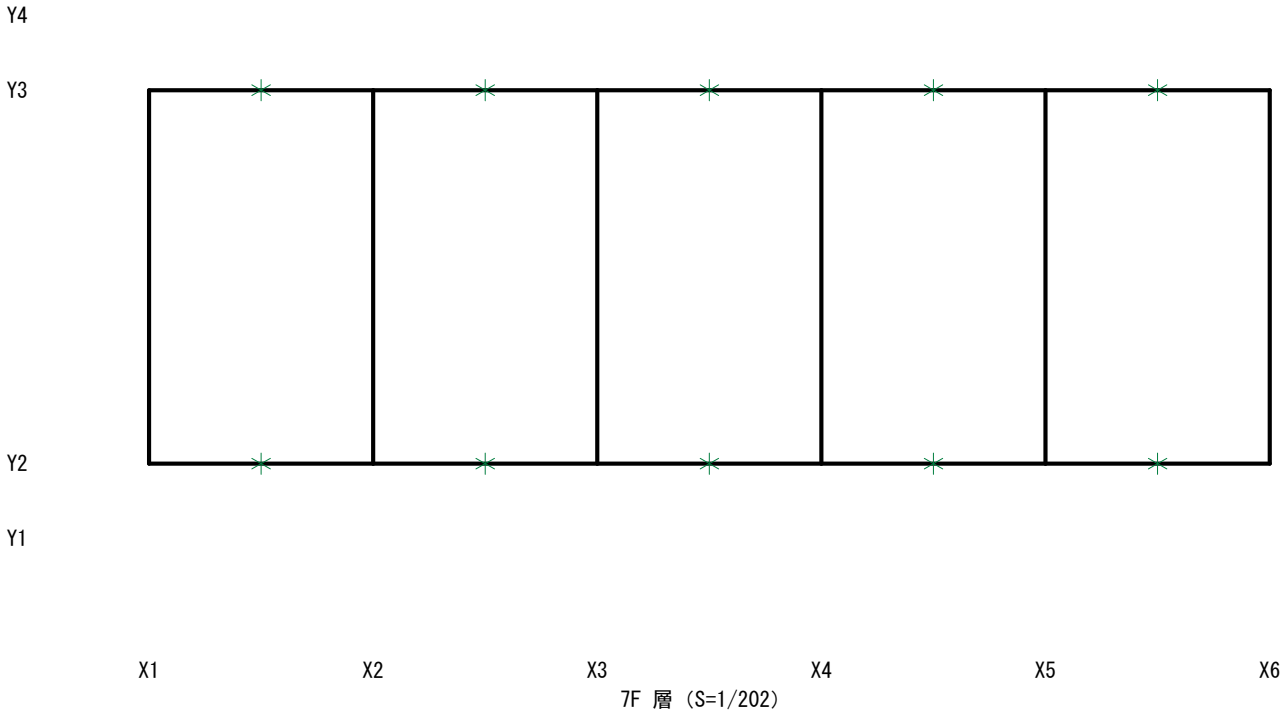
4F 層 (S=1/202)



5F 層 (S=1/202)



6F 層 (S=1/202)



（２）ＲＣはりの計算条件

１）計算指定：　検定計算（個別計算）
２）計算ルート：　ルート ３
３）曲げモーメントの検討
　ア）長期荷重時設計応力の計算位置
　　節点モーメント
　イ）短期荷重時設計応力の計算位置
　　フェースモーメント（剛域考慮）
　　フェースからの入り長さ：　0.0 cm
　ウ）許容曲げモーメント
　　ＲＣ規準(1999)13条による
　エ）引張鉄筋比
　　Ptmax =　3.00 %
　　Ptmin =　0.40 %
　オ）曲げモーメントの判定
　　(設計応力/許容曲げモーメント)≦1.00 をＯＫとする
４）せん断力の検討
　ア）地震時短期設計用せん断力
　　Qd = Min{ Qo + a*(Σ(My)/L'), QL + n*QE }
　　a=1.00, n=2.00 (5階建て以上の場合、n=1.5) とする。
　　My計算時：
　　主筋強度割増率：　1.10 倍
　　スラブ筋断面積：　7.10 cm2
　イ）許容せん断力
　　ＲＣ規準(1999)15条(6)式による
　　部材の中のＭ/Ｑの最大値を用いてＭ/(Ｑ･ｄ)の計算を行います
　ウ）せん断補強筋比
　　Pwmax =　1.20 %
　　Pwmin =　0.20 %
　エ）せん断力の判定
　　(設計せん断力/許容せん断力)≦1.00 をＯＫとする
５）付着の検討
　ＲＣ規準(1999)16条(14)～(18)式による
６）定着の検討
　ＲＣ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
0.25ｘＮＬｘＣｉ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○○フレーム、○○層、[○○○－○○○軸]で表示します。
位置		cm	断面計算位置で、左端、左(右)ハンチ､中央､右端を部位表示します。ハンチがない場合は、柱間のうちのり長さLo /4 の位置。( )内の数字は左軸心、右軸心からの距離で上段は長期荷重時、下段は短期荷重時を示します。
応力	Ml	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/mm2	Fc：コンクリートの材質で、Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。( )内は、コンクリート強度。 鉄筋：①／②／③：①は鉄筋太物１の材質。②は鉄筋太物２の材質。③は鉄筋細物の材質、または高強度せん断補強筋を用いる場合はその材質を示します。
	b	cm	はり幅
	D	cm	はりせい
	d.U(D)	cm	コンクリート圧縮縁から上端(下端)引張鉄筋群重心までの距離
	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, 10^2cm2	①／②：①はかぶり厚(上端：下端)、②はMyに考慮するスラブ筋断面積
	上端筋 下端筋		入力した鉄筋本数で、２段筋の場合は上端筋１(下端筋１)が外側、上端筋２(下端筋２)が内側の鉄筋を示します。算定計算では求めた鉄筋本数を示します。下段が□×Ｄ□と表示されている場合は、その本数が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
	形ﾋﾟｯﾁ	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。
曲げ	at.U(D)	cm2	上(下)端鉄筋断面積
	pt.U(D)	%	鉄筋比で、At.U/bd (At.D/db)
	Mal	kN･m	長期許容曲げモーメントで、長期応力時引張となる側を示します。
	Mas	kN･m	上(下)端引張となる短期許容曲げモーメント
	判定		①／②：①は上端、②は下端の曲げモーメントに対する判定結果
せん断	My.U(D)	kN･m	上(下)端引張となる降伏曲げモーメント
	L'(L)	cm	①(②)：①は、はりうちのり長さ、②は、はり軸心間の長さ
	Qd.正(負)	kN	地震時設計用せん断力で、正は正加力時、負は負加力時。
	Qd	kN	Qd／Qa が最大となる時のQd
	L.no		上記のQdの荷重ケース記号（注2）
	Qd/bj	N/cm2	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、(Ｉ)は長期、(s.正)(s.負)は短期正(負)加力時の値。検定計算の場合に出力します。
	pw	%	あばら筋比
	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/mm2	各荷重ケースで最大となる上(下)端筋の付着応力度。Lは長期、Sは短期を示します。使用基準がＲＣ規準1991 年版の場合に、同規準(27)式で求めます。
	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。

付着	判定		使用基準がＲＣ規準1991 年版では、Taが許容付着応力度以下の場合にOK、Taが許容応力度を満足しない場合はLd≦Ld1の場合にOK。使用基準がＲＣ規準1999 年版では、Ld≦Ld1の場合にOK。Ld＞Ld1でも、通し筋の場合には付着長さの鉄筋端の確定ができないため、**を出力します。
定着	La.U(D)	cm	上端(下端)筋の必要定着長さ。検定計算の場合に出力されます。ＲＣ規準1999 年版の(19)、(20)式で求めます。 標準フック付きでコア内定着として0.8倍しています。また、S=1.0としています。 （ ）内は直線定着の場合の必要定着長さで、（15）式で計算し、K=2.5 としています。 使用基準がＲＣ規準1991 年版の場合は検討しません。

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

（注2）[L.no]項目に出力される短期荷重ケース記号

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			FG（ 3 ）			G1（ 3 ）			G1（ 3 ）		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ1F層[X1-X2]			Y2ﾌﾚｰﾑ2F層[X1-X2]			Y2ﾌﾚｰﾑ3F層[X1-X2]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		49.8	-101.2	150.7	94.4	-58.7	109.6	95.3	-58.6	108.9
	Ms	U	935.1	44.2	745.2	606.3	0.0	595.5	621.1	0.0	608.5
		D	835.5	246.6	443.8	417.5	71.7	376.4	430.4	71.6	390.7
	L.no		K2/K1	K2/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		106.7	-16.8	-140.3	93.8	-2.5	-98.9	94.1	-2.3	-98.6
	Qs		394.1	304.1	427.7	287.6	196.3	292.6	293.2	201.4	297.7
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
		D	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
		D	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
	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	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
		D	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
	pt	U	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
		D	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
	Mal		2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
		D	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
	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	768.8		768.8	768.8		768.8
		D	5144.4		5144.4	708.9		708.9	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	324.3	447.8	571.4	190.6	286.9	383.3	190.6	286.9	383.3
		負	537.7	414.2	290.7	383.3	286.9	190.6	383.3	286.9	190.6
	Qd		537.7	447.8	571.4	383.3	286.9	383.3	383.3	286.9	383.3
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		52.32	43.57	55.59	151.55	113.45	151.55	151.55	113.45	151.55
	a	l	2.000	2.000	2.000	1.371	1.371	1.371	1.375	1.375	1.375
		s.正	1.065	1.065	1.065	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.429	1.429	1.429	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		0.726	0.726	0.726	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		2089.2	2089.2	2089.2	339.5	339.5	339.5	340.2	340.2	340.2
	Qas	正	2044.7	2044.7	2044.7	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
		負	2471.4	2471.4	2471.4	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	207.5		199.4	201.1		198.6	204.6		201.6
		D	196.2		182.9	136.8		129.0	139.2		131.7
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (95.1)		79.2 (93.4)	79.2 (97.4)		79.2 (95.5)
		D	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (52.4)		79.2 (47.2)	79.2 (54.0)		79.2 (49.0)

断面名			G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ4F層[X1-X2]			Y2ﾌﾚｰﾑ5F層[X1-X2]			Y2ﾌﾚｰﾑ6F層[X1-X2]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		95.6	-58.5	108.8	94.6	-58.8	109.1	95.1	-54.3	100.9
	Ms	U	551.0	0.0	542.6	484.5	0.0	477.7	297.5	0.0	298.5
		D	359.8	69.3	325.1	295.3	69.4	259.6	107.3	56.7	96.7
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		94.1	-2.2	-98.6	93.9	-2.4	-98.8	89.8	-1.0	-91.7
	Qs		266.8	174.9	271.2	241.2	149.7	246.0	167.5	78.6	169.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	695.7		695.7	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	635.6		635.6	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	162.2	258.5	354.9	127.0	223.3	319.7	26.7	117.5	208.2
		負	353.2	256.8	160.5	314.9	218.5	122.2	206.3	115.5	24.8
	Qd		353.2	258.5	354.9	314.9	223.3	319.7	206.3	117.5	208.2
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		139.23	101.92	139.91	124.14	88.05	126.04	107.99	61.48	108.99
	a	l	1.377	1.377	1.377	1.377	1.377	1.377	1.225	1.225	1.225
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317
	Qal		331.2	331.2	331.2	331.1	331.1	331.1	185.6	185.6	185.6
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	199.6		197.5	182.5		180.8	166.2		166.6
		D	132.0		124.8	118.7		111.4	82.5		79.1
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (80.5)		66.7 (79.2)	66.7 (70.7)		66.7 (69.8)	51.8 (61.5)		51.8 (61.7)
		D	66.7 (42.0)		66.7 (38.0)	66.7 (34.5)		66.7 (30.3)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			G1 (3)			FG (3)			G2 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ7F層[X1-X2]			Y2ﾌﾚｰﾑ1F層[X2-X3]			Y2ﾌﾚｰﾑ2F層[X2-X3]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		94.2	-63.2	116.1	145.5	-64.3	128.9	104.8	-56.2	104.2
	Ms	U	230.9	0.0	243.5	624.3	0.0	656.4	573.5	0.0	573.4
		D	42.5	67.9	11.2	333.3	88.7	398.7	363.9	56.4	365.0
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		95.4	-3.7	-102.7	126.3	2.8	-120.8	96.4	0.1	-96.3
	Qs		146.7	54.9	154.0	321.7	198.2	316.2	278.6	182.2	278.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0
	D		55.0	55.0	55.0	180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8
		D	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6
		D	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2				5-D32	5-D32	5-D32			
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2				5-D32	5-D32	5-D32			
	STP	径	D10	D10	D10	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76
		D	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76
	pt	U	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10
		D	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10
	Mal		191.9	191.9	191.9	2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6
		D	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6
	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	409.6		409.6	5318.4		5318.4	768.8		768.8
		D	359.3		359.3	5144.4		5144.4	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	18.5	80.6	179.6	166.8	290.3	413.9	176.7	273.1	369.4
		負	172.3	73.2	25.8	419.4	295.9	172.3	369.6	273.3	176.9
	Qd		172.3	80.6	179.6	419.4	295.9	413.9	369.6	273.3	369.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		90.18	42.16	94.01	40.81	28.79	40.27	146.14	108.05	146.07
	a	l	1.201	1.201	1.201	2.000	2.000	2.000	1.389	1.389	1.389
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.032	1.032	1.032	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		0.317	0.317	0.317	0.726	0.726	0.726	0.508	0.508	0.508
	Qal		182.5	182.5	182.5	2089.2	2089.2	2089.2	343.0	343.0	343.0
	Qas	正	233.6	233.6	233.6	2006.7	2006.7	2006.7	403.2	403.2	403.2
		負	233.6	233.6	233.6	1968.7	1968.7	1968.7	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	139.9		144.9	194.3		195.7	193.4		193.4
		D	62.0		52.1	179.1		181.3	126.6		126.8
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (47.7)		51.8 (50.3)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (90.0)		79.2 (90.0)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (45.7)		79.2 (45.8)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ3F層[X2-X3]			Y2ﾌﾚｰﾑ4F層[X2-X3]			Y2ﾌﾚｰﾑ5F層[X2-X3]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.9	-56.1	104.2	104.8	-56.2	104.2	105.0	-56.1	104.2
	Ms	U	591.5	0.0	591.7	532.0	0.0	531.8	469.2	0.0	468.8
		D	381.8	56.6	383.2	322.5	56.3	323.3	259.2	56.3	260.4
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		96.5	0.1	-96.2	96.4	0.1	-96.3	96.5	0.1	-96.2
	Qs		285.6	189.3	285.4	262.4	166.1	262.2	238.0	141.6	237.7
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0
		D	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0
	j	U	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7
		D	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10
		D	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
		D	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
	Mal		314.3	314.3	314.3	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0
	Mas	U	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4
		D	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	768.8		768.8	695.7		695.7	695.7		695.7
		D	708.9		708.9	635.6		635.6	635.6		635.6
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	187.3	283.6	380.0	152.5	248.9	345.2	115.8	212.1	308.5
		負	380.2	283.8	187.5	345.4	249.1	152.7	308.8	212.4	116.1
	Qd		380.2	283.8	380.0	345.4	249.1	345.2	308.8	212.4	308.5
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		150.32	112.22	150.23	136.18	98.20	136.11	121.73	83.74	121.62
	a	l	1.389	1.389	1.389	1.392	1.392	1.392	1.390	1.390	1.390
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		342.9	342.9	342.9	333.9	333.9	333.9	333.6	333.6	333.6
	Qas	正	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0
		負	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	197.6		197.7	194.7		194.7	178.6		178.5
		D	130.0		130.3	124.3		124.5	111.3		111.5
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (92.8)		79.2 (92.8)	66.7 (77.7)		66.7 (77.7)	66.7 (68.5)		66.7 (68.5)
		D	79.2 (47.9)		79.2 (48.1)	66.7 (37.7)		66.7 (37.8)	66.7 (30.3)		66.7 (30.4)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			FG (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ6F層[X2-X3]			Y2ﾌﾚｰﾑ7F層[X2-X3]			Y2ﾌﾚｰﾑ1F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		98.7	-53.5	98.9	110.1	-59.1	108.4	129.7	-71.8	129.7
	Ms	U	300.4	0.0	300.3	237.4	0.0	235.8	680.5	0.0	680.5
		D	102.9	53.6	102.5	17.2	59.2	19.1	421.1	71.8	421.1
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2
	Ql		90.8	-0.0	-90.8	99.3	0.3	-98.8	123.5	0.0	-123.5
	Qs		169.0	78.3	169.1	148.8	49.7	148.3	337.5	213.9	337.5
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)			Fc21(Fc = 21.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0
	D		55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	180.0	180.0	180.0
	d	U	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8
		D	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8
	j	U	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8
		D	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32
		2							5-D32	5-D32	5-D32
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32
		2							5-D32	5-D32	5-D32
	STP	径	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40
		D	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40
	pt	U	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68
		D	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68
	Mal		191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	2358.9	2358.9	2358.9
	Mas	U	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9
		D	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9
	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	409.6		409.6	409.6		409.6	5318.4		5318.4
		D	359.3		359.3	359.3		359.3	5144.4		5144.4
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	26.6	117.4	208.2	25.1	73.9	173.0	197.3	320.9	444.4
		負	208.1	117.4	26.6	173.5	74.5	24.6	444.4	320.9	197.3
	Qd		208.1	117.4	208.2	173.5	74.5	173.0	444.4	320.9	444.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		108.93	61.45	108.96	90.83	38.98	90.54	43.24	31.22	43.24
	a	l	1.233	1.233	1.233	1.218	1.218	1.218	2.000	2.000	2.000
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.059	1.059	1.059
		s.負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.059	1.059	1.059
	pw		0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.726	0.726	0.726
	Qal		186.7	186.7	186.7	184.7	184.7	184.7	2089.2	2089.2	2089.2
	Qas	正	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	2038.0	2038.0	2038.0
		負	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	2038.0	2038.0	2038.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	167.4		167.3	142.4		141.8	196.7		196.7
		D	81.1		81.0	54.0		54.6	182.1		182.1
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (62.1)		51.8 (62.0)	51.8 (49.0)		51.8 (48.7)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ2F層[X3-X4]			Y2ﾌﾚｰﾑ3F層[X3-X4]			Y2ﾌﾚｰﾑ4F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.4	-56.2	104.4	104.4	-56.3	104.4	104.4	-56.3	104.4
	Ms	U	573.9	0.0	573.9	592.3	0.0	592.3	531.8	0.0	531.8
		D	365.0	56.2	365.0	383.4	56.3	383.4	323.0	56.3	323.0
	L.no		K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2
	Ql		96.4	0.0	-96.4	96.4	0.0	-96.4	96.4	0.0	-96.4
	Qs		278.7	182.3	278.7	285.8	189.5	285.8	262.3	166.0	262.3
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0
		D	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0
	j	U	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7
		D	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10
		D	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11
		D	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11
	Mal		314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	319.0	319.0	319.0
	Mas	U	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4
		D	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	768.8		768.8	768.8		768.8	695.7		695.7
		D	708.9		708.9	708.9		708.9	635.6		635.6
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	177.1	273.5	369.8	187.8	284.2	380.5	152.6	249.0	345.3
		負	369.8	273.5	177.1	380.5	284.2	187.8	345.3	249.0	152.6
	Qd		369.8	273.5	369.8	380.5	284.2	380.5	345.3	249.0	345.3
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		146.22	108.12	146.22	150.46	112.36	150.46	136.14	98.16	136.14
	a	l	1.391	1.391	1.391	1.392	1.392	1.392	1.394	1.394	1.394
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		343.4	343.4	343.4	343.4	343.4	343.4	334.3	334.3	334.3
	Qas	正	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0
		負	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	193.5		193.5	197.8		197.8	194.7		194.7
		D	126.8		126.8	130.3		130.3	124.4		124.4
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (90.0)		79.2 (90.0)	79.2 (92.9)		79.2 (92.9)	66.7 (77.7)		66.7 (77.7)
		D	79.2 (45.8)		79.2 (45.8)	79.2 (48.1)		79.2 (48.1)	66.7 (37.7)		66.7 (37.7)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ5F層[X3-X4]			Y2ﾌﾚｰﾑ6F層[X3-X4]			Y2ﾌﾚｰﾑ7F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.4	-56.3	104.4	98.9	-53.5	98.9	108.9	-59.5	108.9
	Ms	U	468.9	0.0	468.9	299.8	0.0	299.8	236.2	0.0	236.2
		D	260.1	56.3	260.1	102.0	53.5	102.0	18.4	59.5	18.4
	L.no		K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2
	Ql		96.4	0.0	-96.4	90.8	0.0	-90.8	99.1	0.0	-99.1
	Qs		237.9	141.6	237.9	168.8	78.0	168.8	148.5	49.4	148.5
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D10	D10	D10	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	409.6		409.6	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	359.3		359.3	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	116.0	212.3	308.7	26.2	117.0	207.8	24.9	74.2	173.2
		負	308.7	212.3	116.0	207.8	117.0	26.2	173.2	74.2	24.9
	Qd		308.7	212.3	308.7	207.8	117.0	207.8	173.2	74.2	173.2
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		121.70	83.71	121.70	108.76	61.24	108.76	90.66	38.81	90.66
	a	l	1.394	1.394	1.394	1.233	1.233	1.233	1.225	1.225	1.225
		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		0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317
	Qal		334.3	334.3	334.3	186.7	186.7	186.7	185.6	185.6	185.6
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	178.5		178.5	167.1		167.1	142.0		142.0
		D	111.5		111.5	80.8		80.8	54.4		54.4
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (68.5)		66.7 (68.5)	51.8 (61.9)		51.8 (61.9)	51.8 (48.8)		51.8 (48.8)
		D	66.7 (30.4)		66.7 (30.4)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			FG（ 3 ）			G2（ 3 ）			G2（ 3 ）		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ1F層[X4-X5]			Y2ﾌﾚｰﾑ2F層[X4-X5]			Y2ﾌﾚｰﾑ3F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)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		128.9	-64.3	145.5	104.2	-56.2	104.8	104.2	-56.1	104.9
	Ms	U	656.4	0.0	624.3	573.4	0.0	573.5	591.7	0.0	591.5
		D	398.7	88.7	333.3	365.0	56.4	363.9	383.2	56.6	381.8
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		120.8	-2.8	-126.3	96.3	-0.1	-96.4	96.2	-0.1	-96.5
	Qs		316.2	198.2	321.7	278.4	182.2	278.6	285.4	189.3	285.6
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
		D	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
		D	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
	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	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
		D	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
	pt	U	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
		D	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
	Mal		2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
		D	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
	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	768.8		768.8	768.8		768.8
		D	5144.4		5144.4	708.9		708.9	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	172.3	295.9	419.4	176.9	273.3	369.6	187.5	283.8	380.2
		負	413.9	290.3	166.8	369.4	273.1	176.7	380.0	283.6	187.3
	Qd		413.9	295.9	419.4	369.4	273.3	369.6	380.0	283.8	380.2
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		40.27	28.79	40.81	146.07	108.05	146.14	150.23	112.22	150.32
	a	l	2.000	2.000	2.000	1.389	1.389	1.389	1.389	1.389	1.389
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.032	1.032	1.032	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		0.726	0.726	0.726	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		2089.2	2089.2	2089.2	343.0	343.0	343.0	342.9	342.9	342.9
	Qas	正	1968.7	1968.7	1968.7	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
		負	2006.7	2006.7	2006.7	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	195.7		194.3	193.4		193.4	197.7		197.6
		D	181.3		179.1	126.8		126.6	130.3		130.0
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (90.0)		79.2 (90.0)	79.2 (92.8)		79.2 (92.8)
		D	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (45.8)		79.2 (45.7)	79.2 (48.1)		79.2 (47.9)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ4F層[X4-X5]			Y2ﾌﾚｰﾑ5F層[X4-X5]			Y2ﾌﾚｰﾑ6F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)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.2	-56.2	104.8	104.2	-56.1	105.0	98.9	-53.5	98.7
	Ms	U	531.8	0.0	532.0	468.8	0.0	469.2	300.3	0.0	300.4
		D	323.3	56.3	322.5	260.4	56.3	259.2	102.5	53.6	102.9
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		96.3	-0.1	-96.4	96.2	-0.1	-96.5	90.8	0.0	-90.8
	Qs		262.2	166.1	262.4	237.7	141.6	238.0	169.1	78.3	169.0
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	695.7		695.7	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	635.6		635.6	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	152.7	249.1	345.4	116.1	212.4	308.8	26.6	117.4	208.1
		負	345.2	248.9	152.5	308.5	212.1	115.8	208.2	117.4	26.6
	Qd		345.2	249.1	345.4	308.5	212.4	308.8	208.2	117.4	208.1
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		136.11	98.20	136.18	121.62	83.74	121.73	108.96	61.45	108.93
	a	l	1.392	1.392	1.392	1.390	1.390	1.390	1.233	1.233	1.233
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317
	Qal		333.9	333.9	333.9	333.6	333.6	333.6	186.7	186.7	186.7
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	194.7		194.7	178.5		178.6	167.3		167.4
		D	124.5		124.3	111.5		111.3	81.0		81.1
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (77.7)		66.7 (77.7)	66.7 (68.5)		66.7 (68.5)	51.8 (62.0)		51.8 (62.1)
		D	66.7 (37.8)		66.7 (37.7)	66.7 (30.4)		66.7 (30.3)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			G2 (3)			FG (3)			G1 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ7F層[X4-X5]			Y2ﾌﾚｰﾑ1F層[X5-X6]			Y2ﾌﾚｰﾑ2F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)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		108.4	-59.1	110.1	150.7	-101.2	49.8	109.6	-58.7	94.4
	Ms	U	235.8	0.0	237.4	745.2	44.2	935.1	595.5	0.0	606.3
		D	19.1	59.2	17.2	443.8	246.6	835.5	376.4	71.7	417.5
	L.no		K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		98.8	-0.3	-99.3	140.3	16.8	-106.7	98.9	2.5	-93.8
	Qs		148.3	49.7	148.8	427.7	304.1	394.1	292.6	196.3	287.6
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0
	D		55.0	55.0	55.0	180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8
		D	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6
		D	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2				5-D32	5-D32	5-D32			
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2				5-D32	5-D32	5-D32			
	STP	径	D10	D10	D10	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76
		D	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76
	pt	U	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10
		D	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10
	Mal		191.9	191.9	191.9	2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6
		D	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6
	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	409.6		409.6	5318.4		5318.4	768.8		768.8
		D	359.3		359.3	5144.4		5144.4	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	24.6	74.5	173.5	290.7	414.2	537.7	190.6	286.9	383.3
		負	173.0	73.9	25.1	571.4	447.8	324.3	383.3	286.9	190.6
	Qd		173.0	74.5	173.5	571.4	447.8	537.7	383.3	286.9	383.3
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		90.54	38.98	90.83	55.59	43.57	52.32	151.55	113.45	151.55
	a	l	1.218	1.218	1.218	2.000	2.000	2.000	1.371	1.371	1.371
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.429	1.429	1.429	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.000	1.000	1.000	1.065	1.065	1.065	1.000	1.000	1.000
	pw		0.317	0.317	0.317	0.726	0.726	0.726	0.508	0.508	0.508
	Qal		184.7	184.7	184.7	2089.2	2089.2	2089.2	339.5	339.5	339.5
	Qas	正	233.6	233.6	233.6	2471.4	2471.4	2471.4	403.2	403.2	403.2
		負	233.6	233.6	233.6	2044.7	2044.7	2044.7	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	141.8		142.4	199.4		207.5	198.6		201.1
		D	54.6		54.0	182.9		196.2	129.0		136.8
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (48.7)		51.8 (49.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (93.4)		79.2 (95.1)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (47.2)		79.2 (52.4)

断面名			G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ3F層[X5-X6]			Y2ﾌﾚｰﾑ4F層[X5-X6]			Y2ﾌﾚｰﾑ5F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)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		108.9	-58.6	95.3	108.8	-58.5	95.6	109.1	-58.8	94.6
	Ms	U	608.5	0.0	621.1	542.6	0.0	551.0	477.7	0.0	484.5
		D	390.7	71.6	430.4	325.1	69.3	359.8	259.6	69.4	295.3
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		98.6	2.3	-94.1	98.6	2.2	-94.1	98.8	2.4	-93.9
	Qs		297.7	201.4	293.2	271.2	174.9	266.8	246.0	149.7	241.2
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0
		D	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0
	j	U	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7
		D	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10
		D	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
		D	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
	Mal		314.3	314.3	314.3	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0
	Mas	U	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4
		D	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	768.8		768.8	695.7		695.7	695.7		695.7
		D	708.9		708.9	635.6		635.6	635.6		635.6
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	190.6	286.9	383.3	160.5	256.8	353.2	122.2	218.5	314.9
		負	383.3	286.9	190.6	354.9	258.5	162.2	319.7	223.3	127.0
	Qd		383.3	286.9	383.3	354.9	258.5	353.2	319.7	223.3	314.9
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		151.55	113.45	151.55	139.91	101.92	139.23	126.04	88.05	124.14
	a	l	1.375	1.375	1.375	1.377	1.377	1.377	1.377	1.377	1.377
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		340.2	340.2	340.2	331.2	331.2	331.2	331.1	331.1	331.1
	Qas	正	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0
		負	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	201.6		204.6	197.5		199.6	180.8		182.5
		D	131.7		139.2	124.8		132.0	111.4		118.7
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (95.5)		79.2 (97.4)	66.7 (79.2)		66.7 (80.5)	66.7 (69.8)		66.7 (70.7)
		D	79.2 (49.0)		79.2 (54.0)	66.7 (38.0)		66.7 (42.0)	66.7 (30.3)		66.7 (34.5)

断面名			G1 (3)			G1 (3)			FG (3)		
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑ6F層[X5-X6]			Y2ﾌﾚｰﾑ7F層[X5-X6]			Y3ﾌﾚｰﾑ1F層[X1-X2]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		100.9	-54.3	95.1	116.1	-63.2	94.2	49.8	-101.2	150.7
	Ms	U	298.5	0.0	297.5	243.5	0.0	230.9	935.1	44.2	745.2
		D	96.7	56.7	107.3	11.2	67.9	42.5	835.5	246.6	443.8
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K2/K1	K1/K2
	Ql		91.7	1.0	-89.8	102.7	3.7	-95.4	106.7	-16.8	-140.3
	Qs		169.4	78.6	167.5	154.0	54.9	146.7	394.1	304.1	427.7
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)			Fc21(Fc = 21.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0
	D		55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	180.0	180.0	180.0
	d	U	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8
		D	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8
	j	U	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8
		D	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32
		2							5-D32	5-D32	5-D32
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32
		2							5-D32	5-D32	5-D32
	STP	径	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40
		D	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40
	pt	U	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68
		D	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68
	Mal		191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	2358.9	2358.9	2358.9
	Mas	U	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9
		D	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9
	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	409.6		409.6	409.6		409.6	5318.4		5318.4
		D	359.3		359.3	359.3		359.3	5144.4		5144.4
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	24.8	115.5	206.3	25.8	73.2	172.3	324.3	447.8	571.4
		負	208.2	117.5	26.7	179.6	80.6	18.5	537.7	414.2	290.7
	Qd		208.2	117.5	206.3	179.6	80.6	172.3	537.7	447.8	571.4
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		108.99	61.48	107.99	94.01	42.16	90.18	52.32	43.57	55.59
	a	l	1.225	1.225	1.225	1.201	1.201	1.201	2.000	2.000	2.000
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.065	1.065	1.065
		s.負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.429	1.429	1.429
	pw		0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.726	0.726	0.726
	Qal		185.6	185.6	185.6	182.5	182.5	182.5	2089.2	2089.2	2089.2
	Qas	正	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	2044.7	2044.7	2044.7
		負	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	2471.4	2471.4	2471.4
	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	166.6		166.2	144.9		139.9	207.5		199.4
		D	79.1		82.5	52.1		62.0	196.2		182.9
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (61.7)		51.8 (61.5)	51.8 (50.3)		51.8 (47.7)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)

断面名			G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ2F層[X1-X2]			Y3ﾌﾚｰﾑ3F層[X1-X2]			Y3ﾌﾚｰﾑ4F層[X1-X2]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		94.4	-58.7	109.6	95.3	-58.6	108.9	95.6	-58.5	108.8
	Ms	U	606.3	0.0	595.5	621.1	0.0	608.5	551.0	0.0	542.6
		D	417.5	71.7	376.4	430.4	71.6	390.7	359.8	69.3	325.1
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		93.8	-2.5	-98.9	94.1	-2.3	-98.6	94.1	-2.2	-98.6
	Qs		287.6	196.3	292.6	293.2	201.4	297.7	266.8	174.9	271.2
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0
		D	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0
	j	U	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7
		D	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10
		D	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11
		D	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11
	Mal		314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	319.0	319.0	319.0
	Mas	U	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4
		D	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	768.8		768.8	768.8		768.8	695.7		695.7
		D	708.9		708.9	708.9		708.9	635.6		635.6
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	190.6	286.9	383.3	190.6	286.9	383.3	162.2	258.5	354.9
		負	383.3	286.9	190.6	383.3	286.9	190.6	353.2	256.8	160.5
	Qd		383.3	286.9	383.3	383.3	286.9	383.3	353.2	258.5	354.9
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		151.55	113.45	151.55	151.55	113.45	151.55	139.23	101.92	139.91
	a	l	1.371	1.371	1.371	1.375	1.375	1.375	1.377	1.377	1.377
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		339.5	339.5	339.5	340.2	340.2	340.2	331.2	331.2	331.2
	Qas	正	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0
		負	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	201.1		198.6	204.6		201.6	199.6		197.5
		D	136.8		129.0	139.2		131.7	132.0		124.8
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (95.1)		79.2 (93.4)	79.2 (97.4)		79.2 (95.5)	66.7 (80.5)		66.7 (79.2)
		D	79.2 (52.4)		79.2 (47.2)	79.2 (54.0)		79.2 (49.0)	66.7 (42.0)		66.7 (38.0)

断面名			G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ5F層[X1-X2]			Y3ﾌﾚｰﾑ6F層[X1-X2]			Y3ﾌﾚｰﾑ7F層[X1-X2]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		94.6	-58.8	109.1	95.1	-54.3	100.9	94.2	-63.2	116.1
	Ms	U	484.5	0.0	477.7	297.5	0.0	298.5	230.9	0.0	243.5
		D	295.3	69.4	259.6	107.3	56.7	96.7	42.5	67.9	11.2
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		93.9	-2.4	-98.8	89.8	-1.0	-91.7	95.4	-3.7	-102.7
	Qs		241.2	149.7	246.0	167.5	78.6	169.4	146.7	54.9	154.0
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D10	D10	D10	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	409.6		409.6	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	359.3		359.3	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	127.0	223.3	319.7	26.7	117.5	208.2	18.5	80.6	179.6
		負	314.9	218.5	122.2	206.3	115.5	24.8	172.3	73.2	25.8
	Qd		314.9	223.3	319.7	206.3	117.5	208.2	172.3	80.6	179.6
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		124.14	88.05	126.04	107.99	61.48	108.99	90.18	42.16	94.01
	a	l	1.377	1.377	1.377	1.225	1.225	1.225	1.201	1.201	1.201
		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		0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317
	Qal		331.1	331.1	331.1	185.6	185.6	185.6	182.4	182.4	182.4
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	182.5		180.8	166.2		166.6	139.9		144.9
		D	118.7		111.4	82.5		79.1	62.0		52.1
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (70.7)		66.7 (69.8)	51.8 (61.5)		51.8 (61.7)	51.8 (47.7)		51.8 (50.3)
		D	66.7 (34.5)		66.7 (30.3)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			FG（ 3 ）			G2（ 3 ）			G2（ 3 ）		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ1F層[X2-X3]			Y3ﾌﾚｰﾑ2F層[X2-X3]			Y3ﾌﾚｰﾑ3F層[X2-X3]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		145.5	-64.3	128.9	104.8	-56.2	104.2	104.9	-56.1	104.2
	Ms	U	624.3	0.0	656.4	573.5	0.0	573.4	591.5	0.0	591.7
		D	333.3	88.7	398.7	363.9	56.4	365.0	381.8	56.6	383.2
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		126.3	2.8	-120.8	96.4	0.1	-96.3	96.5	0.1	-96.2
	Qs		321.7	198.2	316.2	278.6	182.2	278.4	285.6	189.3	285.4
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
		D	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
		D	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
	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	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
		D	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
	pt	U	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
		D	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
	Mal		2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
		D	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
	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	768.8		768.8	768.8		768.8
		D	5144.4		5144.4	708.9		708.9	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	166.8	290.3	413.9	176.7	273.1	369.4	187.3	283.6	380.0
		負	419.4	295.9	172.3	369.6	273.3	176.9	380.2	283.8	187.5
	Qd		419.4	295.9	413.9	369.6	273.3	369.4	380.2	283.8	380.0
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		40.81	28.79	40.27	146.14	108.05	146.07	150.32	112.22	150.23
	a	l	2.000	2.000	2.000	1.389	1.389	1.389	1.389	1.389	1.389
		s.正	1.032	1.032	1.032	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	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		2089.2	2089.2	2089.2	343.0	343.0	343.0	342.9	342.9	342.9
	Qas	正	2006.7	2006.7	2006.7	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
		負	1968.7	1968.7	1968.7	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	194.3		195.7	193.4		193.4	197.6		197.7
		D	179.1		181.3	126.6		126.8	130.0		130.3
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (90.0)		79.2 (90.0)	79.2 (92.8)		79.2 (92.8)
		D	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (45.7)		79.2 (45.8)	79.2 (47.9)		79.2 (48.1)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ4F層[X2-X3]			Y3ﾌﾚｰﾑ5F層[X2-X3]			Y3ﾌﾚｰﾑ6F層[X2-X3]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.8	-56.2	104.2	105.0	-56.1	104.2	98.7	-53.5	98.9
	Ms	U	532.0	0.0	531.8	469.2	0.0	468.8	300.4	0.0	300.3
		D	322.5	56.3	323.3	259.2	56.3	260.4	102.9	53.6	102.5
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		96.4	0.1	-96.3	96.5	0.1	-96.2	90.8	-0.0	-90.8
	Qs		262.4	166.1	262.2	238.0	141.6	237.7	169.0	78.3	169.1
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	695.7		695.7	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	635.6		635.6	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	152.5	248.9	345.2	115.8	212.1	308.5	26.6	117.4	208.2
		負	345.4	249.1	152.7	308.8	212.4	116.1	208.1	117.4	26.6
	Qd		345.4	249.1	345.2	308.8	212.4	308.5	208.1	117.4	208.2
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		136.18	98.20	136.11	121.73	83.74	121.62	108.93	61.45	108.96
	a	l	1.392	1.392	1.392	1.390	1.390	1.390	1.233	1.233	1.233
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317
	Qal		333.9	333.9	333.9	333.6	333.6	333.6	186.7	186.7	186.7
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	194.7		194.7	178.6		178.5	167.4		167.3
		D	124.3		124.5	111.3		111.5	81.1		81.0
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (77.7)		66.7 (77.7)	66.7 (68.5)		66.7 (68.5)	51.8 (62.1)		51.8 (62.0)
		D	66.7 (37.7)		66.7 (37.8)	66.7 (30.3)		66.7 (30.4)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			G2 (3)			FG (3)			G2 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ7F層[X2-X3]			Y3ﾌﾚｰﾑ1F層[X3-X4]			Y3ﾌﾚｰﾑ2F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		110.1	-59.1	108.4	129.7	-71.8	129.7	104.4	-56.2	104.4
	Ms	U	237.4	0.0	235.8	680.5	0.0	680.5	573.9	0.0	573.9
		D	17.2	59.2	19.1	421.1	71.8	421.1	365.0	56.2	365.0
	L.no		K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2
	Ql		99.3	0.3	-98.8	123.5	0.0	-123.5	96.4	0.0	-96.4
	Qs		148.8	49.7	148.3	337.5	213.9	337.5	278.7	182.3	278.7
	L.no		K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0
	D		55.0	55.0	55.0	180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8
		D	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6
		D	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2				5-D32	5-D32	5-D32			
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2				5-D32	5-D32	5-D32			
	STP	径	D10	D10	D10	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76
		D	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76
	pt	U	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10
		D	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10
	Mal		191.9	191.9	191.9	2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6
		D	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6
	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	409.6		409.6	5318.4		5318.4	768.8		768.8
		D	359.3		359.3	5144.4		5144.4	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	25.1	73.9	173.0	197.3	320.9	444.4	177.1	273.5	369.8
		負	173.5	74.5	24.6	444.4	320.9	197.3	369.8	273.5	177.1
	Qd		173.5	74.5	173.0	444.4	320.9	444.4	369.8	273.5	369.8
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		90.83	38.98	90.54	43.24	31.22	43.24	146.22	108.12	146.22
	a	l	1.218	1.218	1.218	2.000	2.000	2.000	1.391	1.391	1.391
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.059	1.059	1.059	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.000	1.000	1.000	1.059	1.059	1.059	1.000	1.000	1.000
	pw		0.317	0.317	0.317	0.726	0.726	0.726	0.508	0.508	0.508
	Qal		184.7	184.7	184.7	2089.2	2089.2	2089.2	343.4	343.4	343.4
	Qas	正	233.6	233.6	233.6	2038.0	2038.0	2038.0	403.2	403.2	403.2
		負	233.6	233.6	233.6	2038.0	2038.0	2038.0	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	142.4		141.8	196.7		196.7	193.5		193.5
		D	54.0		54.6	182.1		182.1	126.8		126.8
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (49.0)		51.8 (48.7)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (90.0)		79.2 (90.0)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (45.8)		79.2 (45.8)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ3F層[X3-X4]			Y3ﾌﾚｰﾑ4F層[X3-X4]			Y3ﾌﾚｰﾑ5F層[X3-X4]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.4	-56.3	104.4	104.4	-56.3	104.4	104.4	-56.3	104.4
	Ms	U	592.3	0.0	592.3	531.8	0.0	531.8	468.9	0.0	468.9
		D	383.4	56.3	383.4	323.0	56.3	323.0	260.1	56.3	260.1
	L.no		K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2
	Ql		96.4	0.0	-96.4	96.4	0.0	-96.4	96.4	0.0	-96.4
	Qs		285.8	189.5	285.8	262.3	166.0	262.3	237.9	141.6	237.9
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0
		D	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0
	j	U	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7
		D	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10
		D	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
		D	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11
	Mal		314.3	314.3	314.3	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0
	Mas	U	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4
		D	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	768.8		768.8	695.7		695.7	695.7		695.7
		D	708.9		708.9	635.6		635.6	635.6		635.6
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	187.8	284.2	380.5	152.6	249.0	345.3	116.0	212.3	308.7
		負	380.5	284.2	187.8	345.3	249.0	152.6	308.7	212.3	116.0
	Qd		380.5	284.2	380.5	345.3	249.0	345.3	308.7	212.3	308.7
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		150.46	112.36	150.46	136.14	98.16	136.14	121.70	83.71	121.70
	a	l	1.392	1.392	1.392	1.394	1.394	1.394	1.394	1.394	1.394
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		343.4	343.4	343.4	334.3	334.3	334.3	334.3	334.3	334.3
	Qas	正	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0
		負	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	197.8		197.8	194.7		194.7	178.5		178.5
		D	130.3		130.3	124.4		124.4	111.5		111.5
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (92.9)		79.2 (92.9)	66.7 (77.7)		66.7 (77.7)	66.7 (68.5)		66.7 (68.5)
		D	79.2 (48.1)		79.2 (48.1)	66.7 (37.7)		66.7 (37.7)	66.7 (30.4)		66.7 (30.4)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			FG (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ6F層[X3-X4]			Y3ﾌﾚｰﾑ7F層[X3-X4]			Y3ﾌﾚｰﾑ1F層[X4-X5]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		98.9	-53.5	98.9	108.9	-59.5	108.9	128.9	-64.3	145.5
	Ms	U	299.8	0.0	299.8	236.2	0.0	236.2	656.4	0.0	624.3
		D	102.0	53.5	102.0	18.4	59.5	18.4	398.7	88.7	333.3
	L.no		K2/K1	K1/K3	K1/K2	K2/K1	K1/K4	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		90.8	0.0	-90.8	99.1	0.0	-99.1	120.8	-2.8	-126.3
	Qs		168.8	78.0	168.8	148.5	49.4	148.5	316.2	198.2	321.7
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)			Fc21(Fc = 21.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	70.0	70.0	70.0
	D		55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	180.0	180.0	180.0
	d	U	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8
		D	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	167.8	167.8	167.8
	j	U	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8
		D	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	146.8	146.8	146.8
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			5.0, 5.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32
		2							5-D32	5-D32	5-D32
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D32	5-D32	5-D32
		2							5-D32	5-D32	5-D32
	STP	径	D10	D10	D10	D10	D10	D10	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	4-100	4-100	4-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40
		D	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	79.40	79.40	79.40
	pt	U	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68
		D	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	0.68	0.68	0.68
	Mal		191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	2358.9	2358.9	2358.9
	Mas	U	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9
		D	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	4717.9	4717.9	4717.9
	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	409.6		409.6	409.6		409.6	5318.4		5318.4
		D	359.3		359.3	359.3		359.3	5144.4		5144.4
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	26.2	117.0	207.8	24.9	74.2	173.2	172.3	295.9	419.4
		負	207.8	117.0	26.2	173.2	74.2	24.9	413.9	290.3	166.8
	Qd		207.8	117.0	207.8	173.2	74.2	173.2	413.9	295.9	419.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		108.76	61.24	108.76	90.66	38.81	90.66	40.27	28.79	40.81
	a	l	1.233	1.233	1.233	1.225	1.225	1.225	2.000	2.000	2.000
		s.正	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.032	1.032	1.032
	pw		0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.726	0.726	0.726
	Qal		186.7	186.7	186.7	185.6	185.6	185.6	2089.2	2089.2	2089.2
	Qas	正	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	1968.7	1968.7	1968.7
		負	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	2006.7	2006.7	2006.7
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	167.1		167.1	142.0		142.0	195.7		194.3
		D	80.8		80.8	54.4		54.4	181.3		179.1
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (61.9)		51.8 (61.9)	51.8 (48.8)		51.8 (48.8)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ2F層[X4-X5]			Y3ﾌﾚｰﾑ3F層[X4-X5]			Y3ﾌﾚｰﾑ4F層[X4-X5]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.2	-56.2	104.8	104.2	-56.1	104.9	104.2	-56.2	104.8
	Ms	U	573.4	0.0	573.5	591.7	0.0	591.5	531.8	0.0	532.0
		D	365.0	56.4	363.9	383.2	56.6	381.8	323.3	56.3	322.5
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K1	K1/K2
	Ql		96.3	-0.1	-96.4	96.2	-0.1	-96.5	96.3	-0.1	-96.4
	Qs		278.4	182.2	278.6	285.4	189.3	285.6	262.2	166.1	262.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc24(Fc = 24.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0
		D	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	58.0	58.0	58.0
	j	U	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7
		D	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.7	50.7	50.7
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55			4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	下端筋	1	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	5-D29	5-D29	5-D29
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10
		D	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	32.10	32.10	32.10
	pt	U	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11
		D	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.11	1.11	1.11
	Mal		314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	319.0	319.0	319.0
	Mas	U	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4
		D	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	564.4	564.4	564.4
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	768.8		768.8	768.8		768.8	695.7		695.7
		D	708.9		708.9	708.9		708.9	635.6		635.6
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	176.9	273.3	369.6	187.5	283.8	380.2	152.7	249.1	345.4
		負	369.4	273.1	176.7	380.0	283.6	187.3	345.2	248.9	152.5
	Qd		369.4	273.3	369.6	380.0	283.8	380.2	345.2	249.1	345.4
	L.no		K2	K1	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		146.07	108.05	146.14	150.23	112.22	150.32	136.11	98.20	136.18
	a	l	1.389	1.389	1.389	1.389	1.389	1.389	1.392	1.392	1.392
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		343.0	343.0	343.0	342.9	342.9	342.9	333.9	333.9	333.9
	Qas	正	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0
		負	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	393.0	393.0	393.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	193.4		193.4	197.7		197.6	194.7		194.7
		D	126.8		126.6	130.3		130.0	124.5		124.3
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (90.0)		79.2 (90.0)	79.2 (92.8)		79.2 (92.8)	66.7 (77.7)		66.7 (77.7)
		D	79.2 (45.8)		79.2 (45.7)	79.2 (48.1)		79.2 (47.9)	66.7 (37.8)		66.7 (37.7)

断面名			G2 (3)			G2 (3)			G2 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ5F層[X4-X5]			Y3ﾌﾚｰﾑ6F層[X4-X5]			Y3ﾌﾚｰﾑ7F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)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		104.2	-56.1	105.0	98.9	-53.5	98.7	108.4	-59.1	110.1
	Ms	U	468.8	0.0	469.2	300.3	0.0	300.4	235.8	0.0	237.4
		D	260.4	56.3	259.2	102.5	53.6	102.9	19.1	59.2	17.2
	L.no		K2/K1	K1/K1	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K3	K1/K2
	Ql		96.2	-0.1	-96.5	90.8	0.0	-90.8	98.8	-0.3	-99.3
	Qs		237.7	141.6	238.0	169.1	78.3	169.0	148.3	49.7	148.8
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D10	D10	D10	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	409.6		409.6	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	359.3		359.3	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	116.1	212.4	308.8	26.6	117.4	208.1	24.6	74.5	173.5
		負	308.5	212.1	115.8	208.2	117.4	26.6	173.0	73.9	25.1
	Qd		308.5	212.4	308.8	208.2	117.4	208.1	173.0	74.5	173.5
	L.no		K2	K1	K1	K2	K2	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		121.62	83.74	121.73	108.96	61.45	108.93	90.54	38.98	90.83
	a	l	1.390	1.390	1.390	1.233	1.233	1.233	1.218	1.218	1.218
		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		0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317	0.317
	Qal		333.6	333.6	333.6	186.7	186.7	186.7	184.7	184.7	184.7
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	178.5		178.6	167.3		167.4	141.8		142.4
		D	111.5		111.3	81.0		81.1	54.6		54.0
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (68.5)		66.7 (68.5)	51.8 (62.0)		51.8 (62.1)	51.8 (48.7)		51.8 (49.0)
		D	66.7 (30.4)		66.7 (30.3)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			FG（ 3 ）			G1（ 3 ）			G1（ 3 ）		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ1F層[X5-X6]			Y3ﾌﾚｰﾑ2F層[X5-X6]			Y3ﾌﾚｰﾑ3F層[X5-X6]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		150.7	-101.2	49.8	109.6	-58.7	94.4	108.9	-58.6	95.3
	Ms	U	745.2	44.2	935.1	595.5	0.0	606.3	608.5	0.0	621.1
		D	443.8	246.6	835.5	376.4	71.7	417.5	390.7	71.6	430.4
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		140.3	16.8	-106.7	98.9	2.5	-93.8	98.6	2.3	-94.1
	Qs		427.7	304.1	394.1	292.6	196.3	287.6	297.7	201.4	293.2
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)			Fc27(Fc = 27.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		70.0	70.0	70.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0
	D		180.0	180.0	180.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0
	d	U	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
		D	167.8	167.8	167.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8	57.8
	j	U	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
		D	146.8	146.8	146.8	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6	50.6
	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	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	下端筋	1	5-D32	5-D32	5-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32	4-D32
		2	5-D32	5-D32	5-D32						
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		形ﾋﾟｯﾁ	4-100	4-100	4-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
		D	79.40	79.40	79.40	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76	31.76
	pt	U	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
		D	0.68	0.68	0.68	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10	1.10
	Mal		2358.9	2358.9	2358.9	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3	314.3
	Mas	U	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
		D	4717.9	4717.9	4717.9	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6	628.6
	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	768.8		768.8	768.8		768.8
		D	5144.4		5144.4	708.9		708.9	708.9		708.9
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	290.7	414.2	537.7	190.6	286.9	383.3	190.6	286.9	383.3
		負	571.4	447.8	324.3	383.3	286.9	190.6	383.3	286.9	190.6
	Qd		571.4	447.8	537.7	383.3	286.9	383.3	383.3	286.9	383.3
	L.no		K2	K2	K1	K2	K1	K1	K2	K1	K1
	Qd/bj		55.59	43.57	52.32	151.55	113.45	151.55	151.55	113.45	151.55
	a	l	2.000	2.000	2.000	1.371	1.371	1.371	1.375	1.375	1.375
		s.正	1.429	1.429	1.429	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.065	1.065	1.065	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000	1.000
	pw		0.726	0.726	0.726	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508
	Qal		2089.2	2089.2	2089.2	339.5	339.5	339.5	340.2	340.2	340.2
	Qas	正	2471.4	2471.4	2471.4	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
		負	2044.7	2044.7	2044.7	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2	403.2
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	199.4		207.5	198.6		201.1	201.6		204.6
		D	182.9		196.2	129.0		136.8	131.7		139.2
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (93.4)		79.2 (95.1)	79.2 (95.5)		79.2 (97.4)
		D	79.2 (30.0)		79.2 (30.0)	79.2 (47.2)		79.2 (52.4)	79.2 (49.0)		79.2 (54.0)

断面名			G1 (3)			G1 (3)			G1 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ4F層[X5-X6]			Y3ﾌﾚｰﾑ5F層[X5-X6]			Y3ﾌﾚｰﾑ6F層[X5-X6]		
位置	位置		左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)	(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)	(43)	(300)	(43)
応力	Ml		108.8	-58.5	95.6	109.1	-58.8	94.6	100.9	-54.3	95.1
	Ms	U	542.6	0.0	551.0	477.7	0.0	484.5	298.5	0.0	297.5
		D	325.1	69.3	359.8	259.6	69.4	295.3	96.7	56.7	107.3
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2	K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		98.6	2.2	-94.1	98.8	2.4	-93.9	91.7	1.0	-89.8
	Qs		271.2	174.9	266.8	246.0	149.7	241.2	169.4	78.6	167.5
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)			Fc24(Fc = 24.00)			Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295			SD390/SD345/SD295		
	b		50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	45.0	45.0	45.0
	D		65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	65.0	55.0	55.0	55.0
	d	U	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
		D	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	48.5	48.5	48.5
	j	U	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
		D	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	50.7	42.5	42.5	42.5
	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-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	下端筋	1	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D29	5-D25	5-D25	5-D25
		2									
	STP	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
		D	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	32.10	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
		D	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.11	1.16	1.16	1.16
	Mal		319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	319.0	191.9	191.9	191.9
	Mas	U	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
		D	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	564.4	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	695.7		695.7	695.7		695.7	409.6		409.6
		D	635.6		635.6	635.6		635.6	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)			515.0 (600.0)			515.0 (600.0)		
	Qd	正	160.5	256.8	353.2	122.2	218.5	314.9	24.8	115.5	206.3
		負	354.9	258.5	162.2	319.7	223.3	127.0	208.2	117.5	26.7
	Qd		354.9	258.5	353.2	319.7	223.3	314.9	208.2	117.5	206.3
	L.no		K2	K2	K1	K2	K2	K1	K2	K2	K1
	Qd/bj		139.91	101.92	139.23	126.04	88.05	124.14	108.99	61.48	107.99
	a	l	1.377	1.377	1.377	1.377	1.377	1.377	1.225	1.225	1.225
		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		0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.508	0.317	0.317	0.317
	Qal		331.2	331.2	331.2	331.1	331.1	331.1	185.6	185.6	185.6
	Qas	正	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
		負	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	393.0	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK	OK
付着	Ld	U	197.5		199.6	180.8		182.5	166.6		166.2
		D	124.8		132.0	111.4		118.7	79.1		82.5
	Ld1	U	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
		D	257.5		257.5	257.5		257.5	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK	OK/OK		OK/OK
定着	La	U	66.7 (79.2)		66.7 (80.5)	66.7 (69.8)		66.7 (70.7)	51.8 (61.7)		51.8 (61.5)
		D	66.7 (38.0)		66.7 (42.0)	66.7 (30.3)		66.7 (34.5)	51.8 (30.0)		51.8 (30.0)

断面名			G1 (3)		
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑ7F層[X5-X6]		
位置	位置		左端	中央	右端
	長期		(0)	(300)	(0)
	短期		(43)	(300)	(43)
応力	Ml		116.1	-63.2	94.2
	Ms	U	243.5	0.0	230.9
		D	11.2	67.9	42.5
	L.no		K2/K1	K1/K2	K1/K2
	Ql		102.7	3.7	-95.4
	Qs		154.0	54.9	146.7
	L.no		K2	K2	K1
断面	材質	Fc	Fc21(Fc = 21.00)		
		鉄筋	SD390/SD345/SD295		
	b		45.0	45.0	45.0
	D		55.0	55.0	55.0
	d	U	48.5	48.5	48.5
		D	48.5	48.5	48.5
	j	U	42.5	42.5	42.5
		D	42.5	42.5	42.5
	被り/sat		4.0, 4.0/ 3.55		
	上端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25
		2			
	下端筋	1	5-D25	5-D25	5-D25
		2			
	STP	径	D10	D10	D10
		形ﾋﾟｯﾁ	2-100	2-100	2-100
曲げ	at	U	25.35	25.35	25.35
		D	25.35	25.35	25.35
	pt	U	1.16	1.16	1.16
		D	1.16	1.16	1.16
	Mal		191.9	191.9	191.9
	Mas	U	316.7	316.7	316.7
		D	316.7	316.7	316.7
	判定		OK/OK	OK/OK	OK/OK
せん断	My	U	409.6		409.6
		D	359.3		359.3
	L'(L)		515.0 (600.0)		
	Qd	正	25.8	73.2	172.3
		負	179.6	80.6	18.5
	Qd		179.6	80.6	172.3
	L.no		K2	K2	K1
	Qd/bj		94.01	42.16	90.18
	a	l	1.201	1.201	1.201
		s.正	1.000	1.000	1.000
		s.負	1.000	1.000	1.000
	pw		0.317	0.317	0.317
	Qal		182.4	182.4	182.4
	Qas	正	233.6	233.6	233.6
		負	233.6	233.6	233.6
	Qax		0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK	OK
付着	Ld	U	144.9		139.9
		D	52.1		62.0
	Ld1	U	257.5		257.5
		D	257.5		257.5
	判定		OK/OK		OK/OK
定着	La	U	51.8 (50.3)		51.8 (47.7)
		D	51.8 (30.0)		51.8 (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	δo * 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

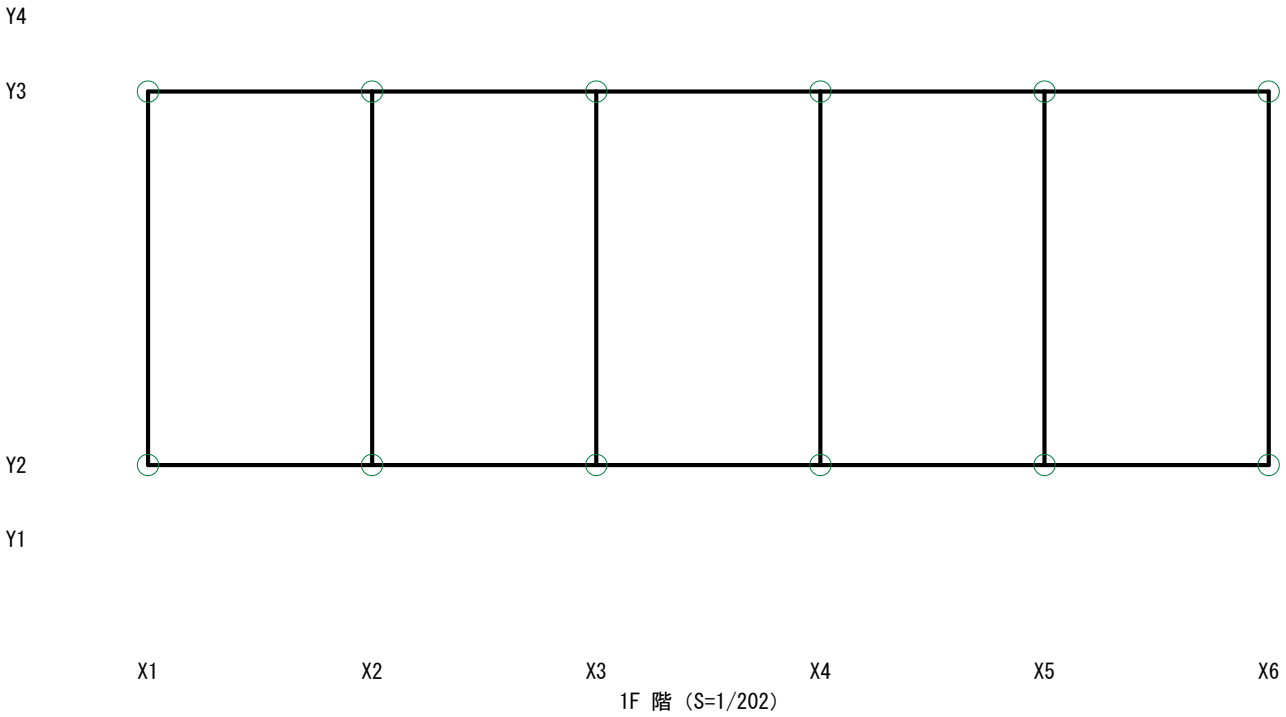
※ (D/l ＞ 1/10)の条件が満足する場合には、たわみの計算を行いません。

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	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X2	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X3	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X4	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X5	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
	2F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	3F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	4F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	5F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	6F	X1	G1	6000.0	550	1/ 11	0.60	8	1/1249	OK
		X2	G2	6000.0	550	1/ 11	0.58	8	1/1285	OK
		X3	G2	6000.0	550	1/ 11	0.58	8	1/1287	OK
		X4	G2	6000.0	550	1/ 11	0.58	8	1/1285	OK
		X5	G1	6000.0	550	1/ 11	0.60	8	1/1249	OK
	7F	X1	G1	6000.0	550	1/ 11	0.74	8	1/1018	OK
		X2	G2	6000.0	550	1/ 11	0.65	8	1/1152	OK
		X3	G2	6000.0	550	1/ 11	0.66	8	1/1139	OK
		X4	G2	6000.0	550	1/ 11	0.65	8	1/1152	OK
		X5	G1	6000.0	550	1/ 11	0.74	8	1/1018	OK
Y3	1F	X1	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X2	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X3	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X4	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
		X5	FG	6000.0	1800	1/ 3				OK
	2F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	3F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	4F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	5F	X1	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
		X2	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X3	G2	6000.0	650	1/ 9				OK
		X4	G2	6000.0	650	1/ 9				OK

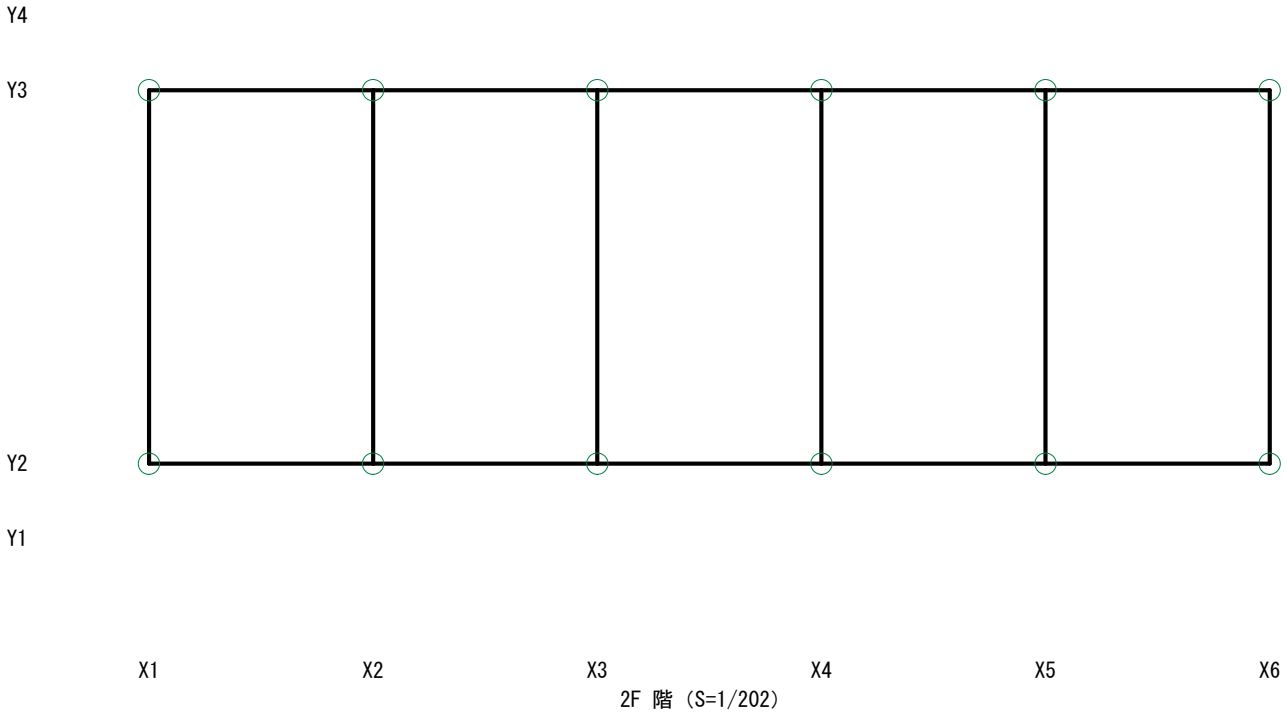
ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名	はり符号	l	D	D/l	δo	係数	δ/l	判定
		X5	G1	6000.0	650	1/ 9				OK
	6F	X1	G1	6000.0	550	1/ 11	0.60	8	1/1249	OK
		X2	G2	6000.0	550	1/ 11	0.58	8	1/1285	OK
		X3	G2	6000.0	550	1/ 11	0.58	8	1/1287	OK
		X4	G2	6000.0	550	1/ 11	0.58	8	1/1285	OK
		X5	G1	6000.0	550	1/ 11	0.60	8	1/1249	OK
	7F	X1	G1	6000.0	550	1/ 11	0.74	8	1/1018	OK
		X2	G2	6000.0	550	1/ 11	0.65	8	1/1152	OK
		X3	G2	6000.0	550	1/ 11	0.66	8	1/1139	OK
		X4	G2	6000.0	550	1/ 11	0.65	8	1/1152	OK
		X5	G1	6000.0	550	1/ 11	0.74	8	1/1018	OK

A-4.3.2　ＲＣ柱の断面計算

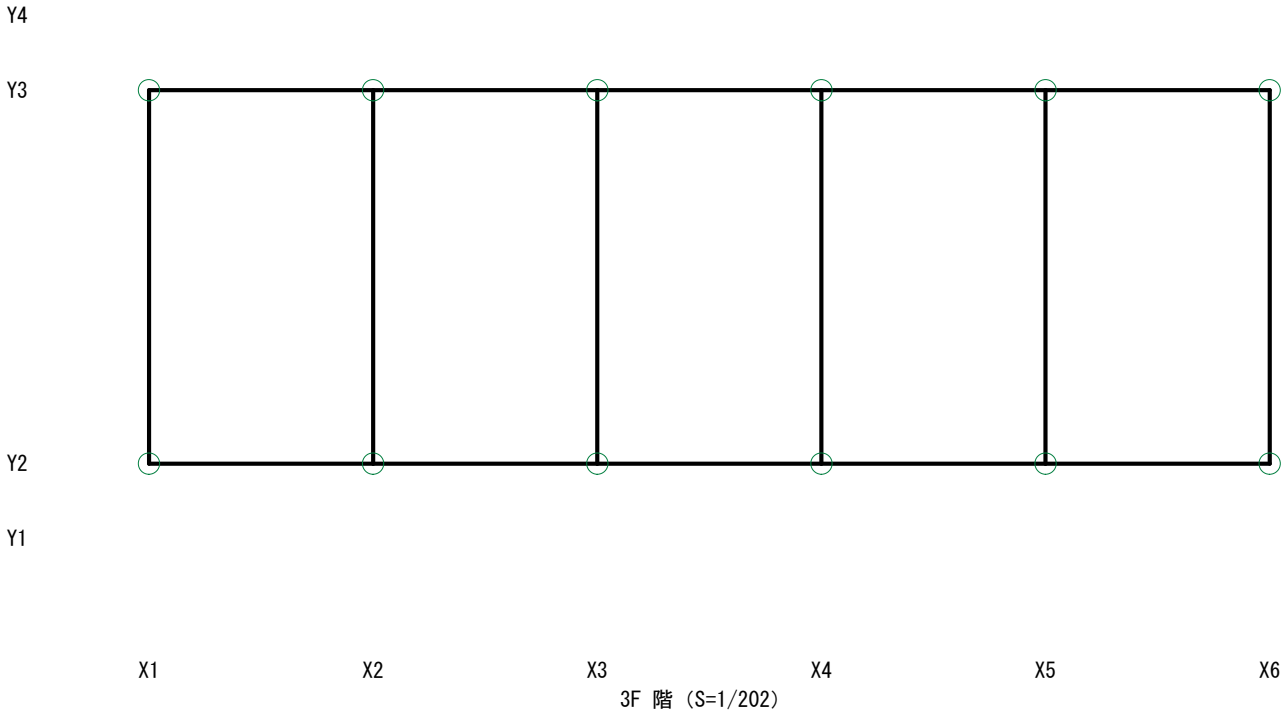
（１）ＲＣ柱の計算指定



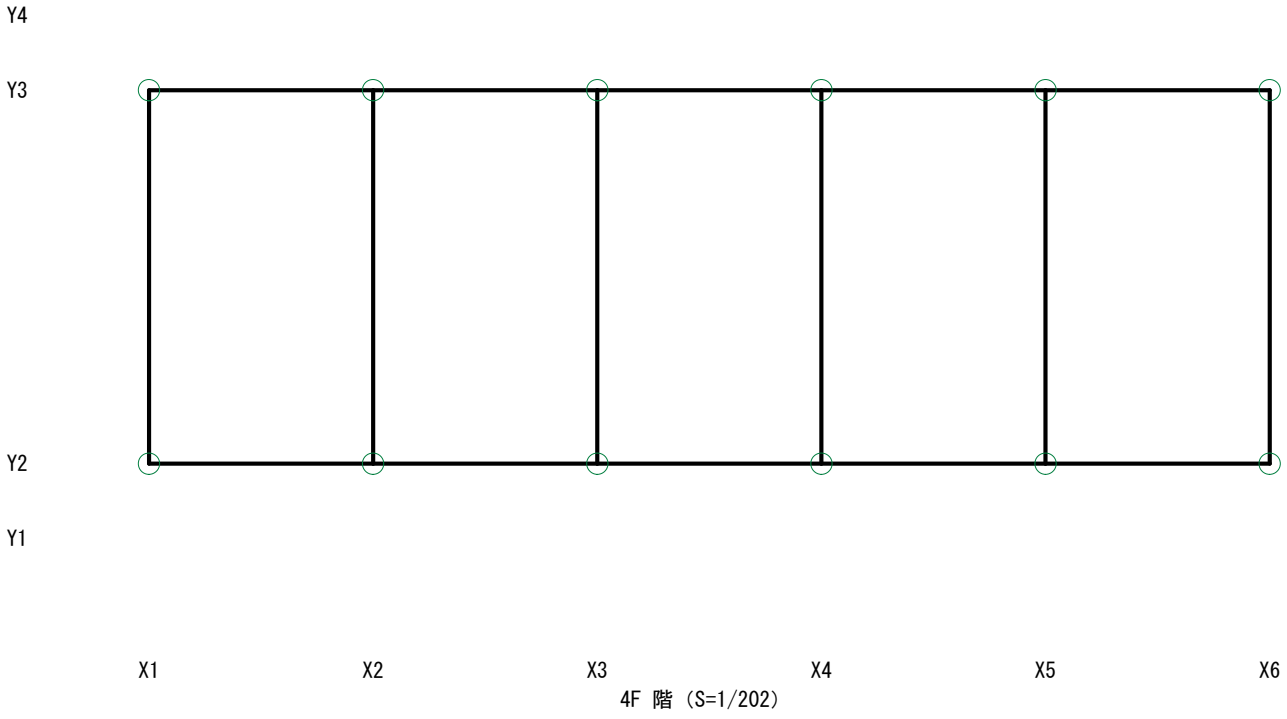
1F 階 (S=1/202)



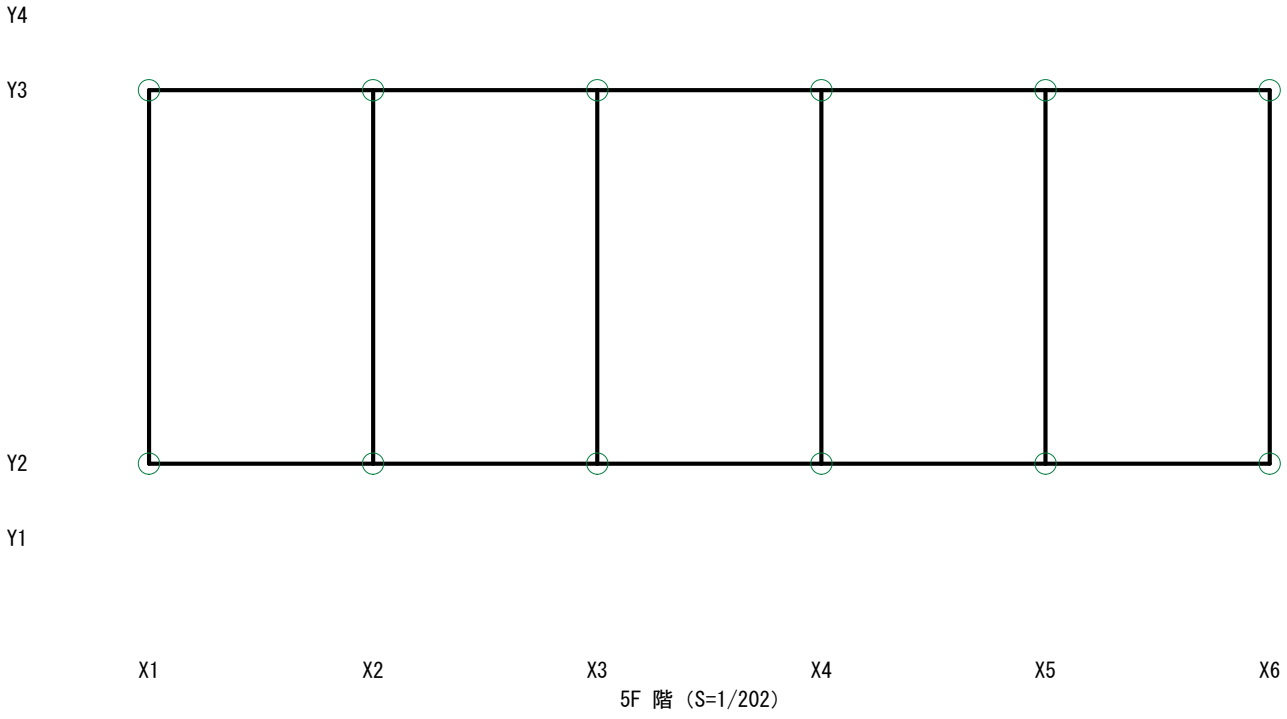
2F 階 (S=1/202)



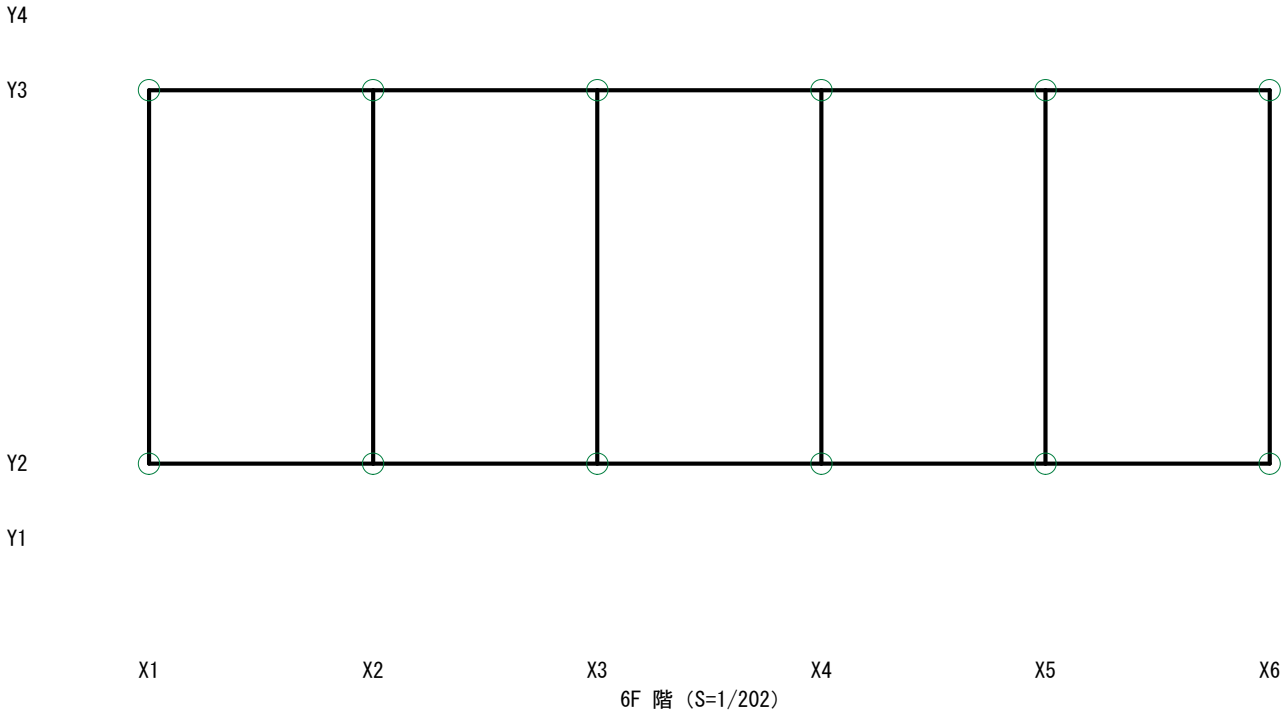
3F 階 (S=1/202)



4F 階 (S=1/202)



5F 階 (S=1/202)



（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
　　Qd = min{ Qo+a*cMy/h' , Qo+a*(gMy+cMy)/h' , QL+n*QE }
　　a=1.00 , n=2.00 (5階建て以上の場合、n=1.5) とする。
　　Ｍｙ計算時：
　　主筋強度割増率　：　1.10 倍
　　地震時軸力割増率：　2.00 倍
　イ）許容せん断力
　　ＲＣ規準(1999)15条(8)式による
　　部材の中のＭ/Ｑの最大値を用いてＭ/(Ｑ･ｄ)の計算を行います
　ウ）せん断補強筋比
　　Pwmax =　1.20 %
　　Pwmin =　0.20 %
　エ）せん断力の判定
　　(設計せん断力/許容せん断力)≦1.00 をＯＫとする
５）付着の検討
　ＲＣ規準(1999)16条(14)～(18)式による
６）定着の検討
　ＲＣ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 0.25ｘＮＬｘＣｉ以上になるように応力を割増す

壁せん断力負担率

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

（３）ＲＣ柱の断面計算結果

記号説明

記号		単位	説明
断面名 部材位置			入力で指定した断面名称。部材位置は○○フレーム、○○軸、[○○階－○○階／○○]で表示します。／の後の○○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
	Ml	kN･m	長期曲げモーメントで指定された断面計算位置の値
	Ns	kN	pt が最大となる時の短期軸力
	Ms	kN･m	pt が最大となる時の短期曲げモーメントで、断面計算位置の値
	L.no		上記Ms の短期荷重ケース記号 (注2)
	Ql	kN	最大長期せん断力。
	Qs	kN	最大短期せん断力。
	L.no		上記Qs の短期荷重ケース記号 (注2)
断面	材質	N/mm2	Fc：コンクリートの材質で、Fc は普通コンクリート、Lc は軽量コンクリート。( )内は、コンクリート強度。 鉄筋：①／②／③：①は鉄筋太物１の材質。②は鉄筋太物２の材質。③は鉄筋細物の材質、または高強度せん断補強筋を用いる場合はその材質を示します。
	条件		２軸応力の計算条件で、LS1軸(長期､短期とも１軸)､L2軸(長期２軸､短期１軸)､LS2軸(長期､短期とも２軸)を示します。円柱は、常にLS2軸となります。
	B×D	cm	断面の幅とせい円柱は直径を示し、( )内は等断面積の正方形に置換した寸法
	d	cm	コンクリート圧縮縁から引張鉄筋群重心までの距離 ( )内は上記のd
	j	cm	曲げ材の応力中心距離(7/8)･d ( )内は上記のj
配筋	主筋		入力した鉄筋本数、または算定計算で求められた鉄筋本数で、２段筋の場合は上段が外側、下段が内側の鉄筋を示します。下段が□×Ｄ□と表示されている場合は、その本数がＸ形に配筋されていることを示します。円柱では、全鉄筋本数を示します。
	Hoop径		帯筋の径
	ﾋﾟｯﾁ	mm	帯筋の形とピッチで、形は帯筋の本数を示します。末尾の(S)はスパイラル筋を表します。
	at	cm2	鉄筋断面積。算定計算の場合は必要な鉄筋断面積。
	pt	%	鉄筋比でat／BD
	Mal	kN･m	長期許容曲げモーメント
	Mas	kN･m	短期許容曲げモーメント
	判定		軸力と曲げモーメントに対する判定結果
	Nl/BD	N/cm2	Nl/BD
	Ml/BD2	N/cm2	Ml/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
	0.8%ag	cm2	全断面積に対する0.8%の鉄筋量を示します
せん断	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。

付着	Ld	cm	必要付着長さ。ＲＣ規準1999 年版の(14)、(15)式で求めます。 使用基準がＲＣ規準1991 年版の場合は、同規準(28)式で求めます。
	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ﾌﾚｰﾑX1軸[1F-2F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX1軸[2F-3F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	N1		1550.5	1550.5	0.0	0.0	1282.1	1282.1	0.0	0.0	1019.8	1019.8	0.0	0.0
	M1		-44.0	49.8	0.0	0.0	-49.0	50.4	0.0	0.0	-46.7	46.3	0.0	0.0
	Ns		1867.0	1867.0	0.0	0.0	1525.8	1525.8	0.0	0.0	1188.7	1188.7	0.0	0.0
	Ms		-162.9	754.6	0.0	0.0	-308.2	334.3	0.0	0.0	-314.8	244.8	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q1		-25.5	-25.5	0.0	0.0	-35.5	-35.5	0.0	0.0	-33.2	-33.2	0.0	0.0
	Qs		361.8	361.8	0.0	0.0	288.1	288.1	0.0	0.0	250.2	250.2	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Ma1		476.4	476.4	0.0	0.0	479.6	479.6	0.0	0.0	425.9	425.9	0.0	0.0
	Mas		957.6	957.6	0.0	0.0	937.5	937.5	0.0	0.0	841.1	841.1	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		354.4	5144.4	0.0	0.0	354.4	354.4	0.0	0.0	317.8	354.4	0.0	0.0
	cMy.正		860.9	860.9	0.0	0.0	815.3	815.3	0.0	0.0	770.8	770.8	0.0	0.0
	gMy.負		384.4	5318.4	0.0	0.0	384.4	384.4	0.0	0.0	347.9	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		1277.9	1277.9	0.0	0.0	1152.4	1152.4	0.0	0.0	1010.0	1010.0	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		529.9	529.9	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0	358.7	358.7	0.0	0.0
	Qa1		355.2	355.2	0.0	0.0	441.3	441.3	0.0	0.0	426.5	426.5	0.0	0.0
	Qas		601.5	601.5	0.0	0.0	601.5	601.5	0.0	0.0	583.1	583.1	0.0	0.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
付着	Ld		101.5	186.7	0.0	0.0	122.4	126.2	0.0	0.0	125.6	115.0	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (30.0)	105.7 (104.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	63.5 (42.5)	63.5 (46.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (45.6)	66.7 (35.4)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C1				C1				C1			
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑX1軸[4F-5F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX1軸[5F-6F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX1軸[6F-7F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	Nl		757.5	757.5	0.0	0.0	495.4	495.4	0.0	0.0	236.6	236.6	0.0	0.0
	Ml		-51.0	48.9	0.0	0.0	-36.5	43.6	0.0	0.0	-94.2	58.7	0.0	0.0
	Ns		861.4	861.4	0.0	0.0	543.9	543.9	0.0	0.0	255.9	255.9	0.0	0.0
	Ms		-274.6	184.7	0.0	0.0	-213.7	173.7	0.0	0.0	-235.1	61.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Ql		-35.7	-35.7	0.0	0.0	-28.1	-28.1	0.0	0.0	-54.6	-54.6	0.0	0.0
	Qs		202.9	202.9	0.0	0.0	164.7	164.7	0.0	0.0	118.6	118.6	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		426.5	426.5	0.0	0.0	373.9	373.9	0.0	0.0	345.0	345.0	0.0	0.0
	Mas		745.0	745.0	0.0	0.0	649.1	649.1	0.0	0.0	555.9	555.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		317.8	317.8	0.0	0.0	179.6	317.8	0.0	0.0	359.3	179.6	0.0	0.0
	cMy.正		720.2	720.2	0.0	0.0	660.1	660.1	0.0	0.0	579.6	579.6	0.0	0.0
	gMy.負		347.9	347.9	0.0	0.0	204.8	347.9	0.0	0.0	409.6	204.8	0.0	0.0
	cMy.負		874.9	874.9	0.0	0.0	734.9	734.9	0.0	0.0	611.0	611.0	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		286.5	286.5	0.0	0.0	233.0	233.0	0.0	0.0	150.6	150.6	0.0	0.0
	Qal		421.8	421.8	0.0	0.0	383.2	383.2	0.0	0.0	356.8	356.8	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		119.5	105.9	0.0	0.0	112.0	105.7	0.0	0.0	115.4	98.4	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	OK			OK	OK			NG	OK		
定着 La			66.7 (39.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (32.6)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (35.8)	70.2 (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X2軸[1F-2F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX2軸[2F-3F/壁_]				Y2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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		2594.0	2594.0	0.0	0.0	2154.0	2154.0	0.0	0.0	1719.5	1719.5	0.0	0.0
	Ml		3.0	-5.2	0.0	0.0	2.0	-1.8	0.0	0.0	1.9	-2.0	0.0	0.0
	Ns		2607.2	2607.2	0.0	0.0	2162.8	2162.8	0.0	0.0	1724.6	1724.6	0.0	0.0
	Ms		316.1	-856.1	0.0	0.0	477.6	-501.3	0.0	0.0	456.2	-401.2	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Ql		2.2	2.2	0.0	0.0	1.4	1.4	0.0	0.0	1.4	1.4	0.0	0.0
	Qs		477.3	477.3	0.0	0.0	454.9	454.9	0.0	0.0	398.4	398.4	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		396.0	396.0	0.0	0.0	450.6	450.6	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.6	957.6	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1398.8	1398.8	0.0	0.0	1274.4	1274.4	0.0	0.0	1128.3	1128.3	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1384.7	1384.7	0.0	0.0	1264.1	1264.1	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		714.8	714.8	0.0	0.0	681.7	681.7	0.0	0.0	596.9	596.9	0.0	0.0
	Qal		312.6	312.6	0.0	0.0	428.9	428.9	0.0	0.0	418.1	418.1	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		123.5	201.4	0.0	0.0	146.8	150.2	0.0	0.0	147.0	138.7	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (43.6)	119.9 (118.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.9 (65.8)	70.2 (69.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	67.1 (66.0)	66.7 (58.1)	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		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	Nl		1285.0	1285.0	0.0	0.0	850.4	850.4	0.0	0.0	426.8	426.8	0.0	0.0
	Ml		2.6	-2.1	0.0	0.0	0.1	-1.5	0.0	0.0	6.1	-2.1	0.0	0.0
	Ns		1287.7	1287.7	0.0	0.0	850.8	850.8	0.0	0.0	427.5	427.5	0.0	0.0
	Ms		402.9	-315.9	0.0	0.0	271.1	-270.8	0.0	0.0	261.7	-88.6	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Ql		1.7	1.7	0.0	0.0	0.6	0.6	0.0	0.0	2.9	2.9	0.0	0.0
	Qs		333.8	333.8	0.0	0.0	240.7	240.7	0.0	0.0	155.0	155.0	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.4	425.4	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.7	375.7	0.0	0.0
	Mas		851.9	851.9	0.0	0.0	741.9	741.9	0.0	0.0	613.2	613.2	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		987.6	987.6	0.0	0.0	830.1	830.1	0.0	0.0	671.7	671.7	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		984.1	984.1	0.0	0.0	829.4	829.4	0.0	0.0	670.7	670.7	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		499.9	499.9	0.0	0.0	360.7	360.7	0.0	0.0	231.0	231.0	0.0	0.0
	Qal		403.5	403.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.9	125.8	0.0	0.0	121.2	121.1	0.0	0.0	119.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (58.3)	66.7 (45.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.3)	70.2 (41.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (39.9)	70.2 (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X3軸[1F-2F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX3軸[2F-3F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX3軸[3F-4F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		2578.8	2578.8	0.0	0.0	2141.5	2141.5	0.0	0.0	1709.5	1709.5	0.0	0.0
	Ml		-0.3	0.8	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	-0.1	0.1	0.0	0.0
	Ns		2578.9	2578.9	0.0	0.0	2141.5	2141.5	0.0	0.0	1709.4	1709.4	0.0	0.0
	Ms		-302.8	835.5	0.0	0.0	-469.4	-494.6	0.0	0.0	-450.7	393.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K1			K2	K2		
	Ql		-0.3	-0.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0
	Qs		464.4	464.4	0.0	0.0	448.3	448.3	0.0	0.0	392.7	392.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		398.4	398.4	0.0	0.0	451.7	451.7	0.0	0.0	415.0	415.0	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.5	957.5	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1387.7	1387.7	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.1	1122.1	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1387.8	1387.8	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		696.5	696.5	0.0	0.0	672.5	672.5	0.0	0.0	589.1	589.1	0.0	0.0
	Qal		311.1	311.1	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0	370.3	370.3	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		121.6	198.4	0.0	0.0	145.6	149.3	0.0	0.0	146.2	137.6	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (41.7)	117.1 (115.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	65.8 (64.7)	69.3 (68.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (65.2)	66.7 (57.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C2				C2				C2			
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑX3軸[4F-5F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX3軸[5F-6F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI		1277.4	1277.4	0.0	0.0	845.3	845.3	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	MI		-0.2	0.1	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.5	0.1	0.0	0.0
	Ns		1277.3	1277.3	0.0	0.0	845.4	845.2	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	Ms		-397.1	310.9	0.0	0.0	272.5	267.6	0.0	0.0	-255.3	88.4	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	Ql		-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.2	-0.2	0.0	0.0
	Qs		329.3	329.3	0.0	0.0	240.0	240.0	0.0	0.0	152.7	152.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.5	425.5	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.9	375.9	0.0	0.0
	Mas		852.1	852.1	0.0	0.0	740.3	740.2	0.0	0.0	611.7	611.7	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		983.3	983.3	0.0	0.0	828.0	828.0	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		983.2	983.2	0.0	0.0	827.9	827.9	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		493.9	493.9	0.0	0.0	360.0	360.0	0.0	0.0	229.0	229.0	0.0	0.0
	Qal		363.5	363.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.1	125.0	0.0	0.0	121.4	120.6	0.0	0.0	118.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (57.5)	66.7 (45.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.5)	70.2 (40.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (38.9)	70.2 (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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		2578.8	2578.8	0.0	0.0	2141.5	2141.5	0.0	0.0	1709.5	1709.5	0.0	0.0
	Ml		0.3	-0.8	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	0.1	-0.1	0.0	0.0
	Ns		2578.9	2578.9	0.0	0.0	2141.5	2141.5	0.0	0.0	1709.4	1709.4	0.0	0.0
	Ms		302.8	-835.5	0.0	0.0	469.4	494.6	0.0	0.0	450.7	-393.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K2			K1	K1		
	Ql		0.3	0.3	0.0	0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0
	Qs		464.4	464.4	0.0	0.0	448.3	448.3	0.0	0.0	392.7	392.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		398.4	398.4	0.0	0.0	451.7	451.7	0.0	0.0	415.0	415.0	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.5	957.5	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1387.8	1387.8	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1387.7	1387.7	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.1	1122.1	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		696.5	696.5	0.0	0.0	672.5	672.5	0.0	0.0	589.1	589.1	0.0	0.0
	Qal		311.1	311.1	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0	370.3	370.3	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		121.6	198.4	0.0	0.0	145.6	149.3	0.0	0.0	146.2	137.6	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (41.7)	117.1 (115.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	65.8 (64.7)	69.3 (68.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (65.2)	66.7 (57.0)	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[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		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI		1277.4	1277.4	0.0	0.0	845.3	845.3	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	MI		0.2	-0.1	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.5	-0.1	0.0	0.0
	Ns		1277.3	1277.3	0.0	0.0	845.4	845.2	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	Ms		397.1	-310.9	0.0	0.0	-272.5	-267.6	0.0	0.0	255.3	-88.4	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	QI		0.1	0.1	0.0	0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.2	0.2	0.0	0.0
	Qs		329.3	329.3	0.0	0.0	240.0	240.0	0.0	0.0	152.7	152.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	MaI		425.5	425.5	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.9	375.9	0.0	0.0
	Mas		852.1	852.1	0.0	0.0	740.3	740.2	0.0	0.0	611.7	611.7	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		983.2	983.2	0.0	0.0	827.9	827.9	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		983.3	983.3	0.0	0.0	828.0	828.0	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		493.9	493.9	0.0	0.0	360.0	360.0	0.0	0.0	229.0	229.0	0.0	0.0
	Qal		363.5	363.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.1	125.0	0.0	0.0	121.4	120.6	0.0	0.0	118.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (57.5)	66.7 (45.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.5)	70.2 (40.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (38.9)	70.2 (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X5軸[1F-2F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX5軸[2F-3F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX5軸[3F-4F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	N1		2594.0	2594.0	0.0	0.0	2154.0	2154.0	0.0	0.0	1719.5	1719.5	0.0	0.0
	M1		-3.0	5.2	0.0	0.0	-2.0	1.8	0.0	0.0	-1.9	2.0	0.0	0.0
	Ns		2607.2	2607.2	0.0	0.0	2162.8	2162.8	0.0	0.0	1724.6	1724.6	0.0	0.0
	Ms		-316.1	856.1	0.0	0.0	-477.6	501.3	0.0	0.0	-456.2	401.2	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Q1		-2.2	-2.2	0.0	0.0	-1.4	-1.4	0.0	0.0	-1.4	-1.4	0.0	0.0
	Qs		477.3	477.3	0.0	0.0	454.9	454.9	0.0	0.0	398.4	398.4	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Ma1		396.0	396.0	0.0	0.0	450.6	450.6	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.6	957.6	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1384.7	1384.7	0.0	0.0	1264.1	1264.1	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1398.8	1398.8	0.0	0.0	1274.4	1274.4	0.0	0.0	1128.3	1128.3	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		714.8	714.8	0.0	0.0	681.7	681.7	0.0	0.0	596.9	596.9	0.0	0.0
	Qa1		312.6	312.6	0.0	0.0	428.9	428.9	0.0	0.0	418.1	418.1	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		123.5	201.4	0.0	0.0	146.8	150.2	0.0	0.0	147.0	138.7	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (43.6)	119.9 (118.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.9 (65.8)	70.2 (69.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	67.1 (66.0)	66.7 (58.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C2				C2				C2			
部材位置			Y2ﾌﾚｰﾑX5軸[4F-5F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX5軸[5F-6F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX5軸[6F-7F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	Nl		1285.0	1285.0	0.0	0.0	850.4	850.4	0.0	0.0	426.8	426.8	0.0	0.0
	Ml		-2.6	2.1	0.0	0.0	-0.1	1.5	0.0	0.0	-6.1	2.1	0.0	0.0
	Ns		1287.7	1287.7	0.0	0.0	850.8	850.8	0.0	0.0	427.5	427.5	0.0	0.0
	Ms		-402.9	315.9	0.0	0.0	-271.1	270.8	0.0	0.0	-261.7	88.6	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Ql		-1.7	-1.7	0.0	0.0	-0.6	-0.6	0.0	0.0	-2.9	-2.9	0.0	0.0
	Qs		333.8	333.8	0.0	0.0	240.7	240.7	0.0	0.0	155.0	155.0	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.4	425.4	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.7	375.7	0.0	0.0
	Mas		851.9	851.9	0.0	0.0	741.9	741.9	0.0	0.0	613.2	613.2	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		984.1	984.1	0.0	0.0	829.4	829.4	0.0	0.0	670.7	670.7	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		987.6	987.6	0.0	0.0	830.1	830.1	0.0	0.0	671.7	671.7	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		499.9	499.9	0.0	0.0	360.7	360.7	0.0	0.0	231.0	231.0	0.0	0.0
	Qal		403.5	403.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.9	125.8	0.0	0.0	121.2	121.1	0.0	0.0	119.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (58.3)	66.7 (45.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.3)	70.2 (41.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (39.9)	70.2 (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[1F-2F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑX6軸[2F-3F/壁_]				Y2ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		1550.5	1550.5	0.0	0.0	1282.1	1282.1	0.0	0.0	1019.8	1019.8	0.0	0.0
	Ml		44.0	-49.8	0.0	0.0	49.0	-50.4	0.0	0.0	46.7	-46.3	0.0	0.0
	Ns		1867.0	1867.0	0.0	0.0	1525.8	1525.8	0.0	0.0	1188.7	1188.7	0.0	0.0
	Ms		162.9	-754.6	0.0	0.0	308.2	-334.3	0.0	0.0	314.8	-244.8	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Ql		25.5	25.5	0.0	0.0	35.5	35.5	0.0	0.0	33.2	33.2	0.0	0.0
	Qs		361.8	361.8	0.0	0.0	288.1	288.1	0.0	0.0	250.2	250.2	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		476.4	476.4	0.0	0.0	479.6	479.6	0.0	0.0	425.9	425.9	0.0	0.0
	Mas		957.6	957.6	0.0	0.0	937.5	937.5	0.0	0.0	841.1	841.1	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		384.4	5318.4	0.0	0.0	384.4	384.4	0.0	0.0	347.9	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		1277.9	1277.9	0.0	0.0	1152.4	1152.4	0.0	0.0	1010.0	1010.0	0.0	0.0
	gMy.負		354.4	5144.4	0.0	0.0	354.4	354.4	0.0	0.0	317.8	354.4	0.0	0.0
	cMy.負		860.9	860.9	0.0	0.0	815.3	815.3	0.0	0.0	770.8	770.8	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		529.9	529.9	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0	358.7	358.7	0.0	0.0
	Qal		355.2	355.2	0.0	0.0	441.3	441.3	0.0	0.0	426.5	426.5	0.0	0.0
	Qas		601.5	601.5	0.0	0.0	601.5	601.5	0.0	0.0	583.1	583.1	0.0	0.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
付着	Ld		101.5	186.7	0.0	0.0	122.4	126.2	0.0	0.0	125.6	115.0	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (30.0)	105.7 (104.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	63.5 (42.5)	63.5 (46.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (45.6)	66.7 (35.4)	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		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI		757.5	757.5	0.0	0.0	495.4	495.4	0.0	0.0	236.6	236.6	0.0	0.0
	MI		51.0	-48.9	0.0	0.0	36.5	-43.6	0.0	0.0	94.2	-58.7	0.0	0.0
	Ns		861.4	861.4	0.0	0.0	543.9	543.9	0.0	0.0	255.9	255.9	0.0	0.0
	Ms		274.6	-184.7	0.0	0.0	213.7	-173.7	0.0	0.0	235.1	-61.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	QI		35.7	35.7	0.0	0.0	28.1	28.1	0.0	0.0	54.6	54.6	0.0	0.0
	Qs		202.9	202.9	0.0	0.0	164.7	164.7	0.0	0.0	118.6	118.6	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		426.5	426.5	0.0	0.0	373.9	373.9	0.0	0.0	345.0	345.0	0.0	0.0
	Mas		745.0	745.0	0.0	0.0	649.1	649.1	0.0	0.0	555.9	555.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		347.9	347.9	0.0	0.0	204.8	347.9	0.0	0.0	409.6	204.8	0.0	0.0
	cMy.正		874.9	874.9	0.0	0.0	734.9	734.9	0.0	0.0	611.0	611.0	0.0	0.0
	gMy.負		317.8	317.8	0.0	0.0	179.6	317.8	0.0	0.0	359.3	179.6	0.0	0.0
	cMy.負		720.2	720.2	0.0	0.0	660.1	660.1	0.0	0.0	579.6	579.6	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		286.5	286.5	0.0	0.0	233.0	233.0	0.0	0.0	150.6	150.6	0.0	0.0
	Qal		421.8	421.8	0.0	0.0	383.2	383.2	0.0	0.0	356.8	356.8	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		119.5	105.9	0.0	0.0	112.0	105.7	0.0	0.0	115.4	98.4	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	OK			OK	OK			NG	OK		
定着 La			66.7 (39.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (32.6)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (35.8)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C1				C1				C1			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX1軸[1F-2F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX1軸[2F-3F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	NI		1553.7	1553.7	0.0	0.0	1284.9	1284.9	0.0	0.0	1022.0	1022.0	0.0	0.0
	MI		-44.0	49.8	0.0	0.0	-49.0	50.4	0.0	0.0	-46.7	46.3	0.0	0.0
	Ns		1870.3	1870.3	0.0	0.0	1528.6	1528.6	0.0	0.0	1190.9	1190.9	0.0	0.0
	Ms		-162.9	754.6	0.0	0.0	-308.2	334.3	0.0	0.0	-314.8	244.8	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI		-25.5	-25.5	0.0	0.0	-35.5	-35.5	0.0	0.0	-33.2	-33.2	0.0	0.0
	Qs		361.8	361.8	0.0	0.0	288.1	288.1	0.0	0.0	250.2	250.2	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		476.3	476.3	0.0	0.0	479.6	479.6	0.0	0.0	425.9	425.9	0.0	0.0
	Mas		957.5	957.5	0.0	0.0	938.3	938.3	0.0	0.0	841.8	841.8	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		354.4	5144.4	0.0	0.0	354.4	354.4	0.0	0.0	317.8	354.4	0.0	0.0
	cMy.正		862.1	862.1	0.0	0.0	816.3	816.3	0.0	0.0	771.6	771.6	0.0	0.0
	gMy.負		384.4	5318.4	0.0	0.0	384.4	384.4	0.0	0.0	347.9	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		1278.8	1278.8	0.0	0.0	1153.3	1153.3	0.0	0.0	1010.7	1010.7	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		529.9	529.9	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0	358.7	358.7	0.0	0.0
	Qal		355.2	355.2	0.0	0.0	441.3	441.3	0.0	0.0	426.5	426.5	0.0	0.0
	Qas		601.5	601.5	0.0	0.0	601.5	601.5	0.0	0.0	583.1	583.1	0.0	0.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
付着	Ld		101.5	186.7	0.0	0.0	122.4	126.2	0.0	0.0	125.6	115.0	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (30.0)	105.7 (104.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	63.5 (42.5)	63.5 (46.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (45.6)	66.7 (35.4)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C1				C1				C1			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX1軸[4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX1軸[5F-6F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX1軸[6F-7F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	Nl		759.1	759.1	0.0	0.0	496.4	496.4	0.0	0.0	237.1	237.1	0.0	0.0
	Ml		-51.0	48.9	0.0	0.0	-36.5	43.6	0.0	0.0	-94.2	58.7	0.0	0.0
	Ns		863.0	863.0	0.0	0.0	544.9	544.9	0.0	0.0	256.4	256.4	0.0	0.0
	Ms		-274.6	184.7	0.0	0.0	-213.7	173.7	0.0	0.0	-235.1	61.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Ql		-35.7	-35.7	0.0	0.0	-28.1	-28.1	0.0	0.0	-54.6	-54.6	0.0	0.0
	Qs		202.9	202.9	0.0	0.0	164.7	164.7	0.0	0.0	118.6	118.6	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		426.5	426.5	0.0	0.0	373.8	373.8	0.0	0.0	345.2	345.2	0.0	0.0
	Mas		745.5	745.5	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	556.1	556.1	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		317.8	317.8	0.0	0.0	179.6	317.8	0.0	0.0	359.3	179.6	0.0	0.0
	cMy.正		720.8	720.8	0.0	0.0	660.5	660.5	0.0	0.0	579.8	579.8	0.0	0.0
	gMy.負		347.9	347.9	0.0	0.0	204.8	347.9	0.0	0.0	409.6	204.8	0.0	0.0
	cMy.負		875.5	875.5	0.0	0.0	735.3	735.3	0.0	0.0	611.2	611.2	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		286.4	286.4	0.0	0.0	233.0	233.0	0.0	0.0	150.6	150.6	0.0	0.0
	Qal		421.8	421.8	0.0	0.0	383.2	383.2	0.0	0.0	356.8	356.8	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		119.5	105.9	0.0	0.0	112.0	105.7	0.0	0.0	115.4	98.4	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	OK			OK	OK			NG	OK		
定着 La			66.7 (39.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (32.6)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (35.8)	70.2 (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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		2594.0	2594.0	0.0	0.0	2154.0	2154.0	0.0	0.0	1719.5	1719.5	0.0	0.0
	Ml		3.0	-5.2	0.0	0.0	2.0	-1.8	0.0	0.0	1.9	-2.0	0.0	0.0
	Ns		2607.3	2607.3	0.0	0.0	2162.9	2162.9	0.0	0.0	1724.6	1724.6	0.0	0.0
	Ms		316.1	-856.1	0.0	0.0	477.6	-501.3	0.0	0.0	456.2	-401.2	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Ql		2.2	2.2	0.0	0.0	1.4	1.4	0.0	0.0	1.4	1.4	0.0	0.0
	Qs		477.3	477.3	0.0	0.0	454.9	454.9	0.0	0.0	398.4	398.4	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		396.0	396.0	0.0	0.0	450.6	450.6	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.6	957.6	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1398.8	1398.8	0.0	0.0	1274.4	1274.4	0.0	0.0	1128.3	1128.3	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1384.7	1384.7	0.0	0.0	1264.1	1264.1	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		714.8	714.8	0.0	0.0	681.7	681.7	0.0	0.0	596.9	596.9	0.0	0.0
	Qal		312.6	312.6	0.0	0.0	428.9	428.9	0.0	0.0	418.1	418.1	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		123.5	201.4	0.0	0.0	146.8	150.2	0.0	0.0	147.0	138.7	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (43.6)	119.9 (118.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.9 (65.8)	70.2 (69.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	67.1 (66.0)	66.7 (58.1)	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[4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX2軸[5F-6F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX2軸[6F-7F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	Nl		1285.1	1285.1	0.0	0.0	850.4	850.4	0.0	0.0	426.8	426.8	0.0	0.0
	Ml		2.6	-2.1	0.0	0.0	0.1	-1.5	0.0	0.0	6.1	-2.1	0.0	0.0
	Ns		1287.7	1287.7	0.0	0.0	850.8	850.8	0.0	0.0	427.5	427.5	0.0	0.0
	Ms		402.9	-315.9	0.0	0.0	271.1	-270.8	0.0	0.0	261.7	-88.6	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Ql		1.7	1.7	0.0	0.0	0.6	0.6	0.0	0.0	2.9	2.9	0.0	0.0
	Qs		333.8	333.8	0.0	0.0	240.7	240.7	0.0	0.0	155.0	155.0	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.4	425.4	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.7	375.7	0.0	0.0
	Mas		851.9	851.9	0.0	0.0	741.9	741.9	0.0	0.0	613.2	613.2	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		987.6	987.6	0.0	0.0	830.1	830.1	0.0	0.0	671.7	671.7	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		984.1	984.1	0.0	0.0	829.4	829.4	0.0	0.0	670.7	670.7	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		499.9	499.9	0.0	0.0	360.8	360.8	0.0	0.0	231.0	231.0	0.0	0.0
	Qal		403.5	403.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.9	125.8	0.0	0.0	121.2	121.1	0.0	0.0	119.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (58.3)	66.7 (45.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.3)	70.2 (41.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (39.9)	70.2 (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X3軸[1F-2F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX3軸[2F-3F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		2578.9	2578.9	0.0	0.0	2141.5	2141.5	0.0	0.0	1709.5	1709.5	0.0	0.0
	Ml		-0.3	0.8	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	-0.1	0.1	0.0	0.0
	Ns		2579.0	2579.0	0.0	0.0	2141.6	2141.5	0.0	0.0	1709.4	1709.4	0.0	0.0
	Ms		-302.8	835.5	0.0	0.0	-469.4	-494.6	0.0	0.0	-450.7	393.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K1			K2	K2		
	Ql		-0.3	-0.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0
	Qs		464.4	464.4	0.0	0.0	448.3	448.3	0.0	0.0	392.7	392.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		398.4	398.4	0.0	0.0	451.7	451.7	0.0	0.0	415.0	415.0	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.5	957.5	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1387.7	1387.7	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.1	1122.1	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1387.8	1387.8	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		696.5	696.5	0.0	0.0	672.5	672.5	0.0	0.0	589.1	589.1	0.0	0.0
	Qal		311.1	311.1	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0	370.3	370.3	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		121.6	198.4	0.0	0.0	145.6	149.3	0.0	0.0	146.2	137.6	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (41.7)	117.1 (115.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	65.8 (64.7)	69.3 (68.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (65.2)	66.7 (57.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C2				C2				C2			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX3軸[4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX3軸[5F-6F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI		1277.4	1277.4	0.0	0.0	845.3	845.3	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	MI		-0.2	0.1	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	-0.5	0.1	0.0	0.0
	Ns		1277.3	1277.3	0.0	0.0	845.4	845.2	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	Ms		-397.1	310.9	0.0	0.0	272.5	267.6	0.0	0.0	-255.3	88.4	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K1	K2			K2	K2		
	Ql		-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.2	-0.2	0.0	0.0
	Qs		329.3	329.3	0.0	0.0	240.0	240.0	0.0	0.0	152.7	152.7	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K1	K1			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.5	425.5	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.9	375.9	0.0	0.0
	Mas		852.1	852.1	0.0	0.0	740.3	740.2	0.0	0.0	611.7	611.7	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		983.3	983.3	0.0	0.0	828.0	828.0	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		983.2	983.2	0.0	0.0	827.9	827.9	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		493.9	493.9	0.0	0.0	360.0	360.0	0.0	0.0	229.0	229.0	0.0	0.0
	Qal		363.5	363.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.1	125.0	0.0	0.0	121.4	120.6	0.0	0.0	118.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (57.5)	66.7 (45.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.5)	70.2 (40.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (38.9)	70.2 (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X4軸[1F-2F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[2F-3F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[3F-4F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		2578.9	2578.9	0.0	0.0	2141.5	2141.5	0.0	0.0	1709.5	1709.5	0.0	0.0
	Ml		0.3	-0.8	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0	0.1	-0.1	0.0	0.0
	Ns		2579.0	2579.0	0.0	0.0	2141.6	2141.5	0.0	0.0	1709.4	1709.4	0.0	0.0
	Ms		302.8	-835.5	0.0	0.0	469.4	494.6	0.0	0.0	450.7	-393.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K2			K1	K1		
	Ql		0.3	0.3	0.0	0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.1	0.1	0.0	0.0
	Qs		464.4	464.4	0.0	0.0	448.3	448.3	0.0	0.0	392.7	392.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		398.4	398.4	0.0	0.0	451.7	451.7	0.0	0.0	415.0	415.0	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.5	957.5	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1387.8	1387.8	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1387.7	1387.7	0.0	0.0	1265.6	1265.6	0.0	0.0	1122.1	1122.1	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		696.5	696.5	0.0	0.0	672.5	672.5	0.0	0.0	589.1	589.1	0.0	0.0
	Qal		311.1	311.1	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0	370.3	370.3	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		121.6	198.4	0.0	0.0	145.6	149.3	0.0	0.0	146.2	137.6	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (41.7)	117.1 (115.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	65.8 (64.7)	69.3 (68.2)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (65.2)	66.7 (57.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C2				C2				C2			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX4軸[5F-6F/壁_]				Y3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		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	Nl		1277.4	1277.4	0.0	0.0	845.3	845.3	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	Ml		0.2	-0.1	0.0	0.0	-0.1	-0.1	0.0	0.0	0.5	-0.1	0.0	0.0
	Ns		1277.3	1277.3	0.0	0.0	845.4	845.2	0.0	0.0	422.7	422.7	0.0	0.0
	Ms		397.1	-310.9	0.0	0.0	-272.5	-267.6	0.0	0.0	255.3	-88.4	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K2	K1			K1	K1		
	Ql		0.1	0.1	0.0	0.0	-0.0	-0.0	0.0	0.0	0.2	0.2	0.0	0.0
	Qs		329.3	329.3	0.0	0.0	240.0	240.0	0.0	0.0	152.7	152.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K2	K2			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.5	425.5	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.9	375.9	0.0	0.0
	Mas		852.1	852.1	0.0	0.0	740.3	740.2	0.0	0.0	611.7	611.7	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		983.2	983.2	0.0	0.0	827.9	827.9	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		983.3	983.3	0.0	0.0	828.0	828.0	0.0	0.0	669.6	669.6	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		493.9	493.9	0.0	0.0	360.0	360.0	0.0	0.0	229.0	229.0	0.0	0.0
	Qal		363.5	363.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.1	125.0	0.0	0.0	121.4	120.6	0.0	0.0	118.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (57.5)	66.7 (45.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.5)	70.2 (40.8)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (38.9)	70.2 (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[1F-2F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸[2F-3F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸[3F-4F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	NI		2594.0	2594.0	0.0	0.0	2154.0	2154.0	0.0	0.0	1719.5	1719.5	0.0	0.0
	MI		-3.0	5.2	0.0	0.0	-2.0	1.8	0.0	0.0	-1.9	2.0	0.0	0.0
	Ns		2607.3	2607.3	0.0	0.0	2162.9	2162.9	0.0	0.0	1724.6	1724.6	0.0	0.0
	Ms		-316.1	856.1	0.0	0.0	-477.6	501.3	0.0	0.0	-456.2	401.2	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	QI		-2.2	-2.2	0.0	0.0	-1.4	-1.4	0.0	0.0	-1.4	-1.4	0.0	0.0
	Qs		477.3	477.3	0.0	0.0	454.9	454.9	0.0	0.0	398.4	398.4	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30	0.85	0.85	0.30	0.30
曲げ	Mal		396.0	396.0	0.0	0.0	450.6	450.6	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0
	Mas		959.1	959.1	0.0	0.0	957.6	957.6	0.0	0.0	850.9	850.9	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.正		1384.7	1384.7	0.0	0.0	1264.1	1264.1	0.0	0.0	1122.0	1122.0	0.0	0.0
	gMy.負		738.9	10462.9	0.0	0.0	738.9	738.9	0.0	0.0	665.7	738.9	0.0	0.0
	cMy.負		1398.8	1398.8	0.0	0.0	1274.4	1274.4	0.0	0.0	1128.3	1128.3	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		714.8	714.8	0.0	0.0	681.7	681.7	0.0	0.0	596.9	596.9	0.0	0.0
	Qal		312.6	312.6	0.0	0.0	428.9	428.9	0.0	0.0	418.1	418.1	0.0	0.0
	Qas		857.1	857.1	0.0	0.0	857.1	857.1	0.0	0.0	838.7	838.7	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		123.5	201.4	0.0	0.0	146.8	150.2	0.0	0.0	147.0	138.7	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (43.6)	119.9 (118.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.9 (65.8)	70.2 (69.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	67.1 (66.0)	66.7 (58.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

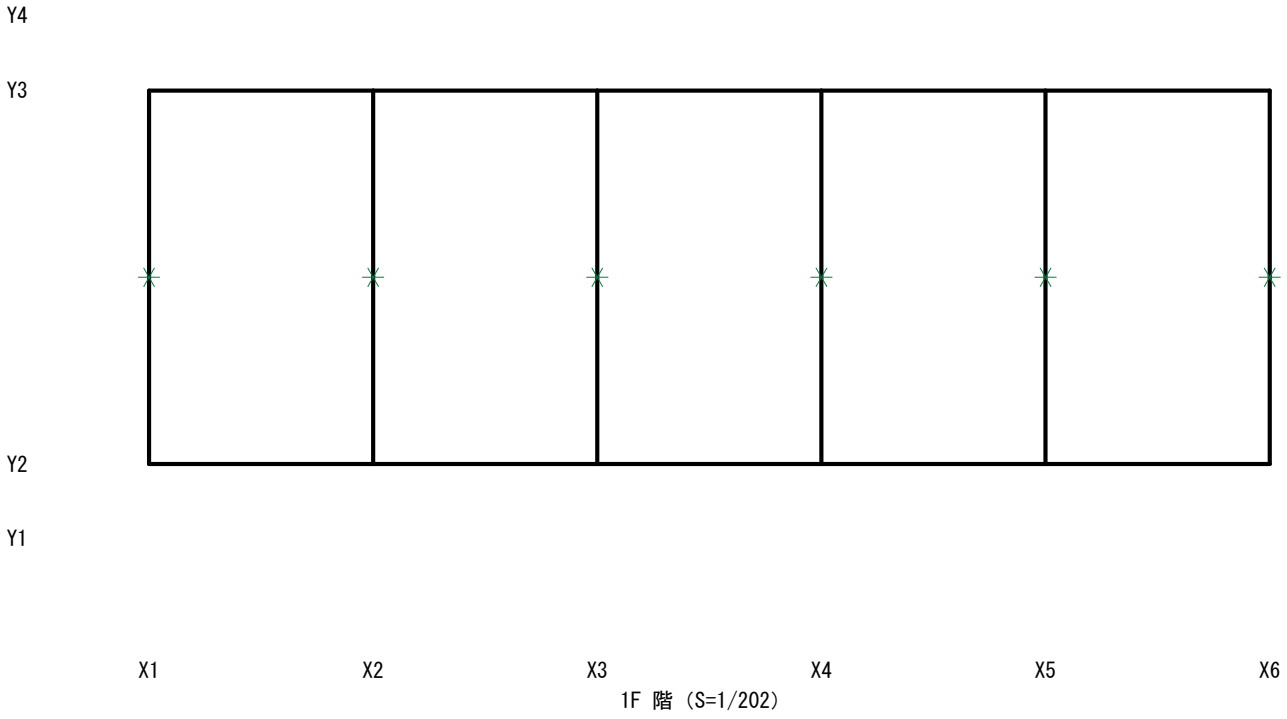
断面名			C2				C2				C2			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX5軸[4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸[5F-6F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX5軸[6F-7F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI		1285.1	1285.1	0.0	0.0	850.4	850.4	0.0	0.0	426.8	426.8	0.0	0.0
	MI		-2.6	2.1	0.0	0.0	-0.1	1.5	0.0	0.0	-6.1	2.1	0.0	0.0
	Ns		1287.7	1287.7	0.0	0.0	850.8	850.8	0.0	0.0	427.5	427.5	0.0	0.0
	Ms		-402.9	315.9	0.0	0.0	-271.1	270.8	0.0	0.0	-261.7	88.6	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
	Ql		-1.7	-1.7	0.0	0.0	-0.6	-0.6	0.0	0.0	-2.9	-2.9	0.0	0.0
	Qs		333.8	333.8	0.0	0.0	240.7	240.7	0.0	0.0	155.0	155.0	0.0	0.0
	L.no		K2	K2			K2	K2			K2	K2		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		425.4	425.4	0.0	0.0	372.4	372.4	0.0	0.0	375.7	375.7	0.0	0.0
	Mas		851.9	851.9	0.0	0.0	741.9	741.9	0.0	0.0	613.2	613.2	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		984.1	984.1	0.0	0.0	829.4	829.4	0.0	0.0	670.7	670.7	0.0	0.0
	gMy.負		665.7	665.7	0.0	0.0	384.4	665.7	0.0	0.0	768.8	384.4	0.0	0.0
	cMy.負		987.6	987.6	0.0	0.0	830.1	830.1	0.0	0.0	671.7	671.7	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		499.9	499.9	0.0	0.0	360.8	360.8	0.0	0.0	231.0	231.0	0.0	0.0
	Qal		403.5	403.5	0.0	0.0	286.6	286.6	0.0	0.0	311.1	311.1	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		138.9	125.8	0.0	0.0	121.2	121.1	0.0	0.0	119.7	92.1	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	NG			NG	NG			NG	OK		
定着 La			66.7 (58.3)	66.7 (45.7)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (41.3)	70.2 (41.3)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (39.9)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

断面名			C1				C1				C1			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX6軸[1F-2F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX6軸[2F-3F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑ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		(33)	(90)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)	(33)	(33)	(0)	(0)
応力	Nl		1553.7	1553.7	0.0	0.0	1284.9	1284.9	0.0	0.0	1022.0	1022.0	0.0	0.0
	Ml		44.0	-49.8	0.0	0.0	49.0	-50.4	0.0	0.0	46.7	-46.3	0.0	0.0
	Ns		1870.3	1870.3	0.0	0.0	1528.6	1528.6	0.0	0.0	1190.9	1190.9	0.0	0.0
	Ms		162.9	-754.6	0.0	0.0	308.2	-334.3	0.0	0.0	314.8	-244.8	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	Ql		25.5	25.5	0.0	0.0	35.5	35.5	0.0	0.0	33.2	33.2	0.0	0.0
	Qs		361.8	361.8	0.0	0.0	288.1	288.1	0.0	0.0	250.2	250.2	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc27(Fc = 27.00)				Fc27(Fc = 27.00)				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		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		476.3	476.3	0.0	0.0	479.6	479.6	0.0	0.0	425.9	425.9	0.0	0.0
	Mas		957.5	957.5	0.0	0.0	938.3	938.3	0.0	0.0	841.8	841.8	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		384.4	5318.4	0.0	0.0	384.4	384.4	0.0	0.0	347.9	384.4	0.0	0.0
	cMy.正		1278.8	1278.8	0.0	0.0	1153.3	1153.3	0.0	0.0	1010.7	1010.7	0.0	0.0
	gMy.負		354.4	5144.4	0.0	0.0	354.4	354.4	0.0	0.0	317.8	354.4	0.0	0.0
	cMy.負		862.1	862.1	0.0	0.0	816.3	816.3	0.0	0.0	771.6	771.6	0.0	0.0
	H'(H)		245(368)		0(0)		215(280)		0(0)		215(280)		0(0)	
	Qd		529.9	529.9	0.0	0.0	414.4	414.4	0.0	0.0	358.7	358.7	0.0	0.0
	Qal		355.2	355.2	0.0	0.0	441.3	441.3	0.0	0.0	426.5	426.5	0.0	0.0
	Qas		601.5	601.5	0.0	0.0	601.5	601.5	0.0	0.0	583.1	583.1	0.0	0.0
	Qax		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
付着	Ld		101.5	186.7	0.0	0.0	122.4	126.2	0.0	0.0	125.6	115.0	0.0	0.0
	Ld1		151.3	93.8	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0	107.5	107.5	0.0	0.0
	判定		OK	NG			NG	NG			NG	NG		
定着 La			63.5 (30.0)	105.7 (104.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	63.5 (42.5)	63.5 (46.1)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	66.7 (45.6)	66.7 (35.4)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

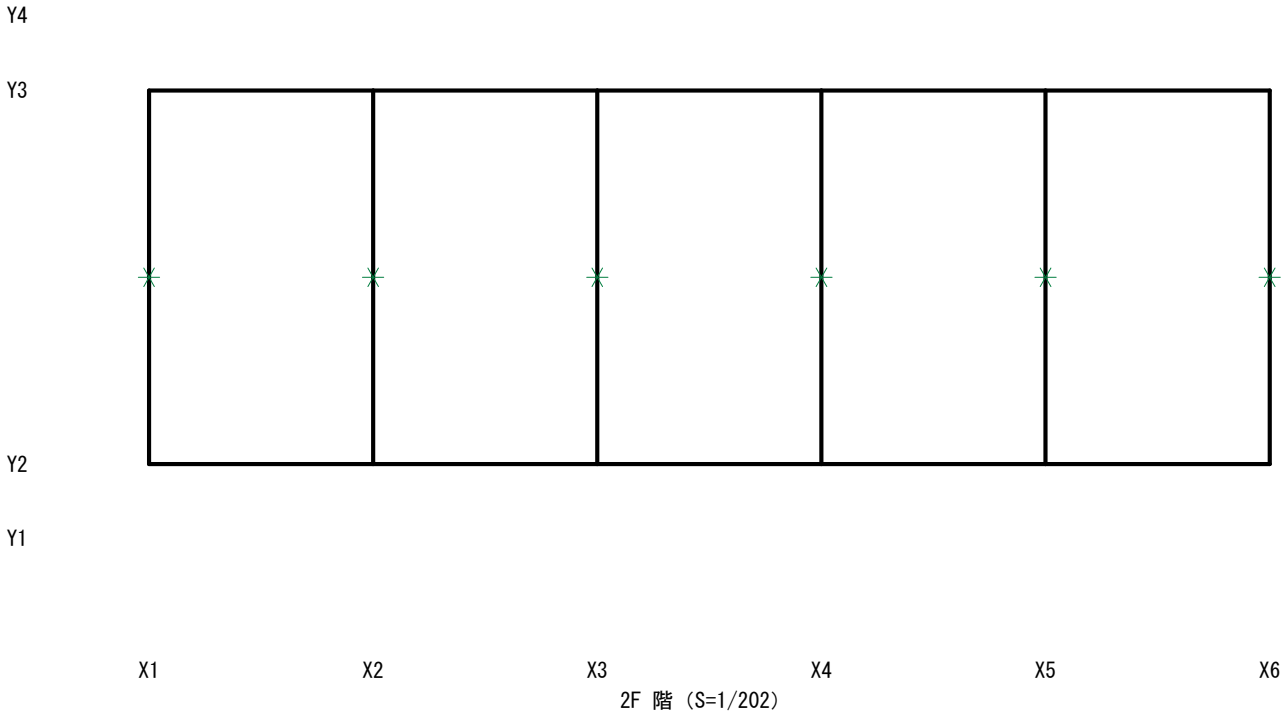
断面名			C1				C1				C1			
部材位置			Y3ﾌﾚｰﾑX6軸[4F-5F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX6軸[5F-6F/壁_]				Y3ﾌﾚｰﾑX6軸[6F-7F/壁_]			
方向			X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)		X (3)		Y (3)	
位置	位置		柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚
	長期		(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)	(0)
	短期		(33)	(33)	(0)	(0)	(28)	(33)	(0)	(0)	(28)	(28)	(0)	(0)
応力	NI		759.1	759.1	0.0	0.0	496.4	496.4	0.0	0.0	237.1	237.1	0.0	0.0
	MI		51.0	-48.9	0.0	0.0	36.5	-43.6	0.0	0.0	94.2	-58.7	0.0	0.0
	Ns		863.0	863.0	0.0	0.0	544.9	544.9	0.0	0.0	256.4	256.4	0.0	0.0
	Ms		274.6	-184.7	0.0	0.0	213.7	-173.7	0.0	0.0	235.1	-61.7	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
	QI		35.7	35.7	0.0	0.0	28.1	28.1	0.0	0.0	54.6	54.6	0.0	0.0
	Qs		202.9	202.9	0.0	0.0	164.7	164.7	0.0	0.0	118.6	118.6	0.0	0.0
	L.no		K1	K1			K1	K1			K1	K1		
断面	材質	Fc	Fc24(Fc = 24.00)				Fc21(Fc = 21.00)				Fc21(Fc = 21.00)			
		鉄筋	SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295				SD390/SD345/SD295			
	条件		LS 2軸				LS 2軸				LS 2軸			
	B		60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0
	D		85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0	85.0	85.0	60.0	60.0
	d		78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0	78.0	78.0	53.0	53.0
	j		68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4	68.2	68.2	46.4	46.4
配筋	主筋	1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
		2												
	芯鉄筋													
	Hoop	径	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13	D13
		ﾋﾟｯﾁ	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	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26	19.26
	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		0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30	0.42	0.42	0.30	0.30
曲げ	Mal		426.5	426.5	0.0	0.0	373.8	373.8	0.0	0.0	345.2	345.2	0.0	0.0
	Mas		745.5	745.5	0.0	0.0	649.4	649.4	0.0	0.0	556.1	556.1	0.0	0.0
	判定		OK	OK			OK	OK			OK	OK		
せん断	gMy.正		347.9	347.9	0.0	0.0	204.8	347.9	0.0	0.0	409.6	204.8	0.0	0.0
	cMy.正		875.5	875.5	0.0	0.0	735.3	735.3	0.0	0.0	611.2	611.2	0.0	0.0
	gMy.負		317.8	317.8	0.0	0.0	179.6	317.8	0.0	0.0	359.3	179.6	0.0	0.0
	cMy.負		720.8	720.8	0.0	0.0	660.5	660.5	0.0	0.0	579.8	579.8	0.0	0.0
	H'(H)		215(280)		0(0)		225(285)		0(0)		225(280)		0(0)	
	Qd		286.4	286.4	0.0	0.0	233.0	233.0	0.0	0.0	150.6	150.6	0.0	0.0
	Qal		421.8	421.8	0.0	0.0	383.2	383.2	0.0	0.0	356.8	356.8	0.0	0.0
	Qas		583.1	583.1	0.0	0.0	564.7	564.7	0.0	0.0	564.7	564.7	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		119.5	105.9	0.0	0.0	112.0	105.7	0.0	0.0	115.4	98.4	0.0	0.0
	Ld1		107.5	107.5	0.0	0.0	115.0	110.0	0.0	0.0	112.5	112.5	0.0	0.0
	判定		NG	OK			OK	OK			NG	OK		
定着 La			66.7 (39.8)	66.7 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (32.6)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)	70.2 (35.8)	70.2 (30.0)	0.0 (0.0)	0.0 (0.0)

A-4.3.3　ＲＣ壁の断面計算

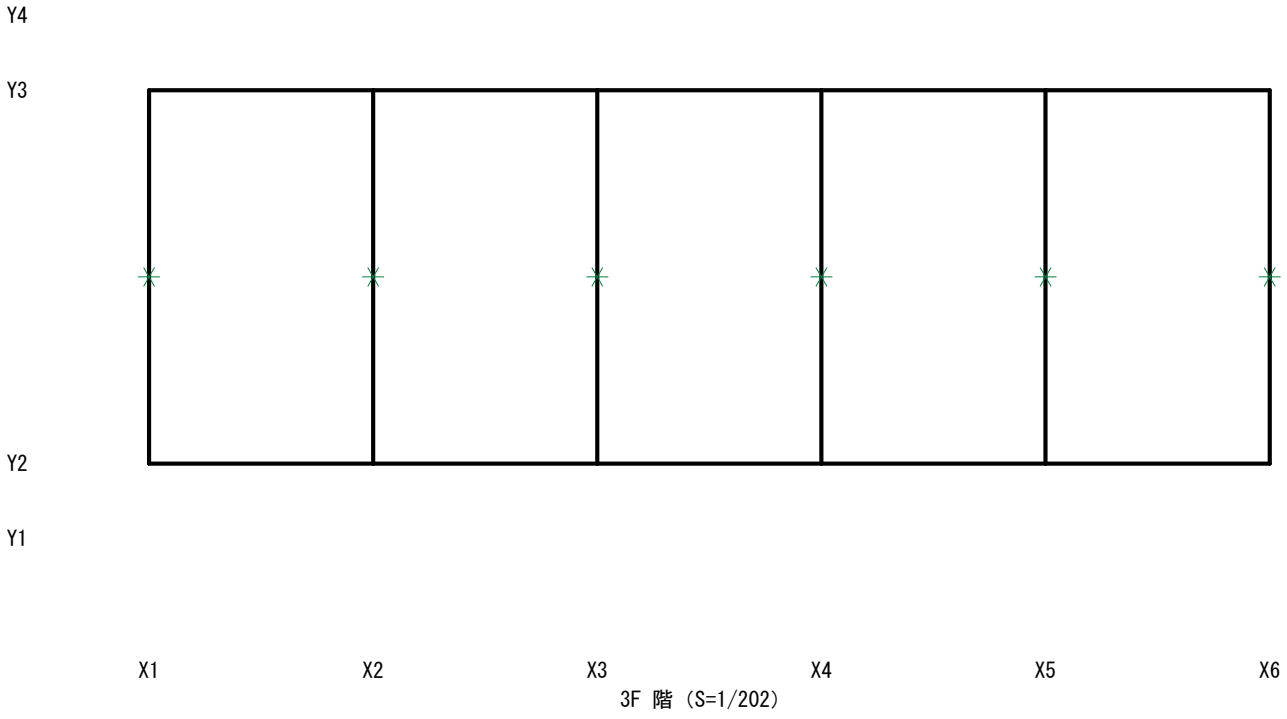
（１）ＲＣ壁の計算指定



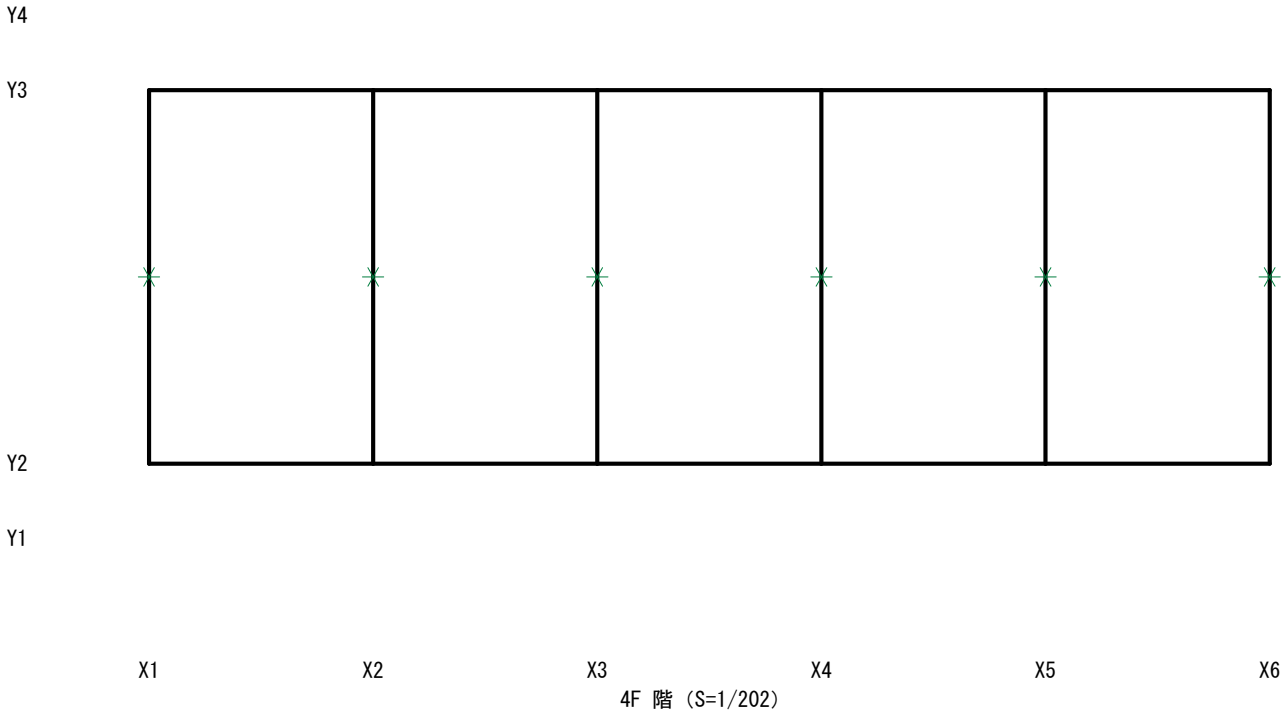
1F 階 (S=1/202)



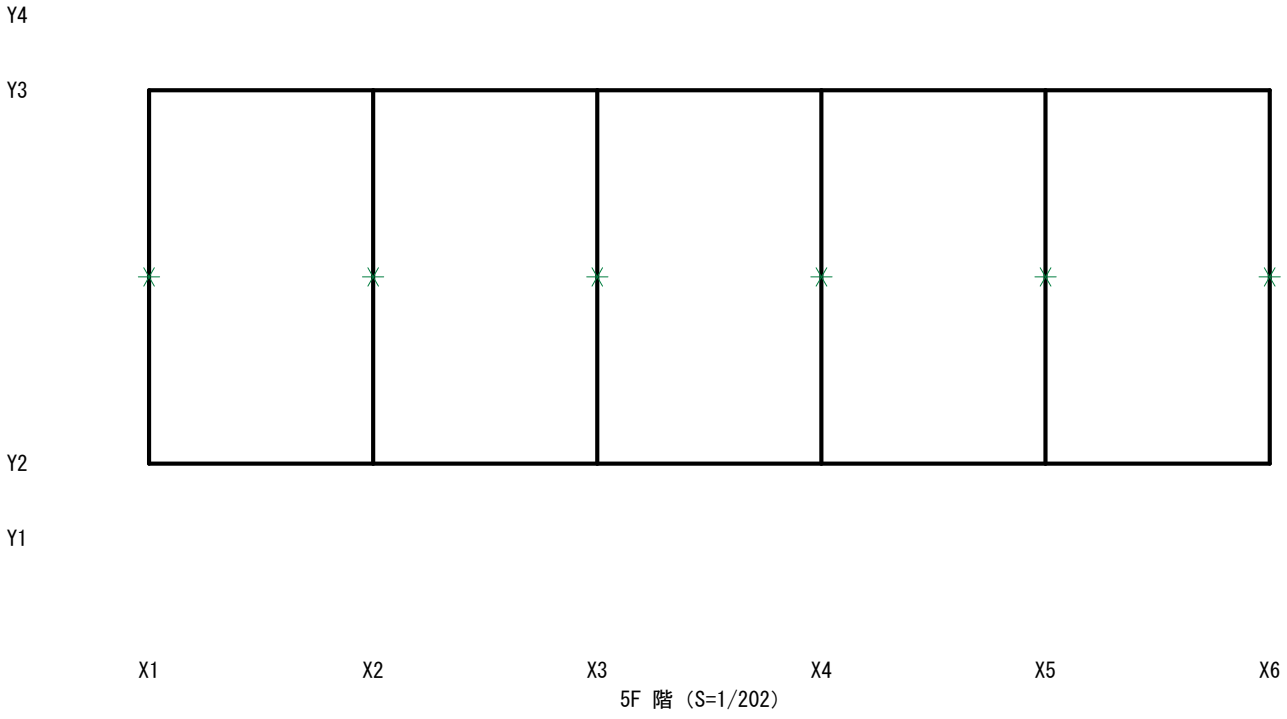
2F 階 (S=1/202)



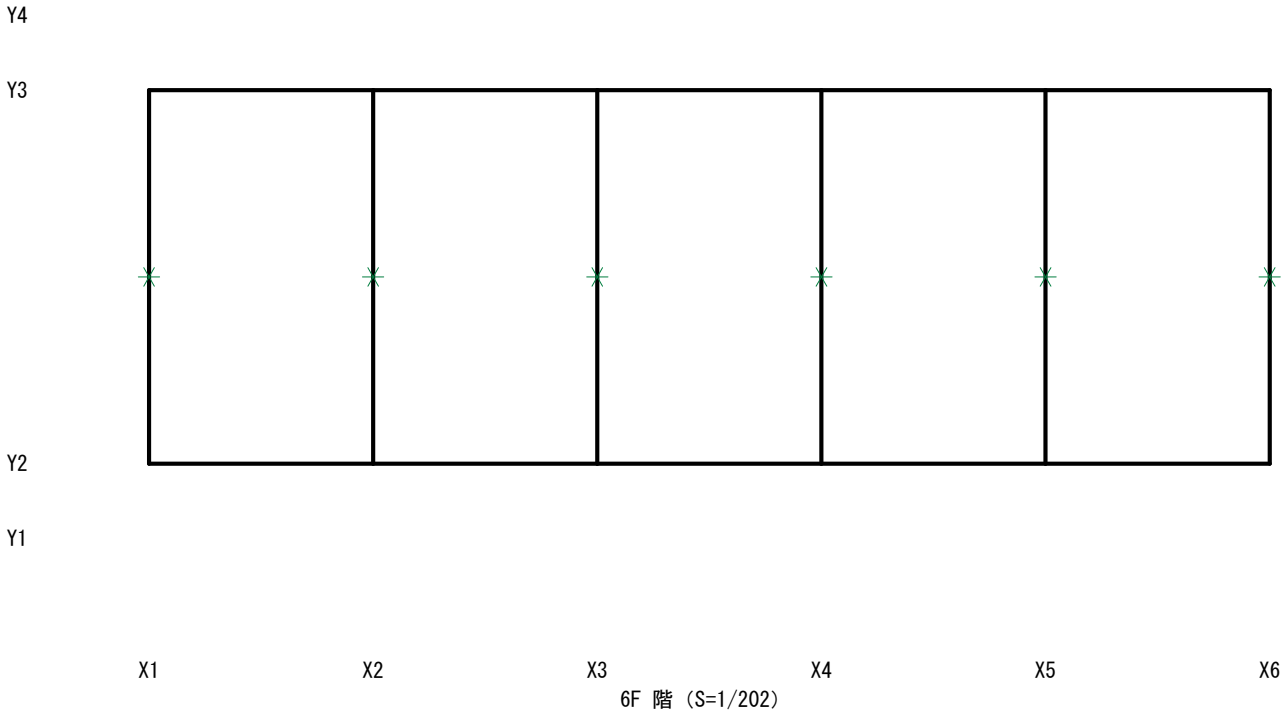
3F 階 (S=1/202)



4F 階 (S=1/202)



5F 階 (S=1/202)



6F 階 (S=1/202)

（２）ＲＣ壁の計算条件

１）計算指定：　検定計算（個別計算）
２）計算ルート：　ルート ３
３）せん断力の検討
　ア）地震時短期設計用せん断力
　　Qd = QL + 1.00 * QE
　　開口補強筋：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
　　Psmax =　1.20 %

Psmin =　0.25 %

エ）せん断力の判定

(設計せん断力/許容せん断力)≦1.00 をＯＫとする

４）付帯柱の検討

許容圧縮耐力：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○○階、○○フレーム、○○軸で表示します。
形状	t	cm	壁厚
	Lo／Ho	cm	①／②：①は開口幅、②は開口高さ
	L'／H'	cm	①／②：①は壁うちのり長さ、②は壁うちのり高さ
	L／H	cm	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	mm	壁筋径とピッチを示します。ピッチの後の記号のDはダブル配筋､Sはシングル配筋を示します。
	ps	%	壁筋比
応力	Qdl	kN	壁の長期設計用せん断力。
	Qds	kN	壁の短期設計用せん断力Qds＞Q1の場合はmax(Q1,rQw)を用います。
	L.no		上記Qds の短期荷重ケース記号 (注1)
	Qal	kN	壁の長期許容せん断力
	Qw	kN	壁筋の負担できる許容せん断力 (＝ps･t･L'･ft)
	ΣQc	kN	壁周囲の柱の許容せん断力で隣接壁のある場合は１／２
	Q1	kN	壁の許容せん断力 (＝r･t･L・fs)
	Q2	kN	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	kN	開口ぐう角部の付加斜張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについて出力。
	Tv	kN	開口ぐう角部の鉛直縁張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについて出力。
	Th	kN	開口ぐう角部の水平縁張力。開口が複数ある場合は開口面積が最大のものについて出力。
	aTd	kN,cm2	①－②, ③：①②は斜開口補強筋の本数と径、③は検定計算ではその耐力、算定計算では必要断面積。
	aTv	kN,cm2	①－②, ③：①②は鉛直開口補強筋の本数と径、③は検定計算ではその耐力、算定計算では必要断面積。
	aTh	kN,cm2	①－②, ③：①②は水平開口補強筋の本数と径、③は検定計算ではその耐力、算定計算では必要断面積。
	判定		①／②／③：斜、鉛直、水平開口補強筋の判定結果
付帯柱	B x D	cm	柱断面寸法(幅xせい)
	X 主筋1		壁方向の柱鉄筋一段目
	X 主筋2		壁方向の柱鉄筋二段目
	X 芯鉄筋		壁方向の芯鉄筋
	Y 主筋1		壁と直交方向の柱鉄筋一段目
	Y 主筋2		壁と直交方向の柱鉄筋二段目
	Y 芯鉄筋		壁と直交方向の芯鉄筋
	Ag		柱主筋全断面積
	Nl	kN	長期設計軸力
	Ml	kN･m	長期設計用曲げモーメント
	Ns	kN	短期設計軸力
	Ms	kN	短期設計曲げモーメント
	L.no		短期設計用曲げモーメント荷重ケース記号 (注1)
	Nc	kN	付帯柱の圧縮軸力
	Nt	kN	付帯柱の引張軸力
	Nac	kN	付帯柱の許容圧縮耐力
	Nat	kN	付帯柱の許容引張耐力
	判定		付帯柱の軸方向の判定結果

(注1) [L.no]項目に出力される短期荷重ケース記号

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

断面名		W2		W2		W2		W2	
部材位置		1F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		2F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		3F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸		4F階X1ﾌﾚｰﾑY2軸	
形状	t	18.0		18.0		18.0		18.0	
	Lo/Ho	170 / 90		170 / 90		170 / 90		170 / 90	
	L'/H'	940 / 250		940 / 220		940 / 220		940 / 220	
	L/H	1000 / 368		1000 / 280		1000 / 280		1000 / 280	
	r	0.660		0.660		0.660		0.660	
	r1	0.660		0.660		0.660		0.660	
	r2	0.686		0.669		0.669		0.669	
	r3	0.710		0.679		0.679		0.679	
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)		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	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	630.5		596.2		543.8		470.7	
	L.no	K2		K2		K2		K2	
	Qal	902.9		902.9		867.2		867.2	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1305.5		1305.5		1305.5		1305.5	
	ΣQc	1462.3		1462.3		1409.2		1409.2	
	Q1	1354.3		1354.3		1300.9		1300.9	
	Q2	2270.6		2270.6		2235.5		2235.5	
	判定	OK		OK		OK		OK	
開口	Td	58.0		54.8		50.0		43.3	
	Tv	34.2		32.3		29.5		25.5	
	Th	71.0		74.7		68.1		59.0	
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	3155.7	3155.7	2609.5	2609.5	2075.7	2075.7	1541.8	1541.8
	長期 Ml	16.5	16.5	14.0	14.0	11.1	11.1	8.1	8.1
	長期 Nc	1579.5	1579.5	1306.2	1306.2	1039.0	1039.0	771.7	771.7
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	5237.1	5237.1	5237.1	5237.1	4655.2	4655.2	4655.2	4655.2
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	3155.7	3155.7	3905.5	3905.5	2075.7	2075.7	1541.8	1541.8
	短期 Ms	8703.7	8703.7	14.0	14.0	4688.3	4688.3	3147.3	3147.3
	短期 L.no	K1	K1	K4	K4	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	2448.2	2448.2	1954.2	1954.2	1506.7	1506.7	1085.6	1085.6
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	10474.3	10474.3	10474.3	10474.3	9310.5	9310.5	9310.5	9310.5
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	判定	OK	OK	OK	OK	OK	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'	940 / 220		940 / 220		940 / 250		940 / 220	
	L/H	1000 / 285		1000 / 280		1000 / 368		1000 / 280	
	r	0.660		0.660		1.000		1.000	
	r1	0.660		0.660		1.000		1.000	
	r2	0.672		0.669		1.000		1.000	
	r3	0.684		0.679		1.000		1.000	
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc21(Fc = 21.00)		Fc21(Fc = 21.00)		Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)	
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295	
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D	
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	373.6		258.0		960.6		857.6	
	L.no	K2		K2		K1		K1	
	Qal	831.6		831.6		1368.0		1368.0	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1305.5		1305.5		1978.0		1978.0	
	ΣQc	1356.0		1356.0		1462.3		1462.3	
	Q1	1247.4		1247.4		2052.0		2052.0	
	Q2	2200.4		2200.4		3440.3		3440.3	
	判定	OK		OK		OK		OK	
開口	Td	34.3		23.7					
	Tv	20.3		14.0					
	Th	46.4		32.3					
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X 主筋2								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y 主筋2								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	1008.3	1008.3	481.6	481.6	5274.0	5274.0	4379.4	4379.4
	長期 Ml	5.2	5.2	2.3	2.3	0.1	0.1	0.1	0.1
	長期 Nc	504.7	504.7	241.0	241.0	2637.0	2637.0	2189.7	2189.7
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	4073.3	4073.3	4073.3	4073.3	5237.1	5237.1	5237.1	5237.1
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	1008.3	1008.3	481.6	481.6	5274.0	5274.0	4379.4	4379.4
	短期 Ms	1810.6	1810.6	733.0	733.0	11489.2	11489.2	7969.2	7969.2
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	685.2	685.2	314.1	314.1	3785.9	3785.9	2986.6	2986.6
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	8146.7	8146.7	8146.7	8146.7	10474.3	10474.3	10474.3	10474.3
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 220		940 / 220		940 / 220		940 / 220	
	L/H	1000 / 280		1000 / 280		1000 / 285		1000 / 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)		Fc21(Fc = 21.00)		Fc21(Fc = 21.00)	
	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	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	736.3		595.0		431.8		241.6	
	L.no	K1		K1		K1		K1	
	Qal	1314.0		1314.0		1260.0		1260.0	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	ΣQc	1409.2		1409.2		1356.0		1356.0	
	Q1	1971.0		1971.0		1890.0		1890.0	
	Q2	3387.1		3387.1		3333.9		3333.9	
	判定	OK		OK		OK		OK	
開口	Td								
	Tv								
	Th								
	aTd								
	aTv								
	aTh								
	判定								
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	B x D	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X 主筋2								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y 主筋2								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	3496.0	3496.0	2612.7	2612.7	1728.9	1728.9	867.8	867.8
	長期 Ml	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.0	0.0
	長期 Nc	1748.0	1748.0	1306.4	1306.4	864.5	864.5	433.9	433.9
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	4655.2	4655.2	4655.2	4655.2	4073.3	4073.3	4073.3	4073.3
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	3496.0	3496.0	2612.7	2612.7	1728.9	1728.9	867.8	867.8
	短期 Ms	5582.7	5582.7	3537.3	3537.3	1888.1	1888.1	667.5	667.5
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	2306.3	2306.3	1660.1	1660.1	1053.3	1053.3	500.7	500.7
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	9310.5	9310.5	9310.5	9310.5	8146.7	8146.7	8146.7	8146.7
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 250		940 / 220		940 / 220		940 / 220	
	L/H	1000 / 368		1000 / 280		1000 / 280		1000 / 280	
	r	1.000		1.000		1.000		1.000	
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000	
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000	
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000	
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)		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	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	959.7		855.3		733.2		591.3	
	L.no	K1		K1		K1		K1	
	Qal	1368.0		1368.0		1314.0		1314.0	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	ΣQc	1462.3		1462.3		1409.2		1409.2	
	Q1	2052.0		2052.0		1971.0		1971.0	
	Q2	3440.3		3440.3		3387.1		3387.1	
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	5243.3	5243.3	4354.1	4354.1	3475.6	3475.6	2597.1	2597.1
	長期 Ml	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1
	長期 Nc	2621.6	2621.6	2177.1	2177.1	1737.8	1737.8	1298.6	1298.6
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	5237.1	5237.1	5237.1	5237.1	4655.2	4655.2	4655.2	4655.2
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	5243.3	5243.3	4354.1	4354.1	3475.6	3475.6	2597.1	2597.1
	短期 Ms	11519.4	11519.4	7991.8	7991.8	5596.3	5596.3	3542.5	3542.5
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	3773.6	3773.6	2976.2	2976.2	2297.4	2297.4	1652.8	1652.8
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	10474.3	10474.3	10474.3	10474.3	9310.5	9310.5	9310.5	9310.5
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 220		940 / 220		940 / 250		940 / 220	
	L/H	1000 / 285		1000 / 280		1000 / 368		1000 / 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	Fc21(Fc = 21.00)		Fc21(Fc = 21.00)		Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)	
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295	
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D	
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	428.0		237.6		959.7		855.3	
	L.no	K1		K1		K1		K1	
	Qal	1260.0		1260.0		1368.0		1368.0	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	ΣQc	1356.0		1356.0		1462.3		1462.3	
	Q1	1890.0		1890.0		2052.0		2052.0	
	Q2	3333.9		3333.9		3440.3		3440.3	
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	1718.7	1718.7	859.4	859.4	5243.3	5243.3	4354.1	4354.1
	長期 Ml	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.1	0.1	0.1
	長期 Nc	859.4	859.4	429.7	429.7	2621.6	2621.6	2177.1	2177.1
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	4073.3	4073.3	4073.3	4073.3	5237.1	5237.1	5237.1	5237.1
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	1718.7	1718.7	859.4	859.4	5243.3	5243.3	4354.1	4354.1
	短期 Ms	1885.8	1885.8	666.0	666.0	11519.4	11519.4	7991.8	7991.8
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	1047.9	1047.9	496.3	496.3	3773.6	3773.6	2976.2	2976.2
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	8146.7	8146.7	8146.7	8146.7	10474.3	10474.3	10474.3	10474.3
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 220		940 / 220		940 / 220		940 / 220	
	L/H	1000 / 280		1000 / 280		1000 / 285		1000 / 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)		Fc21(Fc = 21.00)		Fc21(Fc = 21.00)	
	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	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	733.2		591.3		428.0		237.6	
	L.no	K1		K1		K1		K1	
	Qal	1314.0		1314.0		1260.0		1260.0	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	ΣQc	1409.2		1409.2		1356.0		1356.0	
	Q1	1971.0		1971.0		1890.0		1890.0	
	Q2	3387.1		3387.1		3333.9		3333.9	
	判定	OK		OK		OK		OK	
開口	Td								
	Tv								
	Th								
	aTd								
	aTv								
	aTh								
	判定								
付帯柱		左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱	左柱	右柱
	B x D	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	3475.6	3475.6	2597.1	2597.1	1718.7	1718.7	859.4	859.4
	長期 Ml	0.1	0.1	0.1	0.1	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nc	1737.8	1737.8	1298.6	1298.6	859.4	859.4	429.7	429.7
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	4655.2	4655.2	4655.2	4655.2	4073.3	4073.3	4073.3	4073.3
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	3475.6	3475.6	2597.1	2597.1	1718.7	1718.7	859.4	859.4
	短期 Ms	5596.3	5596.3	3542.5	3542.5	1885.8	1885.8	666.0	666.0
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	2297.4	2297.4	1652.8	1652.8	1047.9	1047.9	496.3	496.3
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	9310.5	9310.5	9310.5	9310.5	8146.7	8146.7	8146.7	8146.7
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 250		940 / 220		940 / 220		940 / 220	
	L/H	1000 / 368		1000 / 280		1000 / 280		1000 / 280	
	r	1.000		1.000		1.000		1.000	
	r1	1.000		1.000		1.000		1.000	
	r2	1.000		1.000		1.000		1.000	
	r3	1.000		1.000		1.000		1.000	
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)		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	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	960.6		857.6		736.3		595.0	
	L.no	K1		K1		K1		K1	
	Qal	1368.0		1368.0		1314.0		1314.0	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	ΣQc	1462.3		1462.3		1409.2		1409.2	
	Q1	2052.0		2052.0		1971.0		1971.0	
	Q2	3440.3		3440.3		3387.1		3387.1	
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	5274.0	5274.0	4379.4	4379.4	3496.0	3496.0	2612.7	2612.7
	長期 Ml	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1
	長期 Nc	2637.0	2637.0	2189.7	2189.7	1748.0	1748.0	1306.4	1306.4
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	5237.1	5237.1	5237.1	5237.1	4655.2	4655.2	4655.2	4655.2
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	5274.0	5274.0	4379.4	4379.4	3496.0	3496.0	2612.7	2612.7
	短期 Ms	11489.2	11489.2	7969.2	7969.2	5582.7	5582.7	3537.3	3537.3
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	3785.9	3785.9	2986.6	2986.6	2306.3	2306.3	1660.1	1660.1
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	10474.3	10474.3	10474.3	10474.3	9310.5	9310.5	9310.5	9310.5
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 220		940 / 220		940 / 250		940 / 220	
	L/H	1000 / 285		1000 / 280		1000 / 368		1000 / 280	
	r	1.000		1.000		0.660		0.660	
	r1	1.000		1.000		0.660		0.660	
	r2	1.000		1.000		0.686		0.669	
	r3	1.000		1.000		0.710		0.679	
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc21(Fc = 21.00)		Fc21(Fc = 21.00)		Fc27(Fc = 27.00)		Fc27(Fc = 27.00)	
	鉄筋	SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295		SD390/ SD345/ SD295	
配筋	縦筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D	
	横筋	D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D		D10 @200D	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	431.8		241.6		630.5		596.2	
	L.no	K1		K1		K2		K2	
	Qal	1260.0		1260.0		902.9		902.9	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1978.0		1978.0		1305.5		1305.5	
	ΣQc	1356.0		1356.0		1462.3		1462.3	
	Q1	1890.0		1890.0		1354.3		1354.3	
	Q2	3333.9		3333.9		2270.6		2270.6	
	判定	OK		OK		OK		OK	
開口	Td					58.0		54.8	
	Tv					34.2		32.3	
	Th					71.0		74.7	
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	1728.9	1728.9	867.8	867.8	3155.7	3155.7	2609.5	2609.5
	長期 Ml	0.1	0.1	0.0	0.0	16.5	16.5	14.0	14.0
	長期 Nc	864.5	864.5	433.9	433.9	1579.5	1579.5	1306.2	1306.2
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	4073.3	4073.3	4073.3	4073.3	5237.1	5237.1	5237.1	5237.1
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	1728.9	1728.9	867.8	867.8	3155.7	3155.7	3905.5	3905.5
	短期 Ms	1888.1	1888.1	667.5	667.5	8703.7	8703.7	14.0	14.0
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K3	K3
	短期 Nc	1053.3	1053.3	500.7	500.7	2448.2	2448.2	1954.2	1954.2
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	8146.7	8146.7	8146.7	8146.7	10474.3	10474.3	10474.3	10474.3
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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'	940 / 220		940 / 220		940 / 220		940 / 220	
	L/H	1000 / 280		1000 / 280		1000 / 285		1000 / 280	
	r	0.660		0.660		0.660		0.660	
	r1	0.660		0.660		0.660		0.660	
	r2	0.669		0.669		0.672		0.669	
	r3	0.679		0.679		0.684		0.679	
材質	ｺﾝｸﾘｰﾄ	Fc24(Fc = 24.00)		Fc24(Fc = 24.00)		Fc21(Fc = 21.00)		Fc21(Fc = 21.00)	
	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	
	ps	0.40		0.40		0.40		0.40	
応力	Qdl	0.0		0.0		0.0		0.0	
	Qds	543.8		470.7		373.6		258.0	
	L.no	K2		K2		K2		K2	
	Qal	867.2		867.2		831.6		831.6	
	Qw	1978.0		1978.0		1978.0		1978.0	
	rQw	1305.5		1305.5		1305.5		1305.5	
	ΣQc	1409.2		1409.2		1356.0		1356.0	
	Q1	1300.9		1300.9		1247.4		1247.4	
	Q2	2235.5		2235.5		2200.4		2200.4	
	判定	OK		OK		OK		OK	
開口	Td	50.0		43.3		34.3		23.7	
	Tv	29.5		25.5		20.3		14.0	
	Th	68.1		59.0		46.4		32.3	
	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	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60	85x 60
	X 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	X								
	X 主筋2								
	X								
	X 芯鉄筋								
	Y 主筋1	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29	3-D29
	Y								
	Y 主筋2								
	Y								
	Y 芯鉄筋								
	Ag	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36	51.36
	長期 Nl	2075.7	2075.7	1541.8	1541.8	1008.3	1008.3	481.6	481.6
	長期 Ml	11.1	11.1	8.1	8.1	5.2	5.2	2.3	2.3
	長期 Nc	1039.0	1039.0	771.7	771.7	504.7	504.7	241.0	241.0
	長期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	長期 Nac	4655.2	4655.2	4655.2	4655.2	4073.3	4073.3	4073.3	4073.3
	長期 Nat	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5	1001.5
	短期 Ns	2075.7	2075.7	1541.8	1541.8	1008.3	1008.3	481.6	481.6
	短期 Ms	4688.3	4688.3	3147.3	3147.3	1810.6	1810.6	733.0	733.0
	短期 L.no	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1	K1
	短期 Nc	1506.7	1506.7	1085.6	1085.6	685.2	685.2	314.1	314.1
	短期 Nt	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	短期 Nac	9310.5	9310.5	9310.5	9310.5	8146.7	8146.7	8146.7	8146.7
	短期 Nat	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9	1771.9
	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）

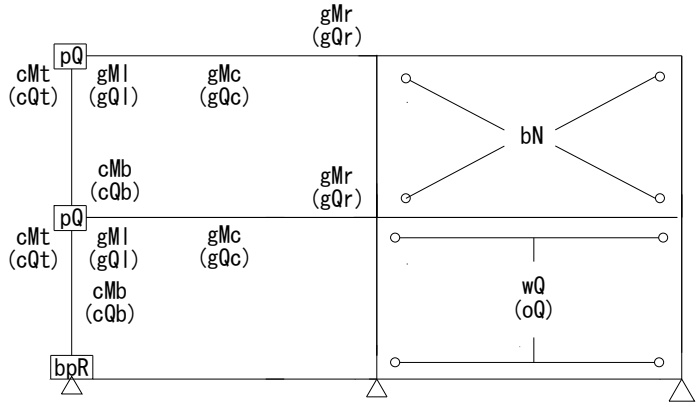
A-4.3.5　ＲＣ柱はり接合部の断面計算（終局強度）

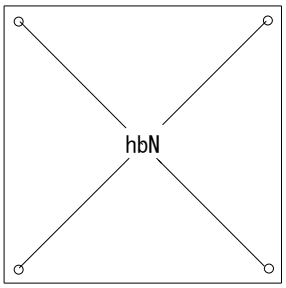
本建物の場合は該当しない（該当するデータがありません）

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





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　：壁のせん断力検定比
(oQ)　：壁の開口補強検定比

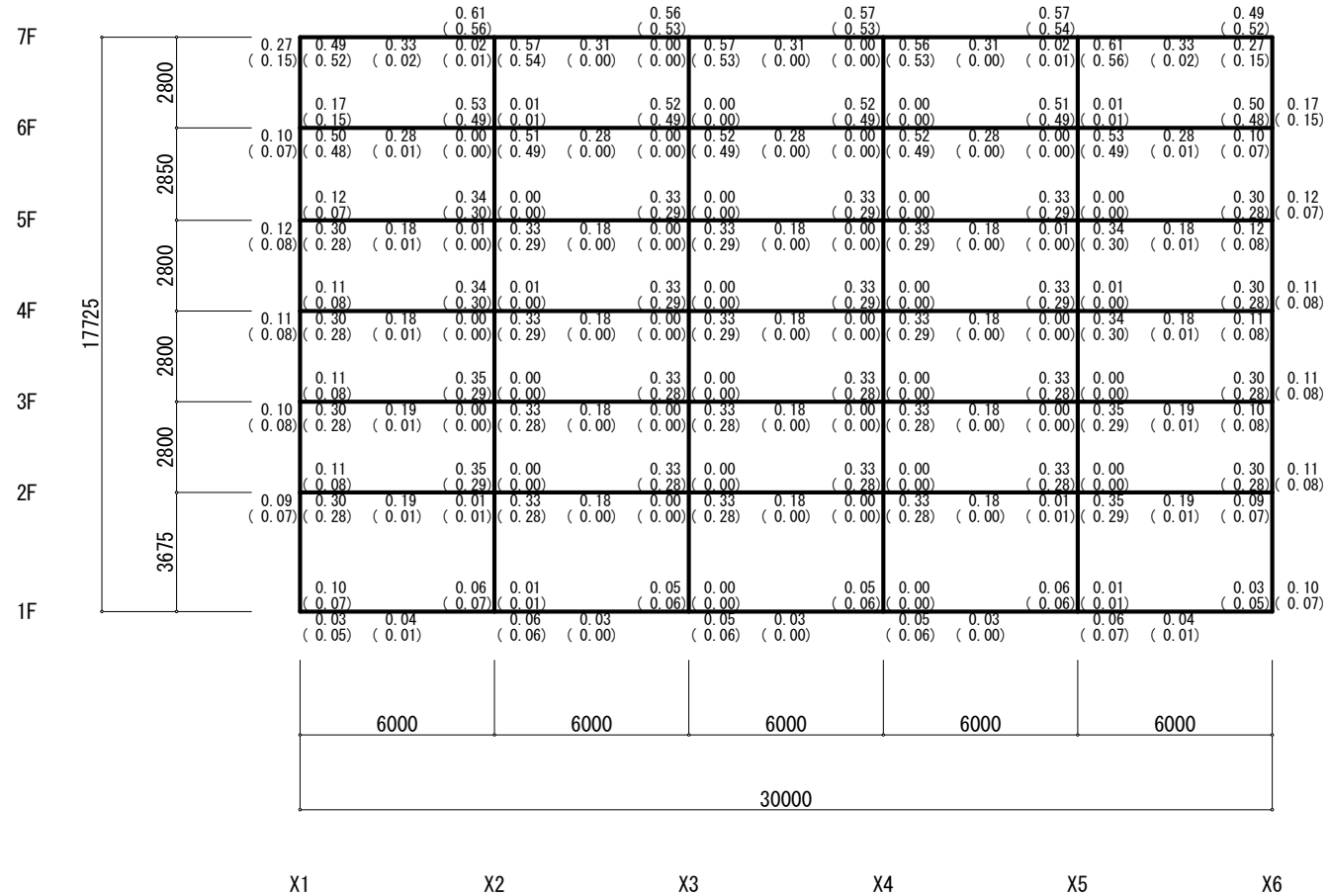
bN　：ブレースの軸力検定比

pQ　：接合部のせん断力検定比

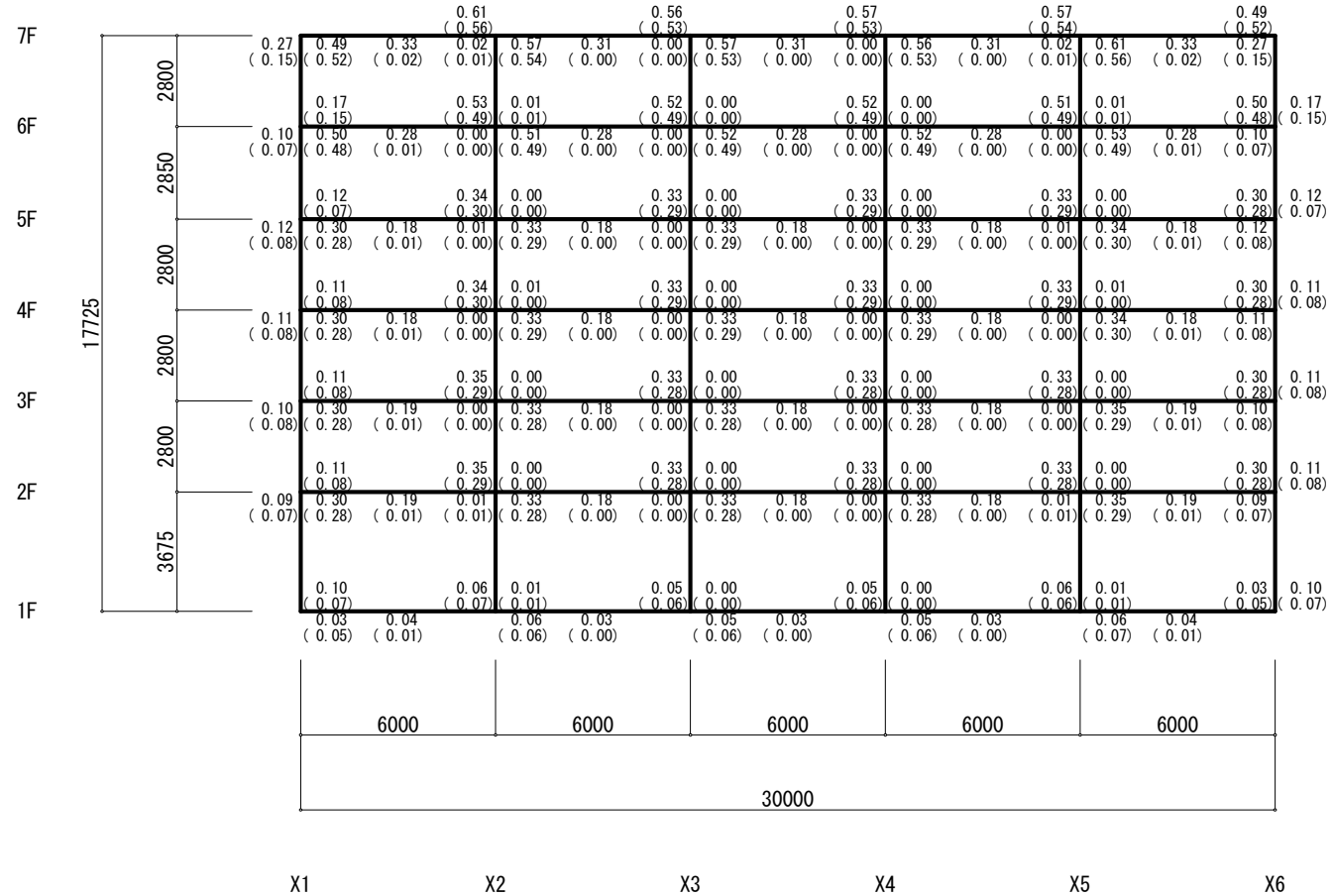
bpR　：ベースプレートの検定比（※2）
　M：曲げモーメント
　Q：せん断力
　N：軸力

hbN　：水平ブレースの軸力検定比

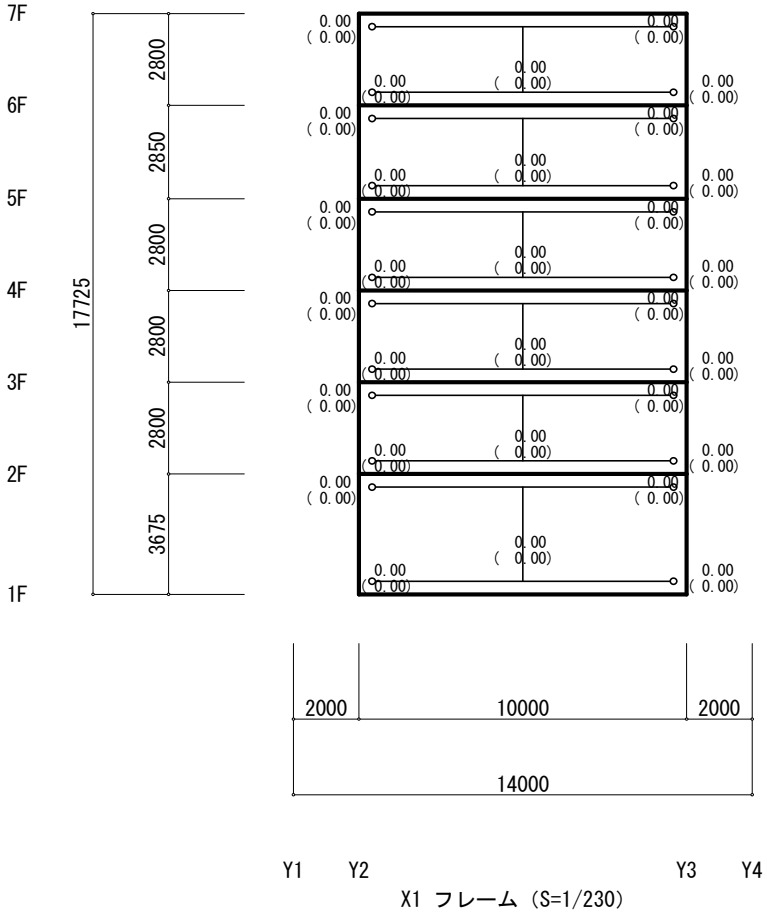
（※1）
はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比）を出力します。
ただし、Ｓはりの場合や、ＳＲＣはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、
max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比）を出力します。
また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、
中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比）を出力します。
（※2）
ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。



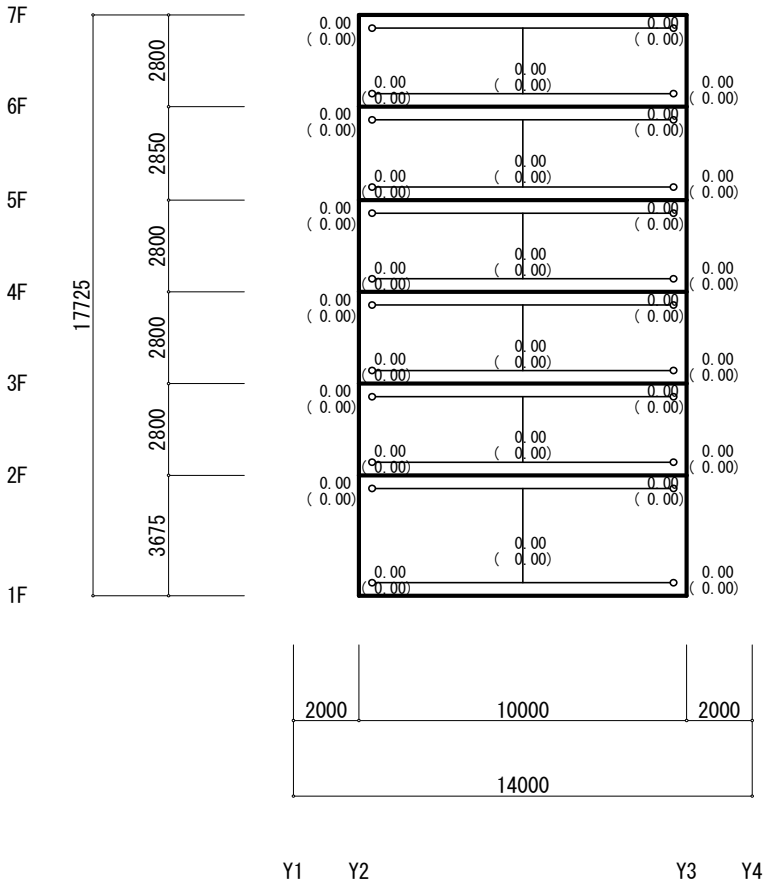
Y2 フレーム (S=1/230)



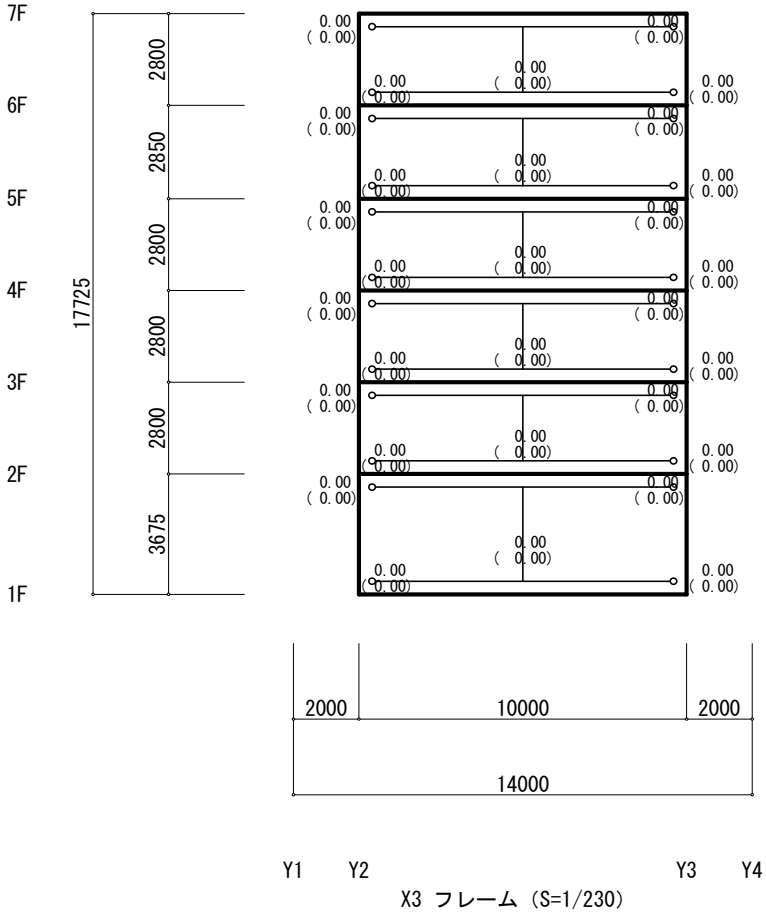
Y3 フレーム (S=1/230)



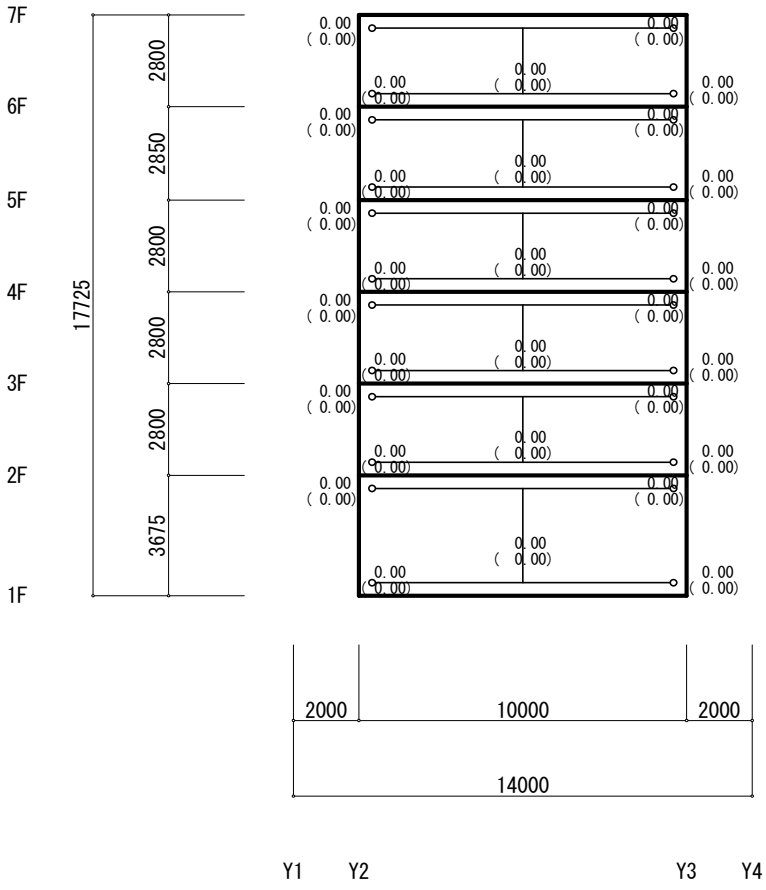
X1 フレーム (S=1/230)



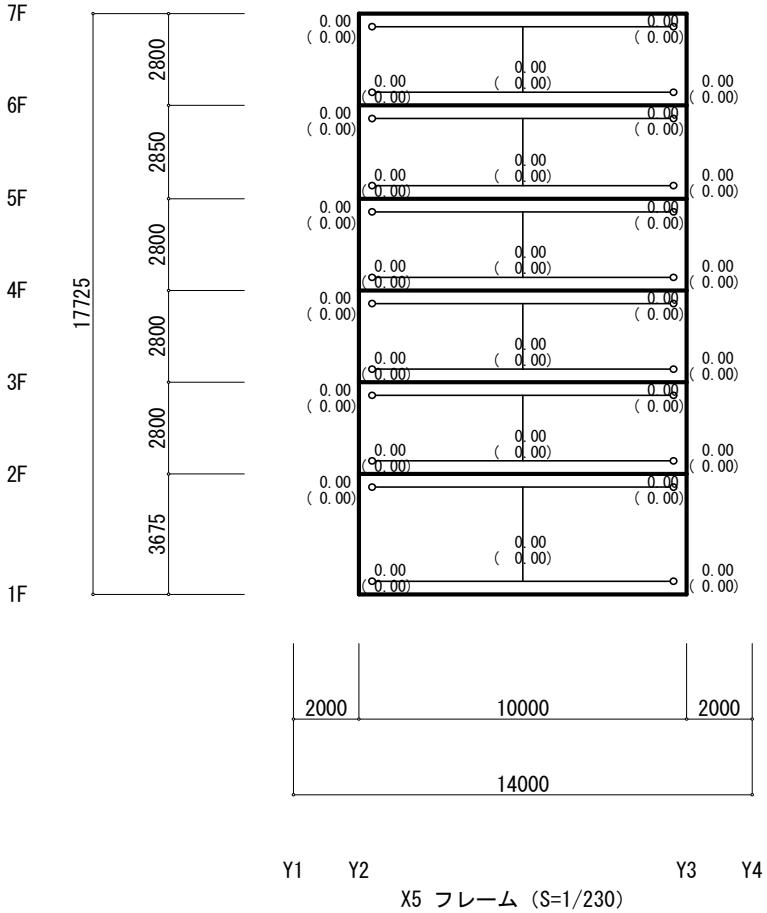
X2 フレーム (S=1/230)



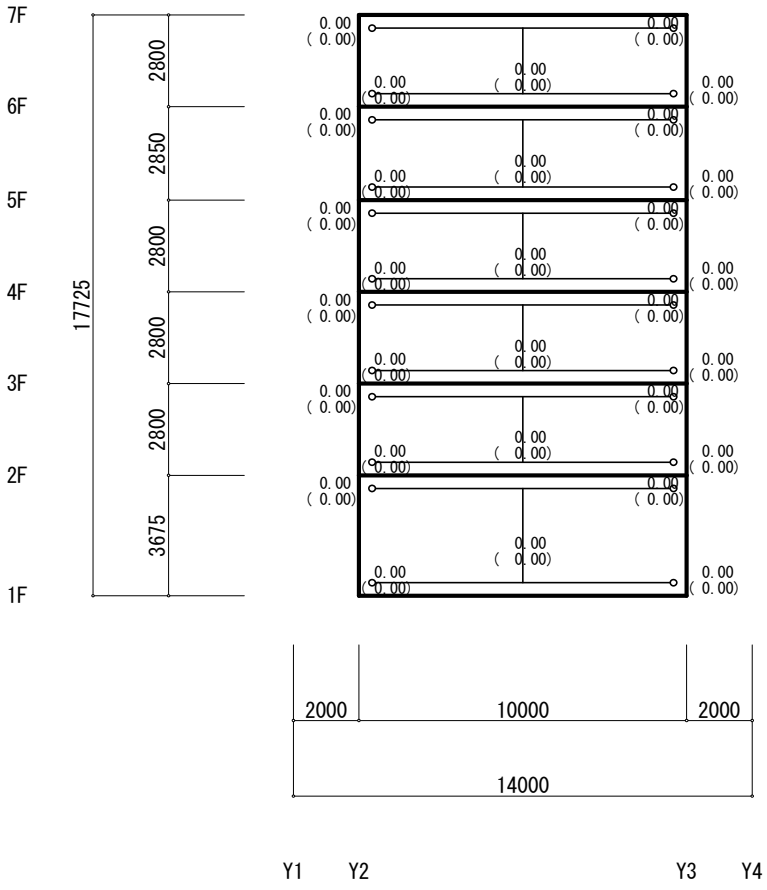
X3 フレーム (S=1/230)



X4 フレーム (S=1/230)

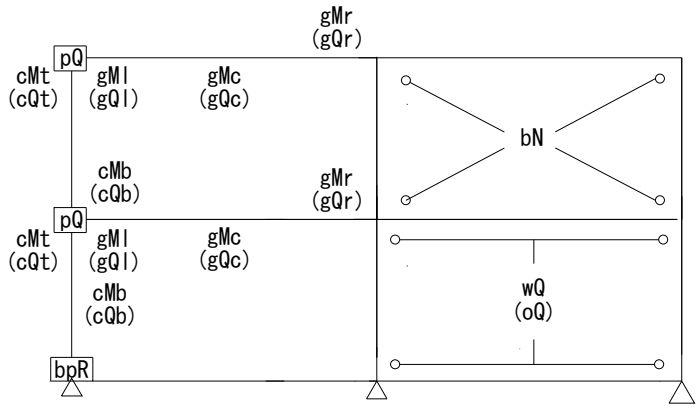


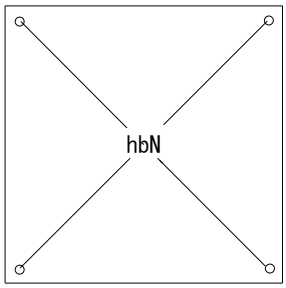
X5 フレーム (S=1/230)



X6 フレーム (S=1/230)

（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　：壁のせん断力検定比
(oQ)：壁の開口補強検定比

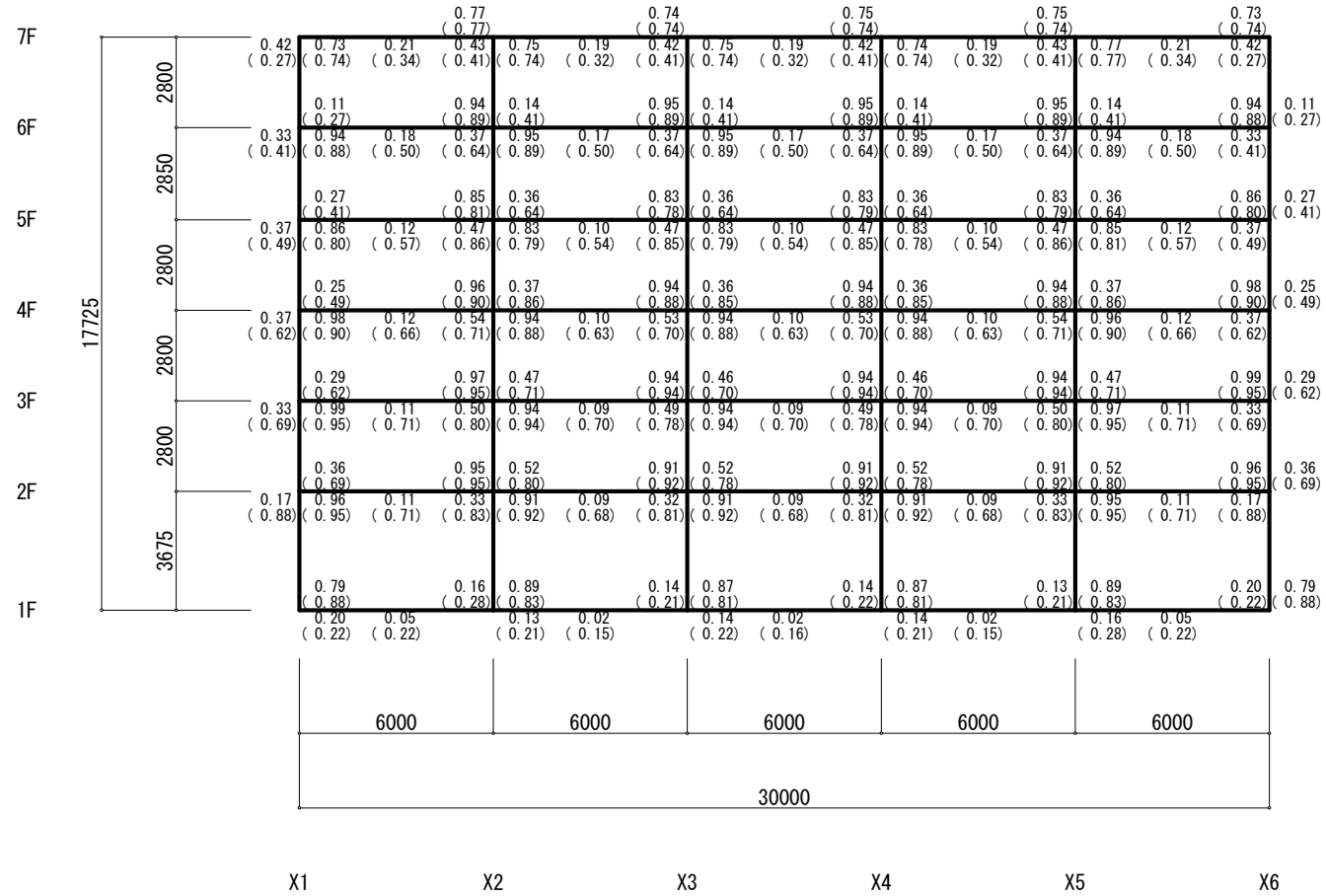
bN　：ブレースの軸力検定比

pQ　：接合部のせん断力検定比

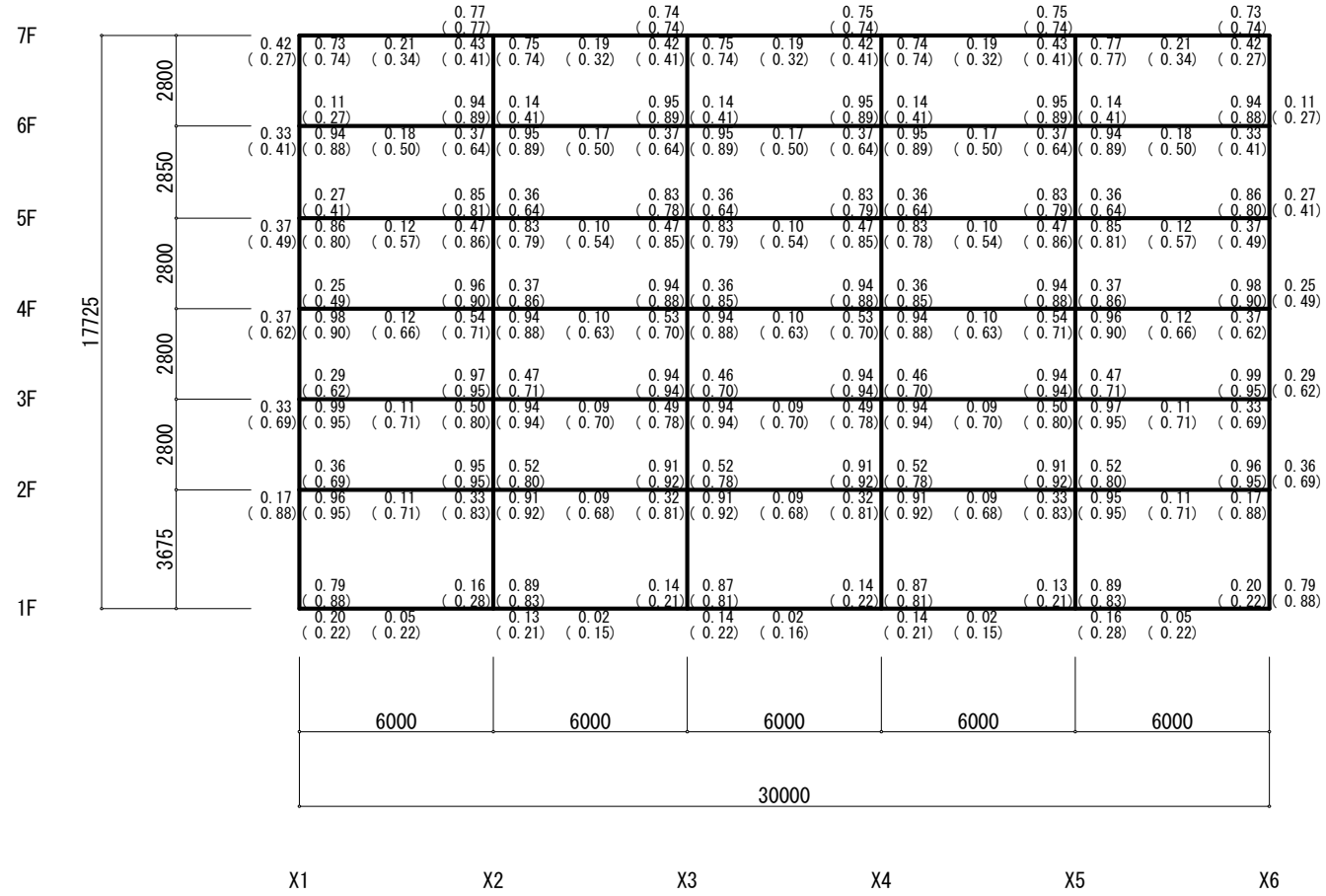
bpR　：ベースプレートの検定比（※2）
　　M：曲げモーメント
　　Q：せん断力
　　N：軸力

hbN　：水平ブレースの軸力検定比

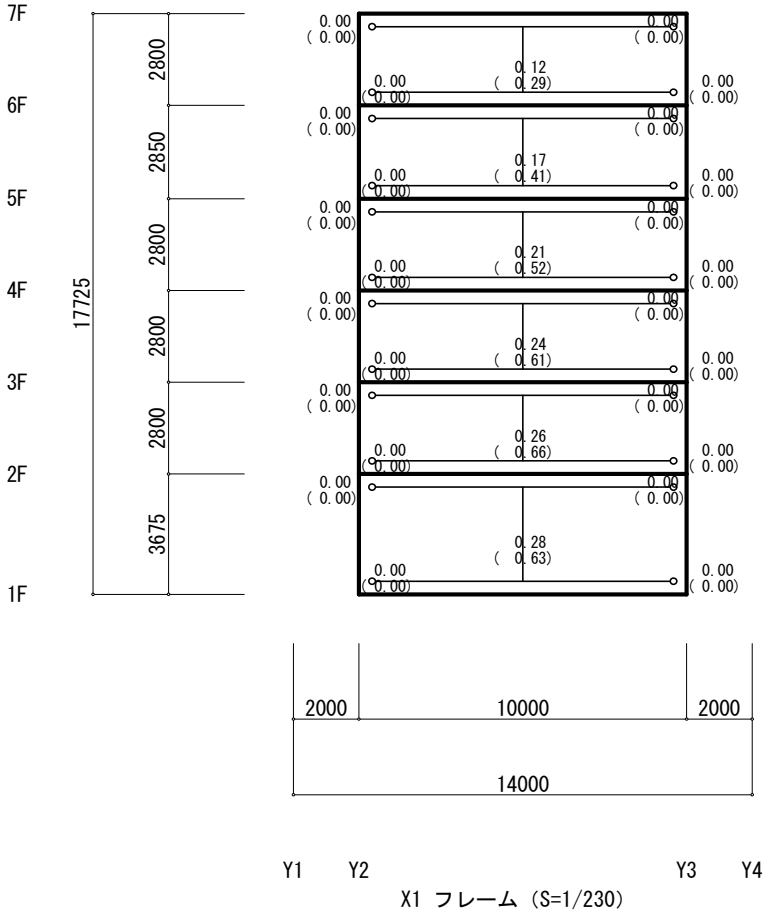
（※1）
はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比）を出力します。
ただし、Ｓはりの場合や、ＳＲＣはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、
max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比）を出力します。
また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、
中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比）を出力します。
（※2）
ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。



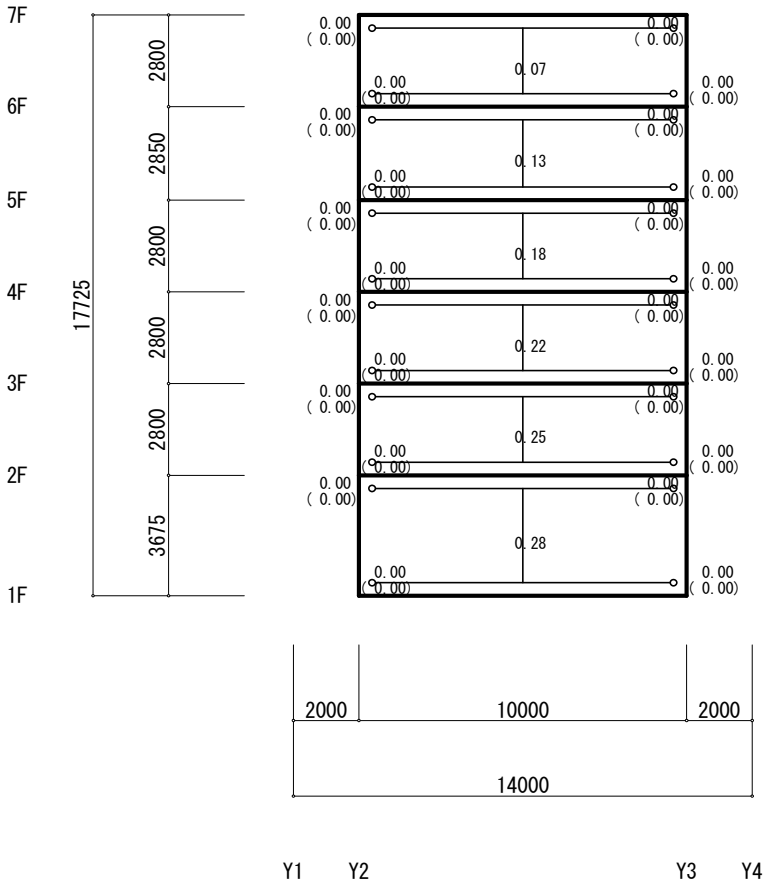
Y2 フレーム (S=1/230)



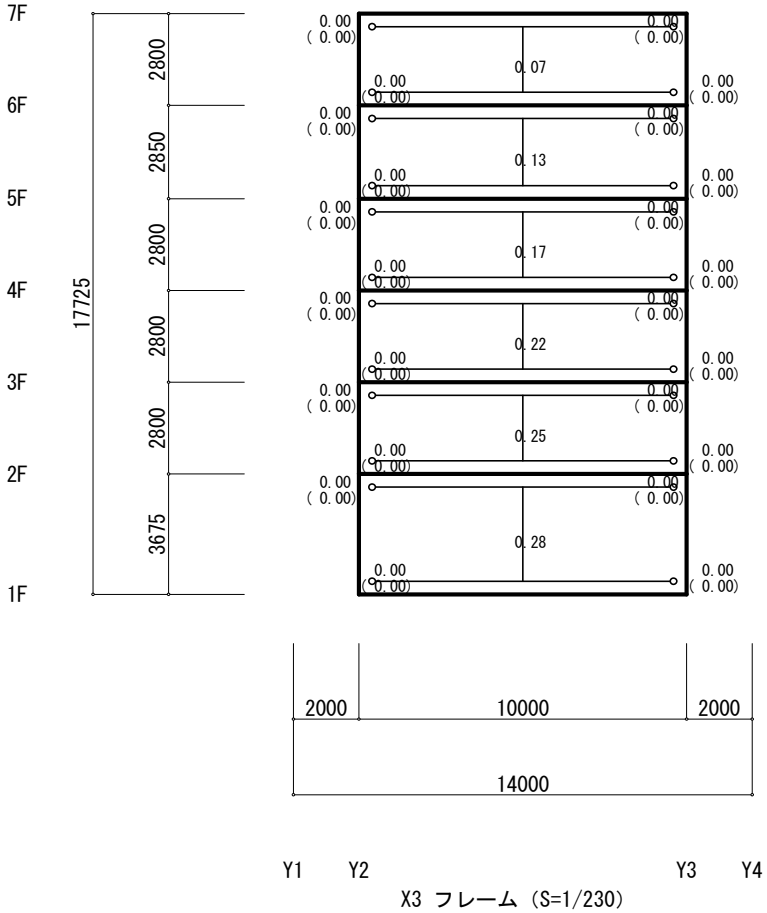
Y3 フレーム (S=1/230)



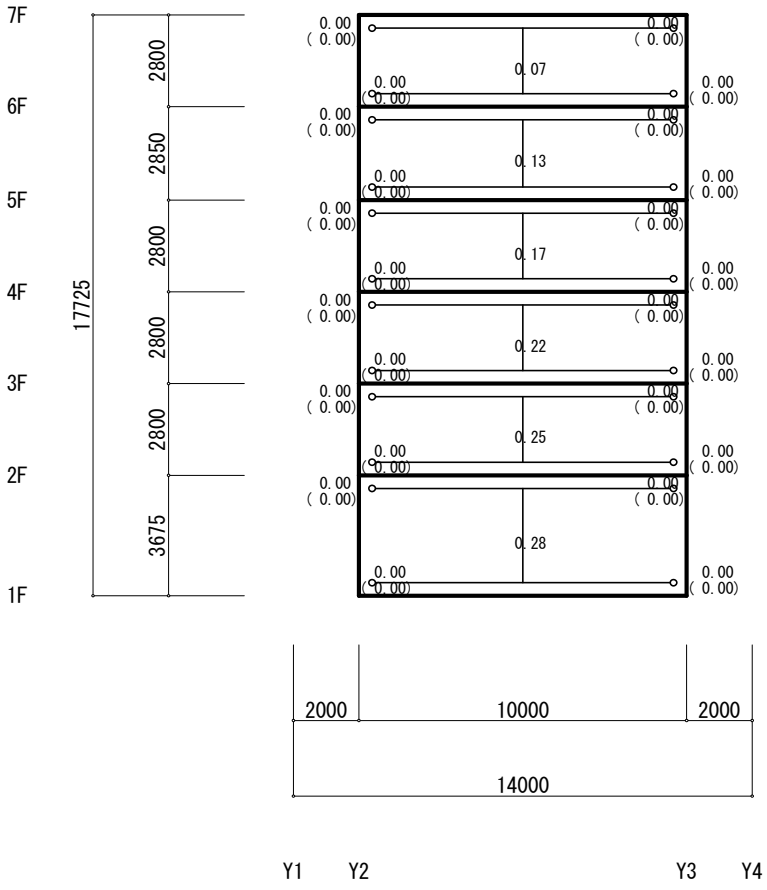
X1 フレーム (S=1/230)



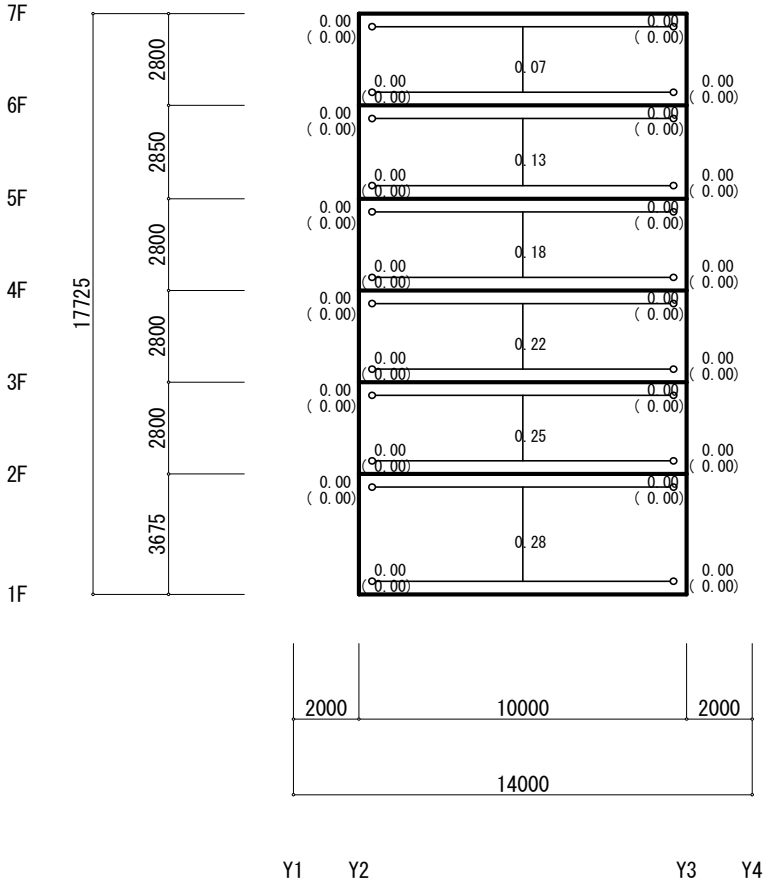
X2 フレーム (S=1/230)



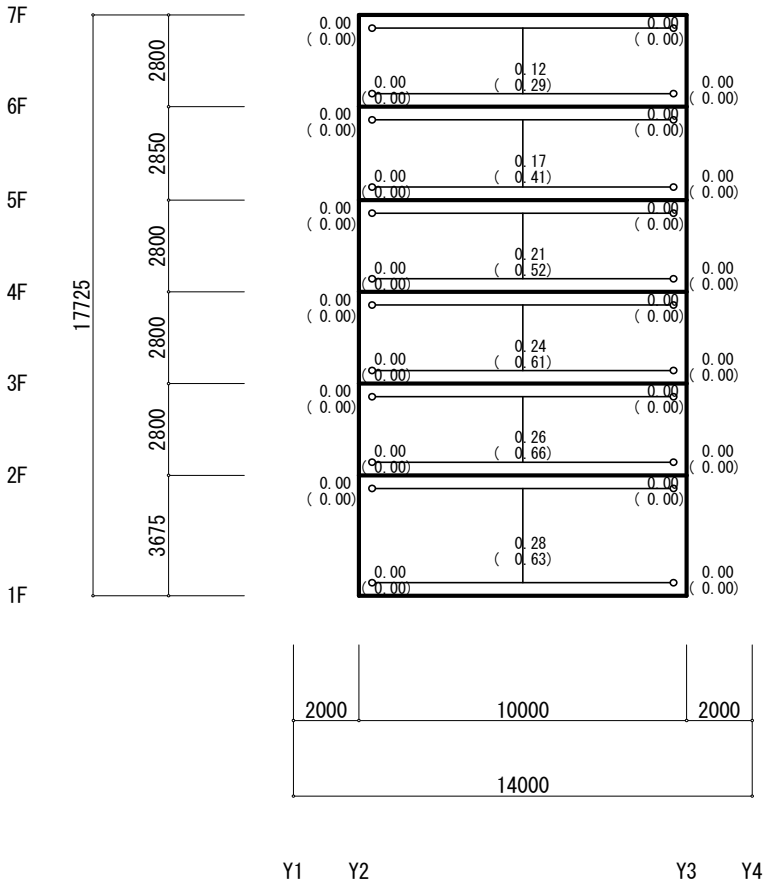
X3 フレーム (S=1/230)



X4 フレーム (S=1/230)

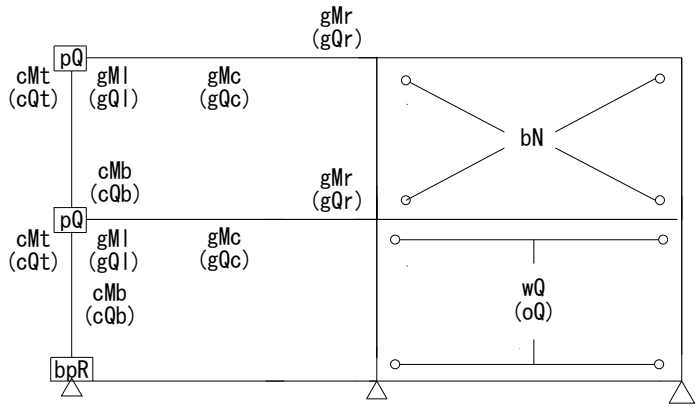


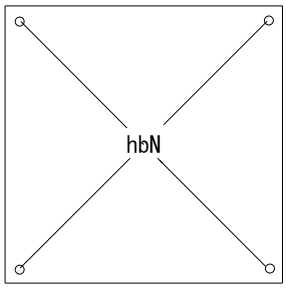
X5 フレーム (S=1/230)



X6 フレーム (S=1/230)

（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　：壁のせん断力検定比
(oQ)：壁の開口補強検定比

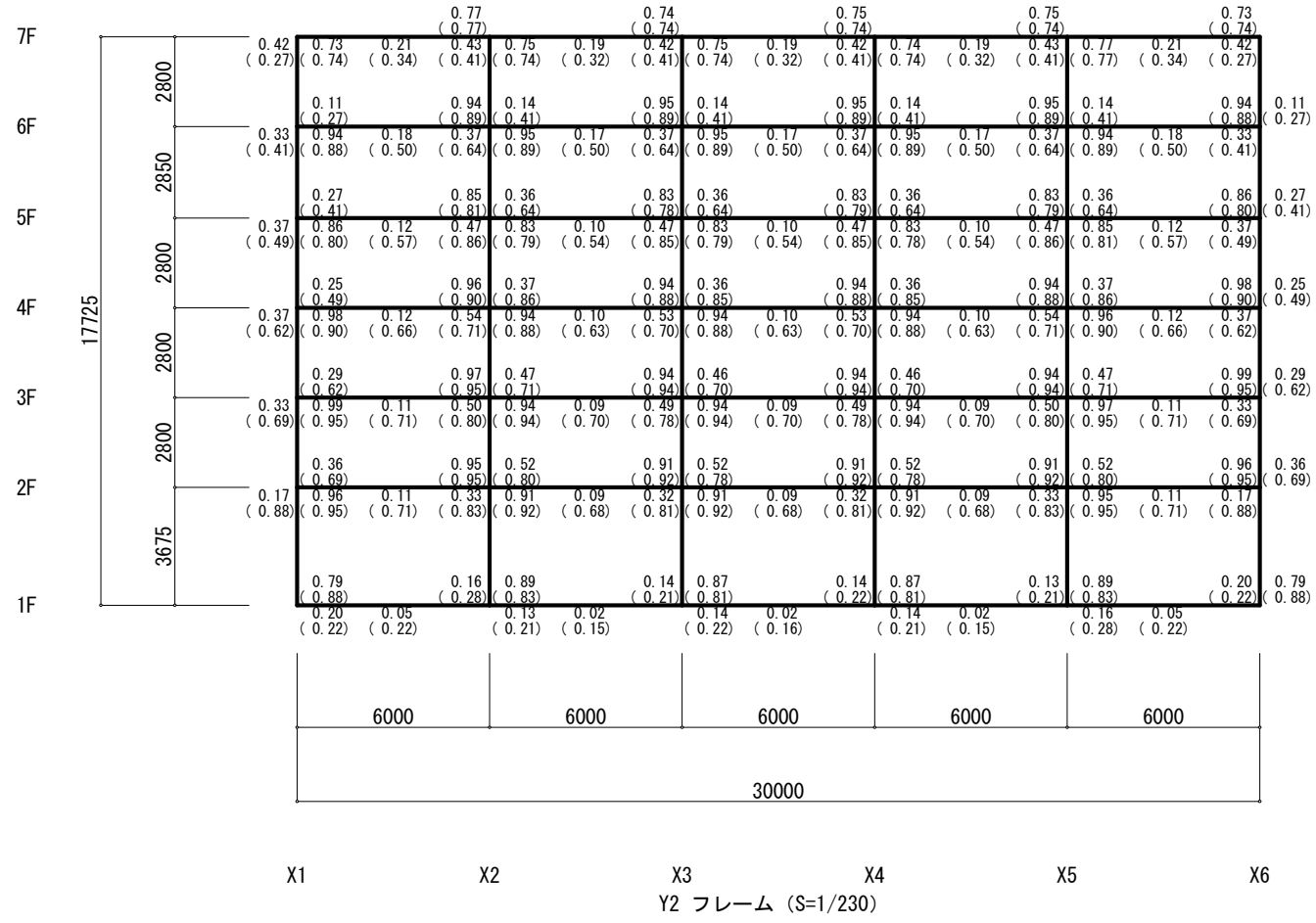
bN　：ブレースの軸力検定比

pQ　：接合部のせん断力検定比

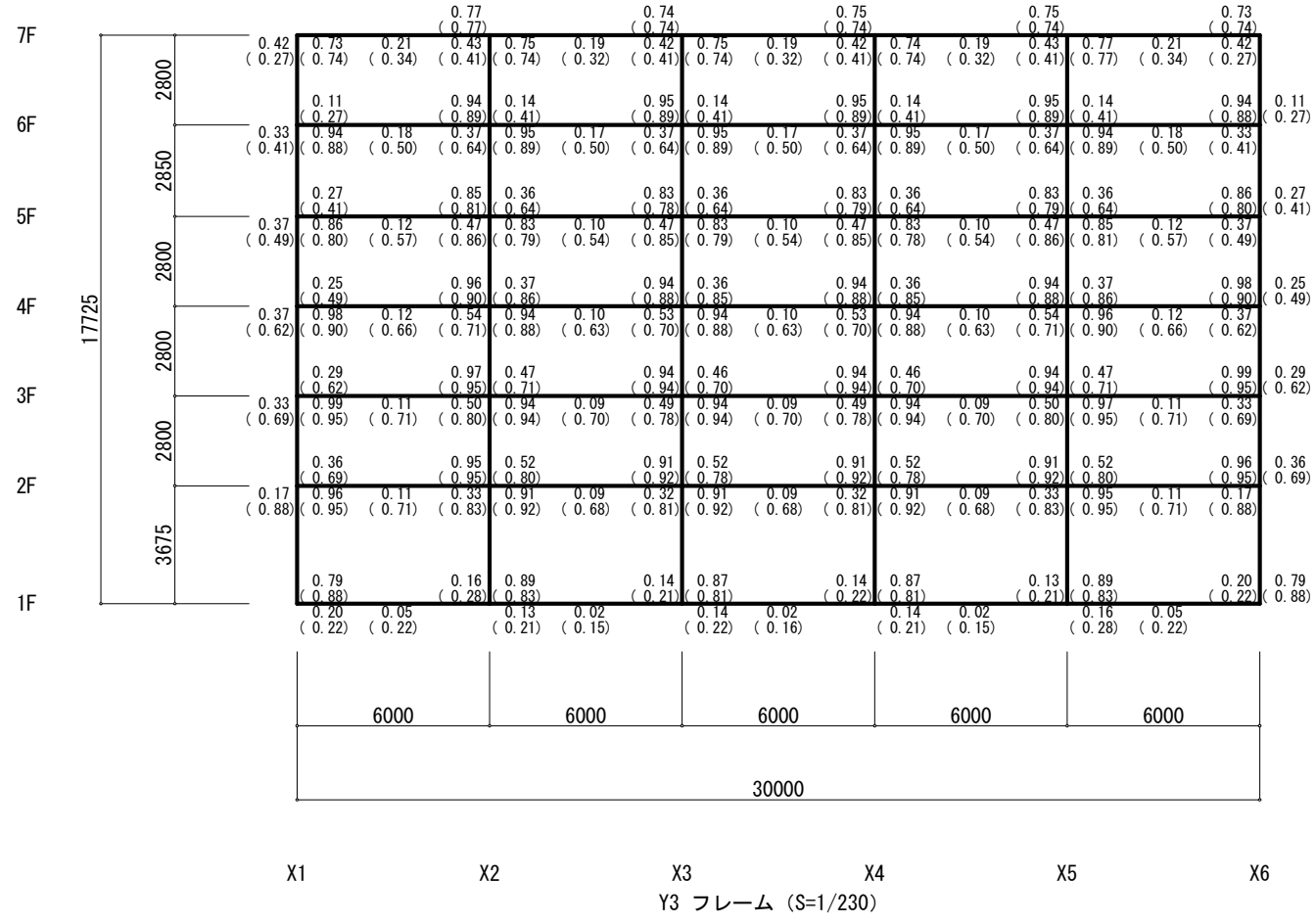
bpR　：ベースプレートの検定比（※2）
　　M：曲げモーメント
　　Q：せん断力
　　N：軸力

hbN　：水平ブレースの軸力検定比

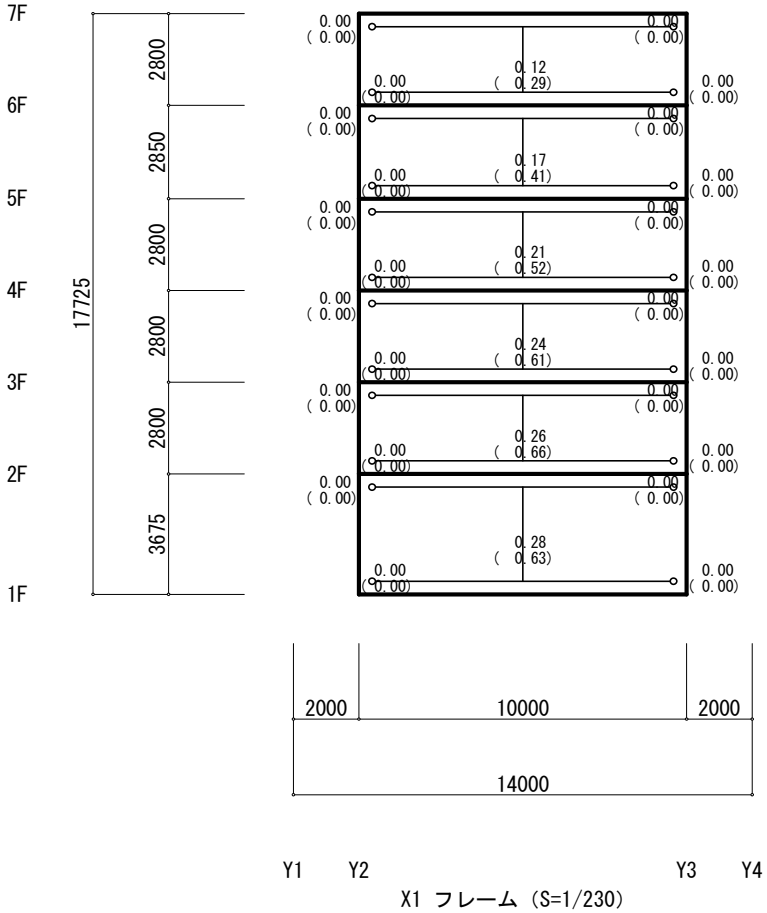
（※1）
はり検定比の端部には、max(端部検定比、ハンチ位置検定比）を出力します。
ただし、Ｓはりの場合や、ＳＲＣはりでハンチ位置より鉄骨継手位置の方が端部に近い場合は、
max(端部検定比、ハンチ位置検定比、継手位置検定比）を出力します。
また、端部がピン接合の場合の曲げモーメントの検定比は、端部には端部検定比を、
中央にはmax(ハンチ位置検定比、継手位置検定比、中央検定比）を出力します。
（※2）
ベースプレートの検定比には、プレート部の検定比は含みません。



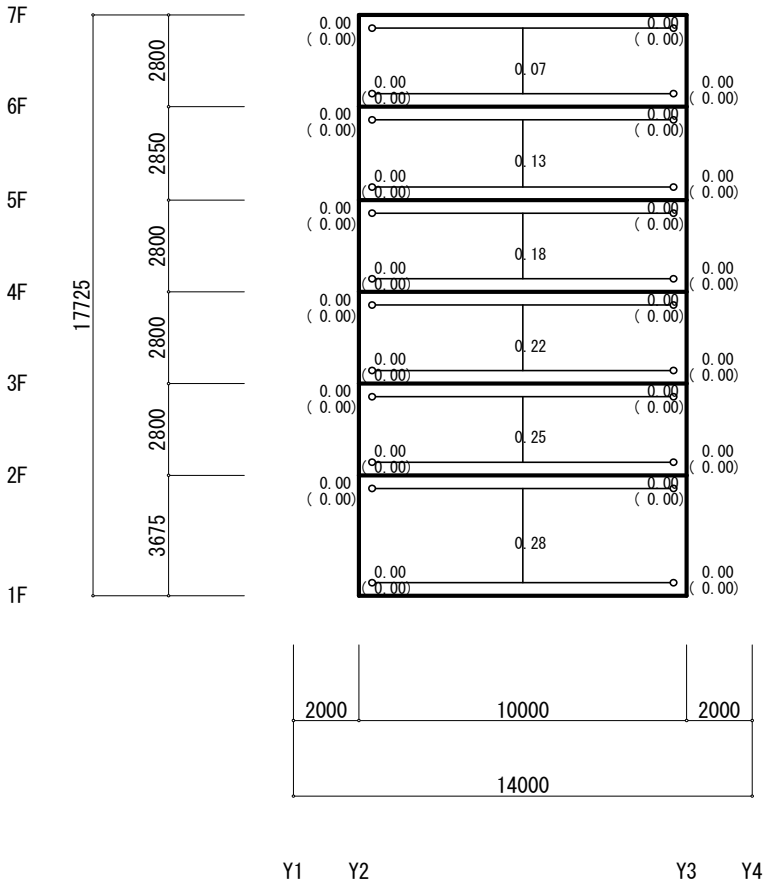
Y2 フレーム (S=1/230)



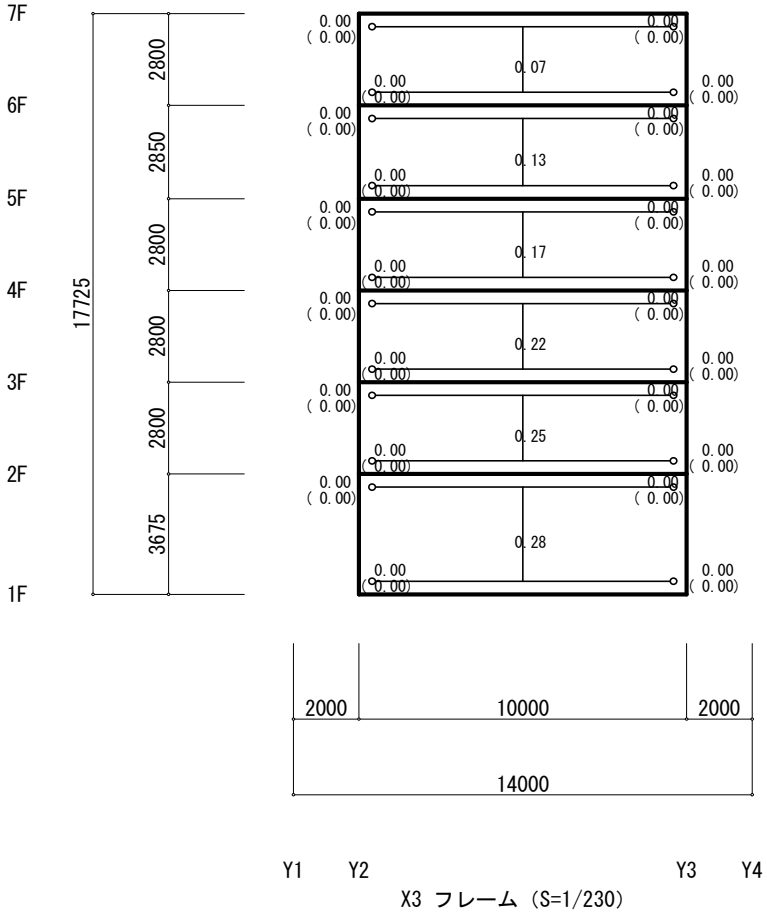
Y3 フレーム (S=1/230)



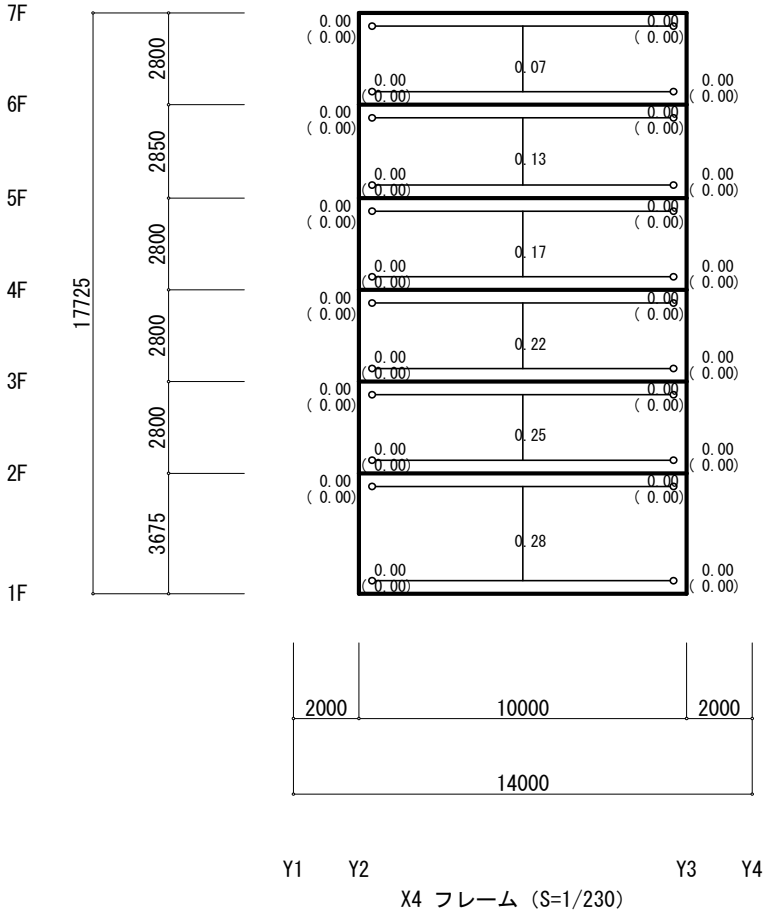
X1 フレーム (S=1/230)



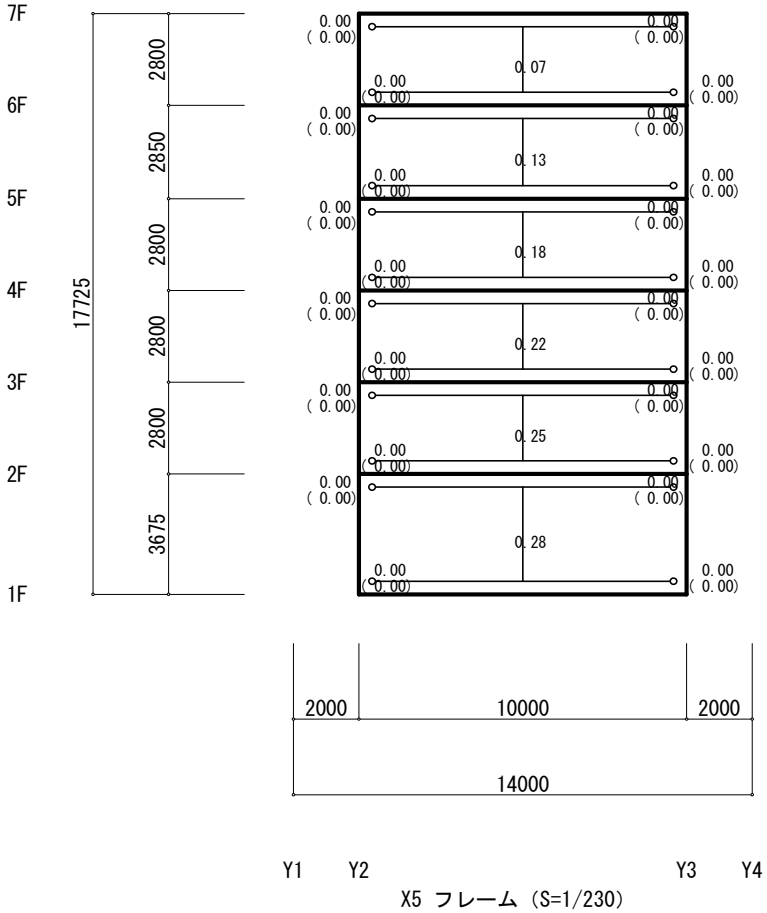
X2 フレーム (S=1/230)



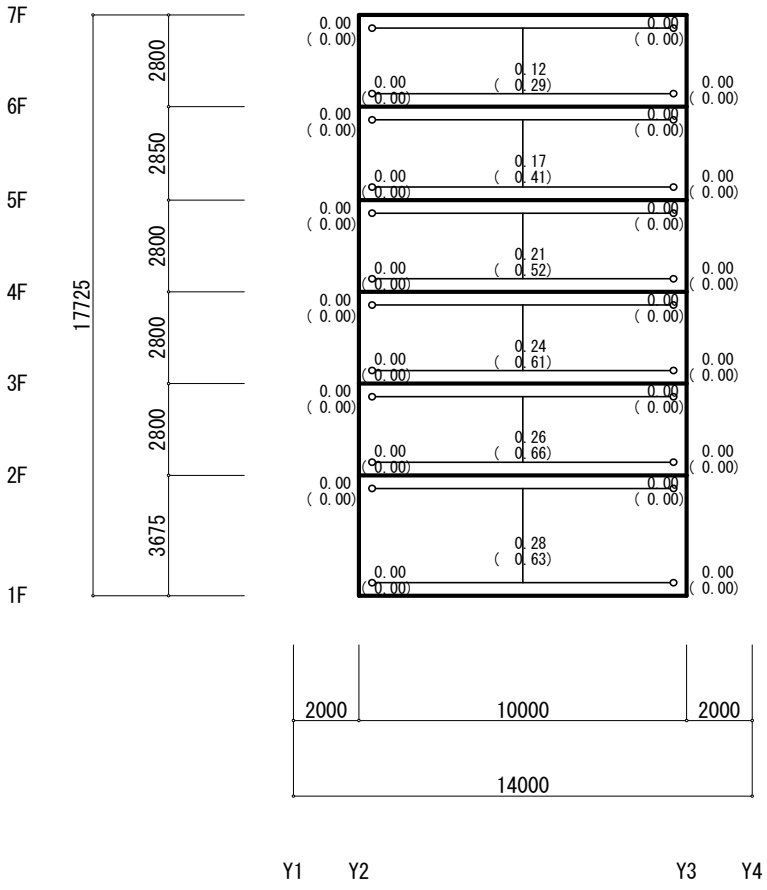
X3 フレーム (S=1/230)



X4 フレーム (S=1/230)



X5 フレーム (S=1/230)



X6 フレーム (S=1/230)

§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)	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	4112.04	4112.04	1.793	7371.87	1.793
6F	4188.76	8300.80	1.486	12333.60	1.486
5F	4284.80	12585.60	1.317	16570.02	1.317
4F	4284.80	16870.40	1.193	20133.05	1.193
3F	4284.80	21155.20	1.091	23089.97	1.091
2F	4353.26	25508.45	1.000	25508.45	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	4112.04	4112.04	1.793	7371.87	1.793
6F	4188.76	8300.80	1.486	12333.60	1.486
5F	4284.80	12585.60	1.317	16570.02	1.317
4F	4284.80	16870.40	1.193	20133.05	1.193
3F	4284.80	21155.20	1.091	23089.97	1.091
2F	4353.26	25508.45	1.000	25508.45	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	4112.04	4112.04	1.793	7371.87	1.793
6F	4188.76	8300.80	1.486	12333.60	1.486
5F	4284.80	12585.60	1.317	16570.02	1.317
4F	4284.80	16870.40	1.193	20133.05	1.193
3F	4284.80	21155.20	1.091	23089.97	1.091
2F	4353.26	25508.45	1.000	25508.45	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	4112.04	4112.04	1.793	7371.87	1.793
6F	4188.76	8300.80	1.486	12333.60	1.486
5F	4284.80	12585.60	1.317	16570.02	1.317
4F	4284.80	16870.40	1.193	20133.05	1.193
3F	4284.80	21155.20	1.091	23089.97	1.091
2F	4353.26	25508.45	1.000	25508.45	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		7371.87
	7371.87	
6F		4961.73
	12333.60	
5F		4236.42
	16570.02	

X方向正加力

層名	層せん断力	外力
4F		3563.03
	20133.05	
3F		2956.92
	23089.97	
2F		2418.48
	25508.45	

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		7371.87
	7371.87	
6F		4961.73
	12333.60	
5F		4236.42
	16570.02	

Ｘ方向負加力

層名	層せん断力	外力
4F		3563.03
	20133.05	
3F		2956.92
	23089.97	
2F		2418.48
	25508.45	
1F		0.00

Ｙ方向正加力

層名	層せん断力	外力
7F		7371.87
	7371.87	
6F		4961.73
	12333.60	
5F		4236.42
	16570.02	
4F		3563.03
	20133.05	
3F		2956.92
	23089.97	
2F		2418.48
	25508.45	
1F		0.00

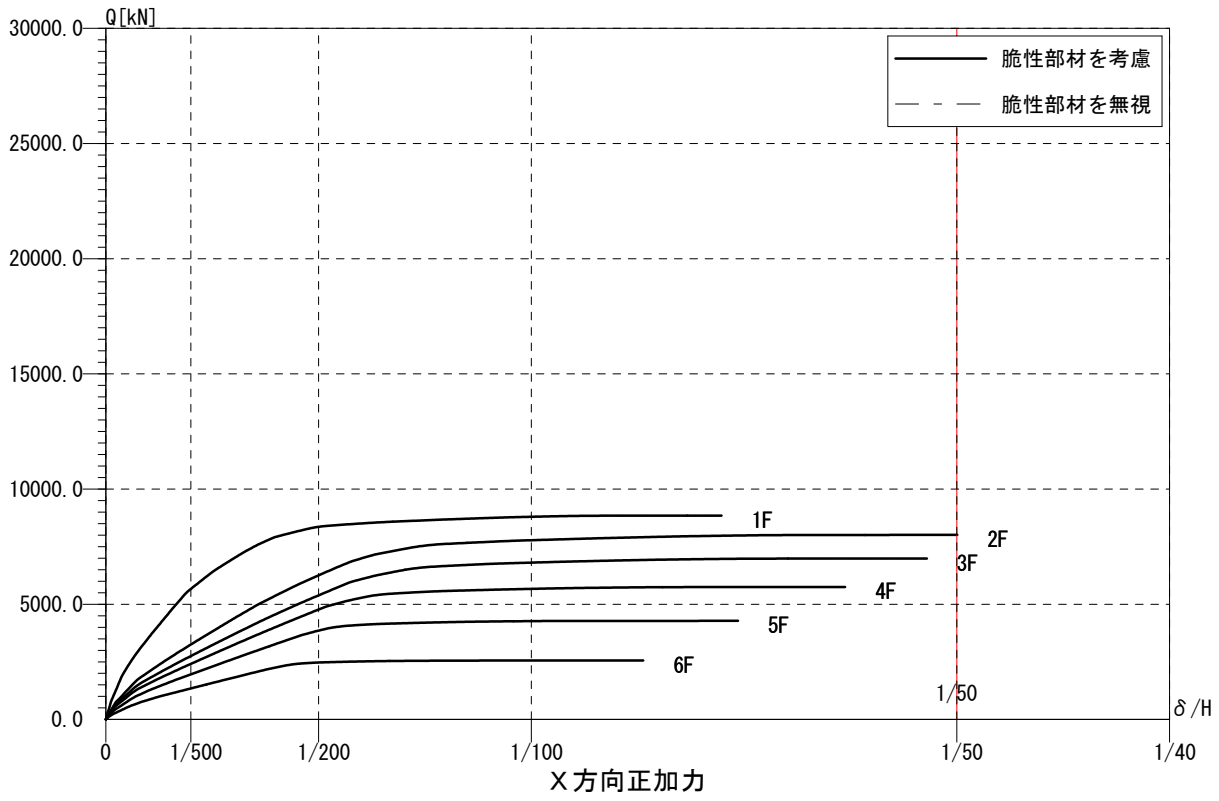
Ｙ方向負加力

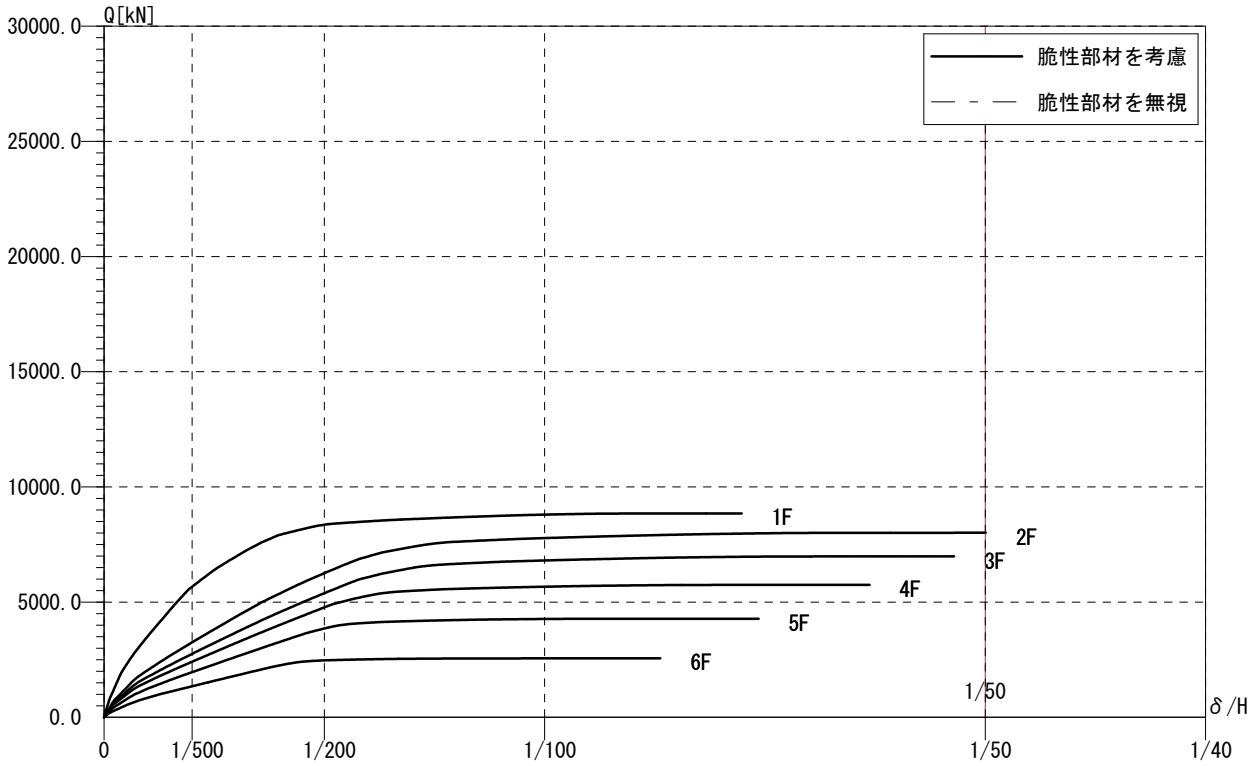
層名	層せん断力	外力
7F		7371.87
	7371.87	
6F		4961.73
	12333.60	
5F		4236.42
	16570.02	
4F		3563.03
	20133.05	
3F		2956.92
	23089.97	
2F		2418.48
	25508.45	
1F		0.00

U-3　Ｄs算定時計算結果

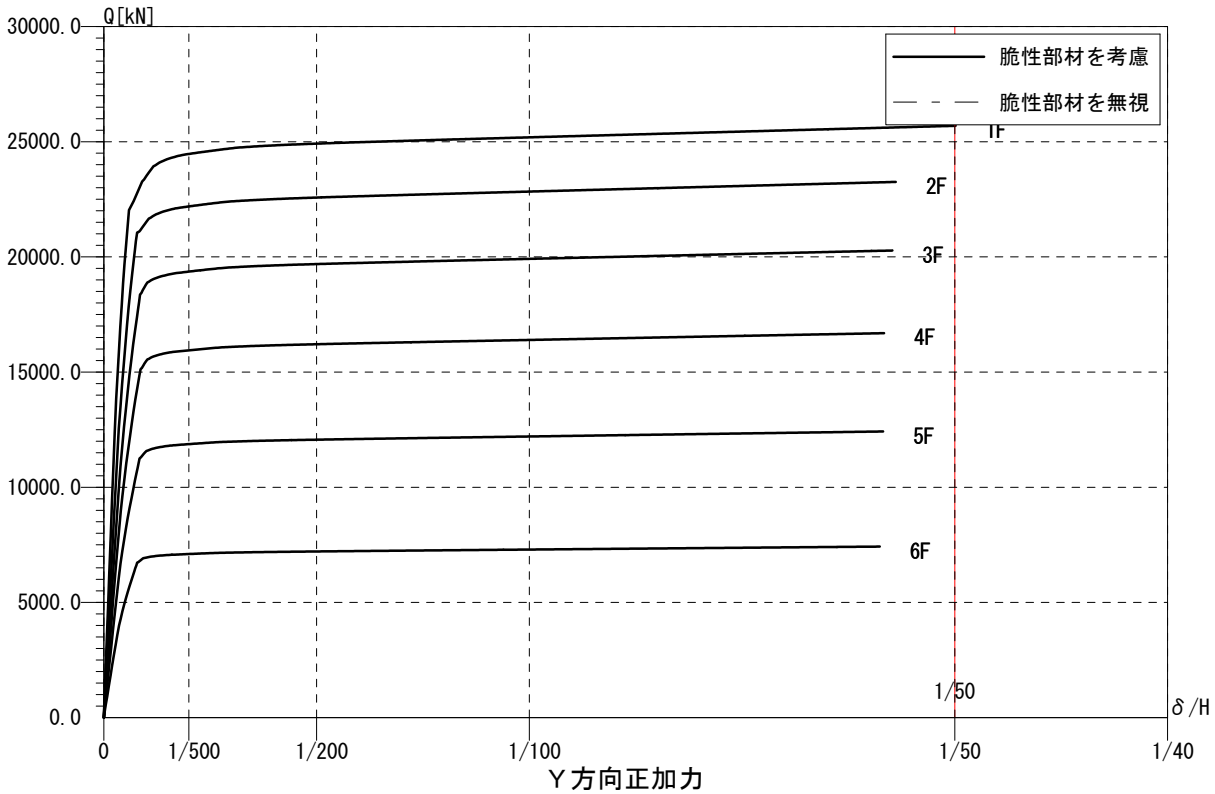
U-3.1　荷重－変位（Ｄs算定時）

U-3.1.1　荷重－変位図（せん断力変形図）（Ｄs算定時）

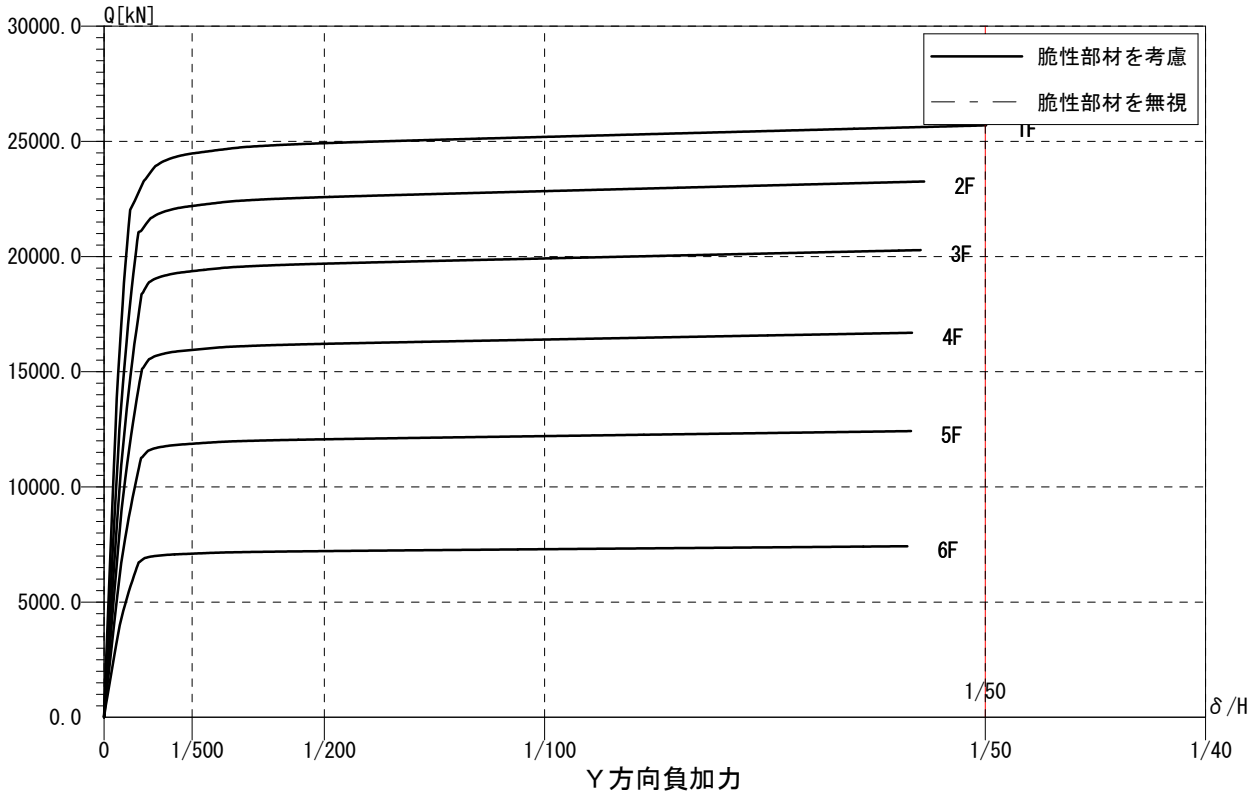




X方向負加力

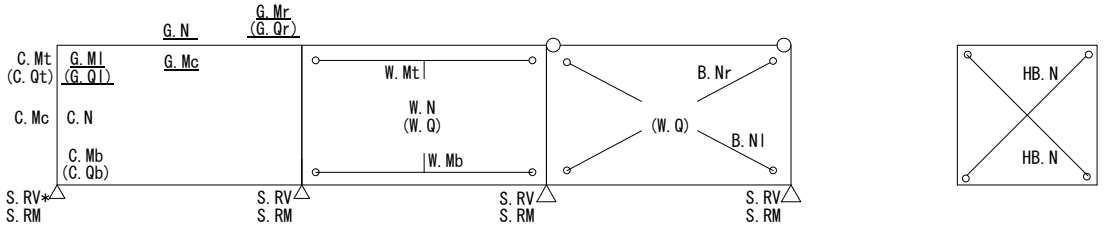


Y方向正加力



U-3.2　終局時部材応力（Ds算定時）

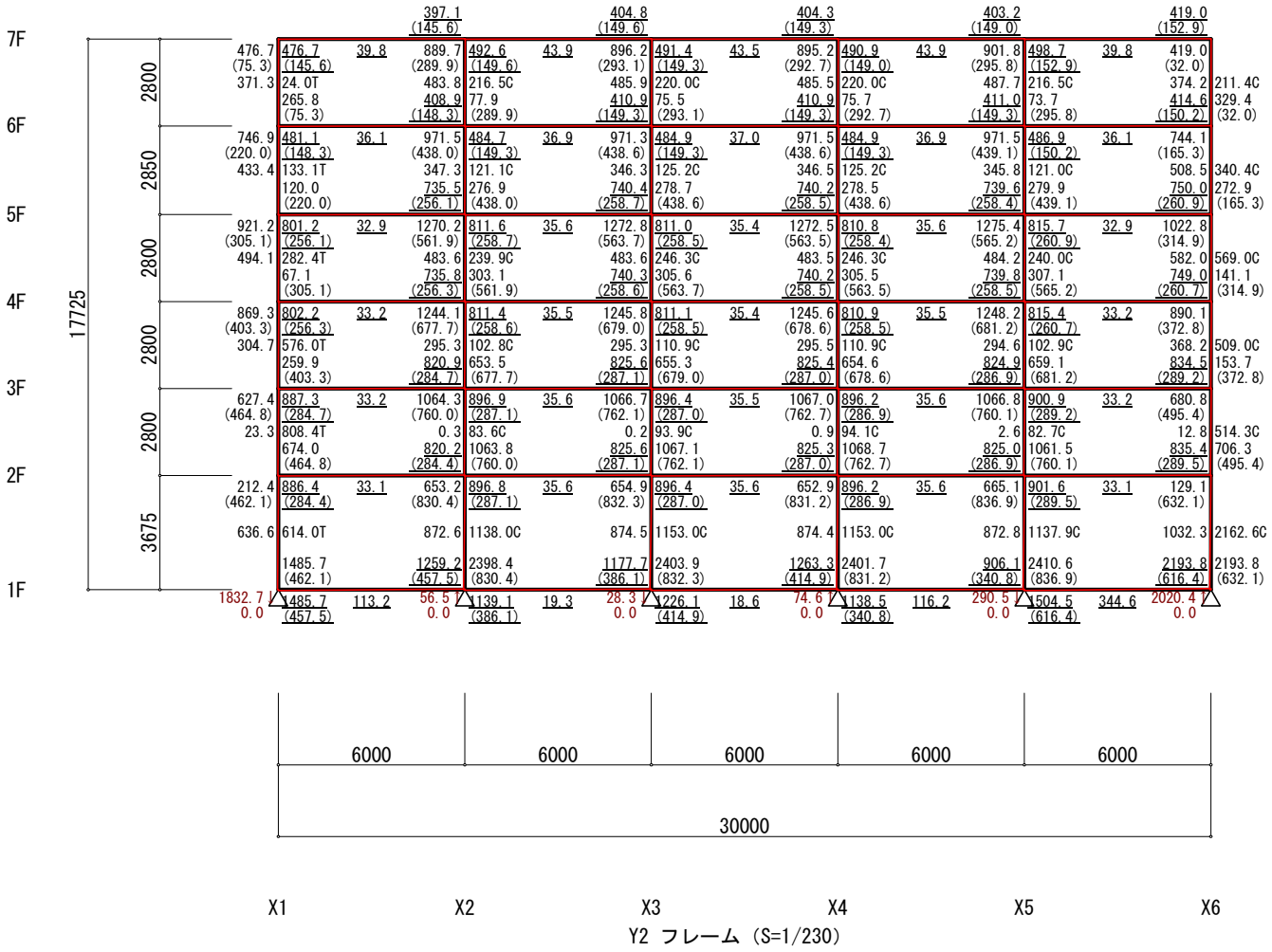
U-3.2.1　終局時部材応力図（水平荷重節点応力）（Ds算定時）



G.Ml	：はり左端部の曲げモーメント	(kN·m)	W.Mt	：壁頭・柱頭の曲げモーメント	(kN·m)	HB.N	：水平ブレースの部材軸力　(kN)
G.Mr	：はり右端部の曲げモーメント	(kN·m)	W.Mb	：壁脚・柱脚の曲げモーメント	(kN·m)	○	：ピン接合
G.Mc	：はり中央の曲げモーメント	(kN·m)	W.N	：壁軸力（T:引張，C:圧縮）	(kN)		
G.N	：はり軸力	(KN)	W.Q	：壁・ブレースのせん断力	(kN)		
	（T:引張，C:圧縮，0は非表示）		B.Nr	：ブレース右上がり部材軸力	(kN)		
	※剛床内のはり軸力は解析に考慮されないため表示されません		B.Nl	：ブレース左上がり部材軸力	(kN)		
G.Ql	：はり左端部のせん断力	(kN)	S.RV	：鉛直方向支点反力	(kN)		
G.Qr	：はり右端部のせん断力	(kN)		（ ■ ：水平荷重時浮き上がり）			
C.Mt	：柱頭の曲げモーメント	(kN·m)		（ ＊ ：水平荷重時圧縮破壊）			
C.Mb	：柱脚の曲げモーメント	(kN·m)	S.RM	：曲げ支点反力	(kN·m)		
C.Mc	：柱中央の曲げモーメント	(kN·m)					
C.N	：柱軸力（T:引張，C:圧縮）	(kN)					
	（※C.Nは0の場合、非表示）						
C.Qt	：柱頭のせん断力	(kN)					
C.Qb	：柱脚のせん断力	(kN)					

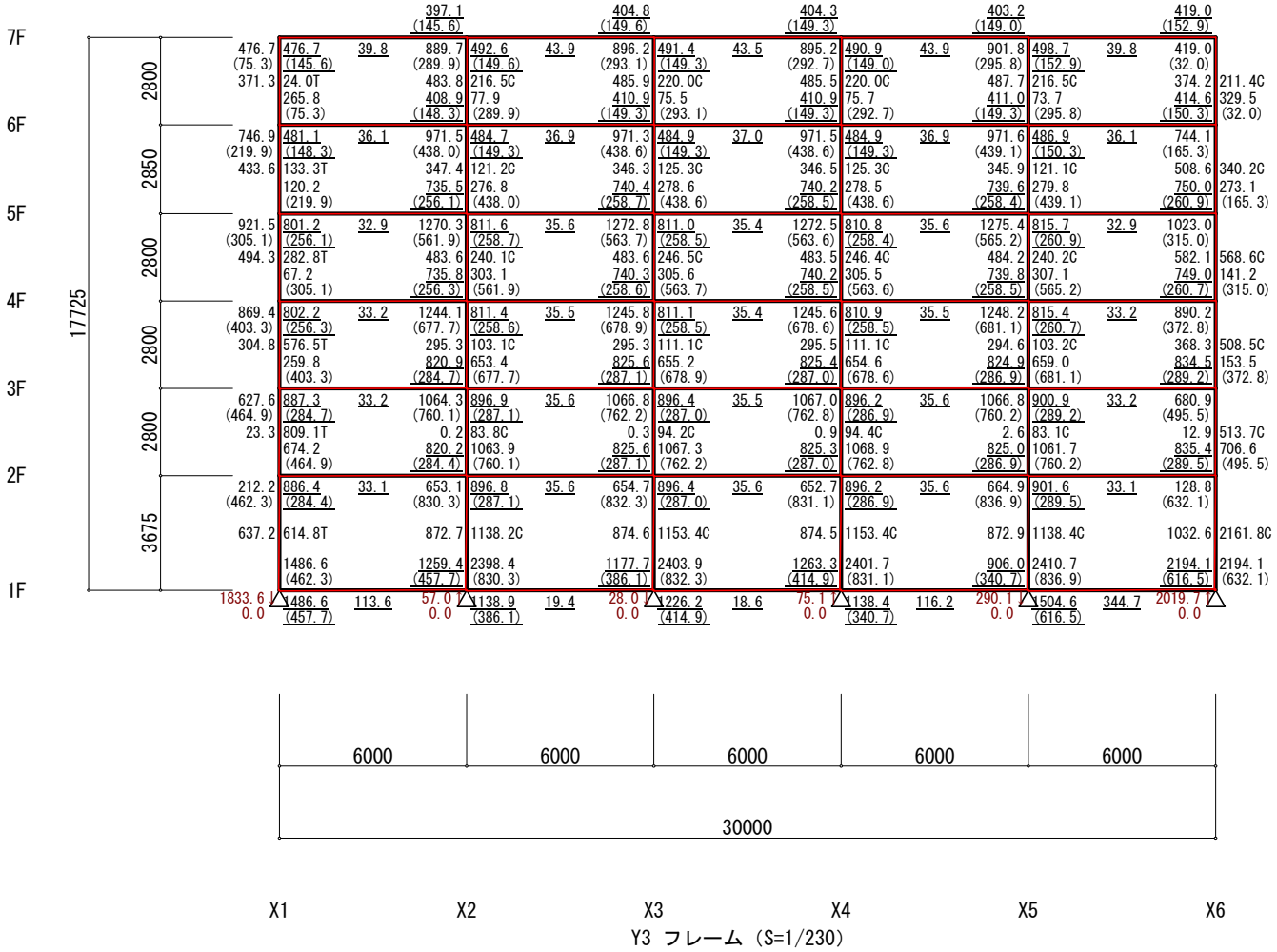
※S.RVの引張側の数値は浮上り抵抗重量を含まない数値です。
「基礎の鉛直バネの復元力特性」の浮上り抵抗重量と
比較確認を行ってください。

水平荷重時節点応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）

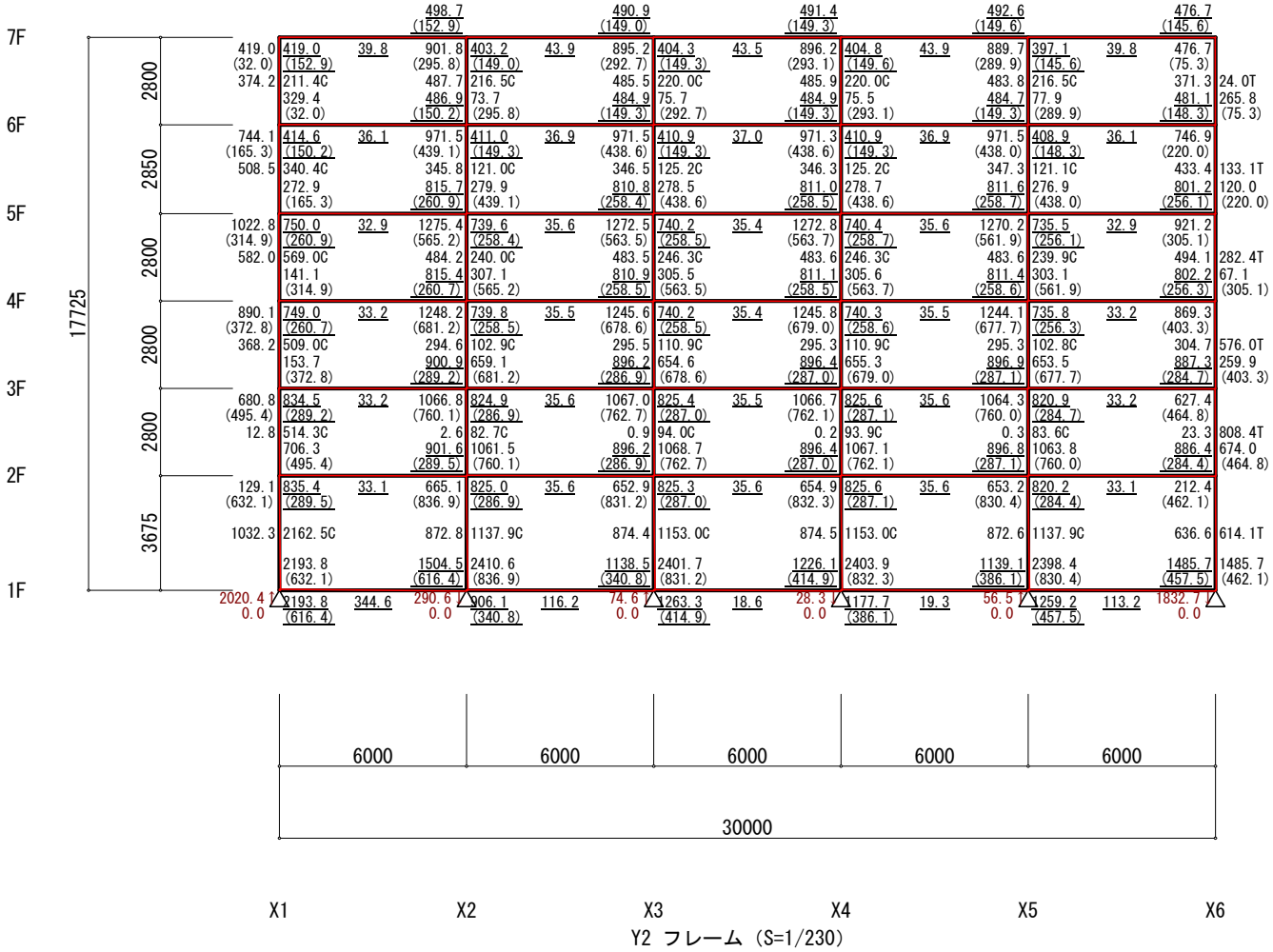


Y2 フレーム（S=1/230）

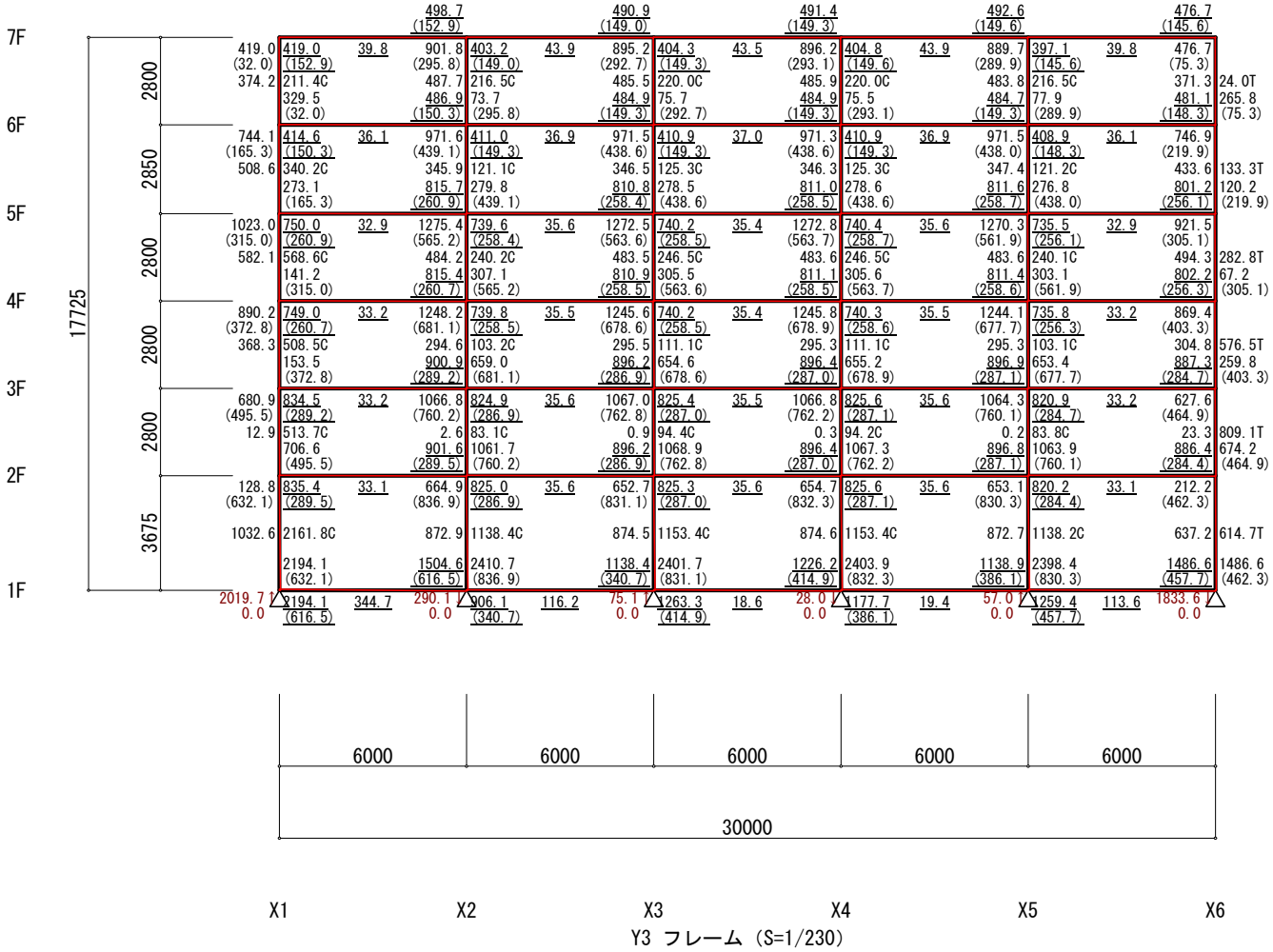
水平荷重時節点応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



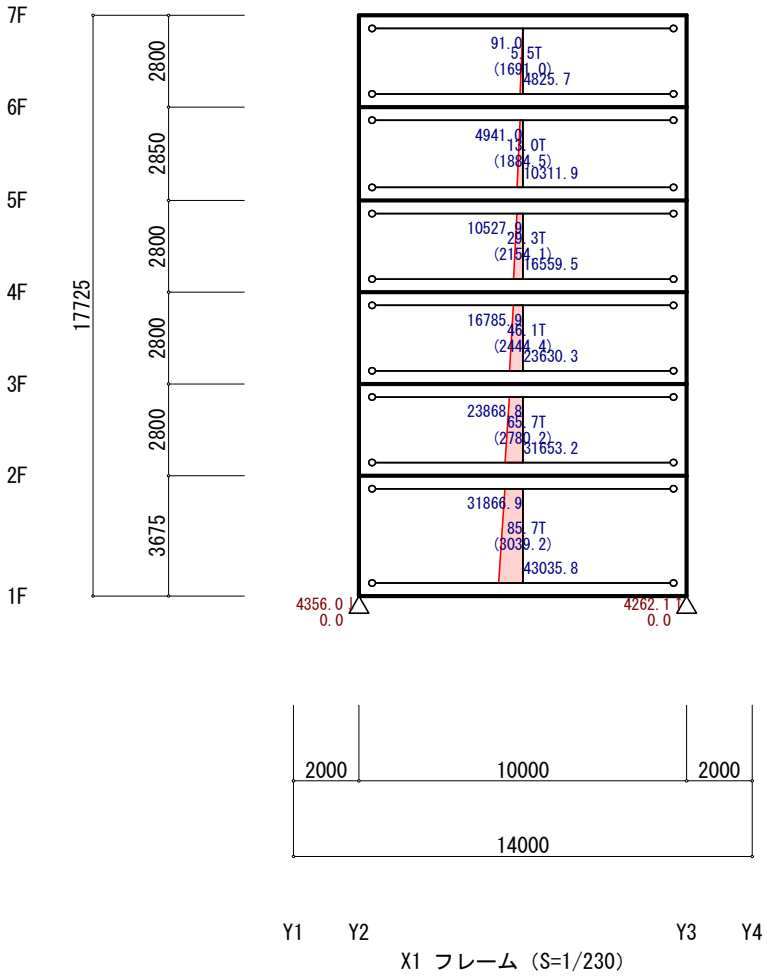
水平荷重時節点応力（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



水平荷重時節点応力（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）

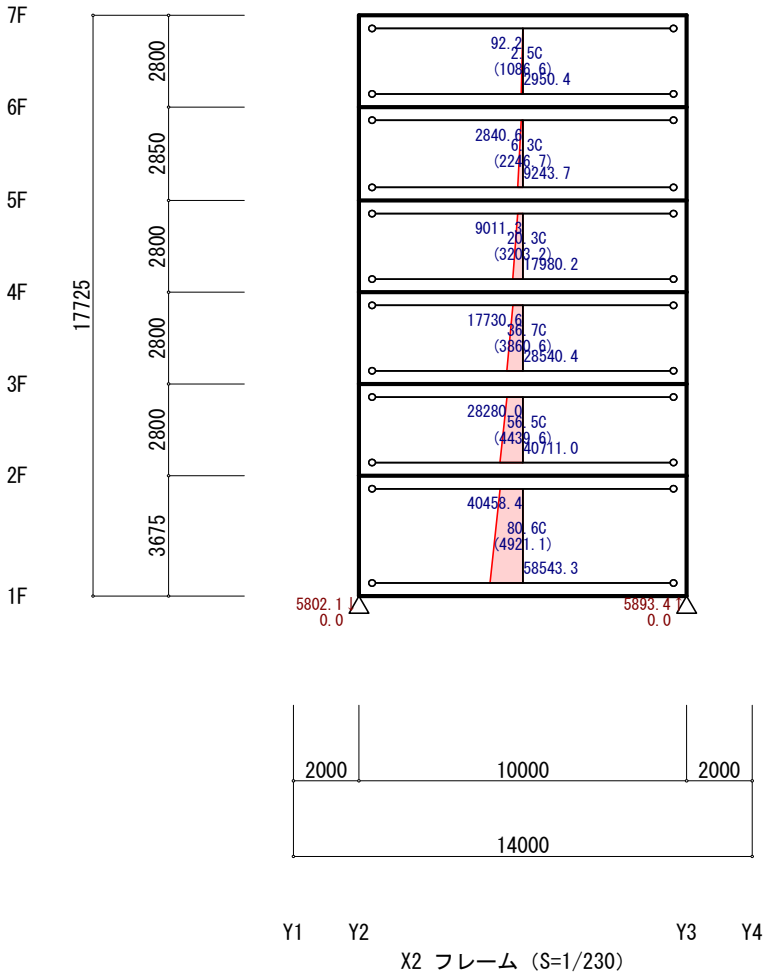


水平荷重時節点応力（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



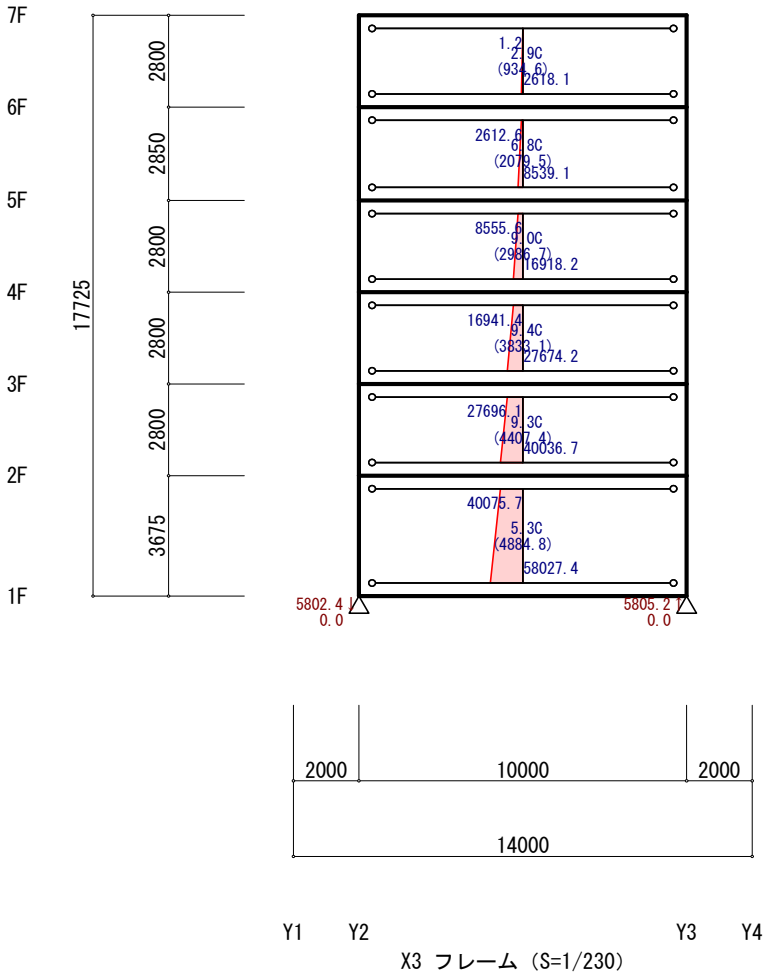
X1 フレーム（S=1/230）

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）



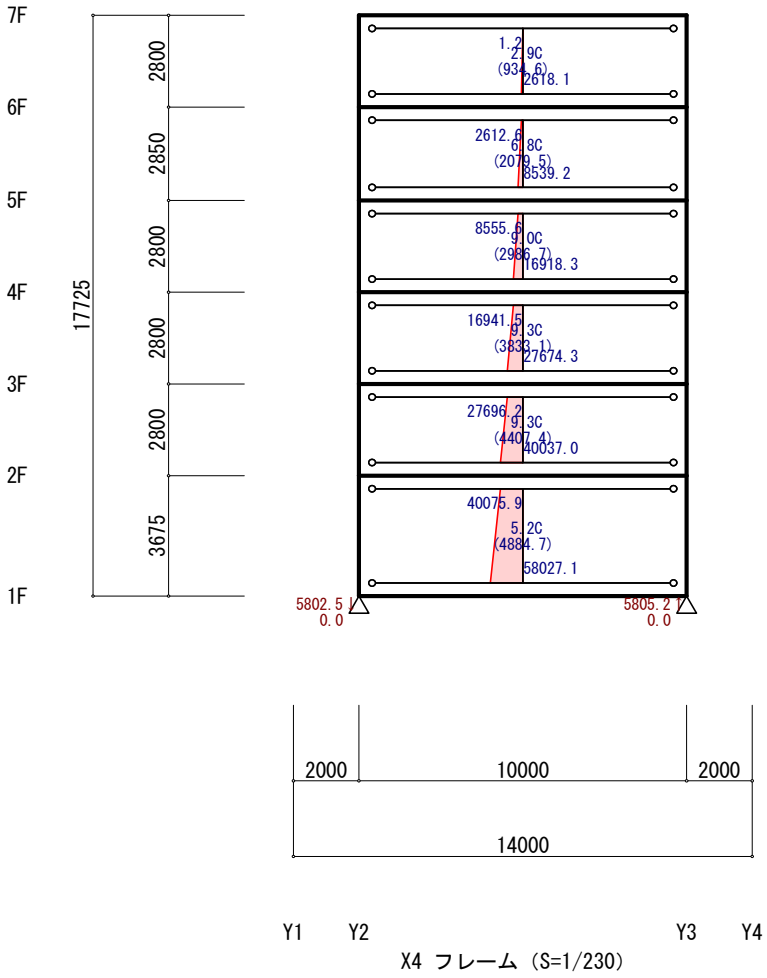
X2 フレーム（S=1/230）

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）



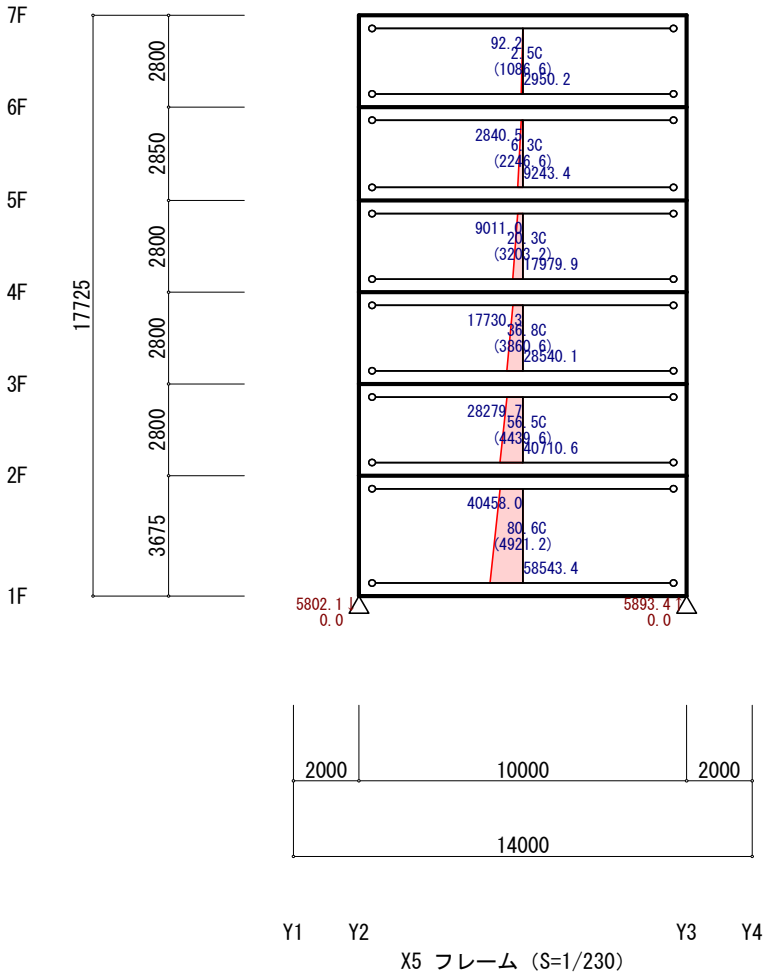
X3 フレーム（S=1/230）

水平荷重時節点応力（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



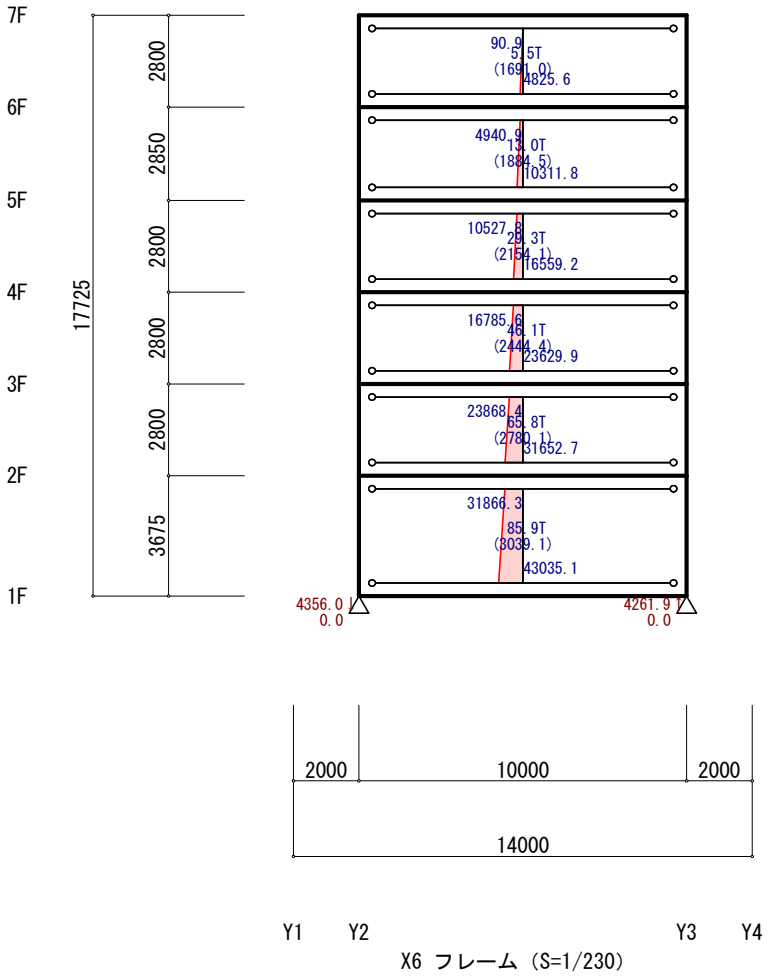
X4 フレーム（S=1/230）

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）



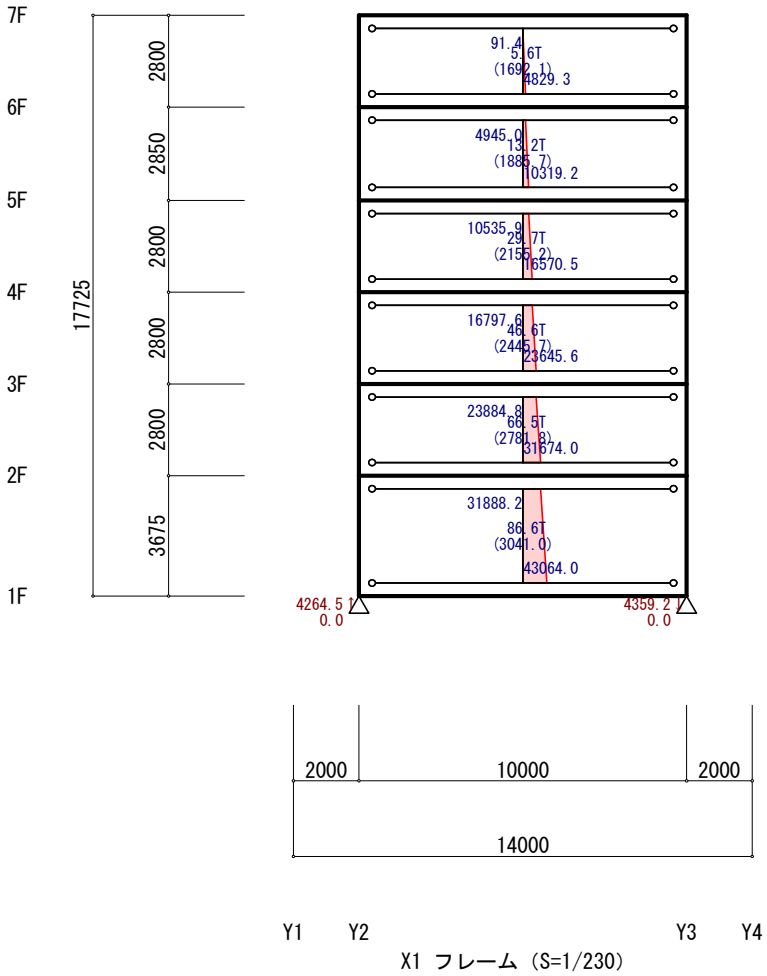
X5 フレーム（S=1/230）

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）



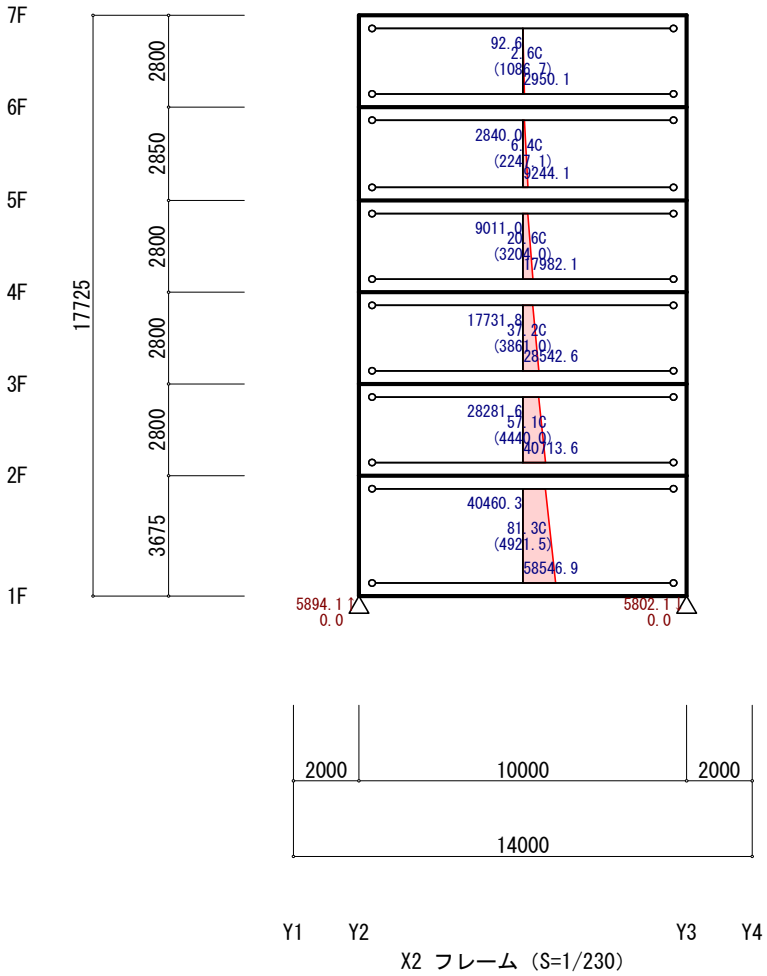
X6 フレーム（S=1/230）

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）



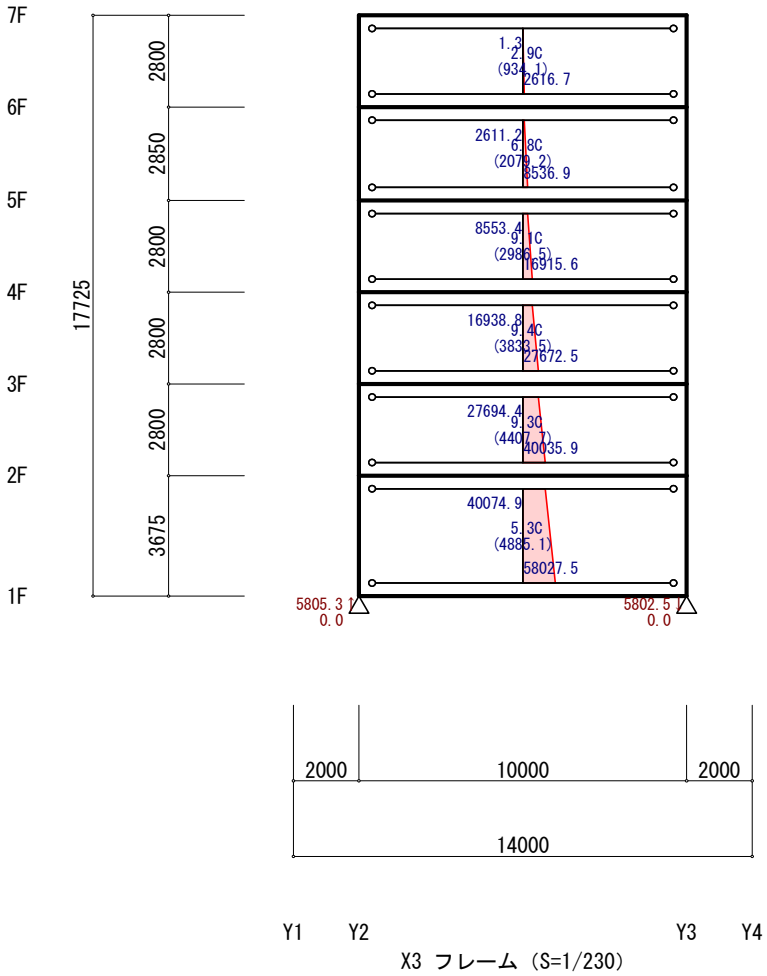
X1 フレーム（S=1/230）

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）



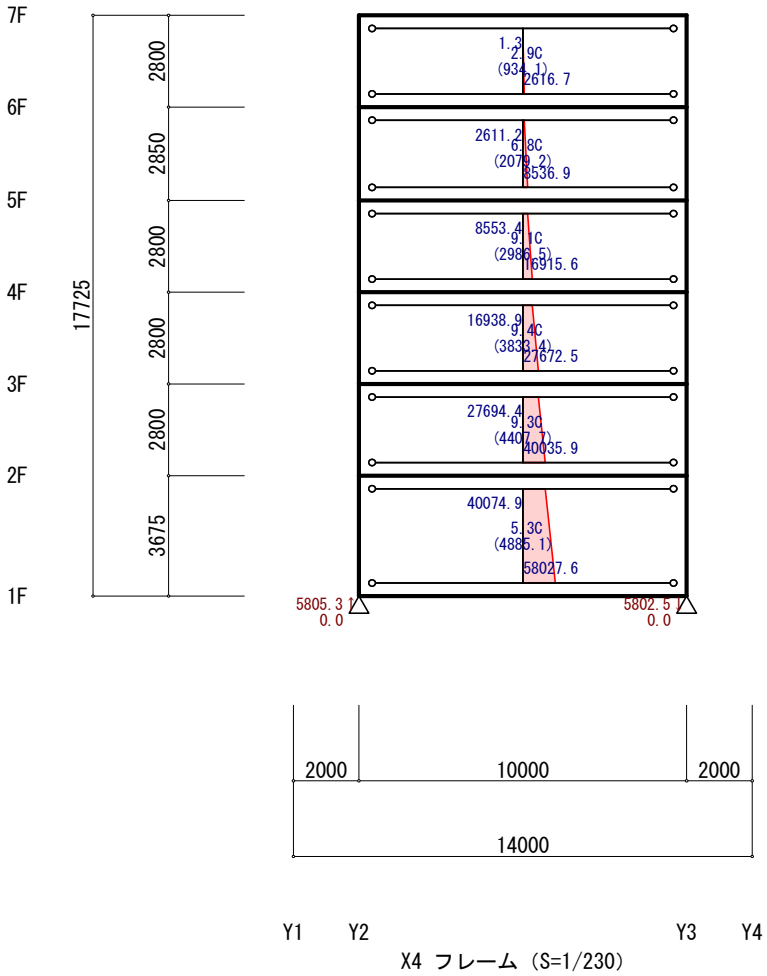
X2 フレーム（S=1/230）

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）



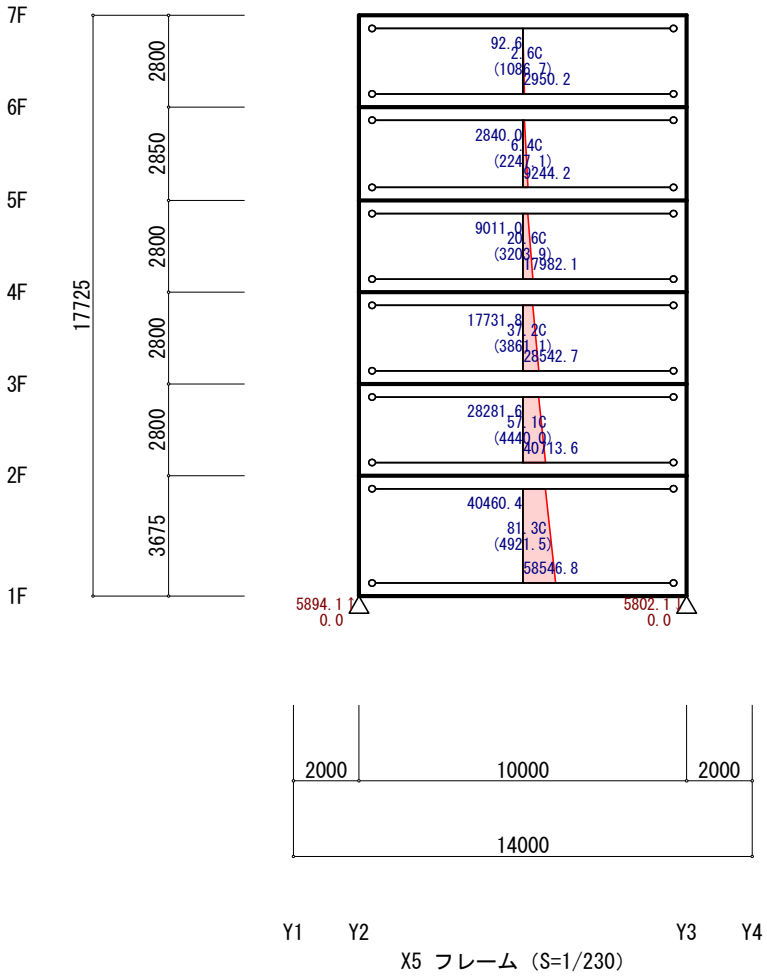
X3 フレーム（S=1/230）

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）



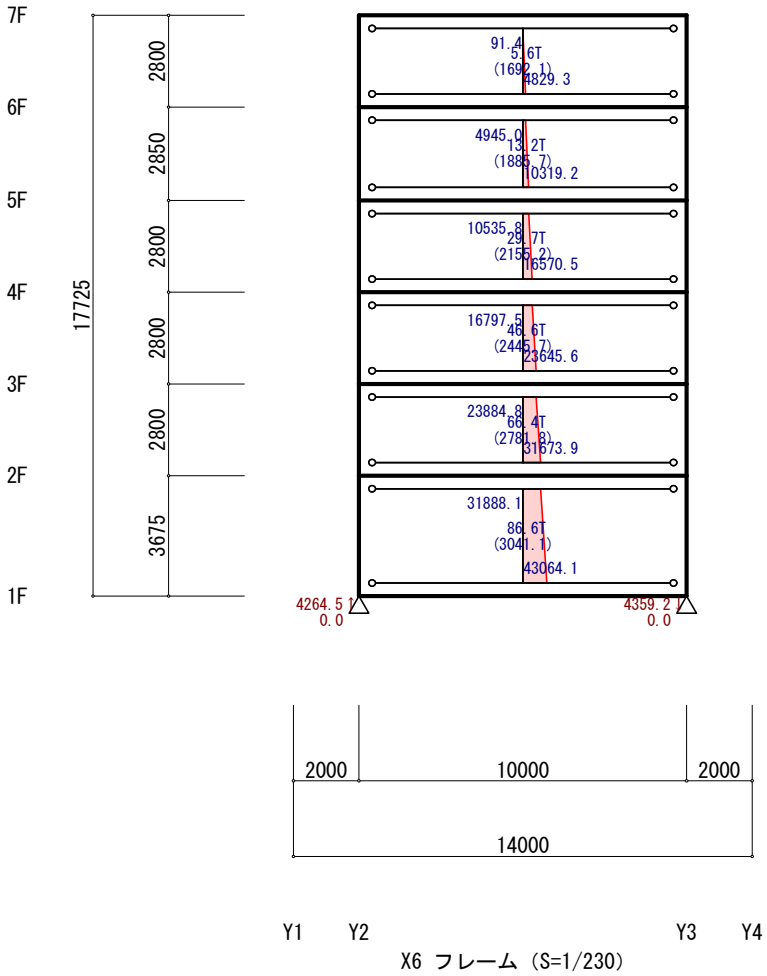
X4 フレーム（S=1/230）

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）

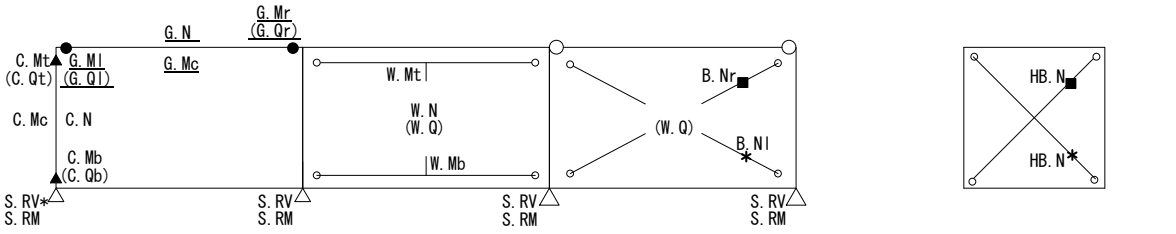


X5 フレーム（S=1/230）

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）



G.Ml	：はり左端部の曲げモーメント	(kN･m)
G.Mr	：はり右端部の曲げモーメント	(kN･m)
G.Mc	：はり中央の曲げモーメント	(kN･m)
G.N	：はり軸力（T:引張，C:圧縮，0は非表示）※剛床内のはり軸力は解析に考慮されないため表示されません	(kN)
G.Ql	：はり左端部のせん断力	(kN)
G.Qr	：はり右端部のせん断力	(kN)
C.Mt	：柱頭の曲げモーメント	(kN･m)
C.Mb	：柱脚の曲げモーメント	(kN･m)
C.Mc	：柱中央の曲げモーメント	(kN･m)
C.N	：柱軸力（T:引張，C:圧縮）（※C.Nは0の場合、非表示）	(kN)
C.Qt	：柱頭のせん断力	(kN)
C.Qb	：柱脚のせん断力	(kN)

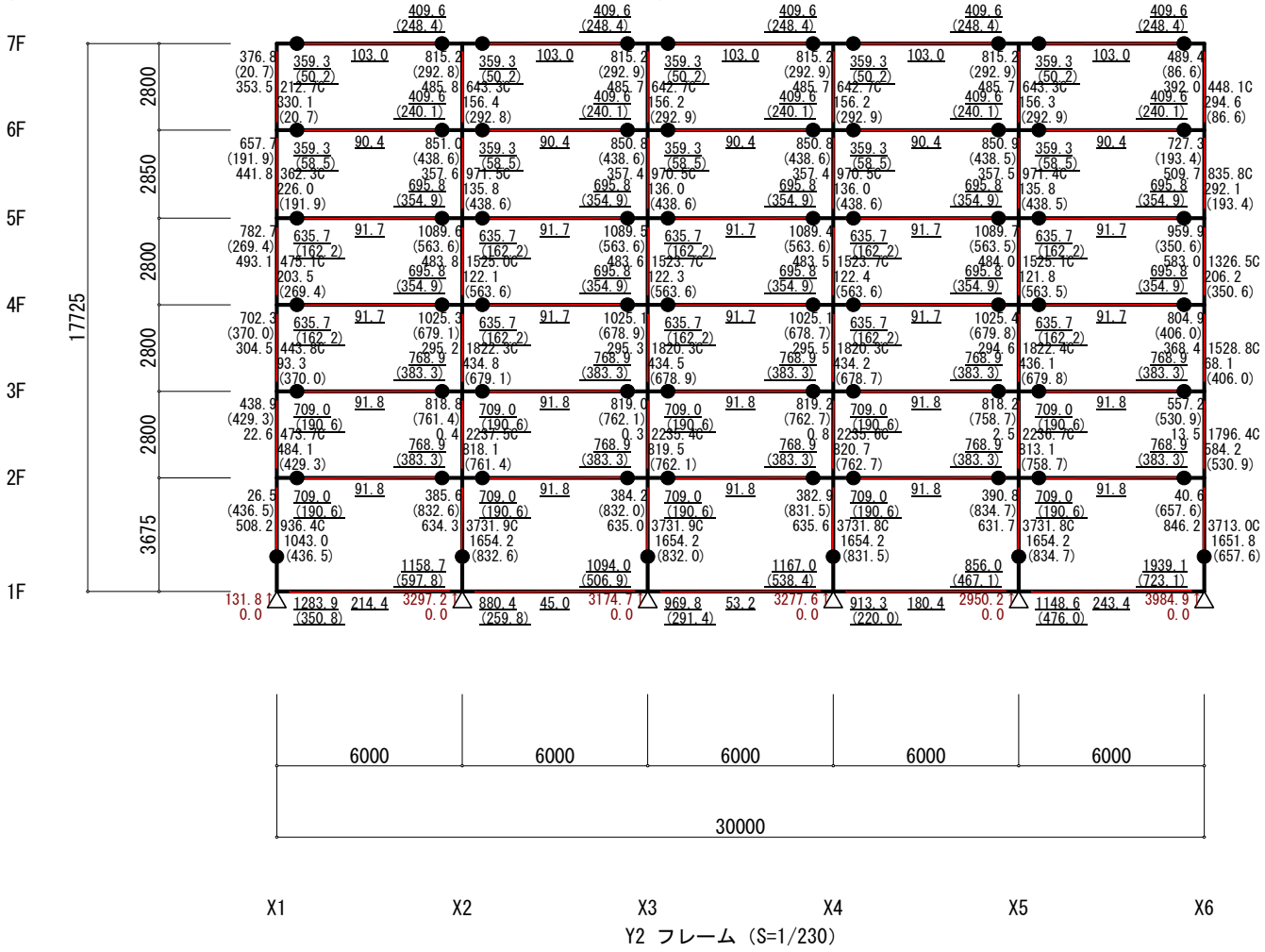
W.Mt	：壁頭・柱頭の曲げモーメント	(kN･m)
W.Mb	：壁脚・柱脚の曲げモーメント	(kN･m)
W.N	：壁軸力（T:引張，C:圧縮）	(kN)
W.Q	：壁・ブレースのせん断力	(kN)
B.Nr	：ブレース右上がり部材軸力	(kN)
B.Nl	：ブレース左上がり部材軸力	(kN)
S.RV	：鉛直方向支点反力（■：水平荷重時浮き上がり）（＊：水平荷重時圧縮破壊）	(kN)
S.RM	：曲げ支点反力	(kN･m)

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

HB.N　：水平ブレースの部材軸力　(kN)

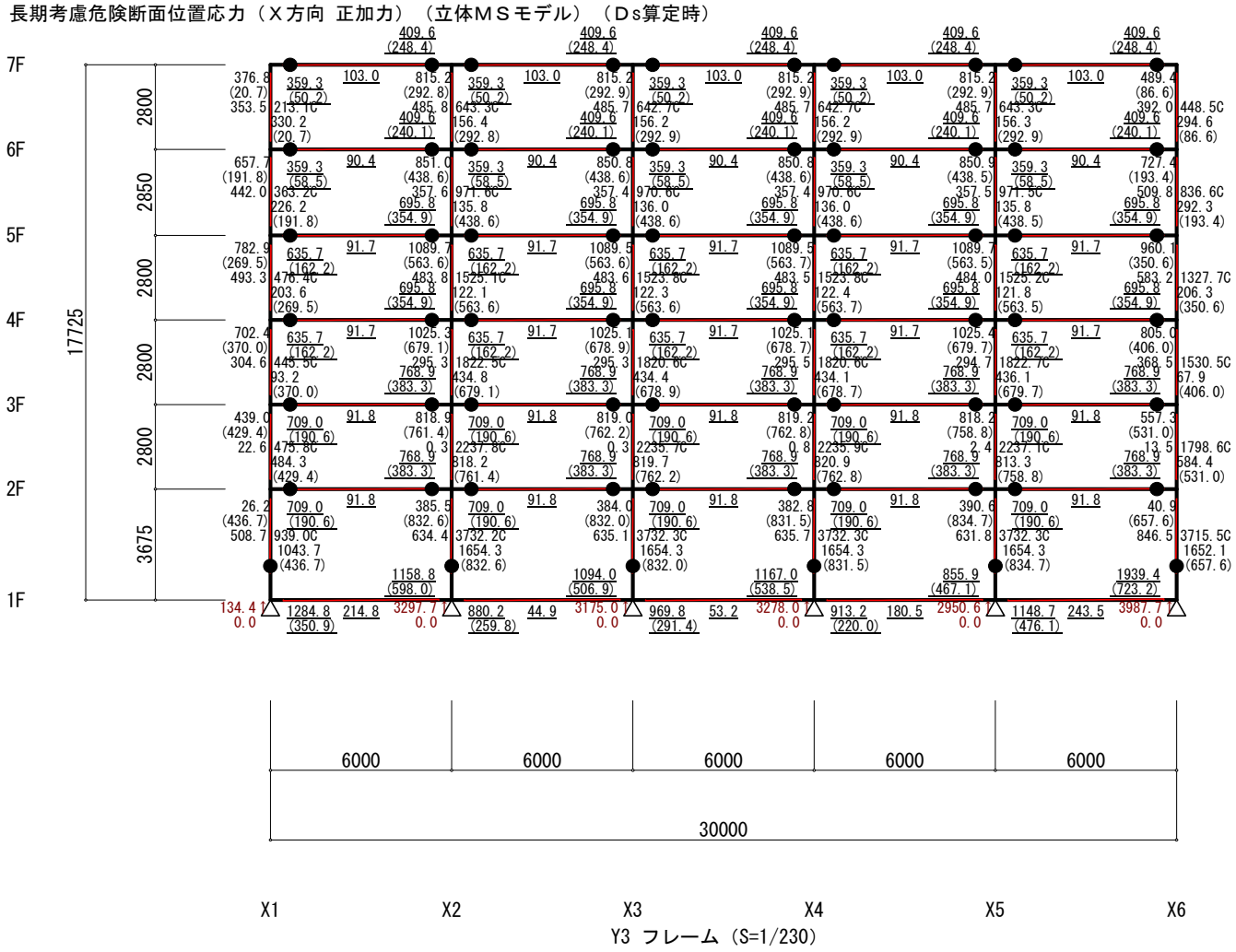
●　：曲げ破壊
▲　：せん断破壊
■　：引張破壊
＊　：圧縮破壊
耐震壁の破壊表示
◎　：耐震壁の壁板のみの曲げ破壊
○　：ピン接合

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）

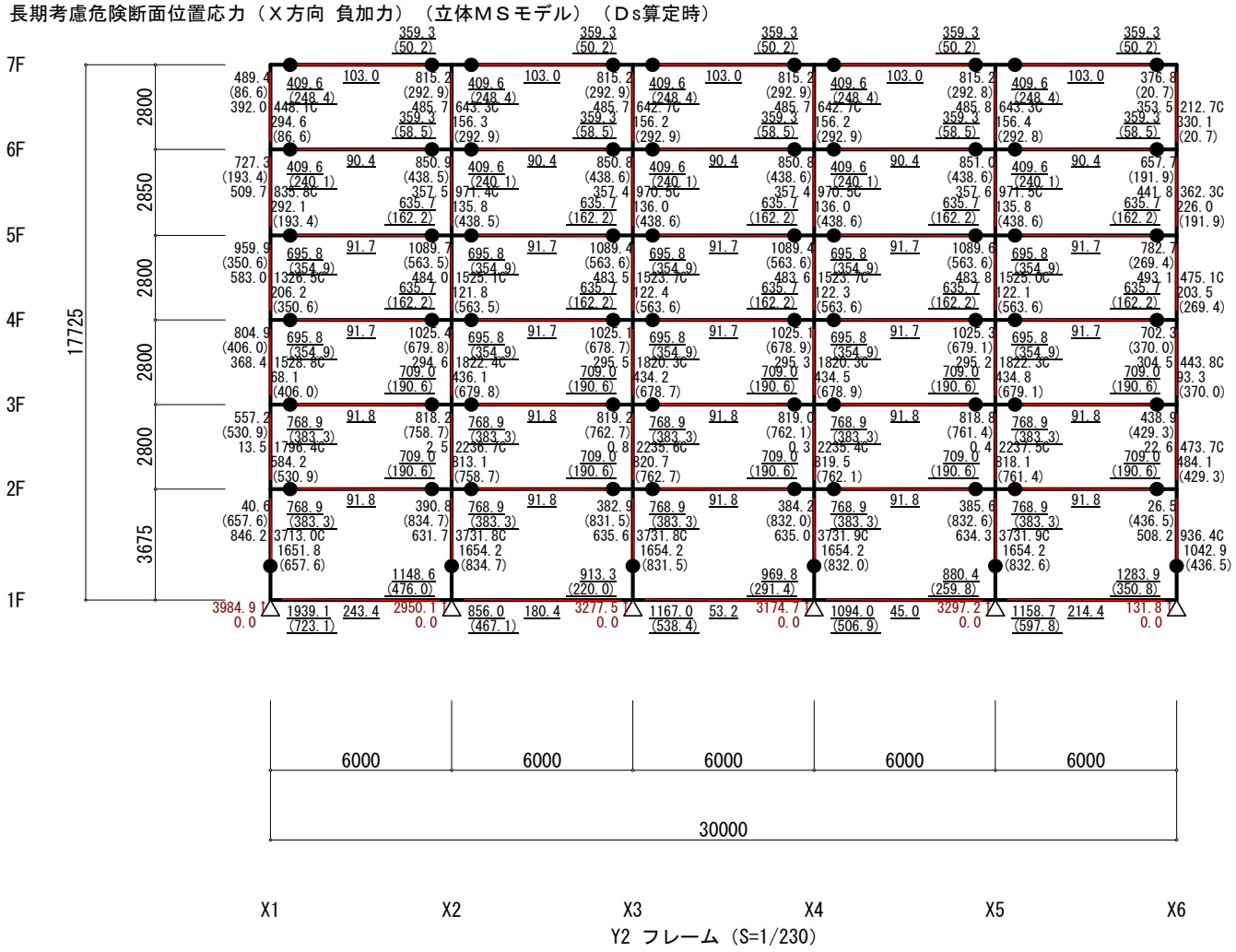


Y2 フレーム（S=1/230）

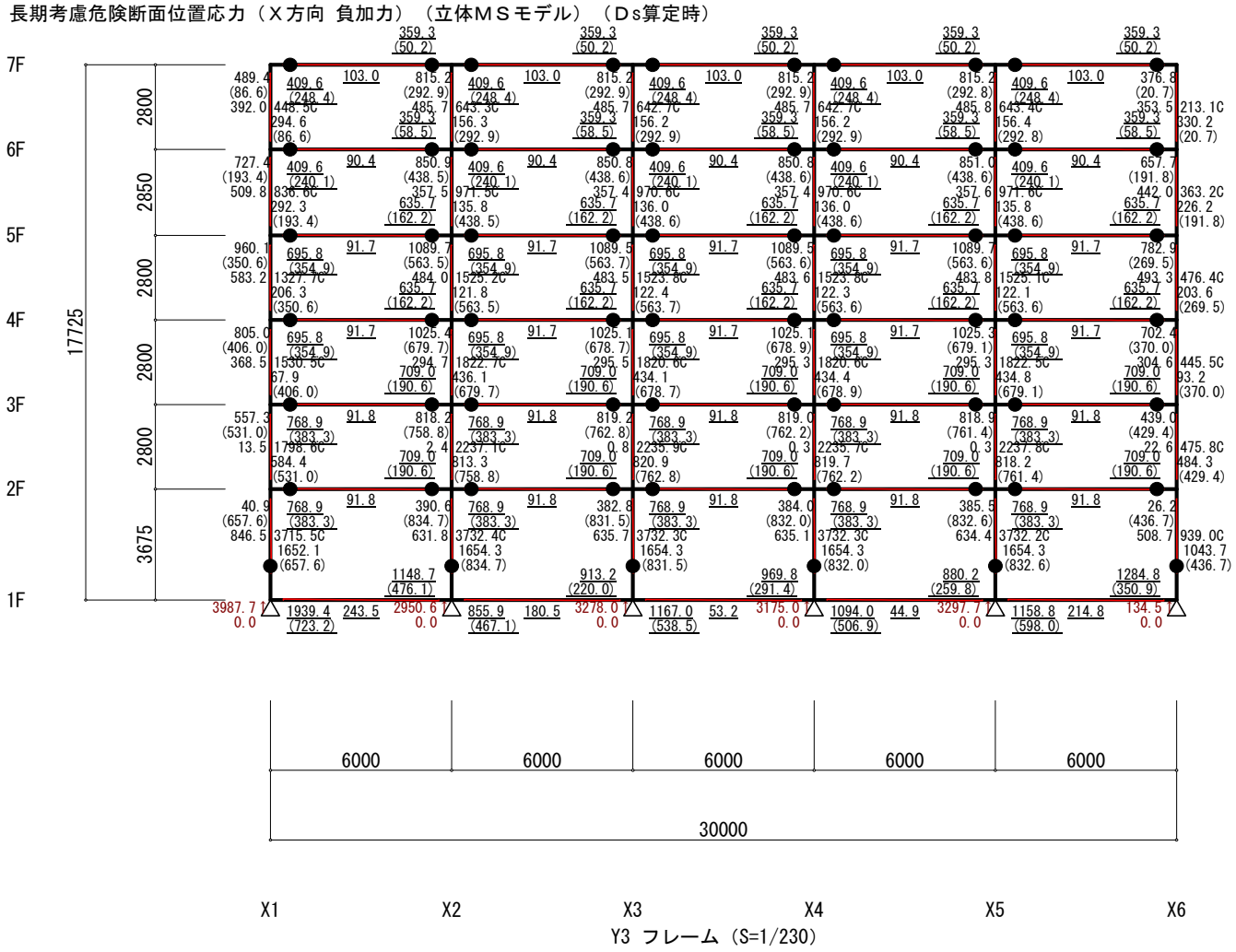
長期考慮危険断面位置応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



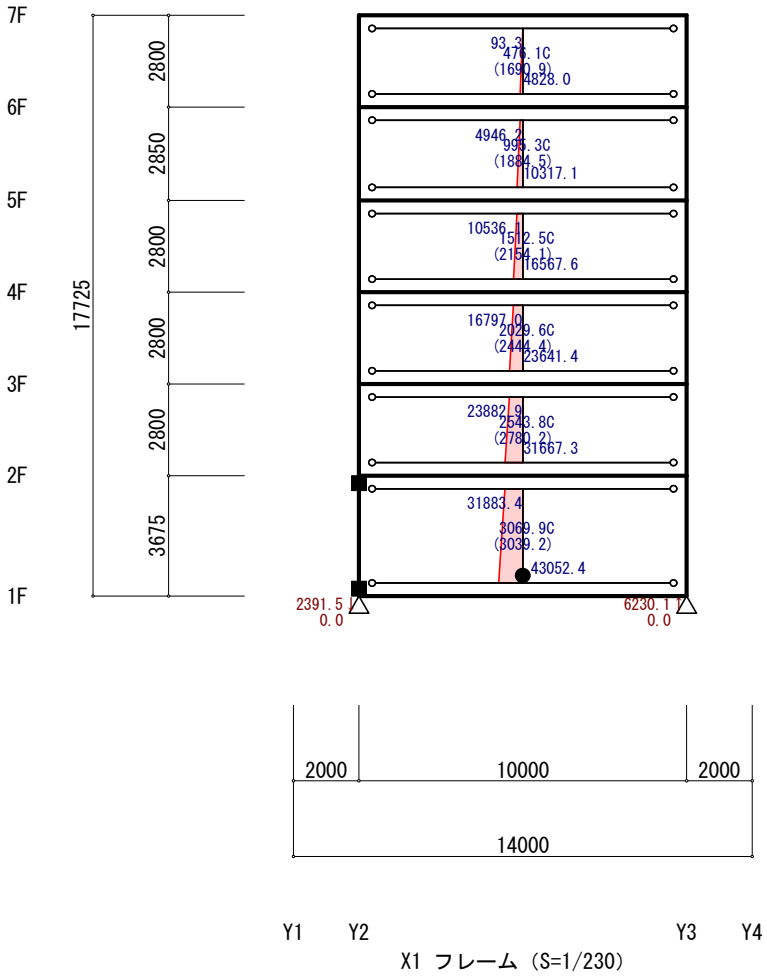
長期考慮危険断面位置応力（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



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）

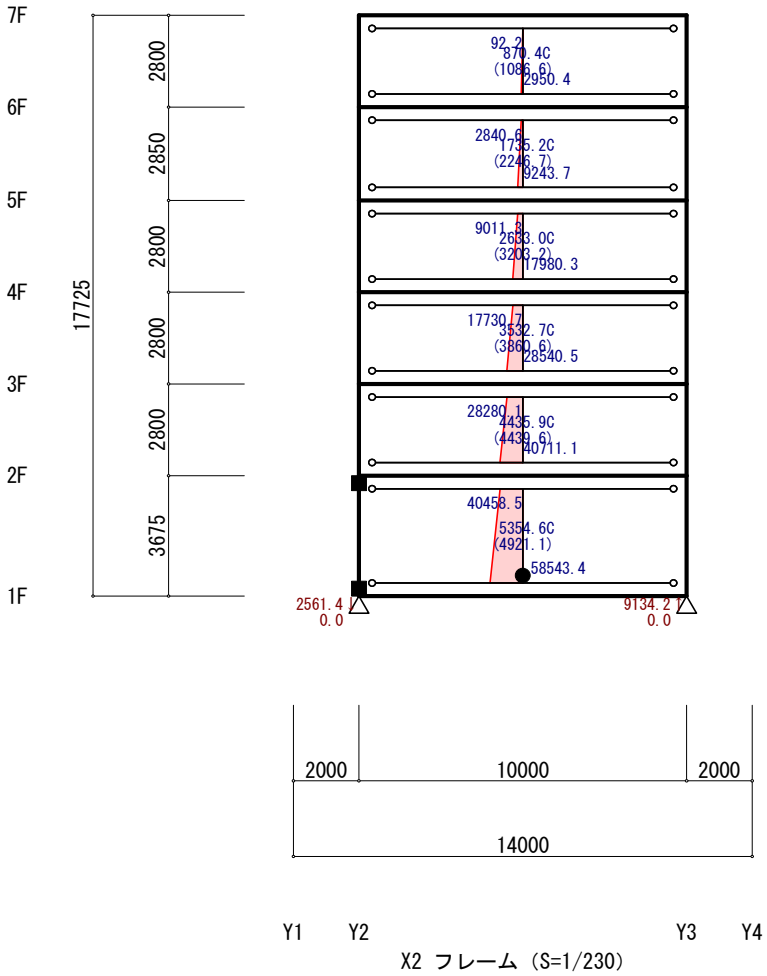


長期考慮危険断面位置応力（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



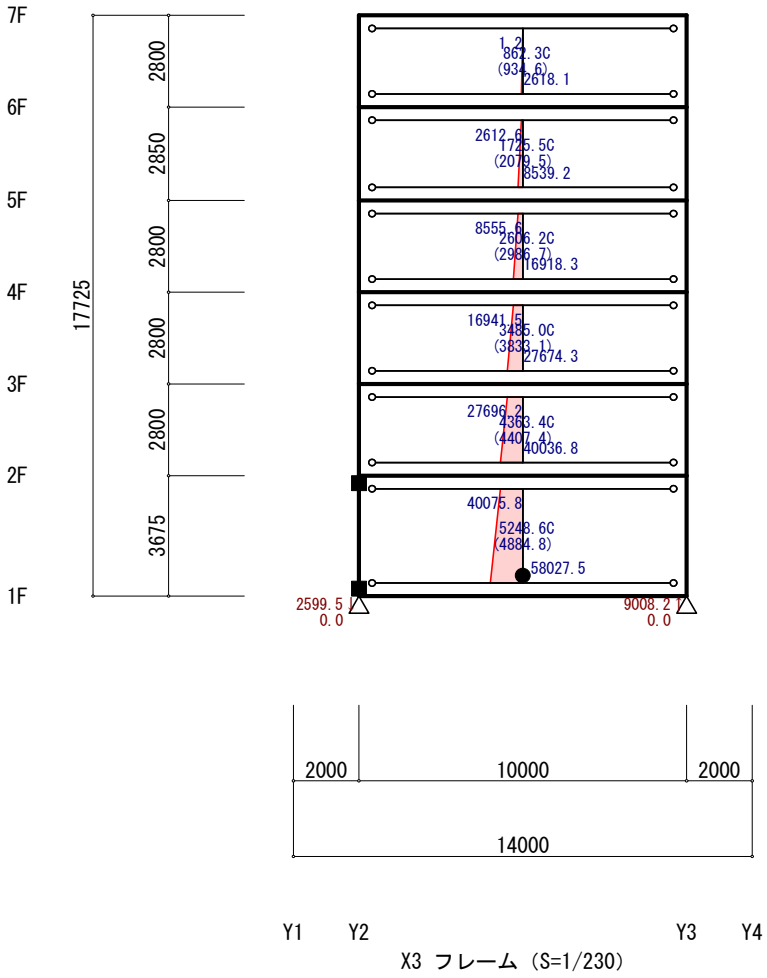
X1 フレーム（S=1/230）

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）



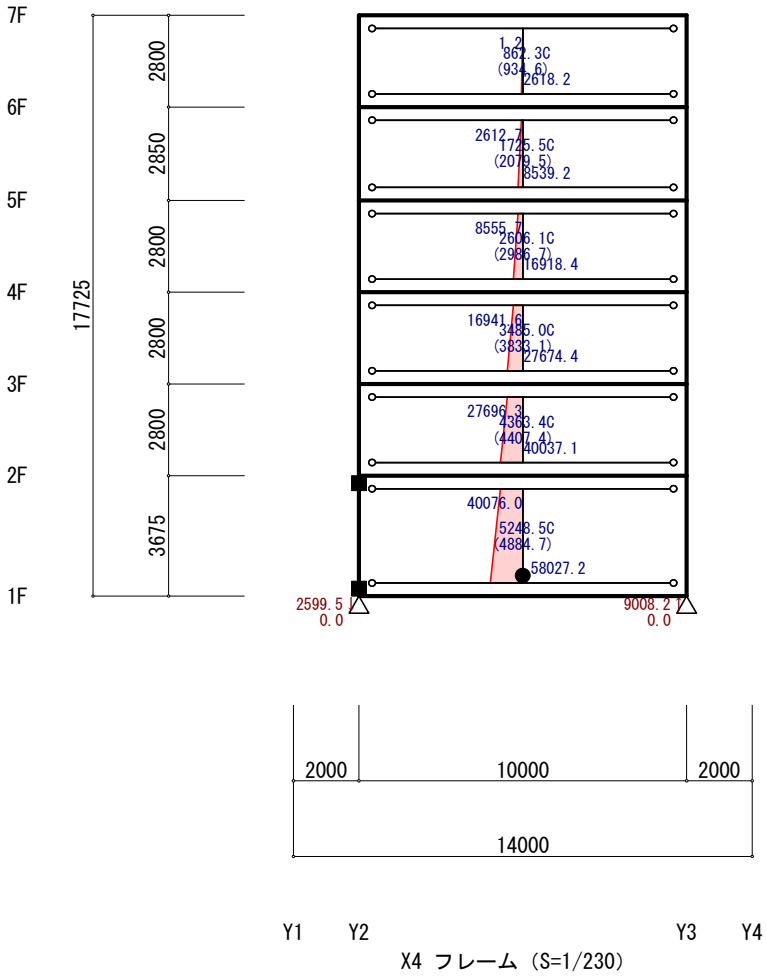
X2 フレーム（S=1/230）

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）



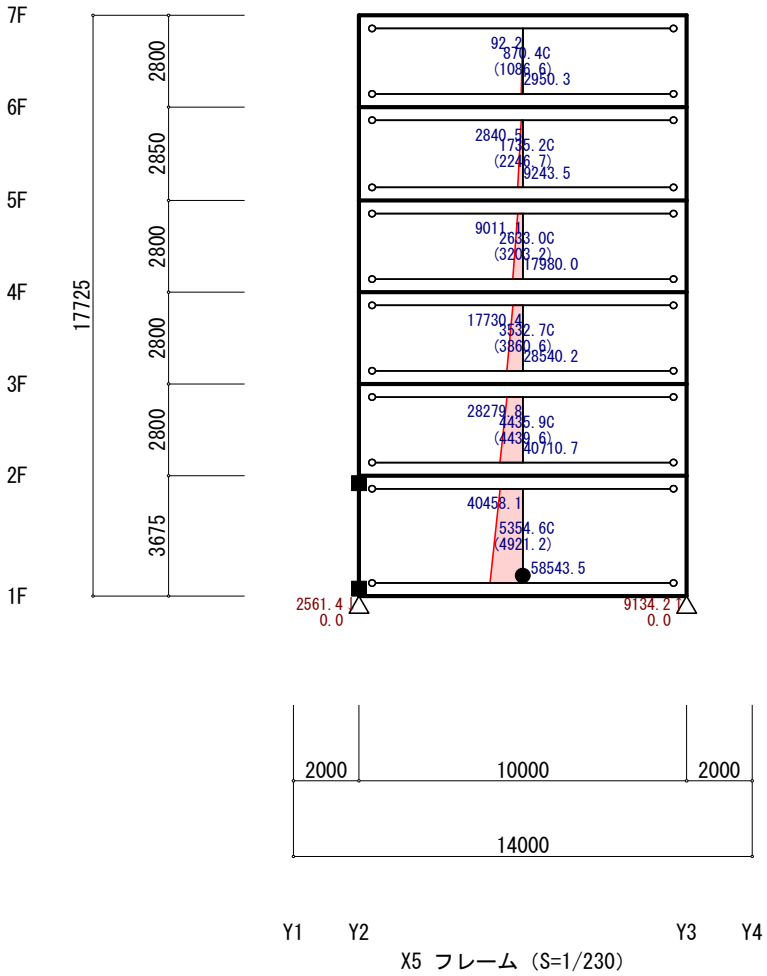
X3 フレーム（S=1/230）

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）



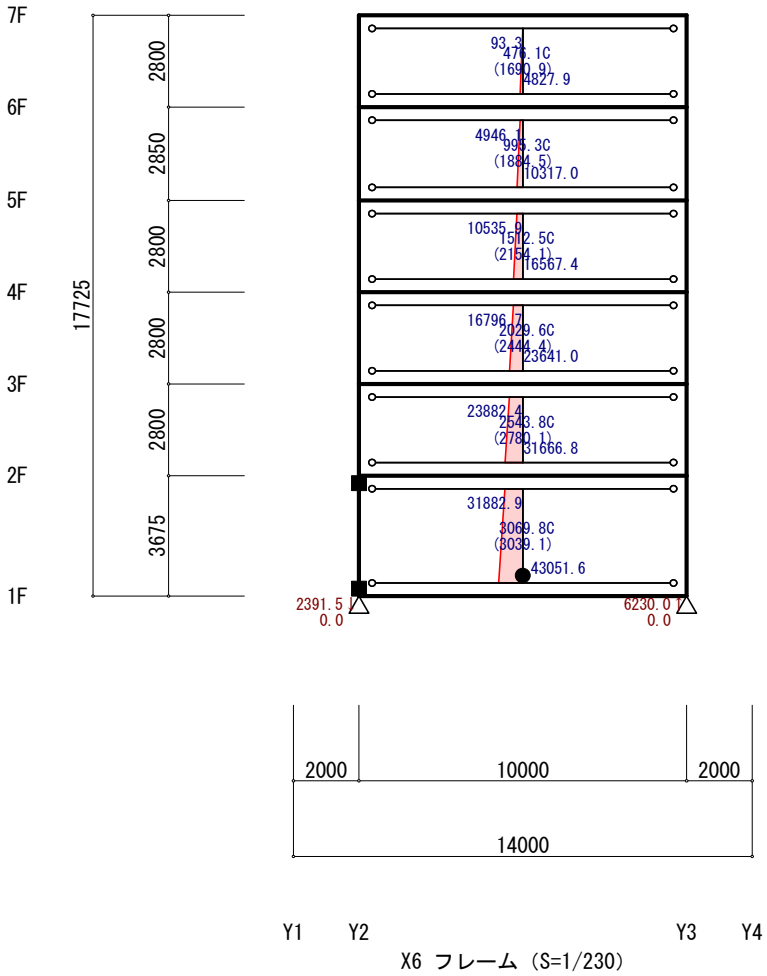
X4 フレーム（S=1/230）

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）



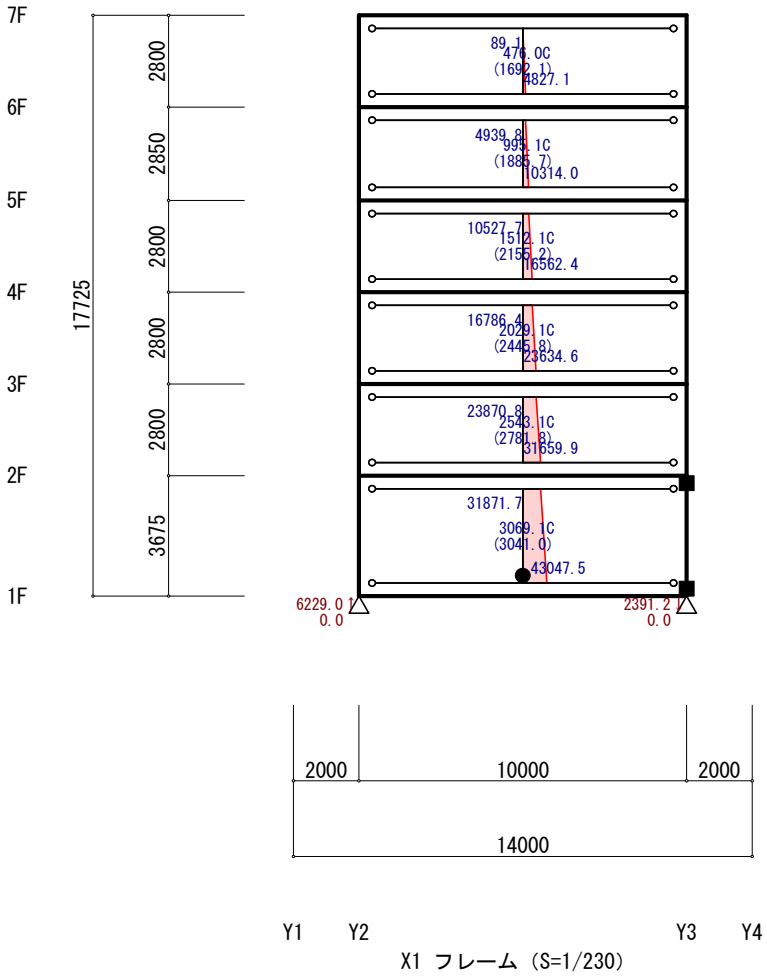
X5 フレーム（S=1/230）

長期考慮危険断面位置応力（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



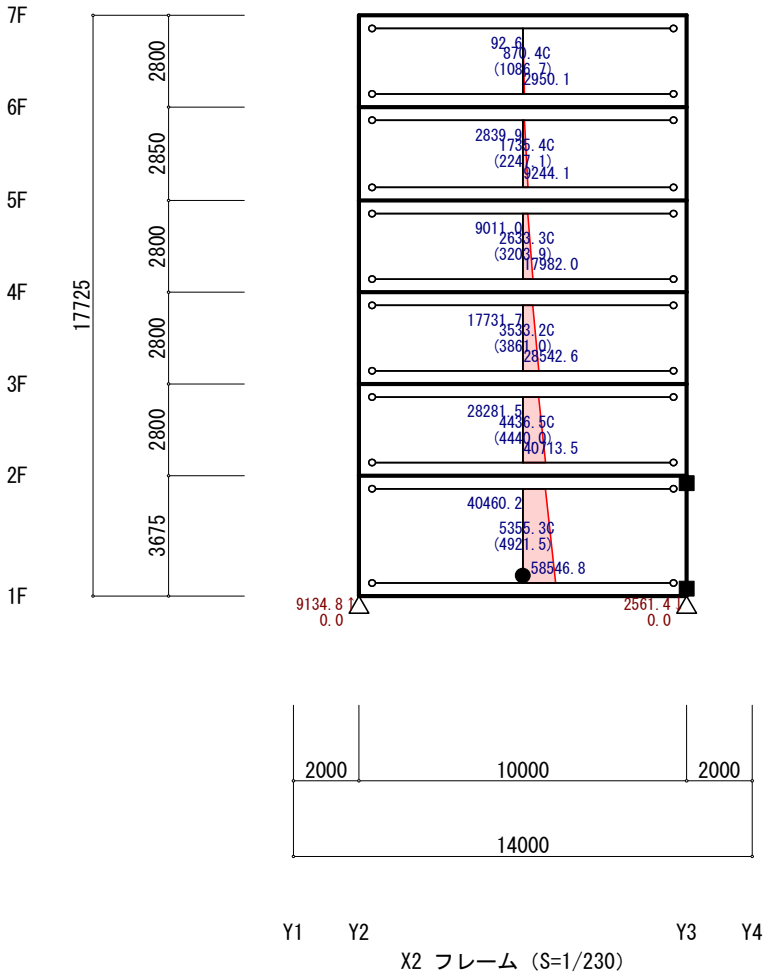
X6 フレーム（S=1/230）

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）



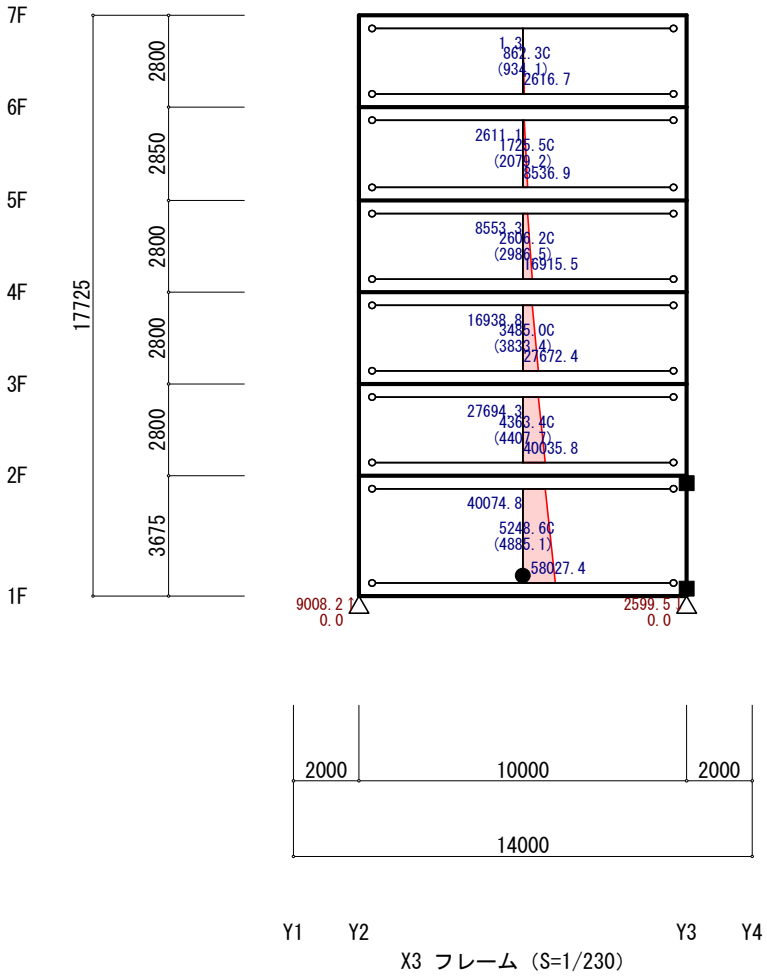
X1 フレーム（S=1/230）

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）



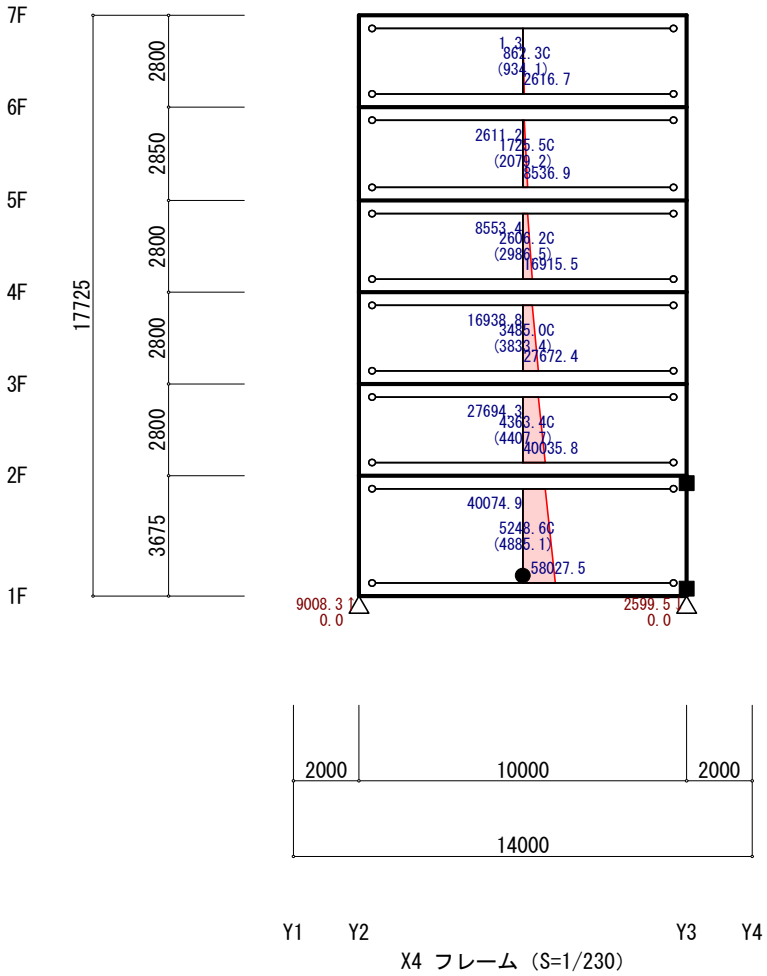
X2 フレーム（S=1/230）

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）



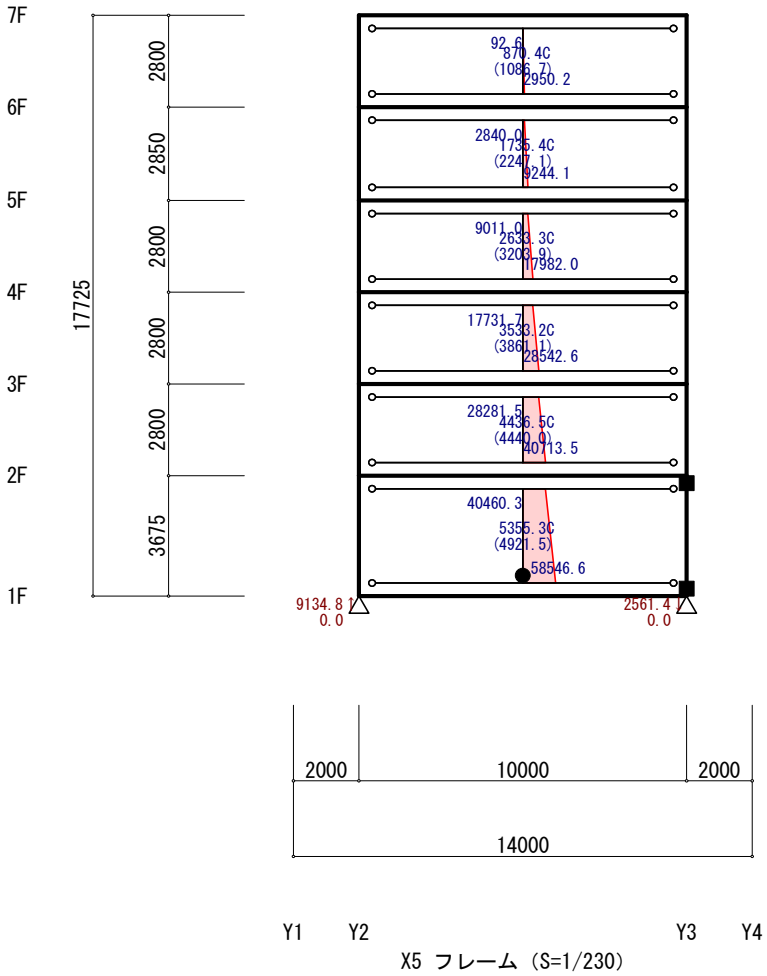
X3 フレーム（S=1/230）

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）



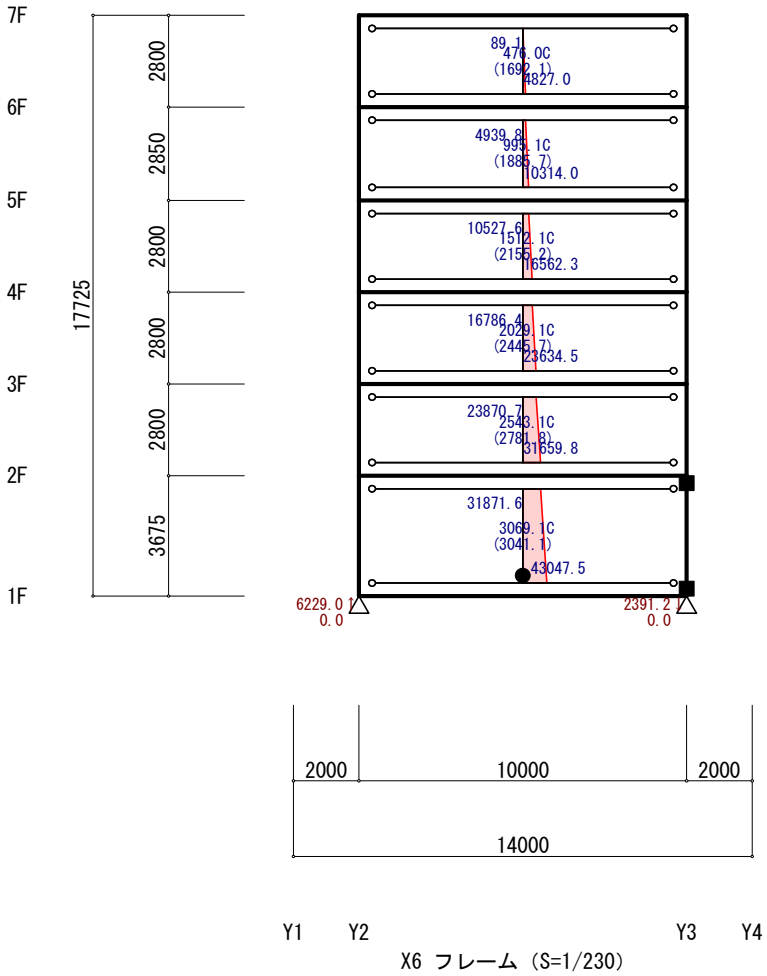
X4 フレーム（S=1/230）

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）



X5 フレーム（S=1/230）

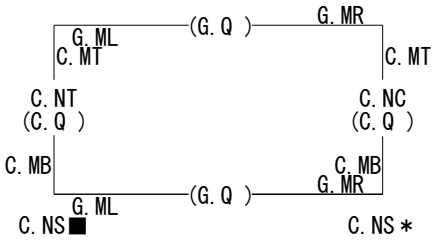
長期考慮危険断面位置応力（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）

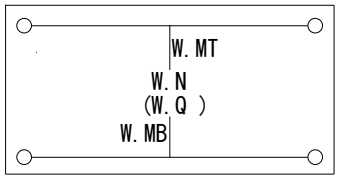


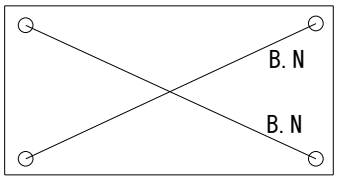
X6 フレーム（S=1/230）

U-3.3　部材の終局強度（Ds算定時）

U-3.3.1　部材の終局強度図（Ds算定時）



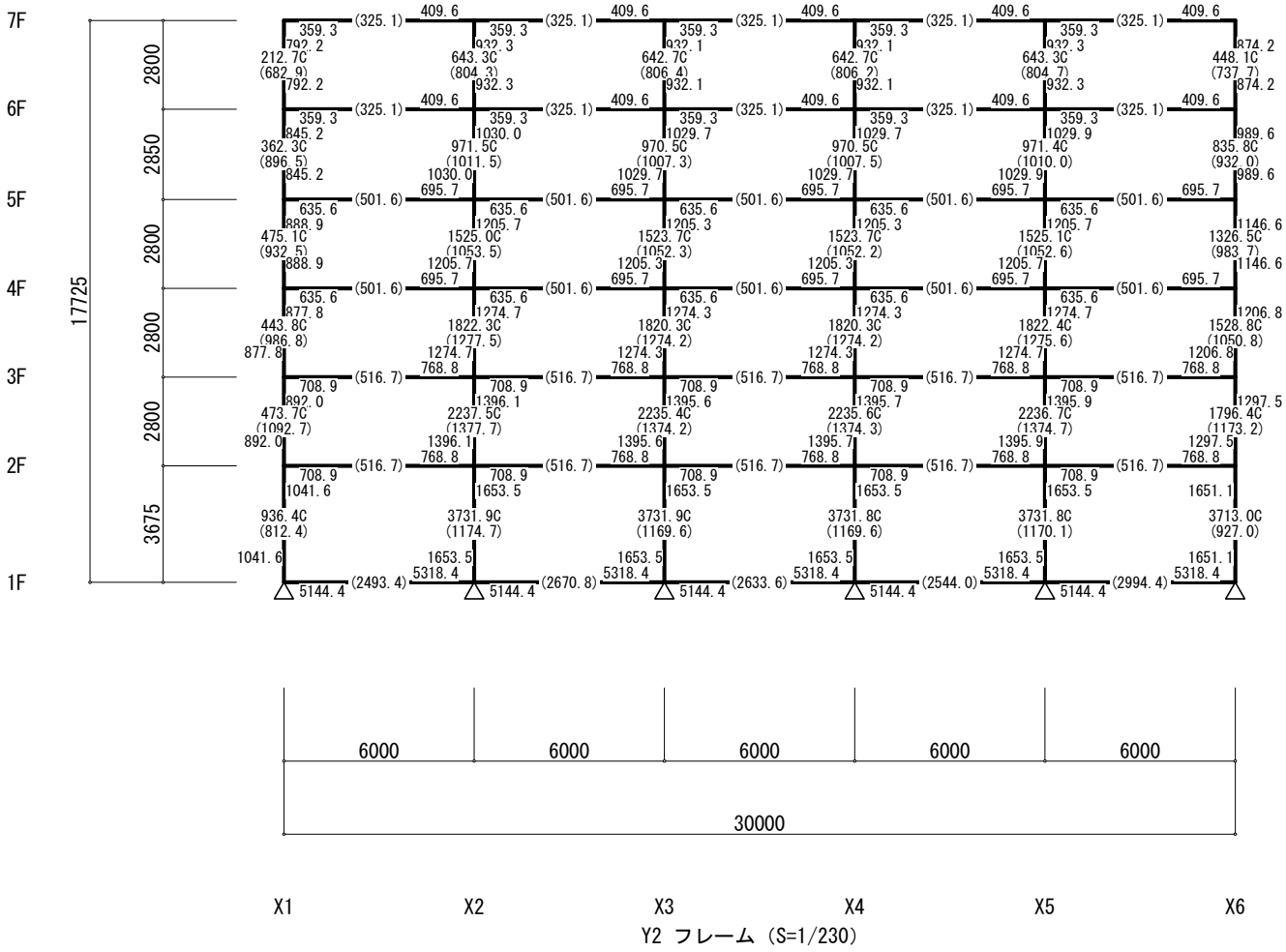




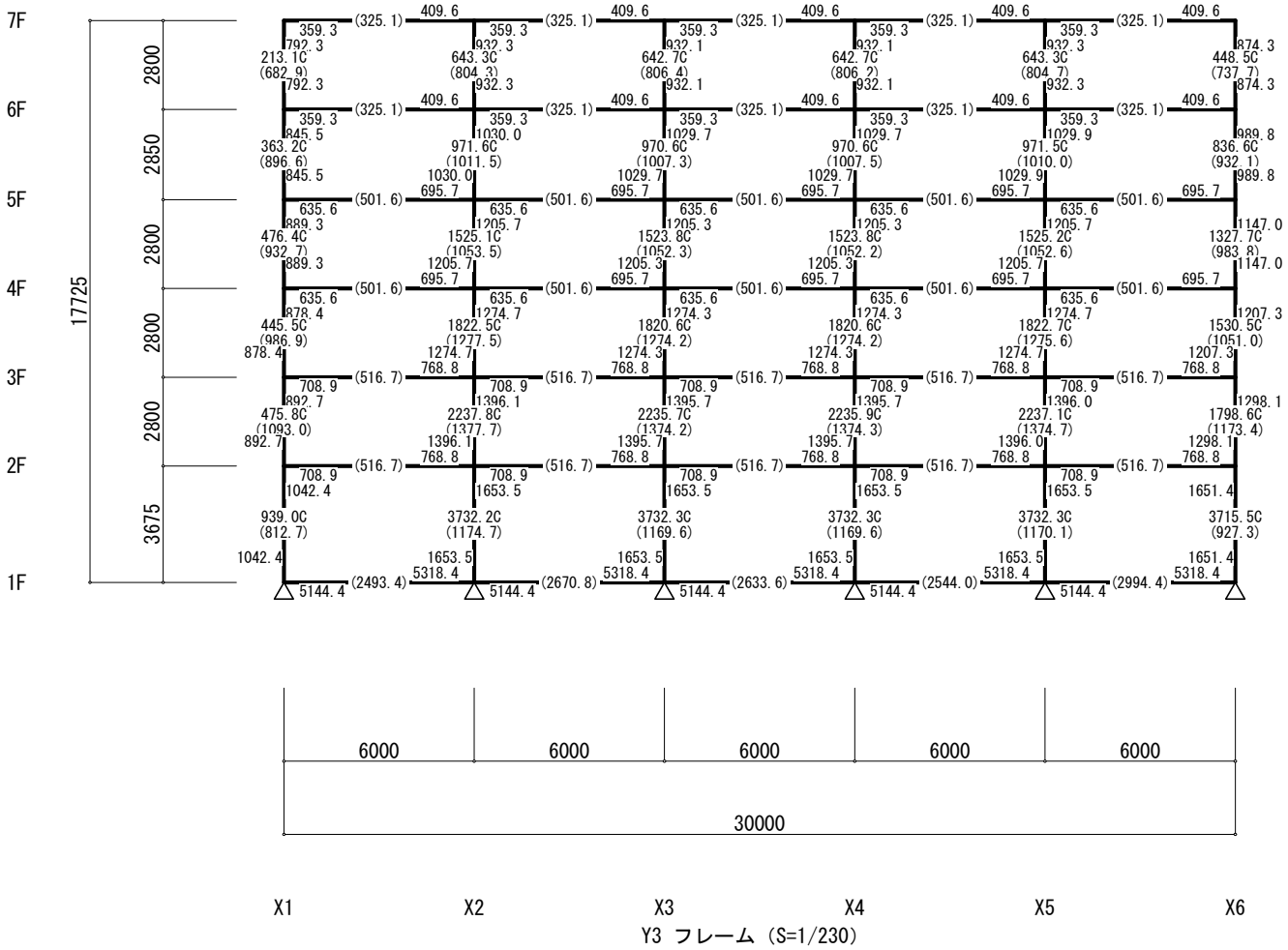
G.ML	：はり左端危険断面位置曲げ耐力	(kN･m)
G.MR	：はり左端危険断面位置曲げ耐力	(kN･m)
G.Q	：はりせん断耐力	(kN)
C.MT	：柱頭危険断面位置曲げ耐力	(kN･m)
C.MB	：柱脚危険断面位置曲げ耐力	(kN･m)
C.N	：柱軸耐力（T:引張、C:圧縮）	(kN)
C.Q	：柱のせん断耐力	(kN)
C.NS	：支点鉛直耐力 ■:浮上り、＊:圧壊	(kN)
W.MT	：壁柱 柱頭の曲げ耐力	(kN･m)
W.MB	：壁柱 柱脚の曲げ耐力	(kN･m)
W.Q	：壁・ブレースのせん断力	(kN)
W.N	：壁柱軸耐力（T:引張、C:圧縮）	(kN)
B.N	：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

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

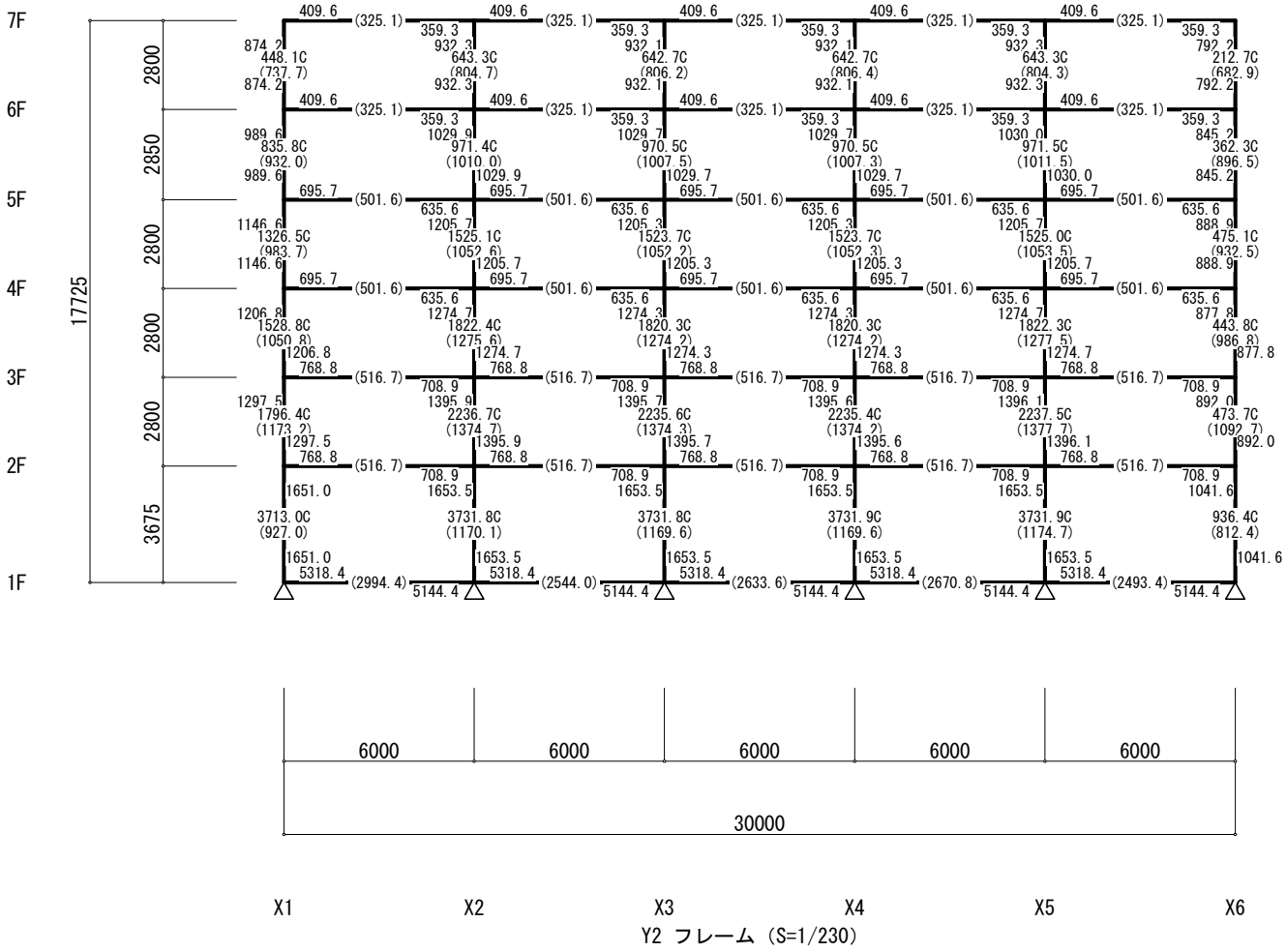
終局強度（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



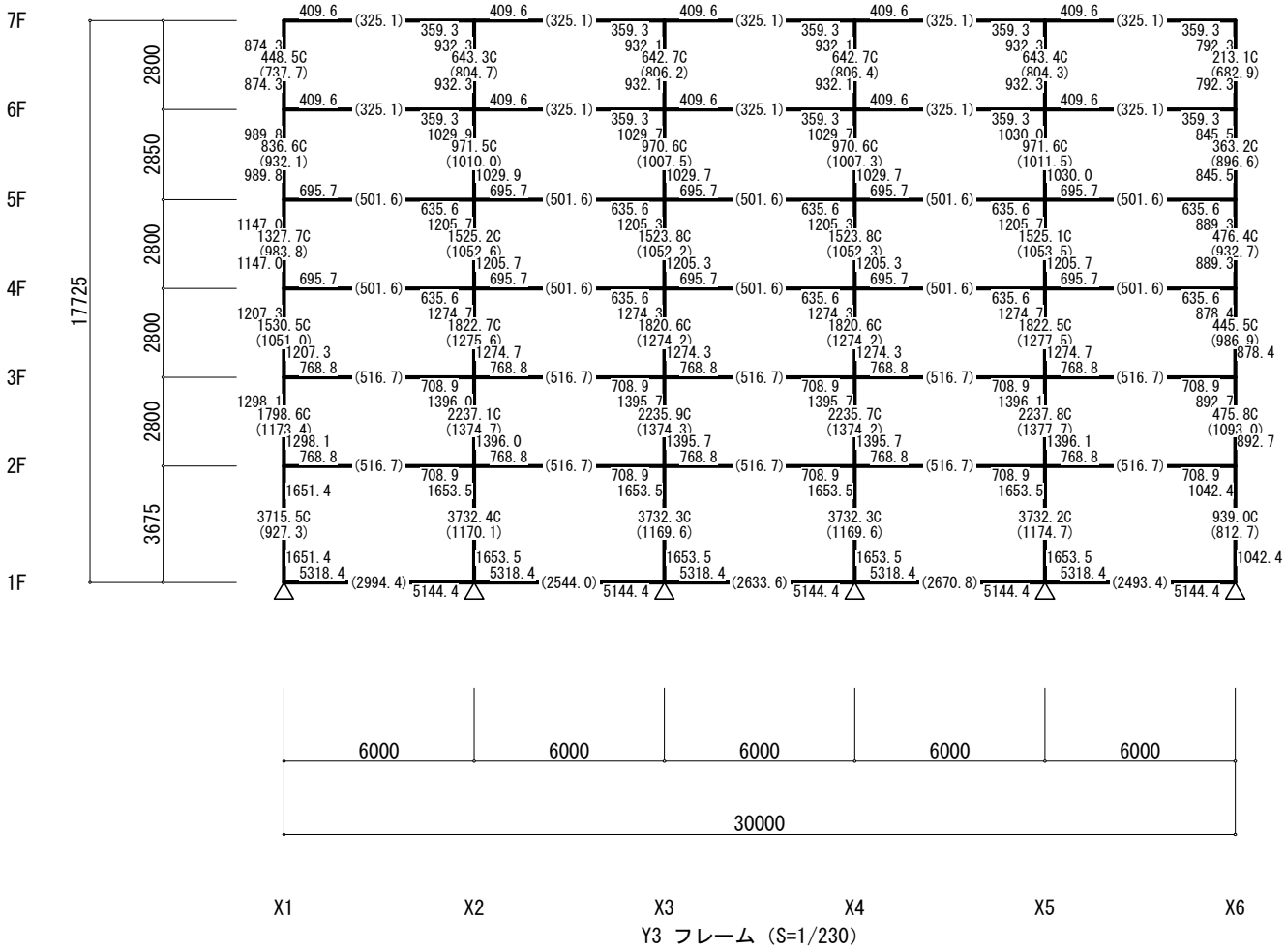
終局強度（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



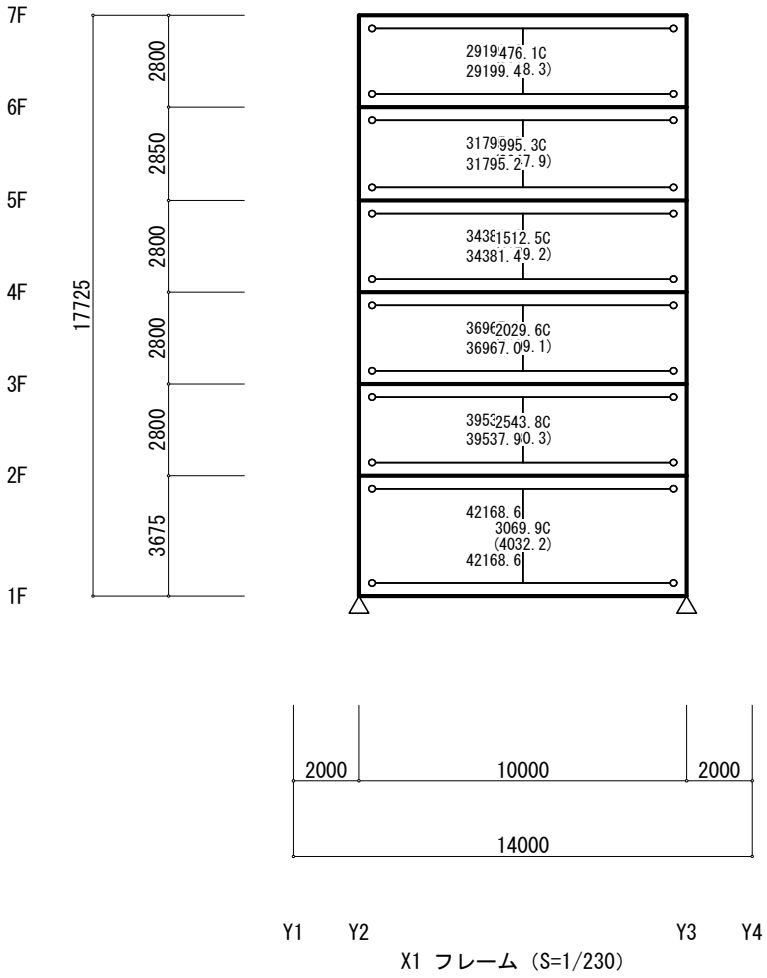
終局強度（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



終局強度（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）

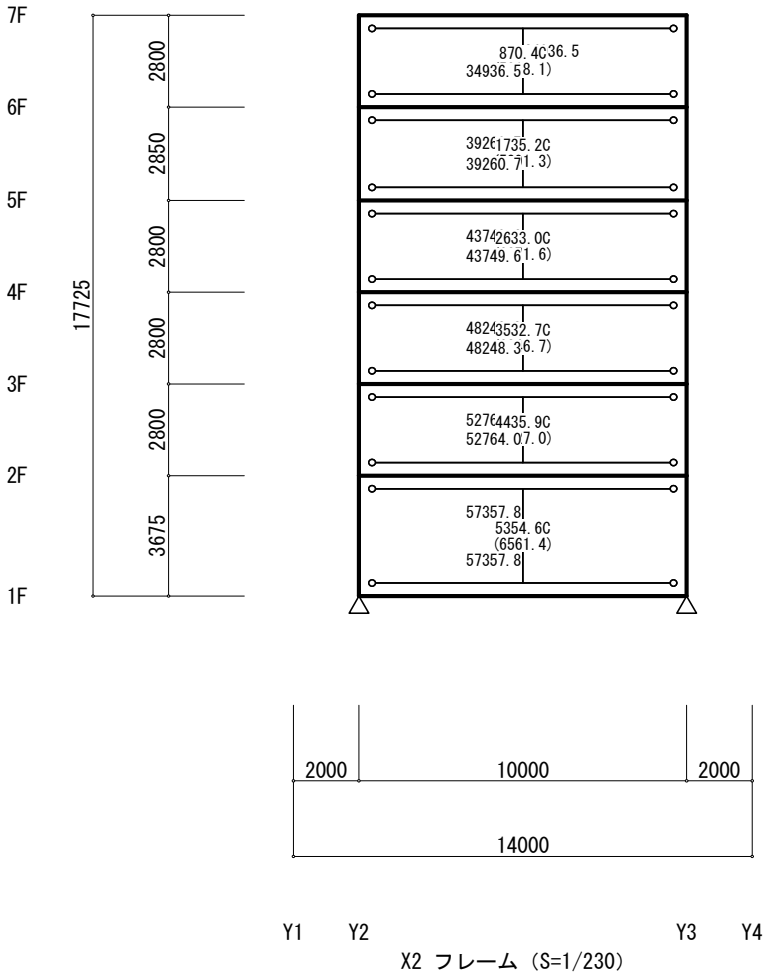


終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



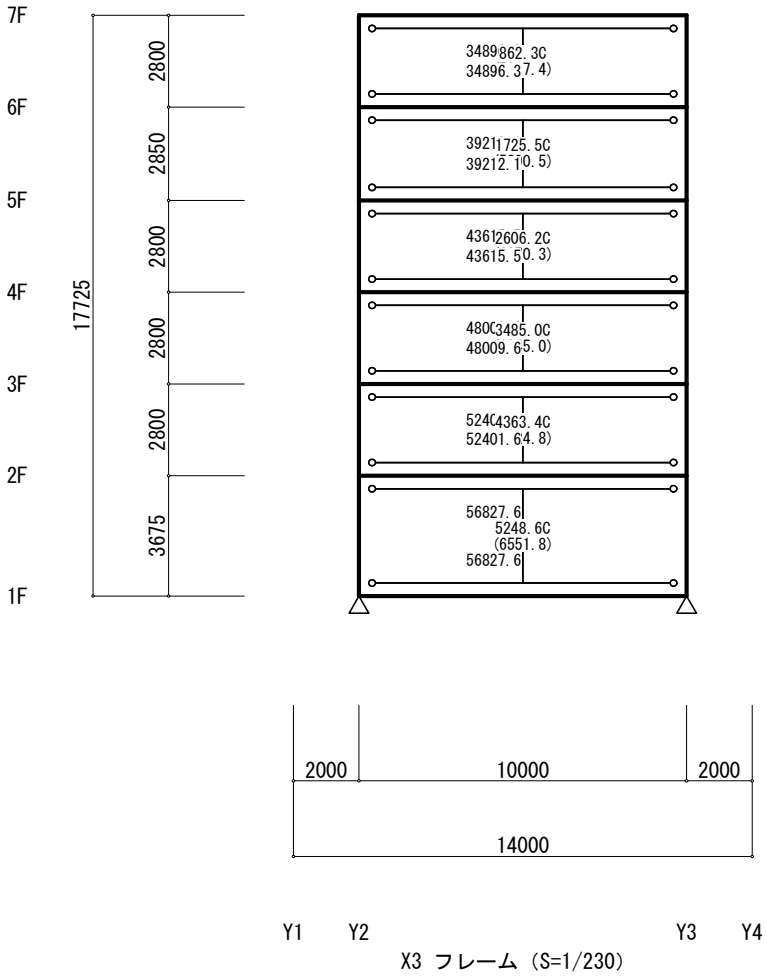
X1 フレーム (S=1/230)

終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



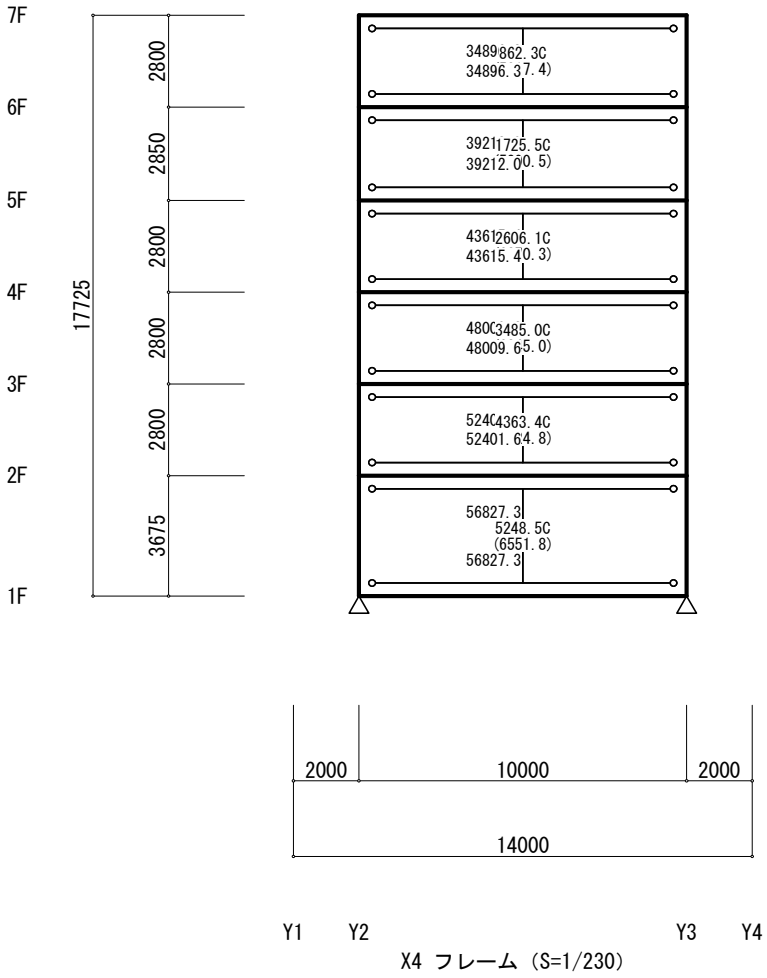
X2 フレーム (S=1/230)

終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



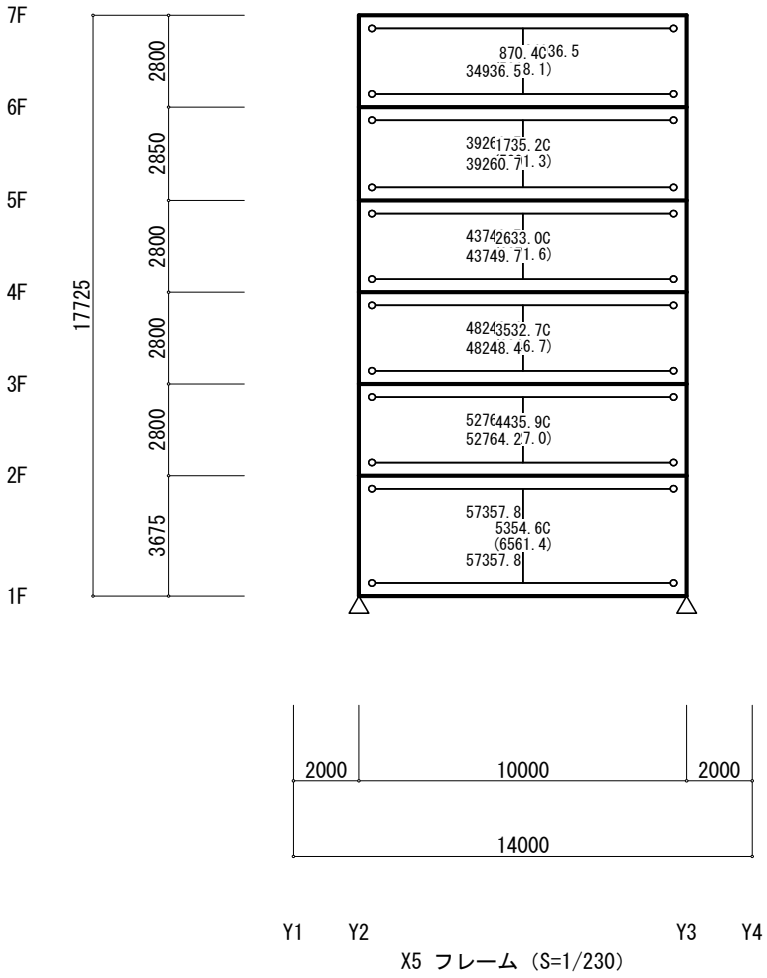
X3 フレーム (S=1/230)

終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



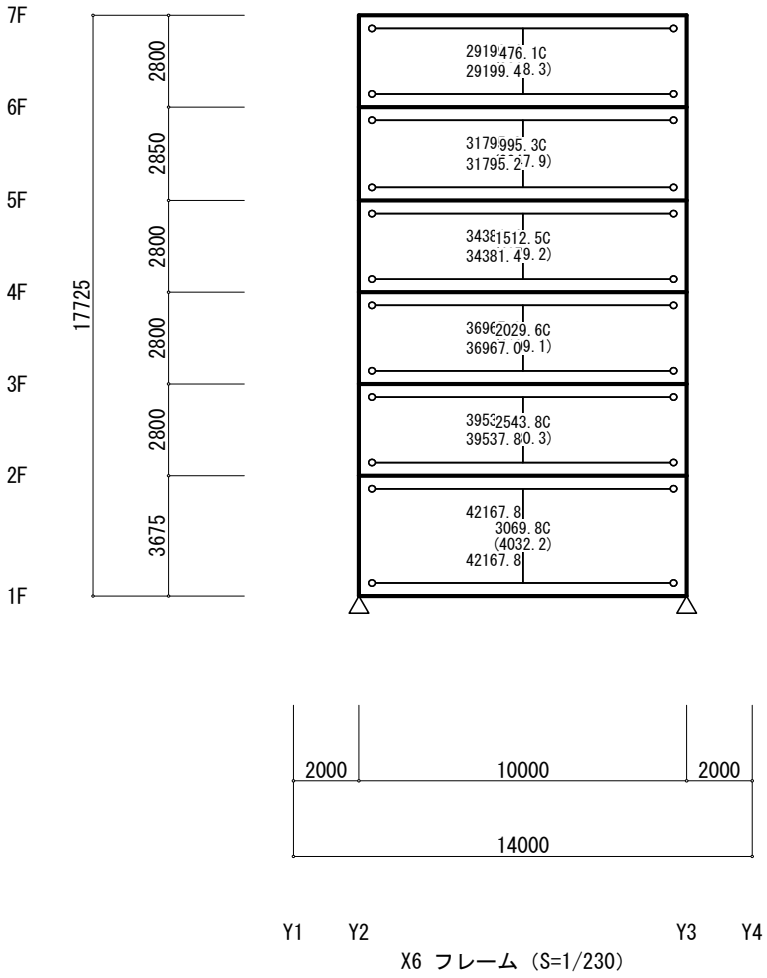
X4 フレーム（S=1/230）

終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



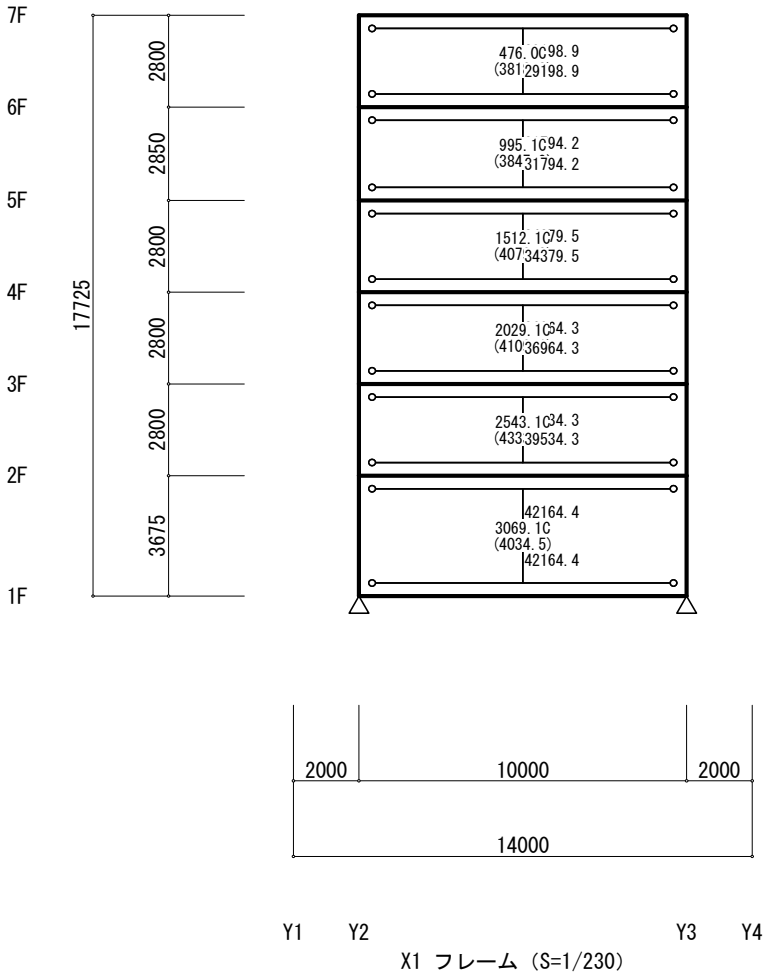
X5 フレーム (S=1/230)

終局強度（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



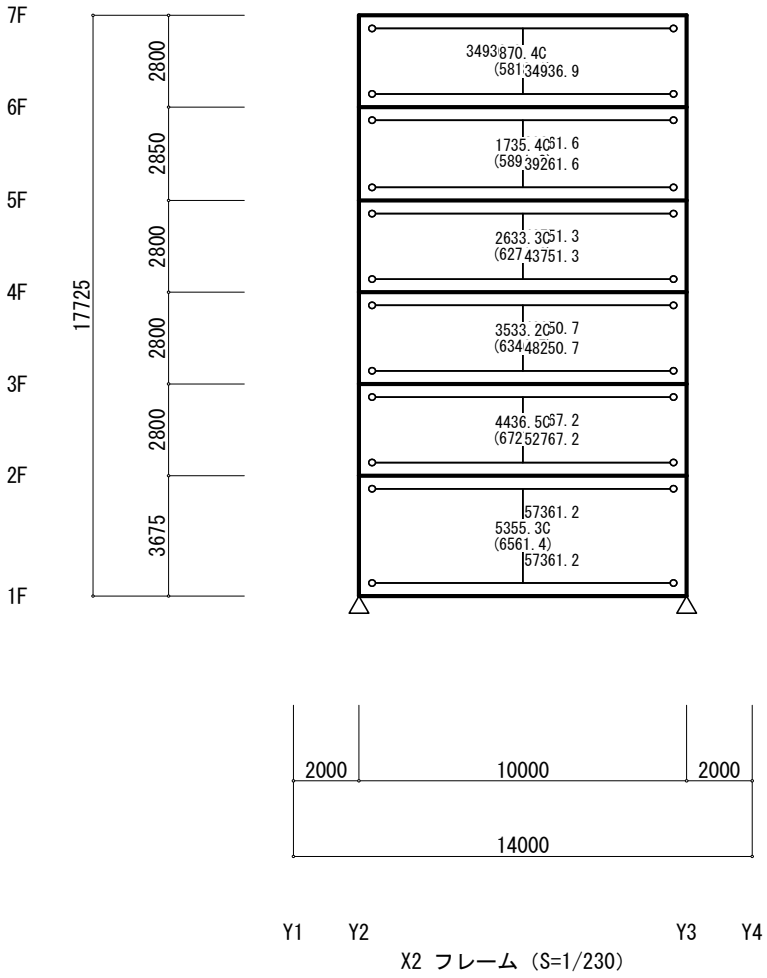
X6 フレーム (S=1/230)

終局強度（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



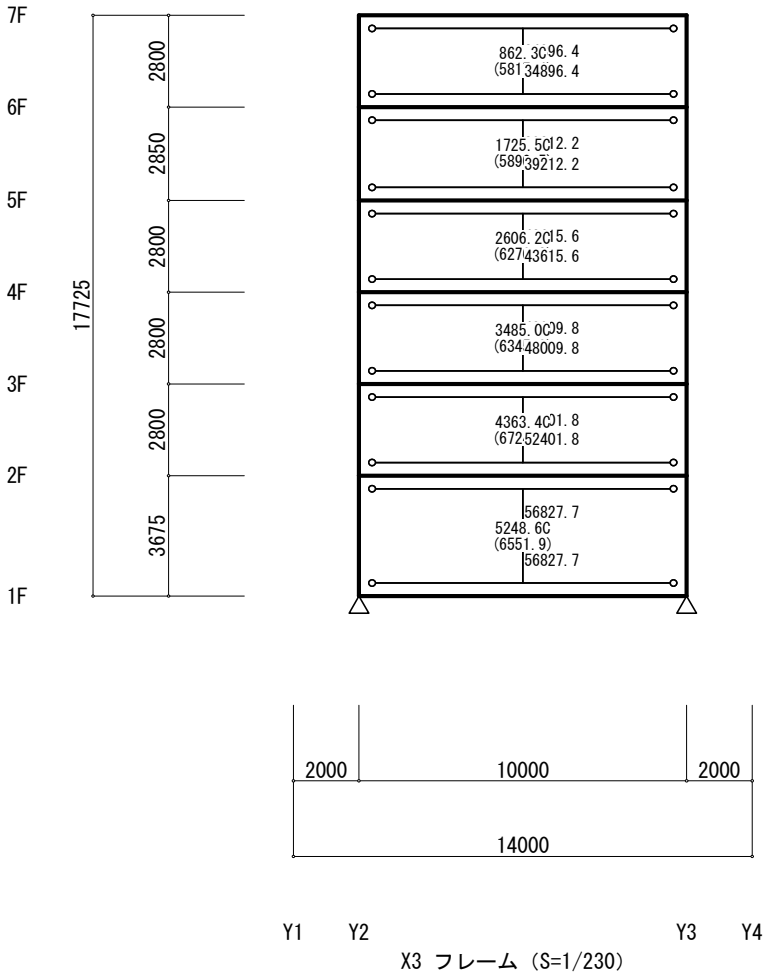
X1 フレーム（S=1/230）

終局強度（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



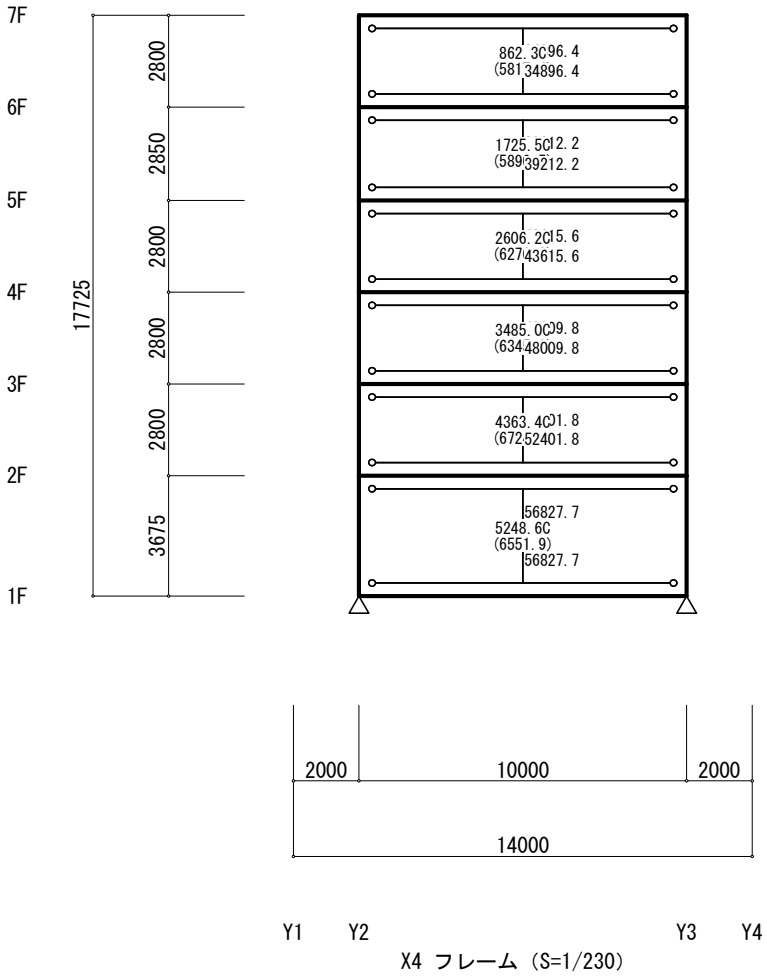
X2 フレーム（S=1/230）

終局強度（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



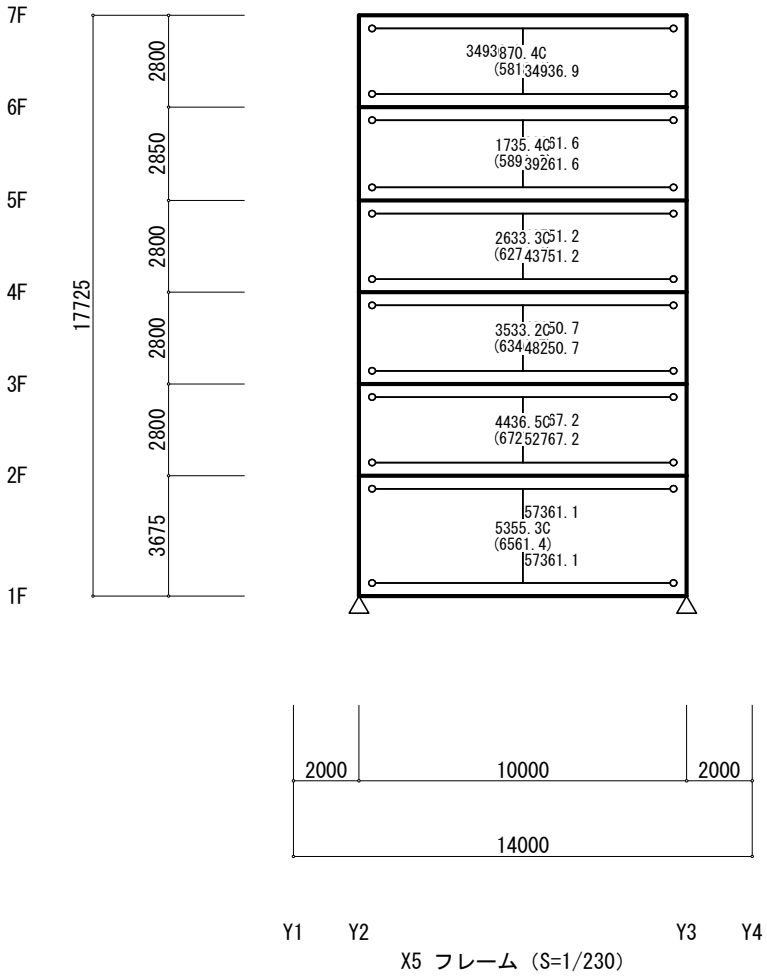
X3 フレーム（S=1/230）

終局強度（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



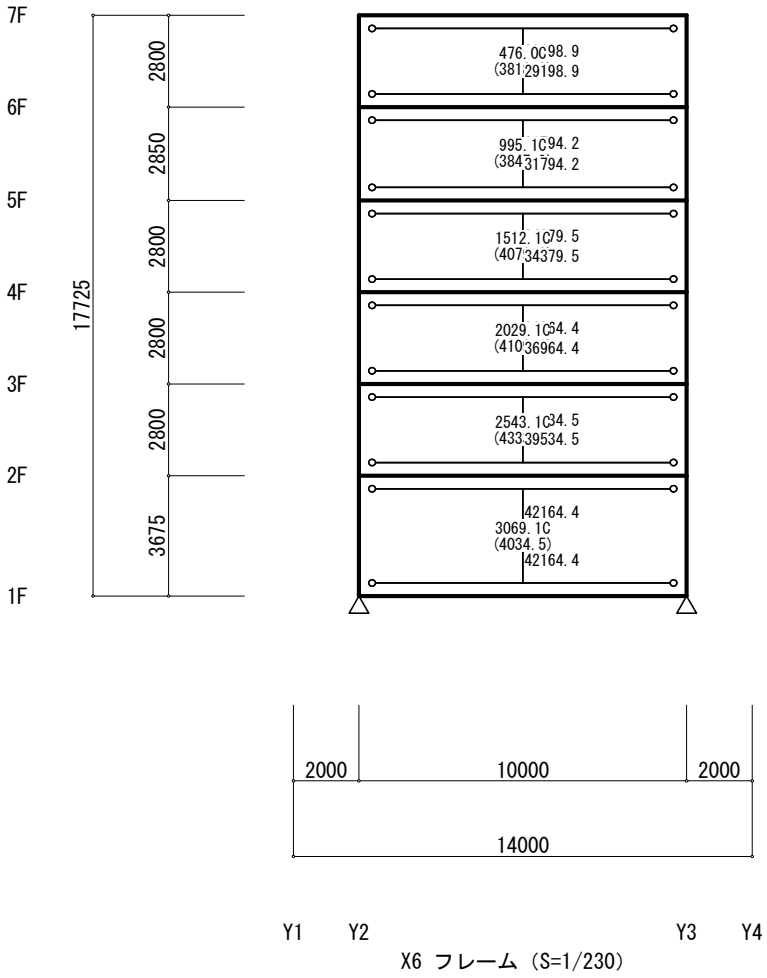
X4 フレーム（S=1/230）

終局強度（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



X5 フレーム（S=1/230）

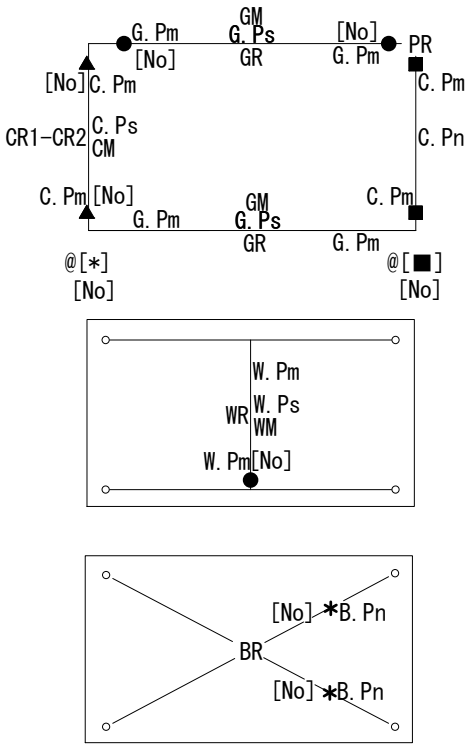
終局強度（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



X6 フレーム（S=1/230）

U-3.5　終局時機構図（Ds算定時）

U-3.5.1　終局時機構図（Ds算定時）



●　：曲げ破壊
▲　：せん断破壊
■　：引張破壊
＊　：圧縮破壊
耐震壁の破壊の表示
◎　：耐震壁の壁板のみの曲げ破壊

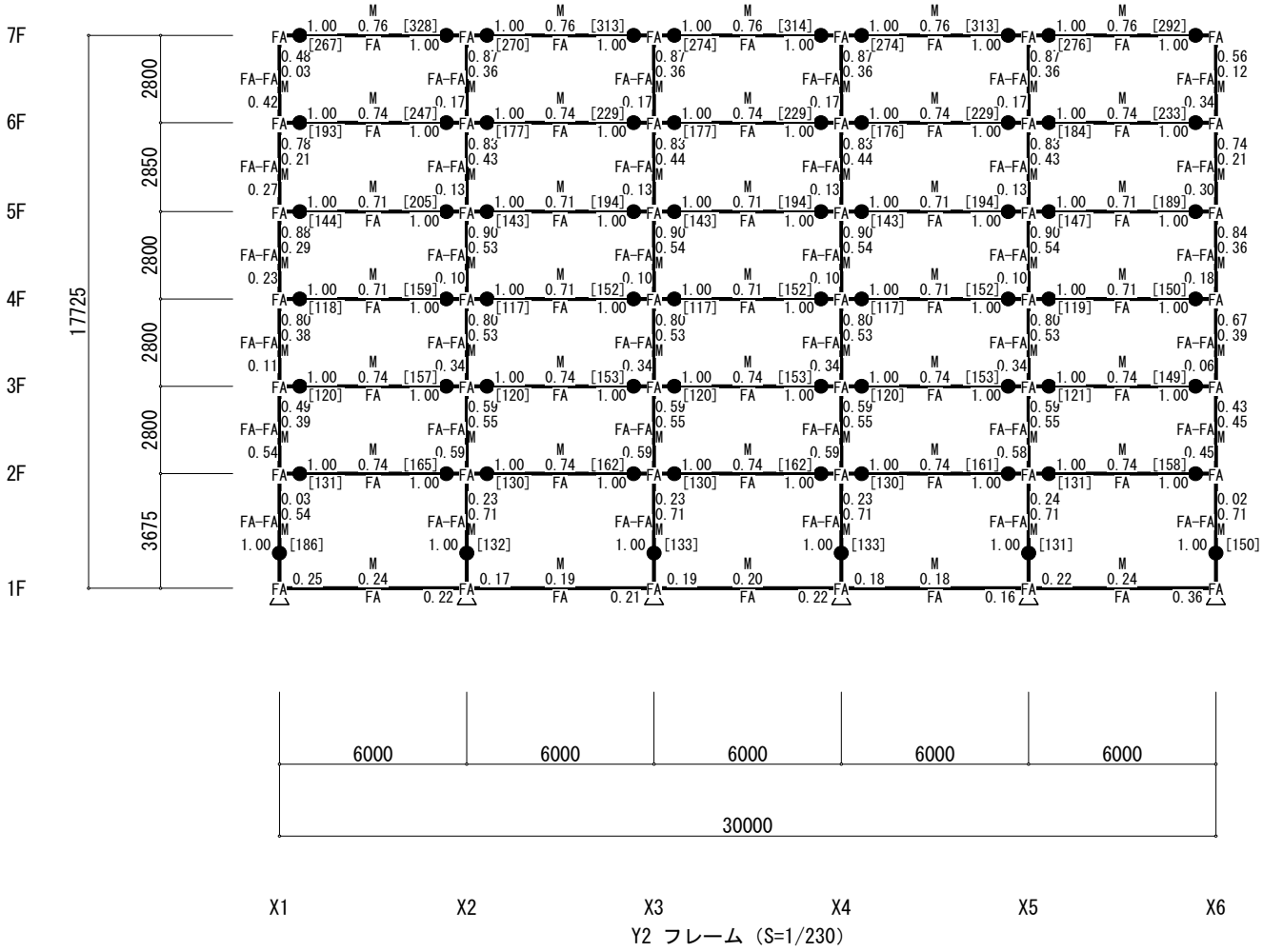
@　：基礎鉛直バネ
[*]　：浮上り判定、■：浮上り、*：圧壊
[No]　：崩壊荷重ステップ数

G.Pm　：はり曲げ崩壊塑性化率
G.Ps　：はりせん断崩壊塑性化率
C.Pm　：柱曲げ崩壊塑性化率
C.Ps　：柱せん断崩壊塑性化率
C.Pn　：柱引張崩壊塑性化率（T：引張、C：圧縮）
W.Pm　：壁曲げ崩壊塑性化率
W.Ps　：壁せん断崩壊塑性化率
B.Pn　：ブレース引張崩壊塑性化率（T：引張、C：圧縮）

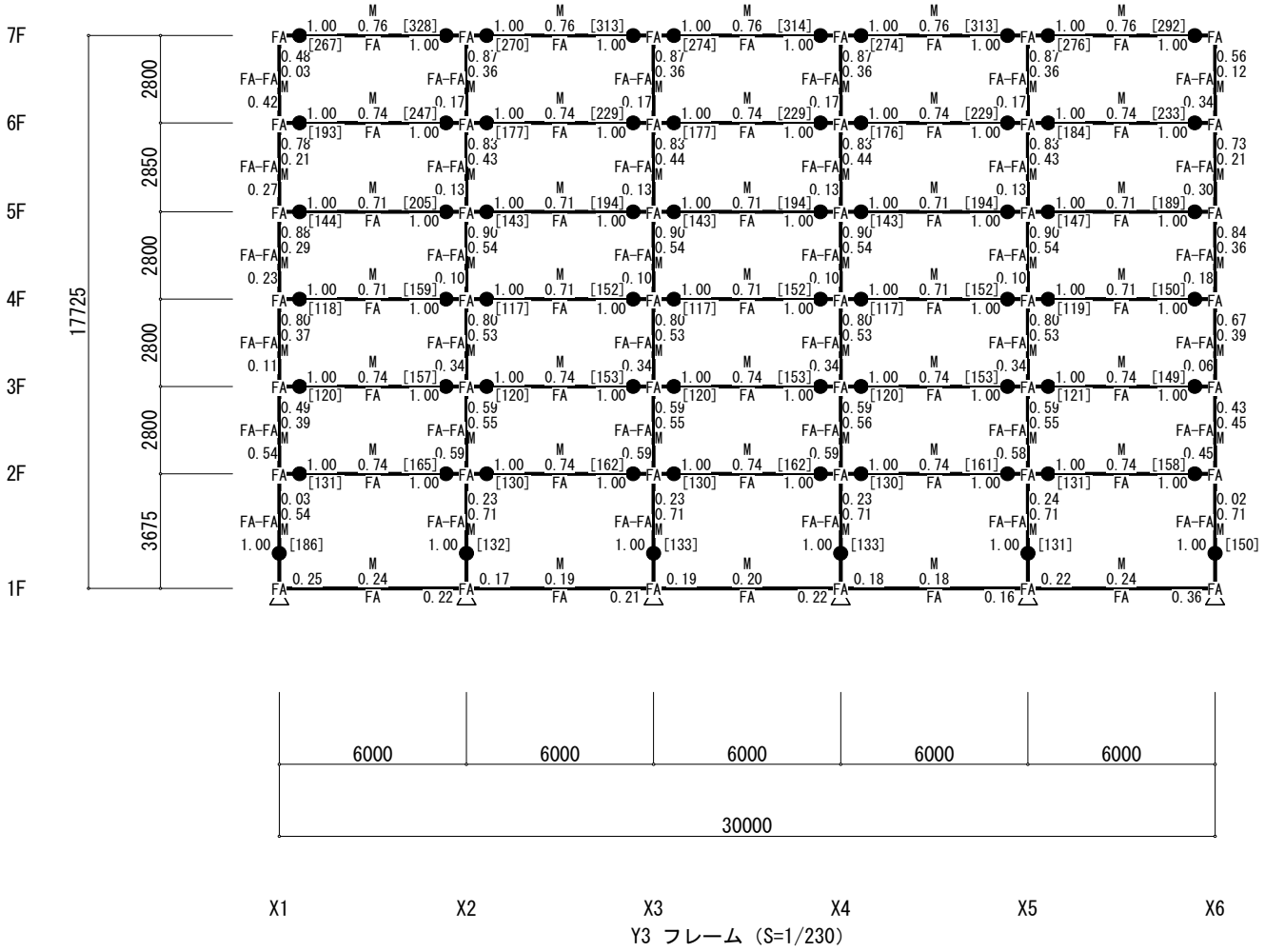
GR　：はりの種別
CR1-CR2：柱の種別
　CR1：個材のランク、CR2：崩壊形考慮のランク
WR　：壁の種別
BR　：ブレースの種別
PR　：柱はり接合部の種別

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

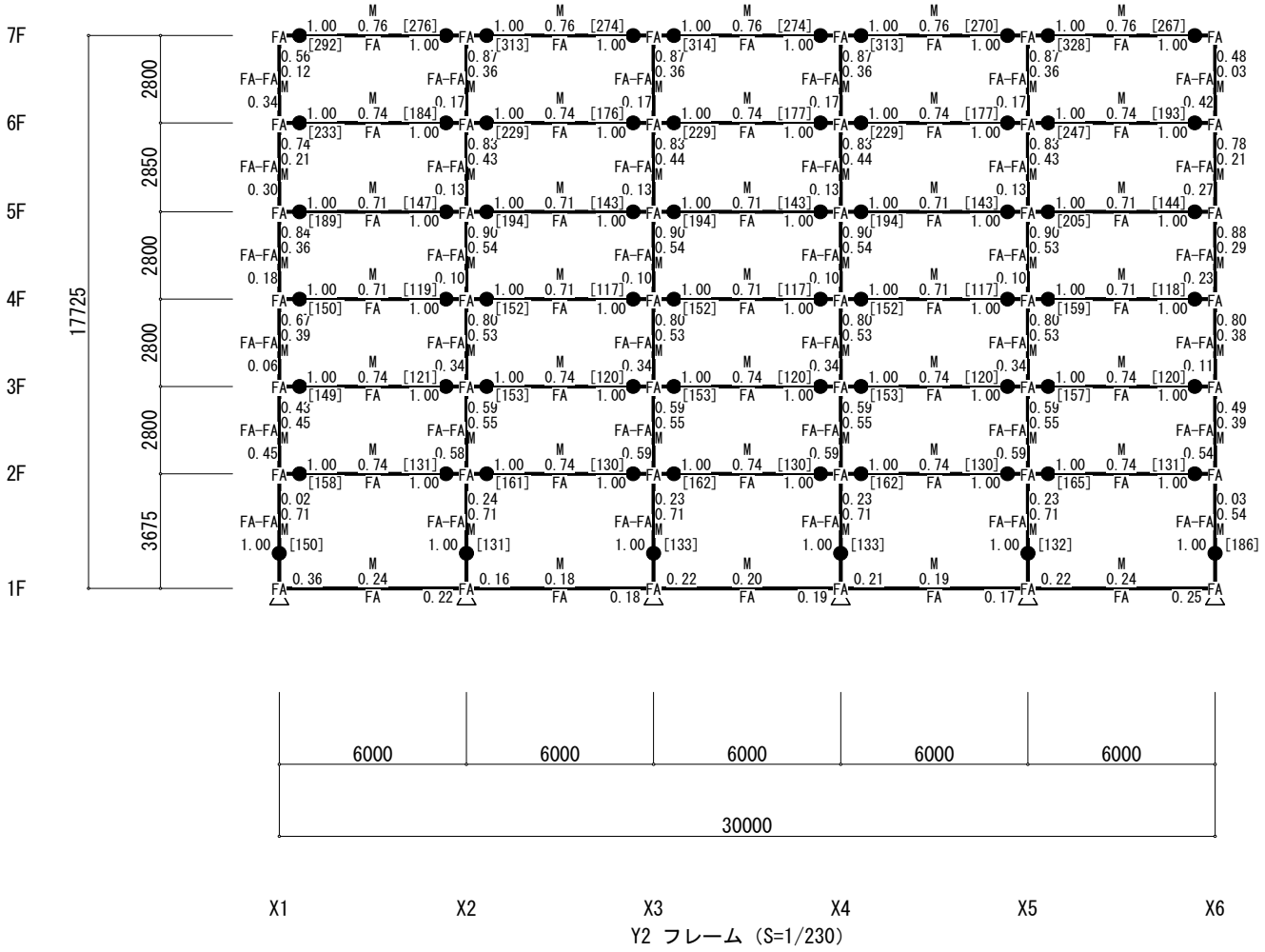
終局時機構図（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



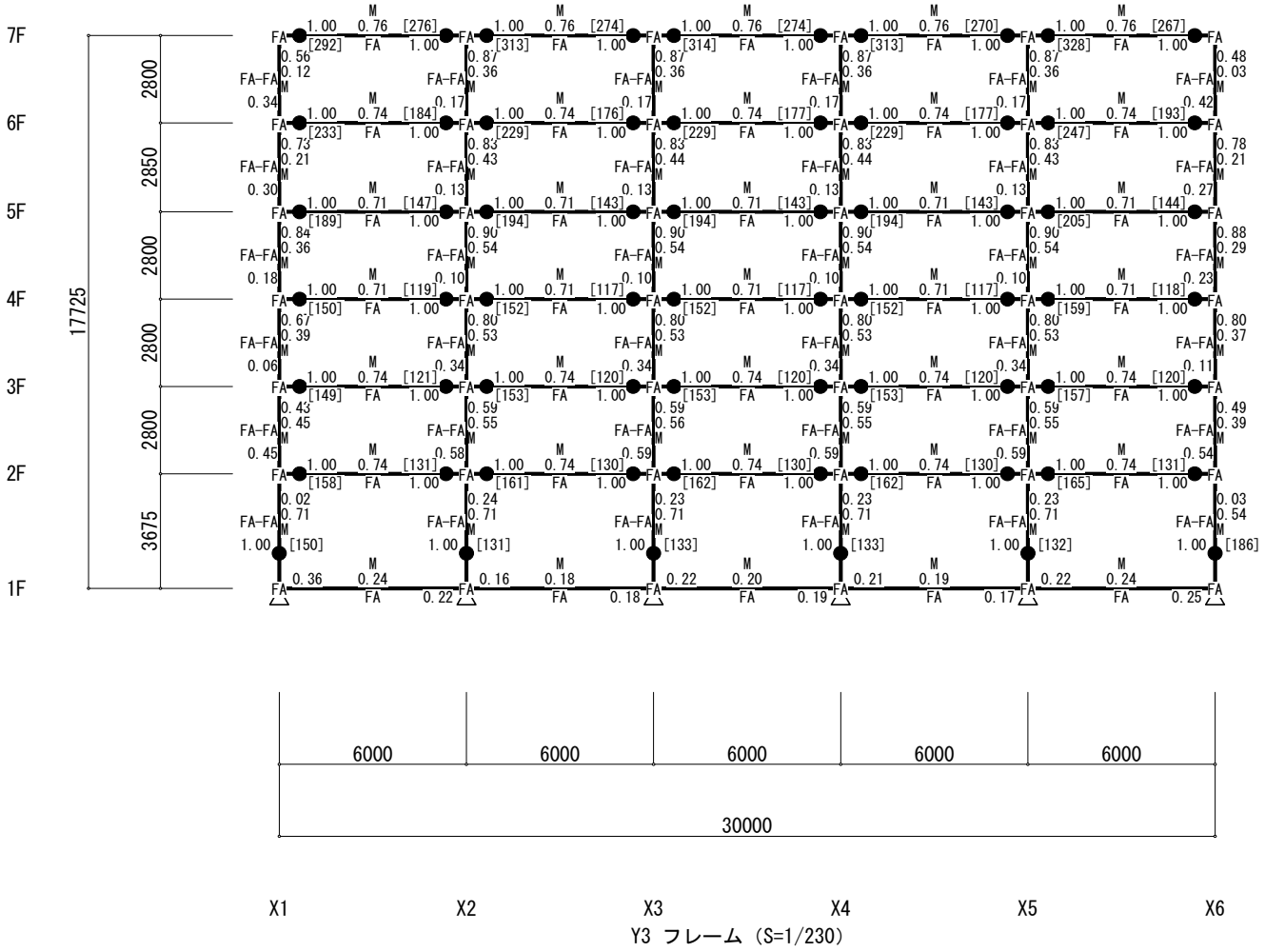
終局時機構図（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



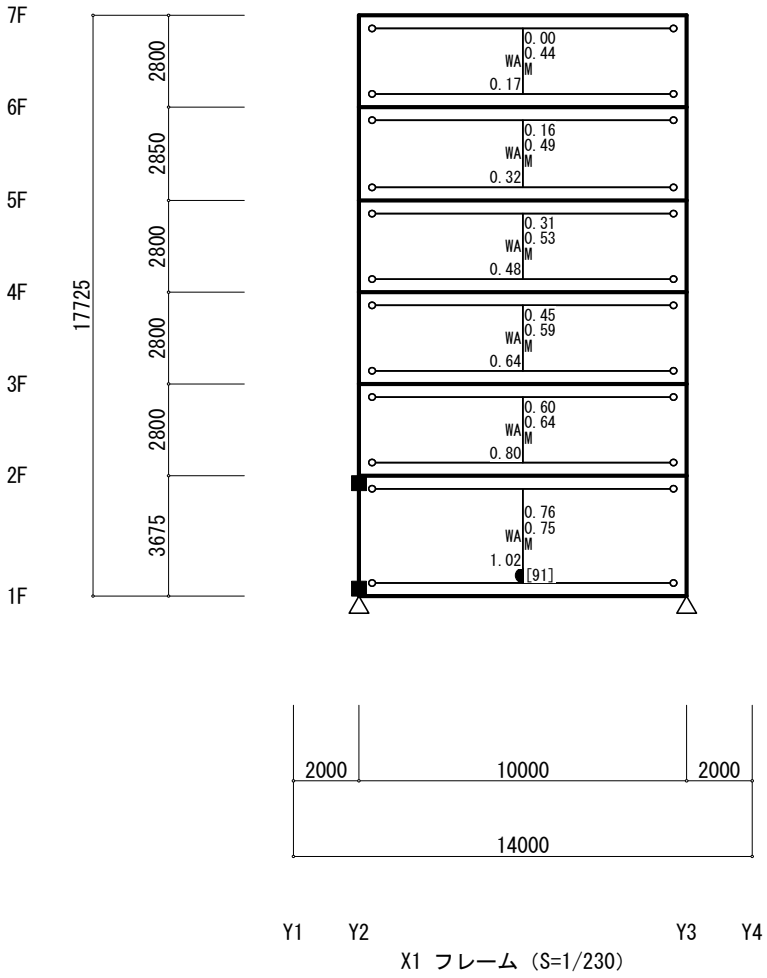
終局時機構図（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



終局時機構図（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）

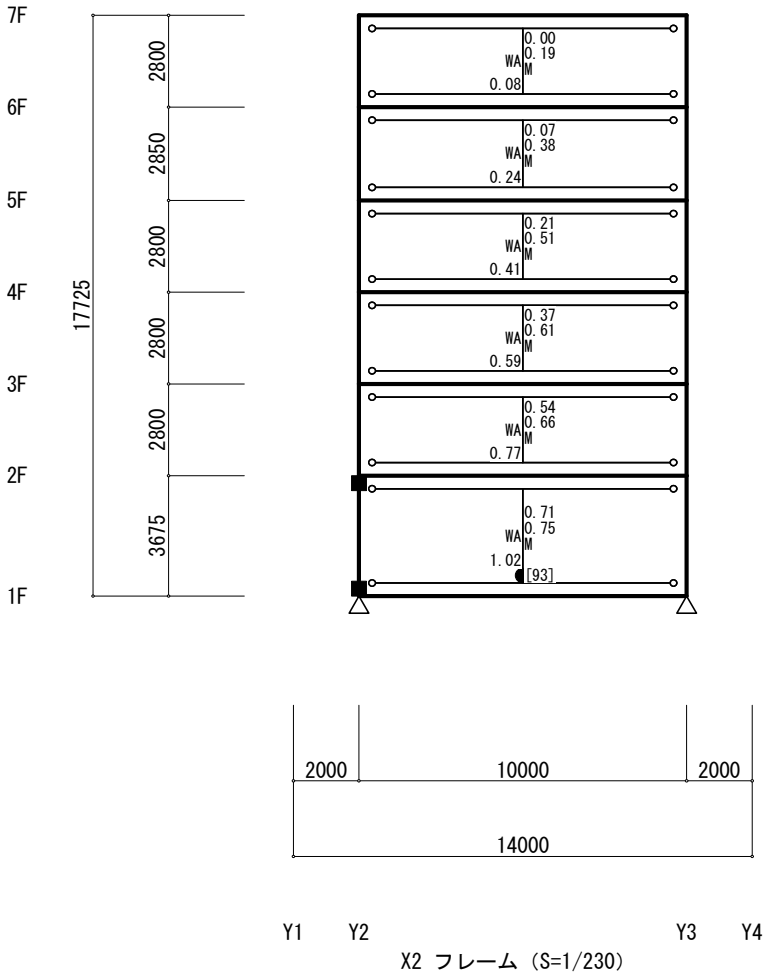


終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



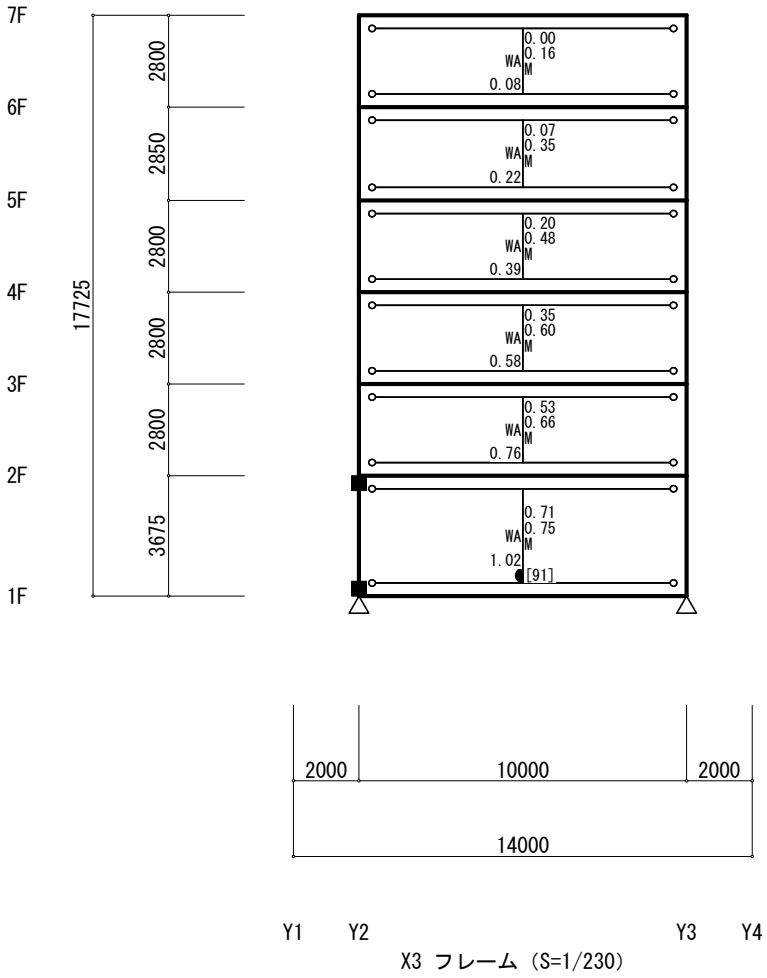
X1 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



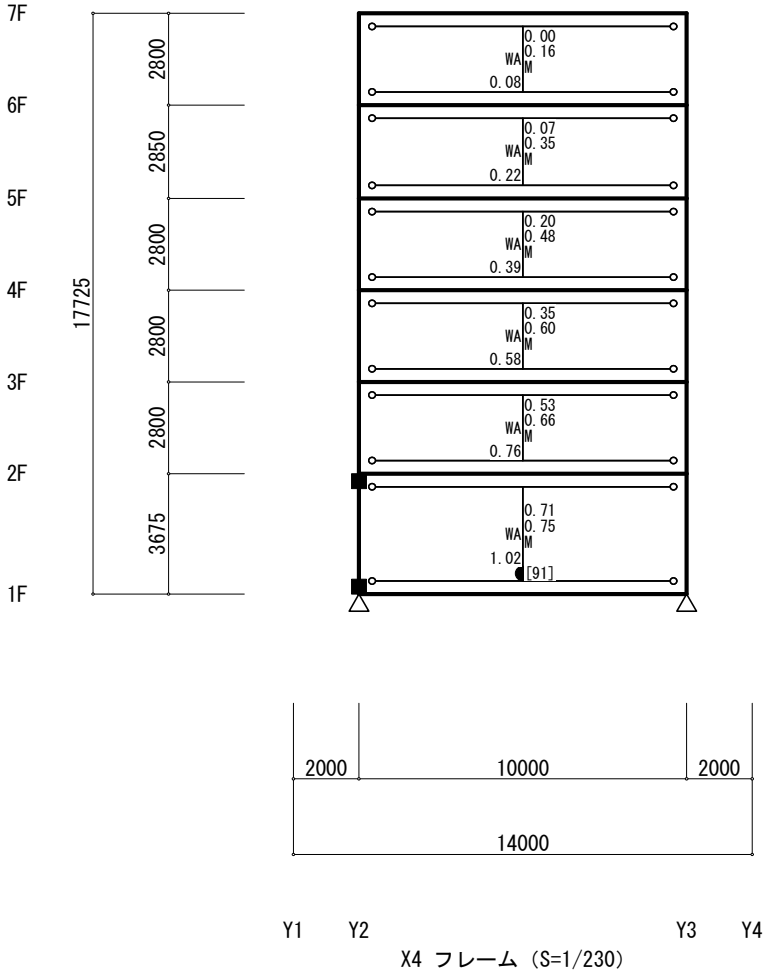
X2 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



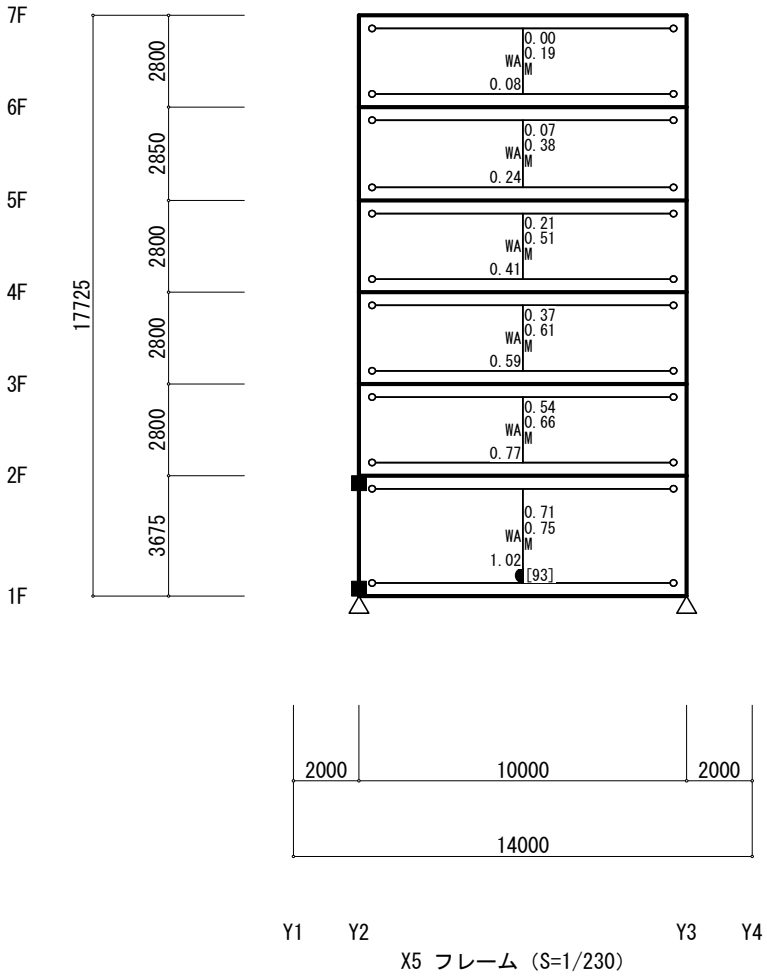
X3 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



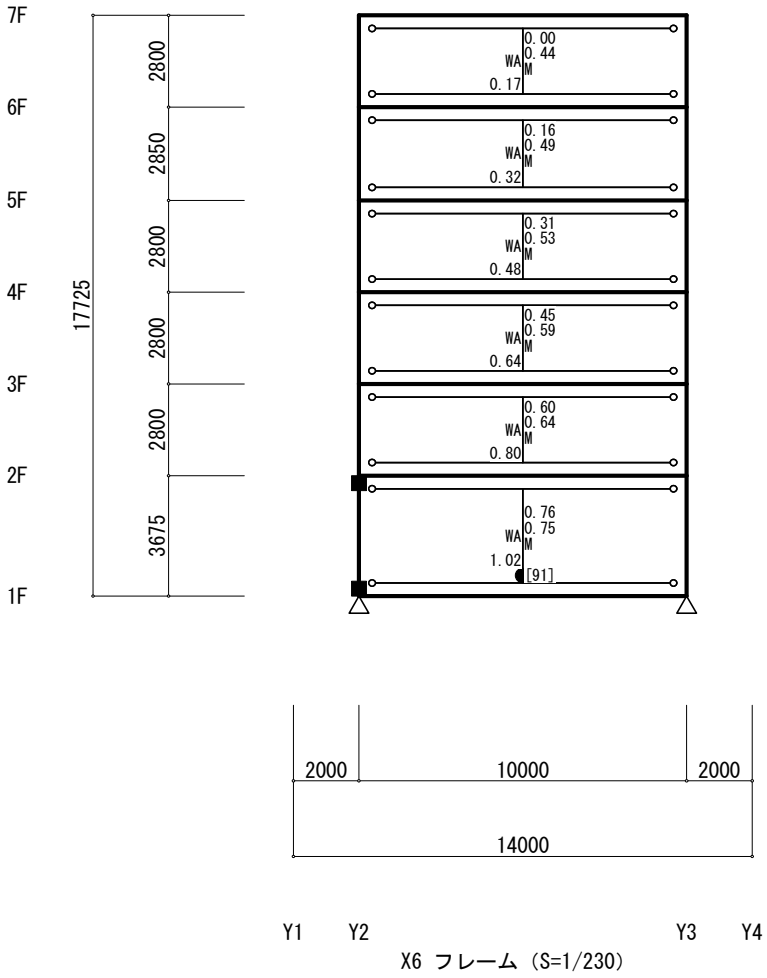
X4 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



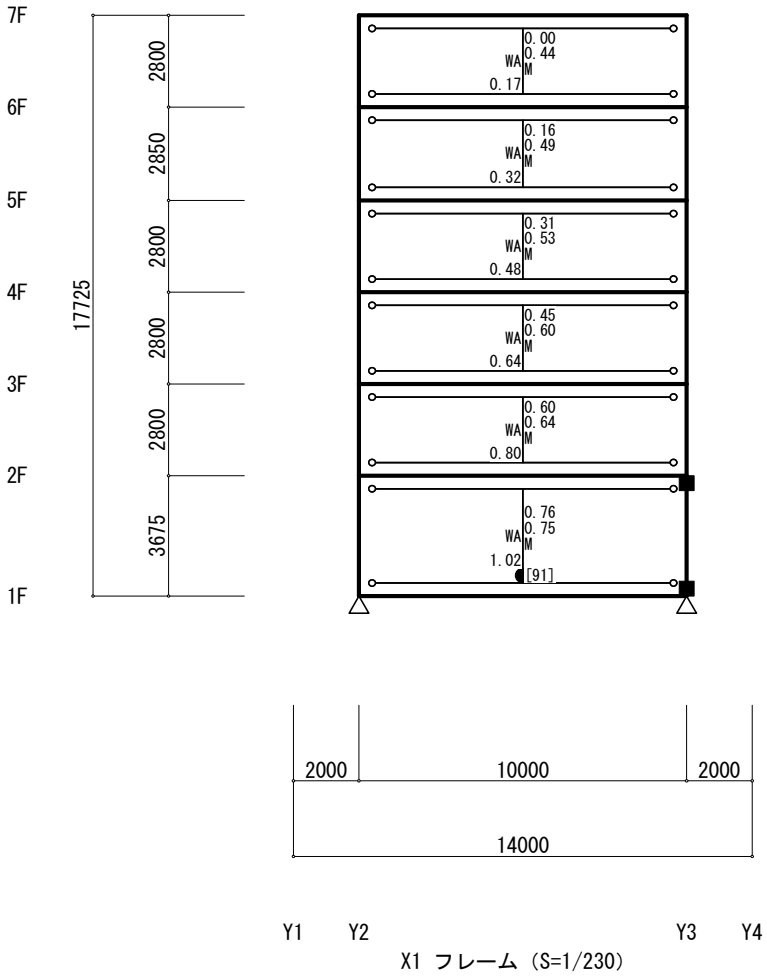
X5 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



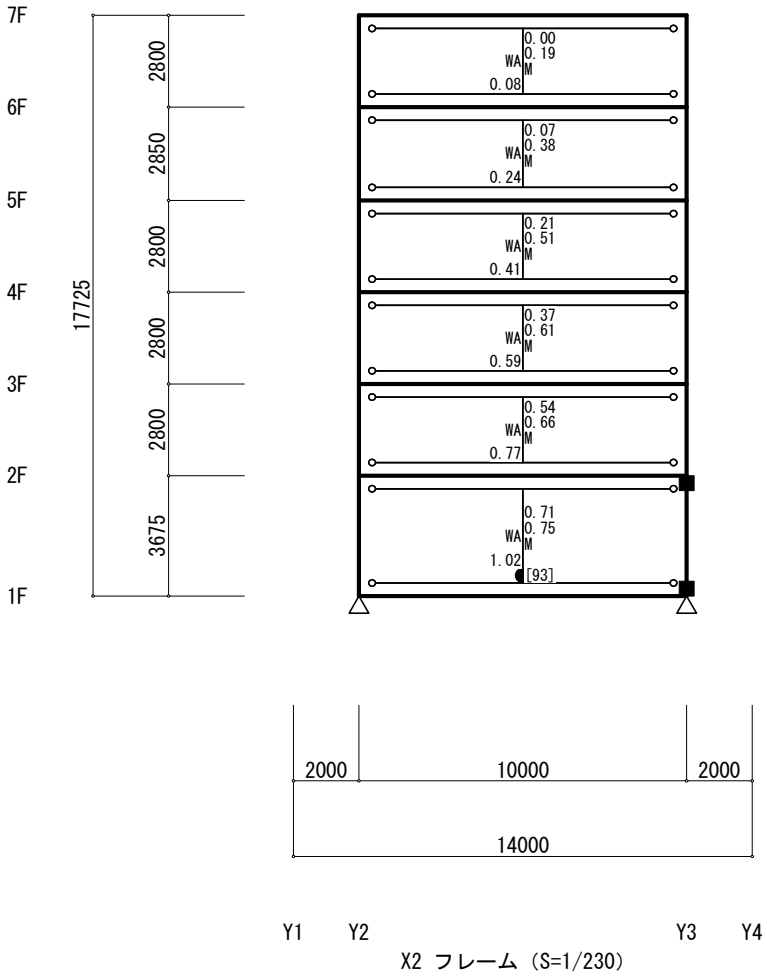
X6 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



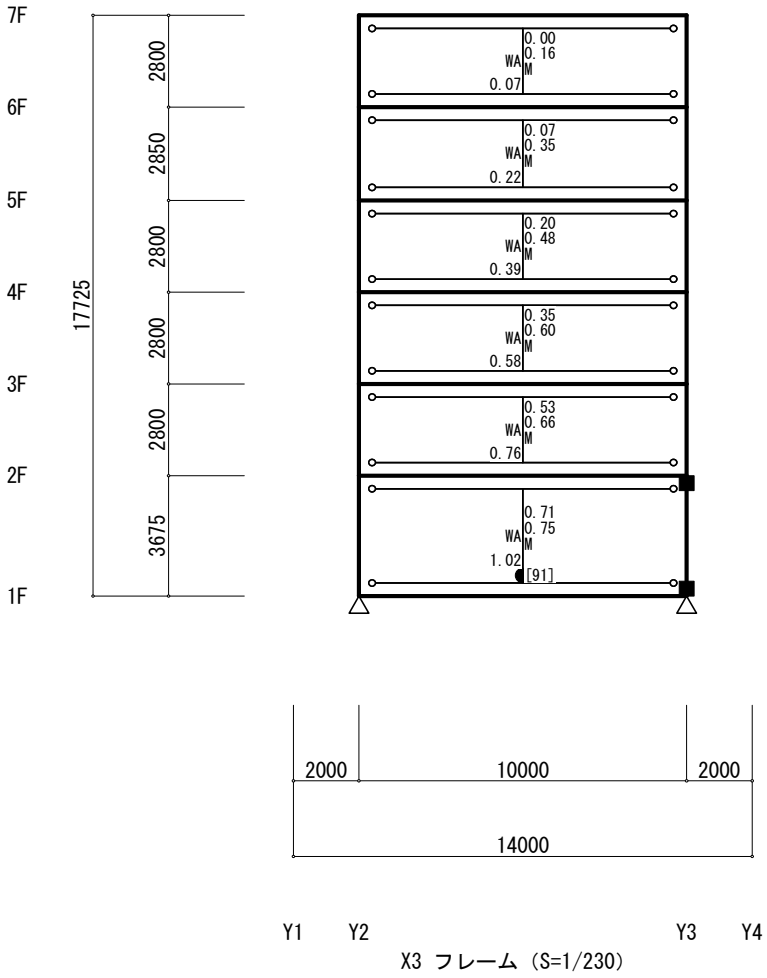
X1 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



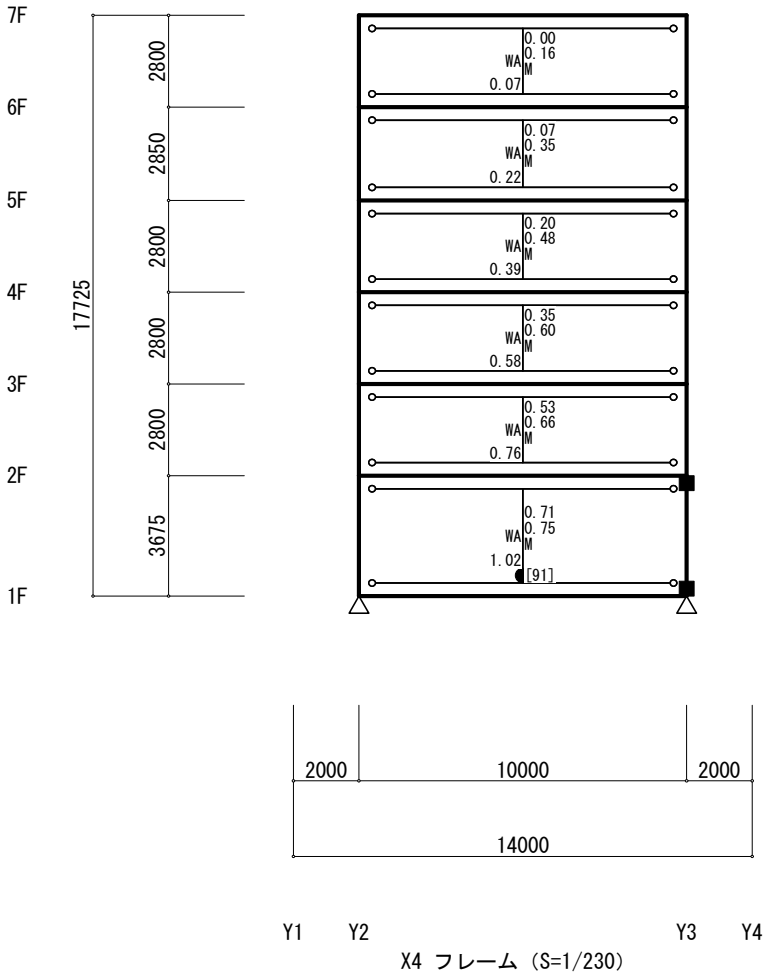
X2 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



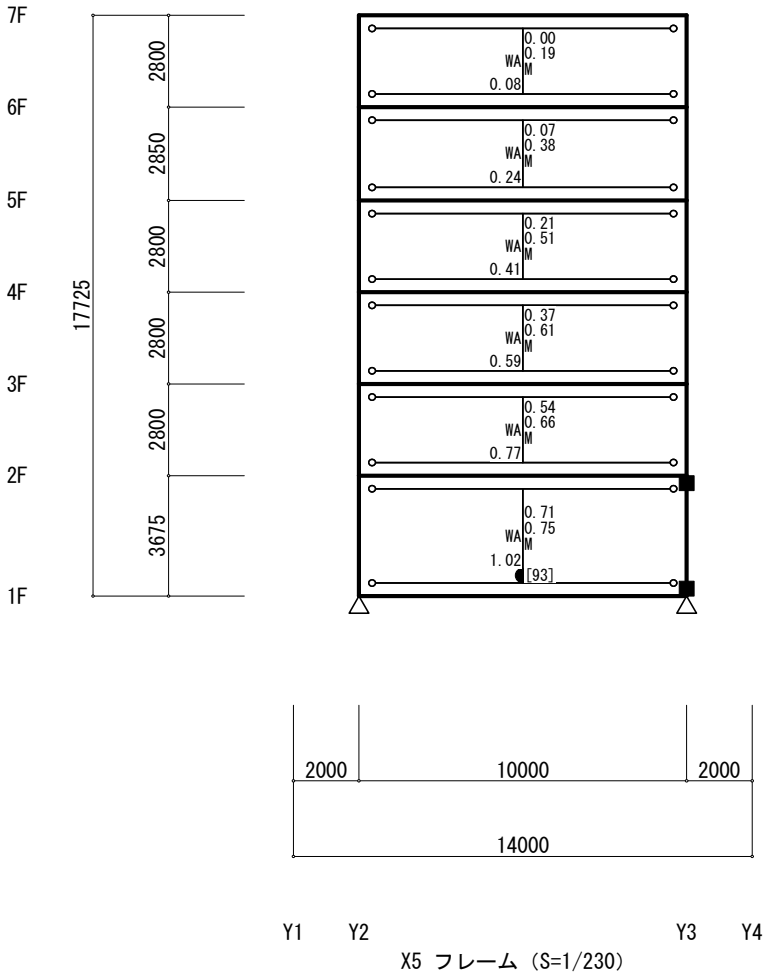
X3 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



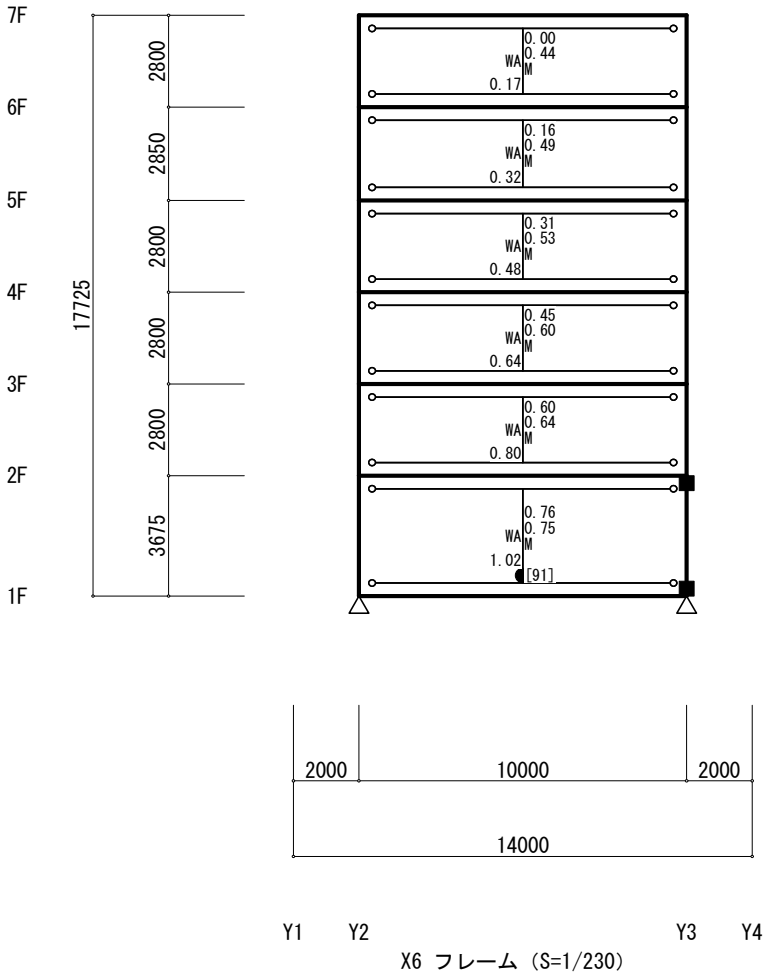
X4 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）



X5 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（Ｄs算定時）

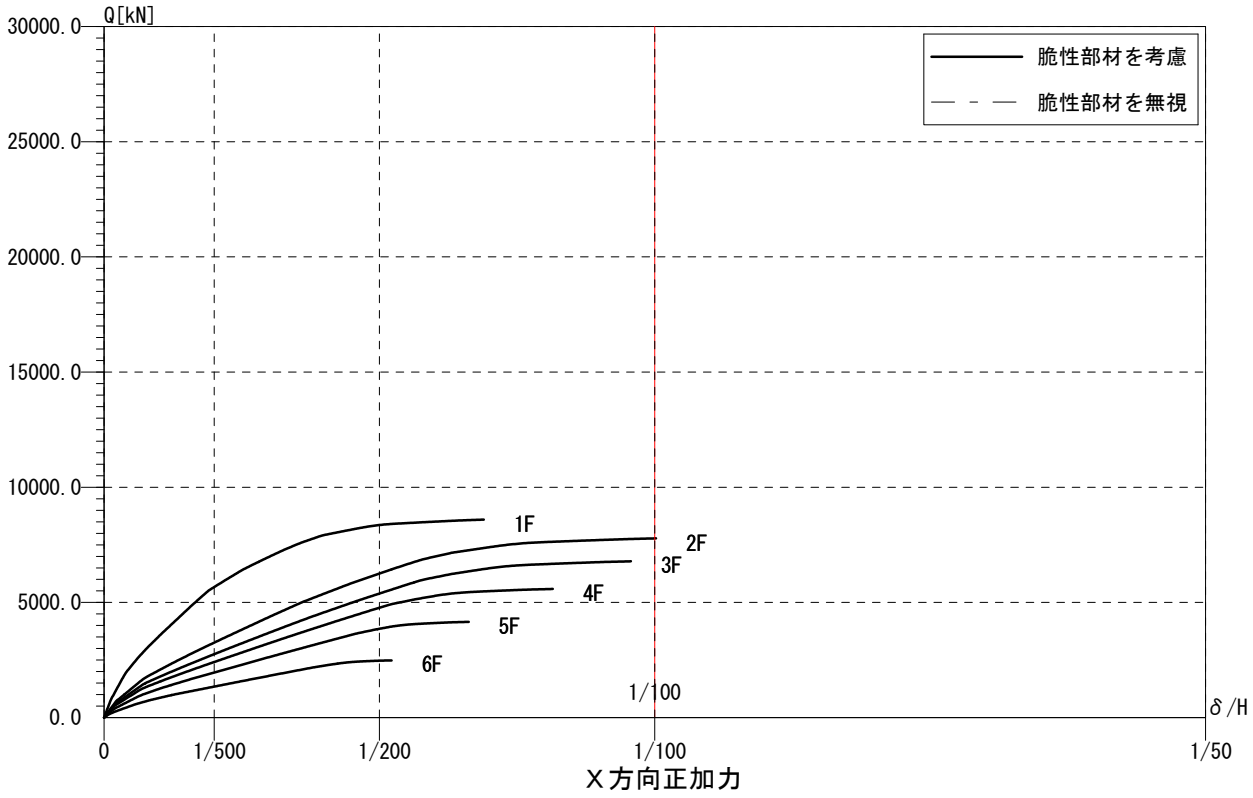


X6 フレーム（S=1/230）

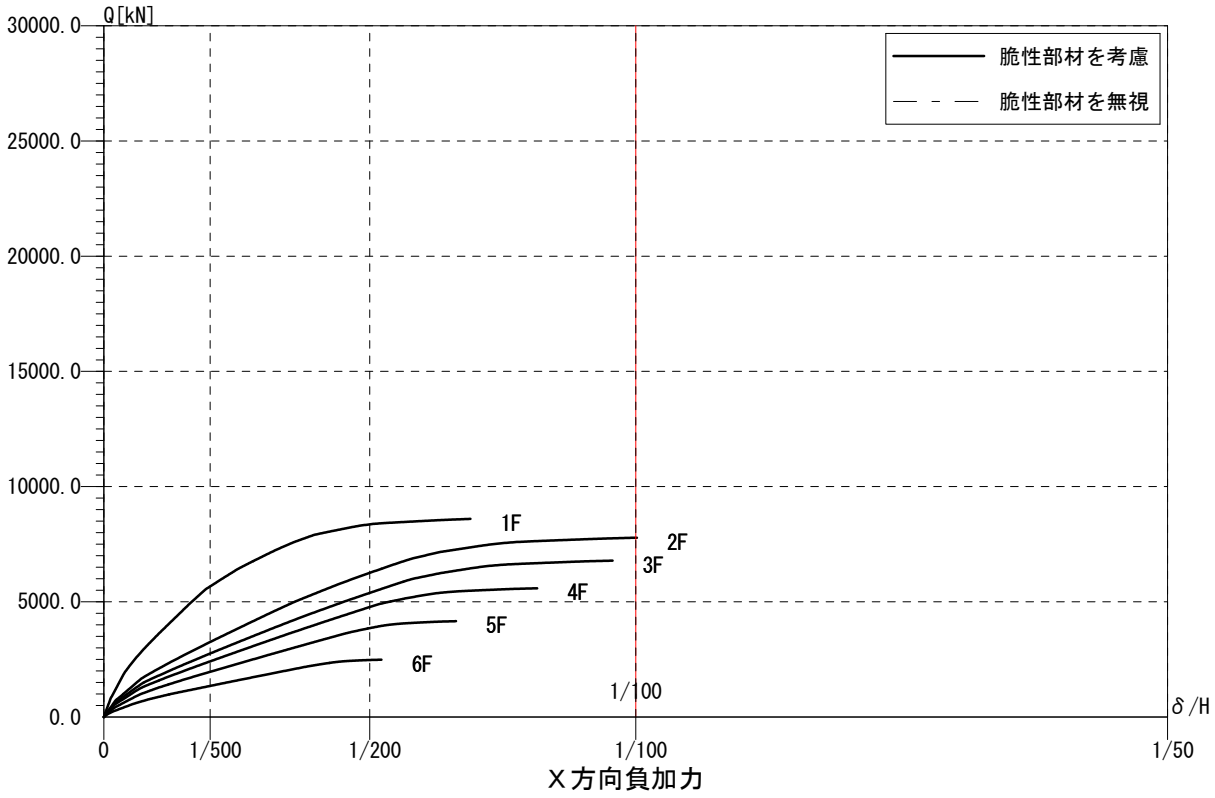
U-4　保有水平耐力計算結果

U-4.1　荷重－変位（保有耐力時）

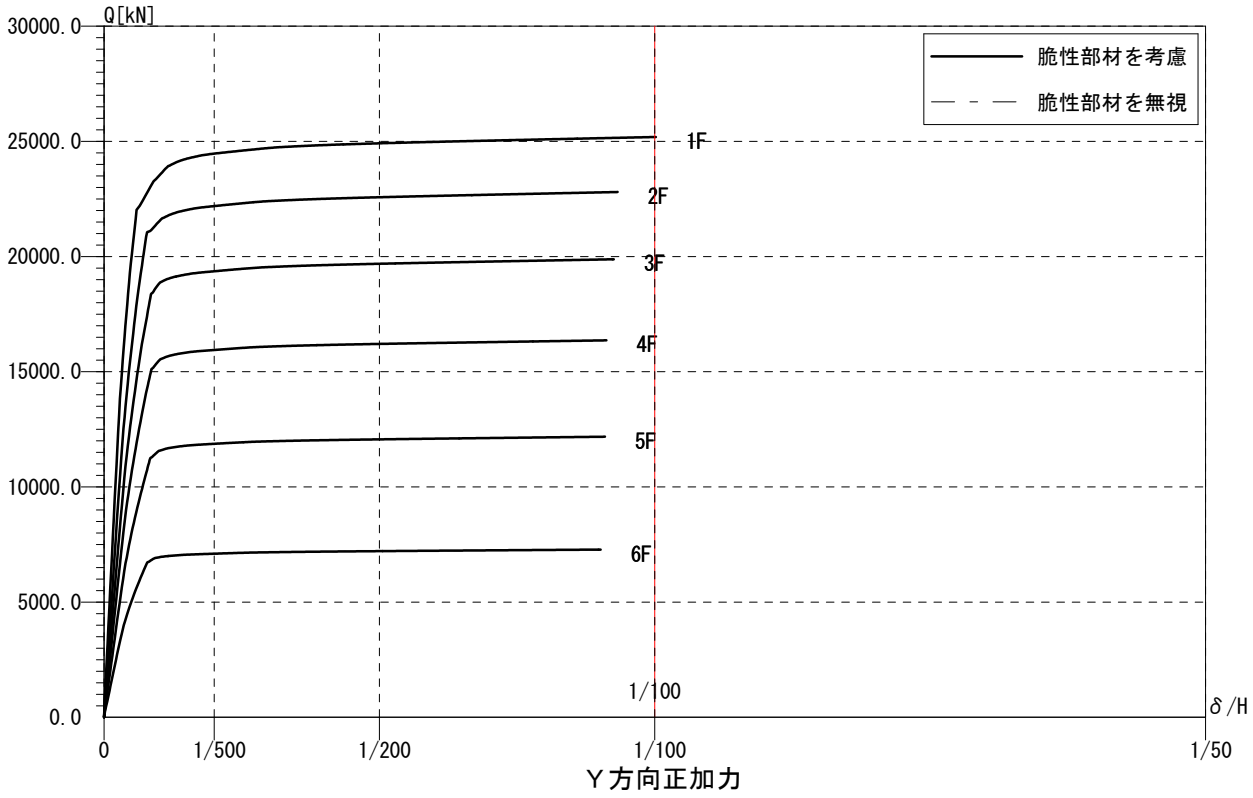
U-4.1.1　荷重－変位図（せん断力変形図）（保有耐力時）



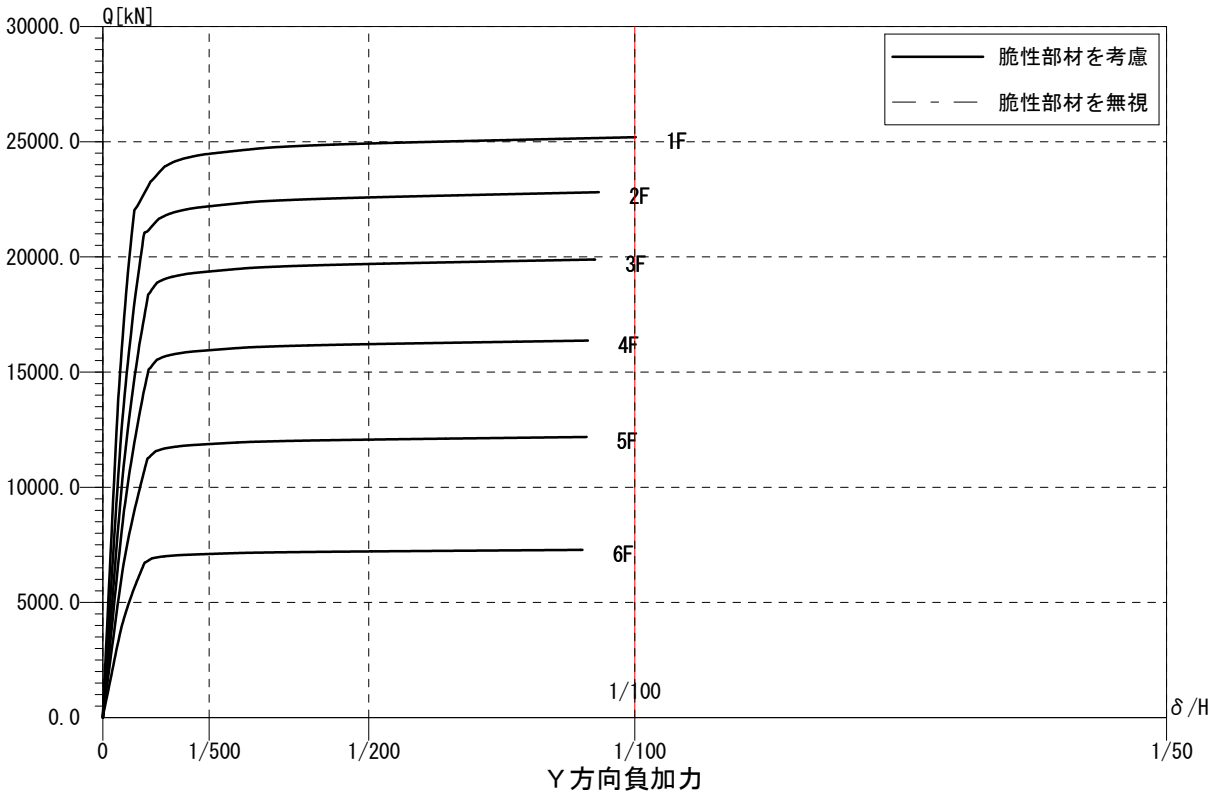
X方向正加力



X方向負加力



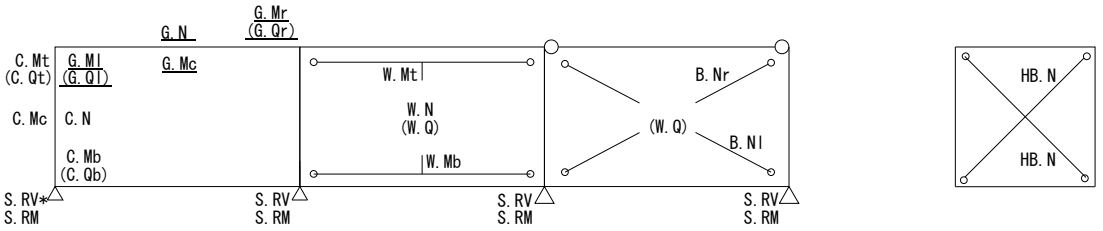
Y方向正加力



Y方向負加力

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）



G.Ml　：はり左端部の曲げモーメント　(kN･m)
G.Mr　：はり右端部の曲げモーメント　(kN･m)
G.Mc　：はり中央の曲げモーメント　(kN･m)
G.N　：はり軸力　(KN)
（T:引張，C:圧縮，0は非表示）
※剛床内のはり軸力は解析に考慮されないため表示されません
G.Ql　：はり左端部のせん断力　(kN)
G.Qr　：はり右端部のせん断力　(kN)

C.Mt　：柱頭の曲げモーメント　(kN･m)
C.Mb　：柱脚の曲げモーメント　(kN･m)
C.Mc　：柱中央の曲げモーメント　(kN･m)
C.N　：柱軸力（T:引張，C:圧縮）　(kN)
（※C.Nは0の場合、非表示）
C.Qt　：柱頭のせん断力　(kN)
C.Qb　：柱脚のせん断力　(kN)

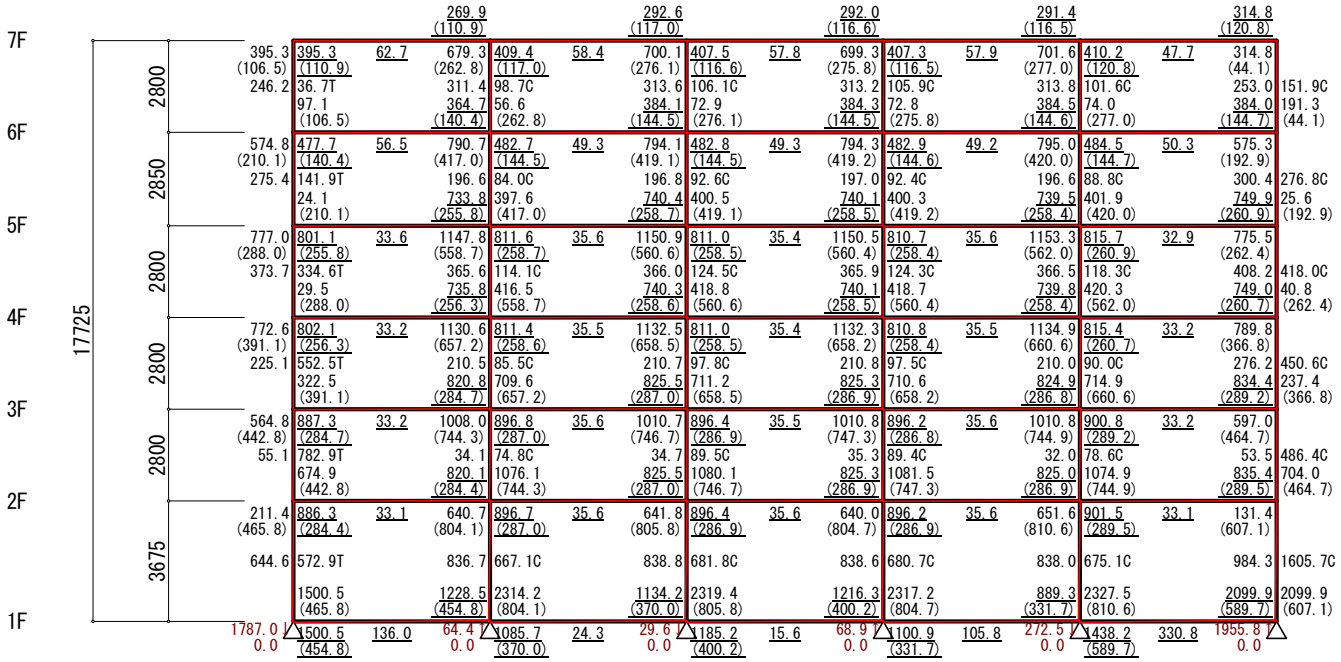
W.Mt　：壁頭・柱頭の曲げモーメント　(kN･m)
W.Mb　：壁脚・柱脚の曲げモーメント　(kN･m)
W.N　：壁軸力（T:引張，C:圧縮）　(kN)
W.Q　：壁・ブレースのせん断力　(kN)
B.Nr　：ブレース右上がり部材軸力　(kN)
B.Nl　：ブレース左上がり部材軸力　(kN)

S.RV　：鉛直方向支点反力　(kN)
（■：水平荷重時浮き上がり）
（＊：水平荷重時圧縮破壊）
S.RM　：曲げ支点反力　(kN･m)

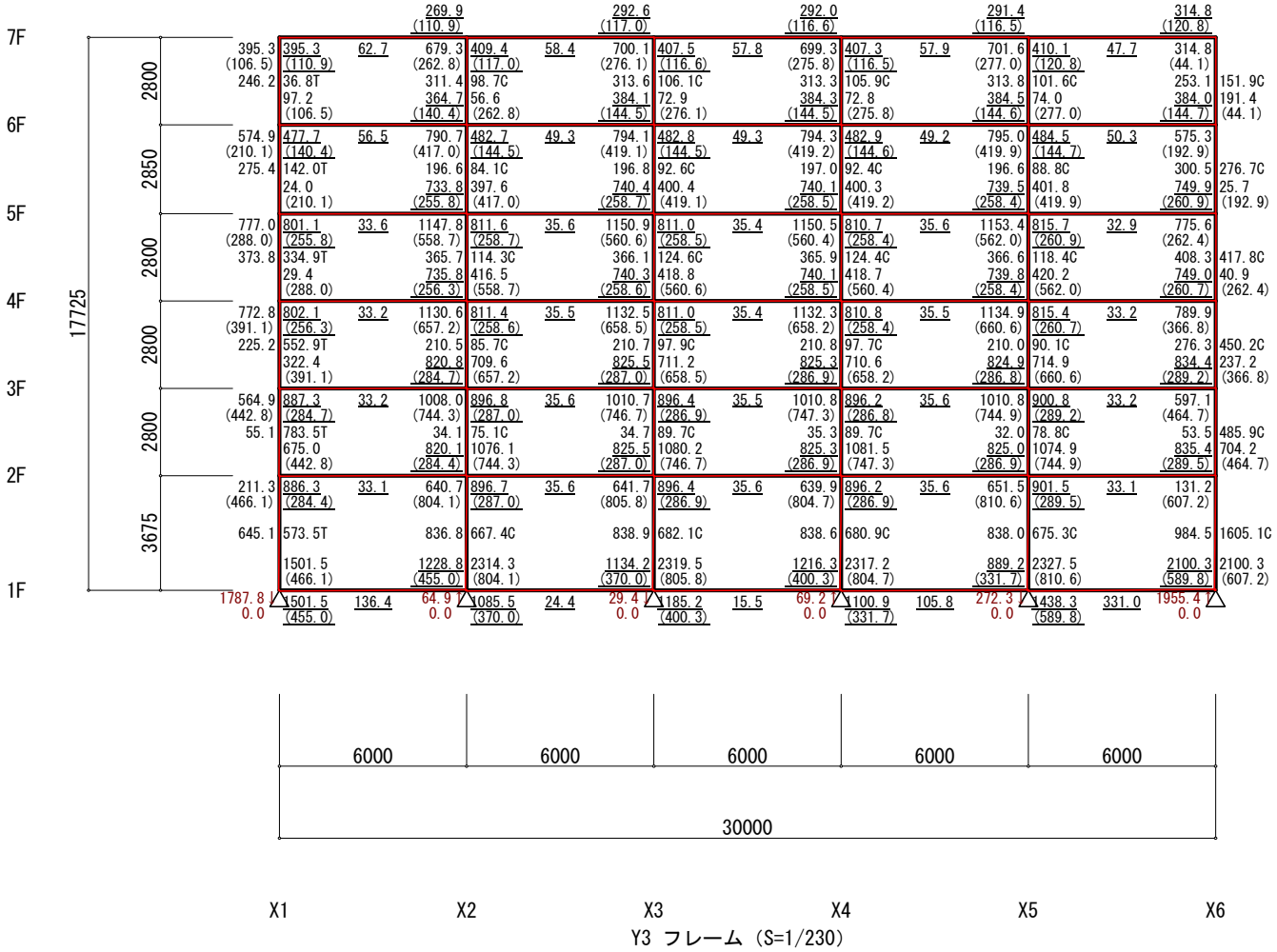
※S.RVの引張側の数値は浮上り抵抗重量を含まない数値です。
「基礎の鉛直バネの復元力特性」の浮上り抵抗重量と比較確認を行ってください。

HB.N　：水平ブレースの部材軸力　(kN)
○　：ピン接合

水平荷重時節点応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）

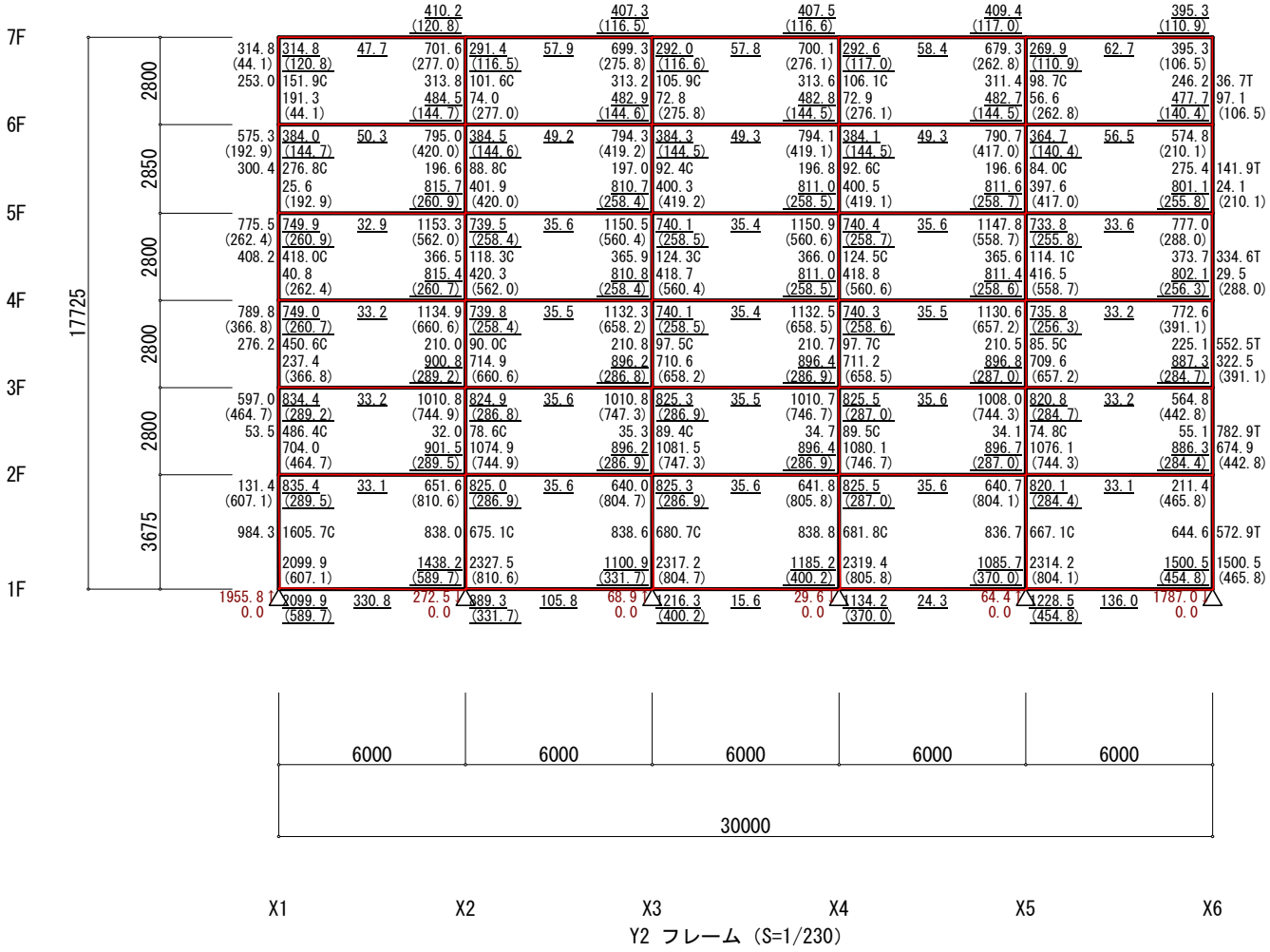


水平荷重時節点応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）

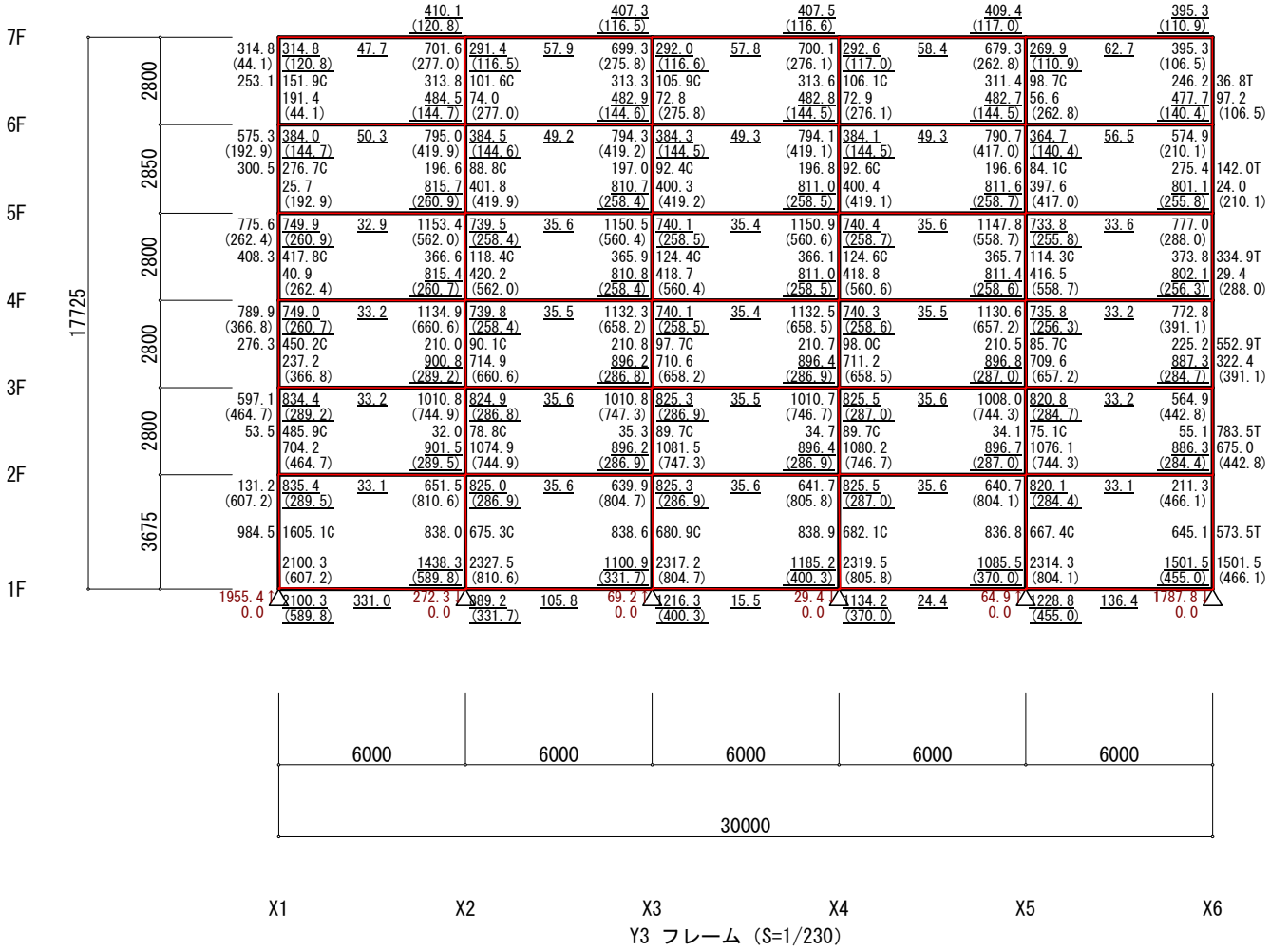


Y3 フレーム（S=1/230）

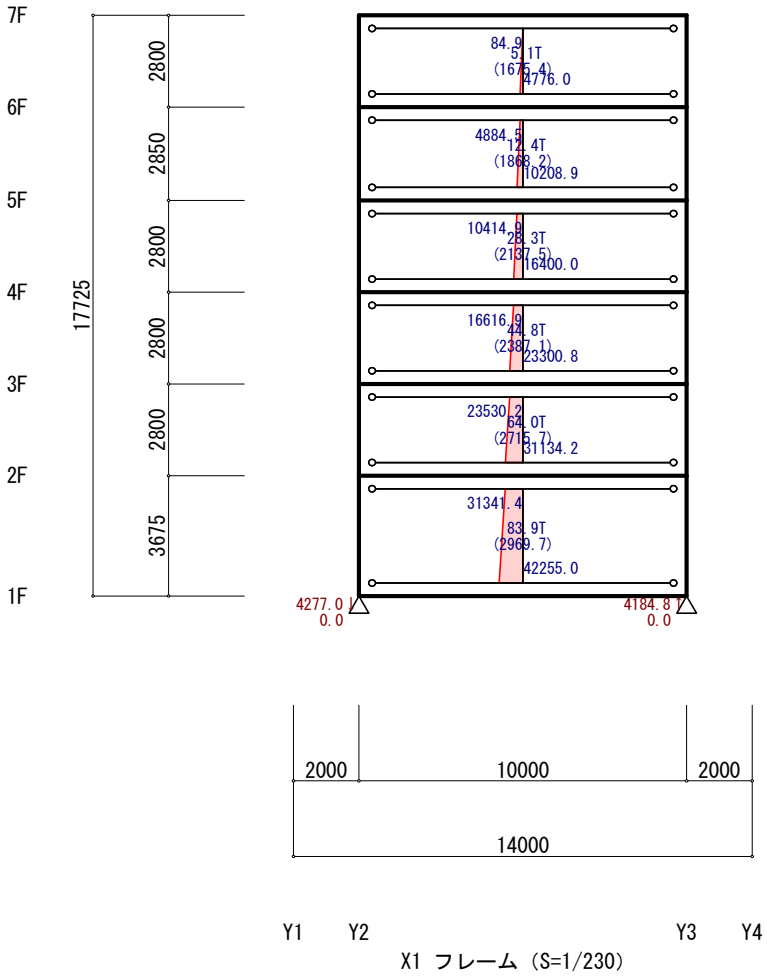
水平荷重時節点応力（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



水平荷重時節点応力（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）

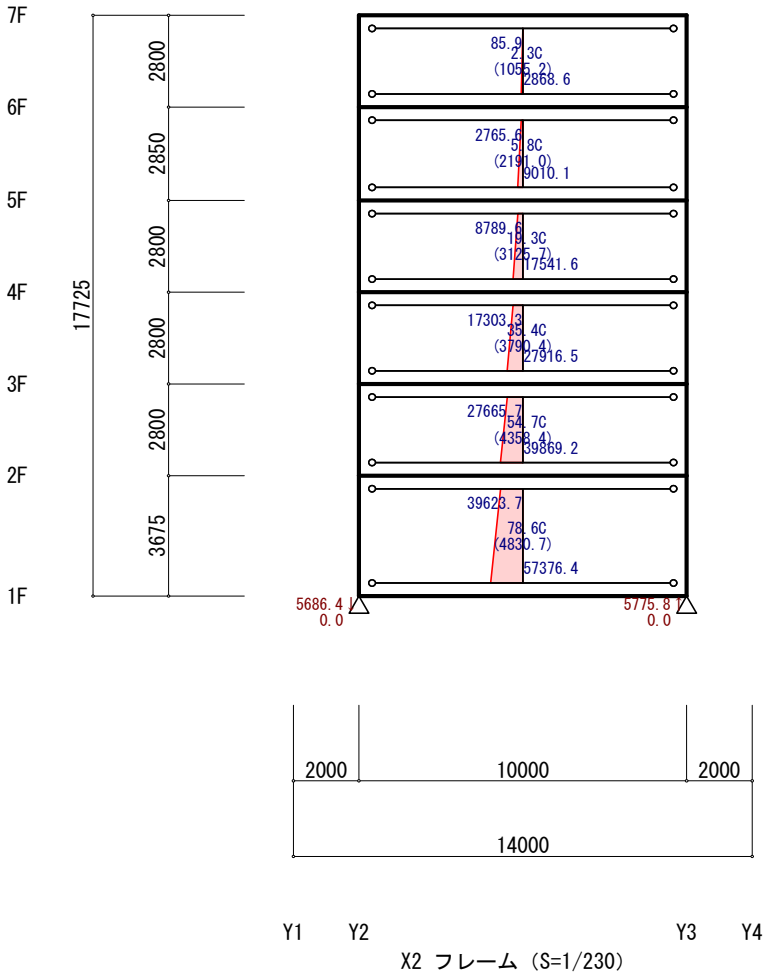


水平荷重時節点応力（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



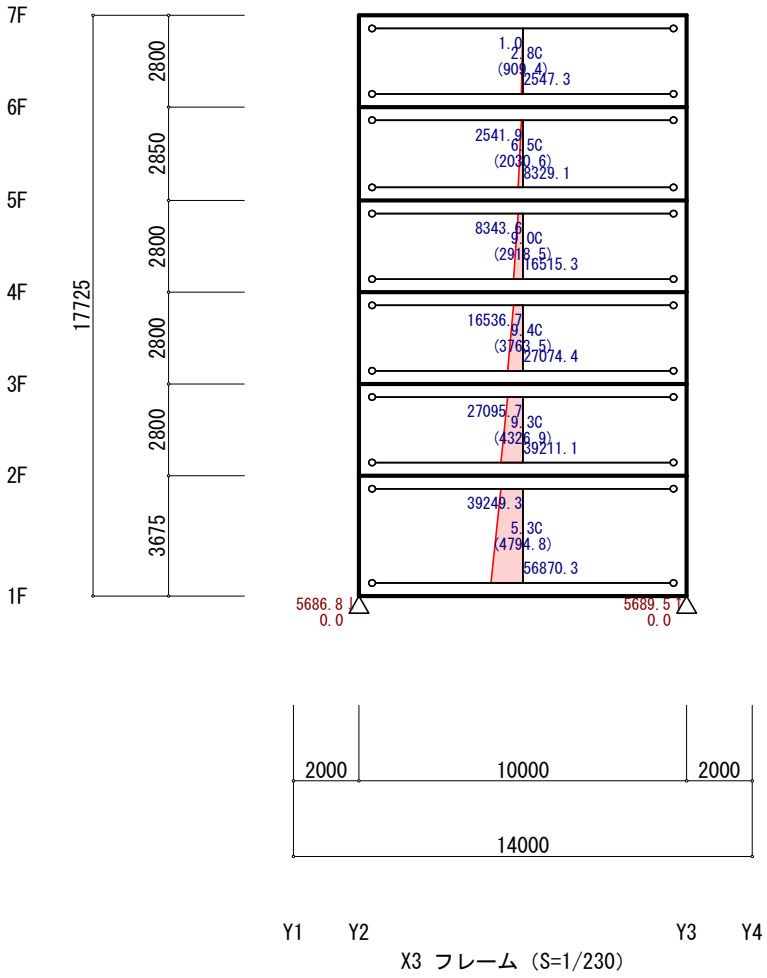
X1 フレーム（S=1/230）

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）



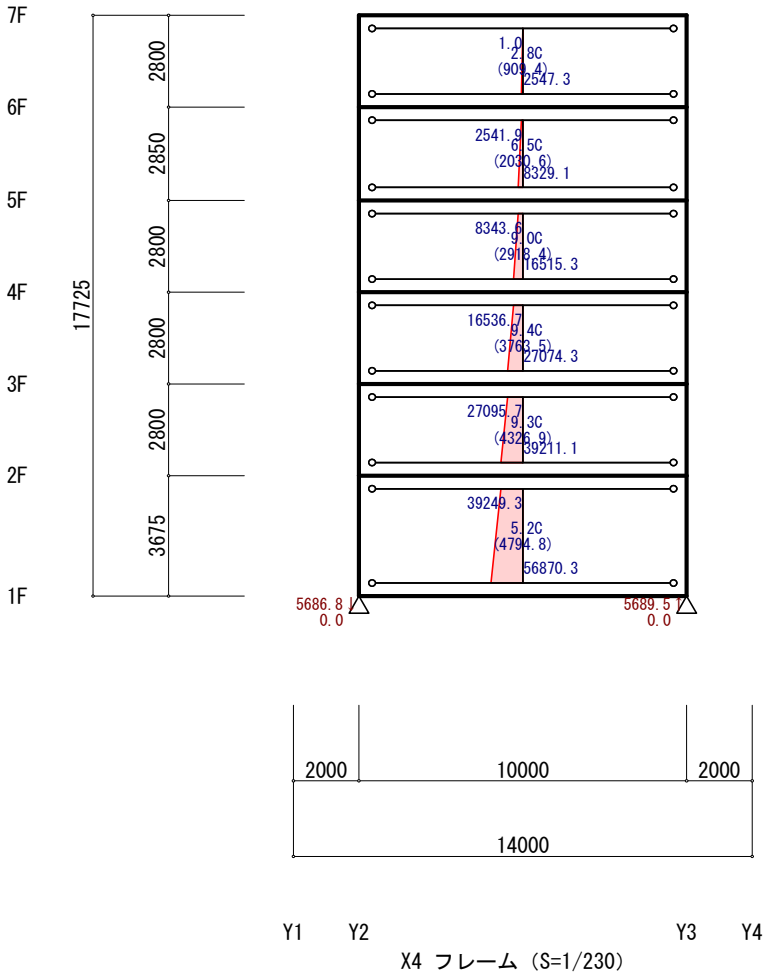
X2 フレーム（S=1/230）

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）



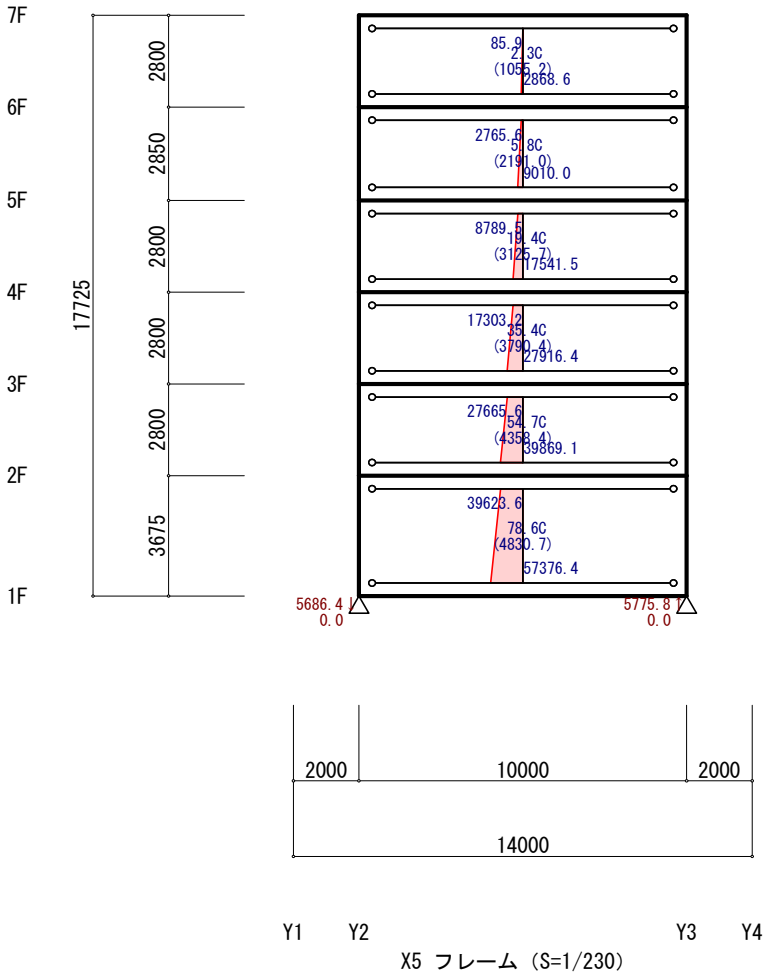
X3 フレーム（S=1/230）

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）



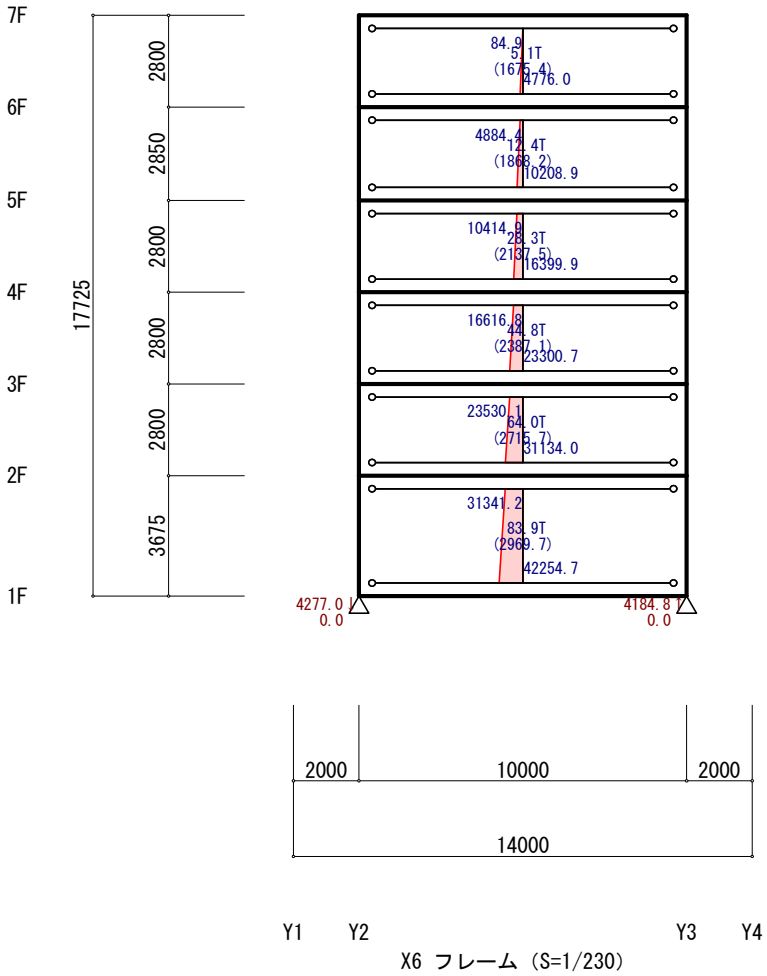
X4 フレーム（S=1/230）

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）



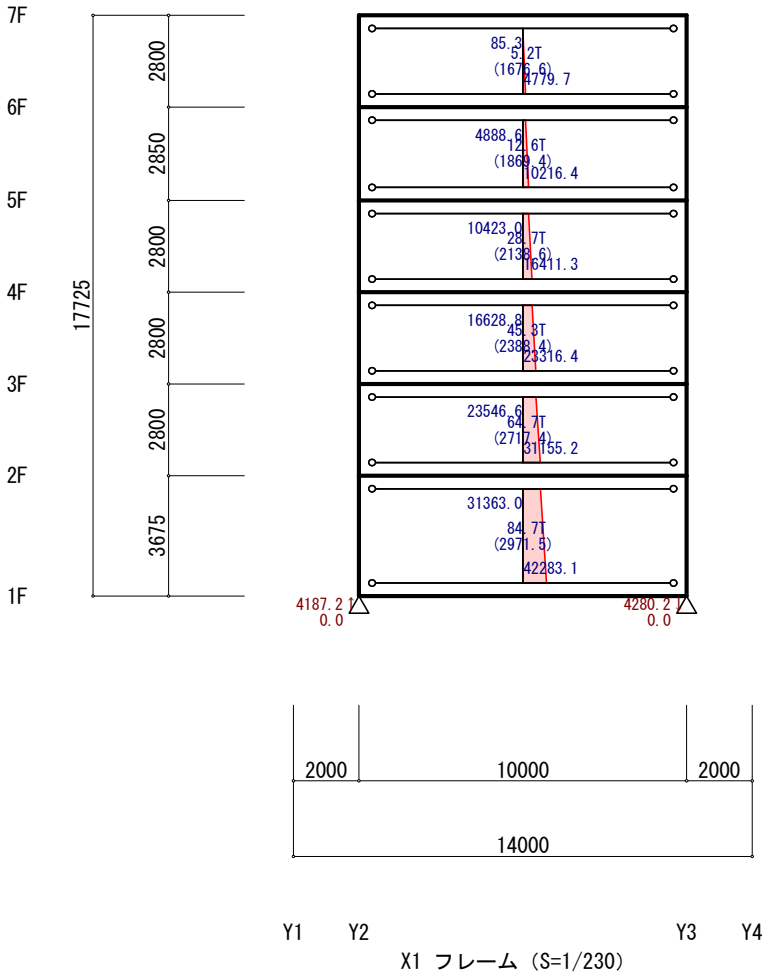
X5 フレーム（S=1/230）

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）



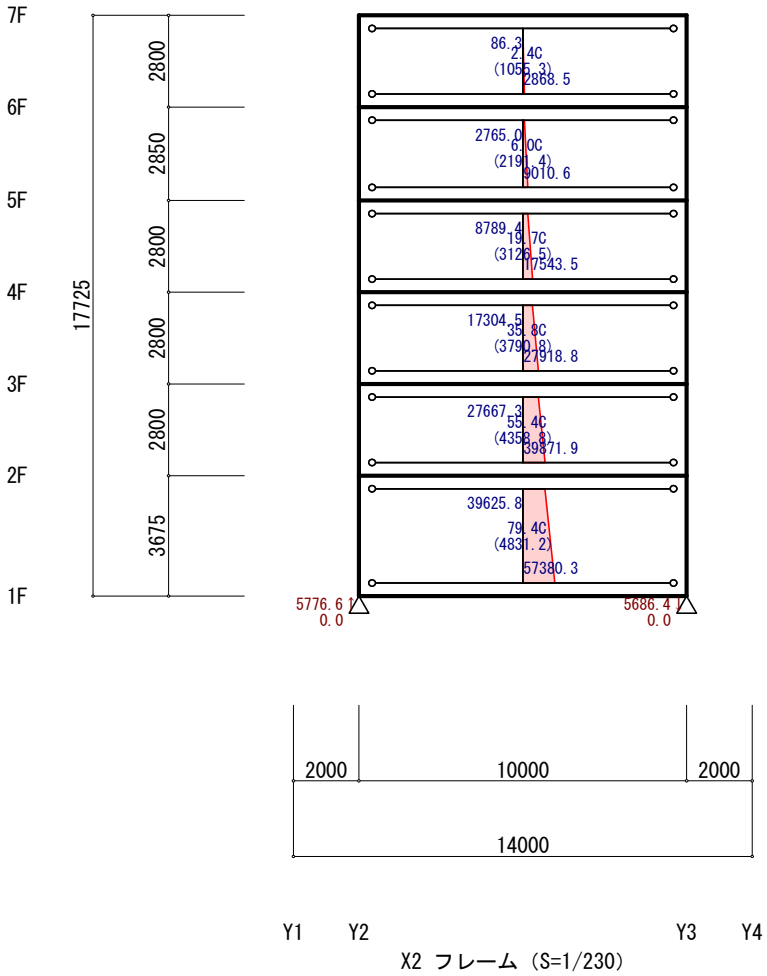
X6 フレーム（S=1/230）

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）



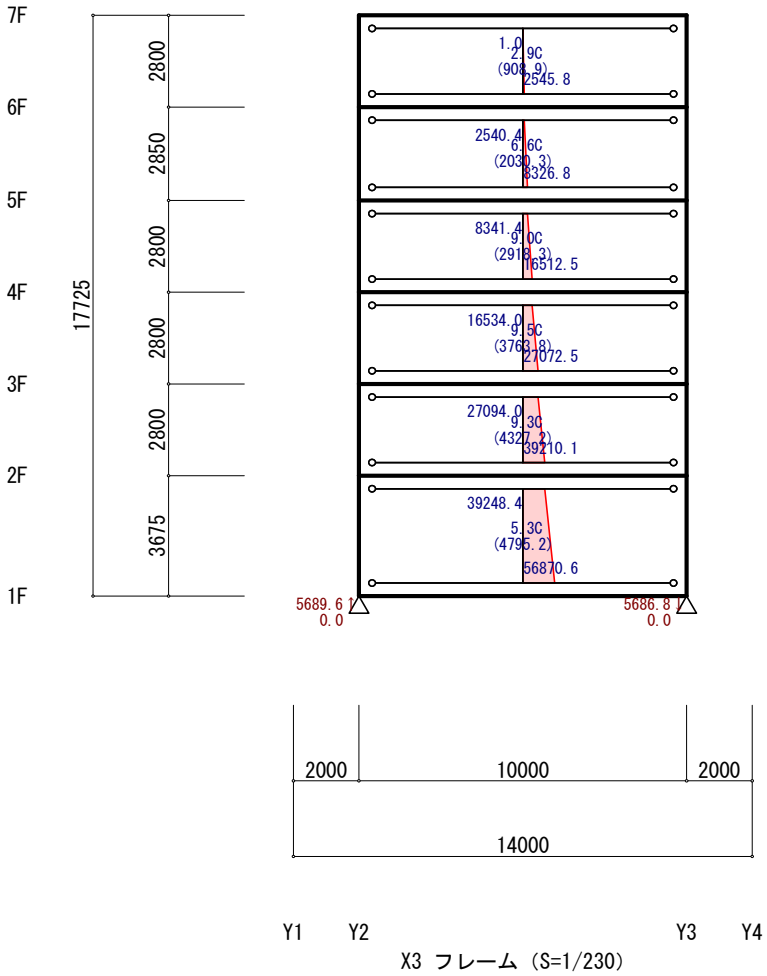
X1 フレーム（S=1/230）

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）



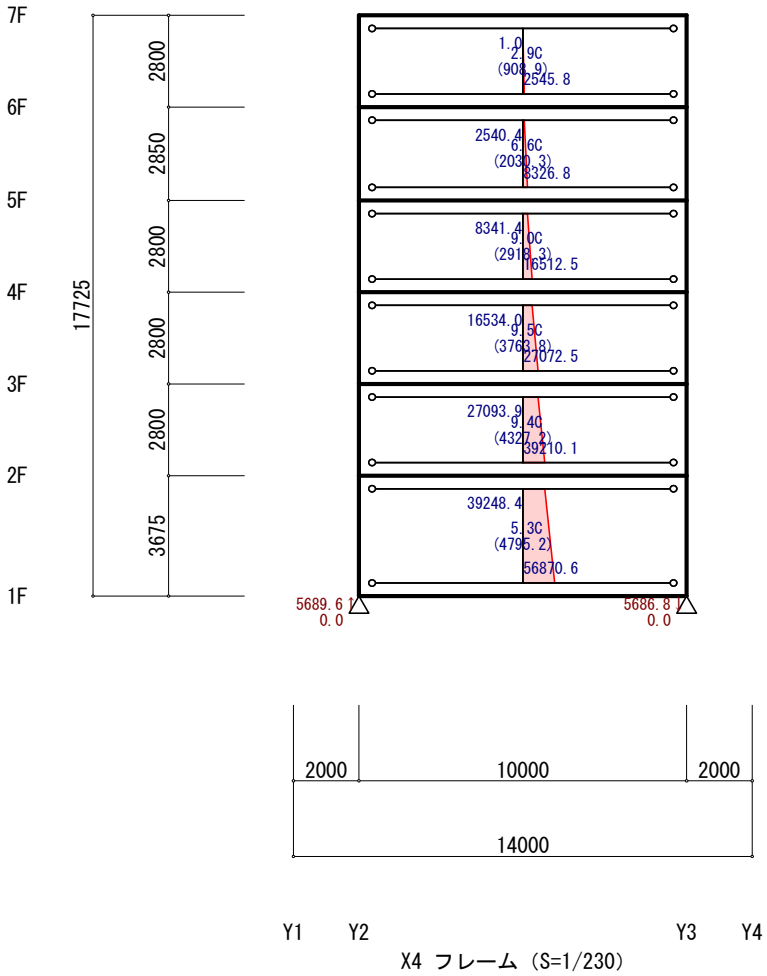
X2 フレーム（S=1/230）

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）



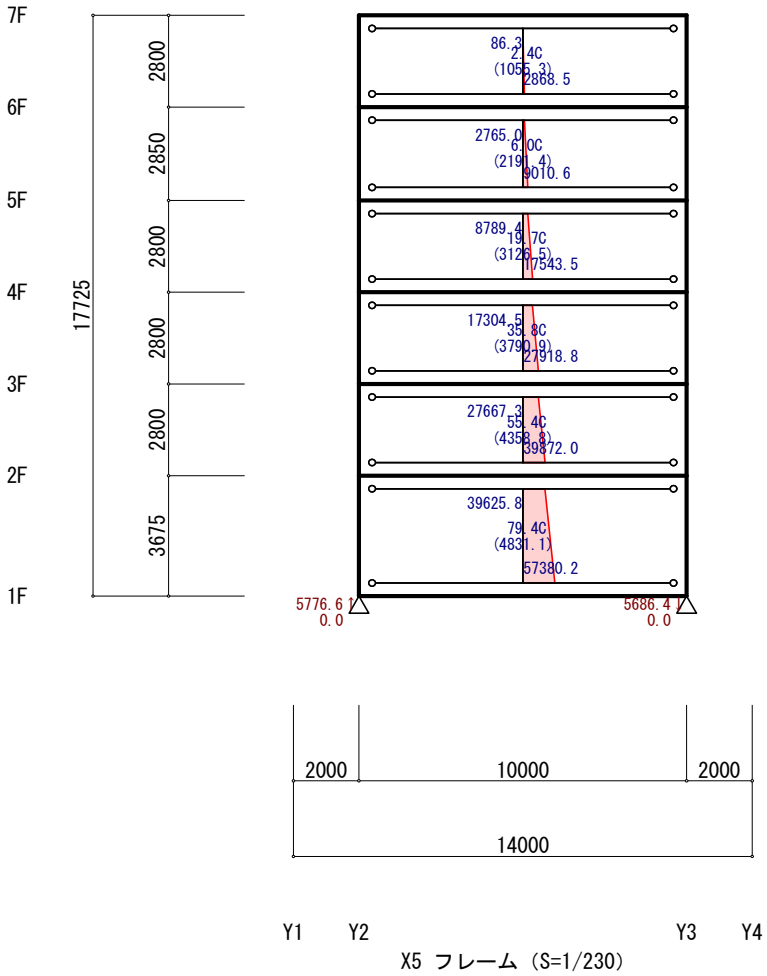
X3 フレーム（S=1/230）

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）



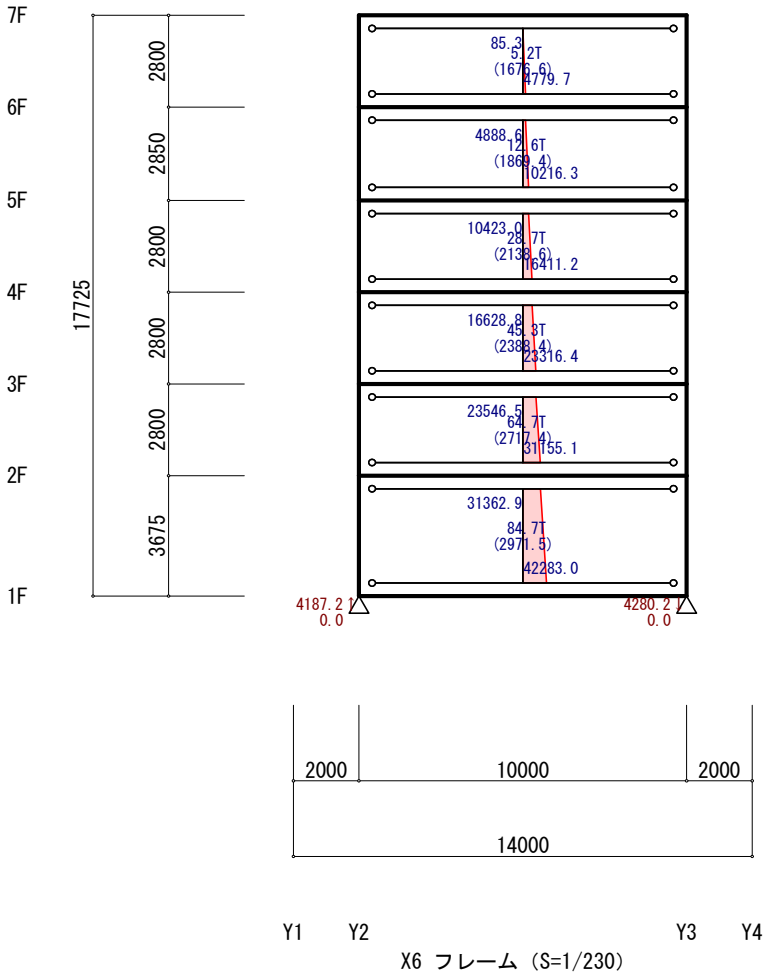
X4 フレーム（S=1/230）

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）



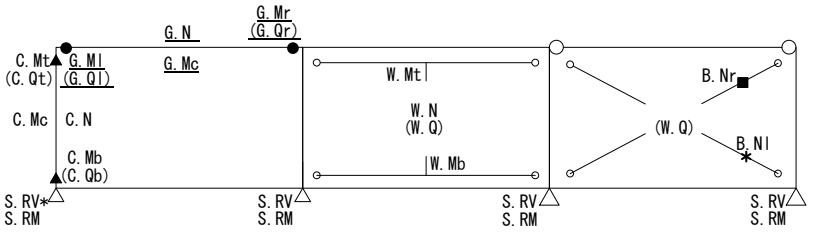
X5 フレーム（S=1/230）

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）



X6 フレーム（S=1/230）

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）



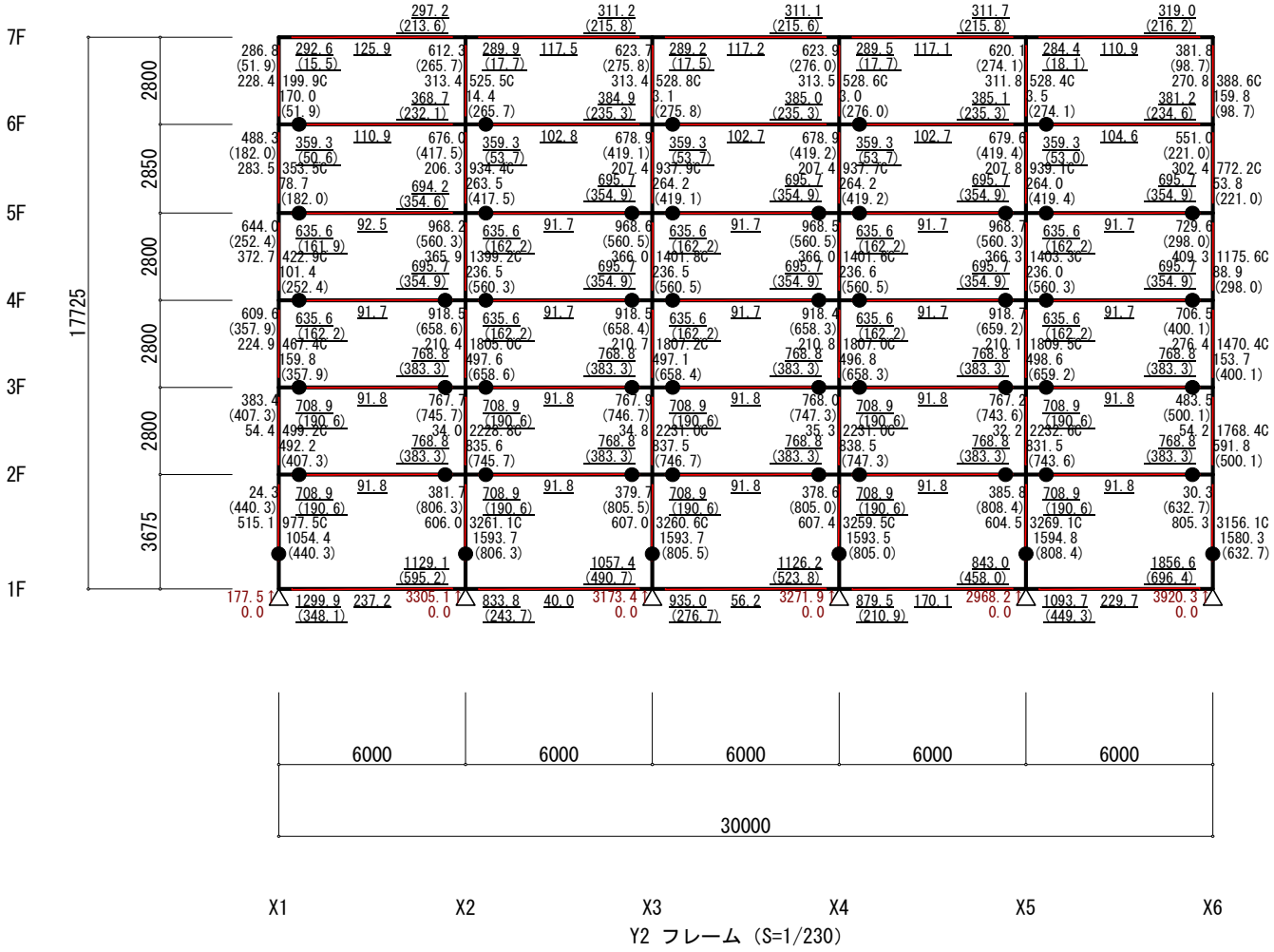
G.Ml	：はり左端部の曲げモーメント	(kN･m)
G.Mr	：はり右端部の曲げモーメント	(kN･m)
G.Mc	：はり中央の曲げモーメント	(kN･m)
G.N	：はり軸力	(kN)
	（T:引張，C:圧縮，0は非表示）	
	※剛床内のはり軸力は解析に考慮されないため表示されません	
G.Ql	：はり左端部のせん断力	(kN)
G.Qr	：はり右端部のせん断力	(kN)
C.Mt	：柱頭の曲げモーメント	(kN･m)
C.Mb	：柱脚の曲げモーメント	(kN･m)
C.Mc	：柱中央の曲げモーメント	(kN･m)
C.N	：柱軸力（T:引張，C:圧縮）	(kN)
	（※C.Nは0の場合、非表示）	
C.Qt	：柱頭のせん断力	(kN)
C.Qb	：柱脚のせん断力	(kN)

W.Mt	：壁頭・柱頭の曲げモーメント	(kN･m)
W.Mb	：壁脚・柱脚の曲げモーメント	(kN･m)
W.N	：壁軸力（T:引張，C:圧縮）	(kN)
W.Q	：壁・ブレースのせん断力	(kN)
B.Nr	：ブレース右上がり部材軸力	(kN)
B.Nl	：ブレース左上がり部材軸力	(kN)
S.RV	：鉛直方向支点反力	(kN)
	（ ■ ：水平荷重時浮き上がり）	
	（ ＊ ：水平荷重時圧縮破壊）	
S.RM	：曲げ支点反力	(kN･m)

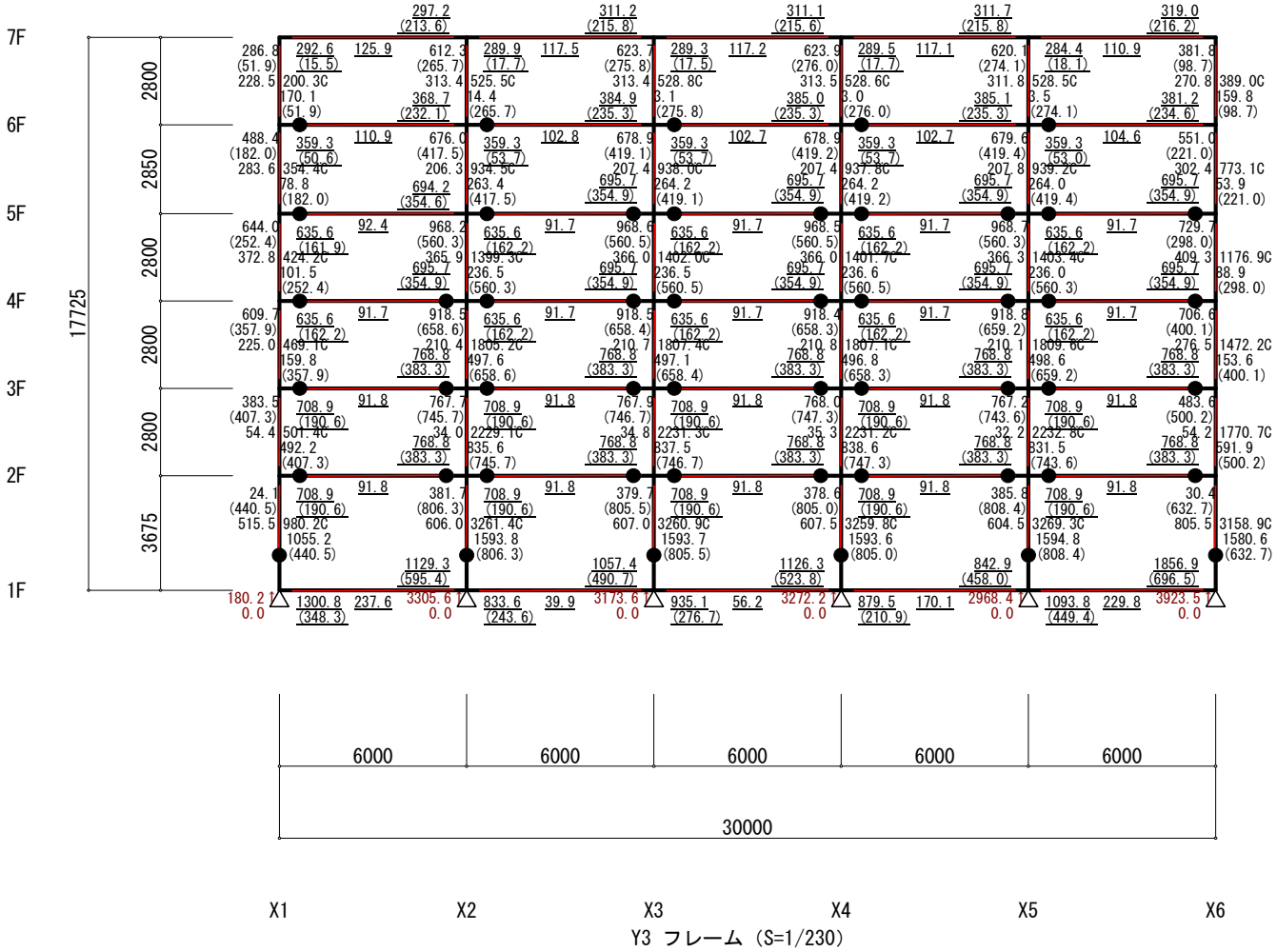
※S.RVの引張側の数値は浮上り抵抗重量を含まない数値です。
「基礎の鉛直バネの復元力特性」の浮上り抵抗重量と
比較確認を行ってください。

HB.N	：水平ブレースの部材軸力　(kN)
●	：曲げ破壊
▲	：せん断破壊
■	：引張破壊
＊	：圧縮破壊
耐震壁の破壊表示	
◎	：耐震壁の壁板のみの曲げ破壊
○	：ピン接合

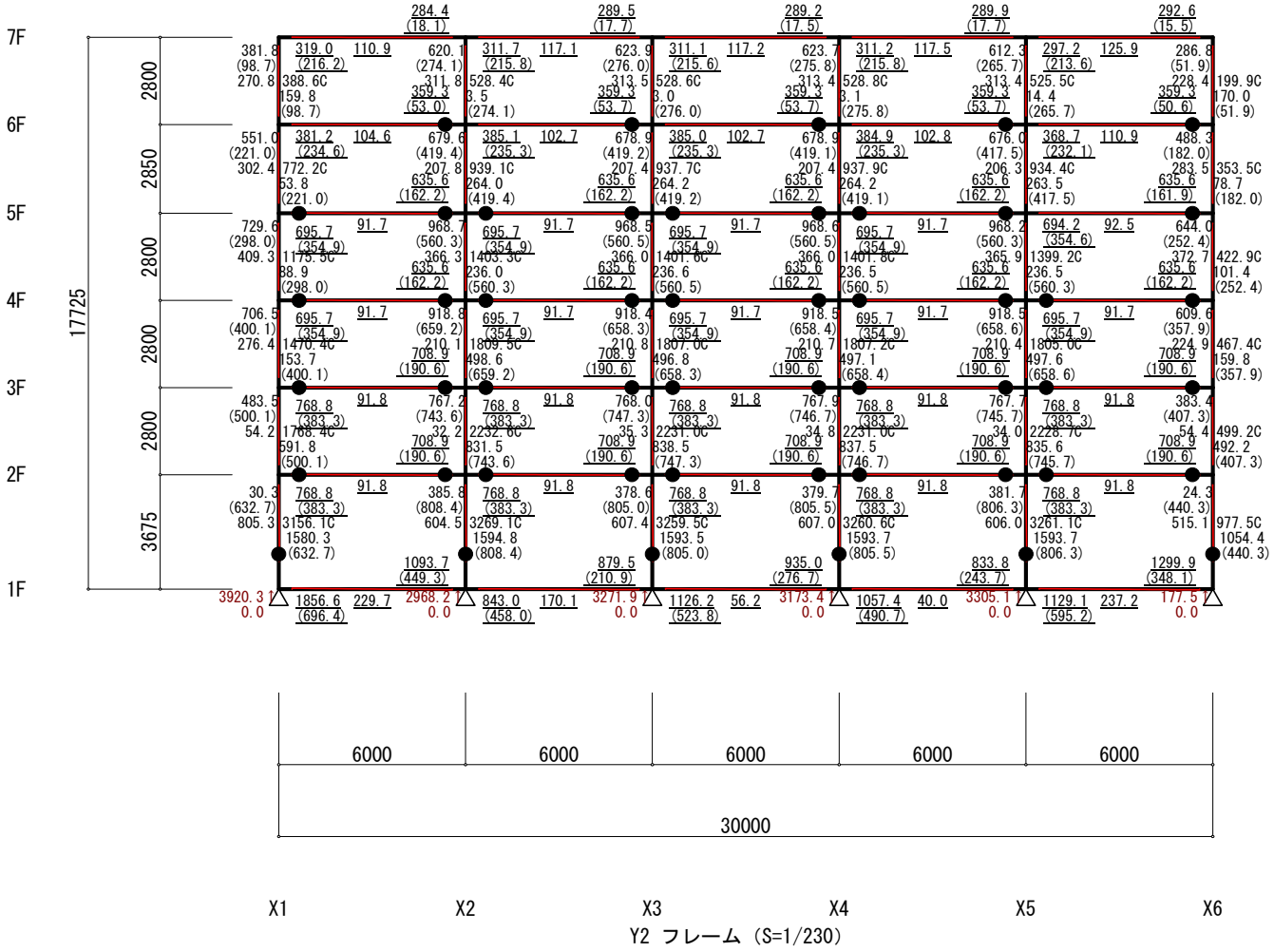
長期考慮危険断面位置応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



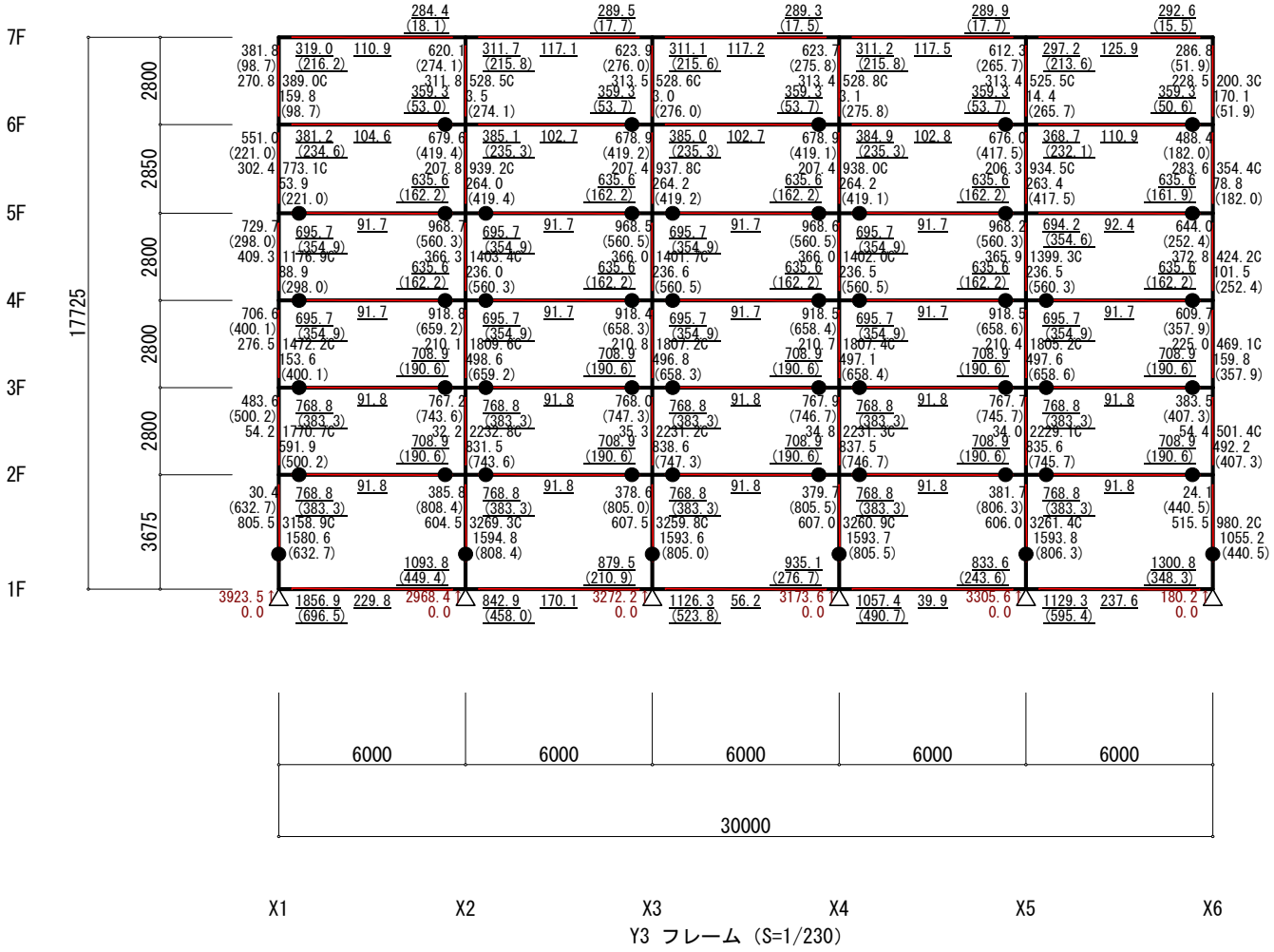
長期考慮危険断面位置応力（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



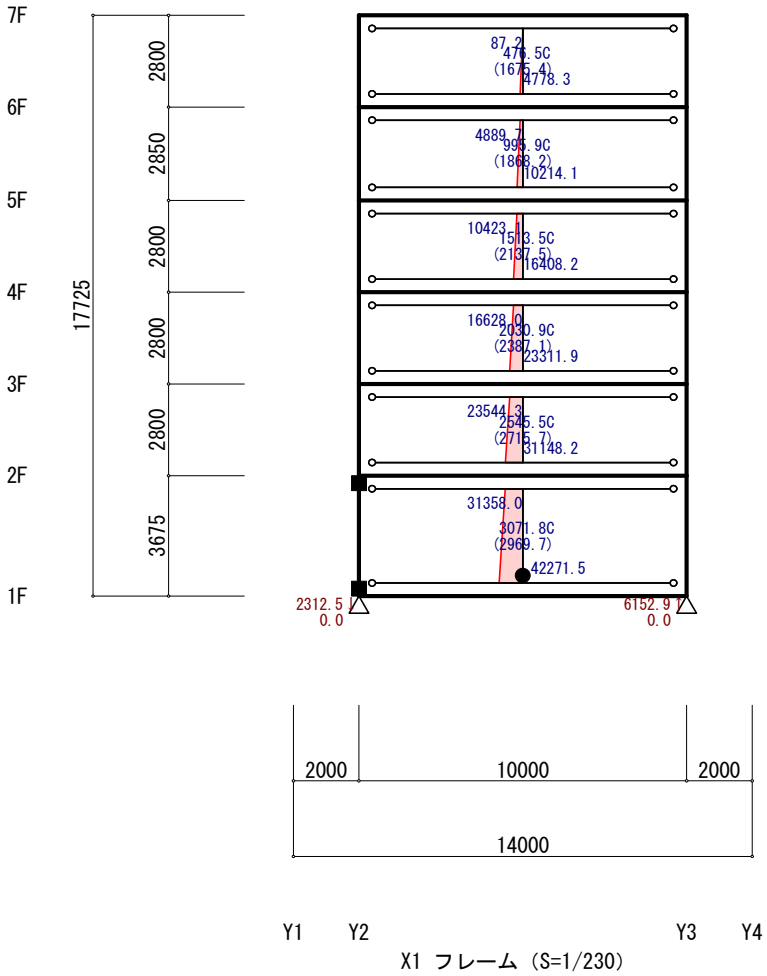
長期考慮危険断面位置応力（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



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）

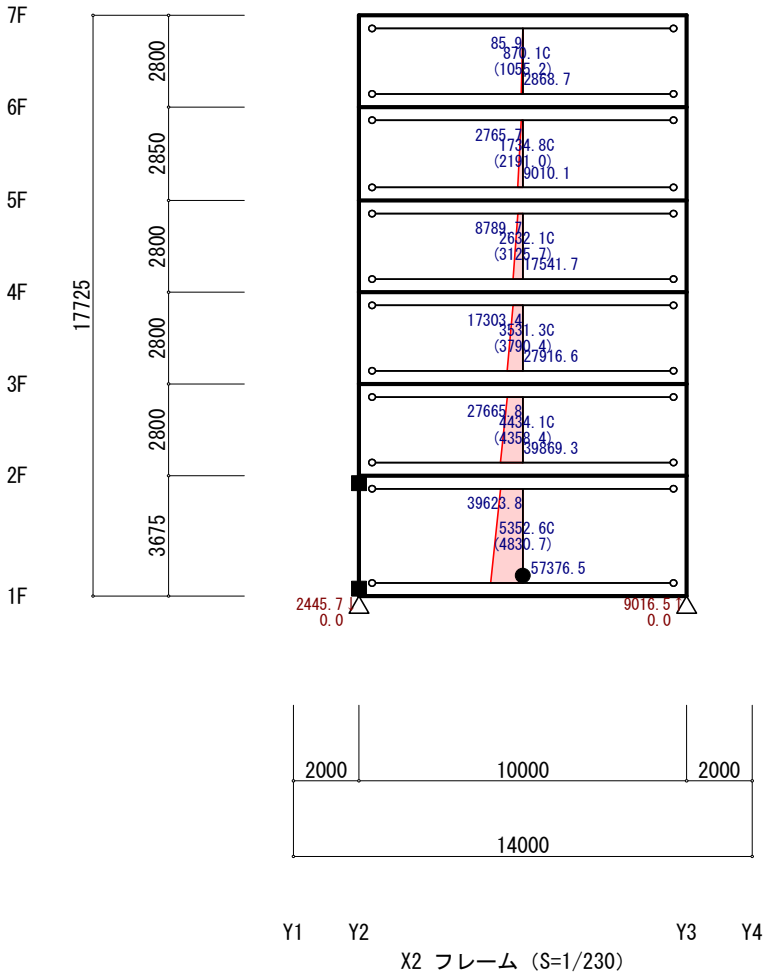


長期考慮危険断面位置応力（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



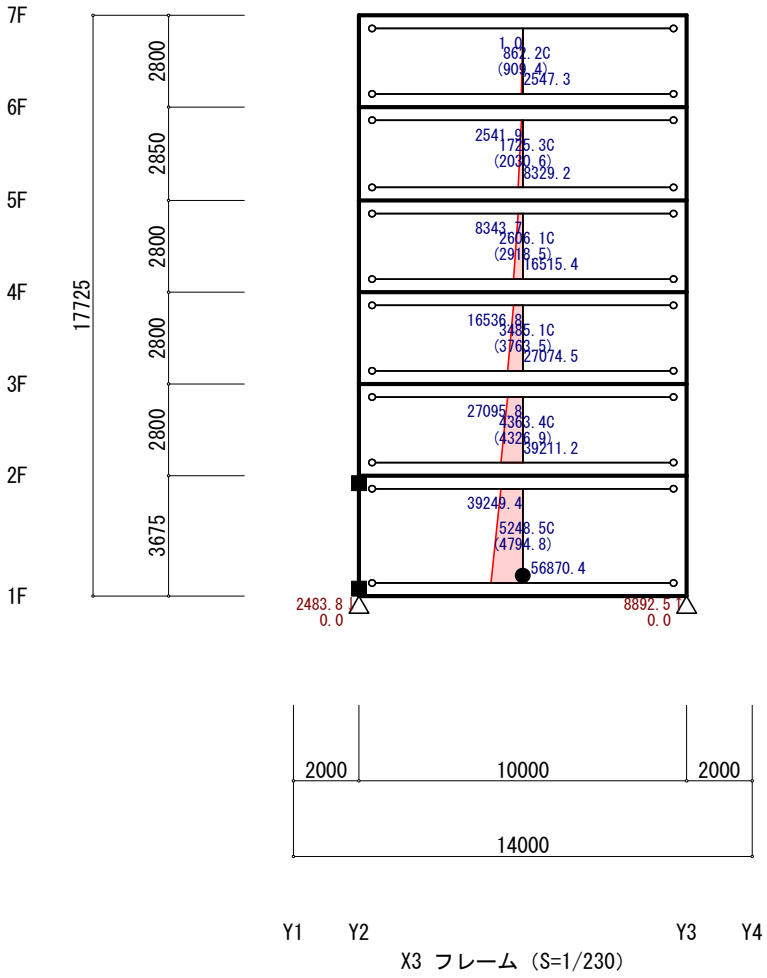
X1 フレーム（S=1/230）

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）



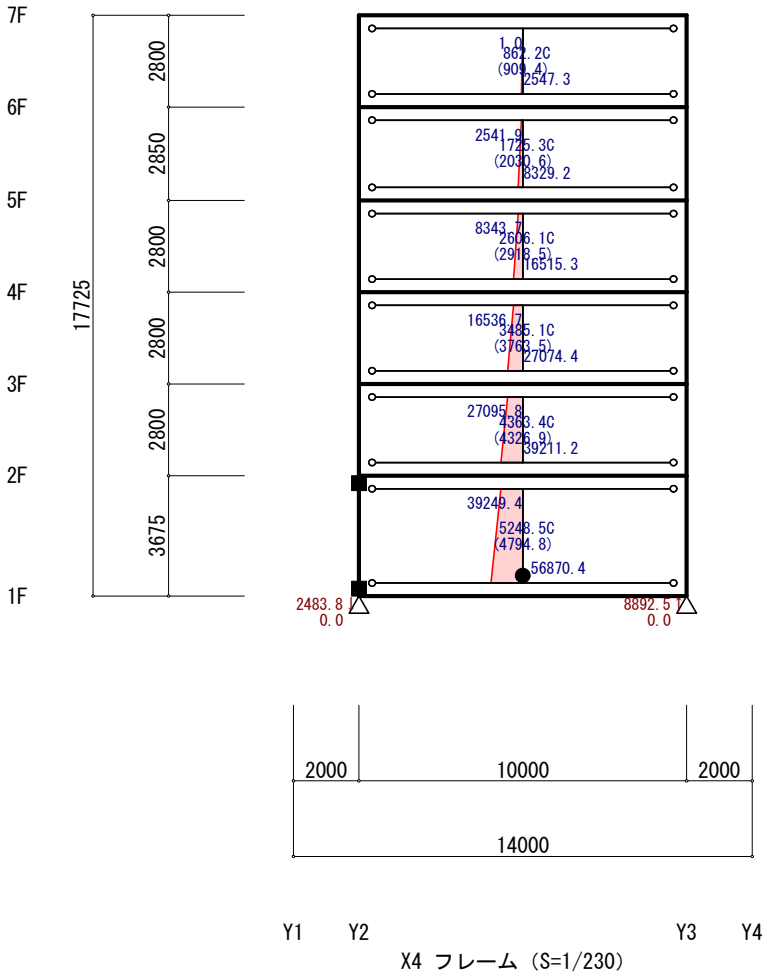
X2 フレーム（S=1/230）

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）



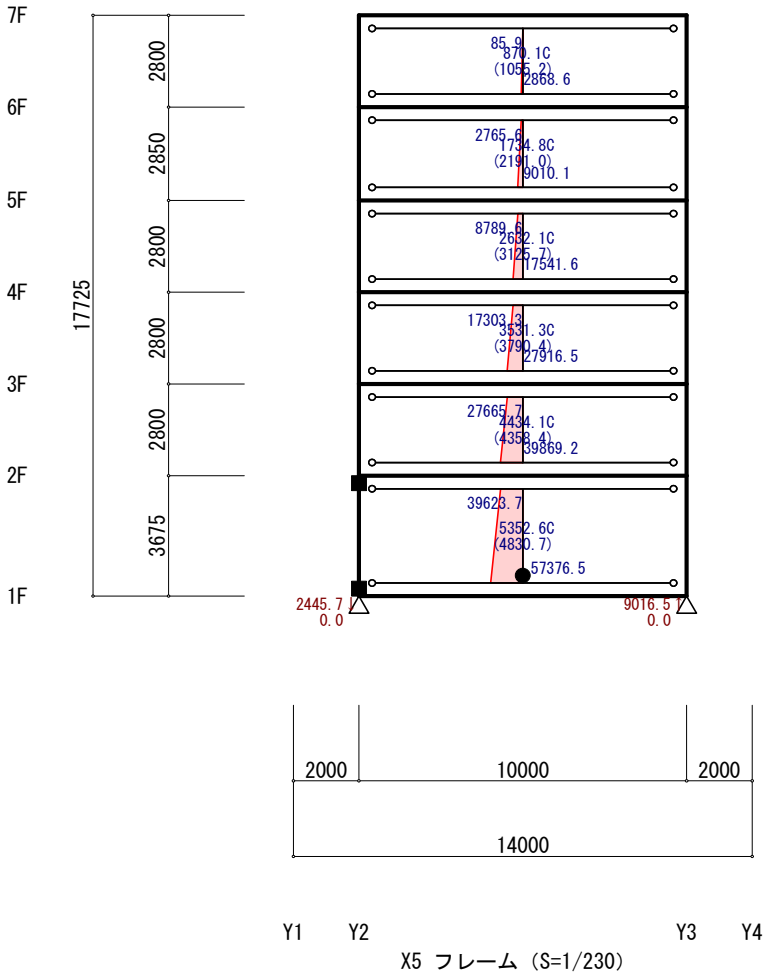
X3 フレーム（S=1/230）

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）



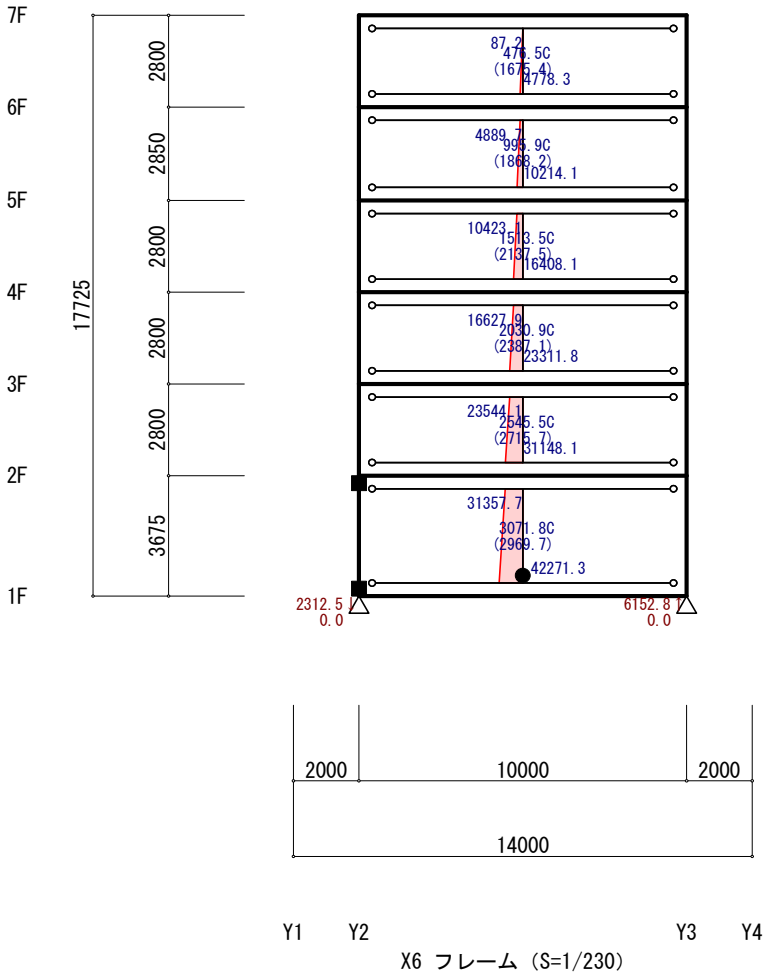
X4 フレーム（S=1/230）

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）



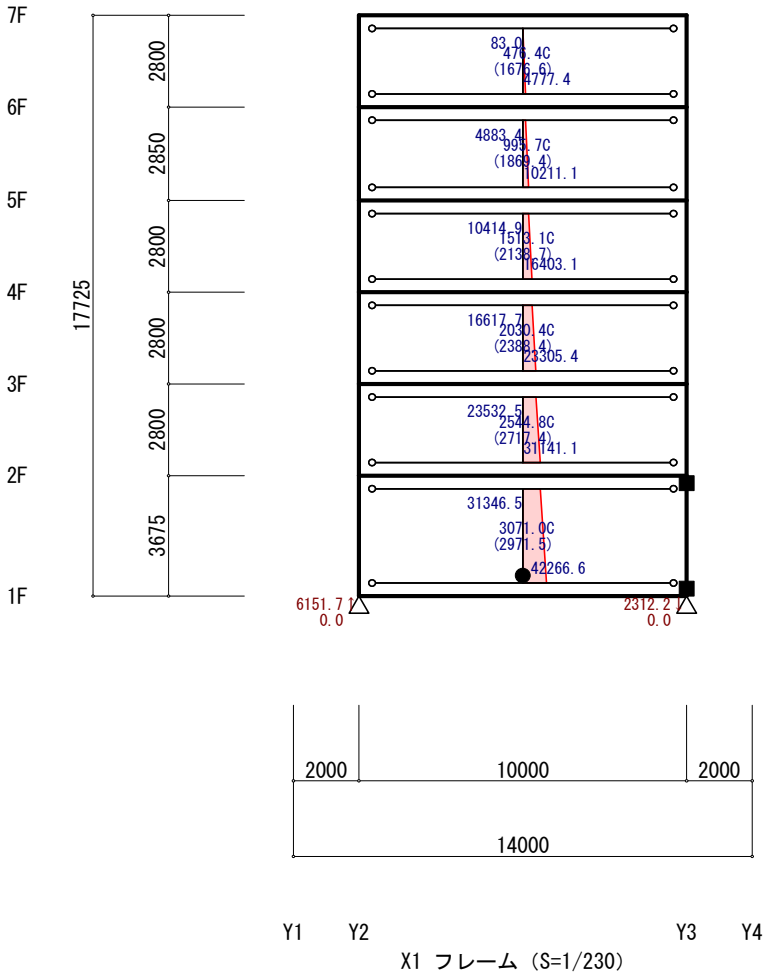
X5 フレーム（S=1/230）

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）



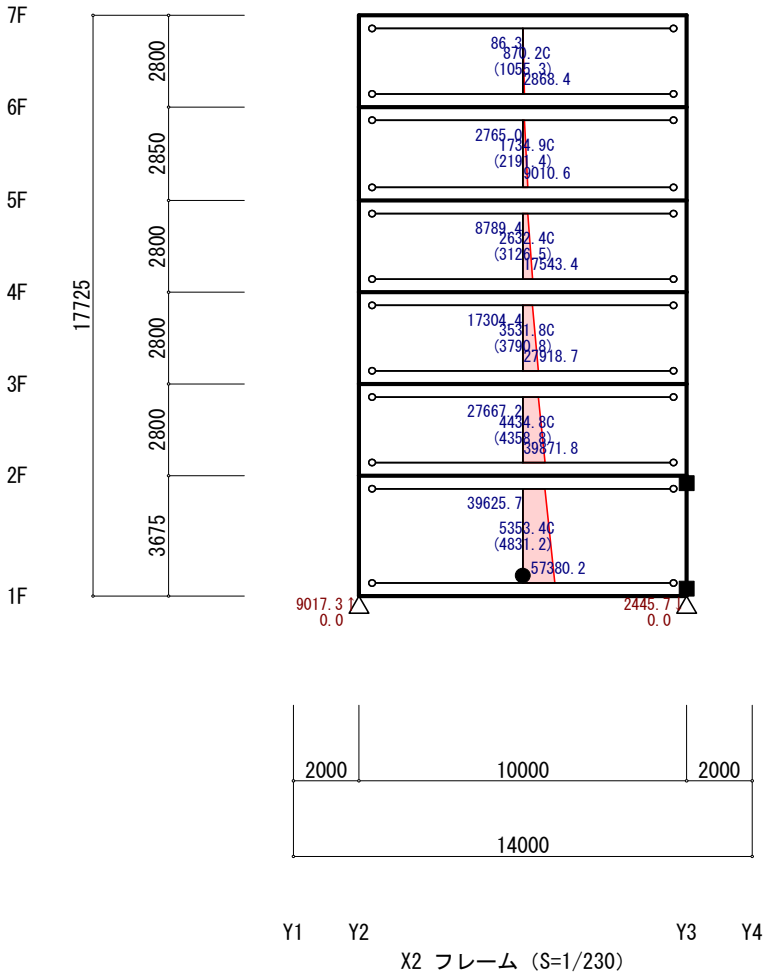
X6 フレーム（S=1/230）

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）



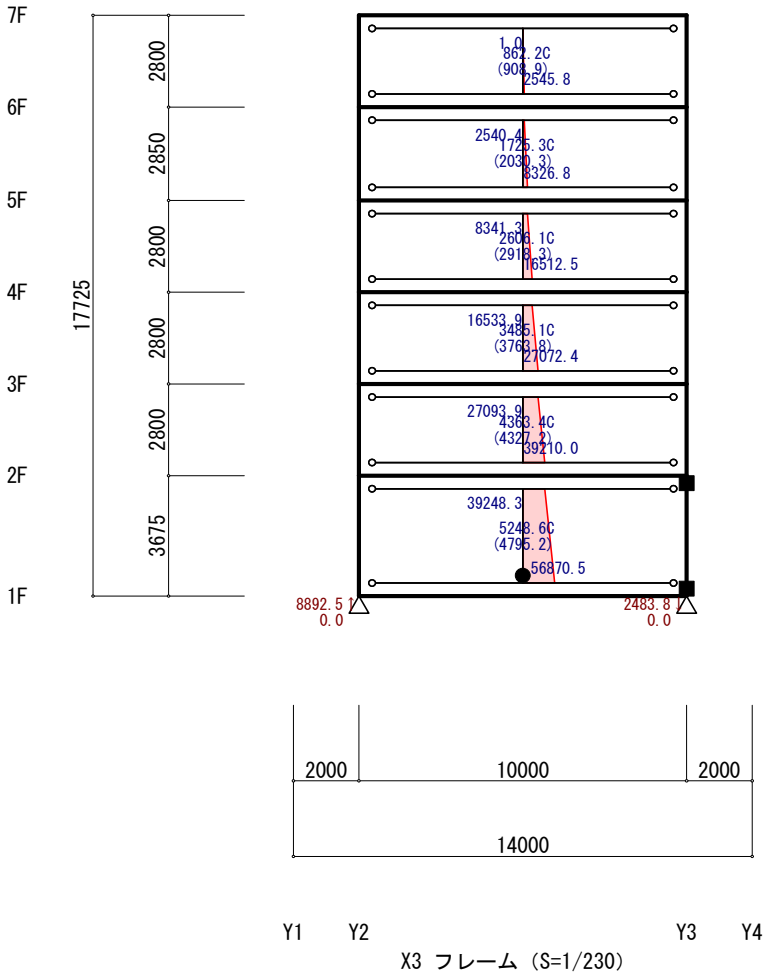
X1 フレーム（S=1/230）

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）



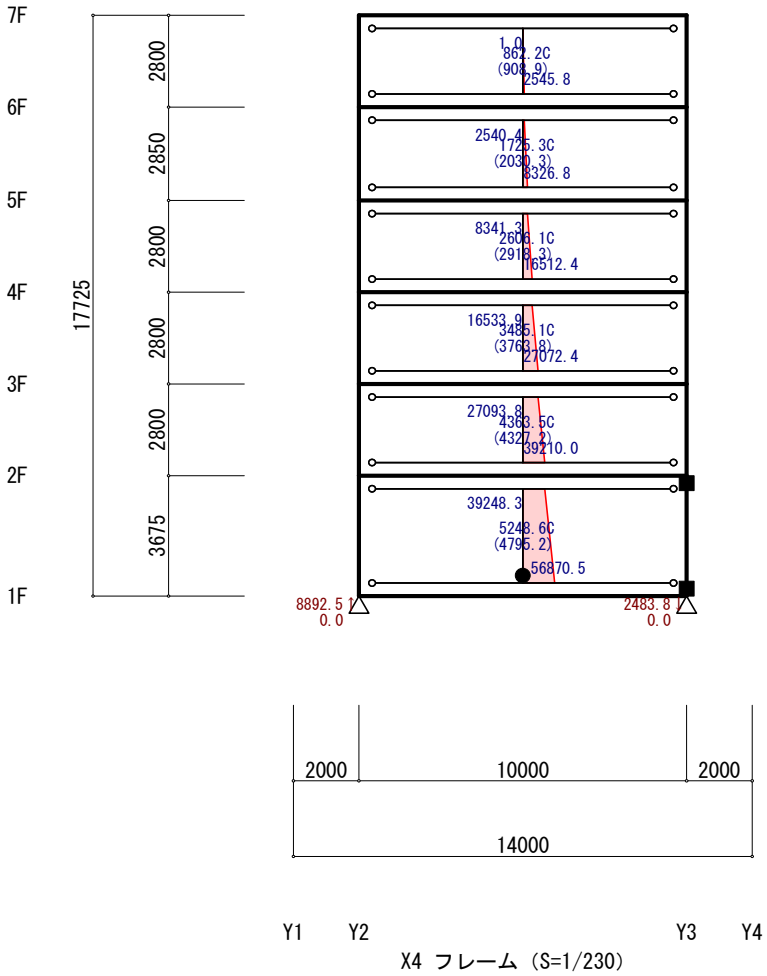
X2 フレーム（S=1/230）

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）



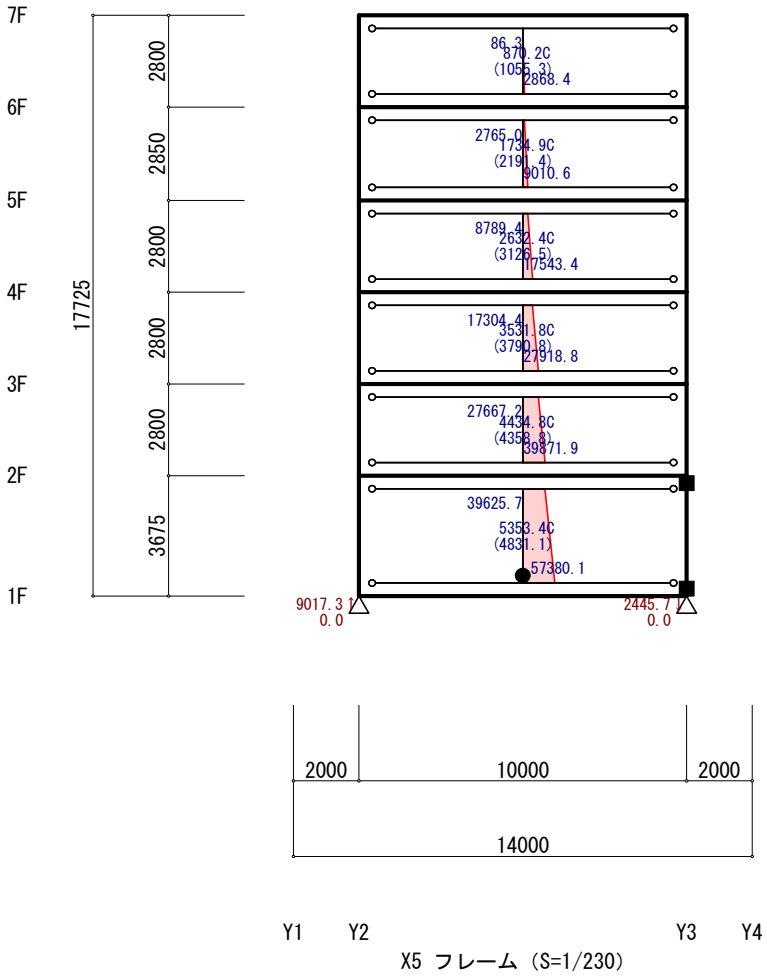
X3 フレーム（S=1/230）

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）



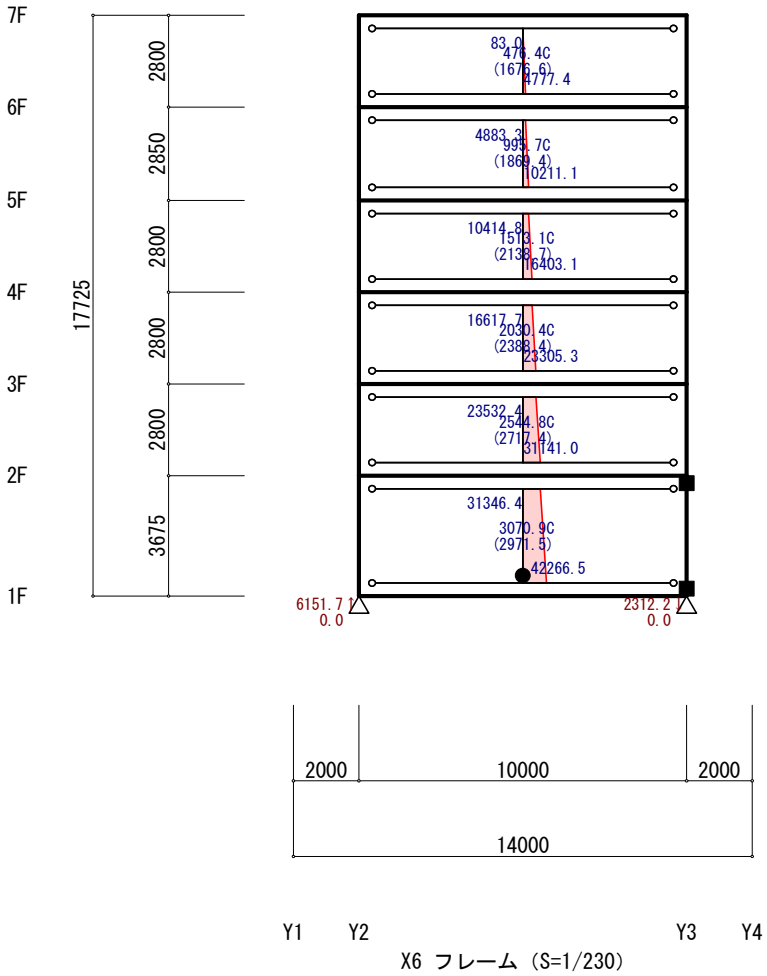
X4 フレーム（S=1/230）

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）



X5 フレーム（S=1/230）

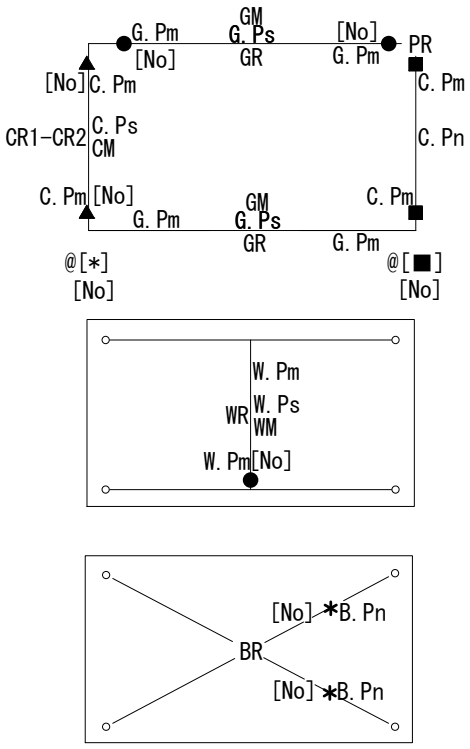
長期考慮危険断面位置応力（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



X6 フレーム（S=1/230）

U-4.5　終局時機構図（保有耐力時）

U-4.5.1　終局時機構図（保有耐力時）



●　：曲げ破壊
▲　：せん断破壊
■　：引張破壊
＊　：圧縮破壊
耐震壁の破壊の表示
◎　：耐震壁の壁板のみの曲げ破壊

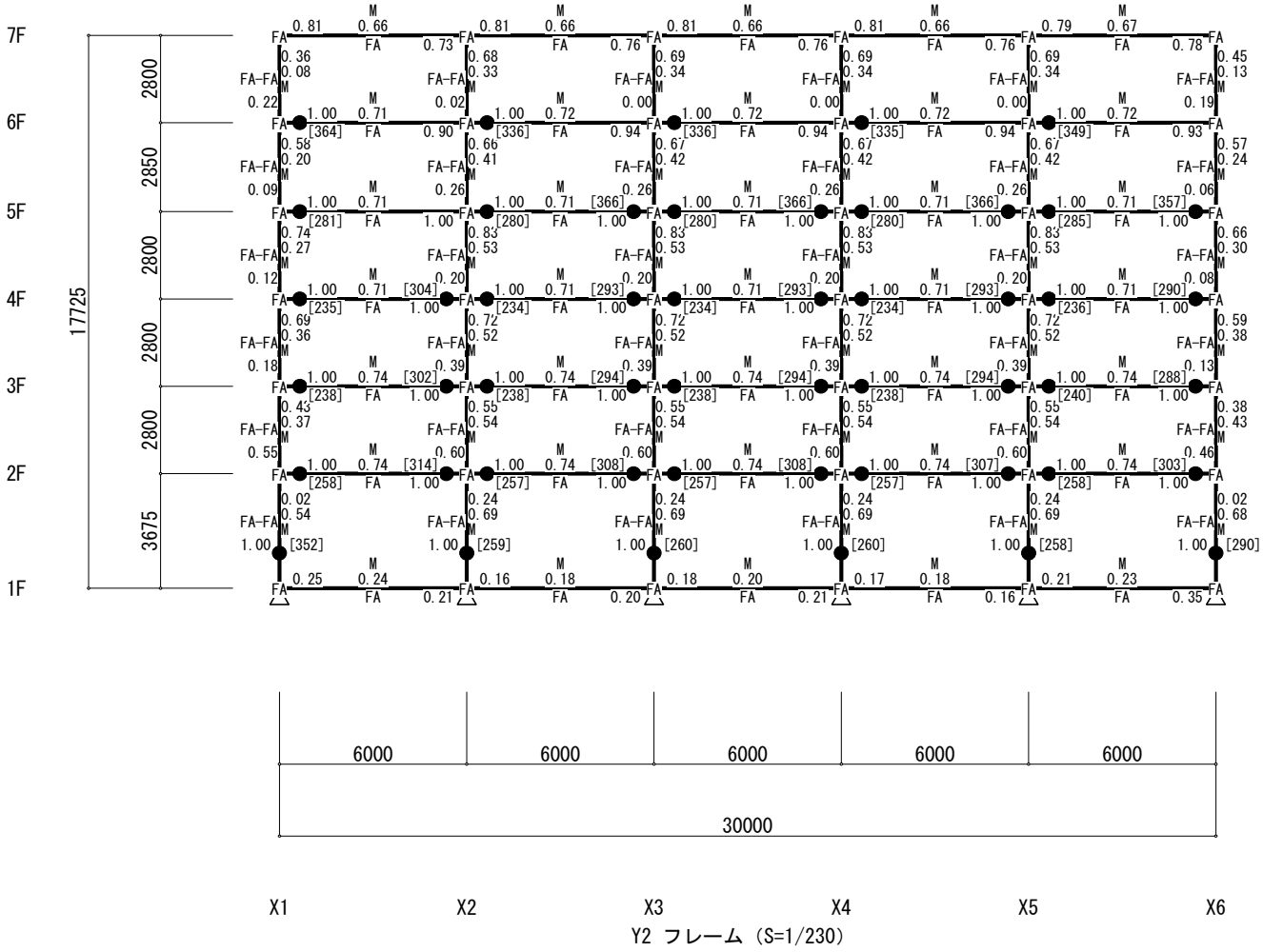
@　：基礎鉛直バネ
[*]　：浮上り判定、■：浮上り、*：圧壊
[No]　：崩壊荷重ステップ数

G.Pm　：はり曲げ崩壊塑性化率
G.Ps　：はりせん断崩壊塑性化率
C.Pm　：柱曲げ崩壊塑性化率
C.Ps　：柱せん断崩壊塑性化率
C.Pn　：柱引張崩壊塑性化率（T：引張、C：圧縮）
W.Pm　：壁曲げ崩壊塑性化率
W.Ps　：壁せん断崩壊塑性化率
B.Pn　：ブレース引張崩壊塑性化率（T：引張、C：圧縮）

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

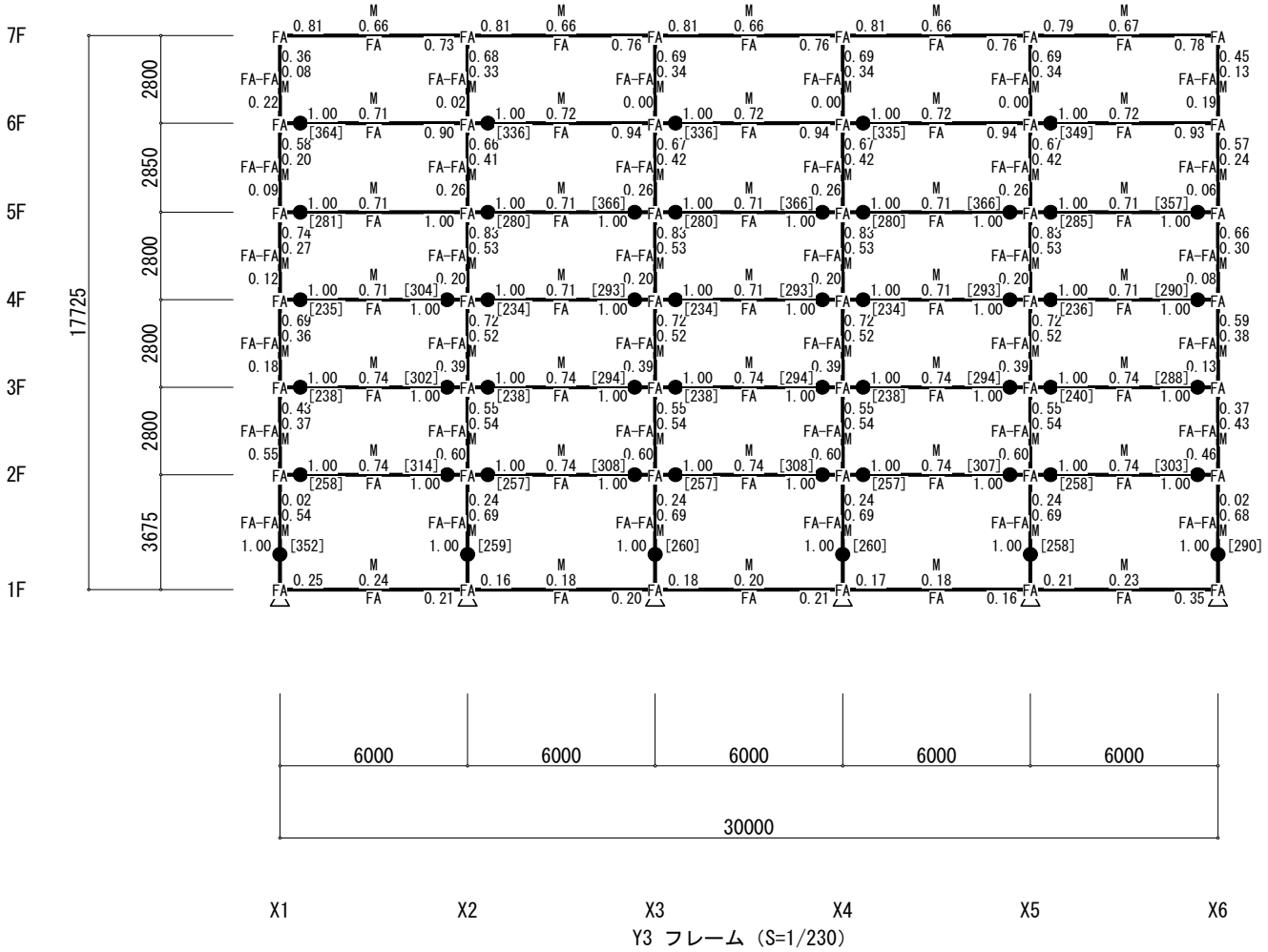
GM　：はりの破壊モード
CM　：柱の破壊モード
WM　：壁の破壊モード
（※破壊モード　M：曲げ破壊、S：せん断破壊）

終局時機構図（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）

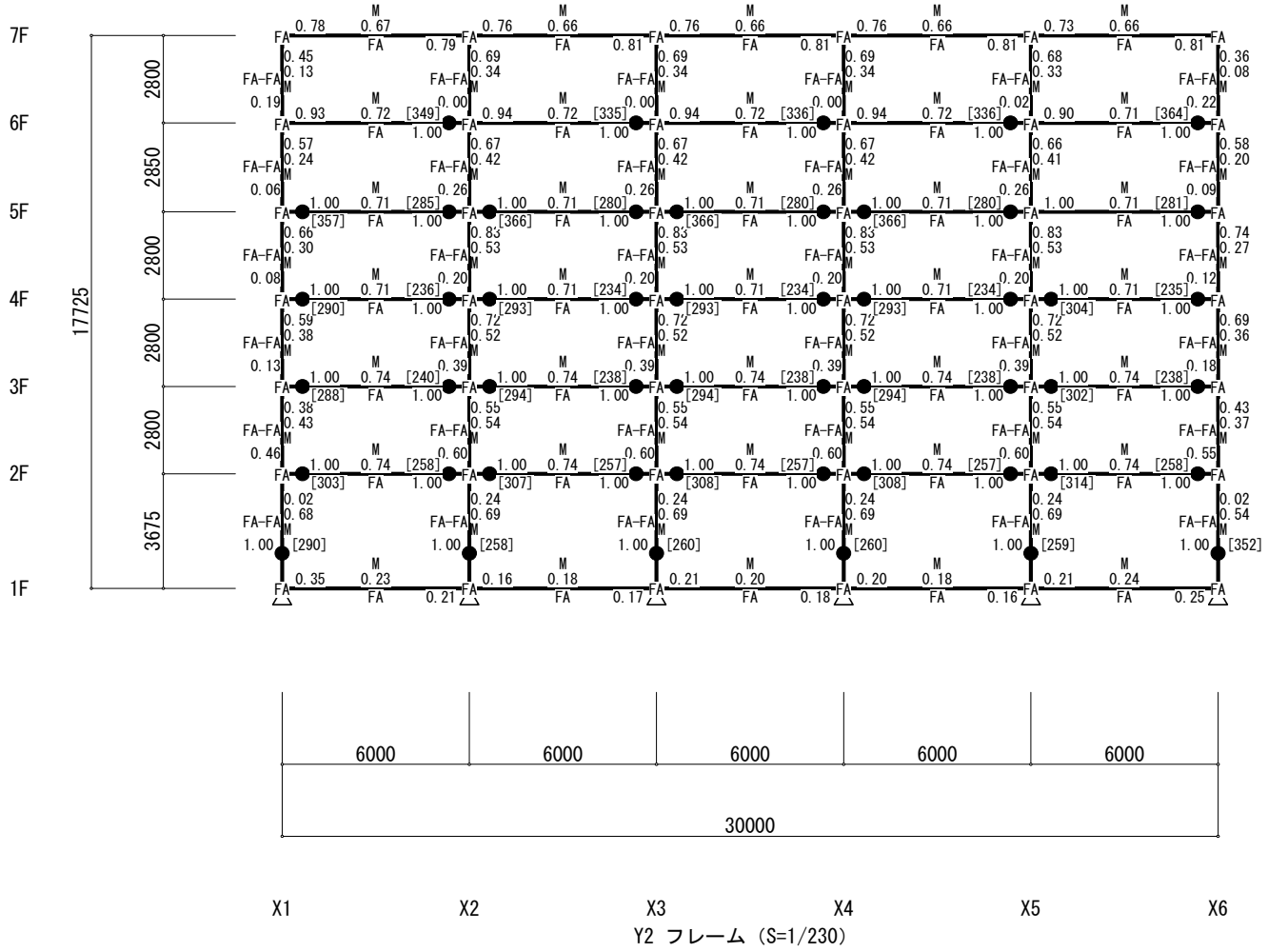


Y2 フレーム（S=1/230）

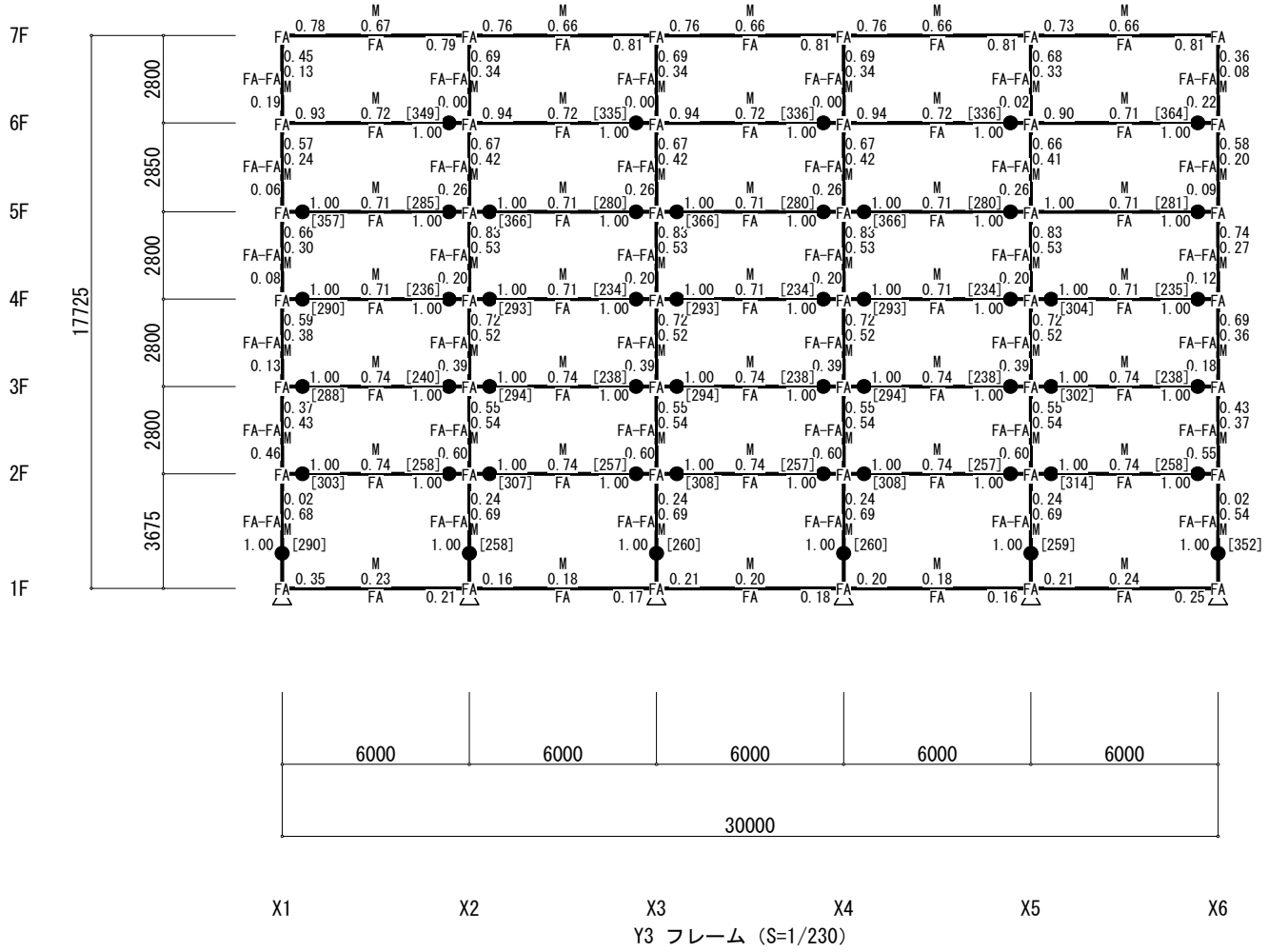
終局時機構図（Ｘ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



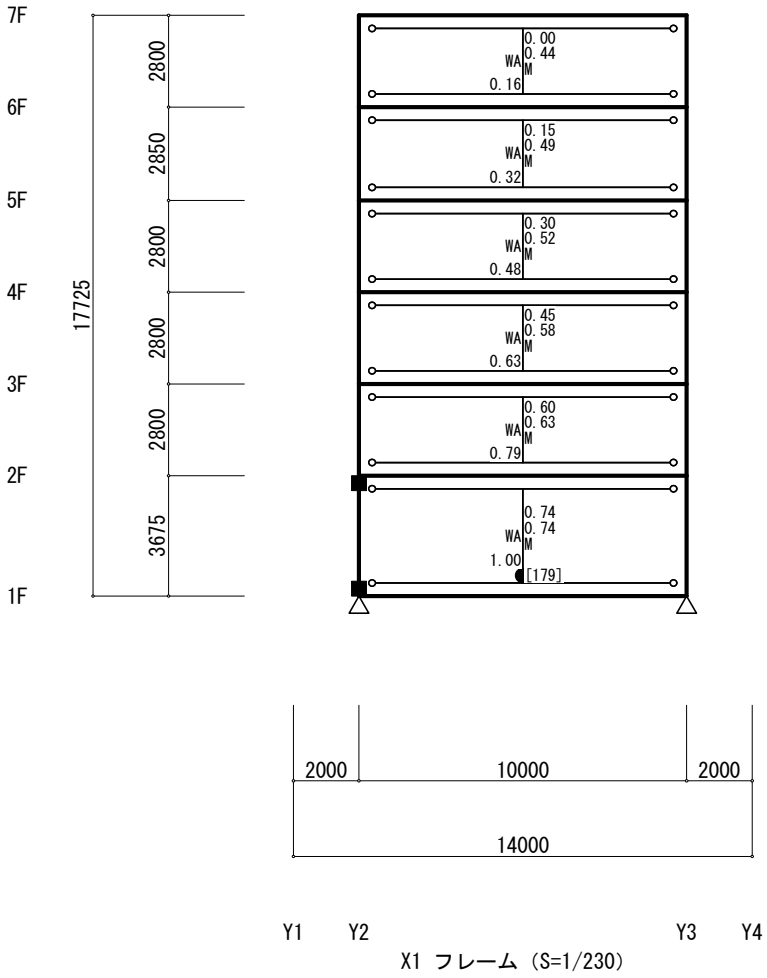
終局時機構図（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



終局時機構図（Ｘ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）

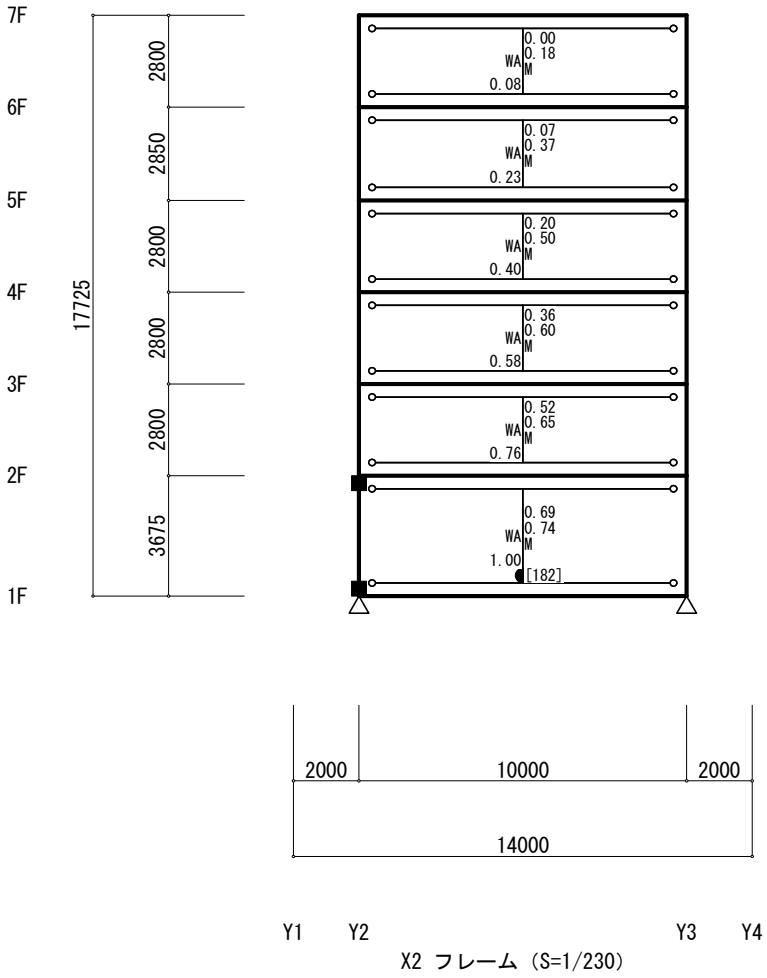


終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



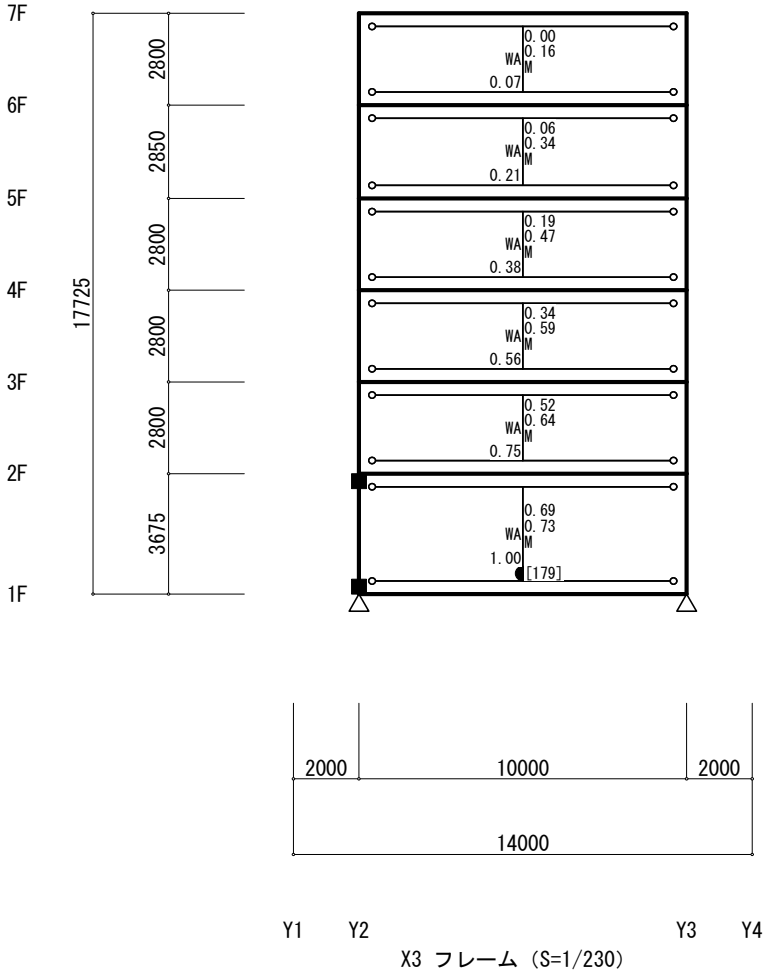
X1 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



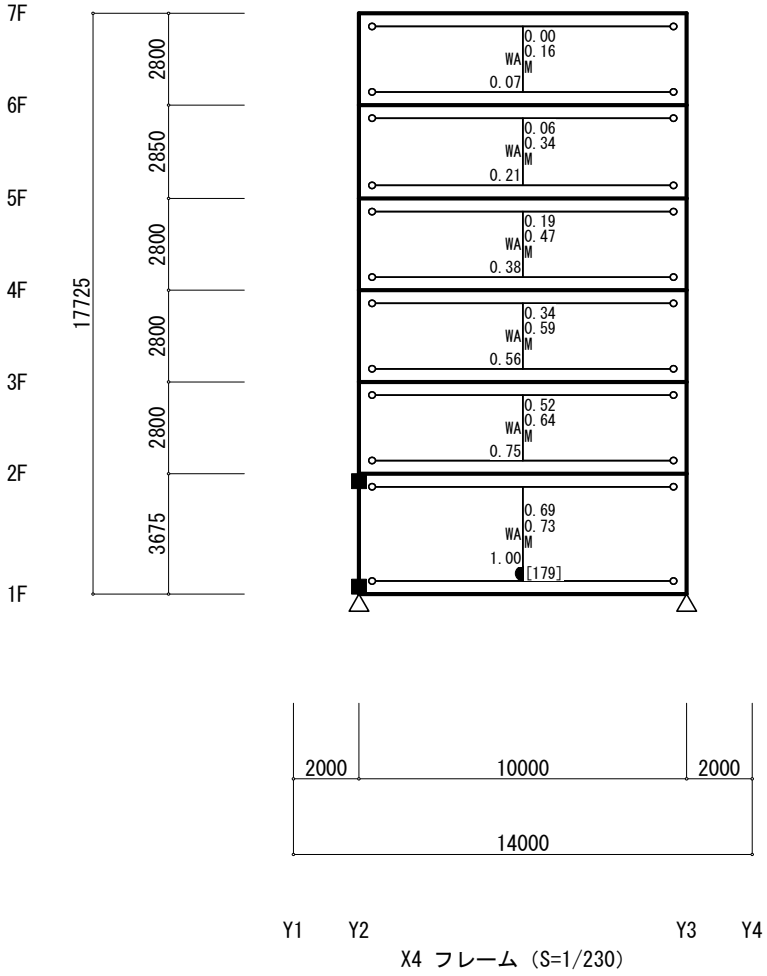
X2 フレーム (S=1/230)

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



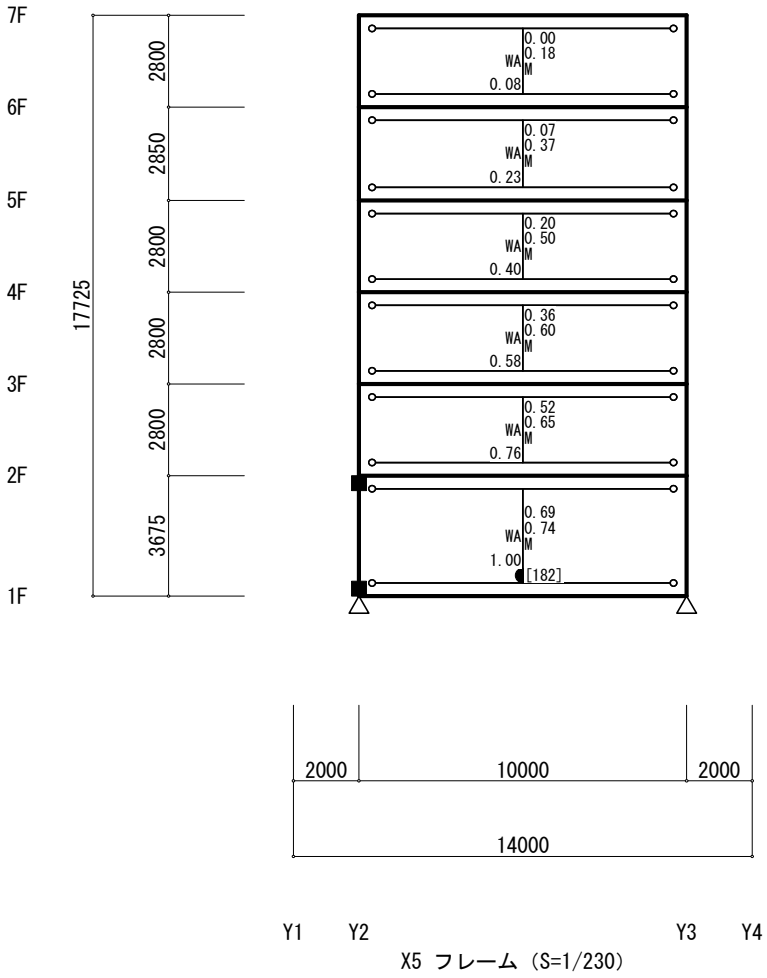
X3 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



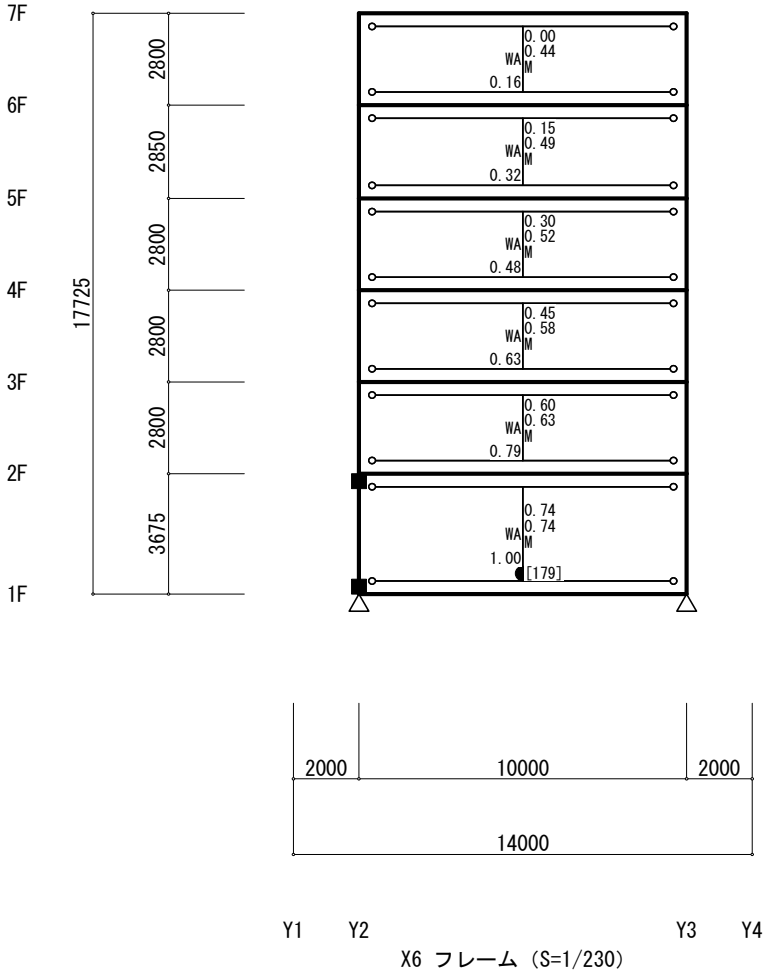
X4 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



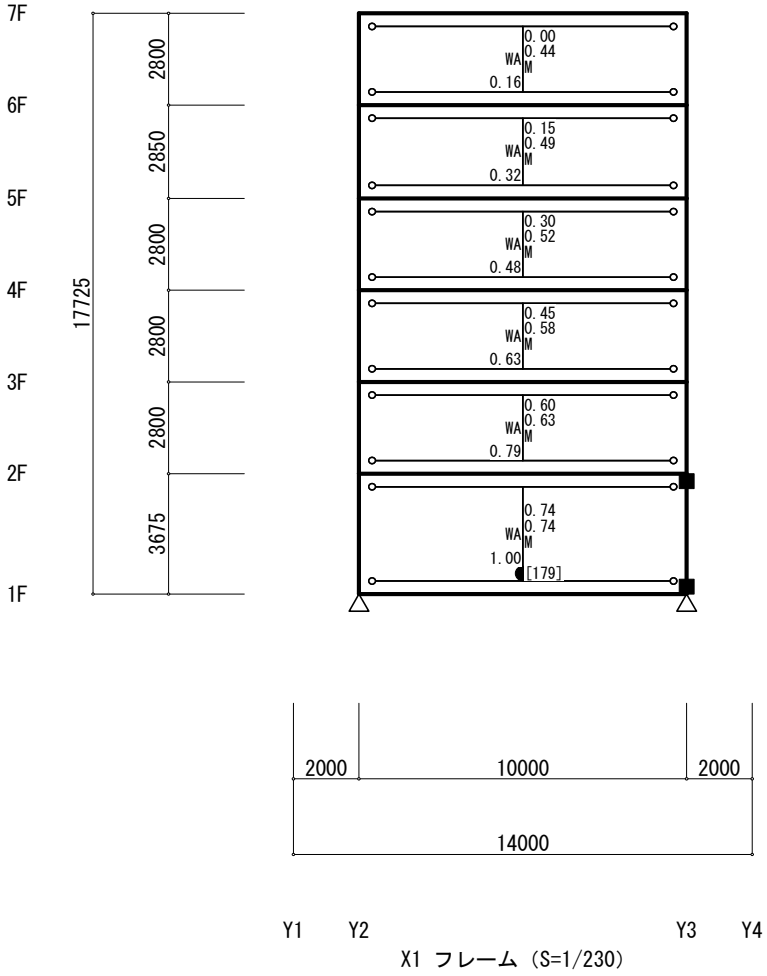
X5 フレーム (S=1/230)

終局時機構図（Ｙ方向 正加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



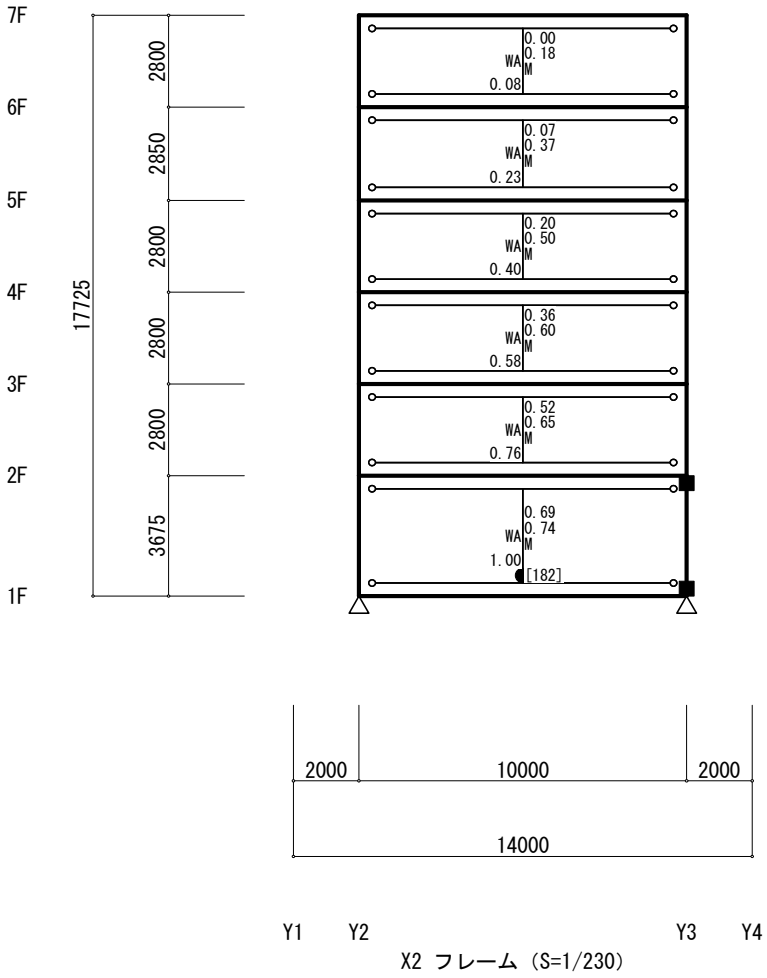
X6 フレーム (S=1/230)

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



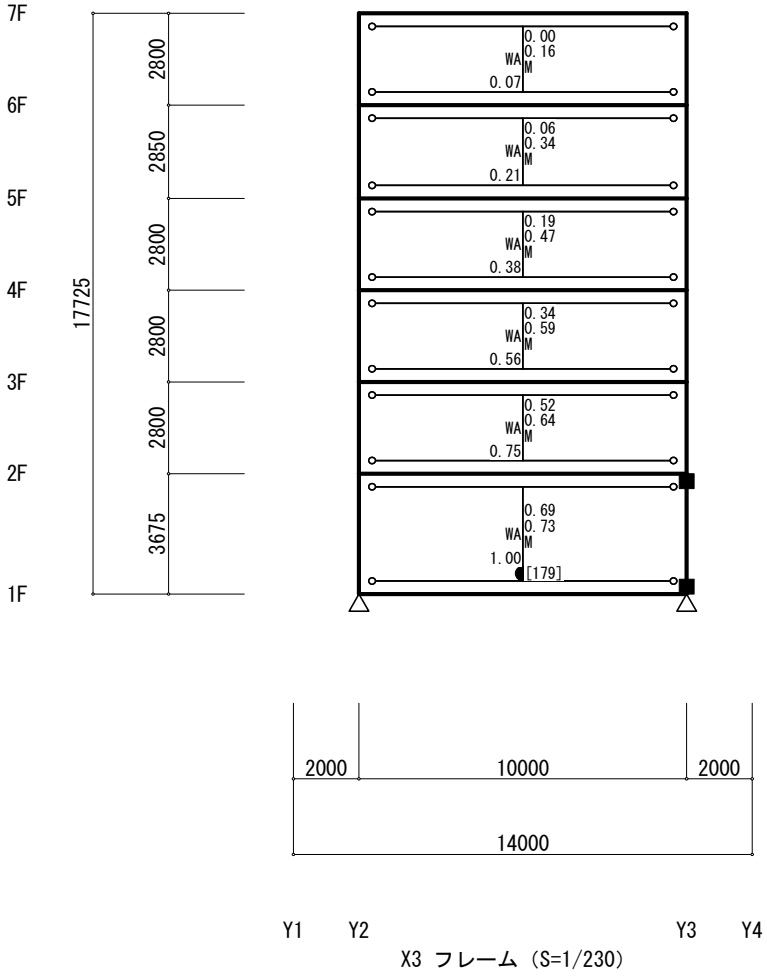
X1 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



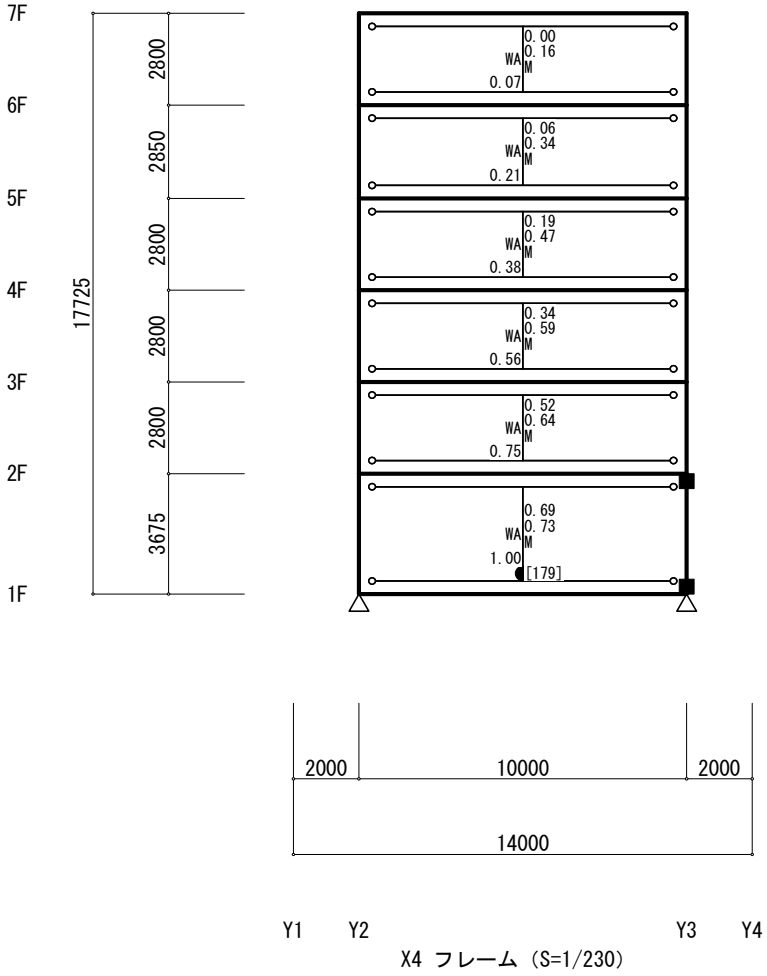
X2 フレーム (S=1/230)

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



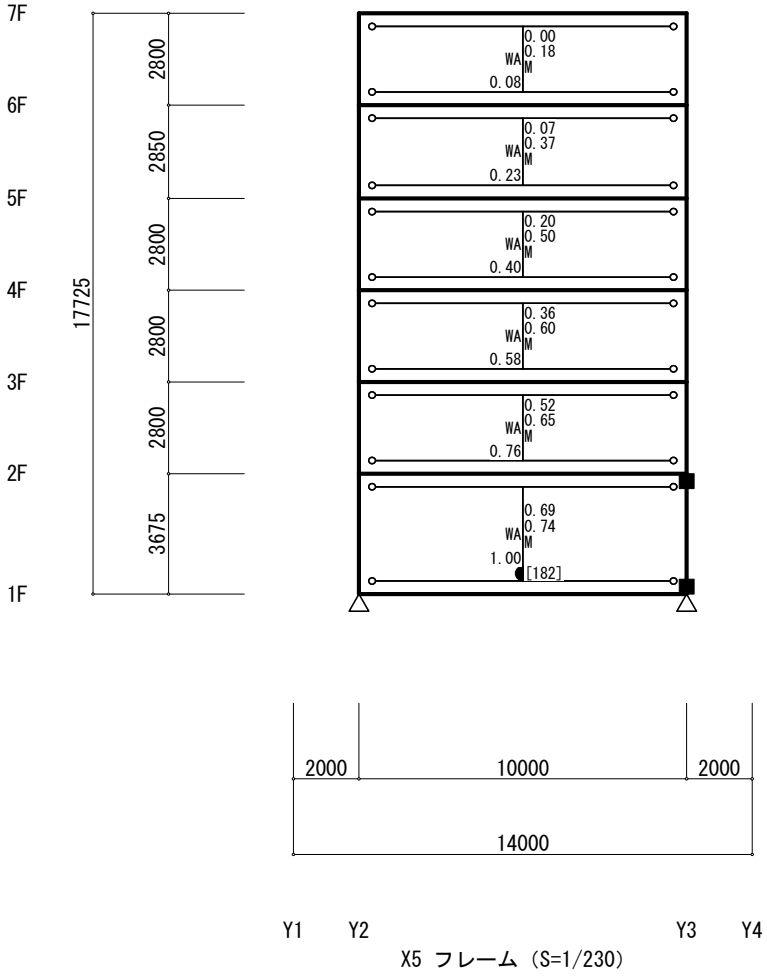
X3 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



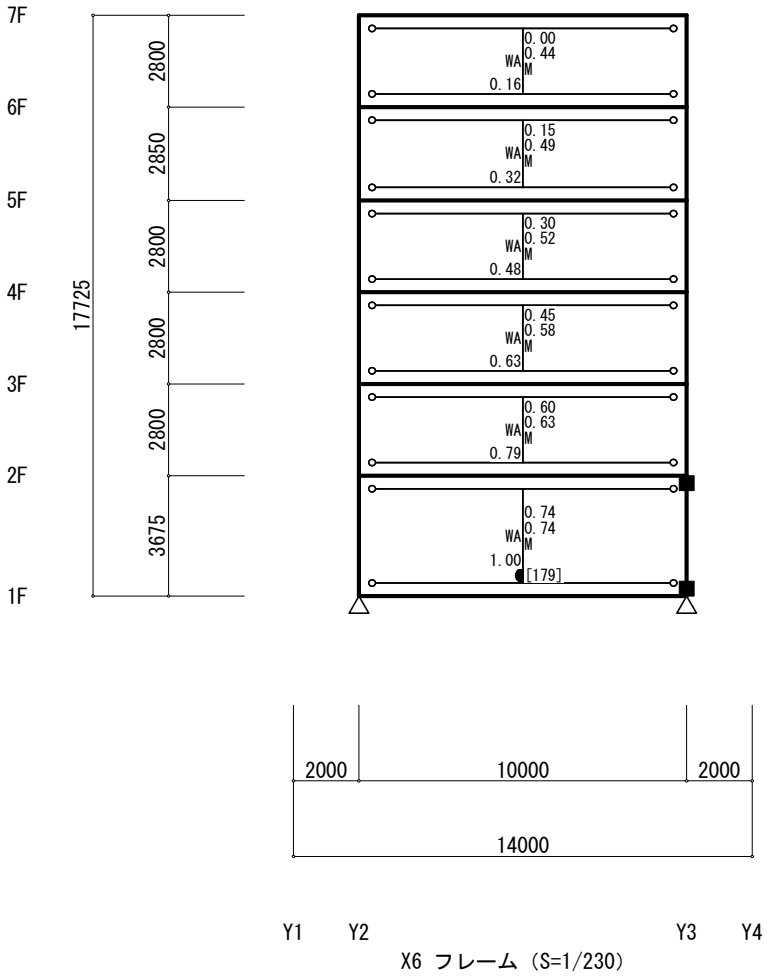
X4 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



X5 フレーム（S=1/230）

終局時機構図（Ｙ方向 負加力）（立体ＭＳモデル）（保有耐力時）



X6 フレーム（S=1/230）

U-5　必要保有水平力と判定

U-5.1　耐震性能パラメータと部材ランク

U-5.1.2　部材の耐震性能パラメータと部材ランク（構造種別別）

a) ＲＣはりの部材種別

τu　：　最終ステップでの平均せん断応力度　　(N/mm2)
Fc　：　コンクリート強度　　(N/mm2)
ﾓｰﾄﾞ　：　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	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.30	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X2	X3	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X3	X4	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X4	X5	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X5	X6	FA	M	0.060	1.26	21.00
	5F	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

Ｘ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y2	5F	X5	X6	FA	M	0.058	1.40	24.00
	4F	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
	3F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.022	0.58	27.00
		X2	X3	FA	M	0.018	0.49	27.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.45	27.00
		X5	X6	FA	M	0.026	0.70	27.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.30	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X2	X3	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X3	X4	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X4	X5	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X5	X6	FA	M	0.060	1.26	21.00
	5F	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
	4F	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
	3F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.022	0.58	27.00
		X2	X3	FA	M	0.018	0.49	27.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.017	0.45	27.00
		X5	X6	FA	M	0.026	0.70	27.00

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.30	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.060	1.26	21.00

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y2	6F	X2	X3	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X3	X4	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X4	X5	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X5	X6	FA	M	0.060	1.26	21.00
	5F	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
	4F	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
	3F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.45	27.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.018	0.49	27.00
		X5	X6	FA	M	0.022	0.58	27.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X2	X3	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X3	X4	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X4	X5	FA	M	0.062	1.30	21.00
		X5	X6	FA	M	0.062	1.30	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X2	X3	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X3	X4	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X4	X5	FA	M	0.060	1.26	21.00
		X5	X6	FA	M	0.060	1.26	21.00
	5F	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
	4F	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
	3F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X3	X4	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.056	1.52	27.00
		X5	X6	FA	M	0.056	1.52	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.026	0.70	27.00
		X2	X3	FA	M	0.017	0.45	27.00
		X3	X4	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X4	X5	FA	M	0.018	0.49	27.00
		X5	X6	FA	M	0.022	0.58	27.00

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.029	0.60	21.00
		X2	X3	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X3	X4	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X4	X5	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X5	X6	FA	M	0.029	0.60	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.027	0.56	21.00
		X2	X3	FA	M	0.023	0.49	21.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X4	X5	FA	M	0.023	0.49	21.00
		X5	X6	FA	M	0.027	0.56	21.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.021	0.51	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X5	X6	FA	M	0.021	0.51	24.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.021	0.51	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X5	X6	FA	M	0.021	0.51	24.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.52	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.015	0.40	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.015	0.40	27.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.52	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.005	0.15	27.00
		X2	X3	FA	M	0.005	0.13	27.00
		X3	X4	FA	M	0.004	0.12	27.00
		X4	X5	FA	M	0.005	0.13	27.00
		X5	X6	FA	M	0.005	0.15	27.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.025	0.53	21.00
		X2	X3	FA	M	0.025	0.53	21.00
		X3	X4	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X4	X5	FA	M	0.025	0.53	21.00
		X5	X6	FA	M	0.025	0.53	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.024	0.51	21.00
		X2	X3	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X4	X5	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.51	21.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.018	0.42	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X5	X6	FA	M	0.018	0.42	24.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.018	0.43	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X5	X6	FA	M	0.018	0.43	24.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.016	0.43	27.00
		X2	X3	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X5	X6	FA	M	0.016	0.43	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.015	0.42	27.00
		X2	X3	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X5	X6	FA	M	0.015	0.42	27.00

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y3	1F	X1	X2	FA	M	0.005	0.14	27.00
		X2	X3	FA	M	0.005	0.12	27.00
		X3	X4	FA	M	0.004	0.12	27.00
		X4	X5	FA	M	0.005	0.12	27.00
		X5	X6	FA	M	0.005	0.14	27.00

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y2	7F	X1	X2	FA	M	0.025	0.53	21.00
		X2	X3	FA	M	0.025	0.53	21.00
		X3	X4	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X4	X5	FA	M	0.025	0.53	21.00
		X5	X6	FA	M	0.025	0.53	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.024	0.51	21.00
		X2	X3	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X4	X5	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X5	X6	FA	M	0.024	0.51	21.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.018	0.42	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X5	X6	FA	M	0.018	0.42	24.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.018	0.43	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X5	X6	FA	M	0.018	0.43	24.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.016	0.43	27.00
		X2	X3	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X5	X6	FA	M	0.016	0.43	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.015	0.42	27.00
		X2	X3	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X5	X6	FA	M	0.015	0.42	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.005	0.14	27.00
		X2	X3	FA	M	0.005	0.12	27.00
		X3	X4	FA	M	0.004	0.12	27.00
		X4	X5	FA	M	0.005	0.12	27.00
		X5	X6	FA	M	0.005	0.14	27.00
Y3	7F	X1	X2	FA	M	0.029	0.60	21.00
		X2	X3	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X3	X4	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X4	X5	FA	M	0.025	0.52	21.00
		X5	X6	FA	M	0.029	0.60	21.00
	6F	X1	X2	FA	M	0.027	0.56	21.00
		X2	X3	FA	M	0.023	0.49	21.00
		X3	X4	FA	M	0.023	0.48	21.00
		X4	X5	FA	M	0.023	0.49	21.00
		X5	X6	FA	M	0.027	0.56	21.00
	5F	X1	X2	FA	M	0.021	0.51	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X5	X6	FA	M	0.021	0.51	24.00
	4F	X1	X2	FA	M	0.021	0.51	24.00
		X2	X3	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X3	X4	FA	M	0.016	0.38	24.00
		X4	X5	FA	M	0.016	0.39	24.00
		X5	X6	FA	M	0.021	0.51	24.00
	3F	X1	X2	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.014	0.39	27.00

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	層名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
Y3	3F	X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.014	0.39	27.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.52	27.00
	2F	X1	X2	FA	M	0.019	0.52	27.00
		X2	X3	FA	M	0.015	0.40	27.00
		X3	X4	FA	M	0.014	0.38	27.00
		X4	X5	FA	M	0.015	0.40	27.00
		X5	X6	FA	M	0.019	0.52	27.00
	1F	X1	X2	FA	M	0.005	0.15	27.00
		X2	X3	FA	M	0.005	0.13	27.00
		X3	X4	FA	M	0.004	0.12	27.00
		X4	X5	FA	M	0.005	0.13	27.00
		X5	X6	FA	M	0.005	0.15	27.00

b) ＲＣ柱の部材種別

Ho/D　：　①:柱の内のり長さHo/柱のせいD、または②:2M/(Q･D)
σo　：　最終ステップでの軸方向応力度　(N/mm2)
Pt　：　引張鉄筋比　(%)
τu　：　最終ステップでの平均せん断応力度　(N/mm2)
Fc　：　コンクリート強度　(N/mm2)
N　：　柱軸力　(kN)
No　：　柱軸方向耐力　(kN)
ﾓｰﾄﾞ　：　破壊モード（ M ： 曲げ破壊 , S ： せん断破壊）
N/No　：　ピロティー柱の軸力制限の確認のための数値
　：　[*]:「建築物の構造関係技術基準解説書」によるピロティー柱の軸力制限を超えた場合
　：　（ＸＹ方向のいずれかに耐力壁が取り付く場合は、参考値として()付で出力）

Ｘ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	14.24②	0.020	0.38	0.00	(0.02)
						0.42		0.05	212.67
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	6.57②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.32
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.69
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.70
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	6.53②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.30
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	30.18②	0.042	0.38	0.01	(0.04)
						0.88		0.21	448.08
						21.00		21.00	11052.61
	5F	X1	FA-FA	M	7.34②	0.034	0.38	0.02	(0.03)
						0.71		0.47	362.31
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	4.57②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	971.51
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.51
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.52
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	971.38
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	9.94②	0.078	0.38	0.02	(0.08)

Ｘ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	5F	X6	FA-FA	M	9.94②	1.64	0.38	0.47	835.78
						21.00		21.00	11052.61
	4F	X1	FA-FA	M	6.34②	0.039	0.38	0.03	(0.04)
						0.93		0.66	475.13
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1524.98
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.67
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.66
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1525.05
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	6.88②	0.108	0.38	0.04	(0.11)
						2.60		0.86	1326.53
						24.00		24.00	12353.11
	3F	X1	FA-FA	M	4.31②	0.036	0.38	0.04	(0.04)
						0.87		0.90	443.79
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.31
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.35
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.31
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.39
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	4.85②	0.125	0.38	0.04	(0.12)
						3.00		0.99	1528.80
						24.00		24.00	12353.11
	2F	X1	FA-FA	M	2.65②	0.034	0.38	0.04	(0.03)
						0.93		1.05	473.69
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.86	2237.53
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.41
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.57
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	2.54②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.85	2236.71
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	2.59②	0.130	0.38	0.05	(0.13)
						3.52		1.30	1796.43
						27.00		27.00	13653.61
	1F	X1	FA-FA	M	5.45②	0.068	0.38	0.04	(0.07)
						1.84		1.07	936.43
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3731.93
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3731.89

Ｘ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	1F	X3	FA-FA	M	4.68②	27.00	0.38	27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3731.85
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	4.66②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.04	3731.84
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	6.05②	0.270	0.38	0.06	(0.27)
						7.28		1.61	3713.01
						27.00		27.00	13653.61
Y3	6F	X1	FA-FA	M	14.24②	0.020	0.38	0.00	(0.02)
						0.42		0.05	213.05
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	6.57②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.35
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.72
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.72
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	6.53②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.33
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	30.19②	0.042	0.38	0.01	(0.04)
						0.88		0.21	448.46
						21.00		21.00	11052.61
	5F	X1	FA-FA	M	7.35②	0.034	0.38	0.02	(0.03)
						0.71		0.47	363.15
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	4.57②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.91		1.07	971.61
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.60
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.61
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	971.46
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	9.95②	0.078	0.38	0.02	(0.08)
						1.64		0.47	836.61
						21.00		21.00	11052.61
	4F	X1	FA-FA	M	6.34②	0.039	0.38	0.03	(0.04)
						0.93		0.66	476.38
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1525.14
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.83
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.83
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1525.22
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	6.88②	0.108	0.38	0.04	(0.11)
						2.60		0.86	1327.72
						24.00		24.00	12353.11

X方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y3	3F	X1	FA-FA	M	4.31②	0.036	0.38	0.04	(0.04)
						0.87		0.90	445.52
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.54
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.58
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.56
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.65
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	4.85②	0.125	0.38	0.04	(0.12)
						3.00		0.99	1530.51
						24.00		24.00	12353.11
	2F	X1	FA-FA	M	2.65②	0.035	0.38	0.04	(0.03)
						0.93		1.05	475.81
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	2.53②	0.163	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.86	2237.81
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.71
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.92
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	2.54②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.85	2237.10
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	2.59②	0.131	0.38	0.05	(0.13)
						3.53		1.30	1798.60
						27.00		27.00	13653.61
	1F	X1	FA-FA	M	5.45②	0.068	0.38	0.04	(0.07)
						1.84		1.07	938.98
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3732.23
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3732.25
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3732.29
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	4.66②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.04	3732.35
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	6.05②	0.270	0.38	0.06	(0.27)
						7.29		1.61	3715.51
						27.00		27.00	13653.61

X方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	30.18②	0.042	0.38	0.01	(0.04)
						0.88		0.21	448.07
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	6.53②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.31

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	6F	X2	FA-FA	M	6.53②	21.00	0.38	21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.70
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.69
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	6.57②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.32
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	14.24②	0.020	0.38	0.00	(0.02)
						0.42		0.05	212.67
						21.00		21.00	11052.61
	5F	X1	FA-FA	M	9.94②	0.078	0.38	0.02	(0.08)
						1.64		0.47	835.77
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	971.37
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.52
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.50
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.57②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	971.50
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	7.34②	0.034	0.38	0.02	(0.03)
						0.71		0.47	362.31
						21.00		21.00	11052.61
	4F	X1	FA-FA	M	6.88②	0.108	0.38	0.04	(0.11)
						2.60		0.86	1326.53
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1525.06
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.66
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.66
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1524.97
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	6.34②	0.039	0.38	0.03	(0.04)
						0.93		0.66	475.13
						24.00		24.00	12353.11
	3F	X1	FA-FA	M	4.85②	0.125	0.38	0.04	(0.12)
						3.00		0.99	1528.80
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.39
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.31
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.34
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.31
						24.00		24.00	12353.11

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	3F	X6	FA-FA	M	4.31②	0.036	0.38	0.04	(0.04)
						0.87		0.90	443.79
						24.00		24.00	12353.11
	2F	X1	FA-FA	M	2.59②	0.130	0.38	0.05	(0.13)
						3.52		1.30	1796.43
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	2.54②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.85	2236.70
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.56
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.40
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.86	2237.52
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	2.65②	0.034	0.38	0.04	(0.03)
						0.93		1.05	473.69
						27.00		27.00	13653.61
	1F	X1	FA-FA	M	6.05②	0.270	0.38	0.06	(0.27)
						7.28		1.61	3712.99
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	4.66②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.04	3731.82
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3731.83
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3731.88
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3731.92
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	5.45②	0.068	0.38	0.04	(0.07)
						1.84		1.07	936.38
						27.00		27.00	13653.61
Y3	6F	X1	FA-FA	M	30.19②	0.042	0.38	0.01	(0.04)
						0.88		0.21	448.46
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	6.53②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.33
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.72
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	6.55②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	642.72
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	6.57②	0.060	0.38	0.03	(0.06)
						1.26		0.72	643.36
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	14.24②	0.020	0.38	0.00	(0.02)
						0.42		0.05	213.06
						21.00		21.00	11052.61
	5F	X1	FA-FA	M	9.95②	0.078	0.38	0.02	(0.08)
						1.64		0.47	836.61
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	971.46
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y3	5F	X3	FA-FA	M	4.56②	1.90	0.38	1.07	970.61
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.56②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.90		1.07	970.60
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.57②	0.091	0.38	0.05	(0.09)
						1.91		1.07	971.62
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	7.35②	0.034	0.38	0.02	(0.03)
						0.71		0.47	363.15
						21.00		21.00	11052.61
	4F	X1	FA-FA	M	6.88②	0.108	0.38	0.04	(0.11)
						2.60		0.86	1327.72
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1525.22
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.83
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	4.55②	0.124	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1523.83
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	4.55②	0.125	0.38	0.06	(0.12)
						2.99		1.38	1525.14
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	6.34②	0.039	0.38	0.03	(0.04)
						0.93		0.66	476.38
						24.00		24.00	12353.11
	3F	X1	FA-FA	M	4.85②	0.125	0.38	0.04	(0.12)
						3.00		0.99	1530.51
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.66
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.57
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1820.59
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.55②	0.149	0.38	0.07	(0.15)
						3.57		1.66	1822.54
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	4.31②	0.036	0.38	0.04	(0.04)
						0.87		0.90	445.52
						24.00		24.00	12353.11
	2F	X1	FA-FA	M	2.59②	0.131	0.38	0.05	(0.13)
						3.53		1.30	1798.60
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	2.54②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.85	2237.10
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.93
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	2.53②	0.162	0.38	0.07	(0.16)
						4.38		1.86	2235.72
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	2.53②	0.163	0.38	0.07	(0.16)
						4.39		1.86	2237.81
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	2.65②	0.035	0.38	0.04	(0.03)
						0.93		1.05	475.82

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y3	2F	X6	FA-FA	M	2.65②	27.00	0.38	27.00	13653.61
	1F	X1	FA-FA	M	6.05②	0.270	0.38	0.06	(0.27)
						7.29		1.61	3715.51
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	4.66②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.04	3732.35
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3732.30
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3732.26
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	4.68②	0.271	0.38	0.08	(0.27)
						7.32		2.03	3732.24
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	5.45②	0.068	0.38	0.04	(0.07)
						1.84		1.07	939.00
						27.00		27.00	13653.61

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	2.65①	0.000	0.38	0.00	(-0.07)
						0.00		0.06	-131.93
						21.00		21.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	4.08②	0.019	0.38	0.00	(0.02)
						0.40		0.05	205.16
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	3.52②	0.021	0.38	0.00	(0.02)
						0.44		0.01	225.94
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	3.52②	0.021	0.38	0.00	(0.02)
						0.44		0.01	225.94
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.08②	0.019	0.38	0.00	(0.02)
						0.40		0.05	205.17
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	2.65①	0.000	0.38	0.00	(-0.07)
						0.00		0.06	-131.93
						21.00		21.00	-1949.11
	5F	X1	FA-FA	M	4.48②	0.000	0.38	0.00	(-0.15)
						0.00		0.01	-297.86
						21.00		21.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	4.44②	0.012	0.38	0.00	(0.01)
						0.26		0.07	130.09
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	3.65②	0.017	0.38	0.00	(0.02)
						0.35		0.01	177.31
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	3.66②	0.017	0.38	0.00	(0.02)
						0.35		0.01	177.31
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.44②	0.012	0.38	0.00	(0.01)
						0.26		0.07	130.10
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	4.48②	0.000	0.38	0.00	(-0.15)
						0.00		0.01	-297.85
						21.00		21.00	-1949.11
	4F	X1	FA-FA	M	3.33②	0.000	0.38	0.00	(-0.27)
						0.00		0.00	-526.18
						24.00		24.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.06)

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	4F	X2	FA-FA	M	2.53①	0.00	0.38	0.06	-112.48
						24.00		24.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	3.83②	0.000	0.38	0.00	(-0.03)
						0.00		0.00	-62.98
						24.00		24.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	3.85②	0.000	0.38	0.00	(-0.03)
						0.00		0.00	-62.99
						24.00		24.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.06)
						0.00		0.06	-112.46
						24.00		24.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	3.33②	0.000	0.38	0.00	(-0.27)
						0.00		0.00	-526.16
						24.00		24.00	-1949.11
	3F	X1	FA-FA	M	3.39②	0.000	0.38	0.00	(-0.45)
						0.00		0.01	-881.78
						24.00		24.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.24)
						0.00		0.06	-458.85
						24.00		24.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	4.22②	0.000	0.38	0.00	(-0.21)
						0.00		0.00	-412.46
						24.00		24.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	4.25②	0.000	0.38	0.00	(-0.21)
						0.00		0.00	-412.47
						24.00		24.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.24)
						0.00		0.06	-458.82
						24.00		24.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	3.39②	0.000	0.38	0.00	(-0.45)
						0.00		0.01	-881.75
						24.00		24.00	-1949.11
	2F	X1	FA-FA	M	3.38②	0.000	0.38	0.00	(-0.71)
						0.00		0.02	-1392.03
						27.00		27.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.56)
						0.00		0.09	-1100.09
						27.00		27.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	8.42②	0.000	0.38	0.00	(-0.55)
						0.00		0.00	-1068.01
						27.00		27.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	8.29②	0.000	0.38	0.00	(-0.55)
						0.00		0.00	-1068.03
						27.00		27.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.56)
						0.00		0.09	-1100.04
						27.00		27.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	3.38②	0.000	0.38	0.00	(-0.71)
						0.00		0.02	-1391.99
						27.00		27.00	-1949.11
	1F	X1	FA-FA	M	4.59②	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	1F	X5	FA-FA	M	2.88①	27.00	0.38	27.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	4.59②	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
Y3	6F	X1	FA-FA	M	4.12②	0.025	0.38	0.01	(0.02)
						0.53		0.16	271.39
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	3.92②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.87		0.01	446.23
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.26②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.88		0.00	446.86
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.26②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.88		0.00	446.86
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	3.92②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.87		0.01	446.23
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	4.12②	0.025	0.38	0.01	(0.02)
						0.53		0.16	271.39
						21.00		21.00	11052.61
	5F	X1	FA-FA	M	3.99②	0.091	0.38	0.00	(0.09)
						1.90		0.09	969.57
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	3.97②	0.107	0.38	0.00	(0.10)
						2.25		0.02	1145.99
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.23②	0.104	0.38	0.00	(0.10)
						2.19		0.00	1117.14
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.23②	0.104	0.38	0.00	(0.10)
						2.19		0.00	1117.14
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	3.97②	0.107	0.38	0.00	(0.10)
						2.25		0.02	1145.98
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	3.99②	0.091	0.38	0.00	(0.09)
						1.90		0.09	969.56
						21.00		21.00	11052.61
	4F	X1	FA-FA	M	3.35②	0.139	0.38	0.01	(0.14)
						3.35		0.13	1706.58
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.31②	0.174	0.38	0.00	(0.17)
						4.17		0.03	2128.03
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.52②	0.169	0.38	0.00	(0.17)
						4.05		0.01	2064.36
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.52②	0.169	0.38	0.00	(0.17)
						4.05		0.01	2064.37
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.31②	0.174	0.38	0.00	(0.17)
						4.17		0.03	2128.00
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	3.35②	0.139	0.38	0.01	(0.14)
						3.35		0.13	1706.56
						24.00		24.00	12353.11
	3F	X1	FA-FA	M	3.32②	0.200	0.38	0.00	(0.20)
						4.79		0.12	2445.05
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.32②	0.268	0.38	0.00	(0.27)
						6.43		0.03	3279.87
						24.00		24.00	12353.11

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y3	3F	X3	FA-FA	M	3.45②	0.262	0.38	0.00	(0.26)
						6.28		0.00	3202.54
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.45②	0.262	0.38	0.00	(0.26)
						6.28		0.00	3202.54
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.32②	0.268	0.38	0.00	(0.27)
						6.43		0.03	3279.85
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	3.32②	0.200	0.38	0.00	(0.20)
						4.79		0.12	2445.02
						24.00		24.00	12353.11
	2F	X1	FA-FA	M	3.32②	0.237	0.38	0.00	(0.24)
						6.39		0.12	3259.27
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FA-FA	M	3.36②	0.329	0.38	0.00	(0.33)
						8.89		0.03	4534.27
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	3.43②	0.324	0.38	0.00	(0.33)
						8.76		0.00	4465.86
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	3.44②	0.324	0.38	0.00	(0.33)
						8.76		0.00	4465.86
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	3.36②	0.329	0.38	0.00	(0.33)
						8.89		0.03	4534.25
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	3.31②	0.237	0.38	0.00	(0.24)
						6.39		0.12	3259.24
						27.00		27.00	13653.61
	1F	X1	FB-FB	M	6.15②	0.393	0.38	0.00	(0.40)
						10.60		0.07	5405.72
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FD-FD	M	5.86②	0.563	0.38	0.00	(0.57*)
						15.19		0.00	7748.02
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FD-FD	M	5.93②	0.556	0.38	0.00	(0.56*)
						15.02		0.00	7657.76
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FD-FD	M	5.90②	0.556	0.38	0.00	(0.56*)
						15.02		0.00	7657.78
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FD-FD	M	5.86②	0.563	0.38	0.00	(0.57*)
						15.19		0.00	7748.00
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FB-FB	M	6.15②	0.393	0.38	0.00	(0.40)
						10.60		0.07	5405.65
						27.00		27.00	13653.61

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	6F	X1	FA-FA	M	4.12②	0.025	0.38	0.01	(0.02)
						0.53		0.16	270.91
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	3.92②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.87		0.01	446.22
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.26②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.88		0.00	446.85
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.26②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.88		0.00	446.85

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	6F	X4	FA-FA	M	4.26②	21.00	0.38	21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	3.92②	0.042	0.38	0.00	(0.04)
						0.87		0.01	446.22
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	4.12②	0.025	0.38	0.01	(0.02)
						0.53		0.16	270.91
						21.00		21.00	11052.61
	5F	X1	FA-FA	M	3.99②	0.090	0.38	0.00	(0.09)
						1.90		0.09	968.77
						21.00		21.00	11052.61
		X2	FA-FA	M	3.97②	0.107	0.38	0.00	(0.10)
						2.25		0.02	1146.01
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	4.23②	0.104	0.38	0.00	(0.10)
						2.19		0.00	1117.02
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	4.23②	0.104	0.38	0.00	(0.10)
						2.19		0.00	1117.02
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	3.97②	0.107	0.38	0.00	(0.10)
						2.25		0.02	1146.02
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	3.99②	0.090	0.38	0.00	(0.09)
						1.90		0.09	968.77
						21.00		21.00	11052.61
	4F	X1	FA-FA	M	3.35②	0.139	0.38	0.01	(0.14)
						3.34		0.13	1705.41
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.31②	0.174	0.38	0.00	(0.17)
						4.17		0.03	2128.13
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.52②	0.169	0.38	0.00	(0.17)
						4.05		0.01	2064.15
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.52②	0.169	0.38	0.00	(0.17)
						4.05		0.01	2064.16
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.31②	0.174	0.38	0.00	(0.17)
						4.17		0.03	2128.13
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	3.35②	0.139	0.38	0.01	(0.14)
						3.34		0.13	1705.41
						24.00		24.00	12353.11
	3F	X1	FA-FA	M	3.32②	0.200	0.38	0.00	(0.20)
						4.79		0.12	2443.51
						24.00		24.00	12353.11
		X2	FA-FA	M	3.32②	0.268	0.38	0.00	(0.27)
						6.43		0.03	3280.07
						24.00		24.00	12353.11
		X3	FA-FA	M	3.45②	0.262	0.38	0.00	(0.26)
						6.28		0.00	3202.36
						24.00		24.00	12353.11
		X4	FA-FA	M	3.45②	0.262	0.38	0.00	(0.26)
						6.28		0.00	3202.37
						24.00		24.00	12353.11
		X5	FA-FA	M	3.32②	0.268	0.38	0.00	(0.27)
						6.43		0.03	3280.07
						24.00		24.00	12353.11
		X6	FA-FA	M	3.32②	0.200	0.38	0.00	(0.20)
						4.79		0.12	2443.50
						24.00		24.00	12353.11
	2F	X1	FA-FA	M	3.31②	0.237	0.38	0.00	(0.24)
						6.39		0.12	3257.42
						27.00		27.00	13653.61

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y2	2F	X2	FA-FA	M	3.36②	0.329	0.38	0.00	(0.33)
						8.89		0.03	4534.53
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FA-FA	M	3.44②	0.324	0.38	0.00	(0.33)
						8.76		0.00	4465.75
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FA-FA	M	3.44②	0.324	0.38	0.00	(0.33)
						8.76		0.00	4465.75
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FA-FA	M	3.36②	0.329	0.38	0.00	(0.33)
						8.89		0.03	4534.54
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FA-FA	M	3.31②	0.237	0.38	0.00	(0.24)
						6.39		0.12	3257.42
						27.00		27.00	13653.61
	1F	X1	FB-FB	M	6.15②	0.392	0.38	0.00	(0.40)
						10.60		0.07	5404.07
						27.00		27.00	13653.61
		X2	FD-FD	M	5.86②	0.563	0.38	0.00	(0.57*)
						15.19		0.00	7748.57
						27.00		27.00	13653.61
		X3	FD-FD	M	5.92②	0.556	0.38	0.00	(0.56*)
						15.02		0.00	7657.68
						27.00		27.00	13653.61
		X4	FD-FD	M	5.92②	0.556	0.38	0.00	(0.56*)
						15.02		0.00	7657.68
						27.00		27.00	13653.61
		X5	FD-FD	M	5.86②	0.563	0.38	0.00	(0.57*)
						15.19		0.00	7748.58
						27.00		27.00	13653.61
		X6	FB-FB	M	6.15②	0.392	0.38	0.00	(0.40)
						10.60		0.07	5404.08
						27.00		27.00	13653.61
Y3	6F	X1	FA-FA	M	2.65①	0.000	0.38	0.00	(-0.07)
						0.00		0.06	-131.89
						21.00		21.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	4.08②	0.019	0.38	0.00	(0.02)
						0.40		0.05	205.21
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	3.52②	0.021	0.38	0.00	(0.02)
						0.44		0.01	226.06
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	3.52②	0.021	0.38	0.00	(0.02)
						0.44		0.01	226.06
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.08②	0.019	0.38	0.00	(0.02)
						0.40		0.05	205.21
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	2.65①	0.000	0.38	0.00	(-0.07)
						0.00		0.06	-131.89
						21.00		21.00	-1949.11
	5F	X1	FA-FA	M	4.48②	0.000	0.38	0.00	(-0.15)
						0.00		0.01	-297.62
						21.00		21.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	4.43②	0.012	0.38	0.00	(0.01)
						0.26		0.07	130.16
						21.00		21.00	11052.61
		X3	FA-FA	M	3.65②	0.017	0.38	0.00	(0.02)
						0.35		0.01	177.51
						21.00		21.00	11052.61
		X4	FA-FA	M	3.65②	0.017	0.38	0.00	(0.02)
						0.35		0.01	177.51
						21.00		21.00	11052.61
		X5	FA-FA	M	4.43②	0.012	0.38	0.00	(0.01)

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y3	5F	X5	FA-FA	M	4.43②	0.26	0.38	0.07	130.16
						21.00		21.00	11052.61
		X6	FA-FA	M	4.48②	0.000	0.38	0.00	(-0.15)
						0.00		0.01	-297.61
						21.00		21.00	-1949.11
	4F	X1	FA-FA	M	3.33②	0.000	0.38	0.00	(-0.27)
						0.00		0.01	-525.82
						24.00		24.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.06)
						0.00		0.06	-112.45
						24.00		24.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	3.82②	0.000	0.38	0.00	(-0.03)
						0.00		0.00	-62.81
						24.00		24.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	3.82②	0.000	0.38	0.00	(-0.03)
						0.00		0.00	-62.81
						24.00		24.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.06)
						0.00		0.06	-112.46
						24.00		24.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	3.33②	0.000	0.38	0.00	(-0.27)
						0.00		0.01	-525.81
						24.00		24.00	-1949.11
	3F	X1	FA-FA	M	3.39②	0.000	0.38	0.00	(-0.45)
						0.00		0.01	-881.39
						24.00		24.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.24)
						0.00		0.06	-458.86
						24.00		24.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	4.22②	0.000	0.38	0.00	(-0.21)
						0.00		0.00	-412.31
						24.00		24.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	4.22②	0.000	0.38	0.00	(-0.21)
						0.00		0.00	-412.31
						24.00		24.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.24)
						0.00		0.06	-458.86
						24.00		24.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	3.39②	0.000	0.38	0.00	(-0.45)
						0.00		0.01	-881.38
						24.00		24.00	-1949.11
	2F	X1	FA-FA	M	3.39②	0.000	0.38	0.00	(-0.71)
						0.00		0.02	-1391.72
						27.00		27.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.56)
						0.00		0.09	-1100.06
						27.00		27.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	8.41②	0.000	0.38	0.00	(-0.55)
						0.00		0.00	-1067.90
						27.00		27.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	8.41②	0.000	0.38	0.00	(-0.55)
						0.00		0.00	-1067.90
						27.00		27.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.53①	0.000	0.38	0.00	(-0.56)
						0.00		0.09	-1100.06
						27.00		27.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	3.39②	0.000	0.38	0.00	(-0.71)
						0.00		0.02	-1391.70
						27.00		27.00	-1949.11
	1F	X1	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X2	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	Ho/D	σo/Fc σo Fc	Pt	τu/Fc τu Fc	N/No N No
Y3	1F	X2	FA-FA	M	2.88①	27.00	0.38	27.00	-1949.11
		X3	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X4	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X5	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11
		X6	FA-FA	M	2.88①	0.000	0.38	0.00	(-1.00*)
						0.00		0.00	-1949.11
						27.00		27.00	-1949.11

c) ＲＣ壁の部材種別

τu　：　最終ステップでの平均せん断応力度　　(N/mm2)
Fc　：　コンクリート強度　　(N/mm2)
ﾓｰﾄﾞ　：　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	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00

Ｘ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
X1	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.000	0.0	27.00

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.044	0.9	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.2	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.056	1.3	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.057	1.5	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.062	1.7	27.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.022	0.5	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.046	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.058	1.4	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.070	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.1	27.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.4	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.043	0.9	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.054	1.3	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.069	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.1	27.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.4	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.043	0.9	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.054	1.3	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.069	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.1	27.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.022	0.5	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.046	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.058	1.4	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.070	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00

Ｙ方向正加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
X5	1F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.1	27.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.044	0.9	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.2	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.056	1.3	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.057	1.5	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.062	1.7	27.00

Ｙ方向負加力時

ﾌﾚｰﾑ名	階名	軸名1	軸名2	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	τu/Fc	τu	Fc
X1	6F	Y2	Y3	WA	M	0.044	0.9	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.2	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.056	1.3	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.057	1.5	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.062	1.7	27.00
X2	6F	Y2	Y3	WA	M	0.022	0.5	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.046	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.058	1.4	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.070	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.1	27.00
X3	6F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.4	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.043	0.9	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.054	1.3	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.069	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.1	27.00
X4	6F	Y2	Y3	WA	M	0.019	0.4	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.043	0.9	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.054	1.3	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.069	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.078	2.1	27.00
X5	6F	Y2	Y3	WA	M	0.022	0.5	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.046	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.058	1.4	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.070	1.7	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.071	1.9	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.079	2.1	27.00
X6	6F	Y2	Y3	WA	M	0.044	0.9	21.00
	5F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.0	21.00
	4F	Y2	Y3	WA	M	0.049	1.2	24.00
	3F	Y2	Y3	WA	M	0.056	1.3	24.00
	2F	Y2	Y3	WA	M	0.057	1.5	27.00
	1F	Y2	Y3	WA	M	0.062	1.7	27.00

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	τu/Fc	sMo/Mo	d/t(w)
P2			b/t(f)
P3			横補剛
P4			靭性
P5			接合

ﾓｰﾄﾞ　：　部材破壊モード（ M ： 曲げ破壊 , S ： せん断破壊）
τu　：　最終ステップでの平均せん断応力度
sMo/Mo　：　鉄骨断面の曲げ耐力／鉄骨鉄筋コンクリートとしての曲げ耐力
d/t(w)　：　ウエブの幅厚比
b/t(f)　：　フランジの幅厚比
横補剛　：　[o] 充分　[x] 不足
靭性　：　脆性破壊部材の種別　[o]：靭性破壊部材　[x]：脆性破壊部材
接合　：　保有耐力接合の結果　[o]：保有耐力接合　[x]：非保有耐力接合
　　[(o)]：保有耐力接合とみなす　[---]：両端ピン接合のため判定外

柱の性能パラメータ

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

ﾓｰﾄﾞ　：　部材破壊モード（ M ： 曲げ破壊 , S ： せん断破壊）
　　：　[*] ： 充填形鋼管コンクリートの拘束効果が考慮されている
Ho/D　：　（柱の内のり長さ／柱のせい）または（２･Ｍ／Ｑ･Ｄ）
σo　：　最終ステップでの軸方向応力度
Pt　：　引張鉄筋比（%）
τu　：　最終ステップでの平均せん断応力度
N/No　：　ＲＣの場合は、ピロティー柱の軸力制限の確認のための数値
　　：　[*]:「建築物の構造関係技術基準解説書」によるピロティー柱の軸力制限を超えた場合
　　：　（ＸＹ方向のいずれかに耐力壁が取り付く場合は、参考値として()付で出力）
N/No　：　崩壊メカニズム時の軸方向荷重／ＳＲＣ断面としての最大圧縮耐力。
Ru　：　コンファインド効果を考慮する場合の限界部材角
sMo/Mo　：　鉄骨断面の曲げ耐力／鉄骨鉄筋コンクリートとしての曲げ耐力
　　（ＳＲＣ柱の柱脚がベースプレート下面でモデル化されている場合には柱頭の数値とします）
d/t(w)　：　ウエブの幅厚比
b/t(f)　：　フランジの幅厚比
靭性　：　脆性破壊部材の種別　[o]：靭性破壊部材　[x]：脆性破壊部材
接合　：　保有耐力接合の結果　[o]：保有耐力接合　[x]：非保有耐力接合
　　[(o)]：保有耐力接合とみなす　[---]：両端ピン接合のため判定外

壁・ブレースの性能パラメータ

構造	RC	SRC	S
P1	τu/Fc		λe1
P2			λe2
P3			靭性
P4			接合

ﾓｰﾄﾞ　：　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
λe1　：　筋違材の有効細長比（右上り）
λe2　：　筋違材の有効細長比（左上り）
靭性　：　脆性破壊部材の種別　[o]：靭性破壊部材　[x]：脆性破壊部材
接合　：　保有耐力接合の結果　[o]：保有耐力接合　[x]：非保有耐力接合
　　[(o)]：保有耐力接合とみなす　[---]：両端ピン接合のため判定外

Ｙ方向正加力時　Y3 ﾌﾚｰﾑ　柱の部材種別

階名	軸名	構造	ﾗﾝｸ	ﾓｰﾄﾞ	P1	P2	P3	P4	P5
1F	X2	RC	FD-FD	M	5.86②	0.56	0.38	0.000	
	X3	RC	FD-FD	M	5.93②	0.56	0.38	0.000	
	X4	RC	FD-FD	M	5.90②	0.56	0.38	0.000	
	X5	RC	FD-FD	M	5.86②	0.56	0.38	0.000	

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	ﾓｰﾄﾞ	P1	P2	P3	P4	P5
1F	X2	RC	FD-FD	M	5.86②	0.56	0.38	0.000	
	X3	RC	FD-FD	M	5.92②	0.56	0.38	0.000	
	X4	RC	FD-FD	M	5.92②	0.56	0.38	0.000	
	X5	RC	FD-FD	M	5.86②	0.56	0.38	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）

ﾋﾝｼﾞ　：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		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L	0	-95.4	1.100	145.6	64.8	≦	325.1	OK
		R	0	102.7			262.9	≦		
	X2	L	0	-99.3	1.100	149.6	65.2	≦	325.1	OK
		R	0	98.8			263.3	≦		
	X3	L	0	-99.1	1.100	149.3	65.2	≦	325.1	OK
		R	0	99.1			263.3	≦		
	X4	L	0	-98.8	1.100	149.0	65.1	≦	325.1	OK
		R	0	99.3			263.3	≦		
	X5	L	0	-102.7	1.100	152.9	65.5	≦	325.1	OK
		R	0	95.4			263.6	≦		
6F	X1	L	0	-89.8	1.100	148.3	73.3	≦	325.1	OK
		R	0	91.7			254.9	≦		
	X2	L	0	-90.8	1.100	149.3	73.4	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			255.0	≦		
	X3	L	0	-90.8	1.100	149.3	73.4	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			255.0	≦		
	X4	L	0	-90.8	1.100	149.3	73.4	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			255.0	≦		
	X5	L	0	-91.7	1.100	150.2	73.5	≦	325.1	OK
		R	0	89.8			255.1	≦		
5F	X1	L	0	-93.9	1.100	256.1	187.8	≦	501.6	OK
		R	0	98.8			380.5	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	258.7	188.1	≦	501.6	OK
		R	0	96.2			380.8	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	258.5	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			380.7	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	258.4	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.5			380.7	≦		
	X5	L	0	-98.8	1.100	260.9	188.3	≦	501.6	OK
		R	0	93.9			381.0	≦		
4F	X1	L	0	-94.1	1.100	256.3	187.8	≦	501.6	OK
		R	0	98.6			380.5	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	258.6	188.1	≦	501.6	OK
		R	0	96.3			380.8	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	258.5	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			380.7	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	258.5	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			380.7	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	260.7	188.3	≦	501.6	OK
		R	0	94.1			381.0	≦		
3F	X1	L	0	-94.1	1.100	284.7	219.1	≦	516.7	OK
		R	0	98.6			411.8	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	287.1	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.2			412.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	287.0	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			412.0	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	286.9	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.5			412.0	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	289.2	219.5	≦	516.7	OK
		R	0	94.1			412.2	≦		

Y2フレーム（X方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
2F	X1	L	0	-93.8	1.100	284.4	219.1	≦	516.7	OK
		R	0	98.9			411.8	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	287.1	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.3			412.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	287.0	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			412.0	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	286.9	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			412.0	≦		
	X5	L	0	-98.9	1.100	289.5	219.6	≦	516.7	OK
		R	0	93.8			412.3	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	457.5	442.3	≦	2527.3	OK
		R		140.3			689.3	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	386.1	337.1	≦	2622.0	OK
		R		120.8			584.1	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	414.9	374.3	≦	2644.8	OK
		R		123.5			621.4	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	340.8	288.2	≦	2386.5	OK
		R		126.3			535.2	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	616.4	599.3	≦	2951.3	OK
		R		106.7			846.4	≦		

Y3フレーム（X方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L	0	-95.4	1.100	145.6	64.8	≦	325.1	OK
		R	0	102.7			262.9	≦		
	X2	L	0	-99.3	1.100	149.6	65.2	≦	325.1	OK
		R	0	98.8			263.3	≦		
	X3	L	0	-99.1	1.100	149.3	65.2	≦	325.1	OK
		R	0	99.1			263.3	≦		
	X4	L	0	-98.8	1.100	149.0	65.1	≦	325.1	OK
		R	0	99.3			263.3	≦		
	X5	L	0	-102.7	1.100	152.9	65.5	≦	325.1	OK
		R	0	95.4			263.6	≦		
6F	X1	L	0	-89.8	1.100	148.3	73.3	≦	325.1	OK
		R	0	91.7			254.9	≦		
	X2	L	0	-90.8	1.100	149.3	73.4	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			255.0	≦		
	X3	L	0	-90.8	1.100	149.3	73.4	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			255.0	≦		
	X4	L	0	-90.8	1.100	149.3	73.4	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			255.0	≦		
	X5	L	0	-91.7	1.100	150.3	73.5	≦	325.1	OK
		R	0	89.8			255.1	≦		
5F	X1	L	0	-93.9	1.100	256.1	187.8	≦	501.6	OK
		R	0	98.8			380.5	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	258.7	188.1	≦	501.6	OK
		R	0	96.2			380.8	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	258.5	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			380.7	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	258.4	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.5			380.7	≦		
	X5	L	0	-98.8	1.100	260.9	188.3	≦	501.6	OK
		R	0	93.9			381.0	≦		
4F	X1	L	0	-94.1	1.100	256.3	187.8	≦	501.6	OK
		R	0	98.6			380.5	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	258.6	188.1	≦	501.6	OK
		R	0	96.3			380.8	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	258.5	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			380.7	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	258.5	188.0	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			380.7	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	260.7	188.3	≦	501.6	OK
		R	0	94.1			381.0	≦		
3F	X1	L	0	-94.1	1.100	284.7	219.1	≦	516.7	OK
		R	0	98.6			411.8	≦		

Y3フレーム（X方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
3F	X2	L	0	-96.5	1.100	287.1	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.2			412.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	287.0	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			412.0	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	286.9	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.5			412.0	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	289.2	219.5	≦	516.7	OK
		R	0	94.1			412.2	≦		
2F	X1	L	0	-93.8	1.100	284.4	219.1	≦	516.7	OK
		R	0	98.9			411.8	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	287.1	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.3			412.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	287.0	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			412.0	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	286.9	219.3	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			412.0	≦		
	X5	L	0	-98.9	1.100	289.5	219.6	≦	516.7	OK
		R	0	93.8			412.3	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	457.7	442.5	≦	2527.1	OK
		R		140.3			689.6	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	386.1	337.0	≦	2622.1	OK
		R		120.8			584.1	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	414.9	374.4	≦	2644.8	OK
		R		123.5			621.4	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	340.7	288.1	≦	2386.4	OK
		R		126.3			535.2	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	616.5	599.4	≦	2951.2	OK
		R		106.7			846.5	≦		

Y2フレーム（X方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L	0	-95.4	1.100	-152.9	263.6	≦	325.1	OK
		R	0	102.7			65.5	≦		
	X2	L	0	-99.3	1.100	-149.0	263.3	≦	325.1	OK
		R	0	98.8			65.1	≦		
	X3	L	0	-99.1	1.100	-149.3	263.3	≦	325.1	OK
		R	0	99.1			65.2	≦		
	X4	L	0	-98.8	1.100	-149.6	263.3	≦	325.1	OK
		R	0	99.3			65.2	≦		
	X5	L	0	-102.7	1.100	-145.6	262.9	≦	325.1	OK
		R	0	95.4			64.8	≦		
6F	X1	L	0	-89.8	1.100	-150.2	255.1	≦	325.1	OK
		R	0	91.7			73.5	≦		
	X2	L	0	-90.8	1.100	-149.3	255.0	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			73.4	≦		
	X3	L	0	-90.8	1.100	-149.3	255.0	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			73.4	≦		
	X4	L	0	-90.8	1.100	-149.3	255.0	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			73.4	≦		
	X5	L	0	-91.7	1.100	-148.3	254.9	≦	325.1	OK
		R	0	89.8			73.3	≦		
5F	X1	L	0	-93.9	1.100	-260.9	381.0	≦	501.6	OK
		R	0	98.8			188.3	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	-258.4	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.2			188.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-258.5	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			188.0	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	-258.7	380.8	≦	501.6	OK
		R	0	96.5			188.1	≦		
	X5	L	0	-98.8	1.100	-256.1	380.5	≦	501.6	OK
		R	0	93.9			187.8	≦		
4F	X1	L	0	-94.1	1.100	-260.7	381.0	≦	501.6	OK
		R	0	98.6			188.3	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	-258.5	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.3			188.0	≦		

Y2フレーム（X方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
4F	X3	L	0	-96.4	1.100	-258.5	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			188.0	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	-258.6	380.8	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			188.1	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	-256.3	380.5	≦	501.6	OK
		R	0	94.1			187.8	≦		
3F	X1	L	0	-94.1	1.100	-289.2	412.2	≦	516.7	OK
		R	0	98.6			219.5	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	-286.9	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.2			219.3	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-287.0	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			219.3	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	-287.1	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.5			219.3	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	-284.7	411.8	≦	516.7	OK
		R	0	94.1			219.1	≦		
2F	X1	L	0	-93.8	1.100	-289.5	412.3	≦	516.7	OK
		R	0	98.9			219.6	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	-286.9	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.3			219.3	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-287.0	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			219.3	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	-287.1	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			219.3	≦		
	X5	L	0	-98.9	1.100	-284.4	411.8	≦	516.7	OK
		R	0	93.8			219.1	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	-616.4	846.4	≦	2951.3	OK
		R		140.3			599.3	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	-340.8	535.2	≦	2386.5	OK
		R		120.8			288.2	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	-414.9	621.4	≦	2644.8	OK
		R		123.5			374.3	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	-386.1	584.1	≦	2622.0	OK
		R		126.3			337.1	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	-457.5	689.3	≦	2527.3	OK
		R		106.7			442.3	≦		

Y3フレーム（X方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L	0	-95.4	1.100	-152.9	263.6	≦	325.1	OK
		R	0	102.7			65.5	≦		
	X2	L	0	-99.3	1.100	-149.0	263.3	≦	325.1	OK
		R	0	98.8			65.1	≦		
	X3	L	0	-99.1	1.100	-149.3	263.3	≦	325.1	OK
		R	0	99.1			65.2	≦		
	X4	L	0	-98.8	1.100	-149.6	263.3	≦	325.1	OK
		R	0	99.3			65.2	≦		
	X5	L	0	-102.7	1.100	-145.6	262.9	≦	325.1	OK
		R	0	95.4			64.8	≦		
6F	X1	L	0	-89.8	1.100	-150.3	255.1	≦	325.1	OK
		R	0	91.7			73.5	≦		
	X2	L	0	-90.8	1.100	-149.3	255.0	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			73.4	≦		
	X3	L	0	-90.8	1.100	-149.3	255.0	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			73.4	≦		
	X4	L	0	-90.8	1.100	-149.3	255.0	≦	325.1	OK
		R	0	90.8			73.4	≦		
	X5	L	0	-91.7	1.100	-148.3	254.9	≦	325.1	OK
		R	0	89.8			73.3	≦		
5F	X1	L	0	-93.9	1.100	-260.9	381.0	≦	501.6	OK
		R	0	98.8			188.3	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	-258.4	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.2			188.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-258.5	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			188.0	≦		

Y3フレーム（X方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
5F	X4	L	0	-96.2	1.100	-258.7	380.8	≦	501.6	OK
		R	0	96.5			188.1	≦		
	X5	L	0	-98.8	1.100	-256.1	380.5	≦	501.6	OK
		R	0	93.9			187.8	≦		
4F	X1	L	0	-94.1	1.100	-260.7	381.0	≦	501.6	OK
		R	0	98.6			188.3	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	-258.5	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.3			188.0	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-258.5	380.7	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			188.0	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	-258.6	380.8	≦	501.6	OK
		R	0	96.4			188.1	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	-256.3	380.5	≦	501.6	OK
		R	0	94.1			187.8	≦		
3F	X1	L	0	-94.1	1.100	-289.2	412.2	≦	516.7	OK
		R	0	98.6			219.5	≦		
	X2	L	0	-96.5	1.100	-286.9	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.2			219.3	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-287.0	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			219.3	≦		
	X4	L	0	-96.2	1.100	-287.1	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.5			219.3	≦		
	X5	L	0	-98.6	1.100	-284.7	411.8	≦	516.7	OK
		R	0	94.1			219.1	≦		
2F	X1	L	0	-93.8	1.100	-289.5	412.3	≦	516.7	OK
		R	0	98.9			219.6	≦		
	X2	L	0	-96.4	1.100	-286.9	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.3			219.3	≦		
	X3	L	0	-96.4	1.100	-287.0	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			219.3	≦		
	X4	L	0	-96.3	1.100	-287.1	412.0	≦	516.7	OK
		R	0	96.4			219.3	≦		
	X5	L	0	-98.9	1.100	-284.4	411.8	≦	516.7	OK
		R	0	93.8			219.1	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	-616.5	846.5	≦	2951.2	OK
		R		140.3			599.4	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	-340.7	535.2	≦	2386.4	OK
		R		120.8			288.1	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	-414.9	621.4	≦	2644.8	OK
		R		123.5			374.4	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	-386.1	584.1	≦	2622.1	OK
		R		126.3			337.0	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	-457.7	689.6	≦	2527.1	OK
		R		106.7			442.5	≦		

Y2フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L		-95.4	1.200	11.8	81.2	≦	325.1	OK
		R		102.7			116.9	≦		
	X2	L		-99.3	1.200	1.3	97.7	≦	325.1	OK
		R		98.8			100.4	≦		
	X3	L		-99.1	1.200	0.0	99.1	≦	325.1	OK
		R		99.1			99.1	≦		
	X4	L		-98.8	1.200	-1.3	100.4	≦	325.1	OK
		R		99.3			97.7	≦		
	X5	L		-102.7	1.200	-11.8	116.9	≦	325.1	OK
		R		95.4			81.2	≦		
6F	X1	L		-89.8	1.200	15.3	71.5	≦	325.1	OK
		R		91.7			110.1	≦		
	X2	L		-90.8	1.200	2.5	87.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			93.8	≦		
	X3	L		-90.8	1.200	0.0	90.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			90.8	≦		
	X4	L		-90.8	1.200	-2.5	93.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			87.8	≦		

Y2フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X5	L		-91.7	1.200	-15.3	110.1	≦	325.1	OK
		R		89.8			71.5	≦		
5F	X1	L		-93.9	1.200	29.7	58.3	≦	501.6	OK
		R		98.8			134.5	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	-0.5	97.1	≦	501.6	OK
		R		96.2			95.6	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.3	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	0.5	95.6	≦	501.6	OK
		R		96.5			97.1	≦		
	X5	L		-98.8	1.200	-29.7	134.4	≦	501.6	OK
		R		93.9			58.3	≦		
4F	X1	L		-94.1	1.200	31.0	56.9	≦	501.6	OK
		R		98.6			135.8	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	-2.2	99.0	≦	501.6	OK
		R		96.3			93.7	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.3	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	2.2	93.7	≦	501.6	OK
		R		96.4			99.0	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	-31.0	135.8	≦	501.6	OK
		R		94.1			56.9	≦		
3F	X1	L		-94.1	1.200	33.7	53.7	≦	516.7	OK
		R		98.6			139.0	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	-2.2	99.1	≦	516.7	OK
		R		96.2			93.6	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.3	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	2.2	93.6	≦	516.7	OK
		R		96.5			99.1	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	-33.7	139.0	≦	516.7	OK
		R		94.1			53.7	≦		
2F	X1	L		-93.8	1.200	31.4	56.2	≦	516.7	OK
		R		98.9			136.6	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	-5.9	103.5	≦	516.7	OK
		R		96.3			89.2	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	5.9	89.2	≦	516.7	OK
		R		96.4			103.5	≦		
	X5	L		-98.9	1.200	-31.4	136.5	≦	516.7	OK
		R		93.8			56.2	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	9.5	95.3	≦	2273.7	OK
		R		140.3			151.8	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	-2.4	129.1	≦	2199.5	OK
		R		120.8			117.9	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	0.0	123.5	≦	2199.5	OK
		R		123.5			123.5	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	2.4	117.9	≦	2199.5	OK
		R		126.3			129.1	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	-9.5	151.8	≦	2273.7	OK
		R		106.7			95.3	≦		

Y3フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L		-95.4	1.200	-6.4	103.0	≦	325.1	OK
		R		102.7			95.1	≦		
	X2	L		-99.3	1.200	1.6	97.4	≦	325.1	OK
		R		98.8			100.7	≦		
	X3	L		-99.1	1.200	-0.0	99.1	≦	325.1	OK
		R		99.1			99.1	≦		
	X4	L		-98.8	1.200	-1.6	100.7	≦	325.1	OK
		R		99.3			97.4	≦		
	X5	L		-102.7	1.200	6.4	95.1	≦	325.1	OK
		R		95.4			103.0	≦		

Y3フレーム（Y方向正加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	L		-89.8	1.200	-7.8	99.1	≦	325.1	OK
		R		91.7			82.4	≦		
	X2	L		-90.8	1.200	1.4	89.1	≦	325.1	OK
		R		90.8			92.4	≦		
	X3	L		-90.8	1.200	-0.0	90.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			90.8	≦		
	X4	L		-90.8	1.200	-1.4	92.4	≦	325.1	OK
		R		90.8			89.1	≦		
	X5	L		-91.7	1.200	7.7	82.4	≦	325.1	OK
		R		89.8			99.1	≦		
5F	X1	L		-93.9	1.200	-13.5	110.1	≦	501.6	OK
		R		98.8			82.6	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	2.8	93.2	≦	501.6	OK
		R		96.2			99.5	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.3	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	-2.8	99.6	≦	501.6	OK
		R		96.5			93.2	≦		
	X5	L		-98.8	1.200	13.5	82.6	≦	501.6	OK
		R		93.9			110.1	≦		
4F	X1	L		-94.1	1.200	-14.2	111.2	≦	501.6	OK
		R		98.6			81.5	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	2.5	93.5	≦	501.6	OK
		R		96.3			99.2	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.3	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	-2.5	99.2	≦	501.6	OK
		R		96.4			93.5	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	14.2	81.5	≦	501.6	OK
		R		94.1			111.2	≦		
3F	X1	L		-94.1	1.200	-14.0	110.9	≦	516.7	OK
		R		98.6			81.8	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	2.1	93.9	≦	516.7	OK
		R		96.2			98.8	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.3	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	-2.2	98.8	≦	516.7	OK
		R		96.5			93.9	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	14.0	81.8	≦	516.7	OK
		R		94.1			110.9	≦		
2F	X1	L		-93.8	1.200	-11.3	107.4	≦	516.7	OK
		R		98.9			85.3	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	1.9	94.2	≦	516.7	OK
		R		96.3			98.5	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.3	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	-1.9	98.5	≦	516.7	OK
		R		96.4			94.2	≦		
	X5	L		-98.9	1.200	11.3	85.3	≦	516.7	OK
		R		93.8			107.4	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	-1.3	108.3	≦	2199.5	OK
		R		140.3			138.7	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	-0.1	126.5	≦	2199.5	OK
		R		120.8			120.6	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	-0.0	123.5	≦	2199.5	OK
		R		123.5			123.5	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	0.1	120.6	≦	2199.5	OK
		R		126.3			126.5	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	1.3	138.7	≦	2199.5	OK
		R		106.7			108.3	≦		

Y2フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L		-95.4	1.200	-6.4	103.0	≦	325.1	OK
		R		102.7			95.1	≦		

Y2フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X2	L		-99.3	1.200	1.6	97.4	≦	325.1	OK
		R		98.8			100.7	≦		
	X3	L		-99.1	1.200	-0.0	99.1	≦	325.1	OK
		R		99.1			99.1	≦		
	X4	L		-98.8	1.200	-1.6	100.7	≦	325.1	OK
		R		99.3			97.4	≦		
	X5	L		-102.7	1.200	6.4	95.1	≦	325.1	OK
		R		95.4			103.0	≦		
6F	X1	L		-89.8	1.200	-7.7	99.1	≦	325.1	OK
		R		91.7			82.4	≦		
	X2	L		-90.8	1.200	1.4	89.1	≦	325.1	OK
		R		90.8			92.5	≦		
	X3	L		-90.8	1.200	-0.0	90.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			90.8	≦		
	X4	L		-90.8	1.200	-1.4	92.5	≦	325.1	OK
		R		90.8			89.1	≦		
	X5	L		-91.7	1.200	7.7	82.5	≦	325.1	OK
		R		89.8			99.1	≦		
5F	X1	L		-93.9	1.200	-13.4	110.1	≦	501.6	OK
		R		98.8			82.6	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	2.8	93.1	≦	501.6	OK
		R		96.2			99.6	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	-2.8	99.6	≦	501.6	OK
		R		96.5			93.1	≦		
	X5	L		-98.8	1.200	13.4	82.6	≦	501.6	OK
		R		93.9			110.1	≦		
4F	X1	L		-94.1	1.200	-14.2	111.2	≦	501.6	OK
		R		98.6			81.5	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	2.5	93.5	≦	501.6	OK
		R		96.3			99.3	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	-2.5	99.3	≦	501.6	OK
		R		96.4			93.5	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	14.2	81.5	≦	501.6	OK
		R		94.1			111.2	≦		
3F	X1	L		-94.1	1.200	-14.0	110.9	≦	516.7	OK
		R		98.6			81.8	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	2.2	93.9	≦	516.7	OK
		R		96.2			98.8	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	-2.2	98.8	≦	516.7	OK
		R		96.5			93.9	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	14.0	81.8	≦	516.7	OK
		R		94.1			110.9	≦		
2F	X1	L		-93.8	1.200	-11.3	107.4	≦	516.7	OK
		R		98.9			85.3	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	1.9	94.2	≦	516.7	OK
		R		96.3			98.5	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	-0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	-1.9	98.5	≦	516.7	OK
		R		96.4			94.2	≦		
	X5	L		-98.9	1.200	11.3	85.3	≦	516.7	OK
		R		93.8			107.4	≦		
1F	X1	L		-106.7	1.200	-1.3	108.3	≦	2199.5	OK
		R		140.3			138.7	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	-0.1	126.5	≦	2199.5	OK
		R		120.8			120.6	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	0.0	123.5	≦	2199.5	OK
		R		123.5			123.5	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	0.1	120.6	≦	2199.5	OK

Y2フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
1F	X4	R		126.3	1.200	0.1	126.5	≦	2199.5	OK
	X5	L		-140.3	1.200	1.3	138.7	≦	2199.5	OK
		R		106.7			108.3	≦		

Y3フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
7F	X1	L		-95.4	1.200	11.9	81.1	≦	325.1	OK
		R		102.7			117.0	≦		
	X2	L		-99.3	1.200	1.3	97.7	≦	325.1	OK
		R		98.8			100.4	≦		
	X3	L		-99.1	1.200	0.0	99.1	≦	325.1	OK
		R		99.1			99.1	≦		
	X4	L		-98.8	1.200	-1.3	100.4	≦	325.1	OK
		R		99.3			97.7	≦		
	X5	L		-102.7	1.200	-11.9	117.0	≦	325.1	OK
		R		95.4			81.1	≦		
6F	X1	L		-89.8	1.200	15.4	71.4	≦	325.1	OK
		R		91.7			110.2	≦		
	X2	L		-90.8	1.200	2.5	87.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			93.8	≦		
	X3	L		-90.8	1.200	0.0	90.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			90.8	≦		
	X4	L		-90.8	1.200	-2.5	93.8	≦	325.1	OK
		R		90.8			87.8	≦		
	X5	L		-91.7	1.200	-15.4	110.2	≦	325.1	OK
		R		89.8			71.4	≦		
5F	X1	L		-93.9	1.200	29.9	58.1	≦	501.6	OK
		R		98.8			134.6	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	-0.5	97.1	≦	501.6	OK
		R		96.2			95.6	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.4	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	0.5	95.6	≦	501.6	OK
		R		96.5			97.1	≦		
	X5	L		-98.8	1.200	-29.9	134.6	≦	501.6	OK
		R		93.9			58.1	≦		
4F	X1	L		-94.1	1.200	31.2	56.7	≦	501.6	OK
		R		98.6			136.0	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	-2.2	99.0	≦	501.6	OK
		R		96.3			93.7	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.4	≦	501.6	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	2.2	93.7	≦	501.6	OK
		R		96.4			99.0	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	-31.2	136.0	≦	501.6	OK
		R		94.1			56.7	≦		
3F	X1	L		-94.1	1.200	33.8	53.5	≦	516.7	OK
		R		98.6			139.2	≦		
	X2	L		-96.5	1.200	-2.2	99.1	≦	516.7	OK
		R		96.2			93.6	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.2	1.200	2.2	93.6	≦	516.7	OK
		R		96.5			99.1	≦		
	X5	L		-98.6	1.200	-33.8	139.2	≦	516.7	OK
		R		94.1			53.5	≦		
2F	X1	L		-93.8	1.200	31.5	56.0	≦	516.7	OK
		R		98.9			136.7	≦		
	X2	L		-96.4	1.200	-5.9	103.5	≦	516.7	OK
		R		96.3			89.2	≦		
	X3	L		-96.4	1.200	0.0	96.4	≦	516.7	OK
		R		96.4			96.4	≦		
	X4	L		-96.3	1.200	5.9	89.2	≦	516.7	OK
		R		96.4			103.5	≦		
	X5	L		-98.9	1.200	-31.5	136.7	≦	516.7	OK

Y3フレーム（Y方向負加力）

層名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
2F	X5	R		93.8	1.200	-31.5	56.0	≦	516.7	OK
1F	X1	L		-106.7	1.200	9.5	95.3	≦	2273.7	OK
		R		140.3			151.8	≦		
	X2	L		-126.3	1.200	-2.4	129.1	≦	2199.5	OK
		R		120.8			117.9	≦		
	X3	L		-123.5	1.200	0.0	123.5	≦	2199.5	OK
		R		123.5			123.5	≦		
	X4	L		-120.8	1.200	2.4	117.9	≦	2199.5	OK
		R		126.3			129.1	≦		
	X5	L		-140.3	1.200	-9.5	151.8	≦	2273.7	OK
		R		106.7			95.3	≦		

U-5.2.2　ＲＣ柱部材のせん断破壊の防止（保証設計）

ﾋﾝｼﾞ　：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		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	75.3	39.6	≦	684.1	OK
		B		-54.6			39.6	≦		
	X2	T		2.9	1.250	289.9	365.3	≦	718.6	OK
		B		2.9			365.3	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	293.1	366.2	≦	718.6	OK
		B		-0.2			366.2	≦		
	X4	T		0.2	1.250	292.7	366.1	≦	718.6	OK
		B		0.2			366.1	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	295.8	366.8	≦	718.6	OK
		B		-2.9			366.8	≦		
	X6	T		54.6	1.250	32.0	94.6	≦	703.0	OK
		B		54.6			94.6	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	220.0	246.8	≦	696.1	OK
		B		-28.1			246.8	≦		
	X2	T		0.6	1.250	438.0	548.1	≦	799.5	OK
		B		0.6			548.1	≦		
	X3	T		0.0	1.250	438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		0.0			548.2	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		-0.0			548.2	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	439.1	548.3	≦	799.5	OK
		B		-0.6			548.3	≦		
	X6	T		28.1	1.250	165.3	234.8	≦	734.1	OK
		B		28.1			234.8	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	305.1	345.7	≦	726.5	OK
		B		-35.7			345.7	≦		
	X2	T		1.7	1.250	561.9	704.1	≦	870.8	OK
		B		1.7			704.1	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	563.7	704.5	≦	870.7	OK
		B		-0.1			704.5	≦		
	X4	T		0.1	1.250	563.5	704.5	≦	870.8	OK
		B		0.1			704.5	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	565.2	704.8	≦	870.7	OK
		B		-1.7			704.8	≦		
	X6	T		35.7	1.250	314.9	429.3	≦	794.9	OK
		B		35.7			429.3	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	403.3	470.9	≦	790.4	OK
		B		-33.2			470.9	≦		
	X2	T		1.4	1.250	677.7	848.5	≦	1150.7	OK
		B		1.4			848.5	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	679.0	848.6	≦	1150.5	OK
		B		-0.1			848.6	≦		

Y2フレーム　（X方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
3F	X4	T		0.1	1.250	678.6	848.4	≦	1150.4	OK
		B		0.1			848.4	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	681.2	850.1	≦	1151.1	OK
		B		-1.4			850.1	≦		
	X6	T		33.2	1.250	372.8	499.2	≦	862.6	OK
		B		33.2			499.2	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	464.8	545.5	≦	1066.2	OK
		B		-35.5			545.5	≦		
	X2	T		1.4	1.250	760.0	951.4	≦	1397.4	OK
		B		1.4			951.4	≦		
	X3	T		0.0	1.250	762.1	952.6	≦	1397.3	OK
		B		0.0			952.6	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	762.7	953.4	≦	1396.9	OK
		B		-0.0			953.4	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	760.1	948.8	≦	1395.7	OK
		B		-1.4			948.8	≦		
	X6	T		35.5	1.250	495.4	654.7	≦	1187.0	OK
		B		35.5			654.7	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	462.1	552.0	≦	784.9	OK
		B	0	-25.5			552.0	≦		
	X2	T		2.2	1.250	830.4	1040.2	≦	1224.8	OK
		B	0	2.2			1040.2	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	832.3	1040.1	≦	1224.5	OK
		B	0	-0.3			1040.1	≦		
	X4	T		0.3	1.250	831.2	1039.3	≦	1224.3	OK
		B	0	0.3			1039.3	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	836.9	1043.9	≦	1225.7	OK
		B	0	-2.2			1043.9	≦		
	X6	T		25.5	1.250	632.1	815.6	≦	1007.8	OK
		B	0	25.5			815.6	≦		

Y3フレーム　（X方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	75.3	39.6	≦	684.1	OK
		B		-54.6			39.6	≦		
	X2	T		2.9	1.250	289.9	365.3	≦	718.6	OK
		B		2.9			365.3	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	293.1	366.2	≦	718.6	OK
		B		-0.2			366.2	≦		
	X4	T		0.2	1.250	292.7	366.1	≦	718.6	OK
		B		0.2			366.1	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	295.8	366.8	≦	718.6	OK
		B		-2.9			366.8	≦		
	X6	T		54.6	1.250	32.0	94.6	≦	703.0	OK
		B		54.6			94.6	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	219.9	246.8	≦	696.1	OK
		B		-28.1			246.8	≦		
	X2	T		0.6	1.250	438.0	548.1	≦	799.5	OK
		B		0.6			548.1	≦		
	X3	T		0.0	1.250	438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		0.0			548.2	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		-0.0			548.2	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	439.1	548.3	≦	799.5	OK
		B		-0.6			548.3	≦		
	X6	T		28.1	1.250	165.3	234.7	≦	734.1	OK
		B		28.1			234.7	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	305.1	345.7	≦	726.6	OK
		B		-35.7			345.7	≦		
	X2	T		1.7	1.250	561.9	704.1	≦	870.8	OK
		B		1.7			704.1	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	563.7	704.6	≦	870.8	OK
		B		-0.1			704.6	≦		
	X4	T		0.1	1.250	563.6	704.5	≦	870.8	OK
		B		0.1			704.5	≦		

Y3フレーム　（X方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
4F	X5	T		-1.7	1.250	565.2	704.8	≦	870.7	OK
		B		-1.7			704.8	≦		
	X6	T		35.7	1.250	315.0	429.4	≦	795.0	OK
		B		35.7			429.4	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	403.3	470.8	≦	790.5	OK
		B		-33.2			470.8	≦		
	X2	T		1.4	1.250	677.7	848.5	≦	1150.7	OK
		B		1.4			848.5	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	678.9	848.6	≦	1150.5	OK
		B		-0.1			848.6	≦		
	X4	T		0.1	1.250	678.6	848.4	≦	1150.4	OK
		B		0.1			848.4	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	681.1	850.0	≦	1151.1	OK
		B		-1.4			850.0	≦		
	X6	T		33.2	1.250	372.8	499.2	≦	862.7	OK
		B		33.2			499.2	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	464.9	545.7	≦	1066.4	OK
		B		-35.5			545.7	≦		
	X2	T		1.4	1.250	760.1	951.5	≦	1397.5	OK
		B		1.4			951.5	≦		
	X3	T		0.0	1.250	762.2	952.7	≦	1397.3	OK
		B		0.0			952.7	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	762.8	953.5	≦	1396.9	OK
		B		-0.0			953.5	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	760.2	948.9	≦	1395.8	OK
		B		-1.4			948.9	≦		
	X6	T		35.5	1.250	495.5	654.9	≦	1187.1	OK
		B		35.5			654.9	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	462.3	552.3	≦	785.2	OK
		B	0	-25.5			552.3	≦		
	X2	T		2.2	1.250	830.3	1040.1	≦	1224.8	OK
		B	0	2.2			1040.1	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	832.3	1040.0	≦	1224.5	OK
		B	0	-0.3			1040.0	≦		
	X4	T		0.3	1.250	831.1	1039.2	≦	1224.3	OK
		B	0	0.3			1039.2	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	836.9	1043.9	≦	1225.7	OK
		B	0	-2.2			1043.9	≦		
	X6	T		25.5	1.250	632.1	815.6	≦	1008.0	OK
		B	0	25.5			815.6	≦		

Y2フレーム　（X方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	-32.0	94.6	≦	703.0	OK
		B		-54.6			94.6	≦		
	X2	T		2.9	1.250	-295.8	366.8	≦	718.6	OK
		B		2.9			366.8	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	-292.7	366.1	≦	718.6	OK
		B		-0.2			366.1	≦		
	X4	T		0.2	1.250	-293.1	366.2	≦	718.6	OK
		B		0.2			366.2	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	-289.9	365.3	≦	718.6	OK
		B		-2.9			365.3	≦		
	X6	T		54.6	1.250	-75.3	39.6	≦	684.1	OK
		B		54.6			39.6	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	-165.3	234.8	≦	734.1	OK
		B		-28.1			234.8	≦		
	X2	T		0.6	1.250	-439.1	548.3	≦	799.5	OK
		B		0.6			548.3	≦		
	X3	T		0.0	1.250	-438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		0.0			548.2	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		-0.0			548.2	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	-438.0	548.1	≦	799.5	OK
		B		-0.6			548.1	≦		

Y2フレーム　（X方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
5F	X6	T		28.1	1.250	-220.0	246.9	≦	696.1	OK
		B		28.1			246.9	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	-314.9	429.3	≦	794.9	OK
		B		-35.7			429.3	≦		
	X2	T		1.7	1.250	-565.2	704.8	≦	870.7	OK
		B		1.7			704.8	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	-563.5	704.5	≦	870.8	OK
		B		-0.1			704.5	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-563.7	704.5	≦	870.7	OK
		B		0.1			704.5	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	-561.9	704.1	≦	870.8	OK
		B		-1.7			704.1	≦		
	X6	T		35.7	1.250	-305.1	345.7	≦	726.5	OK
		B		35.7			345.7	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	-372.8	499.2	≦	862.6	OK
		B		-33.2			499.2	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-681.2	850.1	≦	1151.1	OK
		B		1.4			850.1	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	-678.6	848.4	≦	1150.4	OK
		B		-0.1			848.4	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-679.0	848.6	≦	1150.5	OK
		B		0.1			848.6	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-677.7	848.5	≦	1150.7	OK
		B		-1.4			848.5	≦		
	X6	T		33.2	1.250	-403.3	470.9	≦	790.4	OK
		B		33.2			470.9	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	-495.4	654.7	≦	1187.0	OK
		B		-35.5			654.7	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-760.1	948.8	≦	1395.7	OK
		B		1.4			948.8	≦		
	X3	T		0.0	1.250	-762.7	953.4	≦	1396.9	OK
		B		0.0			953.4	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-762.1	952.6	≦	1397.3	OK
		B		-0.0			952.6	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-760.0	951.4	≦	1397.4	OK
		B		-1.4			951.4	≦		
	X6	T		35.5	1.250	-464.8	545.5	≦	1066.2	OK
		B		35.5			545.5	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	-632.1	815.6	≦	1007.8	OK
		B	0	-25.5			815.6	≦		
	X2	T		2.2	1.250	-836.9	1043.9	≦	1225.7	OK
		B	0	2.2			1043.9	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	-831.2	1039.3	≦	1224.3	OK
		B	0	-0.3			1039.3	≦		
	X4	T		0.3	1.250	-832.3	1040.1	≦	1224.5	OK
		B	0	0.3			1040.1	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	-830.4	1040.2	≦	1224.8	OK
		B	0	-2.2			1040.2	≦		
	X6	T		25.5	1.250	-462.1	552.0	≦	784.9	OK
		B	0	25.5			552.0	≦		

Y3フレーム　（X方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	-32.0	94.6	≦	703.0	OK
		B		-54.6			94.6	≦		
	X2	T		2.9	1.250	-295.8	366.8	≦	718.6	OK
		B		2.9			366.8	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	-292.7	366.1	≦	718.6	OK
		B		-0.2			366.1	≦		
	X4	T		0.2	1.250	-293.1	366.2	≦	718.6	OK
		B		0.2			366.2	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	-289.9	365.3	≦	718.6	OK
		B		-2.9			365.3	≦		
	X6	T		54.6	1.250	-75.3	39.6	≦	684.1	OK
		B		54.6			39.6	≦		

Y3フレーム　（Ｘ方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
5F	X1	T		-28.1	1.250	-165.3	234.7	≦	734.1	OK
		B		-28.1			234.7	≦		
	X2	T		0.6	1.250	-439.1	548.3	≦	799.5	OK
		B		0.6			548.3	≦		
	X3	T		0.0	1.250	-438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		0.0			548.2	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-438.6	548.2	≦	799.5	OK
		B		-0.0			548.2	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	-438.0	548.1	≦	799.5	OK
		B		-0.6			548.1	≦		
	X6	T		28.1	1.250	-219.9	246.8	≦	696.1	OK
		B		28.1			246.8	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	-315.0	429.4	≦	795.0	OK
		B		-35.7			429.4	≦		
	X2	T		1.7	1.250	-565.2	704.8	≦	870.7	OK
		B		1.7			704.8	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	-563.6	704.5	≦	870.8	OK
		B		-0.1			704.5	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-563.7	704.6	≦	870.8	OK
		B		0.1			704.6	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	-561.9	704.1	≦	870.8	OK
		B		-1.7			704.1	≦		
	X6	T		35.7	1.250	-305.1	345.7	≦	726.6	OK
		B		35.7			345.7	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	-372.8	499.2	≦	862.7	OK
		B		-33.2			499.2	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-681.1	850.0	≦	1151.1	OK
		B		1.4			850.0	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	-678.6	848.4	≦	1150.4	OK
		B		-0.1			848.4	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-678.9	848.6	≦	1150.5	OK
		B		0.1			848.6	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-677.7	848.5	≦	1150.7	OK
		B		-1.4			848.5	≦		
	X6	T		33.2	1.250	-403.3	470.8	≦	790.5	OK
		B		33.2			470.8	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	-495.5	654.9	≦	1187.1	OK
		B		-35.5			654.9	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-760.2	948.9	≦	1395.8	OK
		B		1.4			948.9	≦		
	X3	T		0.0	1.250	-762.8	953.5	≦	1396.9	OK
		B		0.0			953.5	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-762.2	952.7	≦	1397.3	OK
		B		-0.0			952.7	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-760.1	951.5	≦	1397.5	OK
		B		-1.4			951.5	≦		
	X6	T		35.5	1.250	-464.9	545.7	≦	1066.4	OK
		B		35.5			545.7	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	-632.1	815.6	≦	1008.0	OK
		B	0	-25.5			815.6	≦		
	X2	T		2.2	1.250	-836.9	1043.9	≦	1225.7	OK
		B	0	2.2			1043.9	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	-831.1	1039.2	≦	1224.3	OK
		B	0	-0.3			1039.2	≦		
	X4	T		0.3	1.250	-832.3	1040.0	≦	1224.5	OK
		B	0	0.3			1040.0	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	-830.3	1040.1	≦	1224.8	OK
		B	0	-2.2			1040.1	≦		
	X6	T		25.5	1.250	-462.3	552.3	≦	785.2	OK
		B	0	25.5			552.3	≦		

Y2フレーム　（Ｙ方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	28.7	18.7	≦	725.3	OK
		B		-54.6			18.7	≦		

Y2フレーム　（Y方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X2	T		2.9	1.250	16.1	23.0	≦	764.6	OK
		B		2.9			23.0	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	3.1	3.7	≦	850.9	OK
		B		-0.2			3.7	≦		
	X4	T		0.2	1.250	-3.1	3.7	≦	851.4	OK
		B		0.2			3.7	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	-16.1	23.0	≦	764.5	OK
		B		-2.9			23.0	≦		
	X6	T		54.6	1.250	-28.7	18.7	≦	725.3	OK
		B		54.6			18.7	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	22.7	0.2	≦	643.1	OK
		B		-28.1			0.2	≦		
	X2	T		0.6	1.250	27.1	34.5	≦	738.4	OK
		B		0.6			34.5	≦		
	X3	T		0.0	1.250	2.1	2.6	≦	804.3	OK
		B		0.0			2.6	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-2.1	2.6	≦	803.3	OK
		B		-0.0			2.6	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	-27.1	34.5	≦	738.4	OK
		B		-0.6			34.5	≦		
	X6	T		28.1	1.250	-22.7	0.2	≦	643.1	OK
		B		28.1			0.2	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	37.6	11.3	≦	758.9	OK
		B		-35.7			11.3	≦		
	X2	T		1.7	1.250	21.2	28.1	≦	802.6	OK
		B		1.7			28.1	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	0.5	0.5	≦	818.3	OK
		B		-0.1			0.5	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-0.4	0.5	≦	815.0	OK
		B		0.1			0.5	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	-21.2	28.1	≦	802.6	OK
		B		-1.7			28.1	≦		
	X6	T		35.7	1.250	-37.6	11.3	≦	758.6	OK
		B		35.7			11.3	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	37.4	13.5	≦	701.3	OK
		B		-33.2			13.5	≦		
	X2	T		1.4	1.250	25.0	32.7	≦	987.2	OK
		B		1.4			32.7	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	0.6	0.6	≦	900.9	OK
		B		-0.1			0.6	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-0.5	0.6	≦	898.5	OK
		B		0.1			0.6	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-25.0	32.7	≦	987.3	OK
		B		-1.4			32.7	≦		
	X6	T		33.2	1.250	-37.4	13.5	≦	701.2	OK
		B		33.2			13.5	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	42.2	17.2	≦	756.6	OK
		B		-35.5			17.2	≦		
	X2	T		1.4	1.250	33.6	43.4	≦	918.0	OK
		B		1.4			43.4	≦		
	X3	T		0.0	1.250	-0.7	0.8	≦	785.1	OK
		B		0.0			0.8	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	0.7	0.9	≦	785.1	OK
		B		-0.0			0.9	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-33.6	43.4	≦	918.0	OK
		B		-1.4			43.4	≦		
	X6	T		35.5	1.250	-42.1	17.2	≦	756.6	OK
		B		35.5			17.2	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	25.5	6.4	≦	551.9	OK
		B		-25.5			6.4	≦		
	X2	T		2.2	1.250	-2.2	0.6	≦	712.9	OK
		B		2.2			0.6	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	0.3	0.1	≦	712.9	OK
		B		-0.3			0.1	≦		
	X4	T		0.3	1.250	-0.3	0.1	≦	712.9	OK

Y2フレーム　（Y方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
1F	X4	B		0.3	1.250	-0.3	0.1	≦	712.9	OK
	X5	T		-2.2	1.250	2.2	0.6	≦	712.9	OK
		B		-2.2			0.6	≦		
	X6	T		25.5	1.250	-25.5	6.4	≦	551.9	OK
		B		25.5			6.4	≦		

Y3フレーム　（Y方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	-10.6	67.9	≦	781.8	OK
		B		-54.6			67.9	≦		
	X2	T		2.9	1.250	-8.5	7.7	≦	864.7	OK
		B		2.9			7.7	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	2.1	2.4	≦	793.5	OK
		B		-0.2			2.4	≦		
	X4	T		0.2	1.250	-2.1	2.4	≦	793.7	OK
		B		0.2			2.4	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	8.5	7.7	≦	864.8	OK
		B		-2.9			7.7	≦		
	X6	T		54.6	1.250	10.6	67.8	≦	781.8	OK
		B		54.6			67.8	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	-10.5	41.2	≦	868.3	OK
		B		-28.1			41.2	≦		
	X2	T		0.6	1.250	-8.1	9.6	≦	877.6	OK
		B		0.6			9.6	≦		
	X3	T		0.0	1.250	1.6	2.1	≦	847.6	OK
		B		0.0			2.1	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-1.6	2.1	≦	847.6	OK
		B		-0.0			2.1	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	8.1	9.5	≦	877.6	OK
		B		-0.6			9.5	≦		
	X6	T		28.1	1.250	10.4	41.2	≦	868.3	OK
		B		28.1			41.2	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	-15.7	55.3	≦	1004.8	OK
		B		-35.7			55.3	≦		
	X2	T		1.7	1.250	-12.4	13.8	≦	1043.2	OK
		B		1.7			13.8	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	2.5	3.0	≦	1016.8	OK
		B		-0.1			3.0	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-2.5	3.0	≦	1017.1	OK
		B		0.1			3.0	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	12.4	13.8	≦	1043.2	OK
		B		-1.7			13.8	≦		
	X6	T		35.7	1.250	15.7	55.3	≦	1004.8	OK
		B		35.7			55.3	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	-14.8	51.7	≦	1070.6	OK
		B		-33.2			51.7	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-12.1	13.7	≦	1295.6	OK
		B		1.4			13.7	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	1.9	2.2	≦	1268.9	OK
		B		-0.1			2.2	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-1.9	2.3	≦	1269.1	OK
		B		0.1			2.3	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	12.1	13.7	≦	1295.6	OK
		B		-1.4			13.7	≦		
	X6	T		33.2	1.250	14.8	51.7	≦	1070.6	OK
		B		33.2			51.7	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	-15.3	54.6	≦	1167.7	OK
		B		-35.5			54.6	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-13.0	14.9	≦	1422.0	OK
		B		1.4			14.9	≦		
	X3	T		0.0	1.250	1.9	2.4	≦	1400.0	OK
		B		0.0			2.4	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-1.9	2.4	≦	1399.7	OK
		B		-0.0			2.4	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	13.0	14.9	≦	1422.1	OK

Y3フレーム　（Ｙ方向正加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
2F	X5	B		-1.4	1.250	13.0	14.9	≦	1422.1	OK
	X6	T		35.5	1.250	15.3	54.6	≦	1167.7	OK
		B		35.5			54.6	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	-4.7	31.4	≦	1222.0	OK
		B		-25.5			31.4	≦		
	X2	T		2.2	1.250	-3.5	2.1	≦	1313.0	OK
		B		2.2			2.1	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	0.5	0.3	≦	1313.0	OK
		B		-0.3			0.3	≦		
	X4	T		0.3	1.250	-0.5	0.3	≦	1313.0	OK
		B		0.3			0.3	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	3.5	2.1	≦	1313.0	OK
		B		-2.2			2.1	≦		
	X6	T		25.5	1.250	4.7	31.4	≦	1222.0	OK
		B		25.5			31.4	≦		

Y2フレーム　（Ｙ方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	-10.6	67.8	≦	781.8	OK
		B		-54.6			67.8	≦		
	X2	T		2.9	1.250	-8.5	7.7	≦	865.0	OK
		B		2.9			7.7	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	2.1	2.4	≦	793.7	OK
		B		-0.2			2.4	≦		
	X4	T		0.2	1.250	-2.1	2.4	≦	793.7	OK
		B		0.2			2.4	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	8.4	7.7	≦	865.0	OK
		B		-2.9			7.7	≦		
	X6	T		54.6	1.250	10.6	67.8	≦	781.8	OK
		B		54.6			67.8	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	-10.4	41.1	≦	868.2	OK
		B		-28.1			41.1	≦		
	X2	T		0.6	1.250	-8.1	9.5	≦	877.6	OK
		B		0.6			9.5	≦		
	X3	T		0.0	1.250	1.6	2.1	≦	847.7	OK
		B		0.0			2.1	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-1.6	2.1	≦	847.7	OK
		B		-0.0			2.1	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	8.1	9.5	≦	877.6	OK
		B		-0.6			9.5	≦		
	X6	T		28.1	1.250	10.4	41.1	≦	868.2	OK
		B		28.1			41.1	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	-15.7	55.3	≦	1004.7	OK
		B		-35.7			55.3	≦		
	X2	T		1.7	1.250	-12.4	13.8	≦	1043.1	OK
		B		1.7			13.8	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	2.5	3.0	≦	1016.9	OK
		B		-0.1			3.0	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-2.5	3.0	≦	1016.9	OK
		B		0.1			3.0	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	12.4	13.8	≦	1043.2	OK
		B		-1.7			13.8	≦		
	X6	T		35.7	1.250	15.7	55.3	≦	1004.7	OK
		B		35.7			55.3	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	-14.8	51.7	≦	1070.4	OK
		B		-33.2			51.7	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-12.1	13.7	≦	1295.6	OK
		B		1.4			13.7	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	1.9	2.3	≦	1269.0	OK
		B		-0.1			2.3	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-1.9	2.3	≦	1269.1	OK
		B		0.1			2.3	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	12.1	13.7	≦	1295.6	OK
		B		-1.4			13.7	≦		
	X6	T		33.2	1.250	14.8	51.7	≦	1070.4	OK

Y2フレーム　（Ｙ方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
3F	X6	B		33.2	1.250	14.8	51.7	≦	1070.4	OK
2F	X1	T		-35.5	1.250	-15.3	54.6	≦	1167.5	OK
		B		-35.5			54.6	≦		
	X2	T		1.4	1.250	-13.0	14.9	≦	1422.0	OK
		B		1.4			14.9	≦		
	X3	T		0.0	1.250	1.9	2.4	≦	1400.0	OK
		B		0.0			2.4	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-1.9	2.4	≦	1400.0	OK
		B		-0.0			2.4	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	13.0	14.9	≦	1422.0	OK
		B		-1.4			14.9	≦		
	X6	T		35.5	1.250	15.3	54.6	≦	1167.5	OK
		B		35.5			54.6	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	-4.7	31.4	≦	1221.9	OK
		B		-25.5			31.4	≦		
	X2	T		2.2	1.250	-3.5	2.1	≦	1313.0	OK
		B		2.2			2.1	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	0.5	0.3	≦	1313.0	OK
		B		-0.3			0.3	≦		
	X4	T		0.3	1.250	-0.5	0.3	≦	1313.0	OK
		B		0.3			0.3	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	3.5	2.1	≦	1313.0	OK
		B		-2.2			2.1	≦		
	X6	T		25.5	1.250	4.7	31.4	≦	1221.9	OK
		B		25.5			31.4	≦		

Y3フレーム　（Ｙ方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	X1	T		-54.6	1.250	28.9	18.5	≦	725.2	OK
		B		-54.6			18.5	≦		
	X2	T		2.9	1.250	16.2	23.1	≦	764.7	OK
		B		2.9			23.1	≦		
	X3	T		-0.2	1.250	3.1	3.7	≦	851.1	OK
		B		-0.2			3.7	≦		
	X4	T		0.2	1.250	-3.1	3.7	≦	851.1	OK
		B		0.2			3.7	≦		
	X5	T		-2.9	1.250	-16.2	23.1	≦	764.7	OK
		B		-2.9			23.1	≦		
	X6	T		54.6	1.250	-28.9	18.5	≦	725.2	OK
		B		54.6			18.5	≦		
5F	X1	T		-28.1	1.250	22.8	0.4	≦	643.1	OK
		B		-28.1			0.4	≦		
	X2	T		0.6	1.250	27.2	34.6	≦	738.5	OK
		B		0.6			34.6	≦		
	X3	T		0.0	1.250	2.1	2.7	≦	804.1	OK
		B		0.0			2.7	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	-2.1	2.6	≦	804.1	OK
		B		-0.0			2.6	≦		
	X5	T		-0.6	1.250	-27.2	34.6	≦	738.5	OK
		B		-0.6			34.6	≦		
	X6	T		28.1	1.250	-22.8	0.4	≦	643.1	OK
		B		28.1			0.4	≦		
4F	X1	T		-35.7	1.250	37.8	11.6	≦	765.5	OK
		B		-35.7			11.6	≦		
	X2	T		1.7	1.250	21.3	28.3	≦	802.5	OK
		B		1.7			28.3	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	0.5	0.5	≦	819.4	OK
		B		-0.1			0.5	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-0.5	0.5	≦	819.3	OK
		B		0.1			0.5	≦		
	X5	T		-1.7	1.250	-21.3	28.3	≦	802.5	OK
		B		-1.7			28.3	≦		
	X6	T		35.7	1.250	-37.8	11.6	≦	765.4	OK
		B		35.7			11.6	≦		
3F	X1	T		-33.2	1.250	37.6	13.8	≦	705.2	OK

Y3フレーム　（Ｙ方向負加力）

階名	軸名		ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
3F	X1	B		-33.2	1.250	37.6	13.8	≦	705.2	OK
	X2	T		1.4	1.250	25.1	32.8	≦	987.2	OK
		B		1.4			32.8	≦		
	X3	T		-0.1	1.250	0.6	0.6	≦	901.3	OK
		B		-0.1			0.6	≦		
	X4	T		0.1	1.250	-0.6	0.6	≦	901.2	OK
		B		0.1			0.6	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-25.1	32.8	≦	987.2	OK
		B		-1.4			32.8	≦		
	X6	T		33.2	1.250	-37.6	13.8	≦	705.1	OK
		B		33.2			13.8	≦		
2F	X1	T		-35.5	1.250	42.4	17.5	≦	755.2	OK
		B		-35.5			17.5	≦		
	X2	T		1.4	1.250	33.7	43.5	≦	918.0	OK
		B		1.4			43.5	≦		
	X3	T		0.0	1.250	-0.7	0.8	≦	785.1	OK
		B		0.0			0.8	≦		
	X4	T		-0.0	1.250	0.7	0.8	≦	785.1	OK
		B		-0.0			0.8	≦		
	X5	T		-1.4	1.250	-33.7	43.5	≦	918.0	OK
		B		-1.4			43.5	≦		
	X6	T		35.5	1.250	-42.4	17.5	≦	755.2	OK
		B		35.5			17.5	≦		
1F	X1	T		-25.5	1.250	25.5	6.4	≦	551.9	OK
		B		-25.5			6.4	≦		
	X2	T		2.2	1.250	-2.2	0.6	≦	712.9	OK
		B		2.2			0.6	≦		
	X3	T		-0.3	1.250	0.3	0.1	≦	712.9	OK
		B		-0.3			0.1	≦		
	X4	T		0.3	1.250	-0.3	0.1	≦	712.9	OK
		B		0.3			0.1	≦		
	X5	T		-2.2	1.250	2.2	0.6	≦	712.9	OK
		B		-2.2			0.6	≦		
	X6	T		25.5	1.250	-25.5	6.4	≦	551.9	OK
		B		25.5			6.4	≦		

U-5.2.3　ＲＣ壁部材のせん断破壊の防止（保証設計）

ﾋﾝｼﾞ　：ヒンジ状態　x＝せん断破壊
QL　：長期せん断力　(kN)
Qm　：地震力によって生じるせん断力　(kN)
Qsu　：壁のせん断耐力　(kN)
n　：せん断力の割り増し係数
判定　：ヒンジ状態がせん断破壊の場合には判定の対象外になります

X1フレーム（Ｘ方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	3329.4	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	2821.9	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	2973.7	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	3004.9	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3153.5	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	3182.9	OK

X2フレーム（Ｘ方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	5891.2	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6037.5	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6492.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6335.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.0	0.0	≦	5262.5	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	5414.2	OK

X3フレーム（X方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	5890.5	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6036.7	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6491.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6640.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6409.9	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	5411.6	OK

X4フレーム（X方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	5890.5	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6036.7	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6491.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6640.6	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.3	≦	7056.2	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	5411.6	OK

X5フレーム（X方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	5891.3	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6037.5	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6492.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6642.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.3	0.4	≦	7097.3	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.0	0.0	≦	5414.2	OK

X6フレーム（X方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	3355.9	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	2889.0	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3098.8	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3188.0	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3401.0	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	0.0	0.0	≦	3494.8	OK

X1フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	3354.5	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	2889.0	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3098.8	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3188.0	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3401.0	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	0.0	0.0	≦	3494.8	OK

X2フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	5891.3	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6037.5	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6492.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6642.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.3	0.4	≦	7097.3	OK
1F	Y2		0.0	1.250	0.0	0.0	≦	5414.2	OK

X3フレーム（X方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	5890.5	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6036.7	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6491.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.2	≦	6640.2	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.2	0.3	≦	6937.7	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	5411.6	OK

X4フレーム（Ｘ方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	5890.5	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6036.7	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6491.2	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6476.2	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6299.4	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	5411.6	OK

X5フレーム（Ｘ方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	5891.3	OK
5F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.2	≦	6037.5	OK
4F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6492.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	0.1	0.1	≦	6297.9	OK
2F	Y2		0.0	1.250	0.0	0.0	≦	5262.5	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	5414.2	OK

X6フレーム（Ｘ方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	3307.5	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	2821.9	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	2973.7	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	-0.2	0.3	≦	3004.9	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	-0.3	0.4	≦	3153.5	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	-0.0	0.0	≦	3182.9	OK

X1フレーム（Ｙ方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	1691.0	2113.7	≦	3845.0	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	1884.5	2355.7	≦	3903.7	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	2154.1	2692.6	≦	4164.1	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	2444.4	3055.5	≦	4223.0	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	2780.2	3475.2	≦	4386.8	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	3039.2	3799.0	≦	4171.2	OK

X2フレーム（Ｙ方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	1086.6	1358.3	≦	5892.1	OK
5F	Y2		0.0	1.250	2246.7	2808.4	≦	6038.9	OK
4F	Y2		0.0	1.250	3203.2	4004.0	≦	6495.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	3860.6	4825.8	≦	6647.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4439.6	5549.5	≦	7104.1	OK
1F	Y2		0.0	1.250	4921.1	6151.3	≦	7027.2	OK

X3フレーム（Ｙ方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	934.6	1168.3	≦	5890.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	2079.5	2599.4	≦	6037.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	2986.7	3733.3	≦	6491.9	OK
3F	Y2		0.0	1.250	3833.1	4791.4	≦	6641.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4407.4	5509.2	≦	7095.8	OK
1F	Y2		0.0	1.250	4884.8	6106.0	≦	7018.4	OK

X4フレーム（Ｙ方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	934.6	1168.3	≦	5890.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	2079.5	2599.4	≦	6037.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	2986.7	3733.3	≦	6491.9	OK
3F	Y2		0.0	1.250	3833.1	4791.4	≦	6641.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4407.4	5509.3	≦	7095.8	OK
1F	Y2		0.0	1.250	4884.7	6105.8	≦	7018.3	OK

X5フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	1086.6	1358.2	≦	5892.1	OK
5F	Y2		0.0	1.250	2246.6	2808.3	≦	6038.9	OK
4F	Y2		0.0	1.250	3203.2	4004.0	≦	6495.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	3860.6	4825.8	≦	6647.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	4439.6	5549.5	≦	7104.1	OK
1F	Y2		0.0	1.250	4921.2	6151.5	≦	7027.2	OK

X6フレーム（Y方向正加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	1691.0	2113.7	≦	3845.0	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	1884.5	2355.7	≦	3903.7	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	2154.1	2692.6	≦	4164.1	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	2444.4	3055.5	≦	4223.0	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	2780.1	3475.2	≦	4386.8	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	3039.1	3798.9	≦	4171.2	OK

X1フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	-1692.1	2115.2	≦	3845.0	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	-1885.7	2357.1	≦	3903.7	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	-2155.2	2694.1	≦	4164.0	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	-2445.7	3057.2	≦	4223.0	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	-2781.8	3477.3	≦	4389.1	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	-3041.0	3801.3	≦	4173.0	OK

X2フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	-1086.7	1358.4	≦	5892.1	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2247.1	2808.8	≦	6038.9	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-3204.0	4004.9	≦	6495.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-3861.0	4826.3	≦	6647.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-4440.0	5550.0	≦	7104.2	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-4921.5	6151.9	≦	7027.3	OK

X3フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	-934.1	1167.6	≦	5890.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2079.2	2599.0	≦	6037.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-2986.5	3733.1	≦	6491.9	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-3833.5	4791.8	≦	6641.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-4407.7	5509.6	≦	7095.8	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-4885.1	6106.3	≦	7018.5	OK

X4フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	-934.1	1167.6	≦	5890.7	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2079.2	2599.0	≦	6037.2	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-2986.5	3733.1	≦	6491.9	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-3833.4	4791.8	≦	6641.3	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-4407.7	5509.6	≦	7095.8	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-4885.1	6106.3	≦	7018.5	OK

X5フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		0.0	1.250	-1086.7	1358.4	≦	5892.1	OK
5F	Y2		0.0	1.250	-2247.1	2808.8	≦	6038.9	OK
4F	Y2		0.0	1.250	-3203.9	4004.9	≦	6495.5	OK
3F	Y2		0.0	1.250	-3861.1	4826.3	≦	6647.1	OK
2F	Y2		0.0	1.250	-4440.0	5550.0	≦	7104.2	OK
1F	Y2		0.0	1.250	-4921.5	6151.8	≦	7027.3	OK

X6フレーム（Y方向負加力）

階名	軸名	ﾋﾝｼﾞ	QL	n	Qm	QL+n･Qm		Qsu	判定
6F	Y2		-0.0	1.250	-1692.1	2115.2	≦	3845.0	OK
5F	Y2		-0.0	1.250	-1885.7	2357.1	≦	3903.7	OK
4F	Y2		-0.0	1.250	-2155.2	2694.1	≦	4164.0	OK
3F	Y2		-0.0	1.250	-2445.7	3057.2	≦	4223.0	OK
2F	Y2		-0.0	1.250	-2781.8	3477.3	≦	4389.1	OK
1F	Y2		-0.0	1.250	-3041.1	3801.3	≦	4173.0	OK

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	1278.82	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	1278.77	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	2557.59	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	2139.58	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2139.43	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	4279.01	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	2874.33	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2874.46	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	5748.79	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	3492.53	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3492.41	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	6984.95	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	4005.11	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	Y3	4005.71	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	8010.82	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	4424.92	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4424.96	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	8849.89	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	1278.82	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	1278.77	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	2557.59	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	2139.58	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2139.43	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	4279.01	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	2874.33	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2874.46	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	5748.79	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	3492.53	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3492.41	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

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
3F	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	6984.94	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	4005.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4005.71	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	8010.82	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	4424.92	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4424.96	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	8849.88	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	1690.97	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	1086.63	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	934.60	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	934.60	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	1086.59	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1690.96	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	7424.34	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1884.54	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2246.68	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2079.49	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2079.49	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2246.64	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1884.54	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	12421.39	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2154.13	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3203.21	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2986.65	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2986.67	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3203.19	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2154.11	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	16687.96	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2444.43	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	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3860.62	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	3833.14	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	3833.14	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3860.62	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2444.40	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	20276.35	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2780.16	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4439.62	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4407.38	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4407.42	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4439.60	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2780.13	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	23254.31	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3039.17	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4921.07	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4884.80	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4884.66	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4921.19	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3039.13	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	25690.01	0.00	0.00	0.00

Ｙ方向負加力時

階名	ﾌﾚｰﾑ名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1692.13	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	1086.71	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	934.09	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	934.09	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	1086.72	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1692.12	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	7425.85	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1885.67	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2247.08	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2079.21	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2079.21	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2247.07	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1885.67	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	12423.91	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2155.23	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3203.95	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2986.50	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2986.49	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3203.95	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2155.23	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	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	16691.35	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2445.75	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3861.03	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	3833.45	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	3833.44	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3861.06	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2445.74	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	20280.47	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2781.83	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4440.01	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4407.68	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4407.69	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4440.00	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2781.83	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	23259.04	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	3041.04	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4921.51	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4885.07	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4885.07	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4921.46	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	3041.07	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	25695.23	0.00	0.00	0.00

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	1278.8	0.0	1278.8	0.31	0.00	0.31	
	Y3	1278.8	0.0	1278.8	0.31	0.00	0.31	
	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	2557.6	0.0	2557.6	0.62	0.00	0.62	Ai＝1.793 Co＝0.347
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2139.6	0.0	2139.6	0.26	0.00	0.26	
	Y3	2139.4	0.0	2139.4	0.26	0.00	0.26	
	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	

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
5F	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	4279.0	0.0	4279.0	0.52	0.00	0.52	Ai＝1.486 Co＝0.347
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2874.3	0.0	2874.3	0.23	0.00	0.23	
	Y3	2874.5	0.0	2874.5	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	5748.8	0.0	5748.8	0.46	0.00	0.46	Ai＝1.317 Co＝0.347
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3492.5	0.0	3492.5	0.21	0.00	0.21	
	Y3	3492.4	0.0	3492.4	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	6984.9	0.0	6984.9	0.41	0.00	0.41	Ai＝1.193 Co＝0.347
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	4005.1	0.0	4005.1	0.19	0.00	0.19	
	Y3	4005.7	0.0	4005.7	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	8010.8	0.0	8010.8	0.38	0.00	0.38	Ai＝1.091 Co＝0.347
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	4424.9	0.0	4424.9	0.17	0.00	0.17	
	Y3	4425.0	0.0	4425.0	0.17	0.00	0.17	
	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	8849.9	0.0	8849.9	0.35	0.00	0.35	Ai＝1.000 Co＝0.347

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	1278.8	0.0	1278.8	0.31	0.00	0.31	
	Y3	1278.8	0.0	1278.8	0.31	0.00	0.31	
	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	2557.6	0.0	2557.6	0.62	0.00	0.62	Ai＝1.793 Co＝0.347
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2139.6	0.0	2139.6	0.26	0.00	0.26	
	Y3	2139.4	0.0	2139.4	0.26	0.00	0.26	

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
5F	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	4279.0	0.0	4279.0	0.52	0.00	0.52	Ai＝1.486 Co＝0.347
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2874.3	0.0	2874.3	0.23	0.00	0.23	
	Y3	2874.5	0.0	2874.5	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	5748.8	0.0	5748.8	0.46	0.00	0.46	Ai＝1.317 Co＝0.347
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3492.5	0.0	3492.5	0.21	0.00	0.21	
	Y3	3492.4	0.0	3492.4	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	6984.9	0.0	6984.9	0.41	0.00	0.41	Ai＝1.193 Co＝0.347
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	4005.1	0.0	4005.1	0.19	0.00	0.19	
	Y3	4005.7	0.0	4005.7	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	8010.8	0.0	8010.8	0.38	0.00	0.38	Ai＝1.091 Co＝0.347
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	4424.9	0.0	4424.9	0.17	0.00	0.17	
	Y3	4425.0	0.0	4425.0	0.17	0.00	0.17	
	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	8849.9	0.0	8849.9	0.35	0.00	0.35	Ai＝1.000 Co＝0.347

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	1691.0	1691.0	0.00	0.41	0.41
	X2	0.0	1086.6	1086.6	0.00	0.26	0.26
	X3	0.0	934.6	934.6	0.00	0.23	0.23
	X4	0.0	934.6	934.6	0.00	0.23	0.23
	X5	0.0	1086.6	1086.6	0.00	0.26	0.26
	X6	0.0	1691.0	1691.0	0.00	0.41	0.41
	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

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
6F	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	7424.3	7424.3	0.00	1.81	1.81	Ai＝1.793 Co＝1.007
5F	X1	0.0	1884.5	1884.5	0.00	0.23	0.23	
	X2	0.0	2246.7	2246.7	0.00	0.27	0.27	
	X3	0.0	2079.5	2079.5	0.00	0.25	0.25	
	X4	0.0	2079.5	2079.5	0.00	0.25	0.25	
	X5	0.0	2246.6	2246.6	0.00	0.27	0.27	
	X6	0.0	1884.5	1884.5	0.00	0.23	0.23	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	12421.4	12421.4	0.00	1.50	1.50	Ai＝1.486 Co＝1.007
4F	X1	0.0	2154.1	2154.1	0.00	0.17	0.17	
	X2	0.0	3203.2	3203.2	0.00	0.25	0.25	
	X3	0.0	2986.7	2986.7	0.00	0.24	0.24	
	X4	0.0	2986.7	2986.7	0.00	0.24	0.24	
	X5	0.0	3203.2	3203.2	0.00	0.25	0.25	
	X6	0.0	2154.1	2154.1	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	16688.0	16688.0	0.00	1.33	1.33	Ai＝1.317 Co＝1.007
3F	X1	0.0	2444.4	2444.4	0.00	0.14	0.14	
	X2	0.0	3860.6	3860.6	0.00	0.23	0.23	
	X3	0.0	3833.1	3833.1	0.00	0.23	0.23	
	X4	0.0	3833.1	3833.1	0.00	0.23	0.23	
	X5	0.0	3860.6	3860.6	0.00	0.23	0.23	
	X6	0.0	2444.4	2444.4	0.00	0.14	0.14	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	20276.3	20276.3	0.00	1.20	1.20	Ai＝1.193 Co＝1.007
2F	X1	0.0	2780.2	2780.2	0.00	0.13	0.13	
	X2	0.0	4439.6	4439.6	0.00	0.21	0.21	
	X3	0.0	4407.4	4407.4	0.00	0.21	0.21	
	X4	0.0	4407.4	4407.4	0.00	0.21	0.21	
	X5	0.0	4439.6	4439.6	0.00	0.21	0.21	
	X6	0.0	2780.1	2780.1	0.00	0.13	0.13	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	23254.3	23254.3	0.00	1.10	1.10	Ai＝1.091 Co＝1.007
1F	X1	0.0	3039.2	3039.2	0.00	0.12	0.12	
	X2	0.0	4921.1	4921.1	0.00	0.19	0.19	
	X3	0.0	4884.8	4884.8	0.00	0.19	0.19	
	X4	0.0	4884.7	4884.7	0.00	0.19	0.19	
	X5	0.0	4921.2	4921.2	0.00	0.19	0.19	
	X6	0.0	3039.1	3039.1	0.00	0.12	0.12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	25690.0	25690.0	0.00	1.01	1.01	Ai＝1.000 Co＝1.007

Ｙ方向負加力時　（ 第2種地盤 Z＝1.00 T＝0.35 Rt＝1.00 ）

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi		
		柱	壁	合計	柱	壁	合計
6F	X1	0.0	1692.1	1692.1	0.00	0.41	0.41
	X2	0.0	1086.7	1086.7	0.00	0.26	0.26
	X3	0.0	934.1	934.1	0.00	0.23	0.23
	X4	0.0	934.1	934.1	0.00	0.23	0.23

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
6F	X5	0.0	1086.7	1086.7	0.00	0.26	0.26	
	X6	0.0	1692.1	1692.1	0.00	0.41	0.41	
	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	7425.8	7425.8	0.00	1.81	1.81	Ai＝1.793 Co＝1.007
5F	X1	0.0	1885.7	1885.7	0.00	0.23	0.23	
	X2	0.0	2247.1	2247.1	0.00	0.27	0.27	
	X3	0.0	2079.2	2079.2	0.00	0.25	0.25	
	X4	0.0	2079.2	2079.2	0.00	0.25	0.25	
	X5	0.0	2247.1	2247.1	0.00	0.27	0.27	
	X6	0.0	1885.7	1885.7	0.00	0.23	0.23	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	12423.9	12423.9	0.00	1.50	1.50	Ai＝1.486 Co＝1.007
4F	X1	0.0	2155.2	2155.2	0.00	0.17	0.17	
	X2	0.0	3204.0	3204.0	0.00	0.25	0.25	
	X3	0.0	2986.5	2986.5	0.00	0.24	0.24	
	X4	0.0	2986.5	2986.5	0.00	0.24	0.24	
	X5	0.0	3203.9	3203.9	0.00	0.25	0.25	
	X6	0.0	2155.2	2155.2	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	16691.3	16691.3	0.00	1.33	1.33	Ai＝1.317 Co＝1.007
3F	X1	0.0	2445.7	2445.7	0.00	0.14	0.14	
	X2	0.0	3861.0	3861.0	0.00	0.23	0.23	
	X3	0.0	3833.5	3833.5	0.00	0.23	0.23	
	X4	0.0	3833.4	3833.4	0.00	0.23	0.23	
	X5	0.0	3861.1	3861.1	0.00	0.23	0.23	
	X6	0.0	2445.7	2445.7	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	20280.5	20280.5	0.00	1.20	1.20	Ai＝1.193 Co＝1.007
2F	X1	0.0	2781.8	2781.8	0.00	0.13	0.13	
	X2	0.0	4440.0	4440.0	0.00	0.21	0.21	
	X3	0.0	4407.7	4407.7	0.00	0.21	0.21	
	X4	0.0	4407.7	4407.7	0.00	0.21	0.21	
	X5	0.0	4440.0	4440.0	0.00	0.21	0.21	
	X6	0.0	2781.8	2781.8	0.00	0.13	0.13	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	23259.0	23259.0	0.00	1.10	1.10	Ai＝1.091 Co＝1.007
1F	X1	0.0	3041.0	3041.0	0.00	0.12	0.12	
	X2	0.0	4921.5	4921.5	0.00	0.19	0.19	
	X3	0.0	4885.1	4885.1	0.00	0.19	0.19	
	X4	0.0	4885.1	4885.1	0.00	0.19	0.19	
	X5	0.0	4921.5	4921.5	0.00	0.19	0.19	
	X6	0.0	3041.1	3041.1	0.00	0.12	0.12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	25695.2	25695.2	0.00	1.01	1.01	Ai＝1.000 Co＝1.007

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	1242.2	0.0	1242.2	0.30	0.00	0.30	
	Y3	1242.2	0.0	1242.2	0.30	0.00	0.30	
	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	2484.4	0.0	2484.4	0.60	0.00	0.60	Ai＝1.793 Co＝0.337
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2078.3	0.0	2078.3	0.25	0.00	0.25	
	Y3	2078.2	0.0	2078.2	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	4156.5	0.0	4156.5	0.50	0.00	0.50	Ai＝1.486 Co＝0.337
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2792.1	0.0	2792.1	0.22	0.00	0.22	
	Y3	2792.1	0.0	2792.1	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	5584.2	0.0	5584.2	0.44	0.00	0.44	Ai＝1.317 Co＝0.337
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3392.5	0.0	3392.5	0.20	0.00	0.20	
	Y3	3392.5	0.0	3392.5	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	
	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	6784.9	0.0	6784.9	0.40	0.00	0.40	Ai＝1.193 Co＝0.337
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3890.6	0.0	3890.6	0.18	0.00	0.18	
	Y3	3890.8	0.0	3890.8	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	7781.4	0.0	7781.4	0.37	0.00	0.37	Ai＝1.091 Co＝0.337
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	4298.1	0.0	4298.1	0.17	0.00	0.17	
	Y3	4298.4	0.0	4298.4	0.17	0.00	0.17	
	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	
1F	合計	8596.5	0.0	8596.5	0.34	0.00	0.34	Ai＝1.000 Co＝0.337

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	1242.2	0.0	1242.2	0.30	0.00	0.30	
	Y3	1242.2	0.0	1242.2	0.30	0.00	0.30	
	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	2484.4	0.0	2484.4	0.60	0.00	0.60	Ai＝1.793 Co＝0.337
5F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2078.3	0.0	2078.3	0.25	0.00	0.25	
	Y3	2078.2	0.0	2078.2	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	4156.5	0.0	4156.5	0.50	0.00	0.50	Ai＝1.486 Co＝0.337
4F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	2792.1	0.0	2792.1	0.22	0.00	0.22	
	Y3	2792.1	0.0	2792.1	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	5584.2	0.0	5584.2	0.44	0.00	0.44	Ai＝1.317 Co＝0.337
3F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3392.5	0.0	3392.5	0.20	0.00	0.20	
	Y3	3392.5	0.0	3392.5	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	
	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	6784.9	0.0	6784.9	0.40	0.00	0.40	Ai＝1.193 Co＝0.337
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	3890.6	0.0	3890.6	0.18	0.00	0.18	
	Y3	3890.8	0.0	3890.8	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	7781.4	0.0	7781.4	0.37	0.00	0.37	Ai＝1.091 Co＝0.337
1F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	4298.1	0.0	4298.1	0.17	0.00	0.17	
	Y3	4298.4	0.0	4298.4	0.17	0.00	0.17	
	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	
1F	X2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X5	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	X6	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	8596.5	0.0	8596.5	0.34	0.00	0.34	Ai＝1.000 Co＝0.337

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	1675.4	1675.4	0.00	0.41	0.41	
	X2	0.0	1055.2	1055.2	0.00	0.26	0.26	
	X3	0.0	909.4	909.4	0.00	0.22	0.22	
	X4	0.0	909.4	909.4	0.00	0.22	0.22	
	X5	0.0	1055.2	1055.2	0.00	0.26	0.26	
	X6	0.0	1675.4	1675.4	0.00	0.41	0.41	
	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	7279.9	7279.9	0.00	1.77	1.77	Ai＝1.793 Co＝0.988
5F	X1	0.0	1868.2	1868.2	0.00	0.23	0.23	
	X2	0.0	2191.0	2191.0	0.00	0.26	0.26	
	X3	0.0	2030.6	2030.6	0.00	0.24	0.24	
	X4	0.0	2030.6	2030.6	0.00	0.24	0.24	
	X5	0.0	2191.0	2191.0	0.00	0.26	0.26	
	X6	0.0	1868.2	1868.2	0.00	0.23	0.23	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	12179.8	12179.8	0.00	1.47	1.47	Ai＝1.486 Co＝0.988
4F	X1	0.0	2137.5	2137.5	0.00	0.17	0.17	
	X2	0.0	3125.7	3125.7	0.00	0.25	0.25	
	X3	0.0	2918.5	2918.5	0.00	0.23	0.23	
	X4	0.0	2918.4	2918.4	0.00	0.23	0.23	
	X5	0.0	3125.7	3125.7	0.00	0.25	0.25	
	X6	0.0	2137.5	2137.5	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	16363.4	16363.4	0.00	1.30	1.30	Ai＝1.317 Co＝0.988
3F	X1	0.0	2387.1	2387.1	0.00	0.14	0.14	
	X2	0.0	3790.4	3790.4	0.00	0.22	0.22	
	X3	0.0	3763.5	3763.5	0.00	0.22	0.22	
	X4	0.0	3763.5	3763.5	0.00	0.22	0.22	
	X5	0.0	3790.4	3790.4	0.00	0.22	0.22	
	X6	0.0	2387.1	2387.1	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	19882.0	19882.0	0.00	1.18	1.18	Ai＝1.193 Co＝0.988
2F	X1	0.0	2715.7	2715.7	0.00	0.13	0.13	
	X2	0.0	4358.4	4358.4	0.00	0.21	0.21	
	X3	0.0	4326.9	4326.9	0.00	0.20	0.20	
	X4	0.0	4326.9	4326.9	0.00	0.20	0.20	
	X5	0.0	4358.4	4358.4	0.00	0.21	0.21	
	X6	0.0	2715.7	2715.7	0.00	0.13	0.13	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	22802.0	22802.0	0.00	1.08	1.08	Ai＝1.091 Co＝0.988

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
1F	X1	0.0	2969.7	2969.7	0.00	0.12	0.12	
	X2	0.0	4830.7	4830.7	0.00	0.19	0.19	
	X3	0.0	4794.8	4794.8	0.00	0.19	0.19	
	X4	0.0	4794.8	4794.8	0.00	0.19	0.19	
	X5	0.0	4830.7	4830.7	0.00	0.19	0.19	
	X6	0.0	2969.7	2969.7	0.00	0.12	0.12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	25190.3	25190.3	0.00	0.99	0.99	Ai＝1.000 Co＝0.988

Ｙ方向負加力時　（ 第2種地盤 Z＝1.00 T＝0.35 Rt＝1.00 ）

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣWi			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
6F	X1	0.0	1676.6	1676.6	0.00	0.41	0.41	
	X2	0.0	1055.3	1055.3	0.00	0.26	0.26	
	X3	0.0	908.9	908.9	0.00	0.22	0.22	
	X4	0.0	908.9	908.9	0.00	0.22	0.22	
	X5	0.0	1055.3	1055.3	0.00	0.26	0.26	
	X6	0.0	1676.6	1676.6	0.00	0.41	0.41	
	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	7281.4	7281.4	0.00	1.77	1.77	Ai＝1.793 Co＝0.988
5F	X1	0.0	1869.4	1869.4	0.00	0.23	0.23	
	X2	0.0	2191.4	2191.4	0.00	0.26	0.26	
	X3	0.0	2030.3	2030.3	0.00	0.24	0.24	
	X4	0.0	2030.3	2030.3	0.00	0.24	0.24	
	X5	0.0	2191.4	2191.4	0.00	0.26	0.26	
	X6	0.0	1869.4	1869.4	0.00	0.23	0.23	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	12182.3	12182.3	0.00	1.47	1.47	Ai＝1.486 Co＝0.988
4F	X1	0.0	2138.6	2138.6	0.00	0.17	0.17	
	X2	0.0	3126.5	3126.5	0.00	0.25	0.25	
	X3	0.0	2918.3	2918.3	0.00	0.23	0.23	
	X4	0.0	2918.3	2918.3	0.00	0.23	0.23	
	X5	0.0	3126.5	3126.5	0.00	0.25	0.25	
	X6	0.0	2138.6	2138.6	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	16366.8	16366.8	0.00	1.30	1.30	Ai＝1.317 Co＝0.988
3F	X1	0.0	2388.4	2388.4	0.00	0.14	0.14	
	X2	0.0	3790.8	3790.8	0.00	0.22	0.22	
	X3	0.0	3763.8	3763.8	0.00	0.22	0.22	
	X4	0.0	3763.8	3763.8	0.00	0.22	0.22	
	X5	0.0	3790.9	3790.9	0.00	0.22	0.22	
	X6	0.0	2388.4	2388.4	0.00	0.14	0.14	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	19886.1	19886.1	0.00	1.18	1.18	Ai＝1.193 Co＝0.988
2F	X1	0.0	2717.4	2717.4	0.00	0.13	0.13	
	X2	0.0	4358.8	4358.8	0.00	0.21	0.21	
	X3	0.0	4327.2	4327.2	0.00	0.20	0.20	
	X4	0.0	4327.2	4327.2	0.00	0.20	0.20	
	X5	0.0	4358.8	4358.8	0.00	0.21	0.21	
	X6	0.0	2717.4	2717.4	0.00	0.13	0.13	

階名	ﾌﾚｰﾑ名	Q			Q／ΣＷｉ			
		柱	壁	合計	柱	壁	合計	
2F	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	22806.7	22806.7	0.00	1.08	1.08	Ai＝1.091 Co＝0.988
1F	X1	0.0	2971.5	2971.5	0.00	0.12	0.12	
	X2	0.0	4831.2	4831.2	0.00	0.19	0.19	
	X3	0.0	4795.2	4795.2	0.00	0.19	0.19	
	X4	0.0	4795.2	4795.2	0.00	0.19	0.19	
	X5	0.0	4831.1	4831.1	0.00	0.19	0.19	
	X6	0.0	2971.5	2971.5	0.00	0.12	0.12	
	Y1	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y2	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y3	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	Y4	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	0.00	
	合計	0.0	25195.5	25195.5	0.00	0.99	0.99	Ai＝1.000 Co＝0.988

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	ｸﾞﾙｰﾌﾟ	フレーム			壁			βｕ	Ｄｓ
		Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別		
6F	A	2557.59	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	2557.59		FA	0.00		WA	0.00	0.30
5F	A	4279.01	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	4279.01		FA	0.00		WA	0.00	0.30
4F	A	5748.79	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	5748.79		FA	0.00		WA	0.00	0.30
3F	A	6984.95	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	6984.95		FA	0.00		WA	0.00	0.30
2F	A	8010.82	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	8010.82		FA	0.00		WA	0.00	0.30
1F	A	8849.89	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	8849.89		FA	0.00		WA	0.00	0.30

Ｘ方向負加力時

階名	ｸﾞﾙｰﾌﾟ	フレーム			壁			βｕ	Ｄｓ
		Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別		
6F	A	2557.59	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	2557.59		FA	0.00		WA	0.00	0.30
5F	A	4279.01	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	4279.01		FA	0.00		WA	0.00	0.30
4F	A	5748.79	100.00		0.00	0.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			

X方向負加力時

階名	ｸﾞﾙｰﾌﾟ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別		
4F	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	5748.79		FA	0.00		WA	0.00	0.30
3F	A	6984.94	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	6984.94		FA	0.00		WA	0.00	0.30
2F	A	8010.82	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	8010.82		FA	0.00		WA	0.00	0.30
1F	A	8849.88	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	8849.88		FA	0.00		WA	0.00	0.30

Y方向正加力時

階名	ｸﾞﾙｰﾌﾟ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別		
6F	A	0.00	0.00		7424.34	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	7424.34		WA	1.00	0.40
5F	A	0.00	0.00		12421.39	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	12421.39		WA	1.00	0.40
4F	A	0.00	0.00		16687.96	100.00			
	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	16687.96		WA	1.00	0.40
3F	A	0.00	0.00		20276.35	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	20276.35		WA	1.00	0.40
2F	A	0.00	0.00		23254.31	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	23254.31		WA	1.00	0.40
1F	A	0.00	0.00		25690.01	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	25690.01		WA	1.00	0.40

Y方向負加力時

階名	ｸﾞﾙｰﾌﾟ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別		
6F	A	0.00	0.00		7425.85	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	7425.85		WA	1.00	0.40
5F	A	0.00	0.00		12423.91	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	12423.91		WA	1.00	0.40
4F	A	0.00	0.00		16691.35	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	16691.35		WA	1.00	0.40
3F	A	0.00	0.00		20280.47	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	20280.47		WA	1.00	0.40
2F	A	0.00	0.00		23259.04	100.00			

Ｙ方向負加力時

階名	ｸﾞﾙｰﾌﾟ	フレーム			壁			βu	Ds
		Q(kN)	%	種別	Q(kN)	%	種別		
2F	B	0.00	0.00		0.00	0.00			
	C	0.00	0.00		0.00	0.00			
	A+B+C	0.00		FA	23259.04		WA	1.00	0.40
1F	A	0.00	0.00		25695.23	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	25695.23		WA	1.00	0.40

U-5.7　必要保有水平耐力

Ci　：層せん断力係数　　Fs　：剛性率に応じた数値
ΣWi　：層重量　(kN)　　Fe　：偏心率に応じた数値
Qud　：各階の水平力　(kN)　　Fes　：形状係数
Qun　：必要保有水平耐力　(kN)　　Ds　：構造特性係数
U　：用途係数(1.00)
＊　：Ds値の直接入力
＋　：Ds値の割増がされている

Ｘ方向正加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1.793	4112.0	7371.9	1.000	1.000	1.000	0.30	2211.6
5F	1.486	8300.8	12333.6	1.000	1.000	1.000	0.30	3700.1
4F	1.317	12585.6	16570.0	1.000	1.000	1.000	0.30	4971.0
3F	1.193	16870.4	20133.1	1.000	1.000	1.000	0.30	6039.9
2F	1.091	21155.2	23090.0	1.000	1.000	1.000	0.30	6927.0
1F	1.000	25508.5	25508.5	1.000	1.000	1.000	0.30	7652.5

Ｘ方向負加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1.793	4112.0	7371.9	1.000	1.000	1.000	0.30	2211.6
5F	1.486	8300.8	12333.6	1.000	1.000	1.000	0.30	3700.1
4F	1.317	12585.6	16570.0	1.000	1.000	1.000	0.30	4971.0
3F	1.193	16870.4	20133.1	1.000	1.000	1.000	0.30	6039.9
2F	1.091	21155.2	23090.0	1.000	1.000	1.000	0.30	6927.0
1F	1.000	25508.5	25508.5	1.000	1.000	1.000	0.30	7652.5

Ｙ方向正加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1.793	4112.0	7371.9	1.000	1.000	1.000	0.40	2948.7
5F	1.486	8300.8	12333.6	1.000	1.000	1.000	0.40	4933.4
4F	1.317	12585.6	16570.0	1.000	1.000	1.000	0.40	6628.0
3F	1.193	16870.4	20133.1	1.000	1.000	1.000	0.40	8053.2
2F	1.091	21155.2	23090.0	1.000	1.000	1.000	0.40	9236.0
1F	1.000	25508.5	25508.5	1.000	1.000	1.000	0.40	10203.4

Ｙ方向負加力時

階名	Ci	ΣWi	Qud	Fs	Fe	Fes	Ds	Qun
6F	1.793	4112.0	7371.9	1.000	1.000	1.000	0.40	2948.7
5F	1.486	8300.8	12333.6	1.000	1.000	1.000	0.40	4933.4
4F	1.317	12585.6	16570.0	1.000	1.000	1.000	0.40	6628.0
3F	1.193	16870.4	20133.1	1.000	1.000	1.000	0.40	8053.2
2F	1.091	21155.2	23090.0	1.000	1.000	1.000	0.40	9236.0
1F	1.000	25508.5	25508.5	1.000	1.000	1.000	0.40	10203.4

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	1242.20	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
6F	Y3	1242.16	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	2484.36	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	2078.25	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2078.24	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	4156.49	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	2792.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2792.09	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	5584.19	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	3392.46	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3392.49	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	6784.95	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	3890.65	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3890.80	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	7781.44	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	4298.06	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4298.43	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	8596.49	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	1242.20	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	1242.16	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	2484.36	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	2078.25	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2078.24	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	4156.49	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	2792.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	2792.09	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	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	5584.19	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	3392.46	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3392.48	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	6784.95	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	3890.65	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	3890.80	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	7781.44	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	4298.06	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	4298.43	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
1F	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	8596.49	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	1675.40	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	1055.19	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	909.39	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	909.39	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	1055.18	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1675.39	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	7279.93	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1868.24	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2191.04	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2030.63	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2030.62	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2191.02	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1868.24	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	12179.78	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2137.52	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3125.72	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2918.45	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2918.45	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3125.72	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2137.51	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	16363.37	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2387.10	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3790.43	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	3763.46	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	3763.46	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3790.42	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2387.10	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	19881.96	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2715.71	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4358.39	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4326.90	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4326.91	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4358.39	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2715.70	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	22802.00	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2969.68	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4830.66	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4794.83	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
1F	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4794.81	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4830.68	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2969.67	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	25190.32	0.00	0.00	0.00

Ｙ方向負加力時

階名	ﾌﾚｰﾑ名	フレーム				壁			
		FA	FB	FC	FD	WA	WB	WC	WD
6F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1676.57	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	1055.28	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	908.87	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	908.87	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	1055.29	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1676.56	0.00	0.00	0.00
	Y1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y2	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y3	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	Y4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	合計	0.00	0.00	0.00	0.00	7281.44	0.00	0.00	0.00
5F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	1869.38	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	2191.43	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2030.34	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2030.34	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	2191.43	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	1869.39	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	12182.30	0.00	0.00	0.00
4F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2138.65	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3126.46	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	2918.27	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	2918.27	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3126.46	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2138.64	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	16366.76	0.00	0.00	0.00
3F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2388.43	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	3790.84	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	3763.77	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	3763.76	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	3790.85	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2388.42	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	19886.08	0.00	0.00	0.00
2F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2717.36	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4358.81	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4327.18	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4327.20	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4358.80	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2717.36	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
2F	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	22806.72	0.00	0.00	0.00
1F	X1	0.00	0.00	0.00	0.00	2971.45	0.00	0.00	0.00
	X2	0.00	0.00	0.00	0.00	4831.16	0.00	0.00	0.00
	X3	0.00	0.00	0.00	0.00	4795.16	0.00	0.00	0.00
	X4	0.00	0.00	0.00	0.00	4795.15	0.00	0.00	0.00
	X5	0.00	0.00	0.00	0.00	4831.14	0.00	0.00	0.00
	X6	0.00	0.00	0.00	0.00	2971.46	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	25195.53	0.00	0.00	0.00

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	Qu/Qun
6F	7371.9	1.000	0.30	2211.6		2484.4	1.12
5F	12333.6	1.000	0.30	3700.1		4156.5	1.12
4F	16570.0	1.000	0.30	4971.0		5584.2	1.12
3F	20133.1	1.000	0.30	6039.9		6784.9	1.12
2F	23090.0	1.000	0.30	6927.0		7781.4	1.12
1F	25508.5	1.000	0.30	7652.5		8596.5	1.12

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	Qu/Qun
6F	7371.9	1.000	0.30	2211.6		2484.4	1.12
5F	12333.6	1.000	0.30	3700.1		4156.5	1.12
4F	16570.0	1.000	0.30	4971.0		5584.2	1.12
3F	20133.1	1.000	0.30	6039.9		6784.9	1.12
2F	23090.0	1.000	0.30	6927.0		7781.4	1.12
1F	25508.5	1.000	0.30	7652.5		8596.5	1.12

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	Qu/Qun
6F	7371.9	1.000	0.40	2948.7		7279.9	2.46
5F	12333.6	1.000	0.40	4933.4		12179.8	2.46
4F	16570.0	1.000	0.40	6628.0		16363.4	2.46
3F	20133.1	1.000	0.40	8053.2		19882.0	2.46
2F	23090.0	1.000	0.40	9236.0		22802.0	2.46
1F	25508.5	1.000	0.40	10203.4		25190.3	2.46

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	Qu/Qun
6F	7371.9	1.000	0.40	2948.7		7281.4	2.46
5F	12333.6	1.000	0.40	4933.4		12182.3	2.46
4F	16570.0	1.000	0.40	6628.0		16366.8	2.46
3F	20133.1	1.000	0.40	8053.2		19886.1	2.46
2F	23090.0	1.000	0.40	9236.0		22806.7	2.46
1F	25508.5	1.000	0.40	10203.4		25195.5	2.46

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 ）

ｽﾃｯﾌﾟNo	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
426	7F	2557.6	28.9575	3.5359	1/ 79
	6F	4279.0	25.4215	4.2341	1/ 67
	5F	5748.8	21.1875	4.8643	1/ 58
	4F	6984.9	16.3231	5.4023	1/ 52
	3F	8010.8	10.9209	5.6029	1/ 50
	2F	8849.9	5.3180	5.3180	1/ 69

Ｘ方向 （ 負加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟNo	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
426	7F	2557.6	28.9561	3.5357	1/ 79
	6F	4279.0	25.4204	4.2338	1/ 67
	5F	5748.8	21.1865	4.8641	1/ 58
	4F	6984.9	16.3225	5.4020	1/ 52
	3F	8010.8	10.9204	5.6027	1/ 50
	2F	8849.9	5.3177	5.3177	1/ 69

Ｙ方向 （ 正加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟNo	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
471	7F	7424.3	33.2165	5.1051	1/ 55
	6F	12421.4	28.1114	5.2193	1/ 55
	5F	16688.0	22.8921	5.1347	1/ 55
	4F	20276.3	17.7573	5.1890	1/ 54
	3F	23254.3	12.5684	5.2114	1/ 54
	2F	25690.0	7.3570	7.3570	1/ 50

Ｙ方向 （ 負加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟNo	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
471	7F	7425.8	33.2165	5.1051	1/ 55
	6F	12423.9	28.1115	5.2192	1/ 55
	5F	16691.3	22.8922	5.1347	1/ 55
	4F	20280.5	17.7575	5.1890	1/ 54
	3F	23259.0	12.5685	5.2114	1/ 54
	2F	25695.2	7.3571	7.3571	1/ 50

保有耐力時

Ｘ方向 （ 正加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
385	7F	2484.4	13.6482	1.4617	1/ 192
	6F	4156.5	12.1865	1.8870	1/ 151
	5F	5584.2	10.2995	2.2811	1/ 123
	4F	6784.9	8.0183	2.6785	1/ 105
	3F	7781.4	5.3398	2.8063	1/ 100
	2F	8596.5	2.5336	2.5336	1/ 145

Ｘ方向 （ 負加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
385	7F	2484.4	13.6482	1.4617	1/ 192
	6F	4156.5	12.1865	1.8870	1/ 151
	5F	5584.2	10.2995	2.2812	1/ 123
	4F	6784.9	8.0183	2.6785	1/ 105
	3F	7781.4	5.3398	2.8063	1/ 100
	2F	8596.5	2.5336	2.5336	1/ 145

Ｙ方向 （ 正加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
467	7F	7279.9	16.5551	2.5247	1/ 111
	6F	12179.8	14.0304	2.5922	1/ 110
	5F	16363.4	11.4382	2.5538	1/ 110
	4F	19882.0	8.8844	2.5914	1/ 108
	3F	22802.0	6.2930	2.6111	1/ 107
	2F	25190.3	3.6820	3.6820	1/ 100

Ｙ方向 （ 負加力 ）

ｽﾃｯﾌﾟ No	層名	層せん断力 Q (kN)	層変位 U (cm)	層間変位 ΔU (cm)	変形角
467	7F	7281.4	16.5551	2.5247	1/ 111
	6F	12182.3	14.0304	2.5921	1/ 110
	5F	16366.8	11.4383	2.5537	1/ 110
	4F	19886.1	8.8846	2.5914	1/ 108
	3F	22806.7	6.2932	2.6111	1/ 107
	2F	25195.5	3.6821	3.6821	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 ： 426
Ｘ方向　（ 負加力 ）　最大荷重ステップ ： 426
Ｙ方向　（ 正加力 ）　最大荷重ステップ ： 471
Ｙ方向　（ 負加力 ）　最大荷重ステップ ： 471

保有水平耐力時

Ｘ方向　（ 正加力 ）　最大荷重ステップ ： 385
Ｘ方向　（ 負加力 ）　最大荷重ステップ ： 385
Ｙ方向　（ 正加力 ）　最大荷重ステップ ： 467
Ｙ方向　（ 負加力 ）　最大荷重ステップ ： 467

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 ：応力割り増し係数で 1.1とする
柱はり接合部のせん断強度　$Vju = \kappa \cdot \Phi \cdot Fj \cdot bj \cdot Dj$

U-5.11.1　ＲＣ柱はり接合部（はり降伏型）

gbL, gbR　：左右のはり幅　(cm)
Mb , Mb'　：左右のはり端モーメント　(kN･m)
lb , lb'　：左右のはりのスパン長さ　(cm)
L , L'　：左右のはりの内のり長さ　(cm)
hc , hc'　：上下の階高　(cm)
Tu , Tu'　：左右のはり端に生ずる引張力　(kN)
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	Fc21	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	299.0	601.9		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	FA
	X2	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	FA
	X3	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	FA
	X4	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	FA
	X5	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	FA
	X6	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	340.8	686.1		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	FA
6F	X1	Fc21	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	148.2	767.7		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	FA
	X2	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	FA
	X3	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	FA
	X4	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	FA
	X5	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	FA
	X6	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	168.9	875.3		
			0.0	0.0	0.0	0.0	285.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	FA
5F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	285.0	0.0	262.1	1090.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	FA

Y2(正加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
5F	X2	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X3	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X4	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X5	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X6	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	286.9	1193.0		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	FA
4F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	264.5	1087.4		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	FA
	X2	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X3	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X4	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X5	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	FA
	X6	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	289.5	1190.2		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	FA
3F	X1	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	295.0	1217.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	FA
	X2	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	FA
	X3	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	FA
	X4	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	FA
	X5	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	FA
	X6	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	319.9	1320.0		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	FA
2F	X1	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	255.1	1261.0		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	FA
	X2	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	FA

Y2(正加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
2F	X3	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X4	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X5	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X6	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	276.7	1367.6		
			0.0	0.0	0.0	0.0	367.5	0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	

Y3(正加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
7F	X1	Fc21	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	299.0	601.9		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				FA
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	
	X2	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X3	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X4	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X5	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	639.8	1288.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X6	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	0.0	964.6	340.8	686.1		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				FA
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	
6F	X1	Fc21	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	148.2	767.7		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	
	X2	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X3	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X4	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X5	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	317.1	1643.0		
			45.0	359.3	600.0	515.0	285.0	846.1				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X6	Fc21	45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6	168.9	875.3		
			0.0	0.0	0.0	0.0	285.0	0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	
5F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	285.0	0.0	262.1	1090.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
	X2	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	

Y3(正加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
5F	X3	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X4	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X5	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	549.1	2283.0		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X6	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	285.0	1371.5	286.9	1193.0		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
4F	X1	Fc24	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	264.5	1087.4		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
	X2	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X3	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X4	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X5	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	554.0	2277.6		
			50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X6	Fc24	50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5	289.5	1190.2		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
3F	X1	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	295.0	1217.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
	X2	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X3	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X4	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X5	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	614.9	2537.1		
			50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X6	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	319.9	1320.0		
			0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
2F	X1	Fc27	0.0	0.0	0.0	0.0	280.0	0.0	255.1	1261.0		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
	X2	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X3	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	

Y3(正加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
2F	X4	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X5	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	531.8	2628.5		
			50.0	708.9	600.0	515.0	367.5	1401.4				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X6	Fc27	50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9	276.7	1367.6		
			0.0	0.0	0.0	0.0	367.5	0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	

Y2(負加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
7F	X1	Fc21	0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	340.8	686.1		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	
	X2	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X3	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X4	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X5	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X6	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	299.0	601.9		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	
6F	X1	Fc21	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	168.9	875.3		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	
	X2	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X3	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X4	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X5	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X6	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	148.2	767.7		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	285.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	
5F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	285.0	-0.0	286.9	1193.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
	X2	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X3	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	

Y2(負加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
5F	X4	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X5	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X6	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	262.1	1090.0		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
4F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	289.5	1190.2		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
	X2	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X3	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X4	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X5	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X6	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	264.5	1087.4		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
3F	X1	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	319.9	1320.0		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
	X2	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X3	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X4	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X5	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X6	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	295.0	1217.1		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
2F	X1	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	276.7	1367.6		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
	X2	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X3	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X4	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	

Y2(負加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
2F	X5	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X6	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	255.1	1261.0		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	367.5	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	

Y3(負加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
7F	X1	Fc21	0.0	-0.0	0.0	0.0	0.0	-0.0	340.8	686.1		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	
	X2	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X3	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X4	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X5	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	639.8	1288.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	280.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	85.0	1789.5	OK	
	X6	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	0.0	846.1	299.0	601.9		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.40	0.85	6.74	52.5	63.8	766.9	OK	
6F	X1	Fc21	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	168.9	875.3		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	
	X2	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X3	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X4	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X5	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	317.1	1643.0		
			45.0	409.6	600.0	515.0	285.0	964.6				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	6.74	52.5	85.0	2556.5	OK	
	X6	Fc21	45.0	359.3	600.0	515.0	280.0	846.1	148.2	767.7		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	285.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	6.74	52.5	63.8	1342.1	OK	
5F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	285.0	-0.0	286.9	1193.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
	X2	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X3	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X4	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	

Y3(負加力)-- ＲＣはり降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mb Mb' cD	Ib Ib' κ	L L' φ	hc hc' Fj	Tu Tu' bj	Qcu Dj	Qdju Vju	判定	種別
5F	X5	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	549.1	2283.0		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X6	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	285.0	1253.0	262.1	1090.0		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
4F	X1	Fc24	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	289.5	1190.2		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
	X2	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X3	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X4	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X5	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	554.0	2277.6		
			50.0	695.7	600.0	515.0	280.0	1371.5				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	7.40	55.0	85.0	2940.6	OK	
	X6	Fc24	50.0	635.6	600.0	515.0	280.0	1253.0	264.5	1087.4		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	7.40	55.0	63.8	1543.8	OK	
3F	X1	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	319.9	1320.0		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
	X2	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X3	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X4	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X5	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	614.9	2537.1		
			50.0	768.8	600.0	515.0	280.0	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X6	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	295.0	1217.1		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
2F	X1	Fc27	0.0	-0.0	0.0	0.0	280.0	-0.0	276.7	1367.6		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	
	X2	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X3	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X4	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	
	X5	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	531.8	2628.5		
			50.0	768.8	600.0	515.0	367.5	1519.9				FA
			60.0	85.0	1.00	0.85	8.04	55.0	85.0	3193.3	OK	

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
2F	X6	Fc27	50.0	708.9	600.0	515.0	280.0	1401.4	255.1	1261.0		
			0.0	-0.0	0.0	0.0	367.5	-0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	55.0	63.8	1676.5	OK	FA

U-5.11.2　ＲＣ柱はり接合部（柱降伏型）

gbL, gbR　：左右のはり幅　(cm)
Mc , Mc'　：上下の柱端モーメント　(kN･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	Fc27	0.0	1041.6	367.5	245.0	0.0	1526.7	520.8	522.5		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1	OK	FA
	X2	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X3	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X4	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X5	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X6	Fc27	70.0	1651.1	367.5	245.0	600.0	2419.9	825.5	828.2		
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1	OK	FA

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	Ib Ib' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
1F	X1	Fc27	0.0	1042.4	367.5	245.0	0.0	1527.8	521.2	522.9	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1		
	X2	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X3	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X4	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X5	Fc27	70.0	1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X6	Fc27	70.0	1651.4	367.5	245.0	600.0	2420.4	825.7	828.3	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1		

Y2(負加力)-- ＲＣ柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' κ	H H' φ	Ib Ib' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
1F	X1	Fc27	0.0	-1651.0	367.5	245.0	0.0	2419.9	825.5	828.2	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1		
	X2	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X3	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X4	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X5	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.4	413.4	1044.1	OK	FA
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6		
	X6	Fc27	70.0	-1041.6	367.5	245.0	600.0	1526.7	520.8	522.5	OK	FA
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1		

Y3(負加力)-- ＲＣ柱降伏型 --

階名	軸名	材質	gbL gbR cB	Mc Mc' cD	hc hc' κ	H H' φ	Ib Ib' Fj	Tu Tu' bj	Qgu Dj	Qdju Vju	判定	種別
1F	X1	Fc27	0.0	-1651.4	367.5	245.0	0.0	2420.4	825.7	828.3		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1	OK	FA
	X2	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.2		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X3	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X4	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X5	Fc27	70.0	-1653.5	367.5	245.0	600.0	2423.5	413.4	1044.1		
			70.0	0.0	0.0	0.0	600.0	0.0				
			60.0	85.0	0.70	0.85	8.04	60.0	85.0	2438.6	OK	FA
	X6	Fc27	70.0	-1042.4	367.5	245.0	600.0	1527.8	521.2	522.9		
			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0				
			60.0	85.0	0.40	0.85	8.04	60.0	63.8	1045.1	OK	FA

**** メッセージ一覧 ****

プリチェックメッセージ一覧

・C504　LW.　Ｘ方向風圧力の検討がされていない。
・C504　LW.　Ｙ方向風圧力の検討がされていない。
・C601　LS.　積雪荷重の考慮がされていない。
・UC5104 UCO. 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　　ﾒｯｾｰｼﾞ　：0
・　警告　　ﾒｯｾｰｼﾞ　：0
・　注意　　ﾒｯｾｰｼﾞ　：3
・■保有水平耐力計算
・　エラー　　ﾒｯｾｰｼﾞ　：0
・　警告　　ﾒｯｾｰｼﾞ　：0
・　注意　　ﾒｯｾｰｼﾞ　：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

・計算結果メッセージはありません

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 13:06