

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 33

(1) 入力データList (INPUT LIST)

1.1 基本事項

工 事 名 : WEST UNARF THERMAL POWER PLANT PROJECT
 場 所 : ADMINISTRATION BUILDING
 日 付 : 1989.05.23
 担 当 者 : T.U

建物形状 : X方向 5 スパン、 Y方向 3 スパン、 全階数 5 階、 P.H 1 階、

主体構造 : RC造

** 柱間用階高 [m] **		** 梁用階高 [m] **		** Xスパン長 [m] **		** Yスパン長 [m] **	
P-HF-RF	4.200	P-HF-RF	4.200	A-5 -A-5	6.500	A-A -A-B	6.500
RF -3FL	4.000	RF -3FL	4.000	A-5 -A-4	6.500	A-B -A-C	6.500
3FL -2FL	4.000	3FL -2FL	4.000	A-4 -A-3	6.500	A-C -A-D	6.500
2FL -1FL	4.000	2FL -1FL	4.000	A-3 -A-2	6.500		
1FL -G.FL	5.000	1FL -G.FL	5.650	A-2 -A-1	6.500		

G.L. から 1 階床までの高さ 0.200 [m]
 パラペット部分の高さ 0.600 [m]
 地中梁CMQの計算方法: 通常荷重 (柱立梁壁)

1.2 コントロールデータ

- ・柱耐力での柱・梁の自重は、階高の中央で上下階に分配する。
- ・梁CMQ算定時、梁の取り扱い方法(標準)は、階高の中央で上下の梁に分配する。
- ・計算途中の丸の単位 10 kg
- ・耐力梁の判定法(複数開口部の取り扱い)は、包括開口とする。

	P-HF	RF	3FL	2FL	1FL	G.FL
各層標準スラブ厚	12.0	12.0	13.0	13.0	13.0	15.0

1.3 建物特殊形状

指定なし

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 34

1.4 使用材料

(1) コンクリート

階(層)	構造形式	種類	Fc	fc	fs	単位重量 [t/m ³] (柱・梁) (床・壁)	
PH1 (P-HF)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
4 (RF)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
3 (3FL)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
2 (2FL)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
1 (1FL)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
*V (G.FL)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40

(2) 鉄 筋

階(層)	構造形式	主筋				せん断				主筋				せん断		主筋	
		種別X	種別Y	径X	径Y	種別X	種別Y	径X	径Y	種別	径	種別	径	種別	種別		
PH1 (P-HF)	RC	S230	S230	25	25	S230	S230	10	10	S230	25	S230	13	S230	S230		
4 (RF)	RC	S230	S230	25	25	S230	S230	10	10	S230	25	S230	13	S230	S230		
3 (3FL)	RC	S230	S230	25	25	S230	S230	10	10	S230	25	S230	13	S230	S230		
2 (2FL)	RC	S230	S230	25	25	S230	S230	10	10	S230	25	S230	13	S230	S230		
1 (1FL)	RC	S230	S230	25	25	S230	S230	10	10	S230	25	S230	13	S230	S230		
*V (G.FL)	RC	S230	S230	25	25	S230	S230	10	10	----	----	----	----	----	S230		

許容応力度 [kg/cm ²]	種別	< 長期 >		< 短期 >	
		圧・引	せん断	圧・引	せん断
S230		1870	1870	2812	2812

1.5 荷 重

(2) 仕 上

梁 (標準仕上状態: 両面仕上)		柱 (標準仕上状態: 四面仕上)	
層	仕上	層	仕上
P-HF	50	PH1	50
RF	50	4	50
3FL	50	3	50
2FL	50	2	50
1FL	50	1	50
G.FL	50		

(3) 地震力計算用データ

地震係数 (Z) : 1.00
 用途係数 (I) : 1.00
 強度低減型の建築物にするための係数 (Sp) : 1.00

標準せん断力係数 (一次設計用) X方向: 0.20
 Y方向: 0.20
 標準せん断力係数 (保有耐力用) : 1.00
 地震用せん断力係数の最小値 (C1=1in) : 0.05

地震種別によるTc : 0.60 秒
 P, H階の水平震度: C. 50
 一次固有周期 (T) : 自動計算

405

(4) 地震層せん断力係数 C1 の標準入力 (指定箇所のみ)

階	一次設計用	
	X方向	Y方向
PH1	0.500	0.500
4	0.172	0.172
3	0.136	0.136
2	0.116	0.116
1	0.100	0.100

1.6 部材形状登録

(1) 梁 [α]

No	B	D
1	45	85
2	40	75
3	35	70
4	35	65
5	35	60

No	B	D
6	40	80

(2) 柱 [α]

No	Dx	Dy
1	70	70
2	60	60
3	55	55
4	50	50

(3) 壁 [α] [kg/m]

No	壁厚	仕上	単位質量
1	18.0	100	

(4) 開口 [α]

No	開口数	タイプ	P1	P2	P3	P4	タイプ	P1	P2	P3	P4
1	1	3	22.5	0.0	0.0	0.0					
2	1	5	120.0	200.0	0.0	0.0					
3	2	3	147.5	0.0	0.0	0.0	4	147.5	0.0	0.0	0.0
4	1	6	120.0	200.0	0.0	0.0					

(6) 小梁 [α] [kg/m]

No	B	D	単位質量
1	30	50	
2	35	65	
3	30	55	

100

(7) 床 (小梁なし) [kg/m²]

No	スラブ用	ラーメン用	地蔵用	No	スラブ用	ラーメン用	地蔵用
1	820	720	620	5	750	640	540
2	820	700	600	7	550	520	460
3	900	780	680	8	1210	1110	1010
4	770	650	550				
5	970	770	670				

(8) 床組 [cm] <スパンで「-」の数は、比を表します。>

No	小梁数	小梁方向	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No
101	2	X	1	200.0	2	1	250.0	2	1			
102	1	Y	1	325.0	2	1						
103	2	Y	1	175.0	2	1	300.0	2	1			
104	2	X	1	200.0	2	102	250.0	2	1			
105	1	Y	2	450.0	1	2						
106	1	Y	4	325.0	1	4						
107	1	Y	4	450.0	1	4						
108	1	X	4	400.0	1	4						
109	1	X	2	400.0	1	4						
110	1	Y	2	325.0	1	4						
111	1	Y	5	325.0	1	5						
112	1	Y	6	325.0	1	6						
113	1	X	6	325.0	1	6						
114	1	Y	8	450.0	1	3						
115	1	Y	7	325.0	1	7						
116	1	X	4	400.0	3	4						

(9) 片持ち梁 [cm] [t] [t/m]

No	B	D	D'	L	P	W
1	30	50	50	150.0	0.00	0.00
2	30	50	50	300.0	0.00	0.00
3	30	50	50	150.0	0.00	0.22
4	30	50	50	150.0	0.00	0.22

(10) 荷出床 [cm] [kg/m²] [t/m]

No	スラブ用	ラーメン用	地蔵用	L	P	先端リブ	L1	LJ
1	770	650	550	150.0	0.55	1	0.0	0.0
2	750	620	540	150.0	0.22	1	0.0	0.0
3	770	650	550	150.0	0.55	1	0.0	0.0
4	750	620	540	150.0	0.22	1	0.0	0.0

(11) 出隅・入隅 [cm] [kg/m²] [t/m]

No	スラブ用	ラーメン用	地蔵用	Lx	Ly	P	先端リブ
101	770	650	550	150.0	150.0	0.55	1
102	750	620	540	150.0	150.0	0.22	1

407

<1FL 層 1階>

	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G
A-D	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C
	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G
A-C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C
	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G
A-B	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C
	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G
A-A	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C	1.0C
	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G	1.0G
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

<G.FL層>

	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
A-D	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
A-C	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
A-2	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
A-1	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	6.0G	
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

1.7 形状配置 (ゾーン指定)

(1) 片持ち梁配置

No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	梁%	No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	梁%
1	2	5	101	1	1	2	1	6	2	5	4	101	103	1	1
2	2	5	101	2	2	2	2	7	2	5	4	106	108	1	1
3	2	5	101	4	4	2	1	8	2	4	4	104	105	1	3
4	2	5	105	1	4	1	1	9	5	5	4	104	105	1	4
5	2	5	1	101	106	2	1								

(2) 梁出床・出隅・入隅 配置

No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	梁%	No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	梁%
1	2	4	101	1	2	2	1	16	5	5	4	104	105	1	2
2	2	4	101	2	3	2	3	17	2	4	101	4	4	2	101
3	2	4	101	3	4	2	1	18	2	4	101	1	1	3	101
4	2	4	105	1	4	1	1	19	2	4	106	4	4	1	101
5	2	4	1	101	104	2	1	20	2	4	106	1	1	4	101
6	2	4	1	105	105	2	1	21	5	5	101	4	4	2	102
7	2	4	1	101	104	1	1	22	5	5	101	1	1	3	102
8	2	4	1	105	106	1	1	23	5	5	106	4	4	1	102
9	5	5	101	1	2	2	2	24	5	5	105	1	1	4	102
10	5	5	101	2	3	2	4	25	2	4	1	104	105	2	1
11	5	5	101	3	4	2	2								
12	5	5	105	1	4	1	2								
13	5	5	1	101	106	2	2								
14	5	5	4	101	104	1	2								
15	5	5	4	105	105	1	2								

1.8 特殊荷重及び補正データ

(1) 梁特殊荷重表

No	タイプ	比(地ノラ)	各パラメータ(荷重項)	P [t], M [t・m], W [t/m], () 内は距離 [m or 比]	の両は右からの長さ.
1	4 (等分布)	1.00	U =	0.220	
2	4 (等分布)	1.00	U =	0.250	
3	4 (等分布)	1.00	U =	1.300	
4	4 (等分布)	1.00	U =	1.550	
5	1 (集中1)	0.00	F1 =	3.510(3.250)	
6	1 (集中1)	0.00	F1 =	2.190(3.250)	
7	1 (集中1)	0.00	F1 =	24.210(1.250)	
8	1 (集中1)	0.00	F1 =	24.210(1.250)	
9	1 (集中1)	1.00	F1 =	8.400(3.250)	
10	1 (集中1)	1.00	F1 =	9.200(3.250)	

407

(2) 梁特殊荷重配置 (大梁)

No	層	層	フレーム	フレーム	柱	柱	梁特殊荷重No
1	5	5	104	105	3	4	1
2	5	5	3	4	104	105	1
3	5	5	104	105	3	4	3
4	5	5	3	4	104	105	3
5	5	4	101	101	1	2	3
6	3	4	101	101	3	4	3
7	3	4	102	102	1	4	3
8	3	4	103	103	1	4	3
9	3	4	104	104	1	3	3
10	3	4	105	105	1	3	3
11	3	4	106	106	1	4	3
12	3	4	1	1	101	106	3
13	3	4	3	4	101	104	3
14	3	4	3	4	105	106	3
15	2	2	101	101	1	2	3
16	2	2	101	101	3	4	3
17	2	2	102	102	1	4	3
18	2	2	103	103	2	3	3
19	2	2	104	105	1	3	3
20	2	2	106	106	1	4	3
21	2	2	1	1	101	106	3
22	2	2	2	2	101	105	3
23	2	2	3	3	101	104	3
24	2	2	4	4	101	104	3
25	2	2	4	4	105	106	3
26	1	1	101	101	1	2	4
27	1	1	101	101	3	4	4
28	1	1	104	105	1	3	4
29	1	1	105	106	1	4	4
30	1	1	1	1	101	105	4
31	1	1	4	4	101	106	4
32	2	2	102	102	3	4	5
33	2	2	1	1	101	103	6
34	2	2	2	2	101	103	5
35	2	2	3	3	101	103	5
36	1	1	103	103	2	3	6
37	1	1	2	2	101	102	10

(3) 梁特殊荷重配置 (小梁)

No	層	層	X柱	X柱	Y柱	Y柱	小梁No	荷重No	小梁No	荷重No	小梁No	荷重No
1	5	5	104	105	3	4	1	2				
2	5	5	101	105	2	3	1	3				
3	5	5	104	104	3	4	1	3				
4	2	2	101	105	2	3	1	3				
5	2	2	101	102	3	4	1	3				
6	1	1	101	102	1	2	2	10				
7	1	1	103	102	1	2	1	4				
8	1	1	101	102	2	3	1	10				
9	1	1	103	102	2	4	1	4				
10	1	1	104	105	3	4	1	8	2	8		
11	1	1	104	105	3	4	21	7	22	7		

(6) 梁点荷重 [t]

No	層	層	X柱	X柱	Y柱	Y柱	ラーメン用W	地床用W
1	2	2	101	101	2	3	0.00	15.38
2	2	2	101	101	2	3	0.00	13.39
3	5	5	101	101	2	3	0.00	6.69

(7) フレーム外・重量 [m] [t]

No	層	層	X座標	Y座標	柱力用W	地床用W
1	2	2	22.750	16.050	0.00	24.61
2	3	3	22.750	16.050	0.00	21.40
3	5	5	22.750	16.050	0.00	13.11
4	2	2	4.000	8.500	0.00	4.60
5	2	2	9.750	9.500	0.00	7.80
6	2	2	22.000	8.500	0.00	4.20
7	2	2	28.000	16.250	0.00	7.90
8	4	4	22.750	16.050	0.00	23.81
9	1	1	22.750	16.050	0.00	13.91

9/7/

1.9 耐力・応力

(1) 応力解析・耐力計算条件

1) 耐力条件 (RC・SRC部材)

- 1. 耐力壁のモデル化 : プレース置換 (耐力壁まわりの柱の1は、1.0の0.50倍とする、耐力壁まわりの梁をプレース置換に記入する場合は、その長さの1.00倍とする、) 柱・梁 (柱梁) による1は、断面係数と壁を考慮し、必要に応じて断面係数に換算する。
- 2. 梁・柱の計算方法 : 剛床法 (床による1は、増大率を、片側スラブ1.50、両側スラブ2.00とする、)
- 3. 梁・柱Aの計算方法 : 床 (面外壁) と梁 (梁) を考慮する。
- 4. 階成の計算方法 : 開口部は、開口全体を包摂する長方形とする、
- 5. スリット型まわり梁関係 : 傾斜・変型・減速を考慮する、

2) 応力条件

- 1. せん断による変形 : 考慮する
- 2. 柱軸力による変形 : 鉛直・水平荷重時共考慮する、
- 3. 支点の状態 : ヒン

(9) 耐力低下率

4) 型 (階ごと)	階	<X> B	<Y> B
	PH1	0.100	0.100
	4	0.100	0.100
	3	0.100	0.100
	2	0.100	0.100
	1	0.100	0.100

1.10 断面算定

(1) 断面算定条件

1) 共通項目

- 1. 計算方法 : 主算・せん断補強筋共に換定
- 2. 梁部の断面算定位置は、軸心とする、
- 3. 内法寸法は、剛域幅 (L_r, H_r)、但し、剛域幅が梁・柱より節点側にある場合は梁・柱面とする、(RC・SRC)
- 4. 水平荷重時応力の増殖率 : X方向 Y方向 : 1.00 1.00
- 5. 材料強度に対する 主筋用 (梁・柱) : 1.10 1.10
- 6. 基準強度の増殖率 スラブ用、鉄筋用 : 1.10 1.10

2) RC部材

- 1. Q₀の決定方法 (ルート1、ルート2-1、ルート2-2の場合) X方向: Q₀=Q_L+n・Q_Eとする、増殖率 n 1.50 Y方向: Q₀=Q_L+n・Q_Eとする、増殖率 n 1.50 (ルート2-3の場合) X方向: Q₀=Q₀+α・Q_Nとする、増殖率 α 1.10 Y方向: Q₀=Q₀+α・Q_Nとする、増殖率 α 1.10
- 2. 梁: 1/4L、地点の応力の採用は、する、
- 3. 柱: せん断係数0.85の採用は、しない、

(4) 鉄筋・鉄骨 (量・配置)

1) 鉄筋量表 [本] [mm] [cm] < == の時、本数 == の時、本数・径 == の時、断面積 >

No	上端	下端	スタラップ	ピッチ
1	3	2	2	300
2	2	2	2	200
3	2	2	2	200
4	2	2	2	200
5	2	2	2	200
6	5	4	2-12	100
7	5	4	2-12	100
8	5	4	2-12	100
9	5	4	2-12	100
10	5	4	2-12	100

114

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 47

No	上端	下端	ストラップ	ビッチ
11	4	2	2	125
12	2	3	2	125
13	4	2	3	150
14	2	3	2	150
15	5	4	2	150
16	3	4	2-13	100
17	7	3	2-13	100
18	6	3	2	100
19	3	3	2	100
20	4	3	2	150
21	3	3	2	150
22	5	3	3	150
23	6	4	2-13	100
24	7	4	2-13	100
25	6	3	2	150
26	9	5	2-13	100
27	7	4	2	100
28	7	4	2	100
29	6	4	2	150
30	3	5	2-13	100
31	4	3	2	200
32	2	4	2	200
33	8	4	2-13	100
34	5	3	2	150
35	6	3	2-13	100
36	9	5	2-13	100
37	7	4	2	150
38	10	5	2-13	100
39	2	4	2-13	100
40	2	5	2-13	100
41	7	4	2	100
42	7	4	2	150
43	3	4	2	100
44	6	5	2-13	100
45	6	5	2	150
46	9	4	2-13	100
47	3	5	2-13	100
48	4	4	2	100
49	5	4	2	150

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 48

2)柱状配置法 [本] [m] [d] < 柱の時の、本数 柱の時の、本数・径 柱の時の、断面積 >

No	主筋X	主筋Y	全鉄筋	筋径(d)X	筋径(d)Y	フープX	ビッチ	フープY	ビッチ
1	3	3	8	3	3	2	150	2	150
2	5	3	8	3	3	2	100	2	100
3	4	3	10	4	4	2	100	2	100
4	4	3	10	4	4	2	100	2	100
5	6	3	14	6	3	3	100	3	100
6	5	10	22	5	10	2	100	5	100
7	5	6	18	5	6	2	100	3	100

3)鉄筋配置

No	層	消	フレーム		柱		梁筋配置法No		
			左端	中央	右端	左端	中央	右端	
1	6	5	104	105	3	4	1	2	1
2	6	6	3	4	104	105	1	2	1
3	6	6	4	4	101	102	1	3	1
4	6	6	4	4	102	104	4	3	4
5	5	5	4	4	104	105	6	7	6
6	5	5	4	4	105	106	5	2	1
7	5	5	3	3	101	102	4	2	3
8	5	5	3	2	102	104	5	3	5
9	5	5	3	3	104	105	6	7	6
10	5	5	2	2	104	105	5	3	5
11	5	5	2	3	105	106	4	2	3
12	5	5	1	1	101	102	1	3	1
13	5	5	1	1	102	105	4	3	4
14	5	5	1	1	105	106	1	3	1
15	5	5	101	101	1	4	1	3	1
16	4	4	4	4	101	106	6	7	6
17	4	4	3	2	101	102	6	7	10
18	4	4	3	2	102	105	8	7	9
19	4	4	3	2	105	106	10	7	9
20	4	4	1	1	101	106	8	7	8
21	4	4	101	101	1	2	1	3	5
22	4	4	101	101	3	3	11	12	11
23	4	4	101	101	3	4	5	3	1
24	4	4	102	105	1	2	13	14	15
25	4	4	102	105	2	3	5	16	6
26	4	4	102	106	2	4	12	14	13
27	4	4	106	106	1	3	11	12	11
28	4	4	106	106	1	3	11	12	11
29	4	4	106	106	1	3	11	12	11
30	3	3	4	4	101	106	9	7	8

412

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-49

No	層	層	フレーム	フレーム	柱	柱	梁筋配置No		
							左端	中央	右端
31	3	3	3	2	101	102	33	7	9
32	3	3	3	2	102	105	13	19	18
33	3	3	3	2	105	105	5	7	33
34	3	3	1	1	101	105	3	7	5
35	3	3	101	101	1	2	13	14	13
36	3	3	101	101	2	3	34	21	34
37	3	3	101	101	3	3	13	14	13
38	3	3	102	105	1	2	32	21	22
39	3	3	102	105	2	3	15	16	35
40	3	3	102	105	3	4	22	21	23
41	3	3	105	105	1	2	13	14	13
42	3	3	105	105	2	3	34	21	34
43	3	3	105	105	3	4	13	14	13
44	2	2	4	4	101	102	36	16	34
45	2	2	4	4	102	105	37	21	37
46	2	2	4	4	105	105	34	16	38
47	2	2	2	3	101	102	38	39	40
48	2	2	2	3	102	104	41	49	41
49	2	2	3	3	104	105	42	21	42
50	2	2	2	2	104	105	41	48	41
51	2	2	2	3	105	105	40	39	38
52	2	2	1	1	101	102	36	16	24
53	2	2	1	1	102	105	37	21	37
54	2	2	1	1	105	105	24	16	36
55	2	2	101	101	1	2	49	21	22
56	2	2	101	101	2	3	22	21	22
57	2	2	101	101	3	4	22	21	23
58	2	2	102	105	1	2	42	21	25
59	2	2	102	105	2	3	15	16	18
60	2	2	102	105	3	4	25	21	42
61	2	2	105	105	1	2	49	21	22
62	2	2	105	105	2	3	22	21	22
63	2	2	105	105	3	4	22	21	49
64	1	1	1	4	101	105	44	30	44
65	1	1	101	101	1	4	20	21	20
66	1	1	102	104	1	4	45	21	45
67	1	1	105	105	1	3	45	21	45
68	1	1	105	105	3	4	45	47	46
69	1	1	105	105	1	4	20	21	20
70	1	1	102	105	1	2	1	2	1

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-50

No	層	層	フレーム	フレーム	柱	柱	梁筋配置No		
							左端	中央	右端
71	5	5	102	105	3	4	1	3	1
72	5	5	105	105	1	4	1	3	1
73	5	5	102	105	2	3	31	32	31

No	層	層	フレーム	フレーム	柱	柱	柱筋配置No	
							柱頭	柱脚
1	6	5	104	105	3	4	1	1
2	6	5	101	105	1	4	1	1
3	4	5	101	105	1	4	2	2
4	3	2	101	104	1	4	3	3
5	3	2	105	105	1	2	3	3
6	3	2	106	105	1	4	3	3
7	3	2	105	105	3	4	4	4
8	3	1	101	104	1	4	5	5
9	2	1	105	105	1	2	5	5
10	2	1	105	105	1	4	5	5
11	2	1	105	105	4	4	6	6
12	2	1	105	105	3	3	7	7

(6) 断面算定材料指定

1) フレーム指定 <* 付は、指定フレームを表します>

耐力範囲の部材：梁の算定はする、

柱の算定はする、

- | | | | |
|---------|-------|---------|-------|
| X方向フレーム | R-2 * | Y方向フレーム | R-5 * |
| | R-3 * | | R-5 * |
| | R-C * | | R-4 * |
| | R-D * | | R-3 * |
| | | | R-2 * |
| | | | R-1 * |

443

(2) 荷重計算結果 (ARRANGEMENT FOR CALCULATION)

2.2 柱点重量表 単位: [t]

床分布EQ: 床分布及び橋出床の荷重
 L.L: 欄干荷重(ラーメン用)
 D.L: 固定荷重(小梁自重を含む)
 T.L: L.L + D.L
 梁自重: 大梁自重と片持ち梁自重

柱、梁自重: 階高の中心で上下階に分配する
 小梁特殊: 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
 大梁特殊: 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・橋出床の
 先端荷重、等分荷重
 補正: 筋力で補正した重量(ラーメン用)

Y軸-X軸	階(層)	床分布EQ T.L	梁自重	柱自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	換算耐力
A-A-A-6	4 (RF)	18.31	4.34			2.10	1.40		26.15	26.15
	3 (3FL)	18.57	4.55			13.04	3.07		39.24	65.39
	2 (2FL)	18.57	5.30			13.04	3.64		40.55	105.95
	1 (1FL)	18.57	6.36			13.04	5.25		44.93	150.78
	≧y (G.FL)	9.97	5.82		1.42	10.14	3.29		29.64	180.42
A-A-A-5	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	23.32	5.75			15.28	3.07		47.43	78.71
	2 (2FL)	23.32	6.65			15.28	3.64		49.10	127.82
	1 (1FL)	23.32	8.47			15.28	5.25		55.93	183.35
	≧y (G.FL)	17.94	8.47		1.42	10.14	3.29		41.26	224.61
A-A-A-4	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	23.32	5.75			15.28	3.07		47.43	78.71
	2 (2FL)	23.32	6.65			15.28	3.64		49.10	127.82
	1 (1FL)	23.32	8.47			12.98	5.25		50.03	177.85
	≧y (G.FL)	17.27	8.47		2.54	10.14	3.29		41.71	218.56
A-A-A-3	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	23.32	5.75			15.28	3.07		47.43	78.71
	2 (2FL)	23.32	6.65			15.28	3.64		49.10	127.82
	1 (1FL)	23.32	8.47			15.28	5.25		52.33	180.15
	≧y (G.FL)	8.30	8.99		2.54	15.21	3.29		38.33	218.48
A-A-A-2	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	23.32	5.75			15.28	3.07		47.43	78.71
	2 (2FL)	23.32	6.65			15.28	3.64		49.10	127.82
	1 (1FL)	23.32	8.47			15.28	5.25		52.33	180.15
	≧y (G.FL)	0.00	9.51			15.21	3.29		28.01	208.16
A-A-A-1	4 (RF)	18.31	4.34			2.10	1.40		26.15	26.15
	3 (3FL)	18.57	4.55			13.04	3.07		33.24	65.39
	2 (2FL)	18.57	5.30			13.04	3.64		40.55	105.95
	1 (1FL)	18.57	6.36			13.04	5.25		43.23	149.18
	≧y (G.FL)	0.00	6.54			10.14	3.29		18.77	162.95
A-2-A-6	4 (RF)	26.12	5.98	2.50		1.44	1.40		37.53	37.53

Y軸-X軸	階(層)	床分布EQ T.L	梁自重	柱自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	換算耐力
A-B-A-5	3 (3FL)	26.28	6.30	5.13	1.50	7.48	3.07		49.99	87.45
	2 (2FL)	26.28	7.40	4.99	1.50	7.48	3.64		51.29	138.25
	1 (1FL)	26.68	9.01	5.62	1.50	13.14	5.25		61.22	200.07
	≧y (G.FL)	17.94	8.47	3.02	6.38	9.67	3.29		48.77	248.24
	4 (RF)	29.84	6.20				1.40		36.44	36.44
A-B-A-4	3 (3FL)	29.04	6.60		3.00	7.80	3.07		49.51	85.25
	2 (2FL)	29.04	8.00		3.00	7.80	3.64		51.48	137.44
	1 (1FL)	29.78	10.12		3.00	15.12	5.25		67.29	204.73
	≧y (G.FL)	35.88	10.60		6.38	4.60	3.29		60.75	265.48
	4 (RF)	29.84	6.20				1.40		36.44	36.44
A-B-A-3	3 (3FL)	29.04	6.60		3.00	7.80	3.07		49.51	85.25
	2 (2FL)	29.04	8.00		3.00	7.80	3.64		51.48	137.44
	1 (1FL)	29.04	10.12		3.00	15.60	5.25		63.02	200.46
	≧y (G.FL)	18.60	11.64		5.08	10.14	3.29		48.75	247.21
	4 (RF)	29.84	6.20				1.40		36.44	36.44
A-B-A-2	3 (3FL)	29.04	6.60		3.00	7.80	3.07		49.51	85.25
	2 (2FL)	29.04	8.00		3.00	7.80	3.64		51.48	137.44
	1 (1FL)	29.04	10.12		1.50	11.70	5.25		57.62	195.06
	≧y (G.FL)	0.00	12.65			10.14	3.29		25.11	221.17
	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
A-B-A-1	3 (3FL)	23.22	5.75		1.50	11.38	3.07		44.92	76.21
	2 (2FL)	23.22	6.85		1.50	11.38	3.64		46.60	122.82
	1 (1FL)	23.22	8.47			11.38	5.25		49.33	171.15
	≧y (G.FL)	0.00	9.51			10.14	3.29		22.94	194.09
	4 (RF)	26.12	5.98	2.50		1.44	1.40		37.44	37.44
A-C-A-5	3 (3FL)	26.94	6.30	4.17	3.60	11.28	3.07		55.46	92.90
	2 (2FL)	26.94	7.40	4.05	3.60	11.38	3.64		57.01	149.92
	1 (1FL)	27.44	9.01	4.37	3.60	13.14	5.25		63.32	213.24
	≧y (G.FL)	17.94	8.47	2.12	1.42	5.07	3.29		38.51	251.55
	4 (RF)	29.84	6.20				1.40		36.44	36.44
A-C-A-4	3 (3FL)	30.55	6.60		9.45	15.60	3.07		65.25	101.69
	2 (2FL)	30.55	8.00		9.45	15.60	3.64		67.23	168.97
	1 (1FL)	30.85	10.12		7.50	20.88	5.25		74.59	243.51
	≧y (G.FL)	35.88	10.60		1.42		3.29		51.19	294.70
	4 (RF)	26.12	5.20				1.40		26.44	26.44

Y群-X群	階(層)	---原分佈 EQo---	積自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	積算耐力
		T.L								
	3 (3FL)	29.57	6.50		6.70	15.60	3.07		63.54	99.39
	2 (2FL)	29.57	6.00		6.70	15.60	3.64		65.51	165.60
	1 (1FL)	29.64	10.12		4.30	13.46	5.26		63.29	129.76
	*y (G.FL)	34.54	10.60		5.06	3.20	3.29		56.71	188.46
A-C -A-3	PH1 (P.HF)	5.94	3.16			1.44	1.47		12.01	12.01
	4 (RF)	33.31	6.20	2.88	6.99	6.44	2.87		52.48	64.50
	3 (3FL)	30.37	6.50	5.30	6.75	7.89	3.07		59.99	124.29
	2 (2FL)	30.37	8.00	5.18	6.75	7.60	3.64		61.74	158.14
	1 (1FL)	30.37	10.12	5.77	4.30	7.30	5.26		64.12	250.26
	*y (G.FL)	35.10	11.12	5.21	29.29	5.07	3.29		78.09	328.54
A-C -A-2	PH1 (P.HF)	5.94	3.16			1.44	1.47		12.01	12.01
	4 (RF)	32.16	6.20	2.88	2.23	6.44	2.87		52.58	64.88
	3 (3FL)	31.63	6.50	5.30	4.80	7.30	3.07		59.20	123.79
	2 (2FL)	30.37	8.00	4.97	4.80	7.60	3.64		65.58	182.76
	1 (1FL)	30.20	10.12	1.97	2.40	3.90	5.26		53.85	237.23
	*y (G.FL)	5.50	12.16	0.31	24.21	5.07	3.29		54.84	291.77
A-C -A-1	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	24.68	5.76		2.40	15.28	3.07		51.19	82.47
	2 (2FL)	23.42	6.86		2.40	15.28	3.64		51.60	134.08
	1 (1FL)	23.58	8.47			11.38	5.26		46.69	182.77
	*y (G.FL)	0.00	9.91			10.14	3.29		22.94	205.71
A-D -A-6	4 (RF)	18.31	4.34			2.10	1.40		26.15	26.15
	3 (3FL)	18.93	4.55		1.20	13.04	3.07		40.80	66.89
	2 (2FL)	18.93	5.30		1.20	13.04	3.64		42.11	109.07
	1 (1FL)	18.93	6.35		1.20	13.04	5.26		44.73	153.89
	*y (G.FL)	5.57	5.62			10.14	3.29		26.22	182.08
A-D -A-5	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	24.41	5.76		4.65	15.28	3.07		53.17	64.45
	2 (2FL)	24.41	6.86		4.65	15.28	3.64		54.94	119.30
	1 (1FL)	24.01	8.47		2.70	17.04	5.26		57.49	196.78
	*y (G.FL)	17.94	8.47			10.14	3.29		38.84	235.52
A-D -A-4	4 (RF)	23.00	5.44			1.44	1.40		31.28	31.28
	3 (3FL)	23.45	5.76		3.90	15.28	3.07		31.46	62.74
	2 (2FL)	23.45	6.86		3.90	15.28	3.64		33.17	95.89
	1 (1FL)	23.32	8.47			11.38	5.26		48.43	144.31
	*y (G.FL)	17.27	8.47		2.54	10.14	3.29		41.71	226.02
A-D -A-3	PH1 (P.HF)	5.94	3.16			1.44	1.47		12.01	12.01
	4 (RF)	17.47	5.44	1.04	0.96	8.21	2.87		49.02	61.03
	3 (3FL)	18.90	5.76	7.99	1.99	6.93	3.07		45.19	106.21
	2 (2FL)	18.90	6.85	7.78	1.99	6.52	3.64		46.65	152.67
	1 (1FL)	18.50	8.47	8.23		6.52	5.26		48.78	201.55

Y群-X群	階(層)	---原分佈 EQo---	積自重	壁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	積算耐力
		T.L								
	*y (G.FL)	17.80	8.47	4.79	25.75	10.14	3.29		71.24	272.82
A-D -A-2	PH1 (P.HF)	5.94	3.16			1.44	1.47		12.01	12.01
	4 (RF)	25.32	5.44	2.64	2.23	8.21	2.87		49.11	61.12
	3 (3FL)	21.18	5.75	7.99		6.52	3.07		44.43	105.61
	2 (2FL)	19.90	6.86	7.74		6.52	3.64		44.66	150.29
	1 (1FL)	19.73	8.47	6.71		6.52	5.26		46.69	196.97
	*y (G.FL)	5.50	8.99	2.02	24.21	10.14	3.29		59.15	255.12
A-D -A-1	4 (RF)	18.31	4.34			2.10	1.40		26.15	26.15
	3 (3FL)	18.93	4.55			13.04	3.07		40.80	66.89
	2 (2FL)	18.57	5.30			13.04	3.64		40.85	107.21
	1 (1FL)	18.73	6.36			13.04	5.26		43.39	150.60
	*y (G.FL)	0.00	6.34			10.14	3.29		19.77	170.37

4/5

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-55

2.3 概算軸力 単位: (t)

上段: 荷点重量 下段: 概算軸力

<PH1 階 P-HF-RF >

A-D					12.01--	12.01
					12.01	12.01
A-C					12.01--	12.01
					12.01	12.01
A-B						
A-A						

A-6 A-5 A-4 A-3 A-2 A-1

< 1 階 RF -3FL >

A-D	26.15-- 26.15	31.28-- 31.23	31.28-- 31.23	49.02-- 61.03	49.11-- 61.12	26.15 26.15
A-C	37.44-- 37.44	36.44-- 36.44	36.44-- 36.44	52.49-- 64.50	52.58-- 64.59	31.28 31.28
A-B	37.59-- 37.59	36.44-- 36.44	36.44-- 36.44	36.44-- 36.44	36.44-- 36.44	31.28 31.28
A-A	26.15-- 26.15	31.23-- 31.23	31.28-- 31.23	31.28-- 31.23	31.28-- 31.23	26.15 26.15
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-56

< 3 階 3FL -2FL >

A-D	40.80-- 65.85	53.17-- 64.45	51.46-- 62.74	45.18-- 106.21	44.49-- 105.61	40.30 65.85
A-C	55.46-- 92.90	65.25-- 101.63	63.54-- 85.66	53.89-- 124.38	53.20-- 123.79	51.19 82.47
A-B	49.66-- 97.45	49.51-- 65.65	49.51-- 65.65	45.51-- 85.95	45.51-- 65.95	44.93 76.21
A-A	39.24-- 65.39	47.43-- 78.71	47.43-- 78.71	47.43-- 78.71	47.43-- 78.71	39.24 65.39
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

< 2 階 2FL -1FL >

A-D	42.11-- 105.07	54.84-- 135.30	53.13-- 135.28	46.65-- 152.87	44.52-- 150.28	40.55 107.21
A-C	57.01-- 143.92	67.22-- 168.92	65.51-- 165.50	61.74-- 166.14	59.58-- 163.28	51.60 134.09
A-B	51.39-- 135.85	51.46-- 137.44	51.46-- 127.44	51.46-- 137.44	51.46-- 137.44	45.60 122.92
A-A	40.55-- 105.95	49.10-- 127.82	49.10-- 127.82	49.10-- 127.82	49.10-- 127.82	40.55 105.95
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

97

< 1階IFL-G.FL >

A-D	44.79-- 153.86	57.46-- 196.78	45.43-- 154.21	45.76-- 201.55	46.55-- 195.97	43.39 150.60
A-C	23.22-- 253.24	74.55-- 243.51	63.29-- 229.78	64.12-- 250.26	53.55-- 237.23	48.69 192.77
A-B	61.22-- 200.07	67.28-- 204.73	61.32-- 199.76	53.02-- 200.48	57.62-- 195.06	48.33 171.18
A-A	44.83-- 150.78	55.53-- 183.25	50.03-- 177.65	52.33-- 180.15	52.33-- 180.15	43.23 149.18
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

< *Y >

A-D	28.22-- 132.08	35.64-- 236.62	41.71-- 226.02	71.24-- 272.89	53.15-- 255.12	19.77 170.37
A-C	38.21-- 251.55	51.19-- 234.70	56.71-- 295.49	78.06-- 328.34	54.54-- 291.77	22.94 205.71
A-B	48.77-- 249.84	60.75-- 265.49	56.71-- 255.47	46.75-- 247.21	26.11-- 221.17	22.94 194.09
A-A	28.64-- 180.42	41.26-- 224.61	41.71-- 213.56	38.53-- 218.49	25.01-- 205.16	19.77 168.95
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

2.4 建築用重量 単位: [t]

- 床分佈ΣQo : 床分佈及び給出床の荷重
- L.L : 楼盤荷重 (地盤用)
- D.L : 固定荷重 (小梁自重を含む)
- T.L : L.L + D.L
- 梁自重 : 大梁自重と片持ち梁自重
- 柱、梁自重 : 階高の中央で上下階に分配する
- 小梁特殊 : 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
- 大梁特殊 : 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・給出床の
- 補正 : 先端荷重、等分荷重
- フレーム外 : 扉等で補正した重量 (地盤用)

層 (層)	床分佈 ΣQo T.L	梁自重	柱自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	フレーム外	合計
PH1 (P+HF)	21.28	12.64			5.76	5.89			45.56
1 (RF)	479.20	132.22	19.59	6.44	52.10	35.48	13.38	13.11	755.62
3 (3FL)	478.06	141.24	35.56	62.40	290.40	73.80	26.76	23.61	1122.33
2 (2FL)	472.59	168.60	34.71	62.40	280.40	67.49	26.76	21.40	1154.73
1 (1FL)	474.38	209.12	33.67	35.00	398.20	125.24	30.75	49.81	1251.59
*Y (G.FL)	310.76	220.12	15.47	48.52	206.25	78.95		13.51	897.40

417

2.5 地震力

w_i : i階の質量 [t]
 $E w_i$: i階より上部の重量 [t]
 a_i : 全重量に対するi階より上の重量の比
 A_i : i階の地震層せん断力係数の分布係数
 C_{i1} : i階の地震層せん断力係数(一次設計用)
 C_{i2} : i階の地震層せん断力係数(保有力用)
 Q_{i1} : i階の地震層せん断力(一次設計用) [t]
 Q_{i2} : i階の地震層せん断力(保有力用) [t]
 P_{i1} : i階の地震力(一次設計用) [t]
 H : 地下部分の地表面からの高さ [m]
 k : 水平式

<< 基本データ >>

・地震係数 Z	1.00	・標準せん断力係数(一次設計用) Col	X方向 0.20	・地震種別による係数Tc	0.60 [秒]
・用途係数 I	1.00	・標準せん断力係数(保有力用) Co2	Y方向 0.20	・1次固有周期 T	0.344 [秒]
・揺動特性係数 R ₁	1.00			・建物の高さ	17.200 [m]
				・S波である階の高さ	0.000 [m]

<< ベントハウス >>

階	w_i	$E w_i$	k_i	C_{i1}	Q_{i1}	P_{i1}
PH1	45.55	45.55	0.500	0.500	22.78	22.78

<< 一般層 >>

階	w_i	$E w_i$	a_i	A_i	C_{i1}	Q_{i1}	P_{i1}	C_{i2}	Q_{i2}
4	755.62	801.19	0.195	1.724	0.172	137.90	115.02	1.724	1391.60
3	1122.55	1925.51	0.444	1.757	0.125	261.59	122.75	1.357	2511.20
2	1154.73	3079.24	0.710	1.180	0.118	257.07	55.47	1.160	2573.36
1	1251.59	4325.62	1.000	1.000	0.100	432.58	75.50	1.000	4325.82

α --- RATIO OF THE HEIGHT OF WHICH STRUCTURE IS STEEL AGAINST THE BUILDING HEIGHT h

$$\alpha_1 = W1/EW$$

$$A_i = 1 + (1/\alpha_i - \alpha_i) \cdot 2 \cdot T / (1 + 3 \cdot T)$$

$$C_{i1} = Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_o$$

[3] 応力解析結果 (STRESS ANALYSIS OF FRAMES)

3.1 解析条件

1) 解析条件 (RC・SRC部材)

1. 耐力壁のモデル化 : プレース置換 (耐力壁まわりの柱のIは、I₀の0.09倍とした。耐力壁まわりの梁をプレース置換に代入する長さは、その長さの1.00倍とした。)
2. 梁・柱 I の計算方法 : 剛直法 (梁・垂壁(袖壁)によるI : 断面種と梁を含まない等しい矩形断面に置換した。部によるI : 増大率と片側スラブ1.50 両側スラブ2.00とした。)
3. 梁・柱 A の計算方法 : 桁(逆交差)と保壁・垂壁(袖壁)を考慮した。開口の処理は、開口全長を包括する長方形とした。最大径 A/L の係数 $\lambda = 0.60$
4. 梁の計算方法 : 最大径 A/L の係数 $\lambda = 0.25$
5. スリット耐力まわり梁剛性 : 梁壁・垂壁・袖壁を考慮した。

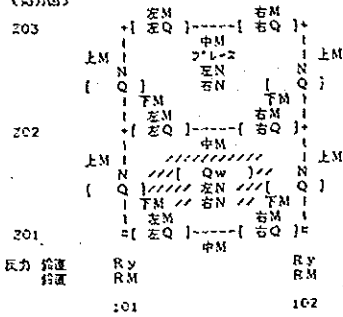
2) 応力条件

1. せん断による変形 : 考慮した
2. 圧縮力による変形 : 鉛直・水平荷重時共に考慮した。
3. 支点の状況 : ヒンジ
4. 独立性の指定 : なし
5. 節点同一荷重変位の指定 : なし

8/11

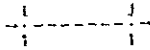
3.5 耐力応力

(応力図)



- ・モーメントは部材の引張側(モーメント図を書く方向)に出力されます。
- ・耐力の方向は、引張の場合に「T」、圧縮の場合に「C」を数値の後に出力します。なお、数値は柱の値を出力します。
- ・耐力足(ブレース置換)の場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの下端における鉛直方向耐力です。
- ・耐力足(壁エレメント置換)の場合、左N(右N)は左下(右下)の隅部におけるせん断耐力です。
- ・常設ブレースの場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレース耐力です。
- ・柱に横荷重がある場合、Mの反対側にQを出し、Nの下の行に中央Mを出力します。
- ・各部材の接合部でピン結合の場合は、「P」を表示します。
- ・各節点において支点となっている節点には、「#」を表示します。
- ・ダミー部材は、「.....」で表示します。

(応力表)



- ・図中の符号は矢印の方向が正です。Mは反時計回りを正とします。
- ・梁では左端をI端、右端をJ端とします。中央Mは下向きを正とします。
- ・柱では柱頭をI端、柱足をJ端とします。中央Mは右向きを正とします。
- ・なお、耐力足付着柱の柱脚の耐力は、応力図における梁の左N(右N)を加えた値です。
- ・耐力足(ブレース置換)及び常設ブレースでは、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの耐力で、正が圧縮、負が引張です。
- ・耐力足(エレメント置換)では、壁における耐力を出力します。

(1) 耐力図

<A-A フレーム> (鉛直荷重時)

2-FR

RF	10.2 +(7.8)-----	5.8 7.6)-----	10.6 (7.3)-----	10.3 7.3)-----	10.9 (7.3)-----	10.1 7.7)-----	10.5 (7.3)-----	10.0 7.7)-----	10.6 (3.0)-----	9.2 (7.8)-----	1.7
	2.6 28.3C [-1.3]	0.5 31.3C [-0.4]	0.8 31.3C [-0.4]	0.7 31.4C [-0.4]	0.6 31.4C [-0.4]	0.3 31.3C [-0.4]	0.7 31.4C [-0.4]	0.6 31.4C [-0.3]	0.6 31.4C [-0.3]	1.5 26.0C [0.5]	
3FL	15.2 +(12.1)-----	13.8 (11.7)-----	15.4 (12.1)-----	14.5 (11.8)-----	15.7 (12.1)-----	14.3 (11.7)-----	15.6 (12.1)-----	14.2 (11.7)-----	15.2 (12.2)-----	13.8 (11.7)-----	2.1
	2.9 65.7C [-1.4]	0.5 73.7C [-0.4]	0.8 73.7C [-0.4]	0.7 73.8C [-0.4]	0.9 73.8C [-0.4]	0.7 73.9C [-0.4]	0.7 73.9C [-0.4]	0.5 73.9C [-0.3]	0.6 73.9C [-0.3]	1.8 65.0C [1.0]	
3FL	15.6 +(12.5)-----	14.2 (12.1)-----	15.7 (12.4)-----	15.1 (12.2)-----	15.0 (12.5)-----	14.8 (12.1)-----	15.1 (12.5)-----	14.7 (12.1)-----	15.6 (12.5)-----	14.0 (12.0)-----	2.2
	3.0 106.5C [-1.5]	0.7 127.7C [-0.4]	0.9 127.7C [-0.4]	0.2 128.1C [0.1]	0.9 128.1C [0.1]	0.7 127.9C [-0.5]	1.1 127.9C [-0.5]	0.3 129.0C [-0.2]	0.5 129.0C [-0.2]	1.8 105.3C [1.0]	
1FL	17.5 +(14.3)-----	18.4 (14.6)-----	19.3 (14.8)-----	17.1 (14.1)-----	17.9 (13.2)-----	15.8 (12.5)-----	15.3 (13.8)-----	15.5 (12.8)-----	16.5 (13.1)-----	14.8 (12.6)-----	3.3
	4.7 151.2C [-1.9]	0.1 183.6C [0.2]	0.9 183.6C [0.2]	1.1 178.1C [-0.6]	1.1 178.1C [-0.6]	1.0 160.0C [0.8]	1.0 160.0C [0.8]	0.8 150.9C [-0.5]	1.8 150.9C [-0.5]	1.8 148.2C [1.5]	
6.FL	5.2 +(3.1)-----	11.6 (10.9)-----	11.0 (5.3)-----	15.3 (10.7)-----	18.7 (15.4)-----	16.4 (15.6)-----	12.9 (9.0)-----	8.2 (7.6)-----	9.9 (2.1)-----	4.8 (7.5)-----	
反力 鉛直 合計	173.87	225.12	3.6	220.80	18.3	218.64	2.9	208.57	6.1	167.13	
	A-6	A-5		A-4		A-3		A-2		A-1	

419

<A-A フレーム> (水平荷重時)

P-HF

RF	+	2.4	6.8	0.1	6.5	6.3	6.4	1.0	6.8
		8.6	2.4	2.0	2.0	2.0	2.0	2.4	2.4
		3.6	1.0	5.4	6.5	0.0	0.1	13.0	8.6
		3.4T	0.40	11.1	11.1	0.1T	0.1T	0.1T	3.4C
		[3.7]	[6.1]	[6.0]	[6.0]	[6.0]	[6.1]	[3.7]	[3.7]
		6.3	17.8	0.2	18.9	18.9	18.6	1.7	21.2
3FL	+	5.0	6.0	5.2	5.2	5.2	5.2	6.0	6.0
		21.2	1.8	16.6	16.6	0.0	18.9	0.2	17.9
		14.9	23.1	22.6	22.6	0.2	22.6	23.1	14.9
		3.4T	1.20	0.10	0.10	0.1T	1.2T	3.4C	3.4C
		[7.3]	[11.4]	[11.2]	[11.2]	[11.2]	[11.4]	[7.2]	[7.2]
		14.2	22.6	22.0	22.0	0.1	22.5	2.6	14.2
		35.1	25.1	26.2	26.2	0.2	25.9	33.2	35.1
2FL	+	5.4	9.4	8.0	8.0	8.1	8.0	9.5	9.5
		18.9	2.5	25.8	25.2	30.4	25.2	0.2	18.1
		17.8T	2.70	0.10	0.10	0.10	2.7T	17.8C	17.8C
		[5.4]	[15.8]	[15.2]	[15.3]	[15.3]	[15.9]	[5.6]	[5.6]
		15.7	31.7	30.5	30.7	30.7	32.0	15.2	15.7
		45.3	45.3	40.9	41.1	41.1	35.2	4.5	53.4
1FL	+	15.4	15.4	12.5	12.5	12.7	12.5	15.1	15.1
		54.9	4.9	39.9	41.3	0.1	40.3	0.6	44.3
		36.2	53.5	51.6	51.6	50.8	50.8	51.5	34.3
		33.1T	5.60	0.3T	0.50	5.5T	5.5T	32.8C	32.8C
		[13.6]	[19.5]	[18.9]	[18.4]	[18.4]	[18.5]	[12.4]	[12.4]
		40.7	57.2	52.1	52.2	50.8	52.5	3.1	25.8
G.FL	+	11.3	11.2	8.0	8.0	9.2	7.0	10.0	10.0
		40.7	4.4	25.2	25.0	22.4	23.1	28.4	10.0
反力 鉛直 合計		44.29	3.25	-1.55	2.64	-3.42	42.75		
		A-E	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1		

<A-B フレーム> (鉛直荷重時)

P-HF

RF	+	18.4	9.2	10.9	11.9	12.4	11.6	12.1	11.8	11.9	11.1
		[10.2]	[7.4]	[8.8]	[9.0]	[8.3]	[8.7]	[8.3]	[8.7]	[8.9]	[8.7]
		3.5	6.5	1.8	6.5	0.5	0.6	8.4	0.4	8.8	31.20
		39.10	34.90	34.90	35.80	36.40	36.40	36.40	36.50	36.50	[0.1]
		[1.7]	[-0.2]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.2]	[-0.2]	[0.1]
		3.3	1.8	1.8	0.5	0.6	0.6	0.6	0.3	0.3	0.2
3FL	+	11.0	9.2	12.3	12.4	13.3	12.2	13.2	11.9	12.2	13.5
		7.1	7.7	8.3	9.4	9.5	9.2	9.6	9.1	9.2	9.5
		4.0	5.2	5.2	8.8	8.8	9.0	9.0	8.7	8.7	8.7
		20.50	32.80	35.50	35.50	36.00	35.50	35.50	35.50	35.50	35.50
		[1.9]	[-0.8]	[-0.2]	[-0.2]	[-0.3]	[-0.2]	[-0.2]	[-0.2]	[-0.2]	[-0.3]
		3.4	1.5	0.6	0.6	0.6	0.6	0.3	0.3	0.3	0.4
2FL	+	11.3	9.5	12.7	13.0	13.6	12.5	13.7	12.5	12.8	13.5
		7.4	8.1	8.6	9.8	9.9	9.5	9.8	9.5	9.6	9.8
		3.5	6.4	6.4	9.2	9.2	9.1	9.1	9.2	9.2	9.2
		143.80	132.60	138.20	138.20	137.50	135.80	135.80	135.80	135.80	135.10
		[1.5]	[-0.9]	[-0.2]	[-0.2]	[-0.5]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.3]	[-0.3]
		2.5	0.6	0.6	0.6	1.3	0.7	0.7	0.7	0.7	0.6
1FL	+	17.0	13.1	20.5	19.0	20.3	13.3	17.3	15.1	15.2	14.1
		12.6	14.6	15.3	15.9	14.4	13.8	14.3	14.0	10.4	10.1
		1.5	0.2	15.0	1.9	10.3	2.3	12.8	0.3	8.6	0.5
		205.80	139.10	139.50	139.50	200.40	194.40	194.40	194.40	171.20	171.20
		[-1.4]	[-0.5]	[-1.4]	[-1.4]	[1.6]	[-0.2]	[-0.2]	[-0.2]	[0.5]	[0.5]
		6.0	3.0	5.8	6.7	6.7	6.7	6.7	6.7	6.7	6.7
G.FL	+	10.1	13.2	10.2	16.3	22.0	17.2	10.6	1.4	2.9	1.9
		17.2	12.4	5.7	7.6	15.4	17.3	-6.6	1.9	2.4	3.1
反力 鉛直 合計		253.45	259.94	257.94	20.4	247.73	219.23	133.93			
		A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1				

1227

<A-B フレーム> (水平荷重時)

P-HF

		7.3	0.1	7.4	7.1	7.3	1.4	5.3
RF	+(2.7)-----[2.7]+(2.3)-----[2.3]+(2.2)-----[2.2]+(2.3)-----[2.3]+(2.7)-----[2.7]+	10.1	7.2	7.1	7.4	7.3	7.3	5.9
		10.1	14.6	14.4	14.4	14.6	14.6	17.3
		0.50	0.10	0.10	0.10	0.40	0.40	2.70
		(4.5)	(7.0)	(5.0)	(6.9)	(6.3)	(6.3)	(4.5)
3FL	+(7.1)-----[7.1]+(5.9)-----[5.9]+(5.9)-----[5.9]+(5.9)-----[5.9]+(7.0)-----[7.0]+	13.2	12.9	12.9	13.1	13.1	2.5	25.2
		20.5	19.2	19.1	19.1	18.9	20.3	26.1
		0.2	0.10	0.10	0.10	1.60	1.60	9.70
		(7.0)	(5.0)	(6.9)	(6.3)	(6.3)	(6.3)	(4.5)
2FL	+(11.1)-----[11.1]+(9.1)-----[9.1]+(9.2)-----[9.2]+(9.1)-----[9.1]+(11.1)-----[11.1]+	13.2	12.7	12.7	13.0	13.0	3.7	35.5
		25.7	25.0	25.0	25.6	25.6	22.2	35.5
		0.3	0.10	0.10	0.3	0.3	0.3	25.9
		(12.0)	(12.7)	(12.7)	(13.0)	(13.0)	(13.0)	(6.8)
1FL	+(17.8)-----[17.8]+(13.8)-----[13.8]+(14.2)-----[14.2]+(13.5)-----[13.5]+(17.0)-----[17.0]+	17.8	17.4	17.4	18.1	18.1	6.2	61.4
		33.3	32.8	32.8	35.0	35.0	43.1	49.1
		0.9	0.10	0.10	0.9	0.9	0.9	55.6
		(18.1)	(17.4)	(17.4)	(18.1)	(18.1)	(18.1)	(15.4)
G.FL	+(12.5)-----[12.5]+(9.5)-----[9.5]+(10.5)-----[10.5]+(7.0)-----[7.0]+(10.5)-----[10.5]+	12.5	10.5	10.5	10.5	10.5	3.2	37.3
		46.3	35.8	35.8	23.5	23.5	31.0	48.12
反力 鉛直		51.16	11.79	3.44	4.19	10.50	31.0	48.12
		A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1	

<A-C フレーム> (鉛直荷重時)

P-HF

					5.8	5.2					
					(6.3)-----[6.3]+	(6.1)+					
					5.8	5.2					
					12.20	12.00					
					(-2.4)	(2.2)					
					4.0	4.0					
RF	+(10.1)-----[10.1]+(8.7)-----[8.7]+(8.4)-----[8.4]+(8.4)-----[8.4]+(14.0)-----[14.0]+(14.7)-----[14.7]+(17.9)-----[17.9]+(9.1)-----[9.1]+(8.5)-----[8.5]+	13.2	9.6	10.8	11.7	11.6	14.0	14.1	12.6	11.8	
		38.90	35.00	35.20	35.20	35.20	65.80	64.10	61.00	21.00	
		0.9	0.9	0.2	0.2	0.4	0.4	0.5	1.4	1.0	
		(1.6)	(-0.5)	(-0.1)	(-0.1)	(-0.2)	(0.3)	(0.3)	(0.6)	(0.6)	
3FL	+(15.8)-----[15.8]+(14.6)-----[14.6]+(14.6)-----[14.6]+(15.0)-----[15.0]+(13.9)-----[13.9]+(8.6)-----[8.6]+(7.3)-----[7.3]+(12.5)-----[12.5]+(14.0)-----[14.0]+	21.4	17.7	18.1	18.2	18.8	19.3	19.3	13.8	17.8	
		55.90	59.00	100.40	128.70	128.70	128.70	121.90	93.00	83.00	
		0.6	0.7	0.4	0.4	1.7	1.7	3.1	3.0	1.1	
		(1.3)	(-0.4)	(-0.3)	(1.0)	(1.0)	(-1.2)	(-1.2)	(1.1)	(1.1)	
2FL	+(14.2)-----[14.2]+(14.9)-----[14.9]+(14.2)-----[14.2]+(15.1)-----[15.1]+(14.4)-----[14.4]+(5.2)-----[5.2]+(7.4)-----[7.4]+(12.0)-----[12.0]+(13.8)-----[13.8]+	22.0	18.1	19.3	19.6	19.9	17.6	14.7	8.9	12.3	17.8
		153.90	164.90	166.30	189.00	189.00	189.00	179.70	125.40	125.40	
		0.6	0.5	0.2	0.4	0.4	1.3	1.4	0.6	0.6	
		(1.1)	(-0.3)	(0.2)	(0.4)	(0.4)	(-0.5)	(-0.5)	(0.6)	(0.6)	
1FL	+(16.5)-----[16.5]+(15.6)-----[15.6]+(14.2)-----[14.2]+(13.8)-----[13.8]+(13.1)-----[13.1]+(5.6)-----[5.6]+(8.0)-----[8.0]+(7.7)-----[7.7]+(11.4)-----[11.4]+	25.1	21.2	20.8	17.4	18.2	16.8	15.7	8.4	9.1	15.6
		218.90	239.70	325.30	252.70	252.70	222.10	222.10	184.80	184.80	
		0.2	0.8	4.9	1.5	1.5	0.9	0.9	1.9	1.9	
		(-0.5)	(0.5)	(1.2)	(1.5)	(1.5)	(-0.2)	(-0.2)	(0.5)	(0.5)	
G.FL	+(5.8)-----[5.8]+(3.0)-----[3.0]+(8.4)-----[8.4]+(18.0)-----[18.0]+(18.3)-----[18.3]+(6.7)-----[6.7]+(3.2)-----[3.2]+(3.5)-----[3.5]+	27.7	7.5	5.0	17.1	21.9	19.9	14.3	2.6	3.5	3.0
		255.02	288.85	287.93	29.1	332.25	285.10	285.10	207.43	207.43	
反力 鉛直		6.7	0.2	29.1	29.1	332.25	285.10	285.10	207.43	207.43	
		A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1				

121

<R-5 フレーム> (水平荷重時)

P-HF

RF	+(1.4)-----[1.4]+(1.4)-----[1.4]+(1.4)-----[1.4]+(1.4)-----[1.4]+	4.3	4.3	0.2	4.7
	4.7 6.3	0.0	4.3	4.3	4.7
	1.4	4.3	4.3	4.3	1.4
	1.9	0.0	7.0	0.0	1.9
	2.9	7.9	7.9	1.9	11.6
3FL	+(3.0)-----[3.0]+(2.5)-----[2.5]+(3.0)-----[3.0]+(3.0)-----[3.0]+	11.6	1.9	11.6	11.6
	11.6 1.9	0.0	7.9	7.9	8.7
	3.4	19.0	42.7	19.0	4.4
	4.0	0.0	13.2	0.0	4.0
	7.3	12.1	12.1	13.2	7.3
2FL	+(5.0)-----[5.0]+(3.8)-----[3.8]+(5.0)-----[5.0]+(5.0)-----[5.0]+	19.9	4.0	19.9	19.9
	19.9 4.0	0.0	12.1	12.1	12.7
	12.7	0.0	35.7	35.7	9.3
	8.3	39.7	52.7	35.7	6.2
	12.0	0.0	16.2	0.0	12.0
	18.2	18.2	18.2	18.2	7.5
1FL	+(7.9)-----[7.9]+(5.6)-----[5.6]+(7.9)-----[7.9]+(7.9)-----[7.9]+	31.2	7.5	31.2	31.2
	31.2 7.5	0.0	19.2	19.2	21.3
	21.3	0.0	70.4	70.4	17.2
	17.2	0.0	29.0	0.0	8.0
	23.6	0.0	29.0	0.0	23.6
G.FL	+(5.3)-----[5.3]+(3.3)-----[3.3]+(5.3)-----[5.3]+(5.3)-----[5.3]+	23.6	6.7	23.6	23.6
	23.6 6.7	0.0	10.6	10.6	22.4
反力 鉛直		-22.44	-29.81	35.81	22.44
合計		A-A	A-B	A-C	A-D

<R-5 フレーム> (鉛直荷重時)

P-HF

RF	+(9.7)-----[9.7]+(10.6)-----[10.6]+(14.3)-----[14.3]+(12.2)-----[12.2]+(9.2)-----[9.2]+(9.9)-----[9.9]+	9.7	10.6	14.3	12.2	9.2	9.9
	6.5 2.7	5.8	11.3	14.4	10.6	5.6	6.8
	1.1	3.8	3.8	3.0	3.0	0.9	0.9
	31.2	35.8	35.8	36.0	36.0	31.4	31.4
	0.5	-1.5	3.5	3.2	1.6	-0.4	0.6
	0.7	13.1	15.5	23.2	22.6	19.0	12.6
3FL	+(16.4)-----[16.4]+(11.1)-----[11.1]+(17.2)-----[17.2]+(20.9)-----[20.9]+(10.7)-----[10.7]+(9.9)-----[9.9]+	16.4	11.1	17.2	20.9	10.7	9.9
	16.4 5.3	4.3	17.4	17.4	4.5	4.6	0.9
	0.3	3.8	3.8	3.9	4.5	0.9	0.9
	78.2	87.8	87.8	100.7	100.7	84.2	84.2
	0.2	(-2.0)	2.0	2.1	2.1	-0.4	0.6
	15.4	15.7	23.9	23.1	15.0	12.0	12.0
2FL	+(10.9)-----[10.9]+(11.5)-----[11.5]+(17.6)-----[17.6]+(21.2)-----[21.2]+(11.0)-----[11.0]+(10.4)-----[10.4]+	10.9	11.5	17.6	21.2	11.0	10.4
	10.9 5.6	4.4	17.5	17.5	4.3	5.1	0.6
	0.6	4.4	4.4	4.3	4.3	0.6	0.6
	127.0	140.7	140.7	167.2	167.2	133.8	133.8
	0.4	(-2.2)	2.2	2.1	2.1	-0.3	0.7
	15.9	17.0	23.6	24.9	18.9	16.6	16.6
1FL	+(11.5)-----[11.5]+(11.8)-----[11.8]+(18.4)-----[18.4]+(22.7)-----[22.7]+(12.1)-----[12.1]+(12.4)-----[12.4]+	11.5	11.8	18.4	22.7	12.1	12.4
	11.5 4.6	2.4	19.2	19.2	2.3	7.7	3.2
	2.8	2.4	2.4	2.3	2.3	7.4	7.4
	132.4	208.8	208.8	241.3	241.3	185.8	185.8
	(-2.0)	(-0.4)	0.4	0.4	0.4	1.9	1.9
	8.1	0.6	0.6	0.4	0.4	7.4	7.4
G.FL	+(14.8)-----[14.8]+(23.2)-----[23.2]+(20.5)-----[20.5]+(17.5)-----[17.5]+(19.5)-----[19.5]+(13.9)-----[13.9]+	14.8	23.2	20.5	17.5	19.5	13.9
	14.8 17.6	23.2	20.5	17.5	19.5	13.9	13.9
反力 鉛直		220.64	272.81	255.04	255.04	232.92	232.92
合計		A-A	A-B	A-C	A-D		

12/14

<A-5 フレーム> (水平荷重時)

F-HF

RF	+{ 1.2}-----{ 1.2}+{ 1.2}-----{ 1.2}+{ 1.2}+{ 1.2}-----{ 1.2}+{ 1.2}	3.3	3.7	0.7	4.6
	4.6 0.7	5.1 0.0	3.3	3.3	4.6
	1.21	0.10	0.17	1.20	4.6
	{ 2.0}	{ 3.3}	{ 3.3}	{ 2.0}	
	3.4	5.1	6.1	3.4	
3FL	+{ 3.7}-----{ 3.7}+{ 3.1}-----{ 3.1}+{ 3.7}-----{ 3.7}+{ 3.7}	10.6	10.1	1.3	13.1
	13.1 1.3	10.1 0.0	10.6	14.6	9.8
	4.27	0.80	0.87	4.80	
	{ 4.7}	{ 7.2}	{ 7.2}	{ 4.7}	
	3.9	14.0	14.0	3.9	
2FL	+{ 5.3}-----{ 5.3}+{ 5.6}-----{ 5.6}+{ 5.9}-----{ 5.9}+{ 5.9}	19.8	18.1	2.3	24.4
	24.4 2.3	18.1 0.0	19.6	24.1	15.7
	11.77	1.50	1.97	11.70	
	{ 7.7}	{ 12.0}	{ 12.0}	{ 7.7}	
	15.1	24.0	24.0	15.1	
1FL	+{ 11.5}-----{ 11.5}+{ 9.0}-----{ 9.0}+{ 11.9}-----{ 11.9}+{ 11.9}	34.4	25.2	4.4	43.1
	23.1 4.4	25.2 0.0	34.4	39.5	26.0
	23.87	4.90	4.87	23.80	
	{ 10.5}	{ 14.4}	{ 14.4}	{ 10.5}	
	31.0	41.6	41.6	31.0	
G.FL	+{ 8.5}-----{ 8.5}+{ 5.5}-----{ 5.5}+{ 8.5}-----{ 8.5}+{ 8.5}	31.0	17.5	0.0	24.0
反力 鉛直	-31.97	7.82	-7.92	31.97	
	A-A	A-B	A-C	A-D	

<A-4 フレーム> (鉛直荷重時)

F-HF

RF	-{ 6.6}-----{ 6.6}+{ 11.3}-----{ 11.3}+{ 10.6}+{ 6.6}-----{ 6.6}+{ 6.7}	9.9	10.4	14.3	12.2	3.4	9.8
	1.0 2.7	3.8 14.6	14.6	2.8 3.3	2.8	3.3	2.7
	31.20	26.90	26.10	21.40	21.40	21.40	21.40
	{ 0.4}	{ -1.5}	{ 1.5}	{ -0.5}	{ -0.5}	{ -0.5}	{ -0.5}
	0.6	2.6	3.0	0.8	0.8	0.8	0.8
2FL	+{ 10.5}-----{ 10.5}+{ 17.2}-----{ 17.2}+{ 20.9}+{ 11.2}-----{ 11.2}+{ 10.3}	13.4	15.2	23.0	23.0	15.9	12.9
	0.2 5.3	4.3 17.3	17.3	4.1 5.2	4.1	5.2	5.2
	73.40	87.60	92.20	82.40	82.40	82.40	82.40
	{ 0.1}	{ -2.0}	{ 1.5}	{ -0.2}	{ -0.2}	{ -0.2}	{ -0.2}
	0.1	3.8	3.5	0.3	0.3	0.3	0.3
2FL	+{ 10.5}-----{ 10.5}+{ 11.4}+{ 17.5}-----{ 17.5}+{ 21.3}+{ 11.5}-----{ 11.5}+{ 10.7}	13.5	15.4	23.7	23.6	15.2	13.0
	0.7 5.8	4.6 17.3	17.3	4.4 5.2	4.4	5.2	5.2
	127.20	140.30	154.20	135.10	135.10	135.10	135.10
	{ 0.6}	{ -2.4}	{ 2.3}	{ -0.7}	{ -0.7}	{ -0.7}	{ -0.7}
	1.6	4.8	4.6	1.5	1.5	1.5	1.5
1FL	+{ 7.7}-----{ 7.7}+{ 7.8}+{ 16.2}-----{ 16.2}+{ 22.1}+{ 9.0}-----{ 9.0}+{ 7.5}	13.0	12.4	22.3	22.7	14.0	12.5
	0.5 1.7	4.2 19.9	19.9	4.1 1.6	4.1	1.6	1.6
	177.20	202.50	226.50	193.20	193.20	193.20	193.20
	{ -1.0}	{ -1.1}	{ 1.0}	{ 0.9}	{ 0.9}	{ 0.9}	{ 0.9}
	4.9	1.6	1.2	4.2	4.2	4.2	4.2
G.FL	+{ 10.2}-----{ 10.2}+{ 14.9}+{ 15.8}-----{ 15.8}+{ 15.7}+{ 15.0}-----{ 15.0}+{ 10.1}	4.5	20.2	21.5	21.8	20.5	4.4
反力 鉛直	216.48	281.60	286.00	222.47	222.47	222.47	222.47
	A-A	A-B	A-C	A-D			

425

<A-1 フレーム> (水平両端材)

P-HF

		3.5		3.8	0.7	4.8
RF	+ [1.3]	1.3	+ [1.2]	1.2	+ [1.3]	1.3
	4.6	3.8	0.0	3.5	7.2	4.8
	4.8	7.2				
	1.3T	0.1C		0.1T		1.3C
	[2.1]	[3.4]		[3.4]		[2.1]
	3.6	6.4		6.4		3.6
3FL	+ [3.7]	3.7	+ [3.2]	3.2	+ [3.7]	3.7
	13.3	10.3	0.0	10.7	1.3	13.3
	9.7	12.6		14.6		9.7
	5.0T	0.7C		0.7T		5.0C
	[4.6]	[7.2]		[7.2]		[4.6]
	3.7	14.0		14.0		3.7
2FL	+ [6.9]	6.9	+ [5.7]	5.7	+ [6.9]	6.9
	24.6	19.4	0.0	20.1	2.3	24.6
	16.0	24.5		24.5		16.0
	11.9T	1.9C		1.9T		11.9C
	[7.9]	[12.2]		[12.2]		[7.9]
	15.2	24.4		24.4		15.2
1FL	+ [12.4]	12.4	+ [8.4]	8.4	+ [12.4]	12.4
	24.3	30.3	0.0	35.8	4.6	44.8
	29.6	41.7		41.7		29.6
	24.2T	5.0C		5.0T		24.2C
	[11.1]	[15.2]		[15.2]		[11.1]
	32.8	43.3		43.8		32.8
G.FL	+ [9.0]	9.0	+ [5.7]	5.7	+ [9.0]	9.0
	32.8	18.6	0.0	25.3	3.9	32.8
反力 鉛直	-33.11	8.14		-8.14		33.11
	R-A	A-B		A-C		A-D

<A-3 フレーム> (鉛直両端材)

P-HF

				3.1	2.8
				+ [4.5]	+ [4.4]
				5.2	2.8
				15.1C	13.0C
				[-0.7]	[0.6]
				0.3	0.5
RF	+ [8.7]	8.7	+ [11.0]	11.0	+ [8.7]
	10.1	13.1	12.8	12.6	11.8
	3.0	14.7	10.6	0.2	0.4
	0.7	2.5		0.0	0.0
	31.4C	36.5C		33.2C	39.1C
	[0.3]	[-1.7]		[0.0]	[0.0]
	0.4	3.2		0.0	0.0
3FL	+ [10.6]	10.6	+ [16.9]	16.9	+ [10.6]
	13.7	21.5	23.5	23.5	15.7
	5.5	17.8	21.2	2.4	2.2
	0.1	3.9		0.0	0.0
	78.7C	86.7C		123.2C	103.3C
	[-0.1]	[-1.9]		[0.0]	[0.0]
	0.2	3.5		0.0	0.0
2FL	+ [11.0]	11.0	+ [17.3]	17.3	+ [11.0]
	14.0	22.0	23.7	22.7	15.8
	5.8	19.1	21.5	2.5	2.5
	0.3	3.8		0.0	0.0
	127.7C	139.0C		135.0C	142.0C
	[0.2]	[-1.8]		[0.0]	[0.0]
	0.5	3.5		0.0	0.0
1FL	+ [11.6]	11.6	+ [17.8]	17.8	+ [11.6]
	15.6	21.8	24.5	24.5	15.2
	5.5	18.8	23.2	2.8	2.6
	2.0	2.5		0.0	0.0
	180.0C	202.6C		247.5C	192.1C
	[-1.3]	[-9.6]		[0.0]	[0.0]
	5.3	0.7		0.0	0.0
G.FL	+ [9.5]	9.5	+ [11.7]	11.7	+ [9.5]
	14.4	15.0	10.1	1.5	1.5
反力 鉛直	216.85	251.49		331.82	266.56
	A-A	A-B		A-C	A-D

126

<A-1 フレーム> (水平荷重時)

P-HF

RF	+	1.4	-----	3.9	+	1.2	-----	2.9	+	0.6	-----	5.0
		5.0	0.6			3.9	0.0			3.9		5.0
		5.0				7.7				7.7		5.0
		1.4		0.20		0.20		0.20		0.20		1.40
		2.2		3.6		3.6		3.6		3.6		2.2
		3.8		6.7		6.7		6.7		6.7		3.8
3FL	+	3.5	-----	10.2	+	3.0	-----	9.7	+	3.5	-----	12.1
		12.1	1.0			9.7	0.0			10.2		12.1
		8.3				13.2				13.2		8.3
		4.9		0.70		0.70		0.70		0.70		4.90
		3.5		6.4		6.4		6.4		6.4		3.5
		7.2		12.4		12.4		12.4		12.4		7.2
2FL	+	6.3	-----	18.6	+	5.3	-----	17.2	+	6.3	-----	21.8
		21.8	1.7			17.2	0.0			18.6		21.8
		14.8				23.4				23.4		14.8
		11.0		1.60		1.60		1.60		1.60		11.00
		7.0		11.6		11.6		11.6		11.6		7.0
		13.3		22.8		22.8		22.8		22.8		13.3
1FL	+	12.0	-----	35.4	+	9.5	-----	30.7	+	12.0	-----	42.5
		42.5	3.6			30.7	0.0			35.4		42.5
		29.3				43.2				43.2		29.3
		23.0		4.20		4.20		4.20		4.20		23.00
		10.5		15.4		15.4		15.4		15.4		10.5
		29.7		42.9		42.9		42.9		42.9		29.7
		24.4		24.4		19.5		19.5		24.4		24.4
G.FL	+	8.3	-----	19.5	+	5.0	-----	6.0	+	8.3	-----	31.25
		31.25	2.7			19.5	0.0			24.4		31.25
		29.7				24.4				29.7		29.7
反力 総値		-21.25		6.42		19.5		-6.42		24.4		31.25
		A-R		A-B		A-C		A-D		A-E		A-F

(4) 応力解析のまとめ (RESULT OF STRESS ANALYSIS)

4.1 軸力 (単位: [t])
<PHF 層 RF +P-HF>

A-D				11.85--	12.06	
A-C				12.15--	11.87	
A-B						
A-A						
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1
< 4 階 3FL -RF >						
A-D	25.45--	31.35--	30.91--	62.48--	64.05--	25.35
A-C	37.87--	34.54--	35.82--	64.92--	61.05--	30.86
A-B	39.41--	35.32--	37.14--	36.40--	36.64--	31.24
A-A	26.42--	31.15--	31.25--	21.25--	31.33--	25.07
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

Handwritten mark

< 3 階 2FL -3FL >

A-D	67.66--	63.97--	62.35--	106.01--	109.10--	95.41
A-C	92.91--	97.85--	99.48--	125.67--	117.06--	62.82
A-B	91.23--	84.57--	88.04--	86.65--	87.17--	78.78
A-A	65.04--	73.14--	73.46--	78.67--	79.71--	65.14
	A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

< 2 階 1FL -2FL >

A-D	110.20--	139.29--	125.36--	151.29--	153.72--	105.49
A-C	151.60--	163.00--	164.91--	188.64--	173.41--	135.16
A-B	144.52--	135.77--	140.98--	138.97--	129.93--	124.00
A-A	107.00--	125.76--	127.35--	127.67--	127.63--	105.51
	A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

< 1 階 0.FL-1FL >

A-D	155.91--	165.35--	183.34--	197.58--	200.98--	148.47
A-C	215.65--	236.41--	227.27--	255.31--	222.52--	184.17
A-B	208.19--	203.15--	203.30--	202.37--	199.73--	172.44
A-A	152.31--	162.58--	177.35--	175.70--	179.24--	148.70
	A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

430

4.2 水平力分佈

(X方向加力時)

(Y方向加力時)

3	Qc	Qw	Qc	Qc	Qw	Qc
2	Qc	Qw	Qc	Qc	Qw	Qc
1	Qc	Qw	Qc	Qc	Qw	Qc
	101		102	103		104

Qc : 柱の負担せん断力
 Qw : 耐力壁又は鉄骨プレースの負担せん断力
 耐力壁は「U」、鉄骨プレースは「S」を数値の後に表示します。
 QR : 当該階の水平バネの反力
 ΣQ : Qc+Qw+QR

<PH: 階 RF -F・HF> ※ X方向加力時 ※

A-D				5.63	5.64
A-C				5.76	5.76
A-B					
A-A					

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
A-D	11.27	0.00	11.27		11.27	100.00	0.00	49.45	0.593631	1/ 707		18.98
A-C	11.52	0.00	11.52		11.52	100.00	0.00	50.55	0.577991	1/ 726		15.93
A-B												
A-A												
合計	22.79	0.00	22.79		22.79	100.00	0.00	100.00				

< 4 階 3FL -RF > ※ X方向加力時 ※

A-D	4.17	5.73	5.64	5.55	5.77	4.49
A-C	4.60	7.13	7.24	6.22	6.32	4.92
A-B	4.48	6.94	6.79	6.79	6.50	4.43
A-A	3.70	6.06	5.54	5.54	6.06	3.70

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
A-D	33.65	0.00	33.65		33.65	100.00	0.00	24.42	0.528734	1/ 756		61.64
A-C	36.43	0.00	36.43		36.43	100.00	0.00	26.43	0.511727	1/ 781		71.19
A-B	36.33	0.00	36.33		36.33	100.00	0.00	26.36	0.484726	1/ 808		73.43
A-A	31.40	0.00	31.40		31.40	100.00	0.00	22.78	0.477713	1/ 837		65.72
合計	137.81	0.00	137.81		137.81	100.00	0.00	100.00				

< 5 階 2FL -2FL > ※ X方向加力時 ※

A-D	7.76	12.23	11.93	12.05	12.35	7.72
A-C	8.69	13.23	12.93	13.00	13.29	8.67
A-B	8.59	12.56	12.61	12.61	12.91	8.48
A-A	7.27	11.39	11.13	11.12	11.39	7.25

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
A-D	64.04	0.00	64.04		64.04	100.00	0.00	24.49	0.630789	1/ 578		92.70
A-C	69.87	0.00	69.87		69.87	100.00	0.00	25.71	0.674971	1/ 592		103.51
A-B	68.15	0.00	68.15		68.15	100.00	0.00	26.05	0.659155	1/ 606		103.39
A-A	59.55	0.00	59.55		59.55	100.00	0.00	22.75	0.642328	1/ 621		92.56
合計	261.61	0.00	261.61		261.61	100.00	0.00	100.00				

1/57

< 2 階 1FL-2FL > ※ X方向加力時 ※

A-D	10.04	16.91	16.30	16.28	16.89	10.34						
A-C	11.52	18.36	17.79	17.80	18.37	11.90						
A-B	11.76	18.01	17.33	17.40	18.09	11.54						
A-A	9.38	15.74	15.20	15.25	15.84	9.56						
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1						
FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [1/cm]
A-D	86.66	0.00	86.66		86.66	100.00	0.00	24.27	0.687443	1/	591	125.06
A-C	95.74	0.00	95.74		95.74	100.00	0.00	25.81	0.673113	1/	594	142.23
A-B	93.73	0.00	93.73		93.73	100.00	0.00	25.25	0.658782	1/	607	142.27
A-A	80.97	0.00	80.97		80.97	100.00	0.00	22.67	0.644452	1/	620	125.84
合計	257.10	0.00	257.10		257.10	100.00	0.00	100.00				

< 1 階 G.FL-1FL > ※ X方向加力時 ※

A-D	14.30	20.65	19.93	20.00	20.16	12.66						
A-C	15.77	21.82	21.05	20.68	20.53	13.41						
A-B	15.58	21.45	20.75	19.98	19.47	13.33						
A-A	13.59	19.58	18.90	18.38	18.41	12.55						
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1						
FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [1/cm]
A-D	107.80	0.00	107.80		107.80	100.00	0.00	24.89	1.080811	1/	532	101.82
A-C	113.45	0.00	113.45		113.45	100.00	0.00	26.20	1.042535	1/	541	102.53
A-B	110.55	0.00	110.55		110.55	100.00	0.00	25.53	1.024299	1/	554	107.94
A-A	101.21	0.00	101.21		101.21	100.00	0.00	23.37	1.005983	1/	561	100.60
合計	433.03	0.00	433.03		433.03	100.00	0.00	100.00				

< PH1 階 RF -P-HF > ※ Y方向加力時 ※

A-D				8.45	8.54							
A-C				8.93	8.94							
A-B												
A-A												
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1						
FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [1/cm]
A-1					11.48	100.00	0.00	50.37	0.582352	1/	709	19.38
A-2	11.48	0.00	11.48		11.31	100.00	0.00	45.63	0.586200	1/	702	19.90
A-3	11.31	0.00	11.31									
A-4												
A-5												
A-6												
合計	22.79	0.00	22.79		22.79	100.00	0.00	100.00				

< 4 階 3FL-RF > ※ Y方向加力時 ※

A-D	1.87	1.95	2.09	0.00	0.00	2.19						
A-C	0.00	3.22	3.39	30.30W	25.91W	3.56						
A-B	22.62W	0.00	3.39	4.17	4.25	3.56						
A-A	1.87	1.95	2.09	2.41	2.25	2.19						
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1						
FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ	FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [1/cm]
A-1	11.50	0.00	11.50		11.50	100.00	0.00	8.34	0.273718	1/	1420	41.11
A-2	8.54	25.51	42.05		22.05	15.55	64.45	30.51	0.269022	1/	1466	156.30
A-3	8.23	30.29	35.59		35.59	17.17	82.83	28.54	0.283326	1/	1549	141.80
A-4	10.95	0.00	10.95		10.95	100.00	0.00	7.95	0.247630	1/	1615	44.25
A-5	10.38	0.00	10.38		10.38	100.00	0.00	7.52	0.336925	1/	1633	43.72
A-6	3.74	22.62	26.36		26.36	14.15	65.61	15.15	0.226229	1/	1762	115.51
合計	49.39	29.42	127.81		127.81	25.82	64.17	100.00				

432

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 89

< 3 階 2FL -3FL > ※ Y方向加力時 ※

A-D	3.99	4.61	4.58	0.00	0.00	3.66
A-C	0.00	7.14	7.13	53.07W	61.89W	6.38
A-B	0.00	7.14	7.13	7.45	7.27	6.38
A-A	3.99	4.61	4.58	4.53	4.50	3.36

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
A-1	20.48	0.00	20.48		20.48	100.00	0.00	7.83	0.375917	1/1064	54.48
A-2	11.87	61.66	73.53		73.53	16.14	83.66	28.11	0.374215	1/1069	196.45
A-3	11.98	58.07	70.05		70.05	17.10	82.50	26.73	0.372515	1/1073	193.04
A-4	13.42	0.00	13.42		13.42	100.00	0.00	8.55	0.370813	1/1078	53.15
A-5	13.50	0.00	13.50		13.50	100.00	0.00	8.59	0.369112	1/1083	63.66
A-6	7.55	42.67	50.22		50.22	15.72	84.28	19.35	0.367411	1/1088	127.80
合計	99.21	162.40	261.61		261.61	37.92	62.08	100.00			

< 2 階 1FL -2FL > ※ Y方向加力時 ※

A-D	6.14	7.65	7.77	0.00	0.00	7.00
A-C	0.00	12.00	12.19	80.85W	53.65W	11.51
A-B	0.00	12.00	12.19	12.50	12.70	11.51
A-A	6.14	7.65	7.77	7.53	8.19	7.00

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
A-1	37.02	0.00	37.02		37.02	100.00	0.00	10.37	0.458725	1/853	79.98
A-2	20.88	53.68	74.56		74.56	28.09	71.00	20.88	0.460231	1/858	161.87
A-3	20.43	30.26	50.69		50.69	20.17	78.23	23.27	0.451937	1/825	224.12
A-4	25.92	0.00	25.92		25.92	100.00	0.00	11.18	0.443544	1/901	90.00
A-5	29.39	0.00	29.39		29.39	100.00	0.00	11.03	0.425149	1/919	90.49
A-6	13.28	52.52	65.80		65.80	18.32	81.03	12.18	0.426755	1/927	152.07
合計	157.91	187.16	345.07		345.07	47.59	92.42	100.00			

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 90

< 1 階 G.FL-1FL > ※ Y方向加力時 ※

A-D	7.55	10.43	11.03	0.00	16.91	10.41
A-C	0.00	14.24	15.12	110.60W	0.00	17.38
A-B	0.00	14.24	15.12	14.25	15.15	15.39
A-A	7.55	10.43	11.03	11.11	10.53	10.41

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ (t/cm)
A-1	51.50	0.00	51.50		51.50	100.00	0.00	11.92	0.832036	1/679	62.01
A-2	62.55	0.00	62.55		62.55	100.00	0.00	14.45	0.795841	1/709	78.59
A-3	25.05	110.50	135.56		135.56	15.07	80.83	31.56	0.755545	1/743	179.89
A-4	52.30	0.00	52.30		52.30	100.00	0.00	12.09	0.723449	1/780	72.35
A-5	49.54	0.00	49.54		49.54	100.00	0.00	11.44	0.697254	1/822	72.05
A-6	15.92	64.43	80.35		80.35	19.61	80.19	12.55	0.651058	1/867	123.41
合計	257.97	175.03	433.00		433.00	53.53	40.42	100.00			

437

4.3 浮き上がりのチェック

L: 長期耐力 [t]

E: 水平荷重時反力 [t]

=付は、浮き上がりが生じていることを示す。

<G:FL層> ※ X方向加力時 ※						
A-D	181.46L -47.21E	232.64L 9.41E	222.91L -2.00E	268.49L -3.71E	258.53L -2.53E	156.25L 46.10E
A-C	254.06L -51.37E	289.19L 11.59E	288.44L -2.90E	335.53L -2.14E	280.73L -4.37E	207.75L 49.63E
A-B	256.38L -51.15E	267.27L 11.75E	264.07L -2.44E	252.01L 4.19E	222.09L -10.59E	195.00L 48.12E
A-A	179.22L -44.28E	221.16L 8.85E	217.72L -1.55E	217.01L 2.64E	207.74L -8.42E	167.00L 42.75E
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1
<G:FL層> ※ Y方向加力時 ※						
A-D	181.46L 22.44E	232.64L 31.97E	222.91L 33.11E	268.49L 157.44E	258.53L 120.56E	156.25L 31.25E
A-C	254.06L 35.81E	289.19L -7.92E	288.44L -8.14E	335.53L -174.33E	280.73L -95.24E	207.75L -6.42E
A-B	256.38L -69.81E	267.27L 7.82E	264.07L 6.14E	252.01L 10.32E	222.09L 7.55E	195.00L 6.42E
A-A	179.22L -22.44E	221.16L -31.97E	217.72L -33.11E	217.01L -33.43E	207.74L -32.88E	167.00L -31.25E
	A-6	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

4.4 偏心率

g: 重心位置 (振動耐力の中心) [m]
 p: 偏心位置 [m] KR: おりり剛性 [t/m²]
 e: 偏心距離 [m] Re: 偏心率
 re: 耐力半径 [m] Fe: 形状係数

<算定を考慮しない場合>

階		g	p	e	KR	re	Re	Fe
4	X方向	15.852	15.597	0.255	7625	15.694	0.057	1.000
	Y方向	10.589	9.649	0.945		11.653	0.022	1.000
3	X方向	16.355	15.743	0.268	9778	15.751	0.021	1.000
	Y方向	10.245	9.755	0.490		11.789	0.023	1.000
2	X方向	16.156	16.181	0.015	11526	14.651	0.025	1.000
	Y方向	10.133	9.757	0.376		12.021	0.001	1.000
1	X方向	16.015	15.255	0.759	6688	14.400	0.016	1.000
	Y方向	10.012	9.780	0.232		12.153	0.052	1.000

437

4.5 断位率・層間変形角

R s : 断位率 F s : 形状特性係数

< 雑装を考慮しない場合 >

※※※ X方向 ※※※ rsの相加平均 635

階	層間変位 [mm]	層間変形角 (1/rs)	R s	F s	Q/δ (t/mm)
4	0.503224	1/ 785	1.250	1.000	273.65
3	0.567063	1/ 600	0.943	1.000	322.18
2	0.665548	1/ 501	0.645	1.000	536.22
1	1.022397	1/ 547	0.860	1.000	419.03

※※※ Y方向 ※※※ rsの相加平均 1078

階	層間変位 [mm]	層間変形角 (1/rs)	R s	F s	Q/δ (t/mm)
4	0.252979	1/ 1591	1.466	1.000	544.75
3	0.371664	1/ 1075	0.993	1.000	703.63
2	0.447740	1/ 853	0.828	1.000	757.49
1	0.741547	1/ 762	0.706	1.000	533.91

4.6 柱壁柱長

ルート 1 (1)式 ZWA1 [RC 法] (1)式 = $\Sigma 250 \times E 700 \times E 700$
 ルート 2-1 (1)式 ZWA1 (2)式 = $\Sigma 180 \times E 180$
 ルート 2-2 (1)式 ZWA1

※※※ X方向 ※※※

階	主体構造	EAW	EAc	EAW'	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)
4	RC	0	60000	5490	428430	1030000	1381234 (1025925)
3	RC	0	72500	5400	546000	1305200	3510203 (1557652)
2	RC	0	66400	5210	601970	1552200	3570758 (2678066)
1	RC	0	117600	5120	259110	2116800	4329820 (3247365)

※※※ Y方向 ※※※

階	主体構造	EAW	EAc	EAW'	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)
4	RC	30240	60000	0	1178000	1624220	1381234 (1025925)
3	RC	29970	72600	0	1217450	1646260	3510203 (1557652)
2	RC	27540	66400	0	1295200	2950520	3570758 (2678066)
1	RC	21555	117600	0	1362075	2564790	4329820 (3247365)

125

5. DESIGN OF MAIN MEMBER
DESIGN OF GIRDER

(1) CONDITION OF CALCULATION

· QD : X DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$
Y DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

Fc : DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE (kg/cm²)
Lfc : ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
(TRANSIENT CONDITION : Lfc*2.0)
Lfs : ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
(TRANSIENT CONDITION : Lfs*1.5)

(REINFORCING BAR)

rft : ALLOWABLE TENSILE STRESS (kg/cm²)
wft : ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR STIRRUP (kg/cm²)

(3) EXPLANATION OF MARK

POINT : DESIGN POINT OF MEMBER (cm)
△ : ADOPTION POINT OF STRESS (cm)
B*D : WIDTH, DEPTH OF GIRDER (cm)
dt : DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END (cm)
ML : BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
ME : BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
ML' : DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION (tm)
MS : DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION (tm)
QL : SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE (t)
QE : SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE (t)
Qo : SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT (t)
Pt : TENSILE RE-BAR RETIO ; $a_t/B \cdot (D-dt)$ (%)
at : SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR (cm²)
Mu : YIELD BENDING MOMENT (tm)
QD : DESIGN SHEAR FORCE (t)
fs*B*j : PERMANENT CONDITION (t)
α : $4/(M/(Q \cdot (D-dt))+1)$
Pw : STIRRUP RATIO = $a_w/(B \cdot x)$ (%)
aw : SECTION AREA OF A SET OF STIRRUP (cm²)
x : PITCH OF STIRRUP (cm)

GIRDER

CONCRETE: Fc=210 Lfc=70.0 (NORMAL) Lfs= 7.0 MAIN RE-BAR: [SD30] rft LONG=1670 SHORT=2812 STIRRUP: [SD30] vft LONG=1670 SHORT=2812 SLAB: [SD30] SHORT=2812

Δ: LONG HORIZONTAL Δ: LONG HORIZONTAL

Table with columns: (R, FL 2, A, B, C), LENGTH, POINT, LENGTH OF GIRDER, dt, RIGHT, LEFT, 1/4, CENTER, 3/4, RIGHT, LEFT, RIGHT. Includes rows for UPPER, LOWER, STIRRUP.

Table mapping SD 30 to ASTM A615 Grade 40 with diameter options: D10 (#3), D13 (#4), D16 (#5), D19 (#6), D22 (#7), D25 (#8).

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 99 (RC架 構造計算2)

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] rft 長筋=1670 短筋=2812 スラブ筋: [SD30] 短筋=2812

Δ: 長筋 短筋 水平 筋点

Two identical tables for GIRDER [P-HF A-C A-3 -A-2] showing reinforcement details for left, center, and right sections.

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] rft 長筋=1670 短筋=2812 スラブ筋: [SD30] 短筋=2812

Δ: 長筋 短筋 水平 筋点

Two identical tables for GIRDER [P-HF A-2 A-C -A-5] showing reinforcement details for left, center, and right sections.

1238

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-1C0
[RC段 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0 主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2812 スラブ筋: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 終点 水平 終点

RF	A-A	A-5	A-5	位置	部材長	内法	600.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
BAD	35x65				左端	1/4	中央	3/4		右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	4-D25	2-D25	4-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	7.9	7.9
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	10.2				-3.0	2.3	14.6	14.6	14.6	14.6	10φ	7.7	7.7
スラブ	2-D10	φ200		ME	-6.6	(OE=-2.4)			-4.2	6.6	14.7	14.7	14.7	14.7	10φ	11.5	11.4
				ML	10.2					5.8	14.7	22.0	22.0	22.0	1φ	15.0	15.0
				IMS上	18.8					16.4	14.7	24.9	22.0	22.0	1φ	15.0	15.0
				IMS下						8.5	9.0	5.7			1φ	1.23	1.00

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-1C1
[RC段 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0 主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2812 スラブ筋: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 終点 水平 終点

RF	A-B	A-5	A-5	位置	部材長	内法	600.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
BAD	35x65				左端	1/4	中央	3/4		右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	4-D25	2-D25	4-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	10.2	7.4
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	18.4				-8.5	6.2	14.7	14.7	14.7	14.7	10φ	14.2	11.4
スラブ	2-D10	φ200		ME	-10.1	(OE=-2.7)			-4.2	29.4	14.7	14.7	14.7	14.7	10φ	12.7	12.7
				ML	18.4					9.1	14.7	22.0	22.0	22.0	1φ	15.0	15.0
				IMS上	29.5					16.6	14.7	24.9	22.0	22.0	1φ	15.0	15.0
				IMS下						5.4	7.8	6.9			1φ	1.00	1.00

1/27

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 102
[RC換 換算計算 2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] fyt 長期=1970 短期=2912 スラブ筋: [SD30] 短期=2912 Δ: 長期 短期 水平 鉛直

RF	A-C	A-5	A-4	部材長	550.0	内法	600.0	一段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B=D		35	65			左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	4-D25	2-D25	4-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10.1	7.5
下端	3-D25	2-D25	2-D25	ML	18.2		-6.4		5.6	IMaL	15.6	5.7	9.7	9.7	15.2	13.6	8.7
スラブ		2-D10	φ200	ME	-10.3		(OE=-2.8)		7.7	IMaSL	25.4	14.7	14.7	14.7	35.4	10.0	14.3
				ML	18.2		-0.0	-5.4	-4.0	9.6	IMaL	22.0	14.7	14.7	14.7	14.7	12.7
				IMS上	26.5		5.3	7.7	5.9	17.3	IMu	24.3			18.5	1.0	1.0
				IMS下			5.5								24.3		

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 103
[RC換 換算計算 2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] fyt 長期=1970 短期=2912 スラブ筋: [SD30] 短期=2912 Δ: 長期 短期 水平 鉛直

RF	A-D	A-5	A-4	部材長	550.0	内法	600.0	一段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B=D		35	65			左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	3-D25	2-D25	3-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10.1	7.6
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ML	10.1		-3.0		5.8	IMaL	14.6	14.6	14.6	14.6	14.6	10.0	7.7
スラブ		2-D10	φ200	ME	-5.6		(OE=-2.7)		7.5	IMaSL	22.0	14.7	14.7	14.7	22.0	11.8	11.8
				ML	10.1		-4.1	-8.0	-4.2	9.9	IMaL	14.7	22.0	22.0	14.7	10.0	15.8
				IMS上	15.7		0.9	9.0	7.1	17.4	IMu	24.9			24.9	1.0	1.0
				IMS下			5.1								16.6	1.0	1.0

47A

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-103
[RC換 換定計算 2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2912
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2912

スラブ筋: [SD30] 短期=2912

Δ: 長期 節点
水平 座標

RF	A-5	A-A	A-B	部材長	550.0	内法	600.0	-段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B=D	35=65			位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	1	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
上端	3-D25	2-D25	3-D25	ML	7.2				6.1	IMaL	14.6	14.6	14.6	14.6	14.6	10L	5.3
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ME	-4.7				4.3	IMaS	22.0	14.7	14.7	14.7	22.0	10D	8.0
スラブ	2-D10	φ200		MS	7.4				0.9	IMu	24.9	22.0	22.0	22.0	24.9	10a	16.3
				MS上	12.1				10.4	IMu	24.9	22.0	22.0	22.0	24.9	10a	20.0
				MS下	3.6				1.9	IMu	15.6				16.6	10a	1.27
																	11.00

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-104
[RC換 換定計算 2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2912
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2912

スラブ筋: [SD30] 短期=2912

Δ: 長期 節点
水平 座標

RF	A-5	A-C	A-D	部材長	550.0	内法	600.0	-段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B=D	35=65			位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	1	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
上端	3-D25	2-D25	3-D25	ML	5.7				7.6	IMaL	14.6	14.6	14.6	14.6	14.6	10L	5.6
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ME	-4.3				4.7	IMaS	22.0	14.7	14.7	14.7	22.0	10D	7.5
スラブ	2-D10	φ200		MS	5.7				7.6	IMu	14.7	22.0	22.0	22.0	24.9	10a	16.1
				MS上	10.0				12.3	IMu	24.9	22.0	22.0	22.0	24.9	10a	19.9
				MS下	4.0				3.5	IMu	15.6				16.6	10a	1.27
																	11.00

145

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 104
[RC算 検定計算表2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ厚: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 短点 水平 短点

RF	A-3	A-3	A-3	部材長	650.0	内法	600.0	一段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B-D	35	65				左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	4-D25	2-D25	4-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	1	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
下端	2-D25	4-D25	2-D25	ML	13.1		-14.7		12.8	IMAL	18.2	15.2	18.2	13.2	18.2	10.8	
スラブ厚	2-D10	φ200		ME	-7.2		(OE=-3.7)		10.1	IMAS上	23.4	14.7	14.7	14.7	23.4	10.8	
				ML	13.1		-8.7	-14.7	-8.8	12.9	IMu	14.7	29.4	29.4	29.4	14.7	
				IMS上	20.3				22.9	IMu上	33.3				33.3	15.4	
				IMS下						IMu下	16.6				16.6	15.4	
															16.6	15.4	

WARNING No.257 M>MAと定まっている。

RF	A-2	A-2	A-2	部材長	650.0	内法	600.0	一段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B-D	35	65				左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	3-D25	2-D25	3-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	1	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ML	10.1		-2.8		10.0	IMAL	14.6	14.6	14.6	14.6	14.6	10.8	
スラブ厚	2-D10	φ200		ME	-5.0		(OE=-1.1)		2.1	IMAS上	22.0	14.7	14.7	14.7	22.0	10.8	
				ML	10.1		-0.0	-2.8	-0.0	9.9	IMu	14.7	22.0	22.0	22.0	14.7	
				IMS上	15.1		3.0	-2.8	0.1	12.1	IMu上	24.9			24.9	15.0	
				IMS下			3.1	4.2	0.2		IMu下	16.6			16.6	15.0	

WARNING No.257 M>MAと定まっている。

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE- 107
[RC算 検定計算表2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ厚: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 短点 水平 短点

RF	A-1	A-1	A-1	部材長	650.0	内法	600.0	一段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B-D	35	65				左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	3-D25	2-D25	3-D25	位置	0.0	175.0	325.0	175.0	0.0	1	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ML	8.1		-2.9		7.3	IMAL	14.6	14.6	14.6	14.6	14.6	10.8	
スラブ厚	2-D10	φ200		ME	-5.0		(OE=-1.4)		3.8	IMAS上	22.0	14.7	14.7	14.7	22.0	10.8	
				ML	8.1		-0.4	-2.9	-0.8	7.8	IMu	14.7	22.0	22.0	22.0	14.7	
				IMS上	13.1		2.1	-2.9	0.6	11.1	IMu上	24.9			24.9	15.0	
				IMS下			2.1	3.5	2.2		IMu下	16.6			16.6	15.0	

WARNING No.257 M>MAと定まっている。

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0 主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ厚: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 短点 水平 短点

RF	A-1	A-1	A-1	部材長	650.0	内法	600.0	一段目	dt	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B-D	35	70				左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	中央	3/4	右端	左端	右端	
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	176.2	325.0	176.2	0.0	1	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	15.2		-10.2		13.8	IMAL	23.9	15.9	15.9	15.9	23.9	11.8	
スラブ厚	2-D13	φ100		ME	-21.2		(OE=-5.0)		17.9	IMAS上	39.9	23.9	23.9	23.9	39.9	11.8	
				ML	15.2		-4.7	-10.2	-5.3	13.8	IMu	23.9	23.9	23.9	23.9	23.9	
				IMS上	36.4		5.9	-10.2	1.8	31.5	IMu上	45.1			45.1	25.0	
				IMS下	6.0		15.3	11.9	-12.5	3.9	IMu下	27.0			27.0	25.0	

WARNING No.257 M>MAと定まっている。

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-110
(RC換算設計書2)

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 短点
水平 短点

左端	中央	右端	部材長		内法	外法	一段目	dt	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端		
[3FL A-C A-4 -A-3]			左端	右端	550.0	550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	
B=D	35*70																
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	176.2	325.0	176.2	0.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	15.0	
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	19.9		-14.3		16.3	1MAL	23.8	15.9	15.9	15.9	23.8	16.0	
スラブ	2-D13	φ100		ME	-18.6	(GE=-5.1)	-6.3		16.3	1MAL	23.8	15.9	15.9	15.9	23.8	16.0	
				ML	19.9		-14.3		16.3	1MAL	23.8	15.9	15.9	15.9	23.8	16.0	
				IMS上	39.6		2.3	0.7	35.1	1HU	45.1	23.9	23.9	23.9	23.9	10L	
				IMS下	15.7	14.3	17.3	3.5	1	Y	27.0				27.0	10L	
																1.30	
																	1.01

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-111
(RC換算設計書2)

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 短点
水平 短点

左端	中央	右端	部材長		内法	外法	一段目	dt	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端		
[3FL A-D A-4 -A-3]			左端	右端	550.0	550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	
B=D	35*70																
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	176.2	325.0	176.2	0.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	14.3	
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	19.9		-13.6		16.0	1MAL	23.8	15.9	15.9	15.9	23.8	16.0	
スラブ	2-D13	φ100		ME	-18.4	(GE=-5.7)	-7.7		16.2	1MAL	23.8	15.9	15.9	15.9	23.8	16.0	
				ML	19.9		-13.6		16.0	1MAL	23.8	15.9	15.9	15.9	23.8	16.0	
				IMS上	37.3		2.0	0.5	34.2	1HU	45.1	23.9	23.9	23.9	23.9	10L	
				IMS下	14.9	13.7	16.0	2.2	1	Y	27.0				27.0	10L	
																	1.30
																	1.02

スラブ

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

Δ: 長期 節点
水平 固定

Table with columns for member ID (e.g., [3FL A-5 A-C -A-D]), material length (650.0), internal force (555.0), and various load cases (left, center, right, etc.) with associated values.

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

Δ: 長期 節点
水平 固定

Table with columns for member ID (e.g., [3FL A-4 A-2 -A-C]), material length (650.0), internal force (555.0), and various load cases (left, center, right, etc.) with associated values.

WARNING No.117 M>MAとなっている。

Handwritten mark or signature.

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-114 [RC段 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 基点 水平 基点

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (35x70), reinforcement (A-2, A-A, A-B), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

WARNING No.257 M>Maとなっている。

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (35x70), reinforcement (A-1, A-A, A-B, A-C), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-115 [RC段 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 基点 水平 基点

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (35x70), reinforcement (A-1, A-A, A-B, A-C), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 基点 水平 基点

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (40x75), reinforcement (A-A, A-B, A-C, A-4), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (40x75), reinforcement (A-A, A-B, A-C, A-4), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (40x75), reinforcement (A-A, A-B, A-C, A-4), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

Table with columns for material type (B/D, 上端, 下端), dimensions (40x75), reinforcement (A-A, A-B, A-C, A-4), and various strength/deflection values (位置, ML, ME, IMS, etc.).

9774

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0 (普通) lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

2FL A-A A-2 A-1]	部材長	550.0	内法	550.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	1	左端	右端
B+D	40x75	左端	1/4	中央	3/4	右端	1 <td>dt <td>上</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> </td>	dt <td>上</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td>	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	177.5	325.0	177.5	0.0	17.1	17.1	17.1	17.1	30.4	100
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	12.6	-8.2	-8.2	13.5	IMA上	30.4	25.8	25.8	25.8	51.6	100
スラブ	2-D13	φ100	ME	-22.2	(GE=-11.1)	-4.4	-4.4	13.5	IMA上	51.6	25.8	25.8	25.8	51.6	100
			ML	12.6	-4.8	-9.2	-4.4	13.5	IMA上	51.6	25.8	25.8	25.8	51.6	100
			IMS上	44.8	7.7	14.3	14.3	53.0	IMA上	55.4	25.8	25.8	25.8	55.4	100
			IMS下	19.8	17.4	12.8	12.8	35.0	IMA上	29.2				29.2	100

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0 (普通) lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

2FL A-B A-5 A-5]	部材長	550.0	内法	550.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	1	左端	右端
B+D	40x75	左端	1/4	中央	3/4	右端	1 <td>dt <td>上</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> </td>	dt <td>上</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td> <td>6.0</td>	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	177.5	325.0	177.5	0.0	17.1	17.1	17.1	17.1	30.4	100
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	20.1	-7.4	-7.4	9.5	IMA上	34.9	25.8	25.8	25.8	51.6	100
スラブ	2-D13	φ100	ME	-39.6	(GE=-11.1)	-4.7	-4.7	13.0	IMA上	68.2	25.8	25.8	25.8	51.6	100
			ML	20.1	-0.4	-7.4	-4.7	9.5	IMA上	34.4	25.8	25.8	25.8	51.6	100
			IMS上	59.7	19.5	7.4	7.4	41.8	IMA上	77.5	25.8	25.8	25.8	58.4	100
			IMS下	19.5	20.3	11.0	11.0	21.8	IMA上	38.5				29.2	100

147

*** Super Build / SS1 ***

{ADMINISTRATION BUILDINGS}

UNION SYSTEM 751216 PAGE-120
[RC換算設計書2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfc=7.0

主筋: (SD30) fyt長期=1870 短期=2912
スラブ主筋: (SD30) fyt長期=1870 短期=2912

スラブ筋: (SD30) 短期=2912

A: 長期 終点
水平 終点

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央	1/4	中央
*****左端*****中央*****右端*****																	
[ZFL A-5 A-B -A-C] 部材長 650.0 内法 590.0 一段目 dt 6.0 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
B=D 40*75 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
上端 5-D25 3-D25 6-D25 位置 0.0 177.5 325.0 177.5 0.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0																	
下端 3-D25 4-D25 3-D25 ML 23.9 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1																	
スラブ主筋 2-D13 #100 ME -18.1 (GE=-5.6) 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1 18.1																	
ML' 23.9 -8.8 -17.5 -9.2 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1 23.1																	
IMS上 42.0 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2 41.2																	
下 17.0 17.5 17.4 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2																	
*****左端*****中央*****右端*****																	
[ZFL A-5 A-C -A-D] 部材長 650.0 内法 590.0 一段目 dt 6.0 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
B=D 40*75 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
上端 5-D25 3-D25 5-D25 位置 0.0 177.5 325.0 177.5 0.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0																	
下端 3-D25 3-D25 3-D25 ML 15.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0																	
スラブ主筋 2-D10 #150 ME -19.9 (GE=-6.9) 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9 19.9																	
ML' 15.0 -0.7 -5.1 -1.6 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0																	
IMS上 34.9 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4 37.4																	
下 4.9 8.5 7.3 13.9 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4 11.4																	
*****左端*****中央*****右端*****																	
[ZFL A-4 A-A -A-B] 部材長 650.0 内法 590.0 一段目 dt 6.0 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
B=D 40*75 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
上端 5-D25 3-D25 5-D25 位置 0.0 177.5 325.0 177.5 0.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0																	
下端 3-D25 3-D25 3-D25 ML 12.5 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4																	
スラブ主筋 2-D10 #150 ME -24.6 (GE=-5.9) 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6 24.6																	
ML' 13.5 -2.0 -5.9 -1.1 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4 15.4																	
IMS上 38.1 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9 35.9																	
下 11.1 14.4 8.0 9.0 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7 4.7																	
*****左端*****中央*****右端*****																	
[ZFL A-4 A-B -A-C] 部材長 650.0 内法 590.0 一段目 dt 6.0 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
B=D 40*75 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
上端 5-D25 3-D25 6-D25 位置 0.0 177.5 325.0 177.5 0.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0																	
下端 3-D25 4-D25 3-D25 ML 23.7 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6																	
スラブ主筋 2-D13 #100 ME -18.4 (GE=-5.7) 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4 18.4																	
ML' 23.7 -5.8 -17.3 -8.9 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6 23.6																	
IMS上 42.1 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0 42.0																	
下 17.1 17.3 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2 17.2																	
*****左端*****中央*****右端*****																	
[ZFL A-4 A-C -A-D] 部材長 650.0 内法 590.0 一段目 dt 6.0 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
B=D 40*75 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端 左端 1/4 中央 3/4 右端																	
上端 5-D25 3-D25 5-D25 位置 0.0 177.5 325.0 177.5 0.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0 6.0																	
下端 3-D25 3-D25 3-D25 ML 15.8 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0																	
スラブ主筋 2-D10 #150 ME -20.1 (GE=-5.5) 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1 20.1																	
ML' 15.8 -1.0 -5.5 -3.2 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0 13.0																	
IMS上 35.9 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6 37.6																	
下 4.3 8.8 8.0 14.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6 11.6																	

457

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-121
(RC設計 概設計書 2)

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] ffc 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vfc 長期=1670 短期=2612

スラブ筋: [SD30] 短期=2612

Δ: 長期 終点
水平 終点

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
[2FL A-3 A-A -A-B]	部材長	590.0	内法	590.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
E=D	40*75		左端	1/4	中央	3/4	右端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	177.5	325.0	177.5	0.0	IMAL	28.8	17.1	17.1	28.8	10φ	11.0	11.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	14.0	(GE=-5.9)			14.8	IMAS	43.0	25.8	25.8	43.0	10φ	11.3	21.5
スラブ	2-D10	φ150		ME	-24.9				14.8	IMU	25.8	25.8	25.8	35.8	10φ	24.0	24.0
				ML	14.0				14.8	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS上	39.9	-1.8	-5.8	-1.4	14.8	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS下	10.9	14.4	8.2	9.1	5.2	IMU	29.2			29.2	1φ	1.37	1.00

WARNING No.257 M>MAと交っている

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
[2FL A-2 A-A -A-B]	部材長	590.0	内法	590.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
E=D	40*75		左端	1/4	中央	3/4	右端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	177.5	325.0	177.5	0.0	IMAL	28.8	17.1	17.1	28.8	10φ	11.0	11.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	13.9	(GE=-5.5)			15.3	IMAS	43.0	25.8	25.8	43.0	10φ	11.3	21.5
スラブ	2-D10	φ150		ME	-25.3	(GE=-7.1)			15.3	IMU	25.8	25.8	25.8	35.8	10φ	24.0	24.0
				ML	13.9				15.3	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS上	39.2	-1.7	-3.6	-1.1	15.3	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS下	11.4	14.0	8.0	8.1	5.1	IMU	29.2			29.2	1φ	1.35	1.00

WARNING No.257 M>MAと交っている

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
[2FL A-2 A-B -A-C]	部材長	590.0	内法	590.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
E=D	40*75		左端	1/4	中央	3/4	右端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	177.5	325.0	177.5	0.0	IMAL	28.8	17.1	17.1	28.8	10φ	11.0	11.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	23.9	(GE=-5.4)			15.1	IMAS	43.0	25.8	25.8	43.0	10φ	11.3	21.5
スラブ	2-D10	φ100		ME	-18.5				15.1	IMU	25.8	25.8	25.8	35.8	10φ	24.0	24.0
				ML	23.9				15.1	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS上	43.5	0.7	18.5	-10.7	15.1	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS下	15.5	20.7	15.3	15.3	15.3	IMU	29.2			29.2	1φ	1.35	1.00

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-122
(RC設計 概設計書 2)

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] ffc 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vfc 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 終点
水平 終点

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
[2FL A-1 A-A -A-B]	部材長	590.0	内法	590.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
E=D	40*75		左端	1/4	中央	3/4	右端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
上端	4-D25	2-D25	4-D25	位置	12.4	177.5	325.0	177.5	0.0	IMAL	22.6	17.1	17.1	22.6	10φ	10.1	10.1
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ML	12.4	(GE=-6.3)			18.6	IMAS	34.4	17.2	17.2	34.4	10φ	11.3	21.5
スラブ	2-D10	φ150		ME	-21.9				12.1	IMU	17.2	25.8	25.8	17.2	10φ	24.0	24.0
				ML	12.4				12.1	IMU	38.9	25.8	25.8	38.9	1φ	26.6	26.6
				IMS上	34.3	-2.0	-5.8	-2.1	12.1	IMU	38.9	25.8	25.8	38.9	1φ	26.6	26.6
				IMS下	9.5	12.8	7.4	5.6	5.1	IMU	19.4			19.4	1φ	1.44	1.00

WARNING No.257 M>MAと交っている

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
[2FL A-1 A-B -A-C]	部材長	590.0	内法	590.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
E=D	40*75		左端	1/4	中央	3/4	右端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	177.5	325.0	177.5	0.0	IMAL	28.8	17.1	17.1	28.8	10φ	11.0	11.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	17.4	(GE=-5.3)			15.9	IMAS	43.0	25.8	25.8	43.0	10φ	11.3	21.5
スラブ	2-D10	φ150		ME	-17.2				17.2	IMU	25.8	25.8	25.8	35.8	10φ	24.0	24.0
				ML	17.4				17.2	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS上	34.6	-5.2	-11.2	-5.4	17.2	IMU	48.6	25.8	25.8	48.6	1φ	26.6	26.6
				IMS下	13.0	11.2	12.2	0.3	0.3	IMU	29.2			29.2	1φ	1.39	1.00

WARNING No.257 M>MAと交っている

左端		中央		右端		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
[2FL A-1 A-C -A-D]	部材長	590.0	内法	590.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
E=D	40*75		左端	1/4	中央	3/4	右端	1/4	中央	3/4	右端	6.0	左端	右端			
上端	4-D25	2-D25	4-D25	位置	13.6	177.5	325.0	177.5	0.0	IMAL	22.6	17.1	17.1	22.6	10φ	10.1	10.1
下端	2-D25	3-D25	2-D25	ML	13.6	(GE=-5.2)			10.8	IMAS	34.4	17.2	17.2	34.4	10φ	11.3	21.5
スラブ	2-D10	φ150		ME	-18.5				10.8	IMU	17.2	25.8	25.8	17.2	10φ	24.0	24.0
				ML	13.6				10.8	IMU	38.9	25.8	25.8	38.9	1φ	26.6	26.6
				IMS上	32.2	6.0	8.1	2.7	10.8	IMU	38.9	25.8	25.8	38.9	1φ	26.6	26.6
				IMS下	9.0	6.9	7.4	13.5	11.1	IMU	19.4			19.4	1φ	1.29	1.00

150

コンクリート: Fc=21.0 lfc=70.0 (普通) lfa=7.0

主筋: (SD30) rft 長筋=1970 短筋=2812

スラブ筋: (SD30) 短筋=2812

A: 長期 高次 水平 算式

1FL A-A A-5-A-5	部材長	内法	一段目	dt	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B=D	650.0	580.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
上端	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	10L	14.3
下端	17.6	-13.7	18.4	48.3	26.2	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
スラブ	45*85	(OE=-15.4)	45.3	18.4	26.2	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	ME	-54.9	-7.2	18.4	48.3	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	ML	17.6	-13.7	18.4	48.3	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	MS	19.5	10.3	26.2	48.3	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	MS	37.2	34.8	24.7	26.2	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4

コンクリート: Fc=21.0 lfc=70.0 (普通) lfa=7.0

主筋: (SD30) rft 長筋=1970 短筋=2812

スラブ筋: (SD30) 短筋=2812

A: 長期 高次 水平 算式

1FL A-3 A-5-A-5	部材長	内法	一段目	dt	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端
B=D	650.0	580.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
上端	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	10L	14.3
下端	17.6	-13.7	18.4	48.3	26.2	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
スラブ	45*85	(OE=-17.8)	51.3	18.4	26.2	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	ME	-54.9	-7.2	18.4	48.3	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	ML	17.6	-13.7	18.4	48.3	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	MS	19.5	10.3	26.2	48.3	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4
	MS	37.2	34.8	24.7	26.2	26.2	26.2	26.2	44.3	10G	14.4

451

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs= 7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期
水平 筋底

左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	
[1FL A-3 A-B-A-C]			650.0	550.0	5.0	1/4	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	45# S5																							
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	21.3				24.5	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
スラブ筋	2-D10	φ100		ME	-29.9	(OE= -7.9)			21.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				ML	21.9				24.5	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	51.7	-11.0	-13.9	-9.8	24.5	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	9.1	26.8	23.2	18.8	45.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6

WARNING No.257 M>Maとなっている。

左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	
[1FL A-2 A-A-A-B]			650.0	550.0	6.0	1/4	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
B=D	45# S5																							
上端	7-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
下端	4-D25	3-D25	3-D25	ML	15.5				17.0	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-46.3	(OE= -12.9)			37.4	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				ML	15.5				17.0	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	61.8	-1.1	-5.0	-0.4	17.0	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	20.6	24.2	9.4	14.6	24.4	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6

WARNING No.257 M>Maとなっている。

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs= 7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期
水平 筋底

左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	
[1FL A-1 A-A-A-2]			650.0	550.0	5.0	1/4	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
B=D	45# S5																							
上端	6-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
下端	4-D25	3-D25	3-D25	ML	13.7				12.5	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-42.5	(OE= -12.0)			14.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				ML	13.7				12.5	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	29.2	-1.3	-5.0	-2.5	12.5	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	29.9	22.9	9.5	15.3	23.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6

WARNING No.257 M>Maとなっている。

左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	
[1FL A-1 A-B-A-C]			650.0	550.0	6.0	1/4	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
B=D	45# S5																							
上端	5-D25	3-D25	5-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	15.8				14.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-30.7	(OE= -8.5)			30.7	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				ML	15.8				14.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	45.5	-4.3	-9.5	-5.0	14.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	14.9	15.0	9.5	19.7	15.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6

WARNING No.257 M>Maとなっている。

左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	筋材長	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	
[6.FL A-A A-B-A-5]			650.0	550.0	5.0	1/4	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	
B=D	40# S0																							
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
下端	5-D25	3-D25	5-D25	ML	5.8				11.8	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
スラブ筋	2-D10	φ100		ME	-40.7	(OE= -11.2)			32.1	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				ML	5.8				11.8	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	45.5	-5.3	-7.9	-3.2	11.8	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6
				IMS	24.9	26.4	13.2	15.1	20.3	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6	19.6

WARNING No.257 M>Maとなっている。

コンクリート: Fc=210 ftc=70.0
(普通) Lf=7.0

主筋: [SD30] ftc長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] ftc長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 短点
水平 配点

区画	部材	長さ	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
[G.FL A-A A-4 -A-3]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	18.7	-18.3			16.4	18.1	34.6	34.8	34.5
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-22.0	(OE=-9.2)				16.4	18.1	34.6	34.8	34.5
				MS	18.7	-10.6	-18.3	-11.6		16.4	18.1	34.6	34.8	34.5
			MS	47.7	1.7	2.5	47.3		17.1	17.1	52.3	52.3	52.3	
			MS	10.3	23.0	19.2	25.9		14.4	14.4	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-A A-3 -A-2]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	12.9	-2.9			5.2	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-22.4	(OE=-7.0)				5.2	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	12.9	0.9	-2.9	-1.2		5.1	5.1	52.3	52.3	52.3
			MS	35.3	10.6	9.2	31.3		71.1	71.1	52.3	52.3	52.3	
			MS	9.5	8.9	3.2	11.7		14.9	14.9	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-A A-2 -A-1]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	9.9	-8.1			4.8	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-28.4	(OE=-10.0)				4.8	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	9.9	-8.1	-8.1	-4.5		4.8	4.8	52.3	52.3	52.3
			MS	29.3	9.1	13.0	40.4		71.1	71.1	52.3	52.3	52.3	
			MS	19.5	13.6	9.2	22.1		20.9	20.9	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-B A-6 -A-5]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	6.0	-17.2			13.2	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-28.3	(OE=-12.5)				13.2	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	6.0	-13.4	-17.2	-10.2		13.2	13.2	52.3	52.3	52.3
			MS	52.3	10.1	2.5	48.7		71.1	71.1	52.3	52.3	52.3	
			MS	40.3	27.1	22.6	22.3		22.3	22.3	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-B A-5 -A-4]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	10.2	1.6			16.3	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-28.6	(OE=-8.5)				16.3	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	10.2	2.5	1.6	5.2		16.3	16.3	52.3	52.3	52.3
			MS	37.0	14.1	2.2	15.1		44.4	44.4	52.3	52.3	52.3	
			MS	18.6	5.0	7.6	11.8		11.8	11.8	52.3	52.3	52.3	

コンクリート: Fc=210 ftc=70.0
(普通) Lf=7.0

主筋: [SD30] ftc長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] ftc長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 短点
水平 配点

区画	部材	長さ	内法	一段目	dt	左端	中央	右端	左端	中央	右端	左端	中央	右端
[G.FL A-B A-4 -A-3]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	22.0	-20.4			17.2	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-22.3	(OE=-10.5)				17.2	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	22.0	-19.3	-30.4	-21.5		17.2	17.2	52.3	52.3	52.3
			MS	54.3	22.0	19.3	38.4		53.0	53.0	52.3	52.3	52.3	
			MS	10.3	32.8	32.1	38.4		15.5	15.5	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-B A-3 -A-2]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	10.6	0.9			1.4	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-21.8	(OE=-7.0)				1.4	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	10.6	3.9	0.9	-0.1		1.4	1.4	52.3	52.3	52.3
			MS	32.2	13.0	1.8	10.8		24.9	24.9	52.3	52.3	52.3	
			MS	11.0	5.1	0.0	11.1		22.1	22.1	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-B A-2 -A-1]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	2.5	-2.9			1.9	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-31.0	(OE=-10.5)				1.9	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	2.5	-1.6	-2.9	-2.0		1.9	1.9	52.3	52.3	52.3
			MS	31.9	10.4	0.2	15.3		35.2	35.2	52.3	52.3	52.3	
			MS	28.1	13.7	5.0	20.4		35.4	35.4	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-C A-5 -A-4]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	2.7	-5.7			7.5	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-45.9	(OE=-12.9)				7.5	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	2.7	-5.4	-5.7	-3.2		7.5	7.5	52.3	52.3	52.3
			MS	45.5	18.5	9.6	43.4		71.1	71.1	52.3	52.3	52.3	
			MS	42.2	29.3	12.2	16.2		38.4	38.4	52.3	52.3	52.3	
[G.FL A-C A-4 -A-3]	部材長	550.0	550.0	一段目	dt	5.0			左端	1/4	中央	3/4	右端	
	B=D	40×90	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	5.0
	上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0
	下端	5-D25	5-D25	5-D25	ML	6.0	-8.2			17.1	18.1	34.8	34.8	34.8
	スラブ	2-D13	φ100	ML	-27.5	(OE=-8.2)				17.1	18.1	34.8	34.8	34.8
				MS	6.0	-0.3	-0.1	4.5		17.1	17.1	52.3	52.3	52.3
			MS	23.5	11.4	0.5	12.1		45.4	45.4	52.3	52.3	52.3	
			MS	21.5	12.1	1.1	5.2		12.2	12.2	52.3	52.3	52.3	

445

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-133 [RC算 決定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 水平 節点 固定

Table with 15 columns: Section, Material, Dimensions, and various load/stress values. Includes sub-sections for A-C, A-3, A-2, A-5, and A-4.

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-132 [RC算 決定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: [SD30] 短期=2812

Δ: 長期 水平 節点 固定

Table with 15 columns: Section, Material, Dimensions, and various load/stress values. Includes sub-sections for A-D, A-3, A-2, A-5, and A-4.

977

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0
(普通) lfs=7.0

主筋: (SD30) rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: (SD30) vft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: (SD30) 短期=2812

Δ: 長期 短点
水平 短点

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-5 A-B-A-C)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	4-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	27.8	10.0	14.9
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	16.4				17.6	17.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-10.6	(OE= -8.3)			23.8	IMAS上	41.9	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	18.4	-5.8	-13.5	-10.4	8.1	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	29.0				47.4	IMU下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下					15.6	下	35.5			35.5	10.6	21.6

WARNING No.257 M>Maとなっている。

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-5 A-C-A-D)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	4-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	27.8	10.0	14.9
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	16.4				17.6	17.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-10.6	(OE= -8.3)			23.8	IMAS上	41.9	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	18.4	-5.8	-13.5	-10.4	8.1	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	29.0				47.4	IMU下	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下					15.6	下	35.5			35.5	10.6	21.6

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-5 A-A-A-B)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	6.1				24.7	IMAS上	41.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-11.0	(OE= -8.5)			29.0	IMAS上	62.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	6.1	-15.1	-17.5	-5.5	28.7	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	39.1	0.6			53.7	IMU上	71.1	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下	22.9	30.5	21.1	14.2		下	35.5			35.5	10.6	21.6

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-5 A-B-A-C)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	29.2				17.6	IMAS上	62.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-17.6	(OE= -8.5)			25.1	IMAS上	42.7	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	29.2	-1.1	-5.3	-2.9	25.1	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	46.8	6.7	4.6		42.7	IMU上	71.1	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下		8.9	9.3	10.8		下	35.5			35.5	10.6	21.6

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-5 A-C-A-D)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	29.2				17.6	IMAS上	62.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-17.6	(OE= -8.5)			25.1	IMAS上	42.7	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	29.2	-1.1	-5.3	-2.9	25.1	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	46.8	6.7	4.6		42.7	IMU上	71.1	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下		8.9	9.3	10.8		下	35.5			35.5	10.6	21.6

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0
(普通) lfs=7.0

主筋: (SD30) rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: (SD30) vft 長期=1870 短期=2812

スラブ筋: (SD30) 短期=2812

Δ: 長期 短点
水平 短点

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-4 A-A-A-B)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	4.9				20.2	IMAS上	62.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-12.8	(OE= -8.0)			20.2	IMAS上	41.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	4.9	-8.9	-11.3	-3.1	20.2	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	27.7	5.7			45.5	IMU上	71.1	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下	27.9	25.6	15.0	12.3		下	35.5			35.5	10.6	21.6

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-4 A-B-A-C)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	21.8				18.6	IMAS上	62.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-18.6	(OE= -8.7)			18.6	IMAS上	41.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	21.8	-5.4	-12.3	-5.5	21.8	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	40.5	2.8			40.4	IMU上	71.1	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下		13.7	12.3	13.8		下	35.5			35.5	10.6	21.6

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-4 A-C-A-D)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	20.5				4.4	IMAS上	62.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
スラブ筋	2-D10	φ150		ME	-25.3	(OE= -8.0)			32.8	IMAS上	41.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				ML	20.5	-2.9	-11.3	-10.1	4.4	IMU上	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS上	45.8	6.2			39.2	IMU上	71.1	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4
				IMS下	4.8	12.1	15.0	26.8		下	35.5			35.5	10.6	21.6

左端	中央	右端	部材長	内法	580.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
(G.FL A-5 A-A-A-B)			550.0	1/4	中央	3/4	右端	1st	上	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0
B=D	40* 90															
上端	6-D25	3-D25	6-D25	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	0.0	20.9	20.9	20.9	41.6	10.0	19.0
下端	3-D25	3-D25	3-D25	ML	5.3	</										

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-137
[RC換 換定計算2]

コンクリート: Fc=21.0 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0
主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

スラブ厚: [SD30] 短期=2812
Δ: 異層 筋底 水平 筋底

区画	部材	長さ	内法	一段目	dt	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
[G.FL A-3 A-C -A-D] B=D 40×90 上端 6-D25 3-D25 6-D25 下端 3-D25 3-D25 3-D25 スラブ 2-D10 φ150	部材長	550.0	580.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
	左端	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	下	左端	右端		
	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	5.5	
	ML	5.5	-7.1	-7.1	-4.0	7.3	11.1	21.4	31.4	31.4	31.4	10L	21.6
	ME	-29.2	(OE= -8.3)	24.3	23.4	31.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	10L	22.4
[G.FL A-2 A-B -A-C] B=D 40×90 上端 6-D25 3-D25 6-D25 下端 3-D25 3-D25 3-D25 スラブ 2-D10 φ150	部材長	550.0	580.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
	左端	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	下	左端	右端		
	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	5.5	
	ML	5.5	-7.1	-7.1	-4.0	7.3	11.1	21.4	31.4	31.4	31.4	10L	21.6
	ME	-29.2	(OE= -8.3)	24.3	23.4	31.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	10L	22.4
[G.FL A-2 A-C -A-D] B=D 40×90 上端 6-D25 3-D25 6-D25 下端 3-D25 3-D25 3-D25 スラブ 2-D10 φ150	部材長	550.0	580.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
	左端	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	下	左端	右端		
	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	5.5	
	ML	5.5	-7.1	-7.1	-4.0	7.3	11.1	21.4	31.4	31.4	31.4	10L	21.6
	ME	-29.2	(OE= -8.3)	24.3	23.4	31.6	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	10L	22.4

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-138
[RC換 換定計算2]

コンクリート: Fc=21.0 Lfc=70.0 (普通) Lfs= 7.0
主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
スラブ筋: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

スラブ厚: [SD30] 短期=2812
Δ: 異層 筋底 水平 筋底

区画	部材	長さ	内法	一段目	dt	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
[G.FL A-1 A-B -A-C] B=D 40×90 上端 4-D25 3-D25 4-D25 下端 3-D25 3-D25 3-D25 スラブ 2-D10 φ150	部材長	550.0	580.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
	左端	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	下	左端	右端		
	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	5.5	
	ML	9.3	-3.3	-3.3	-1.3	9.3	15.5	27.8	31.4	31.4	31.4	10L	17.2
	ME	-19.5	(OE= -5.0)	15.5	15.5	27.8	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	10L	35.2
[G.FL A-1 A-C -A-D] B=D 40×90 上端 4-D25 3-D25 4-D25 下端 3-D25 3-D25 3-D25 スラブ 2-D10 φ150	部材長	550.0	580.0	一段目	6.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	左端	右端	
	左端	左端	1/4	中央	3/4	右端	1dt	上	下	左端	右端		
	位置	0.0	180.0	325.0	180.0	0.0	6.0	6.0	6.0	6.0	10L	5.5	
	ML	10.5	-5.1	-5.1	-2.3	9.7	15.5	27.8	31.4	31.4	31.4	10L	17.2
	ME	-24.4	(OE= -5.3)	28.7	28.7	41.9	31.4	31.4	31.4	31.4	31.4	10L	35.2

457A

DESIGN OF COLUMN

(1) CONDITION OF CALCULATION

QD : X DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$
 Y DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

F_c : DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE (kg/cm²)
 L_{fc} : ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
 (TRANSIENT CONDITION : $L_{fc} \cdot 2.0$)
 L_{fs} : ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
 (TRANSIENT CONDITION : $L_{fs} \cdot 1.5$)

(REINFORCING BAR)

r_{ft} : ALLOWABLE TENSILE STRESS (kg/cm²)
 w_{ft} : ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR HOOP (kg/cm²)

(3) EXPLANATION OF MARK

POINT : DESIGN POINT OF MEMBER (cm)
 Δ : ADOPTION POINT OF STRESS (cm)
 D_x, D_y : DEPTH OF COLUMN (cm)
 dt : DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END (cm)
 μ : ADDITIONAL COEFFICIENT OF FORCE FOR LONG COLUMN
 N_L : AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE (t)
 N_E : AXIAL FORCE AT HORIZONTAL FORCE (t)
 M_L : BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
 M_E : BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
 M_L : DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION (tm)
 N_S : AXIAL LOAD AT TRANSIENT (t)
 M_S : DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION (tm)
 Q_L : SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE (t)
 Q_E : SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE (t)
 Q_0 : SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT (t)
 P_t : TENSILE RE-BAR RATIO , $= a_t / (d_x \cdot y + d_y \cdot x)$ (%)
 a_t : SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR (cm²)
 M_u : YIELD BENDING MOMENT (tm)
 M/M_u : TOTAL M_u OF GIRDER USE FOR CALCULATION QD OF COLUMN (tm)
 α : $4 / (M / (C \cdot (D_x \cdot y - dt)) + 1)$
 Q_D : DESIGN SHEAR FORCE (t)
 Q_a : ALLOWABLE SHEAR FORCE AT PERMANENT CONDITION (t)
 P_w : HOOP RATIO $= a_w / (D_x \cdot y \cdot x)$ (%)
 a_w : SECTION AREA OF A SET OF HOOP (cm²)
 x : PITCH OF HOOP (cm)

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs= 7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2812
ブーパ: [SD30] vft 長期=1970 短期=2812

Δ: 長期 (X) 短期 (Y) 節点
水平 (X) 節点 (Y) 節点

X方向		Y方向		材料長		位置		ML*		dt= 6.0		NS		MS		MaL		MaS		QL		OE		Mu		nMu		OD		OaS	
[RF	-3FL	A-A	A-5	1	1	400.0	位置	ML*	31.2	dt=	6.0	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
DX*DY	50	50					位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
柱種	3-D25	3-D25	(X)柱種	0.0	0.4	0.9	(X)柱種	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
柱種	3-D25	3-D25	(Y)柱種	0.0	-0.9	11.3	(Y)柱種	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	2-D13	2-D13		0.0																											
ブーパ	4150	4150	(Y)柱種	0.0	-1.2	-4.6	(Y)柱種	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	4150	4150	(Y)柱種	0.0	0.7	3.4	(Y)柱種	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	OE	Mu	nMu	OD	OaS										
ブーパ	3	3	全鉄筋	0.0			全鉄筋	NE	ML	ME																					

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-148
(RC柱 検定計算2)

コンクリート: Fc=210 Lf=70.0 主筋: [SD30] rft 長期=1670 短期=2812
(普通) Lf= 7.0 フープ: [SD30] wft 長期=1670 短期=2812

Δ: 長期 <X> 応点 <Y> 応点
水平 <X> 応点 <Y> 応点

X方向		Y方向		部材長	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
[3FL-2FL A-B A-5]	55	55	55	400.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
柱頭	3-D25	3-D25	<X>柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
柱脚	3-D25	3-D25	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
フープ	3-D13	2-D13	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	<Y>柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS

*** Super Build / SS1 ***

[ADMINISTRATION BUILDING]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-149
(RC柱 検定計算2)

コンクリート: Fc=210 Lf=70.0 主筋: [SD30] rft 長期=1670 短期=2812
(普通) Lf= 7.0 フープ: [SD30] wft 長期=1670 短期=2812

Δ: 長期 <X> 応点 <Y> 応点
水平 <X> 応点 <Y> 応点

X方向		Y方向		部材長	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
[3FL-2FL A-C A-5]	55	55	55	400.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
柱頭	3-D25	3-D25	<X>柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
柱脚	3-D25	3-D25	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
フープ	3-D13	2-D13	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	<Y>柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱頭	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	柱脚	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS
φ100	φ100	φ100	全鉄筋	0.0	位置	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS <td>CL</td> <td>CE</td> <td>Mu</td> <td>nMu</td> <td>OD</td> <td>CaS</td>	CL	CE	Mu	nMu	OD	CaS

7967

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] fyt 長期=1870 短期=2812
フープ: [SD30] vfy 長期=1870 短期=2812

A: 長期 (X) 節点 (Y) 節点
水平 (X) 節点 (Y) 節点

X方向		Y方向		部材長	400.0	NL*	82.9	dt*	6.0	NS	MS	MaL	MaS	DL	OE	Mu	nMu	OD	Gas
[3FL-2FL	R-A	A-1	1	部材長	400.0	NL*	82.9	dt*	6.0	NS	MS	MaL	MaS	DL	OE	Mu	nMu	OD	Gas
Dx>Dy	55	55	1	位置		NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	DL	OE	Mu	nMu	OD	Gas
柱種	3-D25	3-D25	(X)	柱種	0.0	10.9	-2.4	-17.7	-2.4	53.7	20.1	14.5	30.0	1.1	8.7	42.5	13.0	41.0	
柱種	3-D25	3-D25	(Y)	柱種	0.0		2.0	17.1	2.0	53.7	19.1	14.5	30.0	1.1	8.7	42.5	13.0	41.0	
フープ	3-D13	2-D13	1	位置										Ca=16.5 (a=1.00)		内法	327.5		
フープ	φ100	φ100	(Y)	柱種	0.0	-0.7	-1.7	-13.2	-1.7	82.2	14.9	14.5	30.2	0.8	5.4	40.6	9.6	33.4	
副筋柱種	3	3	1	柱種	0.0		1.4	13.4	1.4	62.2	13.8	14.5	30.2	0.8	5.4	40.6	9.6	33.4	
副筋柱種	3	3	1	全鉄筋	柱種	8-D25	柱種	8-D25						Ca=15.5 (a=1.00)		内法	327.5		

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] fyt 長期=1870 短期=2812
フープ: [SD30] vfy 長期=1870 短期=2812

A: 長期 (X) 節点 (Y) 節点
水平 (X) 節点 (Y) 節点

X方向		Y方向		部材長	400.0	NL*	109.1	dt*	6.0	NS	MS	MaL	MaS	DL	OE	Mu	nMu	OD	Gas
[3FL-2FL	R-D	A-5	1	部材長	400.0	NL*	109.1	dt*	6.0	NS	MS <td>MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td></td>	MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td>	MaS	DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td>	OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td>	Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td>	nMu <td>OD <td>Gas</td> </td>	OD <td>Gas</td>	Gas
Dx>Dy	55	55	1	位置		NE	ML	ME	ML'	NS	MS <td>MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td></td>	MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td>	MaS	DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td>	OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td>	Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td>	nMu <td>OD <td>Gas</td> </td>	OD <td>Gas</td>	Gas
柱種	3-D25	3-D25	(X)	柱種	0.0	2.9	-2.2	-25.1	-2.2	105.2	27.2	13.3	29.9	1.1	12.4	45.0	15.9	41.0	
柱種	3-D25	3-D25	(Y)	柱種	0.0		-1.8	24.4	-1.8	105.2	26.0	13.3	29.9	1.1	12.4	45.0	15.9	41.0	
フープ	3-D13	2-D13	1	位置										Ca=15.5 (a=1.00)		内法	327.5		
フープ	φ100	φ100	(Y)	柱種	0.0	54.0	0.0	0.0	0.0	45.1	0.0	13.3	27.3	0.0	0.0	46.0	18.6	23.4	
副筋柱種	3	3	1	柱種	0.0		0.0	0.0	0.0	45.1	0.0	13.3	27.3	0.0	0.0	46.0	18.6	23.4	
副筋柱種	3	3	1	全鉄筋	柱種	8-D25	柱種	8-D25						Ca=15.5 (a=1.00)		内法	327.5		

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] fyt 長期=1870 短期=2812
フープ: [SD30] vfy 長期=1870 短期=2812

A: 長期 (X) 節点 (Y) 節点
水平 (X) 節点 (Y) 節点

X方向		Y方向		部材長	400.0	NL*	107.0	dt*	6.0	NS	MS	MaL	MaS	DL	OE	Mu	nMu	OD	Gas
[2FL-1FL	R-A	A-5	1	部材長	400.0	NL*	107.0	dt*	6.0	NS	MS <td>MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td></td>	MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td>	MaS	DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td>	OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td>	Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td>	nMu <td>OD <td>Gas</td> </td>	OD <td>Gas</td>	Gas
Dx>Dy	60	60	1	位置		NE	ML	ME	ML'	NS	MS <td>MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td></td>	MaL <td>MaS</td> <td>DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td></td>	MaS	DL <td>OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td></td>	OE <td>Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td></td>	Mu <td>nMu <td>OD <td>Gas</td> </td></td>	nMu <td>OD <td>Gas</td> </td>	OD <td>Gas</td>	Gas
柱種	4-D25	3-D25	(X)	柱種	0.0	-17.8	3.0	-18.9	3.0	124.8	21.9	19.6	41.5	1.5	9.4	51.3	14.1	47.1	
柱種	4-D25	3-D25	(Y)	柱種	0.0		-3.0	18.7	-3.0	124.8	21.7	19.6	41.5	1.5	9.4	51.3	14.1	47.1	
フープ	3-D13	3-D13	1	位置										Ca=15.8 (a=1.00)		内法	320.0		
フープ	φ100	φ100	(Y)	柱種	0.0	-9.3	0.7	-12.7	0.7	115.3	13.4	18.1	37.4	0.3	6.2	52.1	11.5	47.1	
副筋柱種	4	3	1	柱種	0.0		-0.2	12.0	-0.2	116.3	12.2	18.1	37.4	0.3	6.2	52.1	11.5	47.1	
副筋柱種	4	3	1	全鉄筋	柱種	10-D25	柱種	10-D25						Ca=15.8 (a=1.00)		内法	320.0		

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2912
ブープ: [SD30] vft 長期=1970 短期=2912

A: 長期 (X) 短点 (Y) 短点
水平 (X) 短点 (Y) 短点

Table with columns for material properties (Fc, Lfc, Lfs), reinforcement details (main bars, stirrups), and structural analysis results (moments, displacements, etc.) for various beam sections (e.g., 2FL-1FL A-A, 2FL-1FL A-B).

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 (普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2912
ブープ: [SD30] vft 長期=1970 短期=2912

A: 長期 (X) 短点 (Y) 短点
水平 (X) 短点 (Y) 短点

Table with columns for material properties (Fc, Lfc, Lfs), reinforcement details (main bars, stirrups), and structural analysis results (moments, displacements, etc.) for various beam sections (e.g., 2FL-1FL A-B, 2FL-1FL A-C).

997

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 7512:6 PAGE-154
[RC柱 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0
(普通) Lf=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1670 短期=2812
フープ: [SD30] vft 長期=1870 短期=2612

Δ: 長期 (X) 短点 (Y) 短点
水平 (X) 短点 (Y) 短点

X方向		Y方向		部材長		HL	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	OL	OE	Mu	nMu	OD	OaS
[2FL-1FL A-C A-5]	60	60	400.0	位置	163.0	dt=6.0														
DX*DY	50	60																		
柱種	4-D25	3-D25	(X)柱種	0.0	3.7		0.6	-35.5	0.6	159.3	37.1	14.9	40.9	0.3	18.4	59.0			27.6	47.1
柱種	4-D25	3-D25	柱種	0.9			-0.5	37.9	-0.5	159.3	37.5	14.9	40.9	0.2	18.4	59.0			27.6	47.1
フープ	3-D13	3-D13	(Y)柱種	0.0	-1.9		-4.3	-24.1	-4.3	161.1	29.4	13.3	37.4	2.1	12.0	61.2			18.0	47.1
フープ	φ100	φ100	柱種	0.0			3.9	24.0	3.6	161.1	27.8	13.3	37.4	2.1	12.0	61.2			18.0	47.1
副筋柱種	4	3	全鉄筋	柱種 10-D25	柱種 10-D25									Oa=19.8 (σ=1.00)					内法 320.0	
柱種	4	3	全鉄筋	柱種 10-D25	柱種 10-D25									Oa=19.8 (σ=1.00)					内法 320.0	

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 7512:6 PAGE-155
[RC柱 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 lfc=70.0
(普通) Lf=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2812
フープ: [SD30] vft 長期=1970 短期=2612

Δ: 長期 (X) 短点 (Y) 短点
水平 (X) 短点 (Y) 短点

X方向		Y方向		部材長		HL	NE	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	OL	OE	Mu	nMu	OD	OaS
[2FL-1FL A-D A-6]	50	60	400.0	位置	110.2	dt=6.0														
DX*DY	50	60																		
柱種	4-D25	3-D25	(X)柱種	0.0	-19.2		3.2	-20.2	2.2	129.4	23.4	13.7	40.6	0.5	18.4	70.3			27.6	55.5
柱種	4-D25	3-D25	柱種	0.0			-2.8	20.1	-2.9	129.4	23.9	13.7	40.6	0.5	18.4	70.3			27.6	55.5
フープ	3-D13	3-D13	(Y)柱種	0.0	9.3		-1.1	-12.7	-1.1	119.5	13.8	12.1	33.9	0.0	0.0	70.3			27.6	38.5
フープ	φ100	φ100	柱種	0.0			0.5	12.0	0.5	119.5	12.5	12.1	33.9	0.0	0.0	70.3			27.6	38.5
副筋柱種	4	3	全鉄筋	柱種 10-D25	柱種 10-D25									Oa=19.9 (σ=1.00)					内法 320.0	
柱種	4	3	全鉄筋	柱種 10-D25	柱種 10-D25									Oa=19.9 (σ=1.00)					内法 320.0	

1494

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
フープ: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

A: 長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -1FL A-A A-1]	70 * 70	部材長	位置	400.0	105.5	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	20.1	-2.2	-20.6	-2.2	125.6	22.8-	19.7	41.5	1.0	10.4	61.5	15.6	47.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		1.8	20.5	1.8	125.6	22.7-	19.7	41.5	1.0	10.4	61.5	15.6	47.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	11.0	-0.5	-14.8	-0.5	116.5	15.3-	18.2	37.4	0.1	7.0	52.1	10.5	47.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-0.2	13.3	-0.2	94.5	13.5-	18.2	37.4	0.1	7.0	52.1	10.5	47.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 10-D25	柱種 10-D25													
Oa=19.3 (a=1.00) 内法 320.0																		

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
フープ: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

A: 長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-A A-5]	70 * 70	部材長	位置	555.0	152.4	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	-33.1	4.7	-36.2	4.7	185.5	40.9-	31.9	66.2	1.9	13.6	105.9	20.4	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		-5.8	40.7	-5.8	185.5	45.5-	31.9	66.2	1.9	13.6	105.9	20.4	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-17.2	3.9	-21.3	3.9	169.6	25.2-	26.7	54.2	2.3	8.0	75.9	12.0	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-8.9	23.8	-8.9	169.6	32.6-	26.7	54.2	2.3	8.0	75.9	12.0	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-A A-5]	70 * 70	部材長	位置	555.0	182.6	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	5.6	0.1	-53.5	0.1	189.2	53.4-	29.5	68.1	0.2	19.6	106.5	25.4	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		0.8	57.2	0.6	189.2	58.0-	29.5	68.1	0.2	19.6	106.5	25.4	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-23.6	2.8	-28.0	2.8	206.2	30.8-	24.1	55.0	2.0	10.5	84.0	15.7	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-8.1	31.0	-8.1	206.2	35.1-	24.1	55.0	2.0	10.5	84.0	15.7	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-A A-4]	70 * 70	部材長	位置	555.0	177.4	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	-0.3	1.1	-51.6	1.1	177.7	52.7-	30.0	68.4	0.8	19.5	104.1	25.3	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		-3.5	55.2	-3.5	177.7	58.7-	30.0	68.4	0.8	19.5	104.1	25.3	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-24.2	0.5	-28.6	0.5	201.6	30.1-	24.7	54.9	1.0	11.1	83.0	16.6	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-4.5	32.8	-4.5	201.6	37.7-	24.7	54.9	1.0	11.1	83.0	16.6	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-A A-3]	70 * 70	部材長	位置	555.0	179.7	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	0.5	-1.0	-50.8	-1.0	180.2	51.8-	29.8	68.3	0.8	18.4	104.7	27.5	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		3.5	53.2	3.5	180.2	55.7-	29.8	68.3	0.8	18.4	104.7	27.5	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-14.3	2.0	-20.5	2.0	204.0	32.5-	24.4	54.9	1.3	11.2	83.5	16.9	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-5.3	32.2	-5.3	204.0	37.6-	24.4	54.9	1.3	11.2	83.5	16.9	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812
フープ: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

A: 長期 <X> 節点 <Y> 節点
水平 <X> 節点 <Y> 節点

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-A A-2]	70 * 70	部材長	位置	555.0	180.0	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	-5.5	0.8	-51.5	0.8	185.5	52.3-	29.8	68.2	0.5	18.5	105.9	17.7	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		-1.8	52.5	-1.8	185.5	54.3-	29.8	68.2	0.5	18.5	105.9	17.7	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-24.7	2.0	-30.4	2.0	204.7	32.4-	24.4	54.9	1.4	10.6	83.7	15.9	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-5.5	29.2	-5.5	204.7	34.7-	24.4	54.9	1.4	10.6	83.7	15.9	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-A A-1]	70 * 70	部材長	位置	555.0	148.7	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	32.8	-3.3	-34.3	-3.3	181.5	37.6-	32.1	66.3	1.5	12.4	105.0	18.6	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		4.8	35.6	4.8	181.5	40.4-	32.1	66.3	1.5	12.4	105.0	18.6	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-23.0	2.9	-28.2	2.9	171.7	32.2-	25.9	54.3	1.5	10.5	76.4	15.7	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		-5.2	22.7	-5.2	171.7	34.9-	25.9	54.3	1.5	10.5	76.4	15.7	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-B A-5]	70 * 70	部材長	位置	555.0	208.2	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	-38.6	1.5	-41.8	1.5	244.8	43.4-	25.7	65.5	1.4	15.6	117.5	23.4	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		-5.0	46.3	-5.0	244.8	52.3-	25.7	65.5	1.4	15.6	117.5	23.4	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	-88.4	0.0	0.0	0.0	107.8	0.0-	21.2	51.7	0.0	0.0	117.9	23.4	60.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		0.0	0.0	0.0	107.8	0.0-	21.2	51.7	0.0	0.0	117.9	23.4	60.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-B A-4]	70 * 70	部材長	位置	555.0	203.3	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱種	0.0	7.7	-9.4	-59.1	-9.4	210.9	55.5-	27.1	67.5	0.6	21.5	111.3	32.2	60.1	
フープ	3-D13	2-D13	柱種	0.0		3.0	62.2	3.0	210.9	65.2-	27.1	67.5	0.6	21.5	111.3	32.2	60.1	
9100	9100	<Y>柱種	0.0	4.8	2.4	-29.5	2.4	199.4	41.9-	21.6	54.8	0.4	14.6	84.4	21.6	50.1		
筋節柱種	6	3	柱種	0.0		0.6	41.6	0.6	208.0	42.2-	21.6	55.0	0.4	14.6	84.4	21.6	50.1	
筋節柱種	6	3	全鉄筋	柱種 14-D25	柱種 14-D25													
Oa=27.4 (a=1.00) 内法 477.5																		

X方向		Y方向		部材長	NL	ML	ME	ML'	NS	MS	MaL	MaS	QL	QE	Mu	nMu	GD	QaS
[1FL -G.FL A-B A-4]	70 * 70	部材長	位置	555.0	203.3	41.6	6.0											
柱種	6-D25	3-D25	<X>柱															

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-158
[RC柱 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2912
フープ: [SD30] vft 長期=1970 短期=2912

Δ: 長期 (X) 短点 (Y) 短点
水平 (X) 短点 (Y) 短点

X方向		Y方向		部材長	位置	NL*	dt*	NS		MS	MaL	MaS	CL	GE	Mu	n/Mu	OD	OaS
DX	DY	70	70	NE	ME	ML	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	GE	Mu	n/Mu	OD	OaS	
[1FL -G.FL A-B A-3]				565.0		202.4	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	0.7	-2.3	-55.7	-2.3	203.1	58.0	27.3	67.7	1.6	20.0	169.7		30.0	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		6.7	57.3	6.7	203.1	64.0	27.3	67.7	1.6	109.7			30.0	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	4.5	2.5	-42.1	2.5	197.9	44.6	21.7	54.9	0.6	15.0	84.2		22.5	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		-0.7	42.4	-0.7	197.9	43.1	21.7	54.9	0.6	84.2			22.5	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-B A-2]				565.0		199.9	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	-7.0	-0.3	-55.6	-0.3	192.8	55.9	27.6	68.0	0.2	19.5	110.5		29.2	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		-1.5	54.5	-1.5	205.8	56.0	27.6	67.6	0.2	110.5			29.2	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	4.6	1.9	-43.4	1.9	195.2	45.3	23.0	54.9	0.0	15.2	83.6		22.8	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		1.9	42.3	1.9	204.4	44.2	23.0	54.9	0.0	83.6			22.8	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-B A-1]				565.0		172.5	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	37.7	-0.6	-39.1	-0.6	210.2	39.7	30.4	67.5	0.5	13.4	111.2		20.1	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		1.9	37.3	1.9	210.2	39.2	30.4	67.5	0.5	111.2			20.1	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	4.2	1.3	-43.2	1.3	169.3	44.5	25.2	54.2	0.3	15.4	77.5		22.1	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		-0.2	43.8	-0.2	169.3	44.0	25.2	54.2	0.3	77.5			22.1	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-C A-5]				565.0		215.7	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	-39.2	0.2	-42.2	0.2	254.9	42.4	25.5	65.1	0.5	15.9	119.9		23.7	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		-2.7	46.5	-2.7	254.9	49.6	25.5	65.1	0.5	119.9			23.7	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	98.4	0.0	0.0	0.0	314.1	0.0	20.0	53.8	0.0	0.0	119.8		23.7	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	314.1	0.0	20.0	53.8	0.0	119.8			23.7	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-C A-5]				565.0		235.5	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	7.6	-0.8	-50.0	-0.8	244.1	50.8	22.7	65.5	0.5	21.5	117.8		22.8	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		1.5	53.3	1.5	244.1	54.9	22.7	65.5	0.5	117.8			22.8	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	-4.9	-2.3	-39.5	-2.3	231.7	41.9	17.4	55.2	0.4	14.4	50.9		21.6	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		0.4	41.6	0.4	241.3	42.0	17.4	55.2	0.4	50.9			21.6	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

*** Super Build / SS1 ***

(ADMINISTRATION BUILDING)

UNION SYSTEM 751216 PAGE-159
[RC柱 検定計算2]

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0
(普通) Lfs=7.0

主筋: [SD30] rft 長期=1970 短期=2912
フープ: [SD30] vft 長期=1970 短期=2912

Δ: 長期 (X) 短点 (Y) 短点
水平 (X) 短点 (Y) 短点

X方向		Y方向		部材長	位置	NL*	dt*	NS		MS	MaL	MaS	CL	GE	Mu	n/Mu	OD	OaS
DX	DY	70	70	NE	ME	ML	ML'	NS	MS	MaL	MaS	CL	GE	Mu	n/Mu	OD	OaS	
[1FL -G.FL A-C A-4]				565.0		227.3	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	-1.7	1.5	-57.9	1.5	229.0	59.4	23.9	67.0	1.2	21.1	115.0		31.6	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		-4.9	61.1	-4.9	229.0	66.0	23.9	67.0	1.2	115.0			31.6	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	-5.0	-4.1	-41.7	-4.1	222.3	45.6	18.5	55.1	1.0	15.2	89.2		22.8	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		1.5	43.8	1.5	222.3	45.1	18.5	55.1	1.0	89.2			22.8	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-C A-5]				565.0		255.4	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	-3.4	-2.8	-57.7	-2.8	352.0	60.5	20.2	66.2	1.5	20.9	120.4		31.3	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		5.8	60.4	5.8	352.0	66.2	20.2	66.2	1.5	120.4			31.3	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	-178.6	0.0	0.0	0.0	434.0	0.0	15.0	39.7	0.0	0.0	120.4		31.3	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		0.0	0.0	0.0	434.0	0.0	15.0	39.7	0.0	120.4			31.3	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-C A-2]				565.0		222.6	6.0											
柱頂	5-D25	5-D25	(X)柱頂	0.0	-3.0	0.1	-57.7	0.1	225.6	57.6	22.6	63.0	0.2	20.6	105.7		30.9	50.1
柱脚	5-D25	5-D25	柱脚	0.0		-0.9	58.3	-0.9	226.6	53.2	22.6	63.0	0.2	105.7			30.9	
フープ	2-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	-63.2	2.6	-52.2	2.6	311.8	54.0	24.4	63.3	2.9	13.0	128.7		27.0	50.1
副筋柱頂	6	6	柱脚	0.0		-13.6	49.4	-13.6	311.8	63.2	24.4	63.3	2.9	128.7			27.0	
柱脚	6	6	全鉄筋	柱頂 18-D25	柱脚 18-D25													477.5

[1FL -G.FL A-C A-1]				565.0		184.2	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	39.6	-1.0	-38.6	-1.0	223.8	39.6	25.4	67.1	0.5	13.5	113.9		20.2	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		1.9	37.2	1.9	223.8	39.1	25.4	67.1	0.5	113.9			20.2	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	-4.2	-0.2	-43.3	-0.2	160.0	43.4	23.9	54.5	0.2	15.4	80.2		23.1	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		-1.3	43.8	-1.3	183.4	45.1	23.9	54.7	0.2	80.2			23.1	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚 14-D25													477.5

[1FL -G.FL A-D A-5]				565.0		156.0	6.0											
柱頂	6-D25	3-D25	(X)柱頂	0.0	-25.5	4.0	-38.0	4.0	191.5	42.0	31.6	68.0	1.7	14.3	107.2		21.4	50.1
柱脚	6-D25	3-D25	柱脚	0.0		-5.3	42.9	-5.3	191.5	48.2	31.6	68.0	1.7	107.2			21.4	
フープ	3-D13	2-D13		0.0														
	φ100	φ100	(Y)柱頂	0.0	17.2	-4.2	-31.3	-4.2	173.2	25.5	26.5	54.3	2.2	6.0	75.7		11.0	50.1
副筋柱頂	6	3	柱脚	0.0		0.2	23.8	0.2	175.2	32.0	26.5	54.3	2.2	75.7			12.0	
柱脚	6	3	全鉄筋	柱頂 14-D25	柱脚													

<2FL 層>

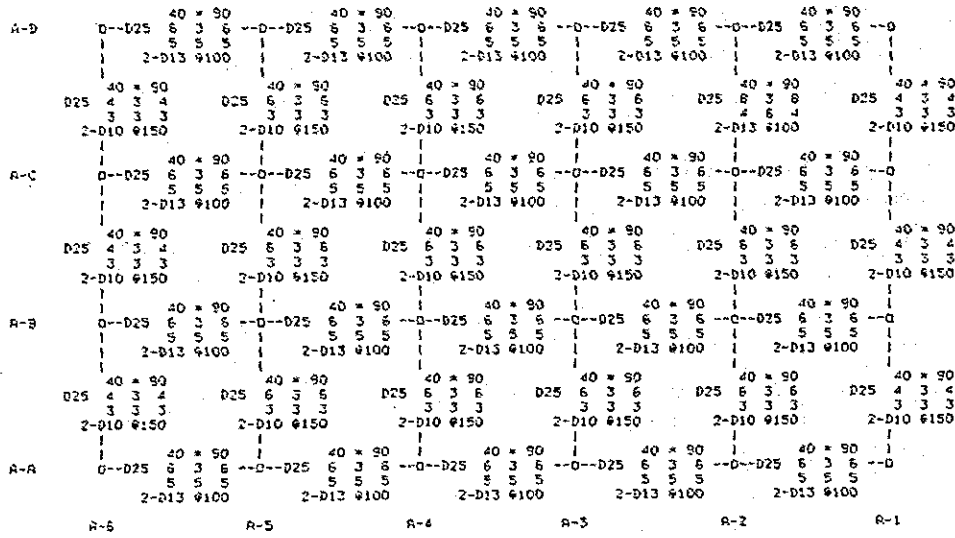
A-D	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100
A-C	40 x 75 0--D25 6 3 6 4 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D10 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D10 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D10 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100
A-B	40 x 75 0--D25 6 3 6 4 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D10 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D10 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D10 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100
A-A	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100	40 x 75 0--D25 6 3 6 3 3 3 2-D13 9100

<1FL 層>

A-D	45 x 85 0--D25 8 3 7 4 4 4 2-D13 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D13 9150
A-C	45 x 85 0--D25 10 4 9 5 4 5 2-D13 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 4 4 2-D10 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 4 4 2-D10 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 9 4 10 5 4 5 2-D13 9100
A-B	45 x 85 0--D25 10 4 9 5 4 5 2-D13 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 4 4 2-D10 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 4 4 2-D10 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 4 4 2-D10 9100	45 x 85 0--D25 9 4 10 5 4 5 2-D13 9100
A-A	45 x 85 0--D25 8 3 7 5 4 4 2-D13 9100	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D10 9150	45 x 85 0--D25 7 3 7 4 3 4 2-D13 9100

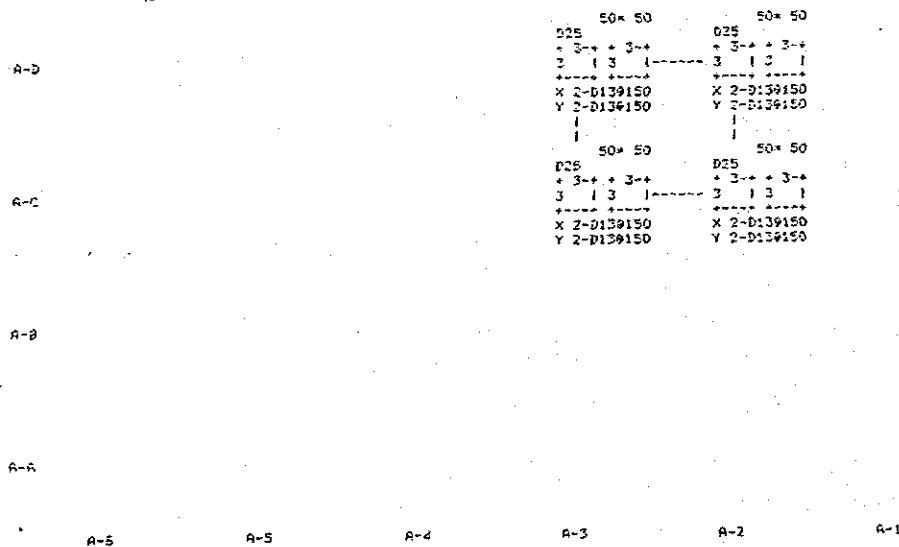
177

<G. FL層>



(柱配置リスト(平面形式))

<PH1 階 P・HP・RP 〉



478

< 4 階 RF -3FL >

	50* 50	50* 50	50* 50	50* 50	50* 50	50* 50
A-D	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150
A-C	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150
A-B	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150
A-A	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 2-D139150 Y 2-D139150
	A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

< 3 階 3FL -2FL >

	55* 55	55* 55	55* 55	55* 55	55* 55	55* 55
A-D	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100
A-C	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100
A-B	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100
A-A	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100	D25 + 3--+ + 3--+ 3 1 3 X 3-D139100 Y 2-D139100
	A-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

774

< 2 層 2FL -1FL >

	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60
	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4
A-D	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 4-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100
	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60
	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4
A-C	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 4-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100
	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60
	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4
A-B	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100
	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60	60* 60
	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4	D25 + 3--+ + 3--+ 4 1 4
A-A	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 3-D139100
	R-5	R-5	A-4	R-3	A-2	A-1

< 1 層 1FL -G.FL >

	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70
	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 10--+ + 10--+ 5 1 5	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6
A-D	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 2-D139100 Y 5-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100
	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70
	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 5--+ + 5--+ 5 1 5	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6
A-C	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 2-D139100 Y 3-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100
	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70
	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6
A-B	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100
	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70	70* 70
	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6	D25 + 3--+ + 3--+ 6 1 6
A-A	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100	X 2-D139100 Y 2-D139100	X 3-D139100 Y 2-D139100
	R-5	A-5	A-4	A-3	A-2	A-1

475

[1] 入力データリスト (INPUT LIST)

1.1 基本事項

工事名: WEST SHARF THERMAL PLANT PROJECT
 階名: CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)
 日付: 1989.06.22
 担当者: T.U

建物形状: X方向 1 スパン, Y方向 1 スパン, 全階数 1 階,

主体構造: RC造

*** 窓採用階高 [m] *** ** 構造用階高 [m] *** ** Xスパン長 [m] *** ** Yスパン長 [m] ***
 R.FL-G.FL 5.000 R.FL-G.FL 5.450 1 -2 4.000 R -B 6.000

G.L. から 1 階床までの高さ 0.200 [m]
 パラペット部分の高さ 0.000 [m]
 地中梁CMQの計算方法: 通常荷重 (独立基礎)

1.2 コントロールデータ

- ・柱軸力での柱・梁の自重は、階高の中央で上下層に分配する。
- ・梁CMQ算定時、梁の取り扱い方法 (標準) は、階高の中央で上下の梁に分配する。
- ・計算途中の丸め単位 10 kg
- ・耐力量の判定法 (複数開口部の取り扱い) は、包絡開口とする。

R.FL G.FL
 ・各層標準スラブ厚 13.0 15.0

1.3 建物特殊形状

指定なし

1.4 使用材料

(1) コンクリート

階 (層)	構造形式	種類	Fc	fc	fs	単位重量 [t/m ³] (柱・梁) (床・壁)	
1 (R.FL)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40
▽▽ (G.FL)	RC	普通	210	70.0	7.0	2.40	2.40

(2) 鉄筋

階 (層)	構造形式	主筋				《梁》				《柱》		《壁》		《床》	
		種別X	種別Y	径X	径Y	種別X	種別Y	径X	径Y	種別	径	種別	径	種別	種別
1 (R.FL)	RC	SD30	SD30	22	22	SD30	SD30	10	10	SD30	22	SD30	13	SD30	SD30
▽▽ (G.FL)	RC	SD30	SD30	22	22	SD30	SD30	10	10						

許容応力度 [kg/cm ²]	種別	< 長期 >		< 短期 >	
		圧・引	せん断	圧・引	せん断
SD30		1870	1870	2812	2812

1.5 荷重

(2) 仕上

梁 (標準仕上状態: 凹面仕上)		柱 (標準仕上状態: 凹面仕上)	
層	仕上	層	仕上
R.FL	50	1	50
G.FL	50		

(3) 地震力計算用データ

地震係数 (Z): 1.00
 用途係数 (I): 1.00
 強度応答型の建築物にするための係数 (Sp): 1.00

標準せん断力係数 (一次設計用) X方向: 0.20
 Y方向: 0.20
 標準せん断力係数 (保有耐力用): 1.00
 地震層せん断力係数の最小値 (C1-min): 0.05

地震種別による Tc: 0.60 秒
 P. 1 階の水平変位: 0.50
 一次固有周期 (T): 自動計算

(4) 地震層せん断力係数 C1 の直接入力 (指定箇所のみ)

階	一次設計用	
	X方向	Y方向
1	0.100	0.100

476

1.6 部材形状表

(1) 梁 [cm]

No	B	D
1	35	60
2	35	70

(2) 柱 [cm]

No	Dx	Dy
1	50	50

(6) 小梁 [cm] [kg/m]

No	B	D	単位質量
1	30	50	

(7) 床 (小梁なし) [kg/m²]

No	スラブ用	ラーメン用	地震用
1	760	640	540

(8) 床組 [cm] <スパンで「-」の数値は、比を表します。>

No	小梁数	小梁方向	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No	スパン	小梁No	床No
101	1	X	1	300.0	1	1						

(9) 片持ち梁 [cm] [t] [t/m]

No	B	D	D'	L	P	W
1	35	60	60	300.0	0.00	0.00
2	35	60	60	100.0	0.00	0.00
3	35	60	60	125.0	0.00	0.00

(10) 筋出床 [cm] [kg/m²] [t/m]

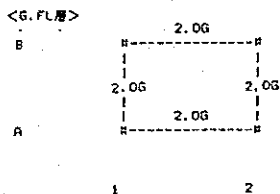
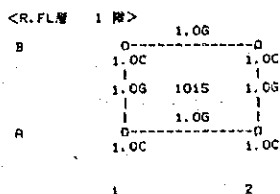
No	スラブ用	ラーメン用	地震用	L	P	先端リブ	Li	Lj
1	760	640	540	300.0	0.00	1	0.0	0.0
2	760	640	540	100.0	0.00	1	0.0	0.0
3	760	640	540	125.0	0.00	1	0.0	0.0

(11) 出隅・入隅 [cm] [kg/m²] [t/m]

No	スラブ用	ラーメン用	地震用	Lx	Ly	P	先端リブ
101	760	640	540	125.0	300.0	0.00	1
102	760	640	540	125.0	100.0	0.00	1

477

1.7 形状配置 <築形状,仕上状態 G , 柱形状,仕上状態 C , 床形状 S , 壁形状,荷重伝達 M 開口 , * はスリット位置 , # は支点位置を表す。>



1.7 形状配置 (ゾーン指定)

(1) 片持ち梁配置

No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	梁No
1	2	2	2	101	102	1	1
2	2	2	1	101	102	2	2
3	2	2	101	1	2	2	3
4	2	2	102	1	2	1	3

(2) 鉄出床・出隅・入隅 配置

No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	床No	No	層	層	フレーム	柱	柱	方向	床No
1	2	2	2	101	102	1	1	6	2	2	101	1	1	3	102
2	2	2	1	101	102	2	2	7	2	2	102	2	2	1	101
3	2	2	101	1	2	2	3	8	2	2	102	1	1	4	102
4	2	2	102	1	2	1	3								
5	2	2	101	2	2	2	101								

87

1.9 剛性・耐力

(1) 応力解析・剛性計算条件

1) 剛性条件 (RC・SRC部材)

1. 耐力壁のモデル化 : プレース置換
 - ・耐力壁まわりの柱のIは、I₀の 0.00 倍とする。
 - ・耐力壁まわりの地盤をプレース置換に算入する長さは、その長さの 1.00 倍とする。
2. 梁・柱 I の計算方法 : 略算法
 - ・変位・変型 (減衰) による I は、断面積と変位を含まない等しい矩形断面に置換する。
 - ・床による I は、増大率を 片側スラブ 1.50 両側スラブ 2.00 とする。
3. 梁・柱 A の計算方法 : 床 (置換壁) と異型・変型 (地盤) を考慮する。
4. 剛性の計算方法 : 開口の処理は、開口全体を包摂する長方形とする。
 - 柱径 ϕ の係数 $\alpha = 0.00$
 - 入り長さ ϕD の係数 $\alpha = 0.25$
5. スリット壁まわり梁剛性: 変位・変型・地盤を考慮する。

2) 応力条件

1. せん断による変形 : 考慮する
2. 柱軸力による変形 : 鉛直・水平荷重時共考慮する。
3. 支点の状態 : ビン

1.10 断面算定

(1) 断面算定条件

1) 共通項目

1. 計算方法 : 主筋・せん断補強筋共に決定
2. 端部の既知算定位置は、重心とする。

〔応力採用位置〕	Δ [cm]	(X) 鉛直	水平	(Y) 鉛直	水平
算定位置と、 Δ [cm] 算定位置との		縦:	-1	-1	-1
2箇所での大きい方を採用		柱:	-1	-1	-1
(-1) は算定位置の両方)					
3. 内法寸法は、剛性端部 (L', H')。但し、剛性端が梁・柱より既知位置にある場合は梁・柱面とする。(RC・SRC)

	X方向	Y方向
4. 水平荷重時応力の増し率	: 1.00	1.00
5. 材料強度に対する 主筋用 (梁・柱):	1.10	1.10
高張強度の増し スラブ筋、鉄筋用:	1.10	1.10

2) RC部材

1. Q_D の決定方法
 - 《ルート1、ルート2-1、ルート2-2 の場合》
 - X方向: Q_D = Q_L + n・Q_E とする。 増し率 n 1.50
 - Y方向: Q_D = Q_L + n・Q_E とする。 増し率 n 1.50
 - 《ルート2-3 の場合》
 - X方向: Q_D = Q₀ + α ・Q_N とする。 増し率 α 1.10
 - Y方向: Q_D = Q₀ + α ・Q_N とする。 増し率 α 1.10
2. 梁: 1/4L 地点の応力の採用は、する。
 - 複筋比 γ (正値: 最小 負値: 固定 γ): 0.40
 - 中央の配筋本数決定時、端部の配筋本数の最低 0.40倍必要とする。
3. 柱: 主筋本数 0.8% B/D の採用は、する。
 - Q_D 算定時の Q_L, Q₀ の考慮は、しない。
 - M_u の算定式は、a₁ より求める。
 - Q_N 算定時の M_u の考慮は、しない。

(2) 鉄筋重心位置

鉄筋重心位置 [cm]

層	X方向 / 梁-Y方向	種	柱
R, FL	6.0 6.0	1	6.0
G, FL	6.0 6.0		

(4) 鉄筋・鉄骨 (変形・配置)

1) 鉄筋重量柱 [本] [mm] [cm] < 冊 の時、本数 冊=冊 の時、本数・径 冊=冊 の時、断面積 >

No	上端	下端	スクラップ	ピッチ
1	4	4	2	200

479

2) 柱鉄筋量表 [本] [mm] [cm] < RH の時、本数 RH-RH の時、本数・径 RH, RH の時、断面係数 >

No	主筋X	主筋Y	全鉄筋	副筋(t)X	副筋(t)Y	フープX	ピッチ	フープY	ピッチ
1	3-25	3-25	8	3	3	2	150	2	150

3) 梁鉄筋配置

No	層	層	フレーム	フレーム	時	時	鉄筋筋量No		
							左端	中央	右端
1	1	2	101	102	1	2	1	1	1
2	1	2	1	2	101	102	1	1	1

4) 柱鉄筋配置

No	層	層	フレーム	フレーム	時	時	柱鉄筋量No	
							柱筋	柱筋
1	1	2	101	102	1	2	1	1

(6) 断面算定部材指定

1) フレーム指定 < * 材は、指定フレームを表します > 耐力壁周りの部材：梁の算定はする。 柱の算定はする。

X方向フレーム	A	B	Y方向フレーム	1	2
	*	*		*	*

[2] 荷役計算結果 (ARRANGEMENT FOR CALCULATION)

2.2 荷点重量表 単位：[t]

床分布重 Qo : 床分布及び階出床の荷重
 L.L : 積載荷重 (ラーメン用)
 D.L : 固定荷重 (小梁自重を含む)
 T.L : L.L + D.L
 梁自重 : 大梁自重と片持ち梁自重

柱、梁自重 : 階高の中央で上下階に分配する
 小梁特殊 : 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重
 大梁特殊 : 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・跳出梁の
 補正 : 充て荷重、等分布荷重
 補正 : 移点で補正した重量 (ラーメン用)

Y軸-X軸	段(層)	床分布重 Qo T.L	梁自重	梁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	合計	換算軸力
A -1	1 (R.FL)	11.21	3.25				1.75		16.21	16.21
	*Y (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	21.35
A -2	1 (R.FL)	11.21	3.25				1.75		16.21	16.21
	*Y (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	21.35
B -1	1 (R.FL)	16.09	4.26				1.75		22.10	22.10
	*Y (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	27.24
B -2	1 (R.FL)	16.09	4.26				1.75		22.10	22.10
	*Y (G.FL)	0.00	3.39				1.75		5.14	27.24

180

2.3 荷重計算 単位: [t] 上段: 柱点重量 下段: 荷重計算

< 1 層 R.FL-G.FL >

B	22.10	22.10
	22.10	22.10
A	16.21	16.21
	16.21	16.21
	1	2

< *V >

B	5.14	5.14
	27.24	27.24
A	5.14	5.14
	21.35	21.35
	1	2

2.4 地盤荷重 単位: [t]

- | | |
|----------------------|-----------------------------------|
| 床分布ΣQo : 床分布及び跳出床の荷重 | 柱、梁自重 : 階高の中央で上下階に分配する |
| L.L : 積載荷重 (地蔵用) | 小梁特殊 : 梁特殊荷重で、小梁へかけた荷重 |
| D.L : 固定荷重 (小梁自重を含む) | 大梁特殊 : 梁特殊荷重で、大梁へかけた荷重と、片持ち梁・跳出床の |
| T.L : L.L + D.L | 先端荷重、寄分荷重 |
| 梁自重 : 大梁自重と片持ち梁自重 | 補正 : 柱点で補正した重量 (地蔵用) |
| | フレーム外 : フレーム外で補正した重量 (地蔵用) |

層 (層)	床分布 ΣQo T.L	梁自重	梁自重	小梁特殊	大梁特殊	柱自重	補正	フレーム外	合計
1 (R.FL)	36.32	15.02				7.00			58.34
*V (G.FL)	0.00	13.56				7.00			20.56

481

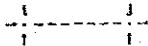
3.5 部材応力

(応力図)

203		左M		右M	
	+	[左Q]	-----	[右Q]	+
上M		中M		上M	
		ブレース			
		左N		右N	
		下M		上M	
202		左M		右M	
	+	[左Q]	-----	[右Q]	+
上M		中M		上M	
		ブレース			
		左N		右N	
		下M		上M	
201		左M		右M	
	+	[左Q]	-----	[右Q]	+
上M		中M		上M	
		ブレース			
		左N		右N	
		下M		上M	
反力 鉛直	Ry			Ry	
反力 水平	Rm			Rm	
	101			102	

- ・モーメントは部材の引張側(モーメント図を書く方向)に出力されます。
- ・応力の方向は、引張の場合に「T」、圧縮の場合に「C」を数値の後に出力します。なお、負値は引張の値を出力します。
- ・耐力型(ブレース置換)の場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの下端における鉛直方向成分です。
- ・耐力型(梁エレメント置換)の場合、左N(右N)は左下(右下)の階端端におけるせん断力です。
- ・検査用ブレースの場合、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレース軸力です。
- ・柱に傾斜角がある場合、Nの反対側にQを出し、Nの下の行に中央Mを出力します。
- ・各部材の接合部でピン結合の場合は、「P」を表示します。
- ・各節点において支点となっている箇所には、「#」を表示します。
- ・ダミー部材は、「.....」で表示します。

(応力表)



- ・応力の符号は矢印の方向が互です。Mは反時計回りを正とします。
- ・梁では左端をI端、右端をJ端とします。中央Mは下向き引張を正とします。
- ・柱では柱脚をI端、柱頭をJ端とします。中央Mは右向き引張を正とします。
- ・なお、耐力型付着柱の柱脚の応力は、応力図における梁の左N(右N)を加えた値です。
- ・耐力型(ブレース置換)及び検査用ブレースでは、左N(右N)は左下(右下)へ向かうブレースの軸力で、正が圧縮、負が引張です。
- ・耐力型(エレメント置換)では、梁柱における応力を出力します。

(1) 応力図

<A フレーム>		【鉛直荷重時】			
R.FL	+	[3.4]	-----	[2.7]	+
		0.2		0.7	
		16.3C		16.3C	
		[0.2]		[-0.2]	
		0.2		0.2	
		0.2		0.2	
G.FL	#	[1.4]	-----	[1.4]	#
				1.3	
反力 鉛直	21.35			21.35	
反力 水平					
	1			2	
<A フレーム>		【水平荷重時】			
R.FL	+	[1.8]	-----	[1.8]	+
		3.6		0.0	
		3.6		3.6	
		1.8T		1.8C	
		[1.3]		[1.3]	
		3.6		3.6	
		3.6		3.6	
G.FL	#	[1.8]	-----	[1.8]	#
				3.6	
反力 鉛直	-3.54			3.54	
反力 水平					
	1			2	
<B フレーム>		【鉛直荷重時】			
R.FL	+	[4.2]	-----	[3.4]	+
		0.9		0.1	
		22.1C		22.1C	
		[0.2]		[-0.2]	
		0.1		0.1	
		0.1		0.1	
G.FL	#	[1.4]	-----	[1.4]	#
				1.3	
反力 鉛直	27.24			27.24	
反力 水平					
	1			2	

483

<8 フレーム> (水平荷重時)

R.FL	+[2.2]-----[4.4]+	4.4
	4.4 0.0	2.2
	2.2	4.4
	[1.7]	[1.7]
	4.5	4.5
G.FL	=[2.3]-----[4.5]#	4.5
	4.5 0.0	2.3
反力 鉛直	-4.41	4.41
反力 水平	1	2

<1 フレーム> (鉛直荷重時)

R.FL	+[2.1]-----[13.5]+	13.5
	[3.6]-----[7.4]+	7.4
	0.3 3.0	1.4
	14.40	24.00
	[0.1]	[-0.1]
	0.2	1.3
	0.2	1.3
G.FL	=[1.9]-----[2.3]#	2.3
	1.9 2.4	2.3
反力 鉛直	19.26	29.33
	A	B

<1 フレーム> (水平荷重時)

R.FL	+[1.4]-----[4.0]+	4.0
	4.0 0.0	1.4
	1.4	4.0
	[1.5]	[1.5]
	4.0	4.0
G.FL	=[1.4]-----[1.4]#	1.4
	1.4 0.0	1.4
反力 鉛直	-2.65	2.65
	A	B

<2 フレーム> (鉛直荷重時)

R.FL	+[2.1]-----[13.5]+	13.5
	[3.6]-----[7.4]+	7.4
	0.3 3.0	1.4
	14.40	24.00
	[0.1]	[-0.1]
	0.2	1.3
	0.2	1.3
G.FL	=[1.9]-----[2.3]#	2.3
	1.9 2.4	2.3
反力 鉛直	19.26	29.33
	A	B

<2 フレーム> (水平荷重時)

R.FL	+[1.4]-----[4.0]+	4.0
	4.0 0.0	1.4
	1.4	4.0
	[1.5]	[1.5]
	4.0	4.0
G.FL	=[1.4]-----[1.4]#	1.4
	1.4 0.0	1.4
反力 鉛直	-2.65	2.65
	A	B

787

[4] 応力解析のまとめ (RESULT OF STRESS ANALYSIS) .

4.1 軸力 (AXIAL LOAD) 単位: [t]

< 1 階 G.FL-R.FL >

B	24.00	24.00
A	14.31	14.31
	1	2

4.2 水平力分擔

	《X方向加力時》		《Y方向加力時》		ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [t/m]
	Qc	Qw	Qc	Qw							
3	Qc	Qw	Qc	Qw							
2	Qc	Qw	Qc	Qw							
1	Qc	Qw	Qc	Qw							
	101	102	103	104							

Qc: 柱の負担せん断力
 Qw: 耐力壁又は鉄骨ブレースの負担せん断力
 QR: 当該階の水平バネの反力
 ΣQ: Qc+Qw+QR

新力壁は「0」、鉄骨ブレースは「B」を数値の後に表示します。

< 1 階 G.FL-R.FL > ※ X方向加力時 ※

B	1.62	1.62
A	1.30	1.30
	1	2

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [t/m]
B	3.24	0.00	3.24		3.24	100.00	0.00	55.48	0.292331	1/ 1864	11.08
A	2.60	0.00	2.60		2.60	100.00	0.00	44.52	0.234378	1/ 2325	11.09
合計	5.84	0.00	5.84		5.84	100.00	0.00	100.00			

< 1 階 G.FL-R.FL > ※ Y方向加力時 ※

B	1.46	1.46
A	1.46	1.46
	1	2

FRAME	Qc	Qw	Qc+Qw	QR	ΣQ	Qc/Qc+Qw	Qw/Qc+Qw	QR/ΣQ FRAME負担率	層間変位δ	δ/h	Q/δ [t/m]
2	2.92	0.00	2.92		2.92	100.00	0.00	50.00	0.295112	1/ 1846	9.89
1	2.92	0.00	2.92		2.92	100.00	0.00	50.00	0.295112	1/ 1846	9.89
合計	5.84	0.00	5.84		5.84	100.00	0.00	100.00			

485

4.3 浮き上がりのチェック

L: 長期軸力 [t] E: 水平両重時反力 [t] *付は、浮き上がりが生じていることを示す。

<G.FL層> * X方向加力時 *

階	1	2
B	29.33L -4.41E	29.33L 4.41E
A	19.26L -3.54E	19.26L 3.54E

<G.FL層> * Y方向加力時 *

階	1	2
B	29.33L 2.65E	29.33L 2.65E
A	19.26L -2.65E	19.26L -2.65E

4.4 偏心率

g: 重心位置 (軸重軸力の中心) [m] e: 偏心距離 [m] re: 弾力半径 [m]
 p: 剛心位置 [m] KR: おりろ係数 [t・m×10³] Re: 偏心率 Fe: 形状特性係数

<偏心を考慮しない場合>

階		g	p	e	KR	re	Re	Fe
1	X方向	2.000	2.000	0.000	27	3.545	0.130	1.000
	Y方向	3.451	2.995	0.462				

987

4.5 剛性率・層間変形角

Rs : 剛性率 Fs : 形状特性係数

< 震害を考慮しない場合 >

*** X方向 *** rsの相加平均 2069

階	層間変位 [cm]	層間変形角(1/rs)	Rs	Fs	Q/δ [t/cm]
1	0.263355	1/ 2069	1.000	1.000	22.17

*** Y方向 *** rsの相加平均 1847

階	層間変位 [cm]	層間変形角(1/rs)	Rs	Fs	Q/δ [t/cm]
1	0.295112	1/ 1847	1.000	1.000	19.78

4.6 変異柱長

ルート1 (1)式 $\geq ZWA1$ [RC造] (1)式 $= \Sigma 251a + \Sigma 71c + \Sigma 71b$
 ルート2-1 (1)式 $\geq 0.75ZWA1$ (2)式 $= \Sigma 181a + \Sigma 181c$
 ルート2-2 (2)式 $\geq ZWA1$

*** X方向 ***

階	主体構造	ΣAw	ΣAc	$\Sigma Aw'$	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)
1	RC	0	10000	0	70000	180000	58340 (43755)

*** Y方向 ***

階	主体構造	ΣAw	ΣAc	$\Sigma Aw'$	(1)式の値	(2)式の値	ZWA1 (0.75ZWA1)
1	RC	0	10000	0	70000	180000	58340 (43755)

487

DESIGN OF GIRDER

(1) CONDITION OF CALCULATION

- QD : X DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$
 Y DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

- F_c : DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE (kg/cm²)
 L_{fc} : ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
 (TRANSIENT CONDITION : $L_{fc} \cdot 2.0$)
 L_{fs} : ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
 (TRANSIENT CONDITION : $L_{fs} \cdot 1.5$)

(REINFORCING BAR)

- r_{ft} : ALLOWABLE TENSILE STRESS (kg/cm²)
 w_{ft} : ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR STIRRUP (kg/cm²)

(3) EXPLANATION OF MARK

- POINT : DESIGN POINT OF MEMBER (cm)
 Δ : ADOPTION POINT OF STRESS (cm)
 $B \cdot D$: WIDTH, DEPTH OF GIRDER (cm)
 dt : DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END (cm)
 M_L : BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
 M_E : BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
 M_L : DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION (tm)
 M_S : DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION (tm)
 Q_L : SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE (t)
 Q_E : SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE (t)
 Q_o : SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT (t)
 P_t : TENSILE RE-BAR RETIO ; $a_t/B \cdot (D-dt)$ (%)
 a_t : SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR (cm²)
 M_u : YIELD BENDING MOMENT (tm)
 Q_D : DESIGN SHEAR FORCE (t)
 $f_s \cdot B \cdot j$: PERMANENT CONDITION (t)
 α : $4/(M/(Q \cdot (D-dt))+1)$
 P_w : STIRRUP RATIO = $a_w/(B \cdot x)$ (%)
 a_w : SECTION AREA OF A SET OF STIRRUP (cm²)
 x : PITCH OF STIRRUP (cm)

488

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 短点
(普通) Lfs= 7.0 スタンプ: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 水平 筋成

左端		中央	右端																
[G.FL A	1	-2	部材長	400.0	内法	350.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	1	左端	右端		
B*D		35*70			左端	1/4	中央	3/4	右端	1	dt	上	5.0	5.0	5.0	5.0	IDL	1.4	1.4
上端	4-D22	4-D22	4-D22	位置	0.0	112.5	200.0	112.5	0.0	1	下	5.0	5.0	5.0	5.0	100	1.3	1.3	
下端	4-D22	4-D22	4-D22	ML	0.2		-1.3		0.2	1MAL	15.2	15.2	15.2	15.2	100	4.1	4.1		
スタンプ		2-D10	φ200	ME	-3.6	(OE=	-1.8)		3.8	1MAS上	24.3	24.3	24.3	24.3	100	22.4	22.4		
				ML	0.2	-1.0	-1.3	-1.0	0.2	1	下	24.3	24.3	24.3	100	27.5	27.5		
				MS上	3.8	0.5	0.5	0.5	3.8	1MS上	27.5	27.5	27.5	27.5	100	1.63	1.40		
				下	3.4	2.5	1.3	2.5	3.4	1	下	27.5	27.5	27.5	100				

左端		中央	右端															
[G.FL B	1	-2	部材長	400.0	内法	350.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	1	左端	右端	
B*D		35*70			左端	1/4	中央	3/4	右端	1	dt	上	5.0	5.0	5.0	IDL	1.4	1.4
上端	4-D22	4-D22	4-D22	位置	0.0	112.5	200.0	112.5	0.0	1	下	5.0	5.0	5.0	100	1.3	1.3	
下端	4-D22	4-D22	4-D22	ML	0.1		-1.3		0.1	1MAL	15.2	15.2	15.2	15.2	100	4.8	4.8	
スタンプ		2-D10	φ200	ME	-4.5	(OE=	-2.3)		4.5	1MAS上	24.3	24.3	24.3	24.3	100	22.4	22.4	
				ML	0.1	-1.0	-1.3	-1.0	0.1	1	下	24.3	24.3	24.3	100	27.5	27.5	
				MS上	4.6	0.9	0.9	0.9	4.6	1MS上	27.5	27.5	27.5	27.5	100	1.63	1.35	
				下	4.4	3.0	1.3	3.0	4.4	1	下	27.5	27.5	27.5	100			

コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 スラブ筋: [SD30] 短期=2812 Δ: 長期 短点
(普通) Lfs= 7.0 スタンプ: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 水平 筋成

左端		中央	右端															
[G.FL 1	A	-B	部材長	500.0	内法	550.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	1	左端	右端	
B*D		35*70			左端	1/4	中央	3/4	右端	1	dt	上	5.0	5.0	5.0	IDL	1.9	2.3
上端	4-D22	4-D22	4-D22	位置	0.0	152.5	300.0	152.5	0.0	1	下	5.0	5.0	5.0	100	2.0	2.0	
下端	4-D22	4-D22	4-D22	ML	0.2		-2.4		1.3	1MAL	15.2	15.2	15.2	15.2	100	4.0	4.4	
スタンプ		2-D10	φ200	ME	-4.0	(OE=	-1.4)		4.0	1MAS上	24.3	24.3	24.3	24.3	100	18.5	18.5	
				ML	0.2	-1.9	-2.4	-1.4	1.3	1	下	24.3	24.3	24.3	100	25.5	25.5	
				MS上	4.2	0.3	0.3	0.3	5.3	1MS上	27.5	27.5	27.5	27.5	100	1.34	1.23	
				下	3.8	3.8	2.4	3.3	2.7	1	下	27.5	27.5	27.5	100			

左端		中央	右端															
[G.FL 2	A	-B	部材長	500.0	内法	550.0	一段目	dt	5.0	左端	1/4	中央	3/4	右端	1	左端	右端	
B*D		35*70			左端	1/4	中央	3/4	右端	1	dt	上	5.0	5.0	5.0	IDL	1.9	2.3
上端	4-D22	4-D22	4-D22	位置	0.0	152.5	300.0	152.5	0.0	1	下	5.0	5.0	5.0	100	2.0	2.0	
下端	4-D22	4-D22	4-D22	ML	0.2		-2.4		1.3	1MAL	15.2	15.2	15.2	15.2	100	4.0	4.4	
スタンプ		2-D10	φ200	ME	-4.0	(OE=	-1.4)		4.0	1MAS上	24.3	24.3	24.3	24.3	100	18.5	18.5	
				ML	0.2	-1.9	-2.4	-1.4	1.3	1	下	24.3	24.3	24.3	100	25.5	25.5	
				MS上	4.2	0.3	0.3	0.3	5.3	1MS上	27.5	27.5	27.5	27.5	100	1.34	1.23	
				下	3.8	3.8	2.4	3.3	2.7	1	下	27.5	27.5	27.5	100			

1349

DESIGN OF COLUMN

(1) CONDITION OF CALCULATION

QD : X DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$
 Y DIRECTION $QD=QL+n \cdot QE$ $n=1.5$

(2) MATERIAL

(CONCRETE)

F_c : DESIGN STANDARD STRENGTH OF CONCRETE (kg/cm²)
 L_{fc} : ALLOWABLE COMPRESSION STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
 (TRANSIENT CONDITION : $L_{fc} \cdot 2.0$)
 L_{fs} : ALLOWABLE SHEAR STRESS AT PERMANENT CONDITION (kg/cm²)
 (TRANSIENT CONDITION : $L_{fs} \cdot 1.5$)

(REINFORCING BAR)

r_{ft} : ALLOWABLE TENSILE STRESS (kg/cm²)
 w_{ft} : ALLOWABLE TENSILE STRESS FOR HOOP (kg/cm²)

(3) EXPLANATION OF MARK

POINT : DESIGN POINT OF MEMBER (cm)
 Δ : ADOPTION POINT OF STRESS (cm)
 D_x, D_y : DEPTH OF COLUMN (cm)
 dt : DISTANCE BETWEEN TENSILE RE-BAR AND TENSION END (cm)
 μ : ADDITIONAL COEFFICIENT OF FORCE FOR LONG COLUMN
 N_L : AXIAL FORCE AT VERTICAL FORCE (t)
 N_E : AXIAL FORCE AT HORIZONTAL FORCE (t)
 M_L : BENDING MOMENT AT VERTICAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
 M_E : BENDING MOMENT AT HORIZONTAL FORCE (NODAL POINT) (tm)
 M_L : DESIGN BENDING MOMENT AT PERMANENT CONDITION (tm)
 N_S : AXIAL LOAD AT TRANSIENT (t)
 M_S : DESIGN BENDING MOMENT AT TRANSIENT CONDITION (tm)
 Q_L : SHEAR FORCE AT VERTICAL FORCE (t)
 Q_E : SHEAR FORCE AT HORIZONTAL FORCE (t)
 Q_o : SHEAR FORCE OF PERMANENT LOAD AT SIMPLE SUPPORT (t)
 P_t : TENSILE RE-BAR RATIO , (%)
 $= at / (d_x, y \cdot dy, x)$
 at : SECTION AREA OF TENSILE RE-BAR (cm²)
 M_u : YIELD BENDING MOMENT (tm)
 μ / M_u : TOTAL M_u OF GIRDER USE FOR CALCULATION QD OF COLUMN (tm)
 α : $4 / (M / (Q \cdot (D_x, y - dt)) + 1)$
 Q_D : DESIGN SHEAR FORCE (t)
 Q_a : ALLOWABLE SHEAR FORCE AT PERMANENT CONDITION (t)
 P_w : HOOP RATIO $= aw / (D_x \cdot y \cdot x)$ (%)
 aw : SECTION AREA OF A SET OF HOOP (cm²)
 x : PITCH OF HOOP (cm)

487

COLUMN

CONCRETE : Fc=210 Lfc=70.0 MAIN-RE BAR: [SD30] rft LONG=1870 SHORT=2812 (NORMAL) Lfs= 7.0 IDOP: [SD30] vft LONG=1870 SHORT=2812

Δ: LONG (X) NODAL POINT (Y) NODAL POINT HORIZONTAL (X) NODAL POINT (Y) NODAL POINT

X DIRECTION		Y DIRECTION		LENGTH	POINT	HL*	HL	dt*	HL'	HS	HS	MaL	MaS	OL	OE	Mu	n/Mu	OD	OaS	
[R.FL-G.FL A	1	1	1		(X) TOP															
DX*DY	50	50			(X) TOP															
TOP	-0	-0			(X) TOP															
BOTTOM	-0	-0			BOTTOM															
1800*	-0	-0			(Y) TOP															
	9	9			(Y) TOP															
					BOTTOM															
					TOTAL TOP	-0														
					BOTTOM	-0														

SD 30	ASTM A615	Grade 40
D10	→	# 3
D13	→	# 4
D16	→	# 5
D19	→	# 6
D22	→	# 7
D25	→	# 8

*** Super Build / SS1 *** 136-101507 [CANOPY (ADMINISTRATION BUILDING)]

UNION SYSTEM 751216 PAGE-206 [RC柱 検定計算2]

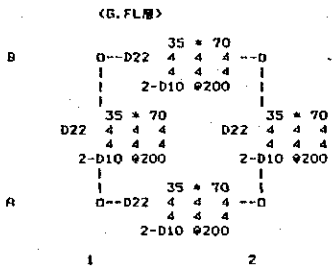
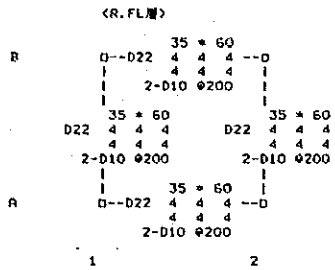
コンクリート: Fc=210 Lfc=70.0 主筋: [SD30] rft 長期=1870 短期=2812 (普通) Lfs= 7.0 フープ: [SD30] vft 長期=1870 短期=2812

Δ: 長期 (X) 筋点 (Y) 筋点 水平 (X) 筋点 (Y) 筋点

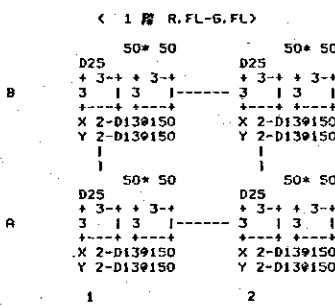
X方向		Y方向		部材長	位置	HL*	HL	dt*	HL'	HS	HS	MaL	MaS	OL	OE	Mu	n/Mu	OD	OaS	
[R.FL-G.FL A	1	1	1	545.0		14.4		6.0												
DX*DY	50	50			(X) 柱頭															
柱頭	3-D25	3-D25			(X) 柱頭															
柱脚	3-D25	3-D25			柱脚															
フープ	2-D13	2-D13			(Y) 柱頭															
	φ150	φ150			(Y) 柱頭															
副筋柱頭	3	3			柱脚															
柱脚	3	3			金鉄筋 柱頭	8-D22														
					柱脚	8-D22														
[R.FL-G.FL A	2	1	1	545.0		14.4		6.0												
DX*DY	50	50			(X) 柱頭															
柱頭	3-D25	3-D25			(X) 柱頭															
柱脚	3-D25	3-D25			柱脚															
フープ	2-D13	2-D13			(Y) 柱頭															
	φ150	φ150			(Y) 柱頭															
副筋柱頭	3	3			柱脚															
柱脚	3	3			金鉄筋 柱頭	8-D22														
					柱脚	8-D22														
[R.FL-G.FL B	1	1	1	545.0		24.0		6.0												
DX*DY	50	50			(X) 柱頭															
柱頭	3-D25	3-D25			(X) 柱頭															
柱脚	3-D25	3-D25			柱脚															
フープ	2-D13	2-D13			(Y) 柱頭															
	φ150	φ150			(Y) 柱頭															
副筋柱頭	3	3			柱脚															
柱脚	3	3			金鉄筋 柱頭	8-D22														
					柱脚	8-D22														
[R.FL-G.FL B	2	1	1	545.0		24.0		6.0												
DX*DY	50	50			(X) 柱頭															
柱頭	3-D25	3-D25			(X) 柱頭															
柱脚	3-D25	3-D25			柱脚															
フープ	2-D13	2-D13			(Y) 柱頭															
	φ150	φ150			(Y) 柱頭															
副筋柱頭	3	3			柱脚															
柱脚	3	3			金鉄筋 柱頭	8-D22														
					柱脚	8-D22														

493

(照配器リスト(平面形式))



(投配器リスト(平面形式))



7/67

