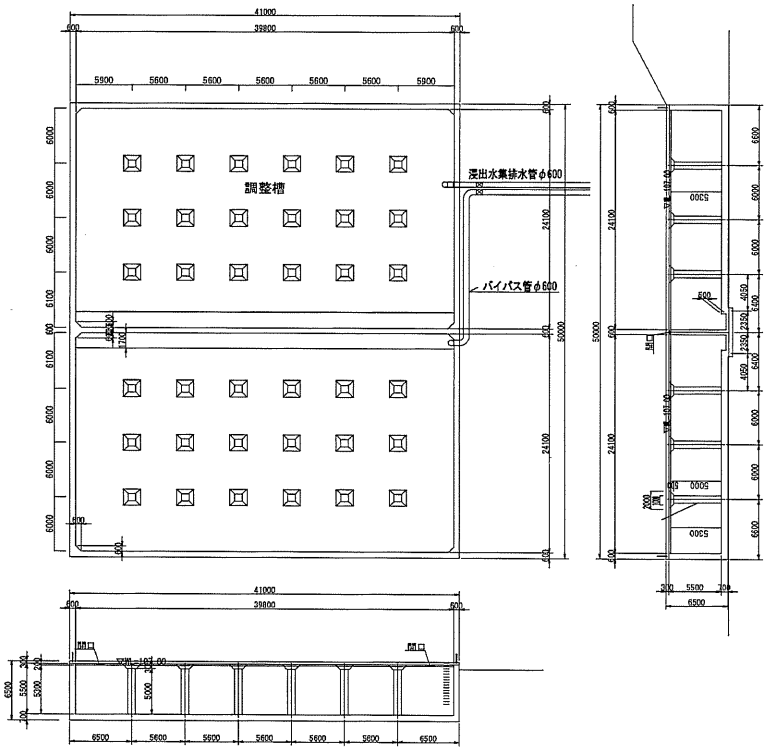
調整槽の部材計算

1 設計条件

(1)形状図

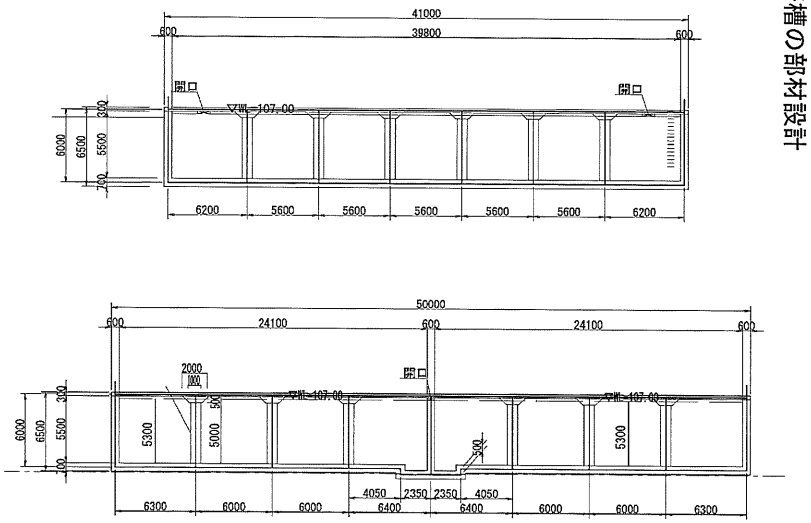


(2)荷重ケース

No	荷重ケース名称	自重	地震時慣性力	内水圧	外水圧(浮力)	土圧	上載荷重	地震時動水圧
1	常時 1	○	—	—	—	○	○	—
2	常時 2	○	—	○	—	○	○	—
3	常時 3	○	—	○片側	—	○	○	—
4	レベル1地震動 1	○	○	—	—	○	○	—
5	レベル1地震動 2	○	○	○	—	○	○	○
6	レベル1地震動 3	○	○	○片側	—	○	○	○
7	レベル2地震動	○	○	○片側	—	○	○	○

2 モデル図

(1)モデル図



(2)モデル設定

短辺方向

構造幅　41.00 m　奥行きは幅　6.00 m

長辺方向

構造幅　50.00 m　奥行きは幅　5.60 m

(3)部材定数

部材幅1.0m、柱1本当たりの部材定数

部材		部材厚 h(m)	部材幅 b(m)	断面積 A(m^2)	断面2次モーメント I(m^4)
1	頂版	0.300	1.000	3.0000E-01	2.2500E-03
2	側壁	0.600	1.000	6.0000E-01	1.8000E-02
3	底版	0.700	1.000	7.0000E-01	2.8583E-02
4	柱	0.800	0.800	6.4000E-01	3.4133E-02

(4)支点バネ定数

基礎地盤を N値 50 の層として地盤のバネ値を設定する。

(1)鉛直バネ定数

Kv = Kvo (Bv/0.3) -3/4

Kvo=1/0.3× α ×Eo

Eo=2800×N　　N:N値　N = 50

α = 1　N値より推定

Bv=√(Av)　　Av:鉛直方向の載荷面積

Av= 50.0 × 41.0 = 2050.0 m2

Bv= √ 2050.0 = 45.3 m

Kv= 10834 kN/m3

計算機入力値は奥行き方向の計算幅を掛けた値とする。

$k_V = K_V \times D$

k_V : フレームモデルの入力バネ定数(kN/m/m)

D : 奥行き方向のモデル幅(m)

上記数値は、常時の値である。

地震時(レベル1)は、常時と同様とする。

地震時(レベル2)は常時の2倍とする。

(2) 底面水平バネ定数

底面の水平方向のバネは、以下の様に考える。

Ks= 0.3 Kv

= 3250 kN/m3

3 荷重の計算

(1)自重

	部 材	部材厚 h(m)	部材幅 b(m)	単位重量 γ (kN/m³)	鉛直荷重強度 w(kN/m)
w_1	頂版	0.300	1.000	24.50	7.350
w_2	側壁	0.600	1.000	24.50	14.700
w_3	底版	0.700	1.000	24.50	17.150
w_3	柱	0.800	0.800	24.50	15.680

(2)地震時慣性力

1)レベル1地震動(完成状態用)

K_{hbi} = 0.250

	部 材	鉛直荷重強度 w(kN/m)	設計水平震度		水平荷重強度 h(kN/m)	
			地上部	地下部	地上部	地下部
h_1	頂版	7.350	0.250	—	1.838	—
h_2	側壁	14.700	0.250	—	3.675	—
h_3	底版	17.150	0.250	—	4.288	—
h_3	柱	15.680	0.250	—	3.920	—

2)レベル2地震動

K_{hb-2} = 0.360

	部 材	鉛直荷重強度 w(kN/m)	設計水平震度		水平荷重強度 h(kN/m)	
			地上部	地下部	地上部	地下部
h_1	頂版	7.350	0.360	—	2.646	—
h_2	側壁	14.700	0.360	—	5.292	—
h_3	底版	17.150	0.360	—	6.174	—
h_3	柱	15.680	0.360	—	5.645	—

(3)内水圧

	位置	水深 z(m)	単位重量 γ_W(kN/m^3)	水圧 p_W(kN/m^2)	部材幅 b(m)	荷重強度 q(kN/m)
q_1	内水位	0.000	10.00	0.00	1.000	0.000
q_2	底版上面	5.300	10.00	53.00	1.000	53.000

(4)常時土圧

$$P_S = K_S \times (q + \gamma \times z)$$

ここに、

P_S : 深さhにおける静止土圧(kN/m^2)
K_S : 静止土圧係数 (K_S = 0.5)
γ : 土の単位体積重量(kN/m^3)
z : 深さ(m)
q : 地表面載荷荷重 (q = 10.0 kN/m^2)

1)外水位無視

深度 z(m)	単位重量 γ (kN/m^3)	静止土圧 P_{Si}(kN/m)		部材幅 b(m)	荷重強度 q(kN/m)
0.000	19.00	p_{S0}	5.000	1.000	5.000
0.150	19.00	p_{S1}	6.425	1.000	6.425
6.650	19.00	p_{S2}	68.175	1.000	68.175

(5)地震時土圧(レベル1地震動)

1)土圧係数の計算

$$P_{aE} = \gamma \times z \times K_{AE} - 2c \times \sqrt{K_{AE}} + q' \times K_{AE}$$

P_{aE} : 地震時主働土圧強度(kN/m^2)
K_{AE} : 地震時主働土圧係数
γ : 土の単位体積重量(kN/m^3)
z : 深さ(m)
c : 土の粘着力(= 0.0 kN/m^2)
q' : 地表面載荷荷重(= 0.0 kN/m^2)
ϕ : 土のせん断抵抗角度(度)
α : 地表面と水平面のなす角(度)
θ : 壁背面と鉛直面のなす角(度)
δ_E : 壁背面と土との間の壁面摩擦角(度)
θ_0 : $\tan^{-1}K_{he}$(度)
K_h : 設計水平震度

$$K_{AEh} = K_{AE} \times \cos\delta_E = 0.518 \times \cos(\ 0.0\ ^\circ\ ) = 0.518$$

$$K_{AE} = \frac{\cos^2(\phi - \theta_0 - \theta)}{\cos\theta_0 \cdot \cos^2\theta \cdot \cos(\theta + \theta_0 + \delta_E)\left[1+\sqrt{\frac{\sin(\phi+\delta_E)\cdot\sin(\phi-\alpha-\theta_0)}{\cos(\theta+\theta_0+\delta_E)\cdot\cos(\theta-\alpha)}}\right]^2}$$

$$= \frac{0.924}{0.970 \times 1.000\ 2\times 0.970\times\left[1+\sqrt{\frac{0.500\times0.275}{0.970\times1.000}}\right]^2}$$

$$= 0.518$$

ϕ = 30.0 度　　δ_E = 0.0 度
θ = 0.0 度　　α = 0.0 度
$\theta_0 = \tan^{-1}K_h$ = 14.036 度　　K_h = 0.250

2)外水位無視

K_{AEh} = 0.518

深度 z(m)	単位重量 γ (kN/m^3)	土圧強度 P_{aEi}(kN/m)		部材幅 b(m)	荷重強度 q(kN/m)
0.000	19.00	P_{aE0}	0.000	1.000	0.000
0.150	19.00	P_{aE1}	1.477	1.000	1.477
6.650	19.00	P_{aE2}	65.493	1.000	65.493

(6)地震時土圧(レベル2地震動)

1)土圧係数の計算

$$P_{aE} = \gamma \times z \times K_{AE} - 2c \times \sqrt{K_{AE}} + q' \times K_{AE}$$

P_{aE} : 地震時主働土圧強度(kN/m^2)
K_{AE} : 地震時主働土圧係数
γ : 土の単位体積重量(kN/m^3)
z : 深さ(m)
c : 土の粘着力(= 0.0 kN/m^2)
q' : 地表面載荷荷重(= 0.0 kN/m^2)
ϕ : 土のせん断抵抗角度(度)
α : 地表面と水平面のなす角(度)
θ : 壁背面と鉛直面のなす角(度)
δ_E : 壁背面と土との間の壁面摩擦角(度)
θ_0 : $\tan^{-1}K_{he}$(度)
K_h : 設計水平震度

$$K_{AEh} = K_{AE} \times \cos\delta_E = 0.641 \times \cos(\ 0.0\ ^\circ\ ) = 0.641$$

$$K_{AE} = \frac{\cos^2(\phi - \theta_0 - \theta)}{\cos\theta_0 \cdot \cos^2\theta \cdot \cos(\theta + \theta_0 + \delta_E)\left[1+\sqrt{\frac{\sin(\phi+\delta_E)\cdot\sin(\phi-\alpha-\theta_0)}{\cos(\theta+\theta_0+\delta_E)\cdot\cos(\theta-\alpha)}}\right]^2}$$

$$= \frac{0.969}{0.941 \times 1.000\ 2\times 0.941\times\left[1+\sqrt{\frac{0.500\times0.177}{0.941\times1.000}}\right]^2}$$

$$= 0.641$$

ϕ = 30.0 度　　δ_E = 0.0 度
θ = 0.0 度　　α = 0.0 度
$\theta_0 = \tan^{-1}Kh$ = 19.799 度　　K_h = 0.360

2)外水位無視

K_{AEh} = 0.641

深度 z(m)	単位重量 γ (kN/m^3)	土圧強度 P_{aEi}(kN/m)		部材幅 b(m)	荷重強度 q(kN/m)
0.000	19.00	P_{aE0}	0.000	1.000	0.000
0.150	19.00	P_{aE1}	1.826	1.000	1.826
6.650	19.00	P_{aE1}	80.957	1.000	80.957

(7)上載荷重

上載荷重として調整槽スラブに上載荷重を考慮する。

1)常時

	部 材	部材幅 b(m)	単位面積荷重 q(kN/m^2)	鉛直荷重強度 w(kN/m)
w_1	頂版	1.000	3.50	3.500
合計				3.500

2)レベル1地震動(完成状態用)

	部 材	部材幅 b(m)	単位面積荷重 q(kN/m^3)	鉛直荷重強度 w(kN/m)	設計水平震度 K_{hf}	水平荷重強度 h(kN/m)
w_1	頂版	1.000	1.50	1.500	0.250	0.375
合計				1.500		0.375

4)レベル2地震動

	部 材	部材幅 b(m)	単位面積荷重 q(kN/m^3)	鉛直荷重強度 w(kN/m)	設計水平震度 K_{hf}	水平荷重強度 h(kN/m)
w_1	頂版	1.000	1.50	1.500	0.360	0.540
合計				1.500		0.540

5.1.1.3-21

(8)地震時動水圧

1)レベル1地震動

全水深	II	5.300 m
池幅	B	24.100 m
B/II	—	4.547
補正係数	β	0.996
設計水平震度	K_{hW}	0.250

$p_{W1} = p_{W2}$ より

$p_{W2} = \omega_0 \times K_{hw} \times B / 2$

$= 10.00 \times 0.250 \times 24.100 / 2 = 30.125$ kN/m^2

$p_{W1} = \beta \times 7/8 \times \omega_0 \times K_{hw} \times \sqrt{H \times h_1}$

$= 0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.250 \times \sqrt{5.300 \times h_1} = 30.125$ kN/m^2

よって、

$$h_1 = \left(\frac{30.125}{0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.250} \right)^2 / 5.300$$

$= 36.045$ m $\geqq$ 5.300 m(固定水は存在しない)

$p_{W1-1} = \beta \times 7/8 \times \omega_0 \times K_{hw} \times \sqrt{H \times 0.3}$

$= 0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.250 \times \sqrt{5.300 \times 0.300}$

$\times 1.000 = 2.748$ kN/m^2

$p_{W1-2} = \beta \times 7/8 \times \omega_0 \times K_{hw} \times \sqrt{H \times h_1}$

$= 0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.250 \times \sqrt{5.300 \times 5.300}$

$\times 1.000 = 11.552$ kN/m^2

動水圧　　L1

$Pwi = \beta \cdot 7/8 \cdot Wo \cdot Khn \times \sqrt{(H \cdot h)}$

Pwi	水面より深さhに作用する動水圧	kN/m2
β	池幅による補正係数　池幅/水深 より設定	
Wo	水の単位体積重量	kN/m3
Khw	地震時動水圧・設計水平震度	
H	全水深	m
h	水面よりの深さ	m

ケース　単位幅　1.0 m

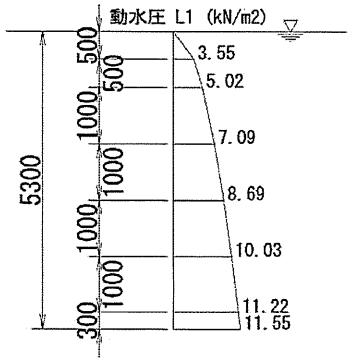
計算条件		
Wo =	10.0	kN/m3
Khw =	0.250	
β =	0.996	
H =	5.3	m
B =	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	3.55
1.00	5.02
2.00	7.09
3.00	8.69
4.00	10.03
5.00	11.22
5.30	11.55

ケース　計算幅　6.0 m

計算条件		
Wo =	10.0	kN/m3
Khw =	0.250	
β =	0.996	
H =	5.3	m
B =	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	21.30
1.00	30.12
2.00	42.54
3.00	52.14
4.00	60.18
5.00	67.32
5.30	69.30



動水圧　　L1

$Pwi = \beta \cdot 7/8 \cdot Wo \cdot Khn \times \sqrt{(H \cdot h)}$

Pwi	水面より深さhに作用する動水圧	kN/m2
β	池幅による補正係数　池幅/水深 より設定	
Wo	水の単位体積重量	kN/m3
Khw	地震時動水圧・設計水平震度	
H	全水深	m
h	水面よりの深さ	m

ケース　単位幅　1.0 m

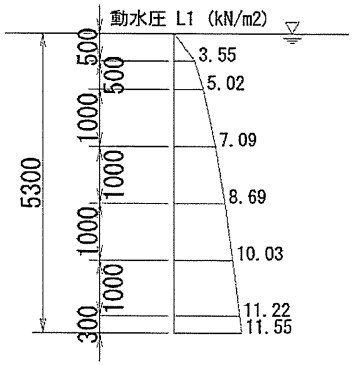
計算条件		
Wo =	10.0	kN/m3
Khw =	0.250	
β =	0.996	
H =	5.3	m
B =	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	3.55
1.00	5.02
2.00	7.09
3.00	8.69
4.00	10.03
5.00	11.22
5.30	11.55

ケース　計算幅　5.6 m

計算条件		
Wo =	10.0	kN/m3
Khw =	0.250	
β =	0.996	
H =	5.3	m
B =	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	19.88
1.00	28.11
2.00	39.70
3.00	48.66
4.00	56.17
5.00	62.83
5.30	64.68



2)レベル2地震動

全水深	II	5.300 m
池幅	B	24.100 m
B/H	—	4.547
補正係数	β	0.996
設計水平震度	K_{hW}	0.360

p_{W1} ＝ p_{W2} より

$p_{W2} = \omega_0 \times K_{hw} \times B / 2$

$= 10.00 \times 0.360 \times 24.100 / 2 = 43.380$ kN/m^2

$p_{W1} = \beta \times 7/8 \times \omega_0 \times K_{hw} \times \sqrt{H \times h_1}$

$= 0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.360 \times \sqrt{5.300 \times h_1} = 43.380$ kN/m^2

よって、

$$h_1 = \left(\frac{43.380}{0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.360} \right)^2 / 5.300$$

$= 36.045$ m ≧ 5.300 m(固定水は存在しない)

$p_{W1-1} = \beta \times 7/8 \times \omega_0 \times K_{hw} \times \sqrt{II \times 0.3} \times b$

$= 0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.360 \times \sqrt{5.300 \times 0.300} \times 1.000 = 3.958$ kN/m^2

$p_{W1-2} = \beta \times 7/8 \times \omega_0 \times K_{hw} \times \sqrt{H \times h_1}$

$= 0.996 \times 7/8 \times 10.00 \times 0.360 \times \sqrt{5.300 \times 5.300} \times 1.000 = 16.634$ kN/m^2

動水圧　　L2

$Pwi = \beta \cdot 7/8 \cdot Wo \cdot Khn \times \sqrt{(H \cdot h)}$

Pwi	水面より深さhに作用する動水圧	kN/m2
β	池幅による補正係数　池幅/水深 より設定	
Wo	水の単位体積重量	kN/m3
Khw	地震時動水圧・設計水平震度	
H	全水深	m
h	水面よりの深さ	m

ケース　単位幅　1.0 m

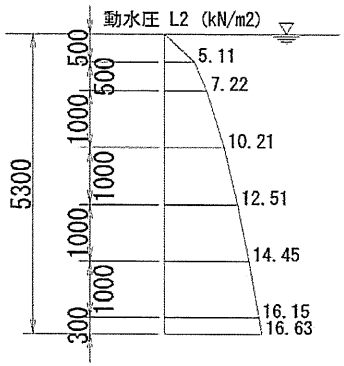
計算条件			
Wo	=	10.0	kN/m3
Khw	=	0.360	
β	=	0.996	
H	=	5.3	m
B	=	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	5.11
1.00	7.22
2.00	10.21
3.00	12.51
4.00	14.45
5.00	16.15
5.30	16.63

ケース　計算幅　6.0 m

計算条件			
Wo	=	10.0	kN/m3
Khw	=	0.360	
β	=	0.996	
H	=	5.3	m
B	=	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	30.66
1.00	43.32
2.00	61.26
3.00	75.06
4.00	86.70
5.00	96.90
5.30	99.78



動水圧　　L2

$Pwi = \beta \cdot 7/8 \cdot Wo \cdot Khn \times \sqrt{(H \cdot h)}$

Pwi	水面より深さhに作用する動水圧	kN/m2
β	池幅による補正係数　池幅/水深 より設定	
Wo	水の単位体積重量	kN/m3
Khw	地震時動水圧・設計水平震度	
H	全水深	m
h	水面よりの深さ	m

ケース　単位幅　1.0 m

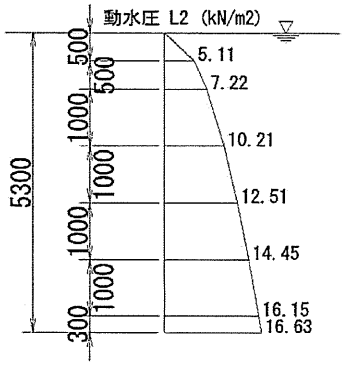
計算条件			
Wo	=	10.0	kN/m3
Khw	=	0.360	
β	=	0.996	
H	=	5.3	m
B	=	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	5.11
1.00	7.22
2.00	10.21
3.00	12.51
4.00	14.45
5.00	16.15
5.30	16.63

ケース　計算幅　5.6 m

計算条件			
Wo	=	10.0	kN/m3
Khw	=	0.360	
β	=	0.996	
H	=	5.3	m
B	=	24.1	m

h m	Pwi kN/m2
0.00	0.00
0.50	28.62
1.00	40.43
2.00	57.18
3.00	70.06
4.00	80.92
5.00	90.44
5.30	93.13



4 短辺方向の設計

(1) 計算幅等

フラットスラブ構造となっているので、コンクリート標準示方書に示されている方法で構造解析を行う。
構造解析は、横断方向ラーメン計算を行うので、鉛直方向の解析、水平方向の解析を同時に行うので、
計算幅は、柱間の幅B=　6.0 m　とし、ラーメンの梁幅は b=(L+C)/2 とする。

L：スパン長　L=　5.6 m

C：カラムキャピタルの辺長　C=　1.8 m

b=(　5.6 +　1.8)/2 =　3.70　m

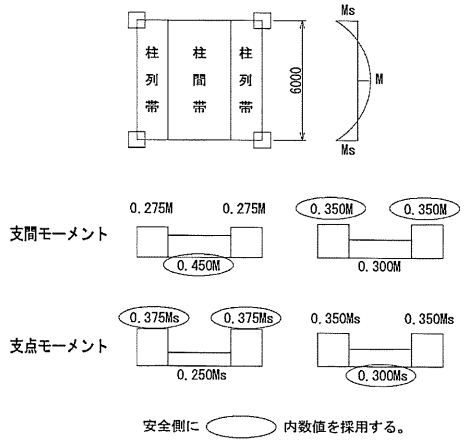
(2) 断面力の分割

断面力の分割は以下の様に決定する。

支点曲げモーメントは、柱列帯に75%、柱間帯に25%とする。
支間曲げモーメントは、柱列帯に55%、柱間帯に45%とする。

ただし、ラーメン計算で設計するので、発生モーメントの70%を柱列帯に、30%を柱間帯に分割するので、
両者の大なる方を採用する。

つまり、
支点曲げモーメントは、柱列帯に75%、柱間帯に30%(25%)とする。
支間曲げモーメントは、柱列帯に70%(55%)、柱間帯に45%とする。
'( )内は鉛直荷重の分担率を示す。



(3) 断面力計算

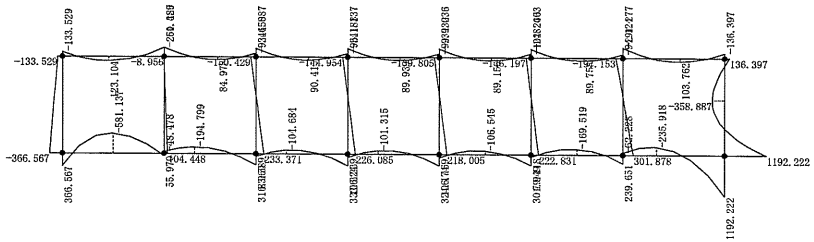
以上の計算幅等を考慮し断面力を算定する。
以下に計算結果を示す。

電算アウトプットは、別添とする。

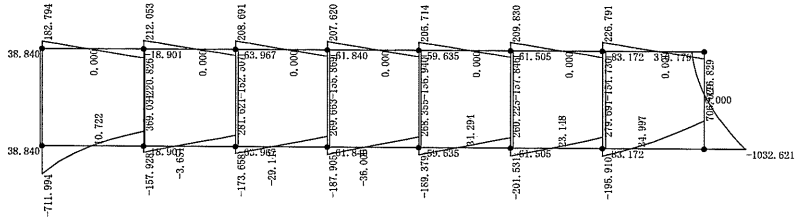
■面内断面力

◆基本荷重ケース 1：常時1（空水）

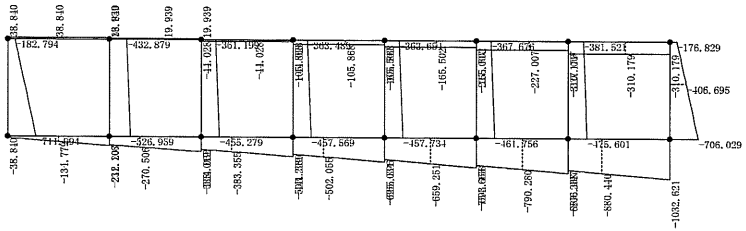
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図

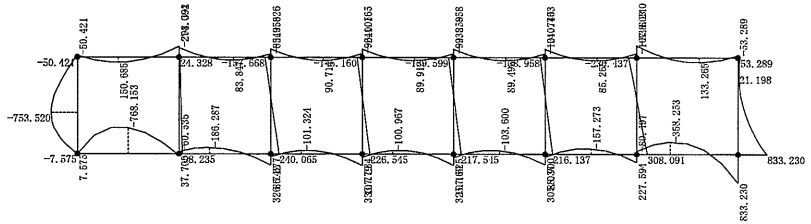


断面力Ｎｘ図

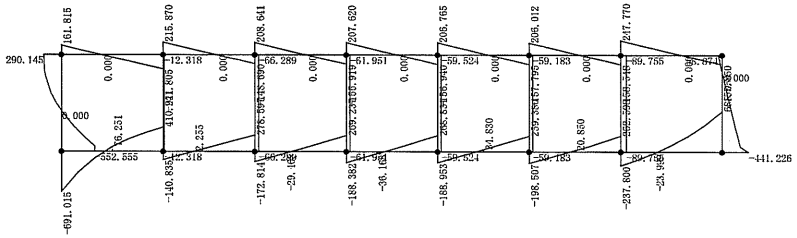


◆基本荷重ケース 2：常時2(満水)

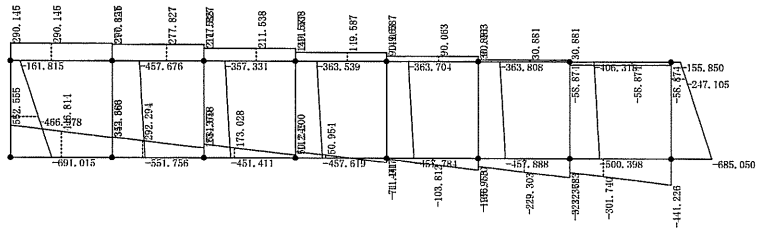
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



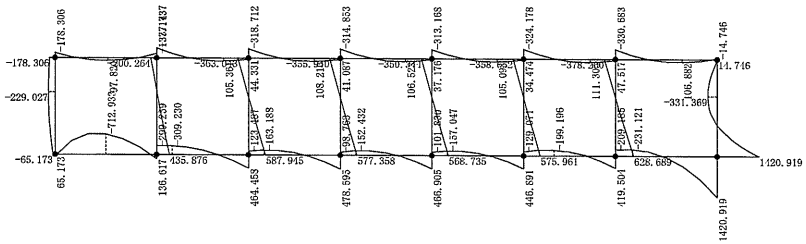
断面力Ｎｘ図



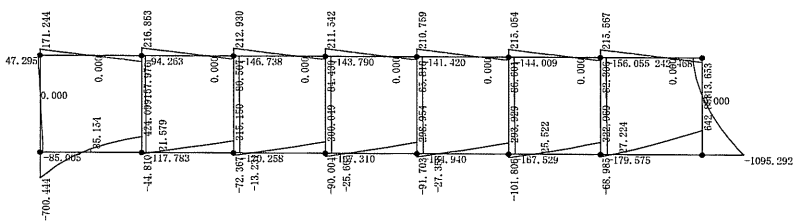
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 3：地震時1(空水)L1

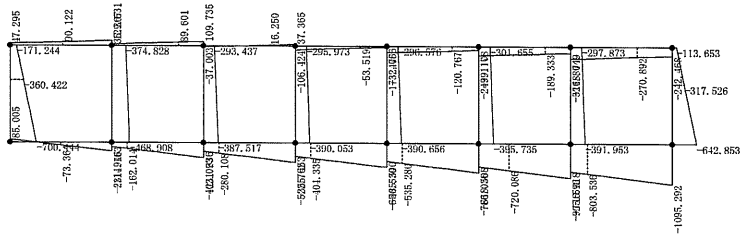
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



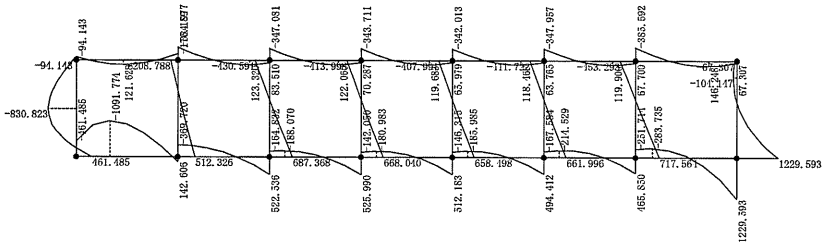
断面力Ｎｘ図



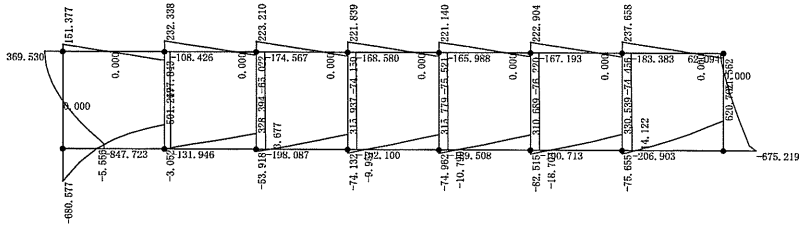
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 4：地震時１(満水)L1

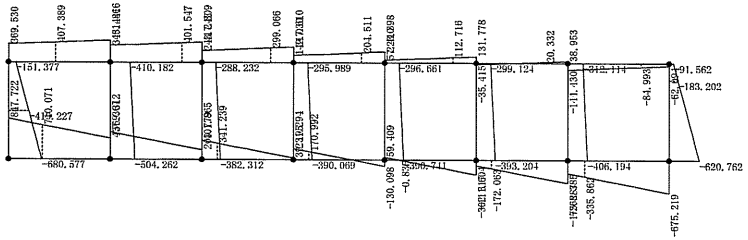
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



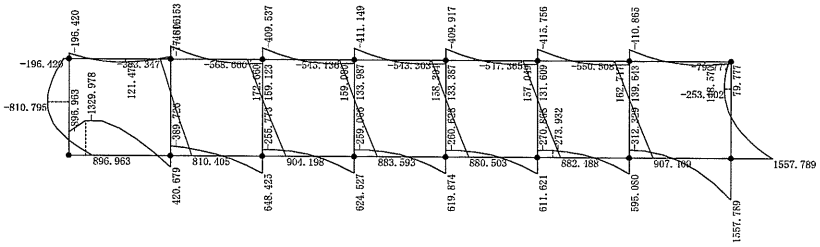
断面力Ｎｘ図



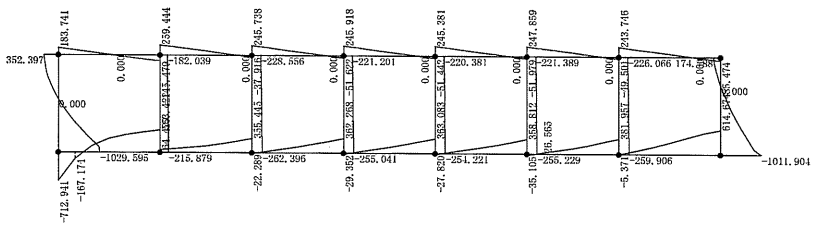
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 5：地震時(満水)L2

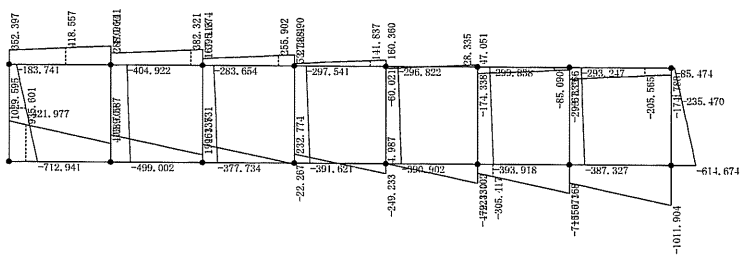
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



断面力Ｎｘ図



距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

(4) 断面力抽出及び設計断面力算出

常時ー空水 (1/5)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	6.0	A	M	366.567	0.75	3.0	91.642	0.30	3.0	36.657
			N	38.840	0.75	3.0	9.710	0.30	3.0	3.884
			S	711.994	0.75	3.0	177.999	0.30	3.0	71.199
	6.0	B	M	-581.137	0.70	3.0	-135.599	0.45	3.0	-87.171
			N	134.779	0.70	3.0	31.448	0.45	3.0	20.217
			S	10.722	0.70	3.0	2.502	0.45	3.0	1.608
	6.0	A	M	1192.222	0.75	3.0	298.056	0.30	3.0	119.222
			N	1032.621	0.75	3.0	258.155	0.30	3.0	103.262
			S	706.029	0.75	3.0	176.507	0.30	3.0	70.603
	6.0	A	M		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			N		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			S		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
壁	6.0	A	M	1192.222	0.75	3.0	298.056	0.30	3.0	119.222
			N	706.029	0.75	3.0	176.507	0.30	3.0	70.603
			S	1032.621	0.75	3.0	258.155	0.30	3.0	103.262
	6.0	B	M	-358.887	0.70	3.0	-83.740	0.45	3.0	-53.833
			N	406.695	0.70	3.0	94.896	0.45	3.0	61.004
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	136.397	0.75	3.0	34.099	0.30	3.0	13.640
			N	176.829	0.75	3.0	44.207	0.30	3.0	17.683
			S	310.179	0.75	3.0	77.545	0.30	3.0	31.018
スラブ	6.0	A	M	-260.385	0.75	3.0	-65.096	0.30	3.0	-26.039
			N	-19.939	0.75	3.0	-4.985	0.30	3.0	-1.994
			S	212.053	0.75	3.0	53.013	0.30	3.0	21.205
	6.0	B	M	123.104	0.70	3.0	28.724	0.45	3.0	18.466
			N	-38.840	0.70	3.0	-9.063	0.45	3.0	-5.826
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	-291.277	0.75	3.0	-72.819	0.30	3.0	-29.128
			N	310.179	0.75	3.0	77.545	0.30	3.0	31.018
			S	226.791	0.75	3.0	56.698	0.30	3.0	22.679
	6.0	B	M	103.762	0.70	3.0	24.211	0.45	3.0	15.564
			N	310.179	0.70	3.0	72.375	0.45	3.0	46.527
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
柱			M	301.878						
			N	475.601						
			S	83.172						
			M	197.153						
			N	381.521						
			S	83.172						

常時ー満水 (2/5)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	6.0	B	M	-768.153	0.70	3.0	-179.236	0.45	3.0	-115.223
			N	-446.814	0.70	3.0	-104.257	0.45	3.0	-67.022
			S	76.251	0.70	3.0	17.792	0.45	3.0	11.438
	6.0	A	M	333.779	0.75	3.0	83.445	0.30	3.0	33.378
			N	-50.249	0.75	3.0	-12.562	0.30	3.0	-5.025
			S	269.237	0.75	3.0	67.309	0.30	3.0	26.924
	6.0	A	M	833.230	0.75	3.0	208.308	0.30	3.0	83.323
			N	441.226	0.75	3.0	110.307	0.30	3.0	44.123
			S	685.050	0.75	3.0	171.263	0.30	3.0	68.505
	6.0		M		0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
			N		0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
			S		0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
壁	6.0	B	M	753.520	0.70	3.0	175.821	0.45	3.0	113.028
			N	466.978	0.70	3.0	108.962	0.45	3.0	70.047
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	833.230	0.75	3.0	208.308	0.30	3.0	83.323
			N	685.050	0.75	3.0	171.263	0.30	3.0	68.505
			S	441.226	0.75	3.0	110.307	0.30	3.0	44.123
	6.0	A	M		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			N		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			S		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
スラブ	6.0	B	M	150.685	0.70	3.0	35.160	0.45	3.0	22.603
			N	-290.145	0.70	3.0	-67.701	0.45	3.0	-43.522
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	-298.392	0.75	3.0	-74.598	0.30	3.0	-29.839
			N	-290.145	0.75	3.0	-72.536	0.30	3.0	-29.015
			S	241.805	0.75	3.0	60.451	0.30	3.0	24.181
	6.0	A	M	-338.240	0.75	3.0	-84.560	0.30	3.0	-33.824
			N	58.874	0.75	3.0	14.719	0.30	3.0	5.887
			S	247.770	0.75	3.0	61.943	0.30	3.0	24.777
	6.0	B	M	133.265	0.70	3.0	31.095	0.45	3.0	19.990
			N	58.874	0.70	3.0	13.737	0.45	3.0	8.831
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
柱			M	308.091						
			N	500.398						
			S	89.755						
			M	230.437						
			N	406.318						
			S	89.755						

L1地震時－空水 (3/5)

部位	計算幅 m	支点:A 支間:B	断面力	kNm,kN	柱列帯 分担率	柱列帯 分布幅 m	柱列帯 断面力 kNm,kN	柱間帯 分担率	柱間帯 分布幅 m	柱間帯 断面力 kNm,kN
底版	6.0	B	M	-712.933	0.70	3.0	-166.351	0.45	3.0	-106.940
			N	73.364	0.70	3.0	17.118	0.45	3.0	11.005
			S	-85.154	0.70	3.0	-19.869	0.45	3.0	-12.773
	6.0	A	M	478.595	0.75	3.0	119.649	0.30	3.0	47.860
			N	522.762	0.75	3.0	130.691	0.30	3.0	52.276
			S	300.049	0.75	3.0	75.012	0.30	3.0	30.005
	6.0	A	M	1420.919	0.75	3.0	355.230	0.30	3.0	142.092
			N	1095.292	0.75	3.0	273.823	0.30	3.0	109.529
			S	642.853	0.75	3.0	160.713	0.30	3.0	64.285
	6.0	A	M		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			N		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			S		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
壁	6.0	A	M	1420.919	0.75	3.0	355.230	0.30	3.0	142.092
			N	642.853	0.75	3.0	160.713	0.30	3.0	64.285
			S	1095.292	0.75	3.0	273.823	0.30	3.0	109.529
	6.0	B	M	229.027	0.70	3.0	53.440	0.45	3.0	34.354
			N	360.422	0.70	3.0	84.098	0.45	3.0	54.063
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	B	M	-331.369	0.70	3.0	-77.319	0.45	3.0	-49.705
			N	317.526	0.70	3.0	74.089	0.45	3.0	47.629
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
スラブ	6.0	A	M	-337.437	0.75	3.0	-84.359	0.30	3.0	-33.744
			N	-35.367	0.75	3.0	-8.842	0.30	3.0	-3.537
			S	216.853	0.75	3.0	54.213	0.30	3.0	21.685
	6.0	B	M	108.210	0.70	3.0	25.249	0.45	3.0	16.232
			N	-16.250	0.70	3.0	-3.792	0.45	3.0	-2.438
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	-330.683	0.75	3.0	-82.671	0.30	3.0	-33.068
			N	324.804	0.75	3.0	81.201	0.30	3.0	32.480
			S	215.567	0.75	3.0	53.892	0.30	3.0	21.557
	6.0	B	M	111.305	0.70	3.0	25.971	0.45	3.0	16.696
			N	189.333	0.70	3.0	44.178	0.45	3.0	28.400
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
柱			M	628.689						
			N	391.953						
			S	179.575						
			M	378.200						
			N	297.873						
			S	156.055						

L1地震時－満水 (4/5)

部位	計算幅 m	支点:A 支間:B	断面力	kNm,kN	柱列帯 分担率	柱列帯 分布幅 m	柱列帯 断面力 kNm,kN	柱間帯 分担率	柱間帯 分布幅 m	柱間帯 断面力 kNm,kN
底版	6.0	B	M	-1091.774	0.70	3.0	-254.747	0.45	3.0	-163.766
			N	-710.071	0.70	3.0	-165.683	0.45	3.0	-106.511
			S	5.556	0.70	3.0	1.296	0.45	3.0	0.833
	6.0	A	M	525.990	0.75	3.0	131.498	0.30	3.0	52.599
			N	-39.195	0.75	3.0	-9.799	0.30	3.0	-3.920
			S	315.937	0.75	3.0	78.984	0.30	3.0	31.594
	6.0	A	M	1229.593	0.75	3.0	307.398	0.30	3.0	122.959
			N	675.219	0.75	3.0	168.805	0.30	3.0	67.522
			S	620.762	0.75	3.0	155.191	0.30	3.0	62.076
	6.0	A	M		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			N		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
			S		0.75	3.0	0.000	0.30	3.0	0.000
壁	6.0	A	M	1229.593	0.75	3.0	307.398	0.30	3.0	122.959
			N	620.762	0.75	3.0	155.191	0.30	3.0	62.076
			S	675.219	0.75	3.0	168.805	0.30	3.0	67.522
	6.0	B	M	830.823	0.70	3.0	193.859	0.45	3.0	124.623
			N	419.227	0.70	3.0	97.820	0.45	3.0	62.884
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	B	M	-104.147	0.70	3.0	-24.301	0.45	3.0	-15.622
			N	183.202	0.70	3.0	42.747	0.45	3.0	27.480
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
スラブ	6.0	A	M	-384.977	0.75	3.0	-96.244	0.30	3.0	-38.498
			N	-343.441	0.75	3.0	-85.860	0.30	3.0	-34.344
			S	232.338	0.75	3.0	58.085	0.30	3.0	23.234
	6.0	B	M	123.320	0.70	3.0	28.775	0.45	3.0	18.498
			N	-401.547	0.70	3.0	-93.694	0.45	3.0	-60.232
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	-385.592	0.75	3.0	-96.398	0.30	3.0	-38.559
			N	144.430	0.75	3.0	36.108	0.30	3.0	14.443
			S	237.658	0.75	3.0	59.415	0.30	3.0	23.766
	6.0	B	M	146.248	0.70	3.0	34.125	0.45	3.0	21.937
			N	84.993	0.70	3.0	19.832	0.45	3.0	12.749
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
柱			M	717.564						
			N	406.194						
			S	206.903						
			M	453.293						
			N	312.114						
			S	183.383						

L2地震時－満水 (5/5)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	6.0	B	M	-1329.978	0.70	3.0	-310.328	0.45	3.0	-199.497
			N	-935.601	0.70	3.0	-218.307	0.45	3.0	-140.340
			S	167.174	0.70	3.0	39.007	0.45	3.0	25.076
	6.0	A	M	648.425	0.75	3.0	162.106	0.30	3.0	64.843
			N	-199.335	0.75	3.0	-49.834	0.30	3.0	-19.934
			S	355.445	0.75	3.0	88.861	0.30	3.0	35.545
	6.0	A	M	1557.789	0.75	3.0	389.447	0.30	3.0	155.779
			N	1011.904	0.75	3.0	252.976	0.30	3.0	101.190
			S	-614.674	0.75	3.0	-153.669	0.30	3.0	-61.467
	6.0	B	M	-389.726	0.70	3.0	-90.936	0.45	3.0	-58.459
			N	-689.587	0.70	3.0	-160.904	0.45	3.0	-103.438
			S	64.426	0.70	3.0	15.033	0.45	3.0	9.664
壁	6.0	A	M	1557.789	0.75	3.0	389.447	0.30	3.0	155.779
			N	614.674	0.75	3.0	153.669	0.30	3.0	61.467
			S	1011.904	0.75	3.0	252.976	0.30	3.0	101.190
	6.0	B	M	810.795	0.70	3.0	189.186	0.45	3.0	121.619
			N	421.977	0.70	3.0	98.461	0.45	3.0	63.297
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	B	M	-253.602	0.70	3.0	-59.174	0.45	3.0	-38.040
			N	235.470	0.70	3.0	54.943	0.45	3.0	35.321
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
スラブ	6.0	A	M	-461.153	0.75	3.0	-115.288	0.30	3.0	-46.115
			N	-288.902	0.75	3.0	-72.226	0.30	3.0	-28.890
			S	259.444	0.75	3.0	64.861	0.30	3.0	25.944
	6.0	B	M	172.660	0.70	3.0	40.287	0.45	3.0	25.899
			N	-382.321	0.70	3.0	-89.208	0.45	3.0	-57.348
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
	6.0	A	M	-415.756	0.75	3.0	-103.939	0.30	3.0	-41.576
			N	174.338	0.75	3.0	43.585	0.30	3.0	17.434
			S	247.859	0.75	3.0	61.965	0.30	3.0	24.786
	6.0	B	M	162.717	0.70	3.0	37.967	0.45	3.0	24.408
			N	85.090	0.70	3.0	19.854	0.45	3.0	12.764
			S	0.000	0.70	3.0	0.000	0.45	3.0	0.000
柱			M	907.409						
			N	387.327						
			S	259.906						
			M	568.660						
			N	283.654						
			S	228.556						

(5) 応力度

1) 応力度一覧表

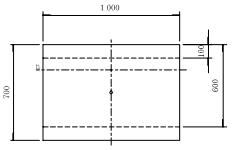
荷重ケース	部材	配筋				計算方向	柱列帯			柱間帯		
		上筋(内側筋)		下筋(外側筋)			σc N/mm2	σs N/mm2	τ N/mm2	σc N/mm2	σs N/mm2	τ N/mm2
常時－空水	底版	D19	125	D22	125	下	1.62	53.92	0.30	0.65	21.57	0.12
		D19	125	D22	125	下	5.40	140.53	0.29	2.16	56.21	0.12
		D19	125	D22	125	上	2.63	102.96	0.00	1.69	66.19	0
	壁	D19	125	D25	125	外	6.63	148.46	0.52	2.65	59.38	0.21
		D19	125	D25	125	内	2.14	62.04	0.00	1.38	39.88	0.00
	頂版	D25	125	D22	125	上	5.69	91.61	0.24	2.27	36.64	0.10
		D25	125	D22	125	上	6.43	91.67	0.26	2.57	36.67	0.10
		D25	125	D22	125	下	2.72	53.31	0.00	1.75	34.27	0.00
		D25	125	D22	125	下	2.27	31.64	0.00	1.46	20.34	0.00
	柱	D29	125	D29	125		4.33	71.57	0.15			
		D29	125	D29	125		2.85	39.56	0.15			
常時－満水	底版	D19	125	D22	125	下	3.74	108.84	0.29	0.58	21.00	0.04
		D19	125	D22	125	下	1.46	52.50	0.11	1.50	43.54	0.11
		D19	125	D22	125	上	3.39	168.11	0.03	2.25	78.86	0.02
	壁	D19	125	D25	125	外	4.67	98.18	0.22	1.87	39.27	0.09
		D19	125	D25	125	内	－			2.52	55.93	0.00
	頂版	D25	125	D22	125	上	6.45	113.80	0.27	2.58	45.52	0.11
		D25	125	D22	125	上	7.40	116.22	0.28	2.96	46.49	0.11
		D25	125	D22	125	下	3.33	74.94	0.00	2.14	48.17	0.00
		D25	125	D22	125	下	2.94	53.73	0.00	1.89	34.54	0.00
	柱	D29	125	D29	125		4.42	71.48	0.16			
		D29	125	D29	125		3.32	50.18	0.16			
地L1－空水	底版	D19	125	D22	125	下	2.18	52.41	0.13	0.87	20.97	0.05
		D19	125	D22	125	下	6.42	172.57	0.27	2.57	69.03	0.11
		D19	125	D22	125	上	3.22	130.94	0.00	2.07	84.18	0.20
	壁	D19	125	D25	125	外	7.85	182.80	0.55	3.14	73.12	0.22
		D19	125	D25	125	内	1.98	60.14	0.00	1.28	38.66	0.00
	頂版	D25	125	D22	125	上	7.37	119.02	0.25	2.95	47.61	0.10
		D25	125	D22	125	上	7.29	104.96	0.24	2.92	41.98	0.10
		D25	125	D22	125	下	2.39	46.16	0.00	1.54	29.68	0.00
		D25	125	D22	125	下	2.45	39.42	0.00	1.57	25.34	0.00
	柱	D29	125	D29	125		8.68	216.15	0.32			
		D29	125	D29	125		5.27	122.74	0.28			
地L1－満水	底版	D19	125	D22	125	下	2.30	81.14	0.13	0.92	32.46	0.05
		D19	125	D22	125	下	5.52	159.70	0.26	2.21	63.88	0.10
		D19	125	D22	125	上	4.81	242.82	0.00	3.09	156.10	0.00
	壁	D19	125	D25	125	外	6.81	156.28	0.34	2.76	63.36	0.14
		D19	125	D25	125	内	0.62	14.86	0.00	0.40	9.55	0.00
	頂版	D25	125	D22	125	上	8.33	145.77	0.26	3.33	58.31	0.11
		D25	125	D22	125	上	8.46	129.96	0.27	3.38	51.98	0.11
		D25	125	D22	125	下	2.71	67.95	0.00	1.75	43.68	0.00
		D25	125	D22	125	下	3.22	58.17	0.00	2.07	37.39	0.00
	柱	D29	125	D29	125		9.88	251.59	0.37			
		D29	125	D29	125		6.28	152.36	0.33			

荷重ケース	部材	配筋				計算方向	柱列帯		柱間帯		備考
		上筋(内側筋)		下筋(外側筋)			曲げ照査	せん断照査	曲げ照査	せん断照査	
地L2一満水	底版	D19	125	D22	125	下	0.382	0.041	0.153	0.016	
		D19	125	D22	125	下	0.707	0.071	0.283	0.029	
		D19	125	D22	125	上	0.376	0.007	0.273	0.004	
		D22	*125*	D22	125	上	*0.799*	*0.018*			水槽端部
	壁	D19	125	D25	125	外	0.746	0.001	0.299	0.001	
		D19	125	D25	125	内	0.163	0.000	0.105	0.000	
	頂版	D25	125	D22	125	上	0.652	0.030	0.261	0.012	
		D25	125	D22	125	下	0.298	0.000	0.191	0.000	
	柱	*D32*	*125*	D32	125		*0.783*	*0.151*			下端 24-D32
		D32	*125*	D32	125		*0.611*	*0.133*			上端 20-D32

レベル2地震時の検討で、配筋増加部は、強調斜体字とする。
端部水槽の底版上筋が D19からD22に変更
柱筋下端　D29-20本 から D32-24本に変更

2) 柱列帯(常時)

タイトル　4100柱列帯ー常空 底版柱列支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

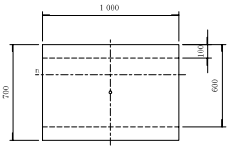
断面力	M	(kN.m)	91.642
	N	(kN)	9.710
	S	(kN)	177.999
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.620 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	53.923 < 196.000
	σs'	σsa	-11.258 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1864
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.30 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 177.999
τmax		(N/mm²)	0.37
σI σIa		(N/mm²)	-0.36 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	236.893
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	236.893 > 177.999

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常空 底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

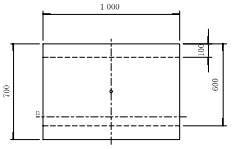
断面力	Ml	(kN.m)	298.056
	N	(kN)	258.155
	S	(kN)	176.507
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	5.400 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	140.528 < 196.000
	σs'	σsa	-44.079 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2194
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.29 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 176.507
τmax		(N/mm²)	0.37
σI σIa		(N/mm²)	-0.23 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	257.645
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	257.645 > 176.507

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常空 底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-135.599
	N	(kN)	31.448
	S	(kN)	2.502
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.631 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	102.957 < 196.000
	σs'	σsa	-15.728 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1663
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 2.502
τmax		(N/mm²)	0.01
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	240.331
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	240.331 > 2.502

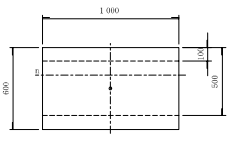
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常空 壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

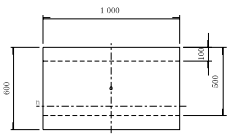
断面力	Ml	(kN.m)	298.056
	N	(kN)	176.507
	S	(kN)	258.155
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	6.625 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	148.461 < 196.000
	σs'	σsa	-49.812 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2005
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.52 > 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 258.155
τmax		(N/mm²)	0.61
σI σIa		(N/mm²)	-0.46 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
せん断	Asreq	(cm²)	0.748
Aw(u)		(cm²)	6.056
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	206.548
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	206.548 < 258.155

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常空 壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-83.740
	N	(kN)	94.896
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.144 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	62.035 < 196.000
	σs'	σsa	-13.326 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1707
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	217.098
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	217.098 > 0.000

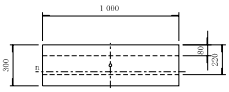
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常空 スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-65.096
	N	(kN)	-4.985
	S	(kN)	53.013
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	5.685 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	91.607 < 196.000
	σs'	σsa	-20.951 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1061
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.24 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 53.013
τmax		(N/mm²)	0.28
σI σIa		(N/mm²)	-0.25 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	85.471
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	85.471 > 53.013

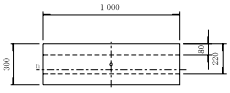
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常空 スラブ支点２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-72.819
	N	(kN)	77.545
	S	(kN)	56.698
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	6.427 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	91.665 < 196.000
	σs'	σsa	-28.015 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1128
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.26 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 56.698
τmax		(N/mm²)	0.30
σI σIa		(N/mm²)	-0.19 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	90.368
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	90.368 > 56.698

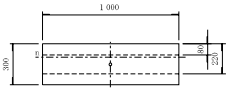
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常空 スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

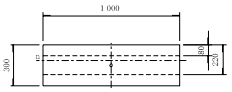
断面力	Ml	(kN.m)	28.724
	N	(kN)	-9.063
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.717 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	53.308 < 196.000
	σs'	σsa	-6.550 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0953
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	84.446
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	84.446 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常空　スラブ支間２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

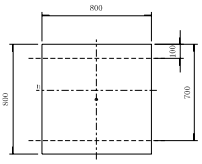
断面力	M	(kN.m)	24.211
	N	(kN)	72.375
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.268 < 9.000
	σs σsa		31.635 < 196.000
	σs' σsa		-10.142 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1140
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	98.624
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	98.624 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常空　柱下



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

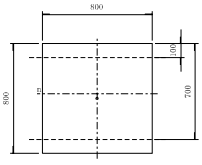
断面力	Ml	(kN.m)	301.878
	N	(kN)	475.601
	S	(kN)	83.172
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	4.328 < 9.000
	σs σsa		71.573 < 196.000
	σs' σsa		-45.423 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3329
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.15 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 83.172
τmax		(N/mm²)	0.19
σI σIa		(N/mm²)	-0.05 < -0.80
Vo		(m)	0.1000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	264.278
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	264.278 > 83.172

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計　Σ　77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常空　柱上



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

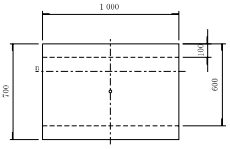
断面力	M	(kN.m)	197.153
	N	(kN)	381.521
	S	(kN)	83.172
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.850 < 9.000
	σs σsa		39.557 < 196.000
	σs' σsa		-30.995 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3636
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.15 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 83.172
τmax		(N/mm²)	0.19
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	274.752
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	274.752 > 83.172

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計　Σ　77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常満　底版柱列支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

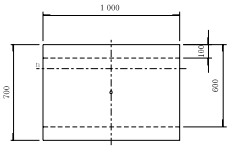
断面力	Ml	(kN.m)	208.308
	N	(kN)	110.307
	S	(kN)	171.263
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.741 < 9.000
	σs σsa		108.841 < 196.000
	σs' σsa		-28.621 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2041
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.29 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 171.263
τmax		(N/mm²)	0.36
σI σIa		(N/mm²)	-0.28 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	248.456
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	248.456 > 171.263

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常満 底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

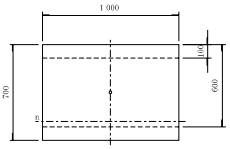
断面力	M	(kN.m)	83.445
	N	(kN)	-12.562
	S	(kN)	67.309
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	1.456 < 9.000
	σs σsa		52.500 < 196.000
	σs' σsa		-9.453 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1763
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 67.309
τmax		(N/mm²)	0.14
σI σIa		(N/mm²)	-0.14 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	229.890
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	229.890 > 67.309

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常満 底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-179.236
	N	(kN)	-104.257
	S	(kN)	17.792
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.392 < 9.000
	σs σsa		168.110 < 196.000
	σs' σsa		-14.385 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1394
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 17.792
τmax		(N/mm²)	0.04
σI σIa		(N/mm²)	-0.16 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	218.120
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	218.120 > 17.792

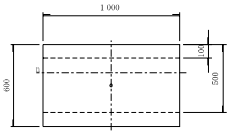
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常満 壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.01508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

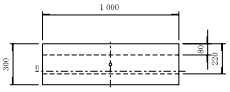
断面力	M	(kN.m)	208.308
	N	(kN)	171.263
	S	(kN)	110.307
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	4.668 < 9.000
	σs σsa		98.176 < 196.000
	σs' σsa		-36.380 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2081
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.22 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 110.307
τmax		(N/mm²)	0.26
σI σIa		(N/mm²)	-0.15 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	211.032
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	211.032 > 110.307

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常満 スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-74.598
	N	(kN)	-72.536
	S	(kN)	60.451
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	6.451 < 9.000
	σs σsa		113.797 < 196.000
	σs' σsa		-20.201 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1011
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.27 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 60.451
τmax		(N/mm²)	0.32
σI σIa		(N/mm²)	-0.38 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	81.629
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	81.629 > 60.451

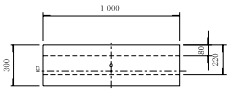
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常満　スラブ支点２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-84.560
	N	(kN)	14.719
	S	(kN)	61.943
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.403 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	116.224 < 196.000
	σs'	σsa	-28.400 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1075
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.28 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 61.943
τmax		(N/mm²)	0.32
σI σIa		(N/mm²)	-0.27 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	86.547
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	86.547 > 61.943

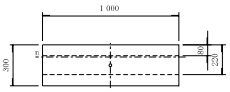
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ー常満　スラブ支間１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

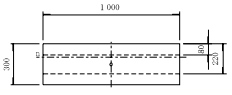
断面力	M	(kN.m)	35.160
	N	(kN)	-67.701
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.325 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	74.936 < 196.000
	σs'	σsa	-4.491 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0879
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	77.540
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	77.540 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常満　スラブ支間２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

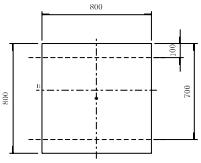
断面力	M	(kN.m)	31.095
	N	(kN)	13.737
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.938 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	53.731 < 196.000
	σs'	σsa	-8.508 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0991
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	87.695
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	87.695 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ー常満　柱下



A	(㎡)	0.6400
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.06769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	308.091
	N	(kN)	500.398
	S	(kN)	89.755
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	4.423 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	71.483 < 196.000
	σs'	σsa	-46.653 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3369
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.16 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 89.755
τmax		(N/mm²)	0.20
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	265.696
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	265.696 > 89.755

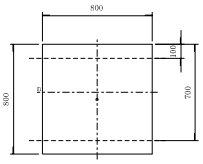
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計　Σ　77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

3) 柱列帯(地震時 L1)

タイトル　4100柱列帯ー常満 柱上



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

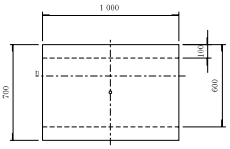
断面力	M	(kN.m)	230.437
	N	(kN)	406.318
	S	(kN)	89.755
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.319 < 9.000
	σs σsa		50.179 < 196.000
	σs' σsa		-35.507 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3486
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.16 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 89.755
τmax		(N/mm²)	0.20
σI σIa		(N/mm²)	-0.07 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	269.746
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	269.746 > 89.755

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計 Σ 77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空 底版柱列支点1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

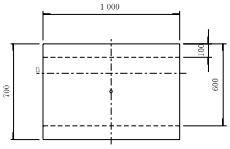
断面力	Ml	(kN.m)	119.649
	N	(kN)	130.691
	S	(kN)	75.012
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.177 < 13.500
	σs σsa		52.412 < 294.000
	σs' σsa		-18.473 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2303
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 75.012
τmax		(N/mm²)	0.16
σI σIa		(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	395.729
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	395.729 > 75.012

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空 底版柱列支点2



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

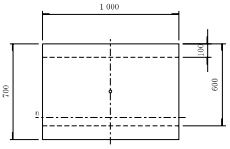
断面力	M	(kN.m)	355.230
	N	(kN)	273.823
	S	(kN)	160.713
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	6.422 < 13.500
	σs σsa		172.565 < 294.000
	σs' σsa		-51.513 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2149
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.27 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 160.713
τmax		(N/mm²)	0.33
σI σIa		(N/mm²)	-0.19 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	382.566
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	382.566 > 160.713

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空 底版柱列支間1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-166.351
	N	(kN)	17.118
	S	(kN)	19.869
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.220 < 13.500
	σs σsa		130.944 < 294.000
	σs' σsa		-18.420 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1617
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 19.869
τmax		(N/mm²)	0.04
σI σIa		(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	355.214
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	355.214 > 19.869

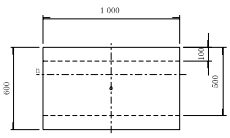
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　壁支点１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

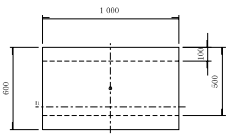
断面力	M	(kN.m)	355.230
	N	(kN)	160.713
	S	(kN)	273.823
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.854 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	182.804 < 294.000
	σs'	σsa	-57.686 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1959
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.55 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 273.823
τmax		(N/mm²)	0.65
σI σIa		(N/mm²)	-0.50 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	305.733
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	305.733 > 273.823

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-77.319
	N	(kN)	74.089
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.984 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	60.142 < 294.000
	σs'	σsa	-11.780 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1655
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	320.528
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	320.528 > 0.000

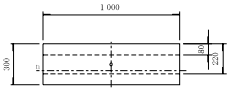
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

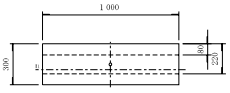
断面力	M	(kN.m)	-84.359
	N	(kN)	-8.842
	S	(kN)	54.213
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.365 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	119.020 < 294.000
	σs'	σsa	-27.020 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1059
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.25 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 54.213
τmax		(N/mm²)	0.28
σI σIa		(N/mm²)	-0.26 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	128.026
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	128.026 > 54.213

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　スラブ支点２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-82.671
	N	(kN)	81.201
	S	(kN)	53.892
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.291 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	104.958 < 294.000
	σs'	σsa	-31.432 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1123
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.24 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 53.892
τmax		(N/mm²)	0.28
σI σIa		(N/mm²)	-0.18 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	135.021
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	135.021 > 53.892

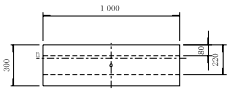
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　スラブ支間１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

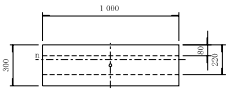
断面力	M	(kN.m)	25.249
	N	(kN)	-3.792
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.388 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	46.159 < 294.000
	σs'	σsa	-6.008 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0961
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	127.734
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	127.734 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　スラブ支間２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

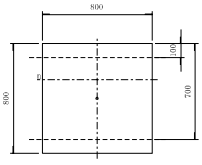
断面力	M	(kN.m)	25.971
	N	(kN)	44.178
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.446 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	39.417 < 294.000
	σs'	σsa	-9.013 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1061
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	139.646
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	139.646 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　柱下



A	(㎡)	0.6400
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

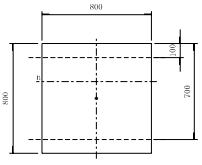
断面力	M	(kN.m)	628.689
	N	(kN)	391.953
	S	(kN)	179.575
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	8.682 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	216.148 < 294.000
	σs'	σsa	-80.741 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2632
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.32 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 179.575
τmax		(N/mm²)	0.41
σI σIa		(N/mm²)	-0.23 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	354.832
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	354.832 > 179.575

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計　Σ　77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地空　柱上



A	(㎡)	0.6400
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

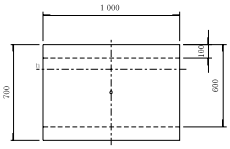
断面力	M	(kN.m)	378.200
	N	(kN)	297.873
	S	(kN)	156.055
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	5.267 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	122.742 < 294.000
	σs'	σsa	-50.185 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2741
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.28 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 156.055
τmax		(N/mm²)	0.36
σI σIa		(N/mm²)	-0.21 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	362.003
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	362.003 > 156.055

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計　Σ　77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　底版柱列支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

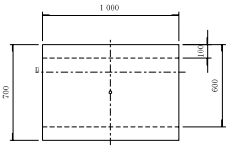
断面力	M	(kN.m)	131.498
	N	(kN)	-9.799
	S	(kN)	78.984
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.304 < 13.500
	σs σsa		81.137 < 294.000
	σs' σsa		-15.277 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1792
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 78.984
τmax		(N/mm²)	0.16
σI σIa		(N/mm²)	-0.16 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	347.948
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	347.948 > 78.984

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

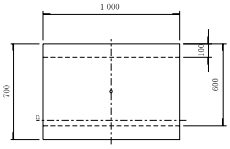
断面力	M	(kN.m)	307.398
	N	(kN)	168.805
	S	(kN)	155.191
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	5.524 < 13.500
	σs σsa		159.698 < 294.000
	σs' σsa		-42.430 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2050
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.26 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 155.191
τmax		(N/mm²)	0.32
σI σIa		(N/mm²)	-0.22 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	373.487
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	373.487 > 155.191

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-254.747
	N	(kN)	-165.683
	S	(kN)	1.296
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	4.807 < 13.500
	σs σsa		242.819 < 294.000
	σs' σsa		-19.612 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1374
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 1.296
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	-0.24 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	324.367
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	324.367 > 1.296

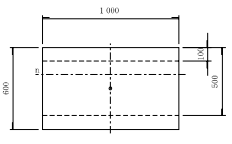
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

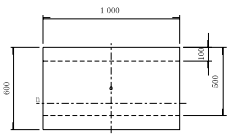
断面力	M	(kN.m)	307.398
	N	(kN)	155.191
	S	(kN)	168.805
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	6.810 < 13.500
	σs σsa		156.277 < 294.000
	σs' σsa		-50.469 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1976
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.34 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 168.805
τmax		(N/mm²)	0.40
σI σIa		(N/mm²)	-0.27 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	307.267
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	307.267 > 168.805

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-24.301
	N	(kN)	42.747
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.615 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	14.858 < 294.000
	σs'	σsa	-4.411 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1916
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	343.953
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	343.953 > 0.000

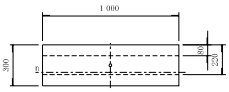
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-96.244
	N	(kN)	-85.860
	S	(kN)	58.085
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	8.331 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	145.772 < 294.000
	σs'	σsa	-26.517 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1015
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.26 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 58.085
τmax		(N/mm²)	0.30
σI σIa		(N/mm²)	-0.37 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	122.959
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	122.959 > 58.085

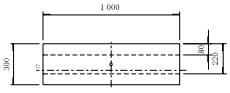
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　スラブ支点２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-96.398
	N	(kN)	36.108
	S	(kN)	59.415
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	8.456 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	129.958 < 294.000
	σs'	σsa	-33.455 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1087
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.27 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 59.415
τmax		(N/mm²)	0.31
σI σIa		(N/mm²)	-0.24 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	131.110
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	131.110 > 59.415

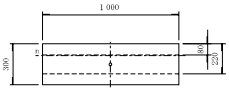
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　スラブ支間１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

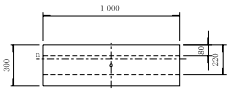
断面力	Ml	(kN.m)	28.775
	N	(kN)	-93.694
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.714 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	67.948 < 294.000
	σs'	σsa	-1.199 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0824
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	107.747
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	107.747 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　スラブ支間２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(㎡/m)	2.6000
Ai	(㎡/m)	0.0000

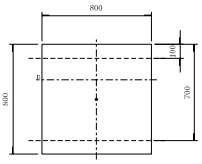
断面力	M (kN.m)	34.125
	N (kN)	19.832
	S (kN)	0.000
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.2200
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	3.224 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	58.165 < 294.000
	σs' σsa	-9.620 < 294.000
中立軸	X (m)	0.0999
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	704.000 > 0.000
τmax	(N/mm²)	0.00
σI σIa	(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo	(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	0.000
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	132.440 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　柱下



A	(㎡)	0.6400
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(㎡/m)	3.2000
Ai	(㎡/m)	0.0000

断面力	Ml (kN.m)	717.564
	N (kN)	406.194
	S (kN)	206.903
ウェブ幅	bw (m)	0.8000
有効高さ	d (m)	0.7000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	9.877 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	251.593 < 294.000
	σs' σsa	-91.050 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2594
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.37 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1792.000 > 206.903
τmax	(N/mm²)	0.47
σI σIa	(N/mm²)	-0.27 < -0.80
Vo	(m)	0.1000
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	352.326
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	352.326 > 206.903

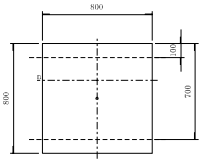
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計 Σ 77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

4) 柱列帯(地震時 L2)

タイトル　4100柱列帯ーL1地満　柱上



A	(㎡)	0.6400
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(㎡/m)	3.2000
Ai	(㎡/m)	0.0000

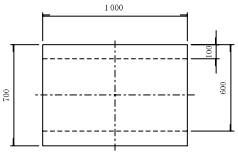
断面力	M (kN.m)	453.293
	N (kN)	312.114
	S (kN)	183.383
ウェブ幅	bw (m)	0.8000
有効高さ	d (m)	0.7000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	6.281 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	152.361 < 294.000
	σs' σsa	-58.994 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2675
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.33 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1792.000 > 183.383
τmax	(N/mm²)	0.42
σI σIa	(N/mm²)	-0.26 < -0.80
Vo	(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	357.676
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	357.676 > 183.383

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計 Σ 77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　底版柱列支点



鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

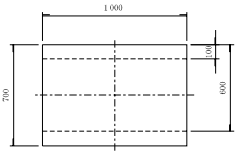
鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00
部材の高さ	h (cm)	70.00
スターラップ	Aw (cm²)	1.267
	Ss (mm)	250.0
	αs (°)	0
終局限界・曲げ		
曲げ	Md (kN.m)	162.106
軸力	N'd (kN)	-49.834
終局限界・せん断		
せん断力	Vd (kN)	88.861
曲げモーメント	Md (kN.m)	162.106
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920
腹部の幅	bw (cm)	100.00
有効高さ	d (cm)	60.00
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-5.813
終局限界・ねじり		
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000
曲げ	Md (kN.m)	0.000
せん断力	Vd (kN)	0.000

終局限界・曲げ		
曲げ耐力	Mud (kN.m)	488.567
軸ー耐力	N'ud (kN)	-150.193
	N'oud (kN)	9879.809
γi		1.15
γi・Md/Mud		0.382
終局限界・せん断		
せん断耐力	Vcd (kN)	192.357
設計せん断耐力	Vyd (kN)	275.288
fwcd	(N/mm²)	5.371
Vwcd	(kN)	2478.877
γi		1.15
γi・Vd/Vyd		0.371
γi・Vd/Vwcd		0.041
終局限界・ねじり		
γi		0.00
γi・Mtd/Mtcd		0.000
ねじり係数	(cm³)	0
安全性 曲げとMtd		0.000
安全性 せん断とMtd		0.000
安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　底版柱列支点

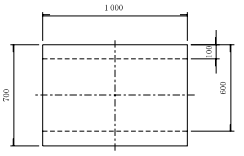


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計　Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり　-2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	70.00	
スターラップ	Aw (cm²)	2.534	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	389.447	
軸力	N'd (kN)	252.976	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		633.266
軸-耐力	N'ud (kN)		411.355
	N'oud (kN)		9879.809
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.707
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	153.669	
曲げモーメント	Md (kN.m)	389.447	
引張鉄筋量	As (cm2)	40.536	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	29.510	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		261.532
設計せん断耐力	Vyd (kN)		427.394
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2478.877
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.413
γi・Vd/Vwcd			0.071
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　底版柱列支間

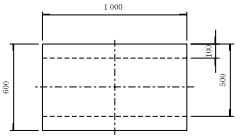


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計　Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり　-2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	70.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-90.936	
軸力	N'd (kN)	-160.904	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-277.859
軸-耐力	N'ud (kN)		-491.649
	N'oud (kN)		9879.809
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.376
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	15.033	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-90.936	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-18.770	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		163.986
設計せん断耐力	Vyd (kN)		246.917
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2478.877
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.070
γi・Vd/Vwcd			0.007
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　外壁柱列支点

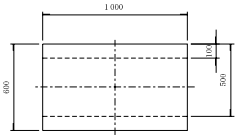


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計　Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり　-2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	389.447	
軸力	N'd (kN)	153.669	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		600.053
軸-耐力	N'ud (kN)		236.771
	N'oud (kN)		8926.628
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.746
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	252.976	
曲げモーメント	Md (kN.m)	389.447	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	5060.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	15.367	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		1322.711
設計せん断耐力	Vyd (kN)		8316.551
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		209051.954
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.035
γi・Vd/Vwcd			0.001
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　外壁柱列支間

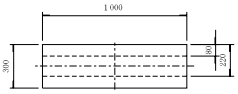


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計　Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり　-2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-59.174	
軸力	N'd (kN)	54.943	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-416.787
軸-耐力	N'ud (kN)		386.986
	N'oud (kN)		8926.628
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.163
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-59.174	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	5.494	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		192.526
設計せん断耐力	Vyd (kN)		261.635
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2065.731
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.000
γi・Vd/Vwcd			0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　スラブ柱列支点



鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00
部材の高さ	h (cm)	30.00
スターラップ	Aw (cm²)	1.267
	Ss (mm)	250.0
	αs (°)	0

終局限界・曲げ		
曲げ	Md (kN.m)	-115.288
軸力	N'd (kN)	-72.226

終局限界・曲げ		
曲げ耐力	Mud (kN.m)	-203.368
軸-耐力	N'ud (kN)	-127.407
	N'oud (kN)	5518.908
γi		1.15
γi・Md/Mud		0.652

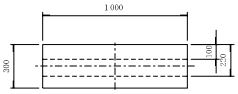
終局限界・せん断		
せん断力	Vd (kN)	64.861
曲げモーメント	Md (kN.m)	-115.288
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920
腹部の幅	bw (cm)	100.00
有効高さ	d (cm)	60.00
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-3.611

終局限界・せん断		
せん断耐力	Vcd (kN)	188.534
設計せん断耐力	Vyd (kN)	271.465
fwcd	(N/mm²)	5.371
Vwcd	(kN)	2478.877
γi		1.15
γi・Vd/Vyd		0.275
γi・Vd/Vwcd		0.030

終局限界・ねじり		
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000
曲げ	Md (kN.m)	0.000
せん断力	Vd (kN)	0.000

終局限界・ねじり		
γi		0.00
γi・Mtd/Mtcd		0.000
ねじり係数	(cm²)	0
安全性 曲げとMtd		0.000
安全性 せん断とMtd		0.000
安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　スラブ柱列支間



鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00
部材の高さ	h (cm)	30.00
スターラップ	Aw (cm²)	1.267
	Ss (mm)	250.0
	αs (°)	0

終局限界・曲げ		
曲げ	Md (kN.m)	40.287
軸力	N'd (kN)	-89.208

終局限界・曲げ		
曲げ耐力	Mud (kN.m)	155.537
軸-耐力	N'ud (kN)	-344.406
	N'oud (kN)	5518.908
γi		1.15
γi・Md/Mud		0.298

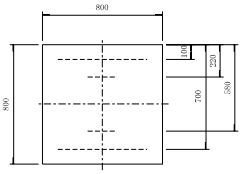
終局限界・せん断		
せん断力	Vd (kN)	0.000
曲げモーメント	Md (kN.m)	40.287
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920
腹部の幅	bw (cm)	100.00
有効高さ	d (cm)	60.00
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-1.460

終局限界・せん断		
せん断耐力	Vcd (kN)	180.687
設計せん断耐力	Vyd (kN)	263.618
fwcd	(N/mm²)	5.371
Vwcd	(kN)	2478.877
γi		1.15
γi・Vd/Vyd		0.000
γi・Vd/Vwcd		0.000

終局限界・ねじり		
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000
曲げ	Md (kN.m)	0.000
せん断力	Vd (kN)	0.000

終局限界・ねじり		
γi		0.00
γi・Mtd/Mtcd		0.000
ねじり係数	(cm²)	0
安全性 曲げとMtd		0.000
安全性 せん断とMtd		0.000
安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　柱下



鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	6.000	47.652
D1	0.7000	32.00	6.000	47.652
D1	0.2200	32.00	2.000	15.884
D1	0.5800	32.00	2.000	15.884
		鉄筋量の合計 Σ		127.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	80.00
部材の高さ	h (cm)	80.00
スターラップ	Aw (cm²)	1.267
	Ss (mm)	250.0
	αs (°)	0

終局限界・曲げ		
曲げ	Md (kN.m)	907.409
軸力	N'd (kN)	387.327

終局限界・曲げ		
曲げ耐力	Mud (kN.m)	1332.199
軸-耐力	N'ud (kN)	568.648
	N'oud (kN)	11097.739
γi		1.15
γi・Md/Mud		0.783

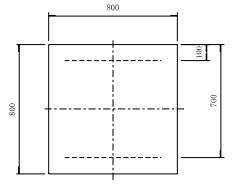
終局限界・せん断		
せん断力	Vd (kN)	259.906
曲げモーメント	Md (kN.m)	907.409
引張鉄筋量	As (cm2)	47.652
腹部の幅	bw (cm)	80.00
有効高さ	d (cm)	60.00
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	51.639

終局限界・せん断		
せん断耐力	Vcd (kN)	233.889
設計せん断耐力	Vyd (kN)	316.820
fwcd	(N/mm²)	5.371
Vwcd	(kN)	1983.102
γi		1.15
γi・Vd/Vyd		0.943
γi・Vd/Vwcd		0.151

終局限界・ねじり		
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000
曲げ	Md (kN.m)	0.000
せん断力	Vd (kN)	0.000

終局限界・ねじり		
γi		0.00
γi・Mtd/Mtcd		0.000
ねじり係数	(cm²)	0
安全性 曲げとMtd		0.000
安全性 せん断とMtd		0.000
安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2短辺柱列帯　柱上



鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	6.000	47.652
D1	0.7000	32.00	6.000	47.652
		鉄筋量の合計 Σ		95.304

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	80.00
部材の高さ	h (cm)	80.00
スターラップ	Aw (cm²)	1.267
	Ss (mm)	250.0
	αs (°)	0

終局限界・曲げ		
曲げ	Md (kN.m)	568.660
軸力	N'd (kN)	283.654

終局限界・曲げ		
曲げ耐力	Mud (kN.m)	1070.081
軸-耐力	N'ud (kN)	533.769
	N'oud (kN)	10254.665
γi		1.15
γi・Md/Mud		0.611

終局限界・せん断		
せん断力	Vd (kN)	228.556
曲げモーメント	Md (kN.m)	568.660
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920
腹部の幅	bw (cm)	80.00
有効高さ	d (cm)	60.00
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	37.817

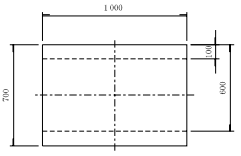
終局限界・せん断		
せん断耐力	Vcd (kN)	185.001
設計せん断耐力	Vyd (kN)	267.932
fwcd	(N/mm²)	5.371
Vwcd	(kN)	1983.102
γi		1.15
γi・Vd/Vyd		0.981
γi・Vd/Vwcd		0.133

終局限界・ねじり		
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000
曲げ	Md (kN.m)	0.000
せん断力	Vd (kN)	0.000

終局限界・ねじり		
γi		0.00
γi・Mtd/Mtcd		0.000
ねじり係数	(cm²)	0
安全性 曲げとMtd		0.000
安全性 せん断とMtd		0.000
安全性の検討		0.000

5) 柱間帯(常時)

タイトル　地震時L2短辺柱列帯 底版柱列支間端部

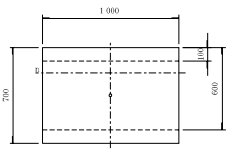


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	22.00	8.000	30.968
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		61.936

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	70.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-310.328	
軸力	N'd (kN)	-218.307	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-446.722
軸-耐力	N'ud (kN)		-314.256
	N'oud (kN)		10093.390
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.796
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	39.007	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-310.328	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-25.466	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		168.212
設計せん断耐力	Vyd (kN)		251.143
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2478.877
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.179
γi・Vd/Vwcd			0.018
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi・Mtd/Mtcd			0.00
ねじり係数	(cm³)		0.000
安全性 曲げとMtd			0
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　4100柱間帯ー常空 底版柱間支点1



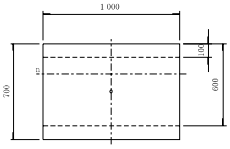
A (m²)	0.7000
A' (m²)	0.0000
yu (m)	0.3500
yl (m)	-0.3500
Iz (m⁴)	0.02858
Iy (m⁴)	0.05833
Wu (m³)	0.08167
Wl (m³)	-0.08167
J (m⁴)	0.06492
Ao (m²/m)	3.4000
Ai (m²/m)	0.0000

断面力	Ml (kN.m)	36.657	
	N (kN)	3.884	
	S (kN)	71.199	
ウェブ幅	bw (m)	1.0000	
有効高さ	d (m)	0.6000	
せん断スパン	s (m)	0.0000	
応力度	σc σca	0.648 < 9.000	
(N/mm²)	σs σsa	21.569 < 196.000	
	σs' σsa	-4.503 < 196.000	
中立軸	X (m)	0.1864	
ヤング係数比	n =	15.00	
許容	τa (N/mm²)	0.390	
平均	τm (N/mm²)	0.12 < 0.39	
平均τamax	(N/mm²)	3.200	
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 71.199	
τmax	(N/mm²)	0.15	
σI σIa	(N/mm²)	-0.14 < -0.80	
Vo	(m)	0.3500	
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0	
断面積	Aw (cm²)	0.000	
角度	θ (°)	90.0	
斜引張破壊	Sc (kN)	236.893	
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000	
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	236.893 > 71.199	

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常空 底版柱間支点2



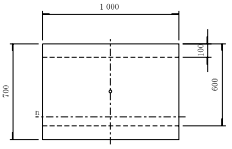
A (m²)	0.7000
A' (m²)	0.0000
yu (m)	0.3500
yl (m)	-0.3500
Iz (m⁴)	0.02858
Iy (m⁴)	0.05833
Wu (m³)	0.08167
Wl (m³)	-0.08167
J (m⁴)	0.06492
Ao (m²/m)	3.4000
Ai (m²/m)	0.0000

断面力	M (kN.m)	119.222	
	N (kN)	103.262	
	S (kN)	70.603	
ウェブ幅	bw (m)	1.0000	
有効高さ	d (m)	0.6000	
せん断スパン	s (m)	0.0000	
応力度	σc σca	2.160 < 9.000	
(N/mm²)	σs σsa	56.211 < 196.000	
	σs' σsa	-17.631 < 196.000	
中立軸	X (m)	0.2194	
ヤング係数比	n =	15.00	
許容	τa (N/mm²)	0.390	
平均	τm (N/mm²)	0.12 < 0.39	
平均τamax	(N/mm²)	3.200	
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 70.603	
τmax	(N/mm²)	0.15	
σI σIa	(N/mm²)	-0.09 < -0.80	
Vo	(m)	0.3500	
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0	
断面積	Aw (cm²)	0.000	
角度	θ (°)	90.0	
斜引張破壊	Sc (kN)	257.645	
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000	
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	257.645 > 70.603	

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常空 底版柱間支間1



A (m²)	0.7000
A' (m²)	0.0000
yu (m)	0.3500
yl (m)	-0.3500
Iz (m⁴)	0.02858
Iy (m⁴)	0.05833
Wu (m³)	0.08167
Wl (m³)	-0.08167
J (m⁴)	0.06492
Ao (m²/m)	3.4000
Ai (m²/m)	0.0000

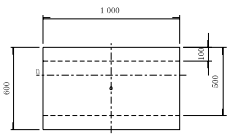
断面力	Ml (kN.m)	-87.171	
	N (kN)	20.217	
	S (kN)	1.608	
ウェブ幅	bw (m)	1.0000	
有効高さ	d (m)	0.6000	
せん断スパン	s (m)	0.0000	
応力度	σc σca	1.691 < 9.000	
(N/mm²)	σs σsa	66.187 < 196.000	
	σs' σsa	-10.111 < 196.000	
中立軸	X (m)	R0.1663	
ヤング係数比	n =	15.00	
許容	τa (N/mm²)	0.390	
平均	τm (N/mm²)	0.00 < 0.39	
平均τamax	(N/mm²)	3.200	
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 1.608	
τmax	(N/mm²)	0.00	
σI σIa	(N/mm²)	0.00 < -0.80	
Vo	(m)	0.3500	
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0	
断面積	Aw (cm²)	0.000	
角度	θ (°)	90.0	
斜引張破壊	Sc (kN)	240.332	
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000	
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	240.332 > 1.608	

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ー常空　壁支点１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

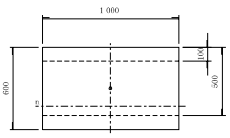
断面力	M	(kN.m)	119.222
	N	(kN)	70.603
	S	(kN)	103.262
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.650 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	59.384 < 196.000
	σs'	σsa	-19.925 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2005
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.21 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 103.262
τmax		(N/mm²)	0.25
σI σIa		(N/mm²)	-0.18 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	206.548
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	206.548 > 103.262

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常空　壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-53.833
	N	(kN)	61.004
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.379 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	39.880 < 196.000
	σs'	σsa	-8.567 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1707
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	217.098
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	217.098 > 0.000

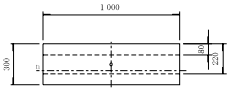
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ー常空　スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

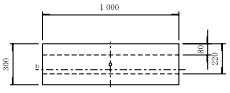
断面力	M	(kN.m)	-26.039
	N	(kN)	-1.994
	S	(kN)	21.205
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.274 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	36.644 < 196.000
	σs'	σsa	-8.380 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1061
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 21.205
τmax		(N/mm²)	0.11
σI σIa		(N/mm²)	-0.10 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	85.471
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	85.471 > 21.205

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常空　スラブ支点２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-29.128
	N	(kN)	31.018
	S	(kN)	22.679
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.571 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	36.667 < 196.000
	σs'	σsa	-11.206 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1128
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 22.679
τmax		(N/mm²)	0.12
σI σIa		(N/mm²)	-0.08 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	90.368
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	90.368 > 22.679

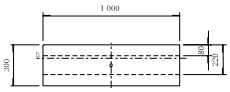
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ー常空　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

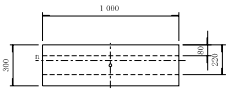
断面力	M	(kN.m)	18.496
	N	(kN)	-5.826
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.747 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	34.270 < 196.000
	σs'	σsa	-4.211 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0953
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	84.447
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	84.447 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常空　スラブ支間２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

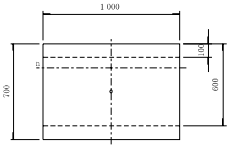
断面力	M	(kN.m)	15.564
	N	(kN)	46.527
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.458 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	20.336 < 196.000
	σs'	σsa	-6.520 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1140
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	98.625
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	98.625 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常満　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

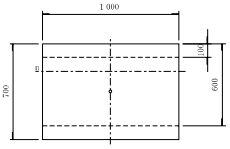
断面力	M	(kN.m)	33.378
	N	(kN)	-5.025
	S	(kN)	26.924
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.582 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	21.000 < 196.000
	σs'	σsa	-3.781 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1763
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.04 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 26.924
τmax		(N/mm²)	0.06
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	229.890
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	229.890 > 26.924

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常満　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

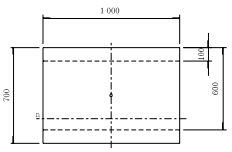
断面力	M	(kN.m)	83.323
	N	(kN)	44.123
	S	(kN)	68.505
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.496 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	43.536 < 196.000
	σs'	σsa	-11.448 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2041
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 68.505
τmax		(N/mm²)	0.14
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	248.456
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	248.456 > 68.505

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常満 底版柱間支間１



A	(㎡)	0.7000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-115.223
	N	(kN)	67.022
	S	(kN)	11.438
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.245 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	78.859 < 196.000
	σs'	σsa	-14.922 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1796
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.02 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 11.438
τmax		(N/mm²)	0.02
σI σIa		(N/mm²)	-0.01 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	249.880
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	249.880 > 11.438

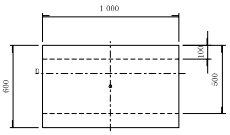
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ー常満 壁支点１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

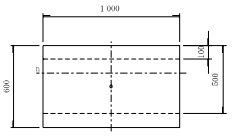
断面力	M	(kN.m)	83.323
	N	(kN)	68.505
	S	(kN)	44.123
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.867 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	39.270 < 196.000
	σs'	σsa	-14.552 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2081
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.09 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 44.123
τmax		(N/mm²)	0.10
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	211.032
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	211.032 > 44.123

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常満 壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

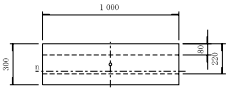
断面力	M	(kN.m)	113.028
	N	(kN)	70.047
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.515 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	55.933 < 196.000
	σs'	σsa	-18.993 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2014
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	207.085
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	207.085 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ー常満 スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-29.839
	N	(kN)	-29.015
	S	(kN)	24.181
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.581 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	45.518 < 196.000
	σs'	σsa	-8.080 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1011
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 24.181
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.15 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	81.628
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	81.628 > 24.181

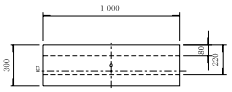
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ー常満　スラブ支点２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-33.824
	N	(kN)	5.887
	S	(kN)	24.777
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.961 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	46.489 < 196.000
	σs'	σsa	-11.360 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1075
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 24.777
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	86.547
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	86.547 > 24.777

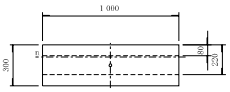
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ー常満　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	22.603
	N	(kN)	-43.522
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.138 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	48.173 < 196.000
	σs'	σsa	-2.887 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0879
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	77.540
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	77.540 > 0.000

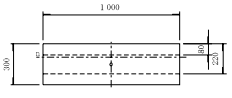
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

6) 柱間帯(地震時 L1)

タイトル　4100柱間帯ー常満　スラブ支間２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

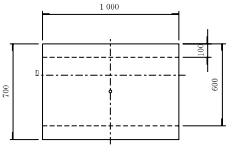
断面力	M	(kN.m)	19.990
	N	(kN)	8.831
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.889 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	34.542 < 196.000
	σs'	σsa	-5.469 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0991
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	87.695
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	87.695 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

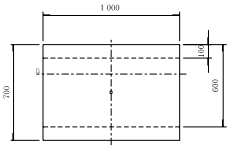
断面力	Ml	(kN.m)	47.860
	N	(kN)	52.276
	S	(kN)	30.005
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.871 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	20.965 < 294.000
	σs'	σsa	-7.389 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2303
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.05 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 30.005
τmax		(N/mm²)	0.06
σI σIa		(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	395.728
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	395.728 > 30.005

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

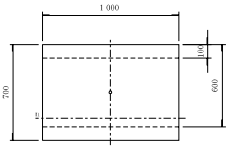
断面力	M	(kN.m) 142.092
	N	(kN) 109.529
	S	(kN) 64.285
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 2.569 < 13.500
	σs σsa	69.026 < 294.000
	σs' σsa	-20.605 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.2149
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 64.285
τmax		(N/mm²) 0.13
σI σIa		(N/mm²) -0.08 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 382.566
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 382.566 > 64.285

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　底版柱間支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m) -106.940
	N	(kN) 11.005
	S	(kN) 12.773
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 2.070 < 13.500
	σs σsa	84.178 < 294.000
	σs' σsa	-11.841 < 294.000
中立軸	X	(m) R0.1617
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.02 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 12.773
τmax		(N/mm²) 0.03
σI σIa		(N/mm²) -0.03 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 355.214
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 355.214 > 12.773

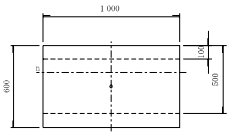
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

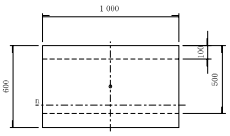
断面力	M	(kN.m) 142.092
	N	(kN) 64.285
	S	(kN) 109.529
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.5000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 3.142 < 13.500
	σs σsa	73.122 < 294.000
	σs' σsa	-23.074 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.1959
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.22 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1600.000 > 109.529
τmax		(N/mm²) 0.26
σI σIa		(N/mm²) -0.20 < -0.80
Vo		(m) 0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 305.733
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 305.733 > 109.529

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m) -49.705
	N	(kN) 47.629
	S	(kN) 0.000
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.5000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 1.275 < 13.500
	σs σsa	38.663 < 294.000
	σs' σsa	-7.573 < 294.000
中立軸	X	(m) R0.1655
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²) 0.00
σI σIa		(N/mm²) 0.00 < -0.80
Vo		(m) 0.0000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 320.528
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 320.528 > 0.000

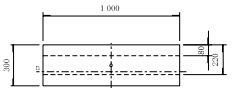
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-33.744
	N	(kN)	-3.537
	S	(kN)	21.685
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.946 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	47.608 < 294.000
	σs'	σsa	-10.808 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1059
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 21.685
τmax		(N/mm²)	0.11
σI σIa		(N/mm²)	-0.10 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	128.025
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	128.025 > 21.685

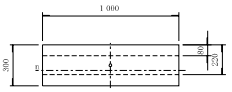
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　スラブ支点２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-33.068
	N	(kN)	32.480
	S	(kN)	21.557
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.916 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	41.983 < 294.000
	σs'	σsa	-12.573 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1123
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 21.557
τmax		(N/mm²)	0.11
σI σIa		(N/mm²)	-0.07 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	135.021
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	135.021 > 21.557

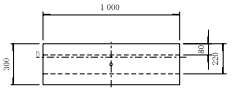
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

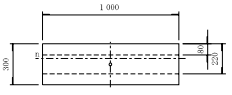
断面力	M	(kN.m)	16.232
	N	(kN)	-2.438
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.535 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	29.675 < 294.000
	σs'	σsa	-3.863 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0961
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	127.733
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	127.733 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地空　スラブ支間２



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

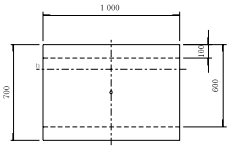
断面力	M	(kN.m)	16.696
	N	(kN)	28.400
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.572 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	25.340 < 294.000
	σs'	σsa	-5.794 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1061
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	139.646
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	139.646 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

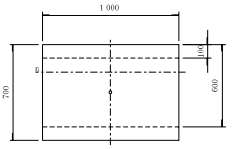
断面力	M	(kN.m)	52.599
	N	(kN)	-3.920
	S	(kN)	31.594
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.922 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	32.455 < 294.000
	σs'	σsa	-6.111 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1792
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.05 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 31.594
τmax		(N/mm²)	0.07
σI σIa		(N/mm²)	-0.07 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	347.948
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	347.948 > 31.594

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

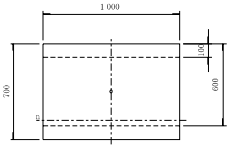
断面力	M	(kN.m)	122.959
	N	(kN)	67.522
	S	(kN)	62.076
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.209 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	63.879 < 294.000
	σs'	σsa	-16.972 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2050
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 62.076
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	373.487
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	373.487 > 62.076

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　底版柱間支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-163.766
	N	(kN)	-106.511
	S	(kN)	0.083
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.090 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	156.098 < 294.000
	σs'	σsa	-12.608 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1374
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 0.083
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	-0.16 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	324.367
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	324.367 > 0.083

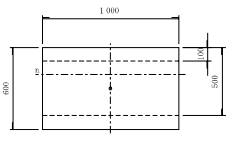
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

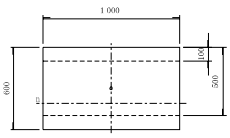
断面力	M	(kN.m)	124.623
	N	(kN)	62.884
	S	(kN)	67.522
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.761 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	63.362 < 294.000
	σs'	σsa	-20.459 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1976
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.14 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 67.522
τmax		(N/mm²)	0.16
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	307.259
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	307.259 > 67.522

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-15.622
	N	(kN)	27.480
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.395 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	9.551 < 294.000
	σs'	σsa	-2.835 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1916
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	343.952
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	343.952 > 0.000

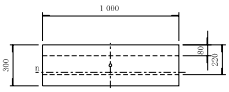
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-38.498
	N	(kN)	-34.344
	S	(kN)	23.234
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.333 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	58.309 < 294.000
	σs'	σsa	-10.607 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1015
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 23.234
τmax		(N/mm²)	0.12
σI σIa		(N/mm²)	-0.15 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	122.959
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	122.959 > 23.234

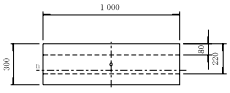
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　スラブ支点２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-38.559
	N	(kN)	14.443
	S	(kN)	23.766
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.382 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	51.983 < 294.000
	σs'	σsa	-13.382 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1087
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 23.766
τmax		(N/mm²)	0.12
σI σIa		(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	131.110
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	131.110 > 23.766

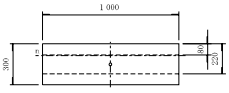
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　スラブ支間１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	18.498
	N	(kN)	-60.232
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.745 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	43.681 < 294.000
	σs'	σsa	-0.771 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0824
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	107.747
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	107.747 > 0.000

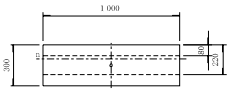
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

7) 柱間帯(地震時 L2)

タイトル　4100柱間帯ーL1地満　スラブ支間２



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

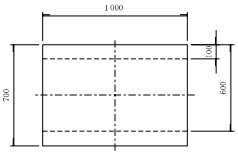
断面力	M	(kN.m)	21.937
	N	(kN)	12.749
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca		2.072 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa		37.391 < 294.000
	σs' σsa		-6.184 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0999
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σl σla		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	132.440
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	132.440 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　地震時L2短辺柱間帯 底版柱間支点



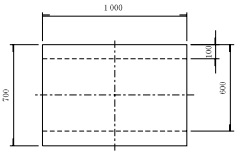
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw	(cm)	100.00	
部材の高さ	h	(cm)	70.00	
スターラップ	Aw	(cm²)	1.267	
	Ss	(mm)	250.0	
	αs	(°)	0	
終局限界・曲げ				
曲げ	Md	(kN.m)	64.843	
軸力	N'd	(kN)	-19.934	
終局限界・曲げ				
曲げ耐力	Mud	(kN.m)		488.567
軸-耐力	N'ud	(kN)		-150.195
	N'oud	(kN)		9879.809
γi				1.15
γi・Md/Mud				0.153
終局限界・せん断				
せん断力	Vd	(kN)	35.545	
曲げモーメント	Md	(kN.m)	64.843	
引張鉄筋量	As	(cm2)	22.920	
腹部の幅	bw	(cm)	100.00	
有効高さ	d	(cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo	(kN.m)	-2.325	
終局限界・せん断				
せん断耐力	Vcd	(kN)		197.588
設計せん断耐力	Vyd	(kN)		280.519
fwcd		(N/mm²)		5.371
Vwcd		(kN)		2478.877
γi				1.15
γi・Vd/Vyd				0.146
γi・Vd/Vwcd				0.016
終局限界・ねじり				
ねじり	Mtd	(kN.m)	0.000	
曲げ	Md	(kN.m)	0.000	
せん断力	Vd	(kN)	0.000	
終局限界・ねじり				
γi				0.00
γi・Mtd/Mtcd				0.000
ねじり係数		(cm²)		0
安全性 曲げとMtd				0.000
安全性 せん断とMtd				0.000
安全性の検討				0.000

タイトル　地震時L2短辺柱間帯 底版柱間支点



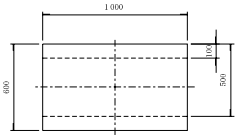
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw	(cm)	100.00	
部材の高さ	h	(cm)	70.00	
スターラップ	Aw	(cm²)	1.267	
	Ss	(mm)	250.0	
	αs	(°)	0	
終局限界・曲げ				
曲げ	Md	(kN.m)	155.779	
軸力	N'd	(kN)	101.190	
終局限界・曲げ				
曲げ耐力	Mud	(kN.m)		633.266
軸-耐力	N'ud	(kN)		411.353
	N'oud	(kN)		9879.809
γi				1.15
γi・Md/Mud				0.283
終局限界・せん断				
せん断力	Vd	(kN)	61.467	
曲げモーメント	Md	(kN.m)	155.779	
引張鉄筋量	As	(cm2)	22.920	
腹部の幅	bw	(cm)	100.00	
有効高さ	d	(cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo	(kN.m)	11.804	
終局限界・せん断				
せん断耐力	Vcd	(kN)		210.265
設計せん断耐力	Vyd	(kN)		293.196
fwcd		(N/mm²)		5.371
Vwcd		(kN)		2478.877
γi				1.15
γi・Vd/Vyd				0.241
γi・Vd/Vwcd				0.029
終局限界・ねじり				
ねじり	Mtd	(kN.m)	0.000	
曲げ	Md	(kN.m)	0.000	
せん断力	Vd	(kN)	0.000	
終局限界・ねじり				
γi				0.00
γi・Mtd/Mtcd				0.000
ねじり係数		(cm²)		0
安全性 曲げとMtd				0.000
安全性 せん断とMtd				0.000
安全性の検討				0.000

タイトル　地震時L2短辺柱間帯 底版柱間支間



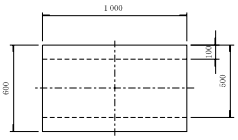
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw	(cm)	100.00	
部材の高さ	h	(cm)	60.00	
スターラップ	Aw	(cm²)	1.267	
	Ss	(mm)	250.0	
	αs	(°)	0	
終局限界・曲げ				
曲げ	Md	(kN.m)	-58.459	
軸力	N'd	(kN)	-103.438	
終局限界・曲げ				
曲げ耐力	Mud	(kN.m)		-246.612
軸-耐力	N'ud	(kN)		-436.358
	N'oud	(kN)		8926.628
γi				1.15
γi・Md/Mud				0.273
終局限界・せん断				
せん断力	Vd	(kN)	9.664	
曲げモーメント	Md	(kN.m)	-58.459	
引張鉄筋量	As	(cm2)	22.920	
腹部の幅	bw	(cm)	100.00	
有効高さ	d	(cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo	(kN.m)	-10.344	
終局限界・せん断				
せん断耐力	Vcd	(kN)		176.461
設計せん断耐力	Vyd	(kN)		259.392
fwcd		(N/mm²)		5.371
Vwcd		(kN)		2478.877
γi				1.15
γi・Vd/Vyd				0.043
γi・Vd/Vwcd				0.004
終局限界・ねじり				
ねじり	Mtd	(kN.m)	0.000	
曲げ	Md	(kN.m)	0.000	
せん断力	Vd	(kN)	0.000	
終局限界・ねじり				
γi				0.00
γi・Mtd/Mtcd				0.000
ねじり係数		(cm²)		0
安全性 曲げとMtd				0.000
安全性 せん断とMtd				0.000
安全性の検討				0.000

タイトル　地震時L2短辺柱間帯　外壁柱間支点

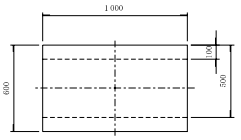


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	155.779	
軸力	N'd (kN)	61.467	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		600.053
軸-耐力	N'ud (kN)		236.768
	N'oud (kN)		8926.628
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.299
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	101.190	
曲げモーメント	Md (kN.m)	155.779	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	5060.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	6.147	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		1301.069
設計せん断耐力	Vyd (kN)		8291.909
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		209051.954
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.014
γi・Vd/Vwcd			0.001
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱間帯　外壁柱間支間

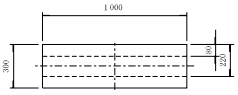


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-38.040	
軸力	N'd (kN)	35.321	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-416.803
軸-耐力	N'ud (kN)		387.011
	N'oud (kN)		8926.628
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.105
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-38.040	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	3.532	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		190.290
設計せん断耐力	Vyd (kN)		259.399
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2065.731
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.000
γi・Vd/Vwcd			0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱間帯　スラブ柱間支点

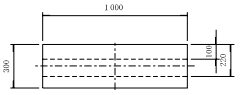


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	30.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-46.115	
軸力	N'd (kN)	-28.890	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-203.368
軸-耐力	N'ud (kN)		-127.405
	N'oud (kN)		5518.908
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.261
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	25.944	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-46.115	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-1.445	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		195.778
設計せん断耐力	Vyd (kN)		278.709
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2478.877
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.107
γi・Vd/Vwcd			0.012
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2短辺柱間帯　スラブ柱間支間



鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q:外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	30.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	25.899	
軸力	N'd (kN)	-57.348	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		155.537
軸-耐力	N'ud (kN)		-344.404
	N'oud (kN)		5518.908
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.191
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	25.899	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-2.867	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		187.930
設計せん断耐力	Vyd (kN)		270.861
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2478.877
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.000
γi・Vd/Vwcd			0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

5 長辺方向の設計

(1) 計算幅等

フラットスラブ構造となっているので、コンクリート標準示方書に示されている方法で構造解析を行う。
構造解析は、横断方向ラーメン計算を行うので、鉛直方向の解析、水平方向の解析を同時に行うので、
計算幅は、柱間の幅B= 5.6 m とし、ラーメンの梁幅は b=(L+C)/2 とする。

L：スパン長 L= 6.0 m

C：カラムキャピタルの辺長 C= 1.8 m

b=(6.0 + 1.8)/2 = 3.90 m

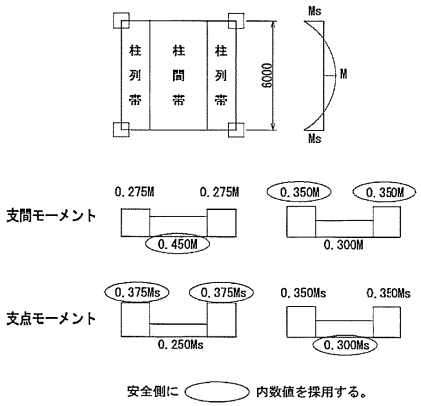
(2) 断面力の分割

断面力の分割は以下の様に決定する。

支点曲げモーメントは、柱列帯に75%、柱間帯に25%とする。
支間曲げモーメントは、柱列帯に55%、柱間帯に45%とする。

ただし、ラーメン計算で設計するので、発生モーメントの70%を柱列帯に、30%を柱間帯に分割するので、
両者の大なる方を採用する。

つまり、
支点曲げモーメントは、柱列帯に75%、柱間帯に30%(25%)とする。
支間曲げモーメントは、柱列帯に70%(55%)、柱間帯に45%とする。
'( )内は鉛直荷重の分担率を示す。



(3) 断面力計算

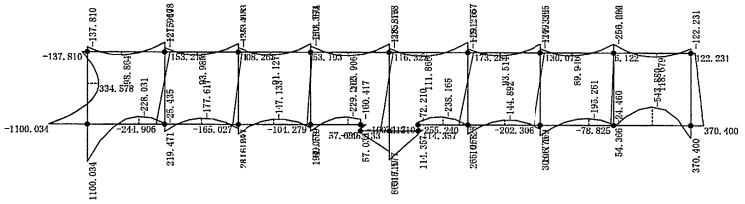
以上の計算幅等を考慮し断面力を算定する。
以下に計算結果を示す。

電算アウトプットは、別添とする。

■面内断面力

◆基本荷重ケース 1：常時1（空水）

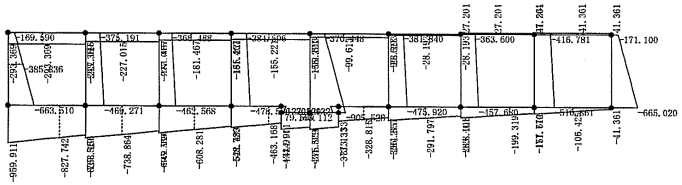
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図

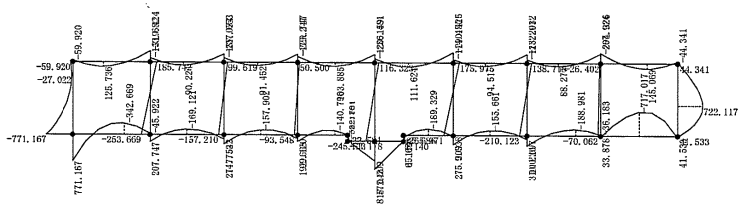


断面力Ｎｘ図

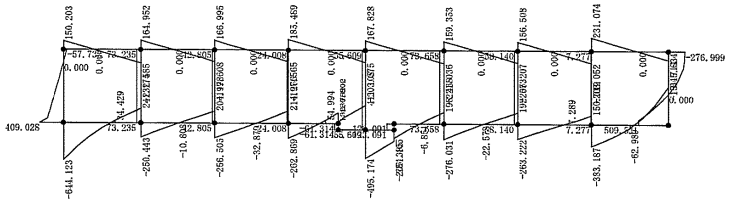


◆基本荷重ケース 2：常時2（満水）

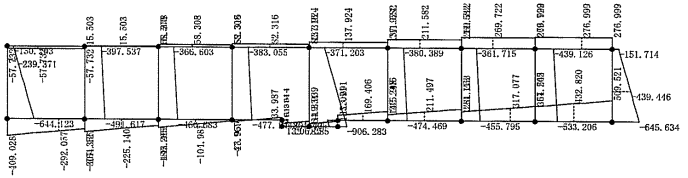
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



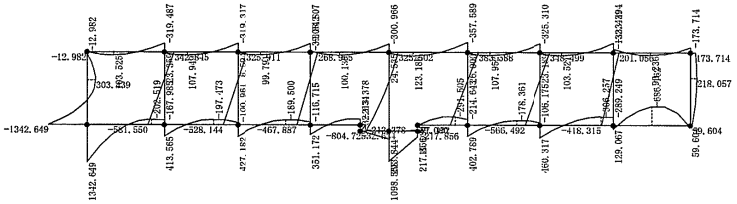
断面力Ｎｘ図



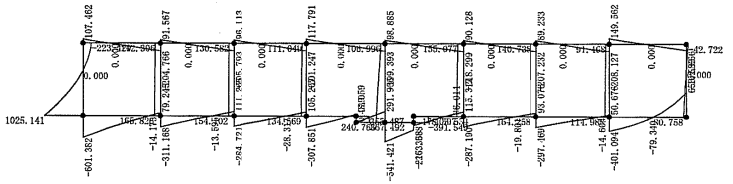
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 3：地震時L1(空水)

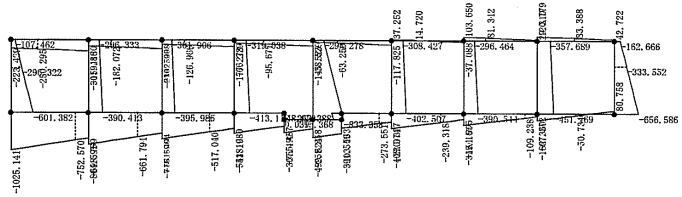
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



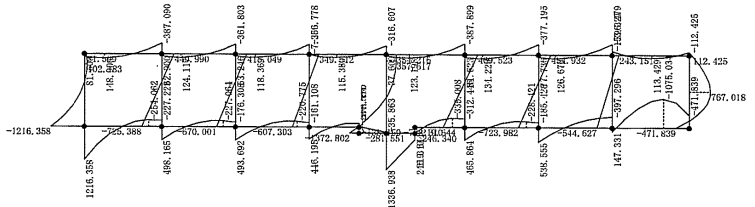
断面力Ｎｘ図



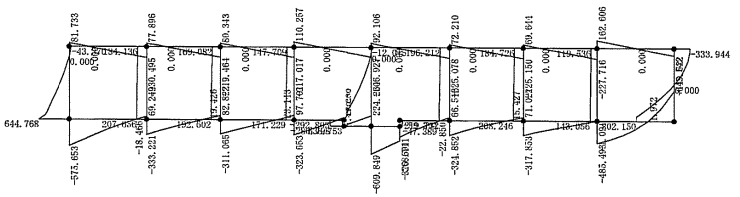
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 4：地震時L1(満水)

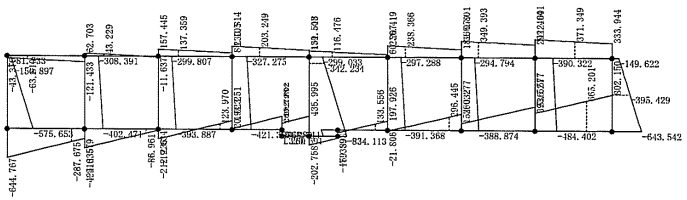
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



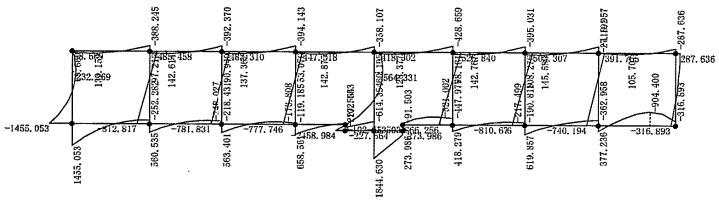
断面力Ｎｘ図



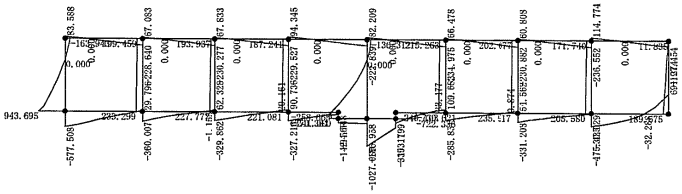
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 5：地震時L2(満水)

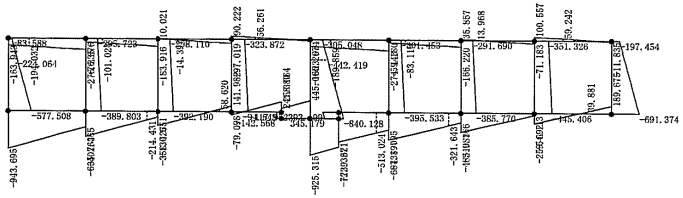
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



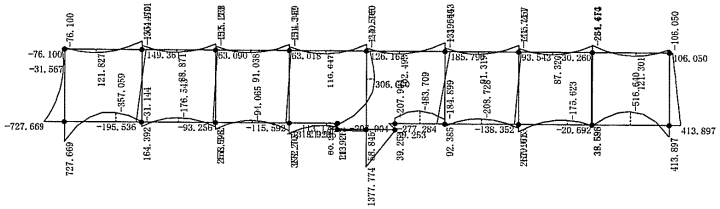
断面力Ｎｘ図



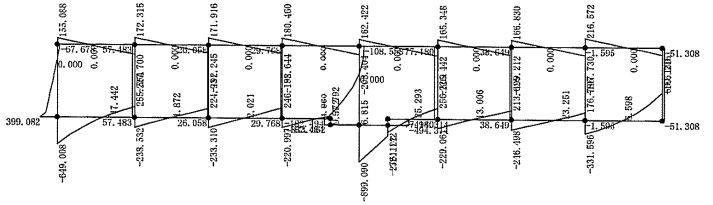
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 6：常時３(片側満水)

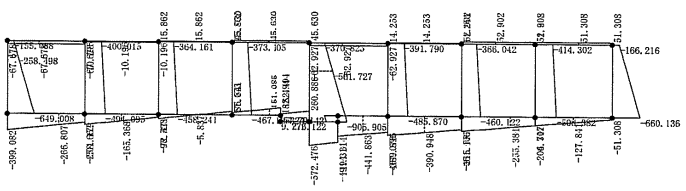
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



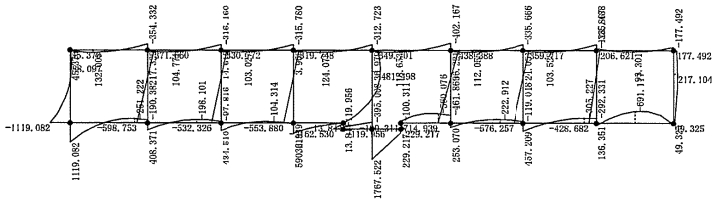
断面力Ｎｘ図



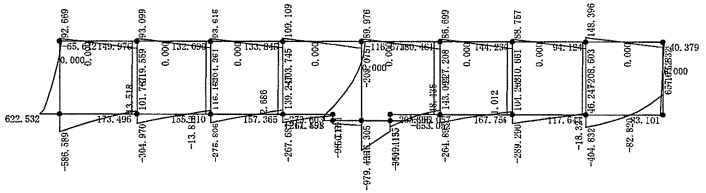
距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

◆基本荷重ケース 7：地震時L1(片側満水)

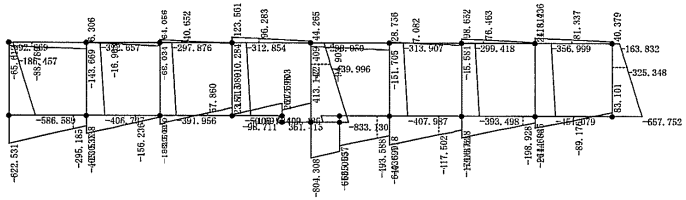
断面力Ｍｚ図



断面力Ｓｙ図



断面力Ｎｘ図



距離(m)　　Ｍｚ(kN･m)　　Ｓｙ(kN)　　Ｎｘ(kN)　　δ(mm)

(4) 断面力抽出及び設計断面力算出

常時－空水　　(1/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	1100.034	0.75	2.8	294.652	0.30	2.8	117.861
			N	959.911	0.75	2.8	257.119	0.30	2.8	102.848
			S	663.510	0.75	2.8	177.726	0.30	2.8	71.090
	5.6	A	M	863.710	0.75	2.8	231.351	0.30	2.8	92.540
			N	431.529	0.75	2.8	115.588	0.30	2.8	46.235
			S	494.797	0.75	2.8	132.535	0.30	2.8	53.014
	5.6	B	M	−543.880	0.70	2.8	−135.970	0.45	2.8	−87.409
			N	106.425	0.70	2.8	26.606	0.45	2.8	17.104
			S	4.709	0.70	2.8	1.177	0.45	2.8	0.757
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	1100.034	0.75	2.8	294.652	0.30	2.8	117.861
			N	663.510	0.75	2.8	177.726	0.30	2.8	71.090
			S	959.911	0.75	2.8	257.119	0.30	2.8	102.848
	5.6	B	M	−334.578	0.70	2.8	−83.645	0.45	2.8	−53.771
			N	385.836	0.70	2.8	96.459	0.45	2.8	62.009
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M	137.810	0.75	2.8	36.913	0.30	2.8	14.765
			N	169.590	0.75	2.8	45.426	0.30	2.8	18.170
			S	293.369	0.75	2.8	78.581	0.30	2.8	31.432
内壁	5.6	A	M	245.133	0.75	2.8	65.661	0.30	2.8	26.264
			N	905.528	0.75	2.8	242.552	0.30	2.8	97.021
			S	55.609	0.75	2.8	14.895	0.30	2.8	5.958
	5.6	A	M	116.323	0.75	2.8	31.158	0.30	2.8	12.463
			N	370.448	0.75	2.8	99.227	0.30	2.8	39.691
			S	55.609	0.75	2.8	14.895	0.30	2.8	5.958
スラブ	5.6	A	M	−275.178	0.75	2.8	−73.708	0.30	2.8	−29.483
			N	293.369	0.75	2.8	78.581	0.30	2.8	31.432
			S	213.198	0.75	2.8	57.107	0.30	2.8	22.843
	5.6	B	M	118.679	0.70	2.8	29.670	0.45	2.8	19.073
			N	41.361	0.70	2.8	10.340	0.45	2.8	6.647
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	255.240						
			N	475.920						
			S	74.420						
			M	173.281						
			N	381.840						
			S	71.420						

常時ー満水 (2/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	771.167	0.75	2.8	206.563	0.30	2.8	82.625
			N	409.028	0.75	2.8	109.561	0.30	2.8	43.824
			S	644.123	0.75	2.8	172.533	0.30	2.8	69.013
	5.6	A	M	818.042	0.75	2.8	219.118	0.30	2.8	87.647
			N	-64.331	0.75	2.8	-17.232	0.30	2.8	-6.893
			S	495.174	0.75	2.8	132.636	0.30	2.8	53.054
	5.6	B	M	-717.017	0.70	2.8	-179.254	0.45	2.8	-115.235
			N	-432.820	0.70	2.8	-108.205	0.45	2.8	-69.560
			S	62.989	0.70	2.8	15.747	0.45	2.8	10.123
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	771.167	0.75	2.8	206.563	0.30	2.8	82.625
			N	644.123	0.75	2.8	172.533	0.30	2.8	69.013
			S	409.028	0.75	2.8	109.561	0.30	2.8	43.824
	5.6	B	M	722.117	0.70	2.8	180.529	0.45	2.8	116.055
			N	439.446	0.70	2.8	109.862	0.45	2.8	70.625
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
内壁	5.6	A	M	245.133	0.75	2.8	65.661	0.30	2.8	26.264
			N	906.283	0.75	2.8	242.754	0.30	2.8	97.102
			S	55.609	0.75	2.8	14.895	0.30	2.8	5.958
	5.6	A	M	116.323	0.75	2.8	31.158	0.30	2.8	12.463
			N	371.203	0.75	2.8	99.429	0.30	2.8	39.772
			S	55.609	0.75	2.8	14.895	0.30	2.8	5.958
スラブ	5.6	A	M	-319.424	0.75	2.8	-85.560	0.30	2.8	-34.224
			N	57.732	0.75	2.8	15.464	0.30	2.8	6.186
			S	232.585	0.75	2.8	62.300	0.30	2.8	24.920
	5.6	B	M	145.069	0.70	2.8	36.267	0.45	2.8	23.315
			N	-276.999	0.70	2.8	-69.250	0.45	2.8	-44.518
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	265.971						
			N	474.469						
			S	73.658						
			M	185.742						
			N	397.537						
			S	73.235						

常時ー片側槽満水 (3/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	727.669	0.75	2.8	194.911	0.30	2.8	77.965
			N	399.082	0.75	2.8	106.897	0.30	2.8	42.759
			S	649.008	0.75	2.8	173.841	0.30	2.8	69.537
	5.6	A	M	1377.774	0.75	2.8	369.047	0.30	2.8	147.619
			N	572.476	0.75	2.8	153.342	0.30	2.8	61.337
			S	899.090	0.75	2.8	240.828	0.30	2.8	96.331
	5.6	B	M	-516.640	0.70	2.8	-129.160	0.45	2.8	-83.031
			N	127.841	0.70	2.8	31.960	0.45	2.8	20.546
			S	6.598	0.70	2.8	1.650	0.45	2.8	1.060
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	727.669	0.75	2.8	194.911	0.30	2.8	77.965
			N	649.008	0.75	2.8	173.841	0.30	2.8	69.537
			S	399.082	0.75	2.8	106.897	0.30	2.8	42.759
	5.6	B	M	106.050	0.70	2.8	26.513	0.45	2.8	17.044
			N	166.216	0.70	2.8	41.554	0.45	2.8	26.713
			S	51.308	0.70	2.8	12.827	0.45	2.8	8.246
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
内壁	5.6	A	M	1318.929	0.75	2.8	353.285	0.30	2.8	141.314
			N	905.905	0.75	2.8	242.653	0.30	2.8	97.061
			S	833.362	0.75	2.8	223.222	0.30	2.8	89.289
	5.6	B	M	306.660	0.70	2.8	76.665	0.45	2.8	49.285
			N	561.727	0.70	2.8	140.432	0.45	2.8	90.278
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
スラブ	5.6	A	M	-319.463	0.75	2.8	-85.570	0.30	2.8	-34.228
			N	62.927	0.75	2.8	16.855	0.30	2.8	6.742
			S	226.442	0.75	2.8	60.654	0.30	2.8	24.262
	5.6	B	M	121.827	0.70	2.8	30.457	0.45	2.8	19.579
			N	67.678	0.70	2.8	16.920	0.45	2.8	10.877
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	277.284						
			N	485.870						
			S	77.180						
			M	185.799						
			N	391.790						
			S	77.180						

L1地震地ー空水 (4/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	1342.649	0.75	2.8	359.638	0.30	2.8	143.855
			N	1025.141	0.75	2.8	274.591	0.30	2.8	109.837
			S	601.382	0.75	2.8	161.084	0.30	2.8	64.434
	5.6	A	M	1098.568	0.75	2.8	294.259	0.30	2.8	117.704
			N	499.624	0.75	2.8	133.828	0.30	2.8	53.531
			S	541.421	0.75	2.8	145.023	0.30	2.8	58.009
	5.6	B	M	-686.162	0.70	2.8	-171.541	0.45	2.8	-110.276
			N	50.734	0.70	2.8	12.684	0.45	2.8	8.154
			S	79.340	0.70	2.8	19.835	0.45	2.8	12.751
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	1342.649	0.75	2.8	359.638	0.30	2.8	143.855
			N	601.382	0.75	2.8	161.084	0.30	2.8	64.434
			S	1025.141	0.75	2.8	274.591	0.30	2.8	109.837
	5.6	B	M	-303.439	0.70	2.8	-75.860	0.45	2.8	-48.767
			N	296.322	0.70	2.8	74.081	0.45	2.8	47.623
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	B	M	218.057	0.70	2.8	54.514	0.45	2.8	35.045
			N	333.552	0.70	2.8	83.388	0.45	2.8	53.607
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
内壁	5.6	A	M	804.725	0.75	2.8	215.551	0.30	2.8	86.221
			N	833.358	0.75	2.8	223.221	0.30	2.8	89.288
			S	240.766	0.75	2.8	64.491	0.30	2.8	25.796
	5.6	A	M	325.502	0.75	2.8	87.188	0.30	2.8	34.875
			N	298.278	0.75	2.8	79.896	0.30	2.8	31.958
			S	106.996	0.75	2.8	28.660	0.30	2.8	11.464
スラブ	5.6	A	M	-357.589	0.75	2.8	-95.783	0.30	2.8	-38.313
			N	117.825	0.75	2.8	31.560	0.30	2.8	12.624
			S	218.299	0.75	2.8	58.473	0.30	2.8	23.389
	5.6	B	M	123.186	0.70	2.8	30.797	0.45	2.8	19.798
			N	63.250	0.70	2.8	15.813	0.45	2.8	10.165
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	617.432						
			N	402.507						
			S	178.597						
			M	383.588						
			N	308.427						
			S	155.077						

L1地震時ー満水 (5/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	1216.358	0.75	2.8	325.810	0.30	2.8	130.324
			N	644.767	0.75	2.8	172.705	0.30	2.8	69.082
			S	575.653	0.75	2.8	154.193	0.30	2.8	61.677
	5.6	A	M	1336.938	0.75	2.8	358.108	0.30	2.8	143.243
			N	202.758	0.75	2.8	54.310	0.30	2.8	21.724
			S	609.849	0.75	2.8	163.352	0.30	2.8	65.341
	5.6	B	M	-1075.034	0.70	2.8	-268.759	0.45	2.8	-172.773
			N	-665.201	0.70	2.8	-166.300	0.45	2.8	-106.907
			S	1.972	0.70	2.8	0.493	0.45	2.8	0.317
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	1216.358	0.75	2.8	325.810	0.30	2.8	130.324
			N	575.653	0.75	2.8	154.193	0.30	2.8	61.677
			S	644.768	0.75	2.8	172.706	0.30	2.8	69.082
	5.6	A	M	-471.839	0.75	2.8	-126.385	0.30	2.8	-50.554
			N	643.542	0.75	2.8	172.377	0.30	2.8	68.951
			S	802.150	0.75	2.8	214.862	0.30	2.8	85.945
	5.6	B	M	767.018	0.70	2.8	191.755	0.45	2.8	123.271
			N	395.429	0.70	2.8	98.857	0.45	2.8	63.551
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
内壁	5.6	A	M	1372.802	0.75	2.8	367.715	0.30	2.8	147.086
			N	834.113	0.75	2.8	223.423	0.30	2.8	89.369
			S	638.753	0.75	2.8	171.095	0.30	2.8	68.438
	5.6	B	M	357.617	0.70	2.8	89.404	0.45	2.8	57.474
			N	342.234	0.70	2.8	85.559	0.45	2.8	55.002
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
スラブ	5.6	A	M	-396.479	0.75	2.8	-106.200	0.30	2.8	-42.480
			N	-292.464	0.75	2.8	-78.339	0.30	2.8	-31.335
			S	227.716	0.75	2.8	60.995	0.30	2.8	24.398
	5.6	B	M	148.906	0.70	2.8	37.227	0.45	2.8	23.931
			N	63.810	0.70	2.8	15.953	0.45	2.8	10.255
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	778.310						
			N	391.368						
			S	219.732						
			M	469.523						
			N	297.288						
			S	196.212						

L1地震時－片側槽満水 (6/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	1119.082	0.75	2.8	299.754	0.30	2.8	119.902
			N	622.531	0.75	2.8	166.749	0.30	2.8	66.700
			S	586.589	0.75	2.8	157.122	0.30	2.8	62.849
	5.6	A	M	1767.522	0.75	2.8	473.443	0.30	2.8	189.377
			N	804.308	0.75	2.8	215.440	0.30	2.8	86.176
			S	979.436	0.75	2.8	262.349	0.30	2.8	104.940
	5.6	B	M	-691.117	0.70	2.8	-172.779	0.45	2.8	-111.072
			N	89.176	0.70	2.8	22.294	0.45	2.8	14.332
			S	82.820	0.70	2.8	20.705	0.45	2.8	13.310
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	1119.082	0.75	2.8	299.754	0.30	2.8	119.902
			N	586.589	0.75	2.8	157.122	0.30	2.8	62.849
			S	622.532	0.75	2.8	166.750	0.30	2.8	66.700
	5.6	A	M	-88.097	0.75	2.8	-23.597	0.30	2.8	-9.439
			N	186.457	0.75	2.8	49.944	0.30	2.8	19.978
			S	0.000	0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M	217.104	0.70	2.8	54.276	0.45	2.8	34.892
			N	325.348	0.70	2.8	81.337	0.45	2.8	52.288
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
内壁	5.6	A	M	2162.530	0.75	2.8	579.249	0.30	2.8	231.700
			N	833.130	0.75	2.8	223.160	0.30	2.8	89.264
			S	1217.451	0.75	2.8	326.103	0.30	2.8	130.441
	5.6	B	M	481.498	0.70	2.8	120.375	0.45	2.8	77.384
			N	439.996	0.70	2.8	109.999	0.45	2.8	70.714
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
スラブ	5.6	A	M	-402.167	0.75	2.8	-107.723	0.30	2.8	-43.089
			N	151.705	0.75	2.8	40.635	0.30	2.8	16.254
			S	227.208	0.75	2.8	60.859	0.30	2.8	24.344
	5.6	B	M	132.008	0.70	2.8	33.002	0.45	2.8	21.216
			N	88.780	0.70	2.8	22.195	0.45	2.8	14.268
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	714.939						
			N	407.987						
			S	203.981						
			M	438.388						
			N	313.907						
			S	180.461						

L2地震時－片側槽満水 (7/7)

部位	計算幅	支点:A 支間:B	断面力		柱列帯			柱間帯		
					分担率	分布幅	断面力	分担率	分布幅	断面力
	m		kNm,kN			m	kNm,kN		m	kNm,kN
底版	5.6	A	M	1455.053	0.75	2.8	389.746	0.30	2.8	155.899
			N	943.695	0.75	2.8	252.775	0.30	2.8	101.110
			S	577.508	0.75	2.8	154.690	0.30	2.8	61.876
	5.6	A	M	1844.630	0.75	2.8	494.097	0.30	2.8	197.639
			N	925.315	0.75	2.8	247.852	0.30	2.8	99.141
			S	1027.086	0.75	2.8	275.112	0.30	2.8	110.045
	5.6	B	M	-904.400	0.70	2.8	-226.100	0.45	2.8	-145.350
			N	-39.881	0.70	2.8	-9.970	0.45	2.8	-6.409
			S	32.288	0.70	2.8	8.072	0.45	2.8	5.189
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
外壁	5.6	A	M	1455.053	0.75	2.8	389.746	0.30	2.8	155.899
			N	577.508	0.75	2.8	154.690	0.30	2.8	61.876
			S	943.695	0.75	2.8	252.775	0.30	2.8	101.110
	5.6	B	M	-232.269	0.70	2.8	-58.067	0.45	2.8	-37.329
			N	224.064	0.70	2.8	56.016	0.45	2.8	36.010
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M	287.636	0.75	2.8	77.045	0.30	2.8	30.818
			N	197.454	0.75	2.8	52.889	0.30	2.8	21.156
			S	11.835	0.75	2.8	3.170	0.30	2.8	1.268
内壁	5.6	A	M	2458.984	0.75	2.8	658.656	0.30	2.8	263.463
			N	840.128	0.75	2.8	225.034	0.30	2.8	90.014
			S	1370.381	0.75	2.8	367.066	0.30	2.8	146.827
	5.6	B	M	564.331	0.70	2.8	141.083	0.45	2.8	90.696
			N	442.419	0.70	2.8	110.605	0.45	2.8	71.103
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
スラブ	5.6	A	M	-428.659	0.75	2.8	-114.819	0.30	2.8	-45.928
			N	274.443	0.75	2.8	73.512	0.30	2.8	29.405
			S	234.975	0.75	2.8	62.940	0.30	2.8	25.176
	5.6	B	M	145.580	0.70	2.8	36.395	0.45	2.8	23.397
			N	-13.968	0.70	2.8	-3.492	0.45	2.8	-2.245
			S	0.000	0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
	5.6	A	M		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			N		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
			S		0.75	2.8	0.000	0.30	2.8	0.000
	5.6	B	M		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			N		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
			S		0.70	2.8	0.000	0.45	2.8	0.000
柱			M	866.256						
			N	395.533						
			S	249.103						
			M	526.840						
			N	301.453						
			S	215.263						

(5) 応力度

1) 応力度一覧表

荷重ケース	部材	配筋 上筋(内側筋)		下筋(外側筋)		計算方向	柱列帯 σc N/mm2	柱列帯 σs N/mm2	柱列帯 τ N/mm2	柱間帯 σc N/mm2	柱間帯 σs N/mm2	柱間帯 τ N/mm2	
常時一空水	底版	D19	125	D22	125	下	1.72	21.33	0.30	2.14	55.46	0.12	
		D25	125	D25	125	下	3.55	94.60	0.22	1.42	37.84	0.09	ピット
		D19	125	D22	125	上	2.64	104.30	0.00	1.695	67.05	0	
	内壁	D29	125	D29	125		1.32	9.63	0.03	0.53	3.85	0.01	
		D29	125	D29	125		0.62	5.67	0.03	0.25	2.27	0.01	
	外壁	D19	125	D25	125	外	6.55	146.39	0.51	2.62	58.56	0.21	
		D19	125	D25	125	内	2.14	61.61	0.00	1.38	39.61	0.00	
		D19	125	D25	125	外	0.84	15.68	0.16	0.34	6.27	0.06	
	頂版	D25	125	D22	125	上	6.51	92.78	0.26	2.60	37.11	0.10	
		D25	125	D22	125	下	2.80	51.74	0.00	1.80	33.26	0.00	
	柱	D29	125	D29	125		3.27	40.90	0.13				
		D29	125	D29	125		2.25	23.56	0.13				
常時一満水	底版	D19	125	D22	125	下	3.71	107.91	0.29	1.48	43.16	0.12	
		D25	125	D25	125	下	3.27	104.65	0.22	1.31	41.86	0.09	ピット
		D19	125	D22	125	上	3.39	169.00	0.03	2.18	108.64	0.02	
	内壁	D29	125	D29	125		1.32	9.62	0.03	0.53	3.85	0.01	
		D29	125	D29	125		0.62	5.65	0.03	0.37	3.39	0.02	
	外壁	D19	125	D25	125	外	4.63	97.04	0.22	1.85	38.82	0.09	
		D19	125	D25	125	外	4.02	89.58	0.00	2.58	57.58	0.00	
		D19	125	D25	125		—			—			
	頂版	D25	125	D22	125	上	7.49	117.53	0.28	3.00	47.01	0.11	
		D25	125	D22	125	下	3.43	77.19	0.00	2.21	49.63	0.00	
	柱	D29	125	D29	125		3.40	44.22	0.13				
		D29	125	D29	125		2.41	26.07	0.13				
常時一半満	底版	D19	125	D22	125	下	3.50	101.27	0.29	1.40	40.51	0.12	
		D25	125	D25	125	下	5.64	154.53	0.40	2.26	61.81	0.16	ピット
		D19	125	D22	125	上	2.51	97.64	0.00	1.61	62.77	0	
	内壁	D29	125	D29	125		6.59	138.07	0.45	2.64	55.23	0.18	
		D29	125	D29	125		1.48	22.14	0.00	0.95	14.23	0.00	
	外壁	D19	125	D25	125	外	4.38	90.29	0.21	1.75	36.12	0.09	
		D19	125	D25	125	外	0.61	10.27	0.03	0.59	14.20	0.00	
		D19	125	D25	125		—			—			
	頂版	D25	125	D22	125	上	7.49	117.36	0.28	3.00	46.94	0.11	
		D25	125	D22	125	下	2.88	52.05	0.00	1.85	33.46	0.00	
	柱	D29	125	D29	125		3.54	46.76	0.14				
		D29	125	D29	125		2.41	26.49	0.14				

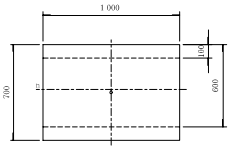
荷重ケース	部材	配筋 上筋(内側筋)		下筋(外側筋)		計算方向	柱列帯 σc N/mm2	柱列帯 σs N/mm2	柱列帯 τ N/mm2	柱間帯 σc N/mm2	柱間帯 σs N/mm2	柱間帯 τ N/mm2	
地L1一空水	底版	D19	125	D22	125	下	6.50	175.12	0.27	2.60	70.04	0.11	
		D25	125	D25	125	下	4.50	121.86	0.24	2.11	62.85	0.10	ピット
		D19	125	D22	125	上	3.32	136.12	0.03	2.13	87.51	0.02	
	内壁	D29	125	D29	125		4.07	77.36	0.13	1.63	30.94	0.05	
		D29	125	D29	125		1.64	32.23	0.06	0.66	12.89	0.02	
	外壁	D19	125	D25	125	外	7.95	185.26	0.55	3.18	74.10	0.22	
		D19	125	D25	125	内	1.95	58.71	0.00	1.25	37.74	0.00	
	頂版	D25	125	D22	125	上	8.40	129.71	0.27	3.36	51.88	0.11	
		D25	125	D22	125	下	2.91	52.85	0.00	1.87	33.97	0.00	
	柱	D29	125	D29	125		7.42	159.89	0.32				
		D29	125	D29	125		4.65	94.26	0.28				
地L1一満水	底版	D19	125	D22	125	下	5.85	170.20	0.26	2.34	68.08	0.10	
		D25	125	D25	125	下	5.40	161.14	0.27	2.54	83.26	0.11	ピット
		D19	125	D22	125	上	5.08	254.27	0.00	3.27	163.46	0.00	
	内壁	D29	125	D29	125		6.84	146.40	0.34	2.74	58.56	0.14	
		D29	125	D29	125		1.68	32.72	0.00	1.08	21.04	0.00	
	外壁	D19	125	D25	125	外	7.21	166.85	0.35	2.88	66.74	0.14	
		D19	125	D25	125	内	3.23	87.52	0.43	1.29	35.01	0.17	
		D19	125	D25	125	外	4.25	97.25	0.00	2.73	62.52	0.00	
	頂版	D25	125	D22	125	上	9.21	158.70	0.28	3.68	63.48	0.11	
		D25	125	D22	125	下	3.52	64.40	0.00	2.26	41.40	0.00	
	柱	D29	125	D29	125		10.67	278.75	0.39				
		D29	125	D29	125		6.49	160.89	0.35				
地L1一半満	底版	D19	125	D22	125	下	5.39	155.40	0.26	2.16	62.16	0.10	
		D25	125	D25	125	下	7.25	196.06	0.44	2.90	78.42	0.17	ピット
		D19	125	D22	125	上	3.35	135.04	0.03	2.15	86.81	0.02	
	内壁	D29	125	D29	125		10.68	242.65	0.65	4.27	97.06	0.26	
		D29	125	D29	125		2.27	44.53	0.00	1.46	28.63	0.00	
	外壁	D19	125	D25	125	外	6.65	151.71	0.33	2.66	60.68	0.13	
		D19	125	D25	125	内	0.59	12.75	0.00	0.24	5.10	0.00	
		D19	125	D25	125	外				0.80	13.78	0.00	
	頂版	D25	125	D22	125	上	9.45	145.20	0.28	3.78	58.08	0.11	
		D25	125	D22	125	下	3.12	55.74	0.00	2.00	35.84	0.00	
	柱	D29	125	D29	125		9.84	250.28	0.36				
		D29	125	D29	125		6.08	145.94	0.32				

荷重ケース	部材	配筋				計算方向	柱列帯		柱間帯		
		上筋(内側筋)		下筋(外側筋)			曲げ照査	せん断照査	曲げ照査	せん断照査	
地L2一満水	底版	D19	125	D22	125	下	0.708	0.072	0.283	0.029	
		D25	125	D25	125	下	0.737	0.128	0.375	0.051	ピット
		D19	125	D22	125	上	0.649	0.004	0.417	0.002	
	内壁	*D32*	125	*D32*	125		0.852	0.204	0.341	0.082	
		D32	125	*D32*	125		0.165	0.000	0.106	0.000	
	外壁	D19	125	D25	125	外	0.747	0.001	0.299	0.001	
		D19	125	D25	125	内	0.159	0.000	0.102	0.000	
	頂版	D25	125	D22	125	上	0.593	0.029	0.237	0.012	
		D25	125	D22	125	下	0.240	0.000	0.155	0.000	
	柱	*D32*	125	*D32*	125		0.945	0.124			
		D32	125	*D32*	125		0.552	0.107			

レベル2地震時の検討で、配筋増加部は、強調斜体字とする。
内壁(仕切壁)両側配筋が D29からD32に変更
柱筋下端　D29-20本 から D32-24本に変更

2) 柱列帯(常時)

タイトル　5000柱列帯ー常空 底版柱列支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

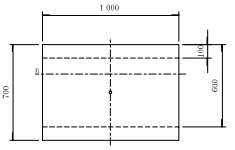
断面力	M	(kN.m)	94.652
	N	(kN)	257.119
	S	(kN)	177.726
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	1.719 < 9.000
	σs σsa		21.333 < 196.000
	σs' σsa		-17.926 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3283
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.30 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 177.726
τmax		(N/mm²)	0.37
σI σIa		(N/mm²)	-0.24 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	308.160
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	308.160 > 177.726

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

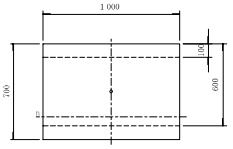
断面力	M	(kN.m)	231.351
	N	(kN)	115.588
	S	(kN)	132.535
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.548 < 9.000
	σs σsa		94.599 < 196.000
	σs' σsa		-28.580 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2160
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.22 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 132.535
τmax		(N/mm²)	0.28
σI σIa		(N/mm²)	-0.22 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	247.640
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	247.640 > 132.535

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-135.970
	N	(kN)	26.606
	S	(kN)	1.177
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.636 < 9.000
	σs σsa		104.301 < 196.000
	σs' σsa		-15.572 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1650
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 1.177
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	239.342
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	239.342 > 1.177

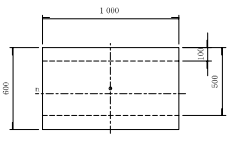
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常空 内壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

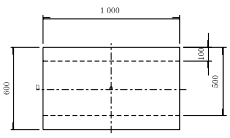
断面力	M	(kN.m)	65.661
	N	(kN)	242.552
	S	(kN)	14.895
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	1.315 < 9.000
	σs σsa		9.630 < 196.000
	σs' σsa		-13.852 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3360
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 14.895
τmax		(N/mm²)	0.04
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	267.033
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	267.033 > 14.895

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 内壁支点２



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

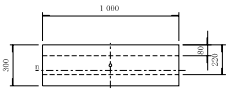
断面力	M	(kN.m)	31.158
	N	(kN)	99.227
	S	(kN)	14.895
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca		0.619 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa		5.666 < 196.000
	σs' σsa		-6.290 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3104
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 14.895
τmax		(N/mm²)	0.04
σI σIa		(N/mm²)	-0.01 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	0.000
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	257.100 > 14.895

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-73.708
	N	(kN)	78.581
	S	(kN)	57.107
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca		6.505 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa		92.784 < 196.000
	σs' σsa		-28.357 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1128
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.26 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 57.107
τmax		(N/mm²)	0.30
σI σIa		(N/mm²)	-0.20 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	90.374
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	90.374 > 57.107

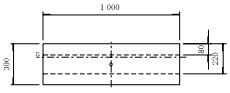
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常空 スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

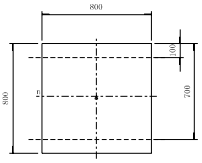
断面力	M	(kN.m)	29.670
	N	(kN)	10.340
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca		2.804 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa		51.735 < 196.000
	σs' σsa		-7.953 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0987
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	87.295
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	87.295 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 柱下



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

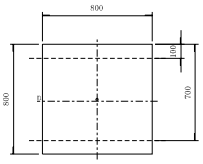
断面力	M	(kN.m)	255.240
	N	(kN)	475.920
	S	(kN)	74.420
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca		3.273 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa		40.896 < 196.000
	σs' σsa		-36.234 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3819
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 74.420
τmax		(N/mm²)	0.17
σI σIa		(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	272.697
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	272.697 > 74.420

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 柱上



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

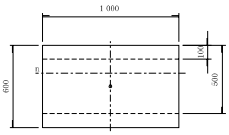
断面力	M	(kN.m)	173.281
	N	(kN)	381.840
	S	(kN)	71.420
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.252 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	23.558 < 196.000
	σs'	σsa	-25.585 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.4124
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 71.420
τmax		(N/mm²)	0.16
σI σIa		(N/mm²)	-0.05 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	282.568
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	282.568 > 71.420

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 壁支点下



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

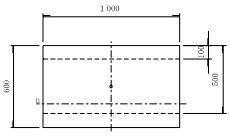
断面力	M	(kN.m)	294.652
	N	(kN)	177.726
	S	(kN)	257.119
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	6.552 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	146.389 < 196.000
	σs'	σsa	-49.350 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2008
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.51 > 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 257.119
τmax		(N/mm²)	0.61
σI σIa		(N/mm²)	-0.46 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
せん断	Asreq	(cm²)	0.730
Aw(a)		(cm²)	5.909
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	206.762
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	206.762 < 257.119

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常空 壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-83.645
	N	(kN)	96.459
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.141 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	61.609 < 196.000
	σs'	σsa	-13.375 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1713
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	217.487
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	217.487 > 0.000

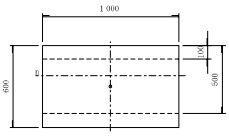
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常空 壁支点上



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

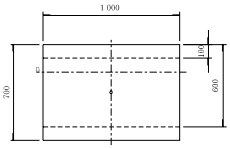
断面力	M	(kN.m)	36.913
	N	(kN)	45.426
	S	(kN)	78.581
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.837 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	15.677 < 196.000
	σs'	σsa	-6.914 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2224
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.16 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 78.581
τmax		(N/mm²)	0.19
σI σIa		(N/mm²)	-0.15 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	218.997
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	218.997 > 78.581

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 底版柱列支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

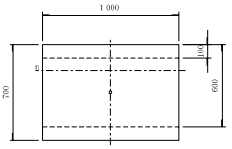
断面力	M	(kN.m)	206.563
	N	(kN)	109.561
	S	(kN)	172.533
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.710 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	107.906 < 196.000
	σs'	σsa	-28.386 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2041
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.29 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 172.533
τmax		(N/mm²)	0.36
σI σIa		(N/mm²)	-0.29 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	248.480
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	248.480 > 172.533

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

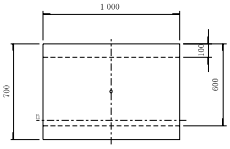
断面力	M	(kN.m)	219.118
	N	(kN)	-17.232
	S	(kN)	132.636
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.265 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	104.654 < 196.000
	σs'	σsa	-23.370 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1913
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.22 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 132.636
τmax		(N/mm²)	0.28
σI σIa		(N/mm²)	-0.29 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	231.853
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	231.853 > 132.636

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-179.254
	N	(kN)	-108.205
	S	(kN)	15.747
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.389 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	168.999 < 196.000
	σs'	σsa	-14.200 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1388
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 15.747
τmax		(N/mm²)	0.03
σI σIa		(N/mm²)	-0.17 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	217.521
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	217.521 > 15.747

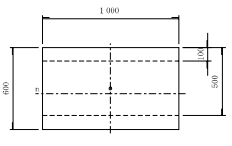
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常満 壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

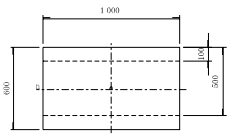
断面力	M	(kN.m)	65.661
	N	(kN)	242.754
	S	(kN)	14.895
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.315 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	9.618 < 196.000
	σs'	σsa	-13.855 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3361
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 14.895
τmax		(N/mm²)	0.04
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	267.093
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	267.093 > 14.895

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

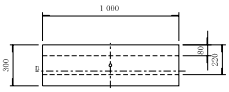
断面力	M	(kN.m)	31.158
	N	(kN)	99.429
	S	(kN)	14.895
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	0.619 < 9.000
	σs σsa		5.651 < 196.000
	σs' σsa		-6.294 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3108
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 14.895
τmax		(N/mm²)	0.04
σI σIa		(N/mm²)	-0.01 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	0.000
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	257.227 > 14.895

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-85.560
	N	(kN)	15.464
	S	(kN)	62.300
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	7.491 < 9.000
	σs σsa		117.529 < 196.000
	σs' σsa		-28.765 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1075
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.28 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 62.300
τmax		(N/mm²)	0.33
σI σIa		(N/mm²)	-0.27 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	86.575
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	86.575 > 62.300

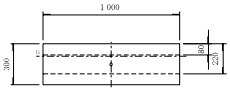
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常満 スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

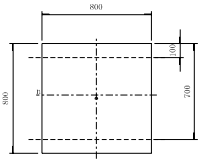
断面力	M	(kN.m)	36.267
	N	(kN)	-69.250
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.430 < 9.000
	σs σsa		77.192 < 196.000
	σs' σsa		-4.670 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0880
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	77.608
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	77.608 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 柱下



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

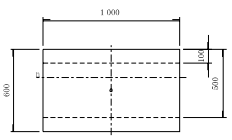
断面力	Ml	(kN.m)	265.971
	N	(kN)	474.469
	S	(kN)	73.658
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.399 < 9.000
	σs σsa		44.218 < 196.000
	σs' σsa		-37.380 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3749
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 73.658
τmax		(N/mm²)	0.17
σI σIa		(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	270.348
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	270.348 > 73.658

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 壁支点下



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

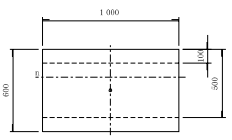
断面力	M	(kN.m)	206.563
	N	(kN)	172.533
	S	(kN)	109.561
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	4.631 < 9.000
	σs σsa		97.039 < 196.000
	σs' σsa		-36.163 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2086
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.22 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 109.561
τmax		(N/mm²)	0.26
σI σIa		(N/mm²)	-0.15 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	211.287
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	211.287 > 109.561

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 壁支間



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

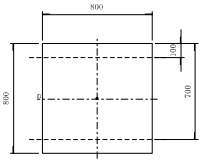
断面力	Ml	(kN.m)	180.529
	N	(kN)	109.862
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	4.015 < 9.000
	σs σsa		89.575 < 196.000
	σs' σsa		-30.269 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2010
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	206.867
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	206.867 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常満 柱上



A	(㎡)	0.6400
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

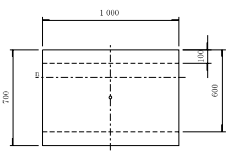
断面力	M	(kN.m)	185.742
	N	(kN)	397.537
	S	(kN)	73.235
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.408 < 9.000
	σs σsa		26.070 < 196.000
	σs' σsa		-27.233 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.4065
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 73.235
τmax		(N/mm²)	0.17
σI σIa		(N/mm²)	-0.05 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	280.725
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	280.725 > 73.235

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満 底版柱列支点1



A	(㎡)	0.7000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

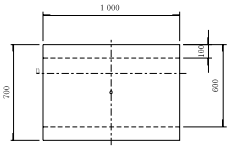
断面力	Ml	(kN.m)	194.911
	N	(kN)	106.897
	S	(kN)	173.841
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	3.502 < 9.000
	σs σsa		101.270 < 196.000
	σs' σsa		-26.901 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2049
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.29 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 173.841
τmax		(N/mm²)	0.36
σI σIa		(N/mm²)	-0.29 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	248.972
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	248.972 > 173.841

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満　底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

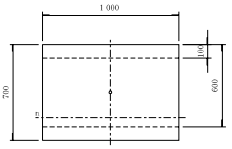
断面力	M (kN.m)	369.047
	N (kN)	153.342
	S (kN)	240.828
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	5.639 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa	154.530 < 196.000
	σs' σsa	-44.733 < 196.000
中立軸	X (m)	0.2122
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.390
平均	τm (N/mm²)	0.40 > 0.39
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 240.828
τmax	(N/mm²)	0.51
σI σIa	(N/mm²)	-0.42 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	245.343
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	245.343 > 240.828

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満　底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml (kN.m)	-129.160
	N (kN)	31.960
	S (kN)	1.650
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	2.507 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa	97.637 < 196.000
	σs' σsa	-15.061 < 196.000
中立軸	X (m)	R0.1668
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.390
平均	τm (N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 1.650
τmax	(N/mm²)	0.00
σI σIa	(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	240.755
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	240.755 > 1.650

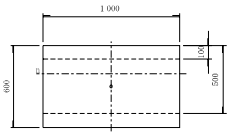
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常半満　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

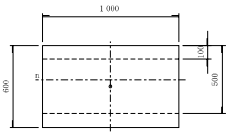
断面力	M (kN.m)	353.285
	N (kN)	242.653
	S (kN)	223.222
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	6.591 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa	138.066 < 196.000
	σs' σsa	-51.482 < 196.000
中立軸	X (m)	0.2086
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.390
平均	τm (N/mm²)	0.45 > 0.39
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 223.222
τmax	(N/mm²)	0.56
σI σIa	(N/mm²)	-0.42 < -0.80
Vo	(m)	0.3000
せん断	Asreq (cm²)	0.215
Aw(a)	(cm²)	1.740
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	208.394
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	208.394 < 223.222

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満　壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

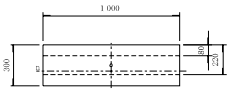
断面力	Ml (kN.m)	76.665
	N (kN)	140.432
	S (kN)	0.000
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	1.482 < 9.000
(N/mm²)	σs σsa	22.142 < 196.000
	σs' σsa	-13.354 < 196.000
中立軸	X (m)	0.2505
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.390
平均	τm (N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 0.000
τmax	(N/mm²)	0.00
σI σIa	(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo	(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	230.719
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	230.719 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-85.570
	N	(kN)	16.855
	S	(kN)	60.654
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.493 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	117.360 < 196.000
	σs'	σsa	-28.847 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1076
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.28 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 60.654
τmax		(N/mm²)	0.32
σI σIa		(N/mm²)	-0.26 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	86.645
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	86.645 > 60.654

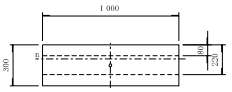
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ー常半満　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

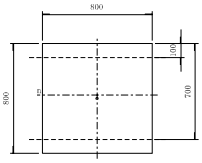
断面力	Ml	(kN.m)	30.457
	N	(kN)	16.920
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.877 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	52.046 < 196.000
	σs'	σsa	-8.539 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0997
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	88.183
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	88.183 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満　柱下



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

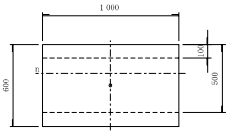
断面力	M	(kN.m)	277.284
	N	(kN)	485.870
	S	(kN)	77.180
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.538 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	46.761 < 196.000
	σs'	σsa	-38.814 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3721
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.14 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 77.180
τmax		(N/mm²)	0.18
σI σIa		(N/mm²)	-0.05 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	269.425
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	269.425 > 77.180

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満　壁支点下



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

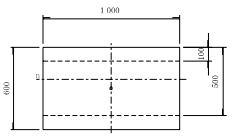
断面力	Ml	(kN.m)	194.911
	N	(kN)	173.841
	S	(kN)	106.897
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	4.378 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	90.294 < 196.000
	σs'	σsa	-34.474 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2105
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.21 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 106.897
τmax		(N/mm²)	0.25
σI σIa		(N/mm²)	-0.14 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	212.392
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	212.392 > 106.897

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満 壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

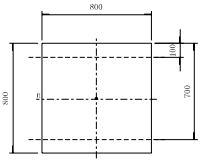
断面力	M	(kN.m)	26.513
	N	(kN)	41.554
	S	(kN)	12.827
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.607 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	10.272 < 196.000
	σs'	σsa	-5.224 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2348
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.03 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 12.827
τmax		(N/mm²)	0.03
σI σIa		(N/mm²)	-0.01 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	225.562
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	225.562 > 12.827

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ー常半満 柱上



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	185.799
	N	(kN)	391.790
	S	(kN)	77.180
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.406 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	26.491 < 196.000
	σs'	σsa	-27.145 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.4037
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.14 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 77.180
τmax		(N/mm²)	0.18
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	279.805
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	279.805 > 77.180

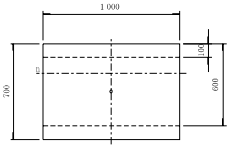
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

3) 柱列帯(地震時 L1)

タイトル　5000柱列帯ーL1地空 底版柱列支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

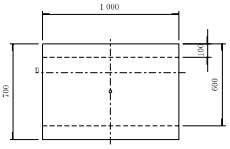
断面力	M	(kN.m)	359.638
	N	(kN)	274.591
	S	(kN)	161.084
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	6.500 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	175.116 < 294.000
	σs'	σsa	-52.069 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2146
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.27 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 161.084
τmax		(N/mm²)	0.33
σI σIa		(N/mm²)	-0.19 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	382.266
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	382.266 > 161.084

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空 底版柱列支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

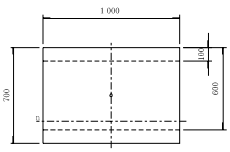
断面力	Ml	(kN.m)	294.259
	N	(kN)	133.828
	S	(kN)	145.023
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	4.504 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	121.855 < 294.000
	σs'	σsa	-35.990 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2140
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.24 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 145.023
τmax		(N/mm²)	0.31
σI σIa		(N/mm²)	-0.24 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	369.624
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	369.624 > 145.023

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　底版柱列支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M (kN.m)	-171.541
	N (kN)	12.684
	S (kN)	19.835
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	3.318 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	136.121 < 294.000
	σs' σsa	-18.786 < 294.000
中立軸	X (m)	R0.1606
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.03 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 19.835
τmax	(N/mm²)	0.04
σI σIa	(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	0.000
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	354.028 > 19.835

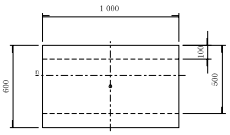
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

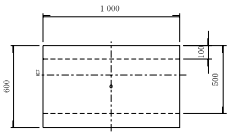
断面力	M (kN.m)	215.551
	N (kN)	223.221
	S (kN)	64.491
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	4.072 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	77.356 < 294.000
	σs' σsa	-33.393 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2206
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.13 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 64.491
τmax	(N/mm²)	0.16
σI σIa	(N/mm²)	-0.07 < -0.80
Vo	(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	322.791
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	322.791 > 64.491

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　壁支点２



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

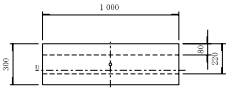
断面力	M (kN.m)	87.188
	N (kN)	79.896
	S (kN)	28.660
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	1.640 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	32.234 < 294.000
	σs' σsa	-13.238 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2164
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.06 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 28.660
τmax	(N/mm²)	0.07
σI σIa	(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo	(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	319.304
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	319.304 > 28.660

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M (kN.m)	-95.783
	N (kN)	31.560
	S (kN)	58.473
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.2200
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	8.398 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	129.711 < 294.000
	σs' σsa	-32.994 < 294.000
中立軸	X (m)	R0.1084
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.27 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	704.000 > 58.473
τmax	(N/mm²)	0.31
σI σIa	(N/mm²)	-0.23 < -0.80
Vo	(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔	a (cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	130.820
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus (kN)	130.820 > 58.473

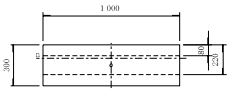
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

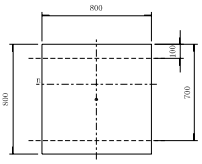
断面力	M	(kN.m)	30.797
	N	(kN)	15.813
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.910 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	52.847 < 294.000
	σs'	σsa	-8.557 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0995
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	132.004
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	132.004 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　柱下



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

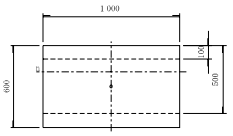
断面力	Ml	(kN.m)	617.432
	N	(kN)	402.507
	S	(kN)	178.597
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.415 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	159.892 < 294.000
	σs'	σsa	-72.490 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2872
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.32 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 178.597
τmax		(N/mm²)	0.41
σI σIa		(N/mm²)	-0.22 < -0.80
Vo		(m)	0.1000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	356.075
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	356.075 > 178.597

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　壁支点下



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

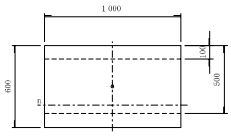
断面力	M	(kN.m)	359.638
	N	(kN)	161.084
	S	(kN)	274.591
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.950 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	185.258 < 294.000
	σs'	σsa	-58.348 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1958
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.55 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 274.591
τmax		(N/mm²)	0.65
σI σIa		(N/mm²)	-0.50 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	305.601
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	305.601 > 274.591

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地空　壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.06000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-75.860
	N	(kN)	74.081
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.946 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	58.713 < 294.000
	σs'	σsa	-11.612 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1660
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	321.064
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	321.064 > 0.000

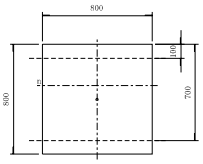
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地空 柱上



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

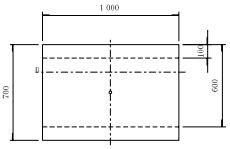
断面力	M	(kN.m) 383.588
	N	(kN) 308.427
	S	(kN) 155.077
ウェブ幅	bw	(m) 0.8000
有効高さ	d	(m) 0.7000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	4.654 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	94.263 < 294.000
	σs' σsa	-46.376 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.2979
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.28 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1792.000 > 155.077
τmax		(N/mm²) 0.35
σI σIa		(N/mm²) -0.21 < -0.80
Vo		(m) 0.4000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 362.721
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 362.721 > 155.077

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.7000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 底版柱列支点1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

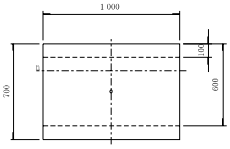
断面力	M	(kN.m) 325.810
	N	(kN) 172.705
	S	(kN) 154.193
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	5.851 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	170.200 < 294.000
	σs' σsa	-44.773 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.2041
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.26 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 154.193
τmax		(N/mm²) 0.32
σI σIa		(N/mm²) -0.22 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 372.707
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 372.707 > 154.193

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 底版柱列支点2



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

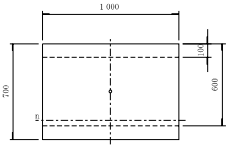
断面力	M	(kN.m) 358.108
	N	(kN) 54.310
	S	(kN) 163.352
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	5.404 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	161.142 < 294.000
	σs' σsa	-40.689 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.2008
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.27 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 163.352
τmax		(N/mm²) 0.35
σI σIa		(N/mm²) -0.31 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 357.210
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 357.210 > 163.352

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 底版柱列支間1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m) -268.759
	N	(kN) -166.300
	S	(kN) 0.493
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	5.078 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	254.272 < 294.000
	σs' σsa	-21.100 < 294.000
中立軸	X	(m) R0.1383
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 0.493
τmax		(N/mm²) 0.00
σI σIa		(N/mm²) -0.24 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 325.661
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN) 325.661 > 0.493

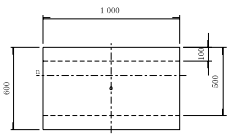
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地満　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

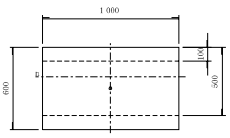
断面力	M	(kN.m)	367.715
	N	(kN)	223.423
	S	(kN)	171.095
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	6.840 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	146.397 < 294.000
	σs'	σsa	-52.795 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2060
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.34 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 171.095
τmax		(N/mm²)	0.43
σI σIa		(N/mm²)	-0.30 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	310.272
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	310.272 > 171.095

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満　壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

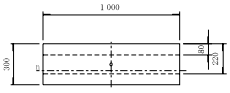
断面力	Ml	(kN.m)	89.404
	N	(kN)	85.559
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.684 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	32.722 < 294.000
	σs'	σsa	-13.669 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2179
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	320.492
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	320.492 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-106.200
	N	(kN)	-78.339
	S	(kN)	60.995
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	9.209 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	158.698 < 294.000
	σs'	σsa	-30.196 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1024
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.28 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 60.995
τmax		(N/mm²)	0.32
σI σIa		(N/mm²)	-0.37 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	123.953
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	123.953 > 60.995

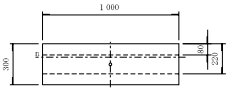
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地満　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

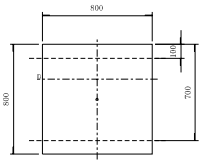
断面力	Ml	(kN.m)	37.227
	N	(kN)	15.953
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.518 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	64.402 < 294.000
	σs'	σsa	-10.159 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0991
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	131.458
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	131.458 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下ふかり -2:左右ふかり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 柱下



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

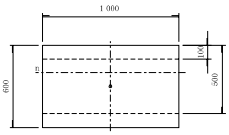
断面力	M	(kN.m)	778.310
	N	(kN)	391.368
	S	(kN)	219.732
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	10.674 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	278.752 < 294.000
	σs'	σsa	-97.418 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2554
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.39 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 219.732
τmax		(N/mm²)	0.50
σI σIa		(N/mm²)	-0.31 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	349.564
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	349.564 > 219.732

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計 Σ 77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 壁支点下外



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

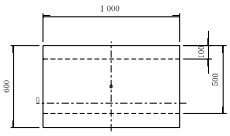
断面力	Ml	(kN.m)	325.810
	N	(kN)	154.193
	S	(kN)	172.706
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	7.209 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	166.854 < 294.000
	σs'	σsa	-63.142 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1966
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.35 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 172.706
τmax		(N/mm²)	0.41
σI σIa		(N/mm²)	-0.28 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	306.343
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	306.343 > 172.706

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 壁支点下内



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-126.385
	N	(kN)	172.377
	S	(kN)	214.862
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.225 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	87.521 < 294.000
	σs'	σsa	-21.198 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1780
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.43 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 214.862
τmax		(N/mm²)	0.56
σI σIa		(N/mm²)	-0.47 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	332.394
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	332.394 > 214.862

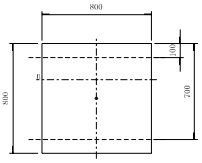
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地満 柱上



A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

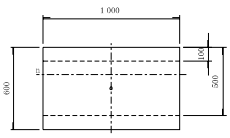
断面力	Ml	(kN.m)	469.523
	N	(kN)	297.288
	S	(kN)	196.212
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	6.487 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	160.891 < 294.000
	σs'	σsa	-60.420 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2638
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.35 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 196.212
τmax		(N/mm²)	0.45
σI σIa		(N/mm²)	-0.29 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	355.257
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	355.257 > 196.212

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544

鉄筋量の合計 Σ 77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地満　堅支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

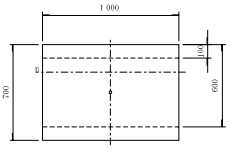
断面力	M (kN.m)	191.755
	N (kN)	98.857
	S (kN)	0.000
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	4.250 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	97.245 < 294.000
	σs' σsa	-31.552 < 294.000
中立軸	X (m)	0.1980
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 0.000
τmax	(N/mm²)	0.00
σI σIa	(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo	(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	307.579
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	307.579 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満　底版柱列支点1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

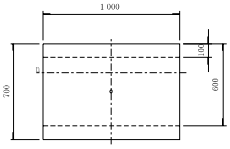
断面力	M (kN.m)	299.754
	N (kN)	166.749
	S (kN)	157.122
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	5.387 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	155.397 < 294.000
	σs' σsa	-41.444 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2053
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.26 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 157.122
τmax	(N/mm²)	0.33
σI σIa	(N/mm²)	-0.23 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	373.780
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	373.780 > 157.122

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満　底版柱列支点2



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

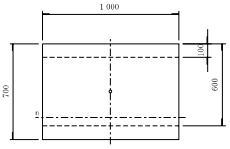
断面力	M (kN.m)	473.443
	N (kN)	215.440
	S (kN)	262.349
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	7.247 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	196.056 < 294.000
	σs' σsa	-57.906 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2140
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.44 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 262.349
τmax	(N/mm²)	0.55
σI σIa	(N/mm²)	-0.44 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	369.634
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	369.634 > 262.349

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満　底版柱列支間1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M (kN.m)	-172.779
	N (kN)	22.294
	S (kN)	20.705
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	3.346 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	135.036 < 294.000
	σs' σsa	-19.316 < 294.000
中立軸	X (m)	R0.1626
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.03 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 20.705
τmax	(N/mm²)	0.04
σI σIa	(N/mm²)	-0.04 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	356.284
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	356.284 > 20.705

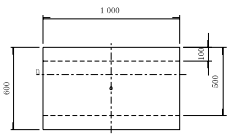
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

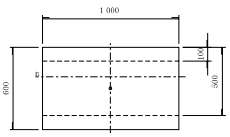
断面力	M	(kN.m)	579.249
	N	(kN)	223.160
	S	(kN)	326.103
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	10.676 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	242.652 < 294.000
	σs'	σsa	-79.587 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1988
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.65 > 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 326.103
τmax		(N/mm²)	0.82
σI σIa		(N/mm²)	-0.68 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
せん断	Asreq	(cm²)	0.324
Aw(a)		(cm²)	1.747
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	303.769
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	303.769 < 326.103

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

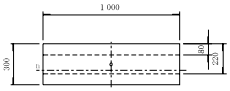
断面力	Ml	(kN.m)	120.375
	N	(kN)	109.999
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.265 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	44.532 < 294.000
	σs'	σsa	-18.268 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2164
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	319.229
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	319.229 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-107.723
	N	(kN)	40.635
	S	(kN)	60.859
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	9.449 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	145.198 < 294.000
	σs'	σsa	-37.397 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1087
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.28 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 60.859
τmax		(N/mm²)	0.32
σI σIa		(N/mm²)	-0.23 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	131.127
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	131.127 > 60.859

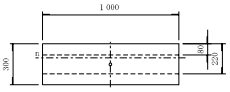
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

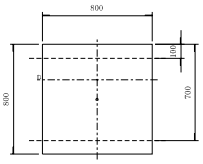
断面力	Ml	(kN.m)	33.002
	N	(kN)	22.195
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.117 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	55.744 < 294.000
	σs'	σsa	-9.482 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1004
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	133.028
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	133.028 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 柱下



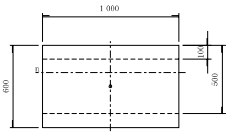
A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	714.939
	N	(kN)	407.987
	S	(kN)	203.981
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	9.844 < 13.500
	σs σsa		250.281 < 294.000
	σs' σsa		-90.806 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2597
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.36 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 203.981
τmax		(N/mm²)	0.47
σI σIa		(N/mm²)	-0.27 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	352.526
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	352.526 > 203.981

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544
		鉄筋量の合計 Σ		77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 壁支点下外



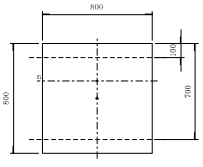
A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	299.754
	N	(kN)	157.122
	S	(kN)	166.750
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	6.646 < 13.500
	σs σsa		151.709 < 294.000
	σs' σsa		-49.410 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1983
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.33 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 166.750
τmax		(N/mm²)	0.40
σI σIa		(N/mm²)	-0.26 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	307.832
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	307.832 > 166.750

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 柱上



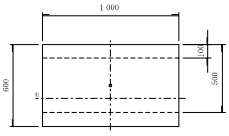
A	(m²)	0.6400
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.4000
yl	(m)	-0.4000
Iz	(m⁴)	0.03413
Iy	(m⁴)	0.03413
Wu	(m³)	0.08533
Wl	(m³)	-0.08533
J	(m⁴)	0.05769
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	438.388
	N	(kN)	313.907
	S	(kN)	180.461
ウェブ幅	bw	(m)	0.8000
有効高さ	d	(m)	0.7000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	6.083 < 13.500
	σs σsa		145.942 < 294.000
	σs' σsa		-57.367 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2693
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.32 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1792.000 > 180.461
τmax		(N/mm²)	0.41
σI σIa		(N/mm²)	-0.25 < -0.80
Vo		(m)	0.4000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	358.877
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	358.877 > 180.461

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	6.000	38.544
D1	0.7000	29.00	6.000	38.544
		鉄筋量の合計 Σ		77.088

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱列帯ーL1地半満 壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-23.597
	N	(kN)	49.944
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	0.592 < 13.500
	σs σsa		12.751 < 294.000
	σs' σsa		-4.551 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.2052
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	354.409
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	354.409 > 0.000

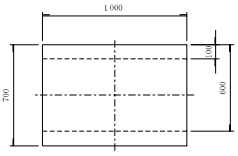
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

4) 柱列帯(地震時 L2)

タイトル　地震時L2長辺柱列帯 底版柱列支点

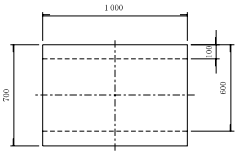


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	70.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	389.746	曲げ耐力 Mud (kN.m)	633.062
軸力 N'd (kN)	252.775	軸-耐力 N'ud (kN)	410.581
		N'oud (kN)	9879.809
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.708
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	154.690	せん断耐力 Vcd (kN)	216.502
曲げモーメント Md (kN.m)	389.746	設計せん断耐力 Vyd (kN)	299.433
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	29.487	γi・Vd/Vyd	0.594
		γi・Vd/Vwcd	0.072
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯 底版柱列支点ピット

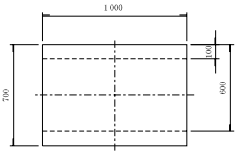


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	70.00		
スターラップ Aw (cm²)	2.534		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	494.097	曲げ耐力 Mud (kN.m)	771.017
軸力 N'd (kN)	247.852	軸-耐力 N'ud (kN)	386.762
		N'oud (kN)	10601.230
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.737
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	275.112	せん断耐力 Vcd (kN)	257.400
曲げモーメント Md (kN.m)	494.097	設計せん断耐力 Vyd (kN)	423.262
引張鉄筋量 As (cm2)	40.536	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	28.913	γi・Vd/Vyd	0.747
		γi・Vd/Vwcd	0.128
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯 底版柱列支間

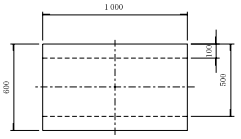


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	70.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	-226.100	曲げ耐力 Mud (kN.m)	-400.629
軸力 N'd (kN)	-9.970	軸-耐力 N'ud (kN)	-17.666
		N'oud (kN)	9879.809
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.649
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	8.072	せん断耐力 Vcd (kN)	199.198
曲げモーメント Md (kN.m)	-226.100	設計せん断耐力 Vyd (kN)	282.129
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	-1.163	γi・Vd/Vyd	0.033
		γi・Vd/Vwcd	0.004
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯 外壁柱列支点

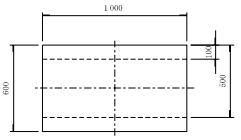


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	60.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	389.746	曲げ耐力 Mud (kN.m)	600.354
軸力 N'd (kN)	154.690	軸-耐力 N'ud (kN)	238.280
		N'oud (kN)	8926.628
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.747
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	252.775	せん断耐力 Vcd (kN)	1323.984
曲げモーメント Md (kN.m)	389.746	設計せん断耐力 Vyd (kN)	8317.824
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	209051.954
有効高さ d (cm)	5060.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	15.469	γi・Vd/Vyd	0.035
		γi・Vd/Vwcd	0.001
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　外壁柱列支間

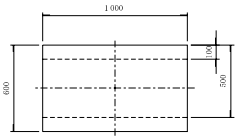


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-58.067	
軸力	N'd (kN)	56.016	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-420.660
軸-耐力	N'ud (kN)		405.802
	N'oud (kN)		8926.628
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.159
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-58.067	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	5.602	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		192.526
設計せん断耐力	Vyd (kN)		261.635
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2065.731
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.000
γi・Vd/Vwcd			0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　内壁柱列支点

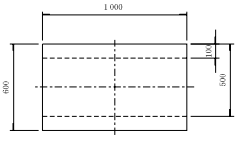


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	8.000	63.536
D1	0.5000	32.00	8.000	63.536
		鉄筋量の合計 Σ		127.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	3.972	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	658.656	
軸力	N'd (kN)	225.034	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		889.413
軸-耐力	N'ud (kN)		303.874
	N'oud (kN)		10614.899
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.852
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	367.066	
曲げモーメント	Md (kN.m)	658.656	
引張鉄筋量	As (cm2)	63.536	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	22.503	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		270.698
設計せん断耐力	Vyd (kN)		487.353
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2065.731
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.866
γi・Vd/Vwcd			0.204
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　内壁柱列支間

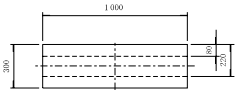


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	8.000	63.536
D1	0.5000	32.00	8.000	63.536
		鉄筋量の合計 Σ		127.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	3.972	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	141.083	
軸力	N'd (kN)	110.605	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		980.632
軸-耐力	N'ud (kN)		768.787
	N'oud (kN)		10614.899
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.165
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	141.083	
引張鉄筋量	As (cm2)	63.536	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	11.061	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		268.865
設計せん断耐力	Vyd (kN)		485.520
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2065.731
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.000
γi・Vd/Vwcd			0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　スラブ柱列支点

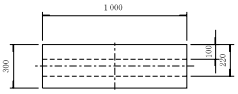


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	30.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-114.819	
軸力	N'd (kN)	73.512	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-222.720
軸-耐力	N'ud (kN)		142.595
	N'oud (kN)		5518.908
γi			1.15
γi・Md/Mud			0.593
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	62.940	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-114.819	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	3.676	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		207.649
設計せん断耐力	Vyd (kN)		290.580
fwcd	(N/mm²)		5.371
Vwcd	(kN)		2478.877
γi			1.15
γi・Vd/Vyd			0.249
γi・Vd/Vwcd			0.029
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
γi			0.00
γi・Mtd/Mtcd			0.000
ねじり係数	(cm²)		0
安全性 曲げとMtd			0.000
安全性 せん断とMtd			0.000
安全性の検討			0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　スラブ柱列支間

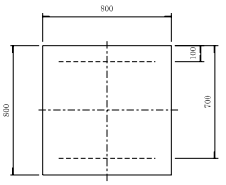


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	30.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	36.395	曲げ耐力 Mud (kN.m)	174.077
軸力 N'd (kN)	-3.492	軸-耐力 N'ud (kN)	-16.702
		N'oud (kN)	5518.908
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.240
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	0.000	せん断耐力 Vcd (kN)	200.405
曲げモーメント Md (kN.m)	36.395	設計せん断耐力 Vyd (kN)	283.336
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	-0.175	γi・Vd/Vyd	0.000
		γi・Vd/Vwcd	0.000
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　柱下

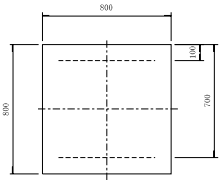


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	6.000	47.652
D1	0.7000	32.00	6.000	47.652
		鉄筋量の合計 Σ		95.304

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	80.00		
部材の高さ h (cm)	80.00		
スターラップ Aw (cm²)	3.972		
Ss (mm)	150.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	866.256	曲げ耐力 Mud (kN.m)	1054.660
軸力 N'd (kN)	395.533	軸-耐力 N'ud (kN)	481.559
		N'oud (kN)	10254.665
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.945
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	249.103	せん断耐力 Vcd (kN)	250.332
曲げモーメント Md (kN.m)	866.256	設計せん断耐力 Vyd (kN)	755.859
引張鉄筋量 As (cm2)	47.652	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	80.00	Vwcd (kN)	2313.618
有効高さ d (cm)	70.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	52.733	γi・Vd/Vyd	0.379
		γi・Vd/Vwcd	0.124
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱列帯　柱上



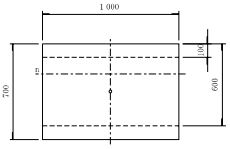
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	6.000	47.652
D1	0.7000	32.00	6.000	47.652
		鉄筋量の合計 Σ		95.304

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	80.00		
部材の高さ h (cm)	80.00		
スターラップ Aw (cm²)	3.972		
Ss (mm)	150.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	526.840	曲げ耐力 Mud (kN.m)	1097.909
軸力 N'd (kN)	301.453	軸-耐力 N'ud (kN)	628.214
		N'oud (kN)	10254.665
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.552
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	215.263	せん断耐力 Vcd (kN)	253.871
曲げモーメント Md (kN.m)	526.840	設計せん断耐力 Vyd (kN)	759.398
引張鉄筋量 As (cm2)	47.652	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	80.00	Vwcd (kN)	2313.618
有効高さ d (cm)	70.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	40.190	γi・Vd/Vyd	0.326
		γi・Vd/Vwcd	0.107
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

5) 柱間帯(常時)

タイトル　5000柱間帯ー常空 底版柱間支点1



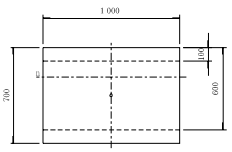
A (m²)	0.7000
A' (m²)	0.0000
yu (m)	0.3500
yl (m)	-0.3500
Iz (m⁴)	0.02858
Iy (m⁴)	0.05833
Wu (m³)	0.08167
Wl (m³)	-0.08167
J (m⁴)	0.06492
Ao (m²/m)	3.4000
Ai (m²/m)	0.0000

断面力 Ml (kN.m)	117.861	
N (kN)	102.848	
S (kN)	71.090	
ウェブ幅 bw (m)	1.0000	
有効高さ d (m)	0.6000	
せん断スパン s (m)	0.0000	
応力度 σc σca (N/mm²)	2.136 < 9.000	
σs σsa	55.457 < 196.000	
σs' σsa	-17.452 < 196.000	
中立軸 X (m)	0.2197	
ヤング係数比 n =	15.00	
許容 τa (N/mm²)	0.390	
平均 τm (N/mm²)	0.12 < 0.39	
平均τamax (N/mm²)	3.200	
Suc 圧壊耐力 (kN)	1920.000 > 71.090	
τmax (N/mm²)	0.15	
σI σIa (N/mm²)	-0.09 < -0.80	
Vo (m)	0.3500	
斜引張鉄筋間隔a (cm)	100.0	
断面積 Aw (cm²)	0.000	
角度 θ (°)	90.0	
斜引張破壊 Sc (kN)	257.823	
斜引張破壊 Ss (kN)	0.000	
斜引張破壊耐力Sus (kN)	257.823 > 71.090	

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空 底版柱間支点2



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

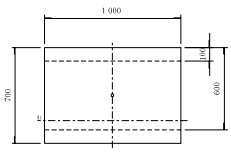
断面力	M	(kN.m)	92.540
	N	(kN)	46.235
	S	(kN)	53.014
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.419 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	37.839 < 196.000
	σs'	σsa	-11.432 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2160
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.09 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 53.014
τmax		(N/mm²)	0.11
σI σIa		(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	0.000
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	247.640 > 53.014

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空 底版柱間支間1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-87.409
	N	(kN)	17.104
	S	(kN)	0.757
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.695 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	67.050 < 196.000
	σs'	σsa	-10.011 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1650
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 0.757
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	239.342
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	239.342 > 0.757

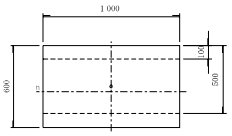
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常空 壁支点1



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

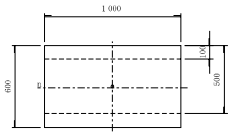
断面力	M	(kN.m)	26.264
	N	(kN)	97.021
	S	(kN)	5.958
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.526 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	3.852 < 196.000
	σs'	σsa	-5.541 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3360
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.01 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 5.958
τmax		(N/mm²)	0.01
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	267.034
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	267.034 > 5.958

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空 壁支間1



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.06000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

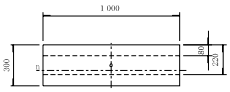
断面力	M	(kN.m)	12.463
	N	(kN)	39.691
	S	(kN)	5.958
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.247 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	2.266 < 196.000
	σs'	σsa	-2.516 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3104
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.01 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 5.958
τmax		(N/mm²)	0.01
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	257.102
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	257.102 > 5.958

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-29.483
	N	(kN)	31.432
	S	(kN)	22.843
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.602 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	37.114 < 196.000
	σs'	σsa	-11.343 < 196.000
中立軸	X	(m)	RO.1128
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 22.843
τmax		(N/mm²)	0.12
σI σIa		(N/mm²)	-0.08 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	90.374
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	90.374 > 22.843

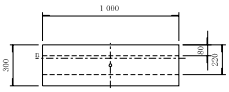
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常空　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

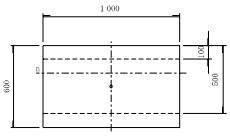
断面力	Ml	(kN.m)	19.073
	N	(kN)	6.647
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.803 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	33.257 < 196.000
	σs'	σsa	-5.112 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0987
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	87.295
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	87.295 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空　外壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

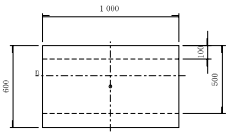
断面力	M	(kN.m)	117.861
	N	(kN)	71.090
	S	(kN)	102.848
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.621 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	58.556 < 196.000
	σs'	σsa	-19.740 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2008
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.21 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 102.848
τmax		(N/mm²)	0.24
σI σIa		(N/mm²)	-0.18 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	206.762
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	206.762 > 102.848

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空　外壁支点２



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

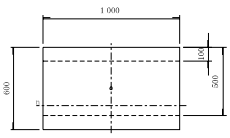
断面力	Ml	(kN.m)	14.765
	N	(kN)	18.170
	S	(kN)	31.432
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.335 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	6.271 < 196.000
	σs'	σsa	-2.765 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2224
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.06 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 31.432
τmax		(N/mm²)	0.07
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	218.997
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	218.997 > 31.432

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常空 外壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-53.771
	N	(kN)	62.009
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	1.377 < 9.000
	σs σsa		39.605 < 196.000
	σs' σsa		-8.598 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1713
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	217.488
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	217.488 > 0.000

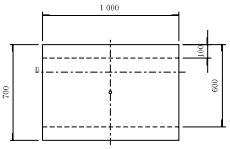
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常満 底版柱間支点1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

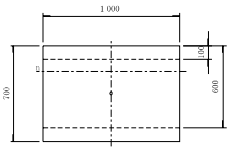
断面力	M	(kN.m)	82.625
	N	(kN)	43.824
	S	(kN)	69.013
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	1.484 < 9.000
	σs σsa		43.162 < 196.000
	σs' σsa		-11.354 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2041
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.12 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 69.013
τmax		(N/mm²)	0.14
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	248.480
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	248.480 > 69.013

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常満 底版柱間支点2



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

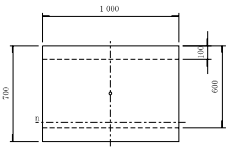
断面力	M	(kN.m)	87.647
	N	(kN)	-6.893
	S	(kN)	53.054
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	1.306 < 9.000
	σs σsa		41.861 < 196.000
	σs' σsa		-9.348 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1913
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.09 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 53.054
τmax		(N/mm²)	0.11
σI σIa		(N/mm²)	-0.12 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	231.853
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	231.853 > 53.054

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計 Σ 81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常満 底版柱間支間1



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-115.235
	N	(kN)	-69.560
	S	(kN)	10.123
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²)	2.179 < 9.000
	σs σsa		108.643 < 196.000
	σs' σsa		-9.128 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1388
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.02 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 10.123
τmax		(N/mm²)	0.02
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	217.521
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	217.521 > 10.123

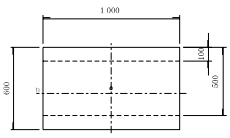
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常満　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

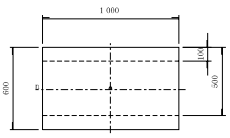
断面力	M	(kN.m)	26.264
	N	(kN)	97.102
	S	(kN)	5.958
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.526 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	3.847 < 196.000
	σs'	σsa	-5.542 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3361
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.01 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 5.958
τmax		(N/mm²)	0.01
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	267.094
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	267.094 > 5.958

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常満　壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

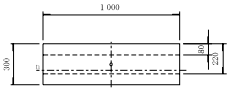
断面力	Ml	(kN.m)	18.695
	N	(kN)	59.658
	S	(kN)	8.937
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.371 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	3.391 < 196.000
	σs'	σsa	-3.776 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.3108
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.02 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 8.937
τmax		(N/mm²)	0.02
σI σIa		(N/mm²)	-0.01 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	257.227
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	257.227 > 8.937

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常満　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-34.224
	N	(kN)	6.186
	S	(kN)	24.920
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.996 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	47.012 < 196.000
	σs'	σsa	-11.506 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1075
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 24.920
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	86.575
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	86.575 > 24.920

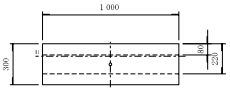
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常満　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

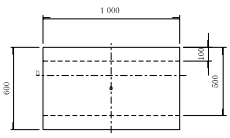
断面力	Ml	(kN.m)	23.315
	N	(kN)	-44.518
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.205 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	49.625 < 196.000
	σs'	σsa	-3.002 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0880
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	77.609
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	77.609 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常満　外壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

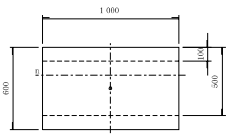
断面力	M	(kN.m)	82.625
	N	(kN)	69.013
	S	(kN)	43.824
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.852 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	38.816 < 196.000
	σs'	σsa	-14.465 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2086
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.09 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 43.824
τmax		(N/mm²)	0.10
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	211.287
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	211.287 > 43.824

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常満　外壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

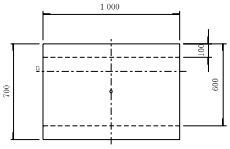
断面力	Ml	(kN.m)	116.055
	N	(kN)	70.625
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.581 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	57.584 < 196.000
	σs'	σsa	-19.459 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2010
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	206.867
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	206.867 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常半満　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

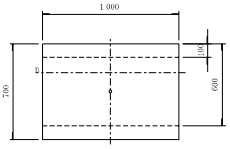
断面力	M	(kN.m)	77.965
	N	(kN)	42.759
	S	(kN)	69.537
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.401 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	40.508 < 196.000
	σs'	σsa	-10.760 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2049
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.12 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 69.537
τmax		(N/mm²)	0.14
σI σIa		(N/mm²)	-0.12 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	248.972
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	248.972 > 69.537

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常半満　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

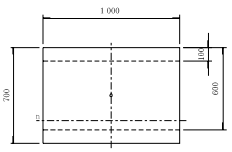
断面力	Ml	(kN.m)	147.619
	N	(kN)	61.337
	S	(kN)	96.331
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.256 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	61.812 < 196.000
	σs'	σsa	-17.893 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2122
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.16 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 96.331
τmax		(N/mm²)	0.20
σI σIa		(N/mm²)	-0.17 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	245.343
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	245.343 > 96.331

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常半満　底版柱間支間１



A	(㎡)	0.7000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-83.031
	N	(kN)	20.546
	S	(kN)	1.060
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.611 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	62.766 < 196.000
	σs'	σsa	-9.682 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1668
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 1.060
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	240.755
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	240.755 > 1.060

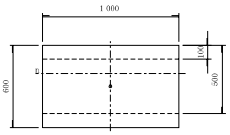
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常半満　壁支点１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

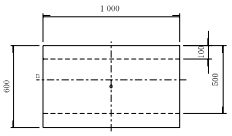
断面力	Ml	(kN.m)	141.314
	N	(kN)	97.061
	S	(kN)	89.289
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.636 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	55.226 < 196.000
	σs'	σsa	-20.593 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2086
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.18 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 89.289
τmax		(N/mm²)	0.22
σI σIa		(N/mm²)	-0.17 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	208.394
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	208.394 > 89.289

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常半満　壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

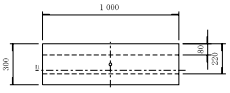
断面力	M	(kN.m)	49.285
	N	(kN)	90.278
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.953 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	14.234 < 196.000
	σs'	σsa	-8.585 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2505
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	230.719
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	230.719 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常半満　スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-34.228
	N	(kN)	6.712
	S	(kN)	24.262
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.997 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	46.944 < 196.000
	σs'	σsa	-11.539 < 196.000
中立軸	X	(m)	R0.1076
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 24.262
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	86.645
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	86.645 > 24.262

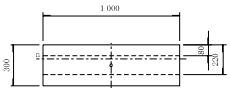
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ー常半満　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

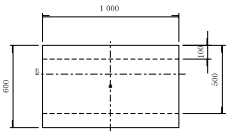
断面力	M	(kN.m)	19.579
	N	(kN)	10.877
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.850 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	33.457 < 196.000
	σs'	σsa	-5.489 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.0997
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	88.183
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	88.183 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ー常半満　外壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	77.965
	N	(kN)	69.537
	S	(kN)	42.759
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.751 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	36.118 < 196.000
	σs'	σsa	-13.790 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.2105
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.09 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 42.759
τmax		(N/mm²)	0.10
σI σIa		(N/mm²)	-0.06 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	212.392
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	212.392 > 42.759

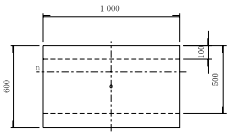
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

6) 柱間帯(地震時 L1)

タイトル　5000柱間帯ー常半満　外壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

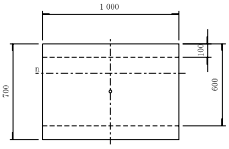
断面力	M	(kN.m)	26.713
	N	(kN)	8.246
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.587 < 9.000
(N/mm²)	σs	σsa	14.203 < 196.000
	σs'	σsa	-4.205 < 196.000
中立軸	X	(m)	0.1914
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.390
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.39
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	201.019
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	201.019 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

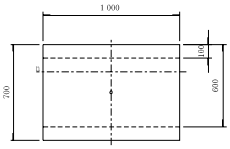
断面力	Ml	(kN.m)	143.855
	N	(kN)	109.837
	S	(kN)	64.434
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.600 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	70.043 < 294.000
	σs'	σsa	-20.829 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2146
ヤング係数比			n = 15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 64.434
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.08 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	382.266
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	382.266 > 64.434

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

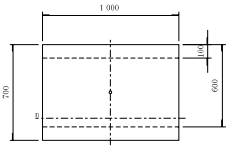
断面力	M (kN.m)	117.704
	N (kN)	53.531
	S (kN)	58.009
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	2.109 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	62.852 < 294.000
	σs' σsa	-15.883 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2009
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.10 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 58.009
τmax	(N/mm²)	0.12
σI σIa	(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	369.624
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	369.624 > 58.009

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　底版柱間支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M (kN.m)	-110.276
	N (kN)	8.154
	S (kN)	12.751
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	2.133 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	87.506 < 294.000
	σs' σsa	-12.077 < 294.000
中立軸	X (m)	R0.1606
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.02 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 12.751
τmax	(N/mm²)	0.03
σI σIa	(N/mm²)	-0.03 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	354.028
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	354.028 > 12.751

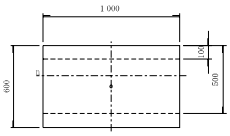
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

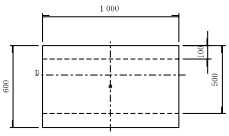
断面力	M (kN.m)	86.221
	N (kN)	89.288
	S (kN)	25.796
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	1.629 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	30.942 < 294.000
	σs' σsa	-13.357 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2206
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.05 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 25.796
τmax	(N/mm²)	0.06
σI σIa	(N/mm²)	-0.03 < -0.80
Vo	(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	322.790
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	322.790 > 25.796

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　壁支間１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

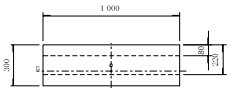
断面力	M (kN.m)	34.875
	N (kN)	31.958
	S (kN)	11.464
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	0.656 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	12.894 < 294.000
	σs' σsa	-5.295 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2164
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.02 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 11.464
τmax	(N/mm²)	0.03
σI σIa	(N/mm²)	-0.01 < -0.80
Vo	(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	319.303
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	319.303 > 11.464

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　スラブ支点１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-38.313
	N	(kN)	12.624
	S	(kN)	23.389
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.359 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	51.884 < 294.000
	σs'	σsa	-13.198 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1084
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 23.389
τmax		(N/mm²)	0.12
σI σIa		(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	130.820
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	130.820 > 23.389

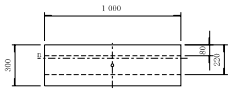
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

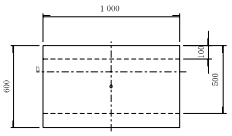
断面力	Ml	(kN.m)	19.798
	N	(kN)	10.165
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.870 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	33.973 < 294.000
	σs'	σsa	-5.501 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0995
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	132.004
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	132.004 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　外壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

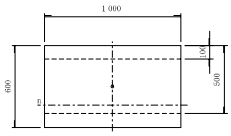
断面力	M	(kN.m)	143.855
	N	(kN)	64.434
	S	(kN)	109.837
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.180 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	74.103 < 294.000
	σs'	σsa	-23.339 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1958
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.22 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 109.837
τmax		(N/mm²)	0.26
σI σIa		(N/mm²)	-0.20 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	305.601
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	305.601 > 109.837

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地空　外壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	-48.767
	N	(kN)	47.623
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.251 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	37.744 < 294.000
	σs'	σsa	-7.465 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1660
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	321.064
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	321.064 > 0.000

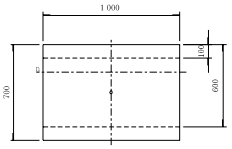
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

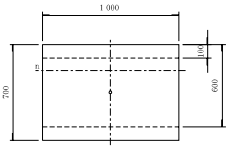
断面力	M	(kN.m)	130.324
	N	(kN)	69.082
	S	(kN)	61.677
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.340 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	68.080 < 294.000
	σs'	σsa	-17.909 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2041
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.10 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 61.677
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	372.707
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	372.707 > 61.677

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

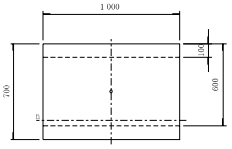
断面力	Ml	(kN.m)	143.243
	N	(kN)	21.724
	S	(kN)	65.341
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.537 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	83.260 < 294.000
	σs'	σsa	-17.831 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1882
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 65.341
τmax		(N/mm²)	0.14
σI σIa		(N/mm²)	-0.12 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	357.210
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	357.210 > 65.341

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　底版柱間支間１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-172.773
	N	(kN)	-106.907
	S	(kN)	0.317
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.6000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.265 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	163.460 < 294.000
	σs'	σsa	-13.564 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1383
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1920.000 > 0.317
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	-0.16 < -0.80
Vo		(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	325.661
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	325.661 > 0.317

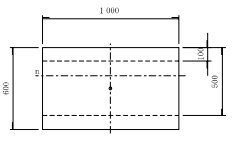
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

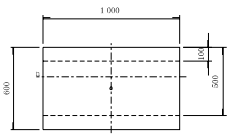
断面力	Ml	(kN.m)	147.086
	N	(kN)	89.369
	S	(kN)	68.438
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.736 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	58.561 < 294.000
	σs'	σsa	-21.117 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2060
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.14 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 68.438
τmax		(N/mm²)	0.17
σI σIa		(N/mm²)	-0.12 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔	a	(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	310.272
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力	Sus	(kN)	310.272 > 68.438

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計　Σ　102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　壁支間１



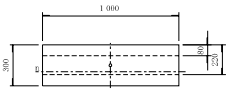
A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	57.474
	N	(kN)	55.002
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	1.083 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	21.036 < 294.000
	σs'	σsa	-8.787 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2179
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	320.492
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	320.492 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392
		鉄筋量の合計 Σ		102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

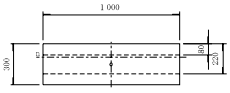
断面力	Ml	(kN.m)	-42.480
	N	(kN)	-31.335
	S	(kN)	24.398
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	3.684 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	63.479 < 294.000
	σs'	σsa	-12.078 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.1024
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 24.398
τmax		(N/mm²)	0.13
σI σIa		(N/mm²)	-0.15 < -0.80
Vo		(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	123.953
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	123.953 > 24.398

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　スラブ支間１



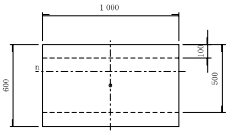
A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	23.931
	N	(kN)	10.255
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.261 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	41.400 < 294.000
	σs'	σsa	-6.531 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.0991
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	131.458
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	131.458 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　外壁支点１



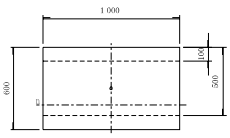
A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.06000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	130.324
	N	(kN)	61.677
	S	(kN)	69.082
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.884 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	66.742 < 294.000
	σs'	σsa	-21.257 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1966
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.14 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 69.082
τmax		(N/mm²)	0.16
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	306.343
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	306.343 > 69.082

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　外壁支点２



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m) -50.554
	N	(kN) 68.951
	S	(kN) 85.945
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.5000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 1.290 < 13.500
	σs σsa	35.008 < 294.000
	σs' σsa	-8.479 < 294.000
中立軸	X	(m) RO.1780
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.17 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1600.000 > 85.945
τmax		(N/mm²) 0.23
σI σIa		(N/mm²) -0.19 < -0.80
Vo		(m) 0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 332.394
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN) 332.394 > 85.945

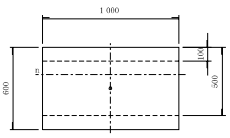
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地満　外壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

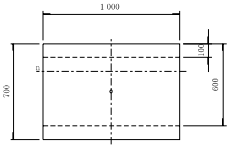
断面力	Ml	(kN.m) 123.271
	N	(kN) 63.551
	S	(kN) 0.000
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.5000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 2.732 < 13.500
	σs σsa	62.515 < 294.000
	σs' σsa	-20.283 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.1980
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²) 0.00
σI σIa		(N/mm²) 0.00 < -0.80
Vo		(m) 0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 307.580
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN) 307.580 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満　底版柱間支点１



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

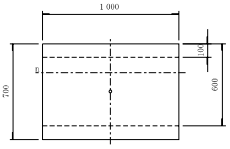
断面力	M	(kN.m) 119.902
	N	(kN) 66.700
	S	(kN) 62.849
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 2.155 < 13.500
	σs σsa	62.159 < 294.000
	σs' σsa	-16.578 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.2053
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.10 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 62.849
τmax		(N/mm²) 0.13
σI σIa		(N/mm²) -0.09 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 373.780
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN) 373.780 > 62.849

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満　底版柱間支点２



A	(m²)	0.7000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

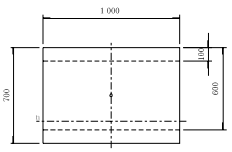
断面力	Ml	(kN.m) 189.377
	N	(kN) 86.176
	S	(kN) 104.940
ウェブ幅	bw	(m) 1.0000
有効高さ	d	(m) 0.6000
せん断スパン	s	(m) 0.0000
応力度	σc σca	(N/mm²) 2.899 < 13.500
	σs σsa	78.422 < 294.000
	σs' σsa	-23.162 < 294.000
中立軸	X	(m) 0.2140
ヤング係数比		n = 15.00
許容	τa	(N/mm²) 0.585
平均	τm	(N/mm²) 0.17 < 0.58
平均τamax		(N/mm²) 3.200
Suc 圧壊耐力		(kN) 1920.000 > 104.940
τmax		(N/mm²) 0.22
σI σIa		(N/mm²) -0.18 < -0.80
Vo		(m) 0.3500
斜引張鉄筋間隔a		(cm) 100.0
断面積	Aw	(cm²) 0.000
角度	θ	(°) 90.0
斜引張破壊	Sc	(kN) 369.634
斜引張破壊	Ss	(kN) 0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN) 369.634 > 104.940

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.6000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　81.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満 底版柱間支間１



A	(㎡)	0.7000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3500
yl	(m)	-0.3500
Iz	(m⁴)	0.02858
Iy	(m⁴)	0.05833
Wu	(m³)	0.08167
Wl	(m³)	-0.08167
J	(m⁴)	0.06492
Ao	(m²/m)	3.4000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M (kN.m)	-111.072
	N (kN)	14.332
	S (kN)	13.310
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.6000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	2.151 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	86.809 < 294.000
	σs' σsa	-12.417 < 294.000
中立軸	X (m)	R0.1626
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.02 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1920.000 > 13.310
τmax	(N/mm²)	0.03
σI σIa	(N/mm²)	-0.03 < -0.80
Vo	(m)	0.3500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	0.000
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	356.284 > 13.310

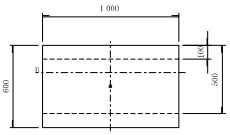
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満 壁支点１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

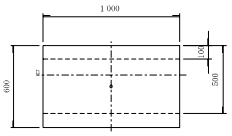
断面力	Ml (kN.m)	231.700
	N (kN)	89.264
	S (kN)	130.441
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	4.271 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	97.061 < 294.000
	σs' σsa	-31.835 < 294.000
中立軸	X (m)	0.1988
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.26 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 130.441
τmax	(N/mm²)	0.33
σI σIa	(N/mm²)	-0.27 < -0.80
Vo	(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	303.769
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	303.769 > 130.441

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満 壁支間１



A	(㎡)	0.6000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

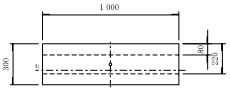
断面力	M (kN.m)	77.384
	N (kN)	70.714
	S (kN)	0.000
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.5000
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	1.456 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	28.628 < 294.000
	σs' σsa	-11.744 < 294.000
中立軸	X (m)	0.2164
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	1600.000 > 0.000
τmax	(N/mm²)	0.00
σI σIa	(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo	(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	319.229
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	319.229 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	29.00	8.000	51.392
D1	0.5000	29.00	8.000	51.392

鉄筋量の合計 Σ 102.784

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満 スラブ支点１



A	(㎡)	0.3000
A'	(㎡)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml (kN.m)	-43.089
	N (kN)	16.254
	S (kN)	24.344
ウェブ幅	bw (m)	1.0000
有効高さ	d (m)	0.2200
せん断スパン	s (m)	0.0000
応力度	σc σca	3.780 < 13.500
(N/mm²)	σs σsa	58.079 < 294.000
	σs' σsa	-14.959 < 294.000
中立軸	X (m)	R0.1087
ヤング係数比	n =	15.00
許容	τa (N/mm²)	0.585
平均	τm (N/mm²)	0.11 < 0.58
平均τamax	(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力	(kN)	704.000 > 24.344
τmax	(N/mm²)	0.13
σI σIa	(N/mm²)	-0.09 < -0.80
Vo	(m)	0.1500
斜引張鉄筋間隔a	(cm)	100.0
断面積	Aw (cm²)	0.000
角度	θ (°)	90.0
斜引張破壊	Sc (kN)	131.127
斜引張破壊	Ss (kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus	(kN)	131.127 > 24.344

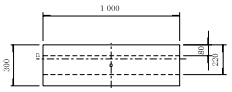
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計 Σ 71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満　スラブ支間１



A	(m²)	0.3000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.1500
yl	(m)	-0.1500
Iz	(m⁴)	0.00225
Iy	(m⁴)	0.02500
Wu	(m³)	0.01500
Wl	(m³)	-0.01500
J	(m⁴)	0.00730
Ao	(m²/m)	2.6000
Ai	(m²/m)	0.0000

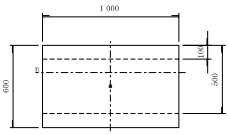
断面力	M	(kN.m)	21.216
	N	(kN)	14.268
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.2200
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.004 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	35.836 < 294.000
	σs'	σsa	-6.096 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1004
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	704.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	133.028
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	133.028 > 0.000

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968

鉄筋量の合計　Σ　71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満　外壁支点１



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

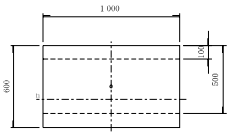
断面力	Ml	(kN.m)	119.902
	N	(kN)	62.849
	S	(kN)	66.700
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	2.658 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	60.684 < 294.000
	σs'	σsa	-19.764 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.1983
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.13 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 66.700
τmax		(N/mm²)	0.16
σI σIa		(N/mm²)	-0.11 < -0.80
Vo		(m)	0.3000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	307.832
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	307.832 > 66.700

鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上縁～高さ　0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満　外壁支点２



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	M	(kN.m)	-9.439
	N	(kN)	19.978
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.237 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	5.100 < 294.000
	σs'	σsa	-1.820 < 294.000
中立軸	X	(m)	R0.2052
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < -0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	354.409
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	354.409 > 0.000

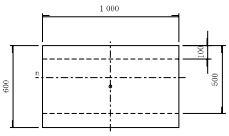
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上下かぶり -2:左右かぶり

(注1)R は、断面の反転を意味しています。

タイトル　5000柱間帯ーL1地半満　外壁支間



A	(m²)	0.6000
A'	(m²)	0.0000
yu	(m)	0.3000
yl	(m)	-0.3000
Iz	(m⁴)	0.01800
Iy	(m⁴)	0.05000
Wu	(m³)	0.06000
Wl	(m³)	-0.06000
J	(m⁴)	0.04508
Ao	(m²/m)	3.2000
Ai	(m²/m)	0.0000

断面力	Ml	(kN.m)	34.892
	N	(kN)	52.288
	S	(kN)	0.000
ウェブ幅	bw	(m)	1.0000
有効高さ	d	(m)	0.5000
せん断スパン	s	(m)	0.0000
応力度	σc	σca	0.797 < 13.500
(N/mm²)	σs	σsa	13.781 < 294.000
	σs'	σsa	-6.807 < 294.000
中立軸	X	(m)	0.2323
ヤング係数比		n =	15.00
許容	τa	(N/mm²)	0.585
平均	τm	(N/mm²)	0.00 < 0.58
平均τamax		(N/mm²)	3.200
Suc 圧壊耐力		(kN)	1600.000 > 0.000
τmax		(N/mm²)	0.00
σI σIa		(N/mm²)	0.00 < 0.80
Vo		(m)	0.0000
斜引張鉄筋間隔a		(cm)	100.0
断面積	Aw	(cm²)	0.000
角度	θ	(°)	90.0
斜引張破壊	Sc	(kN)	336.333
斜引張破壊	Ss	(kN)	0.000
斜引張破壊耐力Sus		(kN)	336.333 > 0.000

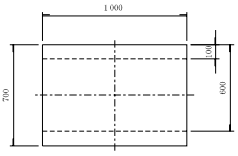
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536

鉄筋量の合計　Σ　63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼) P:PC鋼材1 R:PC鋼材2
S:鋼板 Q:外ケーブル C:炭素繊維
1:上下かぶり -2:左右かぶり

7) 柱間帯(地震時 L2)

タイトル　地震時L2長辺柱間帯 底版柱間支点

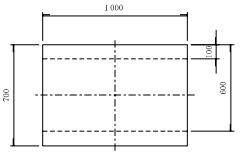


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	70.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	155.899	曲げ耐力 Mud (kN.m)	633.062
軸力 N'd (kN)	101.110	軸-耐力 N'ud (kN)	410.579
		N'oud (kN)	9879.809
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.283
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	61.876	せん断耐力 Vcd (kN)	210.265
曲げモーメント Md (kN.m)	155.899	設計せん断耐力 Vyd (kN)	293.196
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	11.795	γi・Vd/Vyd	0.243
		γi・Vd/Vwcd	0.029
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯 底版柱間支点ピット

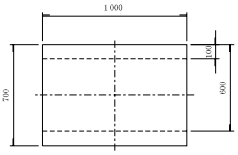


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	70.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	197.639	曲げ耐力 Mud (kN.m)	605.862
軸力 N'd (kN)	99.141	軸-耐力 N'ud (kN)	303.917
		N'oud (kN)	9879.809
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.375
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	110.045	せん断耐力 Vcd (kN)	210.063
曲げモーメント Md (kN.m)	197.639	設計せん断耐力 Vyd (kN)	292.994
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	11.565	γi・Vd/Vyd	0.432
		γi・Vd/Vwcd	0.051
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯 底版柱間支間

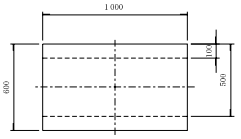


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.6000	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		53.888

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	70.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	-145.350	曲げ耐力 Mud (kN.m)	-400.629
軸力 N'd (kN)	-6.409	軸-耐力 N'ud (kN)	-17.665
		N'oud (kN)	9879.809
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.417
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	5.189	せん断耐力 Vcd (kN)	199.802
曲げモーメント Md (kN.m)	-145.350	設計せん断耐力 Vyd (kN)	282.733
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	2478.877
有効高さ d (cm)	60.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	-0.748	γi・Vd/Vyd	0.021
		γi・Vd/Vwcd	0.002
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯 外壁柱間支点

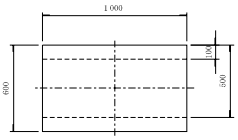


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅 bw (cm)	100.00		
部材の高さ h (cm)	60.00		
スターラップ Aw (cm²)	1.267		
Ss (mm)	250.0		
αs (°)	0		
終局限界・曲げ		終局限界・曲げ	
曲げ Md (kN.m)	155.899	曲げ耐力 Mud (kN.m)	600.354
軸力 N'd (kN)	61.876	軸-耐力 N'ud (kN)	238.279
		N'oud (kN)	8926.628
		γi	1.15
		γi・Md/Mud	0.299
終局限界・せん断		終局限界・せん断	
せん断力 Vd (kN)	101.110	せん断耐力 Vcd (kN)	1301.069
曲げモーメント Md (kN.m)	155.899	設計せん断耐力 Vyd (kN)	8294.909
引張鉄筋量 As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²)	5.371
腹部の幅 bw (cm)	100.00	Vwcd (kN)	209051.954
有効高さ d (cm)	5060.00	γi	1.15
打ち消しモーメント Mo (kN.m)	6.188	γi・Vd/Vyd	0.014
		γi・Vd/Vwcd	0.001
終局限界・ねじり		終局限界・ねじり	
ねじり Mtd (kN.m)	0.000	γi	0.00
曲げ Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd	0.000
せん断力 Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm²)	0
		安全性 曲げとMtd	0.000
		安全性 せん断とMtd	0.000
		安全性の検討	0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯　外壁柱間支間

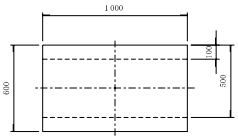


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	19.00	8.000	22.920
D1	0.5000	25.00	8.000	40.536
		鉄筋量の合計 Σ		63.456

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-37.329	
軸力	N'd (kN)	36.010	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-420.660
軸-耐力	N'ud (kN)		405.797
	N'oud (kN)		8926.628
	γi		1.15
	γi・Md/Mud		0.102
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-37.329	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	3.601	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		190.290
設計せん断耐力	Vyd (kN)		259.399
	fwcd (N/mm²)		5.371
	Vwcd (kN)		2065.731
	γi		1.15
	γi・Vd/Vyd		0.000
	γi・Vd/Vwcd		0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
	γi		0.00
	γi・Mtd/Mtcd		0.000
	ねじり係数 (cm³)		0
	安全性 曲げとMtd		0.000
	安全性 せん断とMtd		0.000
	安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯　内壁柱間支点

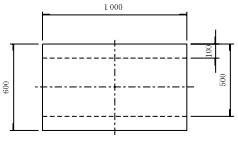


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	8.000	63.536
D1	0.5000	32.00	8.000	63.536
		鉄筋量の合計 Σ		127.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	263.463	
軸力	N'd (kN)	90.014	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		889.413
軸-耐力	N'ud (kN)		303.874
	N'oud (kN)		10614.899
	γi		1.15
	γi・Md/Mud		0.341
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	146.827	
曲げモーメント	Md (kN.m)	263.463	
引張鉄筋量	As (cm2)	51.392	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	9.001	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		249.274
設計せん断耐力	Vyd (kN)		318.383
	fwcd (N/mm²)		5.371
	Vwcd (kN)		2065.731
	γi		1.15
	γi・Vd/Vyd		0.530
	γi・Vd/Vwcd		0.082
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
	γi		0.00
	γi・Mtd/Mtcd		0.000
	ねじり係数 (cm³)		0
	安全性 曲げとMtd		0.000
	安全性 せん断とMtd		0.000
	安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯　内壁柱間支間

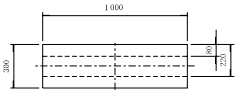


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	32.00	8.000	63.536
D1	0.5000	32.00	8.000	63.536
		鉄筋量の合計 Σ		127.072

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	60.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	90.696	
軸力	N'd (kN)	71.103	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		980.632
軸-耐力	N'ud (kN)		768.787
	N'oud (kN)		10614.899
	γi		1.15
	γi・Md/Mud		0.106
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	0.000	
曲げモーメント	Md (kN.m)	90.696	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	50.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	7.110	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		189.544
設計せん断耐力	Vyd (kN)		258.653
	fwcd (N/mm²)		5.371
	Vwcd (kN)		2065.731
	γi		1.15
	γi・Vd/Vyd		0.000
	γi・Vd/Vwcd		0.000
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
	γi		0.00
	γi・Mtd/Mtcd		0.000
	ねじり係数 (cm³)		0
	安全性 曲げとMtd		0.000
	安全性 せん断とMtd		0.000
	安全性の検討		0.000

タイトル　地震時L2長辺柱間帯　スラブ柱間支点

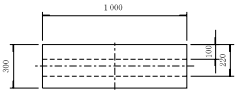


鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.0800	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	30.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			
曲げ	Md (kN.m)	-45.928	
軸力	N'd (kN)	29.405	
終局限界・曲げ			
曲げ耐力	Mud (kN.m)		-222.720
軸-耐力	N'ud (kN)		142.595
	N'oud (kN)		5518.908
	γi		1.15
	γi・Md/Mud		0.237
終局限界・せん断			
せん断力	Vd (kN)	25.176	
曲げモーメント	Md (kN.m)	-45.928	
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	
腹部の幅	bw (cm)	100.00	
有効高さ	d (cm)	60.00	
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	1.470	
終局限界・せん断			
せん断耐力	Vcd (kN)		204.027
設計せん断耐力	Vyd (kN)		286.958
	fwcd (N/mm²)		5.371
	Vwcd (kN)		2478.877
	γi		1.15
	γi・Vd/Vyd		0.101
	γi・Vd/Vwcd		0.012
終局限界・ねじり			
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	
曲げ	Md (kN.m)	0.000	
せん断力	Vd (kN)	0.000	
終局限界・ねじり			
	γi		0.00
	γi・Mtd/Mtcd		0.000
	ねじり係数 (cm³)		0
	安全性 曲げとMtd		0.000
	安全性 せん断とMtd		0.000
	安全性の検討		0.000

タイトル	地震時L2長辺柱間帯 スラブ柱間支間



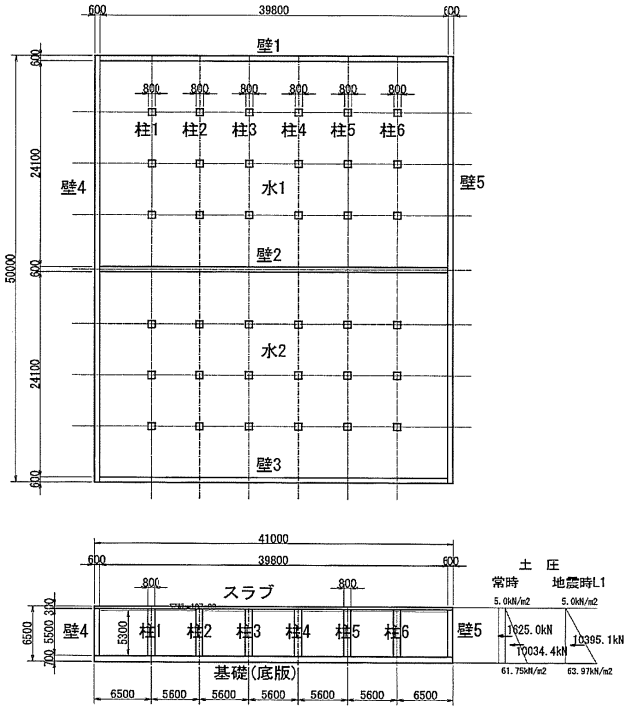
鋼種	位置 (m)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (cm²)
D1	0.1000	25.00	8.000	40.536
D1	0.2200	22.00	8.000	30.968
		鉄筋量の合計 Σ		71.504

《鋼種の説明》
D:鉄筋(φ:丸鋼)
P:PC鋼材1 R:PC鋼材2 Q外ケーブル
1:上縁～高さ 0:全周
-1:上下かぶり -2:左右かぶり

ウェブ幅	bw (cm)	100.00	
部材の高さ	h (cm)	30.00	
スターラップ	Aw (cm²)	1.267	
	Ss (mm)	250.0	
	αs (°)	0	
終局限界・曲げ			終局限界・曲げ
曲げ	Md (kN.m)	23.397	曲げ耐力 Mud (kN.m) 174.077
軸力	N'd (kN)	-2.245	軸-耐力 N'ud (kN) -16.703
			N'oud (kN) 5518.908
			γi 1.15
			γi・Md/Mud 0.155
終局限界・せん断			終局限界・せん断
せん断力	Vd (kN)	0.000	せん断耐力 Vcd (kN) 200.607
曲げモーメント	Md (kN.m)	23.397	設計せん断耐力 Vyd (kN) 283.538
引張鉄筋量	As (cm2)	22.920	fwcd (N/mm²) 5.371
腹部の幅	bw (cm)	100.00	Vwcd (kN) 2478.877
有効高さ	d (cm)	60.00	γi 1.15
打ち消しモーメント	Mo (kN.m)	-0.112	γi・Vd/Vyd 0.000
			γi・Vd/Vwcd 0.000
終局限界・ねじり			終局限界・ねじり
ねじり	Mtd (kN.m)	0.000	γi 0.00
曲げ	Md (kN.m)	0.000	γi・Mtd/Mtcd 0.000
せん断力	Vd (kN)	0.000	ねじり係数 (cm³) 0
			安全性 曲げとMtd 0.000
			安全性 せん断とMtd 0.000
			安全性の検討 0.000

安定検討

(1) 転倒・滑動



上記の短辺方向で安定検討を行う。

スラブ	50.0×41.0×0.3×24.5	=	15067.5 kN
壁1～3	39.8×0.6×5.5×24.5	=	3217.8
壁4～5	50.0×0.6×5.5×24.5	=	4042.5
柱1～6	0.8×0.8×5.5×24.5×6本	=	517.4
水1～2	39.8×24.1×5.3×10.0	=	50836.5
基礎(底版)	50.0×41.0×0.7×24.5	=	35157.5

常時　K=　0.000　　B=　41.000
満水　　L=　50.000　　H=　0.700

種類	分力	N (kN)	H (kN)	x (m)	y (m)	N·x (kN·m)	N·y (kN·m)
スラブ	PV	15067.500		20.500		308883.750	
	PH		0.000		6.350		0.000
壁1	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁2	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁3	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁4	PV	4042.500		0.300		1212.750	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁5	PV	4042.500		40.700		164529.750	
	PH		0.000		7.150		0.000
柱1	PV	517.400		6.500		3363.100	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱2	PV	517.400		12.100		6260.540	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱3	PV	517.400		17.700		9157.980	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱4	PV	517.400		23.300		12055.420	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱5	PV	517.400		28.900		14952.860	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱6	PV	517.400		34.500		17850.300	
	PH		0.000		3.450		0.000
水1	PV	50836.500		20.500		1042148.250	
	PH		0.000		3.350		0.000
水2	PV	50836.500		20.500		1042148.250	
	PH		0.000		3.350		0.000
土圧1	PV					0.000	
	PH		1625.000		3.250		5281.250
土圧2	PV					0.000	
	PH		10034.400		2.170		21774.648
基礎	V	35157.500		20.500		720728.750	
基礎	H		0.000		0.350		0.000
合　計		172740.800	11659.400			3541186.400	27055.898

Mo = 172740.800 (V) × −0.157 (c) = −27120.3

(転倒に対する検討)

$$x = \frac{\Sigma M}{\Sigma N} = \frac{3541186.400 - 27055.898}{172740.800} = 20.343\ (\mathrm{m})$$

$$e = x - \frac{B}{2} = 20.343 - \frac{41.000}{2} = -0.157\ (\mathrm{m})$$

$|e| < B/6 = 6.833\ (\mathrm{m})$　OK

（滑動に対する検討）

$$Fs = \frac{\Sigma N \cdot \mu}{\Sigma H} = \frac{172740.800 \times 0.600}{11659.400} = 8.889$$

Fs ＞ Fsa＝ 1.50 OK

（支持力に対する検討）

$$q = \frac{\Sigma N}{B \cdot L}\left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{B}\right)$$

＝ 86.20 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

＝ 82.33 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

常時　K=　0.000　B＝　41.000
半満水　L＝　50.000　H=　0.700

種類	分力	N (kN)	H (kN)	x (m)	y (m)	N・x (kN・m)	N・y (kN・m)
スラブ	PV	15067.500		20.500		308883.750	
	PH		0.000		6.350		0.000
壁1	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁2	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁3	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁4	PV	4042.500		0.300		1212.750	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁5	PV	4042.500		40.700		164529.750	
	PH		0.000		7.150		0.000
柱1	PV	517.400		6.500		3363.100	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱2	PV	517.400		12.100		6260.540	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱3	PV	517.400		17.700		9157.980	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱4	PV	517.400		23.300		12055.420	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱5	PV	517.400		28.900		14952.860	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱6	PV	517.400		34.500		17850.300	
	PH		0.000		3.450		0.000
水1	PV	50836.500		20.500		1042148.250	
	PH		0.000		3.350		0.000
水2	PV	0.000		20.500		0.000	
	PH		0.000		3.350		0.000
土圧1	PV					0.000	
	PH		1625.000		3.250		5281.250
土圧2	PV					0.000	
	PH		10034.400		2.170		21774.648
基礎	V	35157.500		20.500		720728.750	
基礎	H		0.000		0.350		0.000
合　計		121904.300	11659.400			2499038.150	27055.898

$$Mo = V \times e = 121904.300 \times -0.222 = -27062.8$$

（転倒に対する検討）

$$x = \frac{\Sigma M}{\Sigma N} = \frac{2499038.150 - 27055.898}{121904.300} = 20.278\ (m)$$

$$e = x - \frac{B}{2} = 20.278 - \frac{41.000}{2} = -0.222\ (m)$$

$|e| < B/6 = 6.833\ (m)$ OK

（滑動に対する検討）

$$Fs = \frac{\Sigma N \cdot \mu}{\Sigma H} = \frac{121904.300 \times 0.600}{11659.400} = 6.273$$

Fs ＞ Fsa＝ 1.50 OK

（支持力に対する検討）

$$q = \frac{\Sigma N}{B \cdot L}\left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{B}\right)$$

＝ 61.40 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

＝ 57.53 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

常時　K=　0.000　B＝　41.000
空水　L＝　50.000　H=　0.700

種類	分力	N (kN)	H (kN)	x (m)	y (m)	N・x (kN・m)	N・y (kN・m)
スラブ	PV	15067.500		20.500		308883.750	
	PH		0.000		6.350		0.000
壁1	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁2	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁3	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁4	PV	4042.500		0.300		1212.750	
	PH		0.000		7.150		0.000
壁5	PV	4042.500		40.700		164529.750	
	PH		0.000		7.150		0.000
柱1	PV	517.400		6.500		3363.100	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱2	PV	517.400		12.100		6260.540	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱3	PV	517.400		17.700		9157.980	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱4	PV	517.400		23.300		12055.420	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱5	PV	517.400		28.900		14952.860	
	PH		0.000		3.450		0.000
柱6	PV	517.400		34.500		17850.300	
	PH		0.000		3.450		0.000
水1	PV	0.000		20.500		0.000	
	PH		0.000		3.350		0.000
水2	PV	0.000		20.500		0.000	
	PH		0.000		3.350		0.000
土圧1	PV					0.000	
	PH		1625.000		3.250		5281.250
土圧2	PV					0.000	
	PH		10034.400		2.170		21774.648
底盤	V	35157.500		20.500		720728.750	
基礎	H		0.000		0.350		0.000
合　計		71067.800	11659.400			1456889.900	27055.898

Mo = 71067.800 (V) × −0.381 (e) = −27076.8

（転倒に対する検討）

$$x = \frac{\Sigma M}{\Sigma N} = \frac{1456889.900 - 27055.898}{71067.800} = 20.119\ (m)$$

$$e = x - \frac{B}{2} = 20.119 - \frac{41.000}{2} = -0.381\ (m)$$

$|e| < B/6 = 6.833\ (m)$ OK

（滑動に対する検討）

$$Fs = \frac{\Sigma N \cdot \mu}{\Sigma H} = \frac{71067.800 \times 0.600}{11659.400} = 3.657$$

Fs ＞ Fsa＝ 1.50 OK

（支持力に対する検討）

$$q = \frac{\Sigma N}{B \cdot L}\left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{B}\right)$$

＝ 36.60 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

＝ 32.73 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

地震時 K= 0.250 B = 41.000
満水 L = 50.000 H= 0.700

種類	分力	N (kN)	H (kN)	x (m)	y (m)	N·x (kN·m)	N·y (kN·m)
スラブ	PV	15067.500		20.500		308883.750	
	PH		3766.875		6.350		23919.656
壁1	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁2	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁3	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁4	PV	4042.500		0.300		1212.750	
	PH		1010.625		7.150		7225.969
壁5	PV	4042.500		40.700		164529.750	
	PH		1010.625		7.150		7225.969
柱1	PV	517.400		6.500		3363.100	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱2	PV	517.400		12.100		6260.540	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱3	PV	517.400		17.700		9157.980	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱4	PV	517.400		23.300		12055.420	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱5	PV	517.400		28.900		14952.860	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱6	PV	517.400		34.500		17850.300	
	PH		129.350		3.450		446.258
水1	PV	50836.500		20.500		1042148.250	
	PH		12709.125		3.350		42575.569
水2	PV	50836.500		20.500		1042148.250	
	PH		12709.125		3.350		42575.569
土圧1	PV					0.000	
	PH		0.000		3.250		0.000
土圧2	PV					0.000	
	PH		10395.100		2.170		22557.367
基礎	V	35157.500		20.500		720728.750	
基礎	H		8789.375		0.350		3076.281
合　計		172740.800	53580.300			3541186.400	169089.382

$$Mo = V \times c = 172740.800 \times -0.979 = -169113.2$$

（転倒に対する検討）

$$x = \frac{\Sigma M}{\Sigma N} = \frac{3541186.400 - 169089.382}{172740.800} = 19.521\ (m)$$

$$e = x - \frac{B}{2} = 19.521 - \frac{41.000}{2} = -0.979\ (m)$$

$|e| < B/3 = 13.667\ (m)$ OK

（滑動に対する検討）

$$Fs = \frac{\Sigma N \cdot \mu}{\Sigma H} = \frac{172740.800 \times 0.600}{53580.300} = 1.934$$

Fs ＞ Fsa＝ 1.20 OK

（支持力に対する検討）

$$q = \frac{\Sigma N}{B \cdot L}\left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{B}\right)$$

＝ 96.34 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

＝ 72.19 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

地震時　K= 0.250　B = 41.000
半満水　L = 50.000　H= 0.700

種類	分力	N (kN)	H (kN)	x (m)	y (m)	N･x (kN･m)	N･y (kN･m)
スラブ	PV	15067.500		20.500		308883.750	
	PH		3766.875		6.350		23919.656
壁1	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁2	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁3	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁4	PV	4042.500		0.300		1212.750	
	PH		1010.625		7.150		7225.969
壁5	PV	4042.500		40.700		164529.750	
	PH		1010.625		7.150		7225.969
柱1	PV	517.400		6.500		3363.100	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱2	PV	517.400		12.100		6260.540	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱3	PV	517.400		17.700		9157.980	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱4	PV	517.400		23.300		12055.420	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱5	PV	517.400		28.900		14952.860	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱6	PV	517.400		34.500		17850.300	
	PH		129.350		3.450		446.258
水1	PV	50836.500		20.500		1042148.250	
	PH		12709.125		3.350		42575.569
水2	PV	0.000		20.500		0.000	
	PH		0.000		3.350		0.000
土圧1	PV					0.000	
	PH		0.000		3.250		0.000
土圧2	PV					0.000	
	PH		10395.100		2.170		22557.367
基礎	V	35157.500		20.500		720728.750	
基礎	H		8789.375		0.350		3076.281
合　計		121904.300	40871.175			2499038.150	126513.813

$$Mo = V \times e = 121904.300 \times -1.038 = -126536.7$$

（転倒に対する検討）

$$x = \frac{\Sigma M}{\Sigma N} = \frac{2499038.150 - 126513.813}{121904.300} = 19.462\ (m)$$

$$e = x - \frac{B}{2} = 19.462 - \frac{41.000}{2} = -1.038\ (m)$$

$|e| < B/3 = 13.667\ (m)$ OK

（滑動に対する検討）

$$Fs = \frac{\Sigma N \cdot \mu}{\Sigma H} = \frac{121904.300 \times 0.600}{40871.175} = 1.790$$

Fs ＞ Fsa＝ 1.20 OK

（支持力に対する検討）

$$q = \frac{\Sigma N}{B \cdot L}\left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{B}\right)$$

＝ 68.50 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

＝ 50.43 kN/m2 ＜qa ＝ 1000.00 kN/m2 OK

地震時　K＝ 0.250　B＝ 41.000
空水　L＝ 50.000　H＝ 0.700

種類	分力	N (kN)	H (kN)	x (m)	y (m)	N・x (kN・m)	N・y (kN・m)
スラブ	PV	15067.500		20.500		308883.750	
	PH		3766.875		6.350		23919.656
壁1	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁2	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁3	PV	3217.800		20.500		65964.900	
	PH		804.450		7.150		5751.818
壁4	PV	4042.500		0.300		1212.750	
	PH		1010.625		7.150		7225.969
壁5	PV	4042.500		40.700		164529.750	
	PH		1010.625		7.150		7225.969
柱1	PV	517.400		6.500		3363.100	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱2	PV	517.400		12.100		6260.540	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱3	PV	517.400		17.700		9157.980	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱4	PV	517.400		23.300		12055.420	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱5	PV	517.400		28.900		14952.860	
	PH		129.350		3.450		446.258
柱6	PV	517.400		34.500		17850.300	
	PH		129.350		3.450		446.258
水1	PV	0.000		20.500		0.000	
	PH		0.000		3.350		0.000
水2	PV	0.000		20.500		0.000	
	PH		0.000		3.350		0.000
土圧1	PV					0.000	
	PH		0.000		3.250		0.000
土圧2	PV					0.000	
	PH		10395.100		2.170		22557.367
基礎	V	35157.500		20.500		720728.750	
基礎	H		8789.375		0.350		3076.281
合　計		71067.800	28162.050			1456889.900	83938.244

$$Mo = V \times e = 71067.800 \times -1.181 = -83931.1$$

（転倒に対する検討）

$$x = \frac{\Sigma M}{\Sigma N} = \frac{1456889.900 - 83938.244}{71067.800} = 19.319\ (m)$$

$$e = x - \frac{B}{2} = 19.319 - \frac{41.000}{2} = -1.181\ (m)$$

$|e| < B/3 = 13.667\ (m)$ OK

(滑動に対する検討)

$$F_s = \frac{\Sigma N \cdot \mu}{\Sigma H} = \frac{71067.800 \times 0.600}{28162.050} = 1.514$$

F_s ＞ F_{sa} = 1.20 OK

(支持力に対する検討)

$$q = \frac{\Sigma N}{B \cdot L}\left(1 \pm \frac{6 \cdot e}{B}\right)$$

= 40.66 kN/m2 ＜q_a = 1000.00 kN/m2 OK

= 28.68 kN/m2 ＜q_a = 1000.00 kN/m2 OK

(2) 支持力検討

1) 照査方法

地盤鉛直支持力の照査は、『道路橋示方書・同解説 Ⅳ下部構造編』により行う。

短期の支持力は、レベル1地震時の安全率で検討する。
以下に、基礎底面地盤の許容鉛直支持力の算定式を示す。

(a) 基礎底面地盤の許容鉛直支持力

$Q_a = Q_u / n$

ここに、

Q_a ： 基礎底面地盤の許容鉛直支持力(kN)

n ： 安全率

	n
常時	3
レベル1地震時	2

(b) 基礎底面地盤の極限支持力

$$Q_u = Ae \times (\alpha \cdot \kappa \cdot c \cdot Nc \cdot Sc' + \kappa \cdot q \cdot Nq \cdot Sq' + 1/2 \cdot \gamma 1 \cdot \beta \cdot Be \cdot Nr \cdot Sr)$$

ここに、

Q_u ： 荷重の偏心傾斜を考慮した地盤の極限支持力(kN)

c ： 地盤の粘着力(kN/m^2)

q ： 上載荷重(kN/m^2)

$q = \gamma_2 \times D_f$

A_e ＝ 有効載荷面積(m^2)

γ_1 ： 支持地盤の単位体積重量(kN/m^3)

γ_2 ： 根入れ地盤の単位体積重量(kN/m^3)

B_e ： 荷重の偏心を考慮した基礎の有効載荷幅(m)

$B_e = B - 2e_B$

B ： 基礎幅(m)

e_B ： 荷重の偏心量(m)

D_f ： 基礎の有効根入れ深さ(m)

α、β ： 基礎の形状係数

κ ： 根入れ効果に対する割増し係数　$\kappa = 1 + 0.3 \times Df/Be$

Nc、Nq、Nr ： 荷重の傾斜を考慮した支持力係数

Sc'、Sq'、Sr ： 支持力係数の寸法効果に関する補正係数

$Sc' = (c')^{\lambda}$

$Sq' = (q')^{\upsilon}$

$Sr = (B')^{\mu}$

λ, υ, μ ： 寸法効果の程度を表す係数で、$\lambda = \upsilon = \mu = -1/3$としてよい。

c' ： $c' = c / c_o$

c_o ： 10 (kN/m^2)

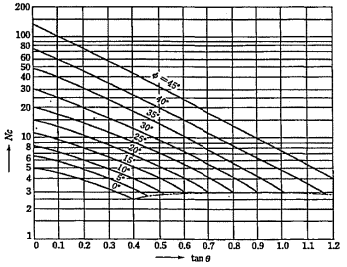
q' ： $q' = q / q_o$　　$1 \leqq q' \leqq 10$

q_o ： 10 (kN/m^2)

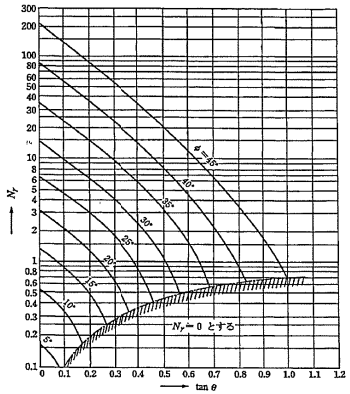
B' ： $B' = B_e / B_o$

B_o ： 1.0 (m)

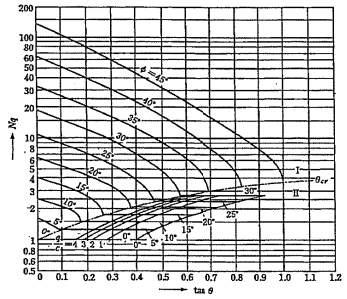
〔荷重の傾斜を考慮した支持力係数〕



支持力係数N_cを求めるグラフ

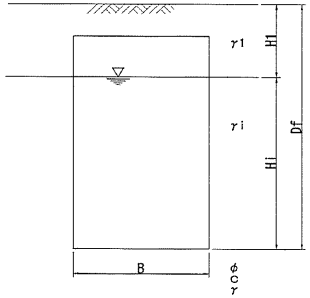


支持力係数N_γを求めるグラフ



支持力係数N_qを求めるグラフ

2) 支持力計算　長期－満水



(a) 支持地盤および根入れ地盤の定数

項目		記号	単位	
支持地盤のせん断抵抗角		ϕ	度	42.0
支持地盤の粘着力		c	kN/m^2	0.00
基礎の有効根入れ深さ		D_f	m	0.000
単位重量	支持地盤	γ_1	kN/m^3	19.00

N=50より　$\phi = \sqrt{(15N)} + 15 = 42$

		根入れ	単位重量	上載荷重
		Hi(m)	γ i(kN/m3)	γ i, Hi
水位考慮 (水有)		0.00	9.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
	合計	0.00		0.000
水位考慮無し (水無)		0.00	19.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
	合計	0.00		0.000

上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)水有	q	kN/m^2	0.000
上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)水無	q	kN/m^2	0.000

(b) 基礎底面の作用力

項目		記号	単位	長期(Vmax)			
				浮力無			
作用力	鉛直力	N	kN	172740.8			
	水平力	H	kN	11659.1			
	モーメント	M	kN・m	27120.3			
荷重の偏心傾斜		tan θ	—	0.067			

$$\tan\theta = H / N$$

(c) 基礎の有効載荷面積

項目		記号	単位	長期(Vmax)	
横方向	基礎幅	B	m	41.000	
	偏心量	e_B	m	0.157	
	有効載荷幅	B_e	m	40.686	
縦方向	基礎幅	D	m	50.000	
	偏心量	e_D	m	0.000	
	有効載荷幅	D_e	m	50.000	
基礎の有効載荷面積		A_e	m^2	2034.300	
基礎の形状係数		α	—	1.244	
		β	—	0.675	

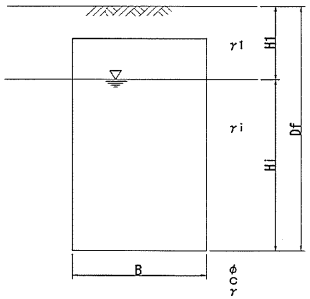
(d) 極限支持力の計算

項目	記号	単位	浮力無	
支持地盤の粘着力	c	kN/m^2	0.00	
上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)	q	kN/m^2	0.000	
基礎の有効載荷面積	A_e	m^2	2034.300	
支持地盤の単位重量	γ_1	kN/m^3	19.00	
基礎の有効載荷幅	B_e	m	40.686	
基礎の形状係数	α	—	1.244	
	β	—	0.675	
根入れに対する割増し係数	κ	—	1.000	
荷重の偏心傾斜	tan θ	—	0.067	
支持力係数	N_c	—	80.0	
	N_q	—	70.0	
	N_r	—	90.0	
寸法効果に関する補正係数	S_c'	—	0.00	
	S_q'	—	0.00	
	S_r	—	0.291	
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	13878231.4	

(e) 鉛直支持力の照査

項目	記号	単位	長期(Vmax)			
			浮力無			
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	13878231.4			
安全率	n	—	3			
許容鉛直支持力	Q_a	kN	4626077.1			
基礎底面の作用鉛直力	N_B	kN	172740.8			
判定	—	—	OK			

3) 支持力計算　長期－空水



(a) 支持地盤および根入れ地盤の定数

項目		記号	単位	
支持地盤のせん断抵抗角		ϕ	度	42.0
支持地盤の粘着力		c	kN/m^2	0.00
基礎の有効根入れ深さ		D_f	m	0.000
単位重量	支持地盤	γ_1	kN/m^3	19.00

N=50より　$\phi=\sqrt{(15N)+15}=42$

	根入れ	単位重量	上載荷重
	Fi(m)	γi(kN/m3)	γi, Hi
水位考慮 (水有)	0.00	9.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
合計	0.00		0.000
水位考慮無し (水無)	0.00	19.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
合計	0.00		0.000

上載荷重($\gamma_2\times D_f$)水有	q	kN/m^2	0.000
上載荷重($\gamma_2\times D_f$)水無	q	kN/m^2	0.000

(b) 基礎底面の作用力

項目		記号	単位	長期(Vmin)			
				浮力無			
作用力	鉛直力	N	kN	71067.8			
	水平力	H	kN	11659.4			
	モーメント	M	kN・m	27076.8			
荷重の偏心傾斜		tan θ	－	0.164			

$\tan\theta = H/N$

(c) 基礎の有効載荷面積

項目		記号	単位	長期(Vmin)	
横方向	基礎幅	B	m	41.000	
	偏心量	e_B	m	0.381	
	有効載荷幅	B_e	m	40.238	
縦方向	基礎幅	D	m	50.000	
	偏心量	e_D	m	0.000	
	有効載荷幅	D_e	m	50.000	
基礎の有効載荷面積		A_e	m^2	2011.900	
基礎の形状係数		α	－	1.241	
		β	－	0.678	

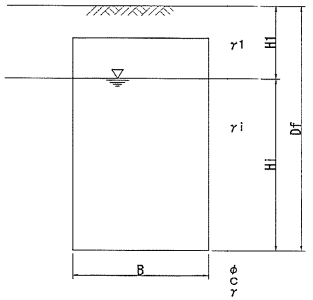
(d) 極限支持力の計算

項目	記号	単位	浮力無	
支持地盤の粘着力	c	kN/m^2	0.00	
上載荷重($\gamma_2\times D_f$)	q	kN/m^2	0.000	
基礎の有効載荷面積	A_e	m^2	2011.900	
支持地盤の単位重量	γ_1	kN/m^3	19.00	
基礎の有効載荷幅	B_e	m	40.238	
基礎の形状係数	α	－	1.241	
	β	－	0.678	
根入れに対する割増し係数	κ	－	1.000	
荷重の偏心傾斜	$\tan\theta$	－	0.164	
支持力係数	N_c	－	60.0	
	N_q	－	50.0	
	N_r	－	60.0	
寸法効果に関する補正係数	S_c'	－	0.00	
	S_q'	－	0.00	
	S_r	－	0.292	
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	9131245.8	

(e) 鉛直支持力の照査

項目	記号	単位	長期(Vmin)			
			浮力無			
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	9131245.8			
安全率	n	—	3			
許容鉛直支持力	Q_a	kN	3043748.6			
基礎底面の作用鉛直力	N_B	kN	71067.8			
判定	—	—	OK			

4) 支持力計算　地震時L1−満水



(a) 支持地盤および根入れ地盤の定数

項目		記号	単位	
支持地盤のせん断抵抗角		ϕ	度	42.0
支持地盤の粘着力		c	kN/m^2	0.00
基礎の有効根入れ深さ		D_f	m	0.000
単位重量	支持地盤	γ_1	kN/m^3	19.00

N=50より　$\phi=\sqrt{}(15N)+15=42$

		根入れ	単位重量	上載荷重
		Hi(m)	γi(kN/m3)	γi, Hi
水位考慮 (水有)		0.00	9.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
	合計	0.00		0.000
水位考慮無し (水無)		0.00	19.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
		0.00	0.000	0.000
	合計	0.00		0.000

上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)水有	q	kN/m^2	0.000
上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)水無	q	kN/m^2	0.000

(b) 基礎底面の作用力

項目		記号	単位	地震時(Nmax)			
				浮力無			
作用力	鉛直力	N	kN	172740.8			
	水平力	H	kN	53580.3			
	モーメント	M	kN・m	169113.2			
荷重の偏心傾斜		tan θ	—	0.310			

$$\tan\theta = H / N$$

(c) 基礎の有効載荷面積

項目		記号	単位	地震時 (Nmax)	
横方向	基礎幅	B	m	41.000	
	偏心量	e_B	m	0.979	
	有効載荷幅	B_e	m	39.042	
縦方向	基礎幅	D	m	50.000	
	偏心量	e_D	m	0.000	
	有効載荷幅	D_e	m	50.000	
基礎の有効載荷面積		A_e	m^2	1952.100	
基礎の形状係数		α	—	1.234	
		β	—	0.688	

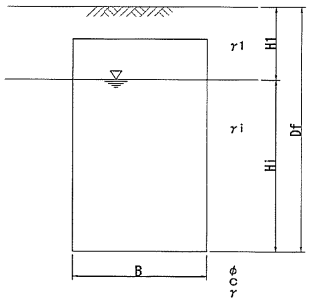
(d) 極限支持力の計算

項目	記号	単位	浮力無	
支持地盤の粘着力	c	kN/m^2	0.00	
上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)	q	kN/m^2	0.000	
基礎の有効載荷面積	A_e	m^2	1952.100	
支持地盤の単位重量	γ_1	kN/m^3	19.00	
基礎の有効載荷幅	B_e	m	39.042	
基礎の形状係数	α	—	1.234	
	β	—	0.688	
根入れに対する割増し係数	κ	—	1.000	
荷重の偏心傾斜	tan θ	—	0.310	
支持力係数	N_c	—	40.0	
	N_q	—	35.0	
	N_r	—	30.0	
寸法効果に関する補正係数	$S_{c'}$	—	0.00	
	$S_{q'}$	—	0.00	
	S_r	—	0.295	
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	4402958.5	

(e) 鉛直支持力の照査

項目	記号	単位	地震時(Nmax)			
			浮力無			
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	4402958.5			
安全率	n	—	2			
許容鉛直支持力	Q_a	kN	2201479.2			
基礎底面の作用鉛直力	N_B	kN	172740.8			
判定	—	—	OK			

5) 支持力計算　地震時L:-空水



(a) 支持地盤および根入れ地盤の定数

項目		記号	単位	
支持地盤のせん断抵抗角		φ	度	42.0
支持地盤の粘着力		c	kN/m^2	0.00
基礎の有効根入れ深さ		D_f	m	0.000
単位重量	支持地盤	γ_1	kN/m^3	19.00

N=50より　φ=√(15N)+15=42

	根入れ	単位重量	上載荷重
	Hi(m)	γi(kN/m3)	γi, Hi
水位考慮 (水有)	0.00	9.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
合計	0.00		0.000
水位考慮無し (水無)	0.00	19.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
	0.00	0.000	0.000
合計	0.00		0.000

上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)水有	q	kN/m^2	0.000
上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)水無	q	kN/m^2	0.000

(b) 基礎底面の作用力

項目		記号	単位	地震時(Nmin) 浮力無			
作用力	鉛直力	N	kN	71067.8			
	水平力	H	kN	28162.1			
	モーメント	M	kN・m	83931.1			
荷重の偏心傾斜		tan θ	−	0.396			

$\tan\theta = H/N$

(c) 基礎の有効載荷面積

項目		記号	単位	地震時 (Nmin)	
横方向	基礎幅	B	m	41.000	
	偏心量	e_B	m	1.181	
	有効載荷幅	B_e	m	38.638	
縦方向	基礎幅	D	m	50.000	
	偏心量	e_D	m	0.000	
	有効載荷幅	D_e	m	50.000	
基礎の有効載荷面積		A_e	m^2	1931.900	
基礎の形状係数		α	−	1.232	
		β	−	0.691	

(d) 極限支持力の計算

項目	記号	単位	浮力無	
支持地盤の粘着力	c	kN/m^2	0.00	
上載荷重($\gamma_2 \times D_f$)	q	kN/m^2	0.000	
基礎の有効載荷面積	A_e	m^2	1931.900	
支持地盤の単位重量	γ_1	kN/m^3	19.00	
基礎の有効載荷幅	B_e	m	38.638	
基礎の形状係数	α	−	1.232	
	β	−	0.691	
根入れに対する割増し係数	κ	−	1.000	
荷重の偏心傾斜	tan θ	−	0.396	
支持力係数	N_c	−	30.0	
	N_q	−	30.0	
	N_r	−	20.0	
寸法効果に関する補正係数	S_c'	−	0.00	
	S_q'	−	0.00	
	S_r	−	0.296	
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	2898415.7	

(e) 鉛直支持力の照査

項目	記号	単位	地震時(Nmin)			
			浮力無			
基礎底面地盤の極限支持力	Q_u	kN	2898415.7			
安全率	n	—	2			
許容鉛直支持力	Q_a	kN	1449207.8			
基礎底面の作用鉛直力	N_B	kN	71067.8			
判定	—	—	OK			