

台帳 No. KL409003

土被り H1= 1.510 m
 H2= 3.000 m

土被り H1= 1.510 m
 H2= 3.000 m

千 葉 窯 業 株 式 会 社

1 設 計 条 件

1.1 一般条件

構造形式	: 一径間ボックスラーメン
内空寸法	: (B) 2300 × (H) 1500 × (L) 2000 [mm]
土被り	: H1 = 1.510 ~ H2 = 3.000 [m]
道路舗装厚	: t = 0.200 [m]
路盤厚	: t _b = 0.000 [m]

1.2 単位容積重量

舗 装 材	: $\gamma_a = 22.5$ [kN/m ³]
路盤材 (地下水位以上)	: $\gamma_b = 19.0$ [kN/m ³]
路盤材 (地下水位以下)	: $\gamma_{bw} = 10.0$ [kN/m ³]
鉄筋コンクリート	: $\gamma_c = 24.5$ [kN/m ³]
土 (地下水位以上)	: $\gamma_s = 18.0$ [kN/m ³]
土 (地下水位以下)	: $\gamma_w = 9.0$ [kN/m ³]

1.3 土圧係数 (水 平)

: $K_a = 0.500$

(鉛 直)

: $\alpha = 1.000$

1.4 活荷重 (上 載)

: T' 荷重 横断通行

(輪接地幅 a = 0.20m b = 0.50m)

(側 載)

: $Q = 10.0$ [kN/m²]

1.5 衝撃係数

: $i = 0.300$

1.6 鉄筋かぶり

	頂 版	底 版	側 壁
: (内側)	35 mm	35 mm	35 mm
: (外側)	35 mm	35 mm	35 mm

1.7 断面力低減係数 (土被り H1)

: $\beta = 0.9$

(土被り H2)

: $\beta = 0.9$

1.8 許容応力度

1.8.1 鉄筋

引張応力度	: $\sigma_{sa} = 160$ [N/mm ²]
降伏点応力度	: $\sigma_{sy} = 295$ [N/mm ²]
弾性係数	: $E_s = 2.0 \times 10^5$ [N/mm ²]

1.8.2 コンクリート

- (1) 設計基準強度 : $\sigma_{ck} = 40.0 \text{ N/mm}^2$
- (2) プレストレストコンクリート部材
- P S 導入時強度 : $\sigma_{ck}' = 35.0 \text{ N/mm}^2$
- P S 導入直後
- 許容曲げ圧縮応力度 : $\sigma_{cat} = 19.0 \text{ N/mm}^2$
- 許容曲げ引張応力度 : $\sigma_{tat} = -1.5 \text{ N/mm}^2$
- 設計荷重作用時
- 許容曲げ圧縮応力度 : $\sigma_{ca} = 15.0 \text{ N/mm}^2$
- 許容曲げ引張応力度 : $\sigma_{ta} = -1.5 \text{ N/mm}^2$
- (死荷重作用時)
- 許容曲げ引張応力度 : $\sigma_{ta}' = 0.0 \text{ N/mm}^2$
- 許容せん断応力度 : $\tau_a = 0.270 \text{ N/mm}^2$
- 許容斜引張応力度 : $\sigma_{ia} = -1.0 \text{ N/mm}^2$
- (3) 鉄筋コンクリート部材
- 許容曲げ圧縮応力度 : $\sigma_{ca} = 14.0 \text{ N/mm}^2$
- 許容せん断応力度 : $\tau_a = 0.270 \text{ N/mm}^2$
- (4) 弾性係数 : $E_c = 3.1 \times 10^4 \text{ N/mm}^2$

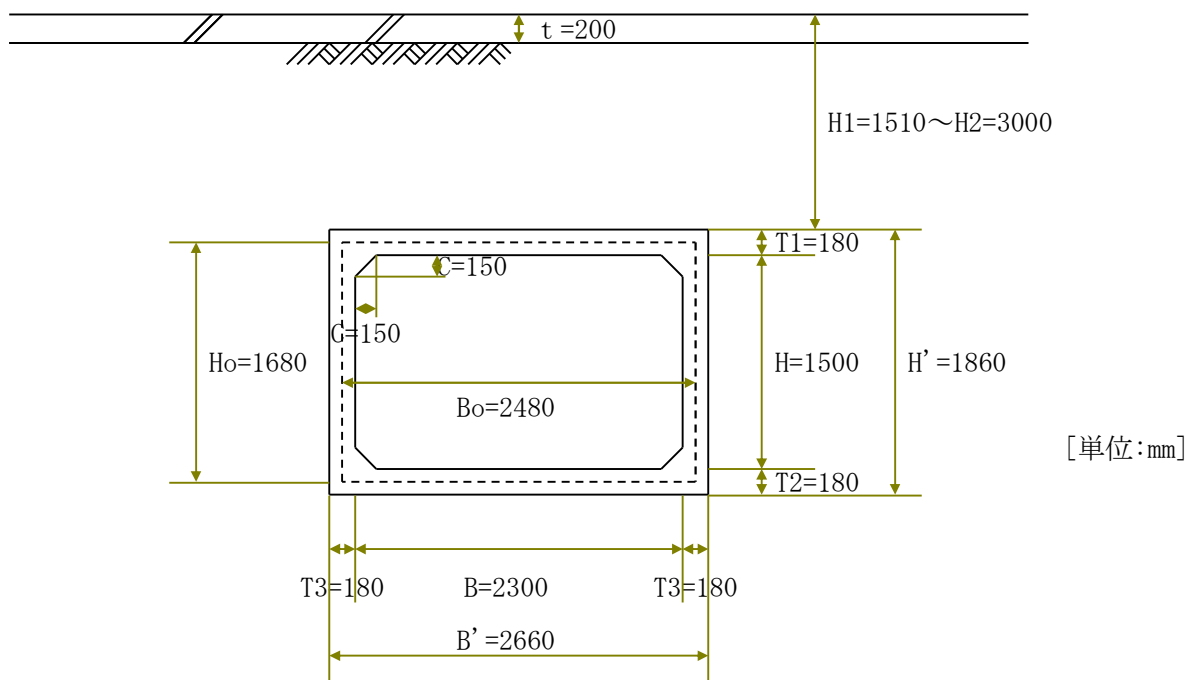
1.8.3 P C 鋼棒 (SBPR 1080 / 1230 C 種 1 号)

- (1) 許容引張応力度
- 引 張 強 度 : $\sigma_{pu} = 1230 \text{ N/mm}^2$
- 降 伏 点 強 度 : $\sigma_{py} = 1080 \text{ N/mm}^2$
- プレストレッシング中 : $\sigma_{pia} = 972 \text{ N/mm}^2$
- プレストレッシング直後 : $\sigma_{pca} = 861 \text{ N/mm}^2$
- 設計荷重作用時 : $\sigma_{pea} = 738 \text{ N/mm}^2$
- (2) 弾性係数 : $E_p = 2.0 \times 10^5 \text{ N/mm}^2$

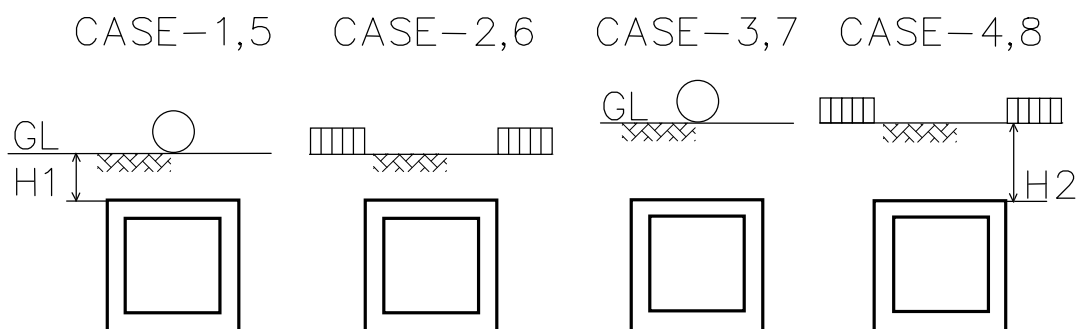
(3) 使用 P C 鋼棒

	頂版	底版	側壁	
径	$\phi 23$	$\phi 23$	*****	(mm)
断面積	415.50	415.50	*****	(mm ²)
設計引張力	350000	350000	*****	(N)

1.11 標準断面図



1.12 荷重の組合せ



[荷重 CASE]

CASE 1, 3, 5, 7 は、荷重がカルバート上載の場合

CASE 2, 4, 6, 8 は、荷重がカルバート側載の場合

また

CASE 1, 2, 5, 6 は、土被り H1 の場合

CASE 3, 4, 7, 8 は、土被り H2 の場合

また

CASE 1, 2, 3, 4 は、地下水の影響が無い場合

CASE 5, 6, 7, 8 は、地下水の影響が有る場合

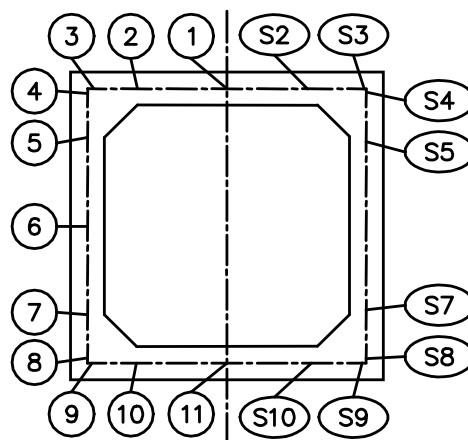
■ 本設計書は、CASE-1, 2, 3, 4 について行う。

2 断面力計算

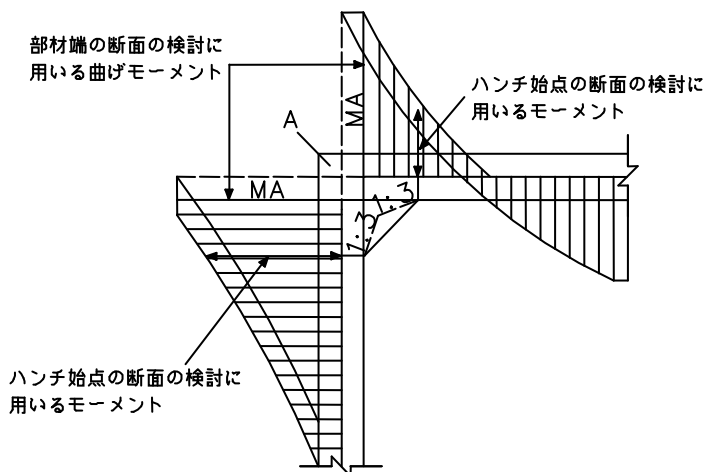
ボックスカルバートの曲げモーメント及びせん断力照査位置

曲げモーメント

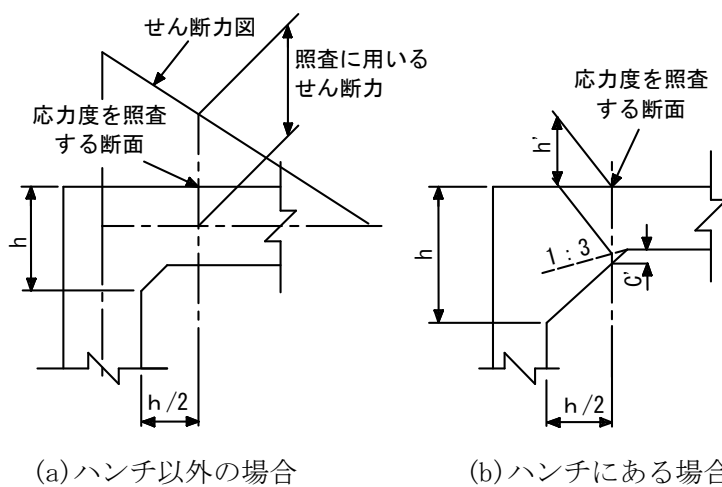
せん断力



1) 断面検討用曲げモーメント



2) せん断力に対する照査



b) について

ハンチにある場合の部材断面の高さは、ハンチにかかっている部分 C' の 1/3 まで大きくとります。

$$h' = T + C'/3$$

3.1.2 構造解析

$$\begin{aligned}
 (1) \quad \text{ラーメン係数} \quad \alpha &= (H_o \times T_1^3) / (B_o \times T_3^3) \\
 \beta &= (H_o \times T_2^3) / (B_o \times T_3^3) \\
 N1 &= 2 + \alpha \\
 N2 &= 2 + \beta
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 (2) \quad \text{荷 重 項} \quad CAD &= q_v \times B_o^2 / 12 \\
 CBC &= \{(P_{vd1} + P_{vd2} + P_{vl}) \times B_o^2\} / 12 \\
 CAB &= (H_o^2) \times (2 \times P_{hd1} + 3 \times P_{hd2}) / 60 \\
 CBA &= (H_o^2) \times (2 \times P_{hd2} + 3 \times P_{hd1}) / 60
 \end{aligned}$$

注1) 死荷重時、設計荷重時2のCADは、 $q_v = q_v'$

注2) 死荷重時、設計荷重時2のCBCは、 $P_{vl} = 0$

注3) $P_{hd1} \sim P_{hd5}$ は、水平荷重（設計荷重参照）

$$\begin{aligned}
 (3) \quad \text{た わ み 角} \quad \theta A &= \{N1 \times (CAB - CAD) - (CBC - CBA)\} / (N1 \times N2 - 1) \\
 \theta B &= \{N2 \times (CBC - CBA) - (CAB - CAD)\} / (N1 \times N2 - 1)
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 (4) \quad \text{端モーメント} \quad MAB &= 2 \times \theta A + \theta B - CAB \\
 MAD &= \beta \times \theta A + CAD \\
 MBA &= 2 \times \theta B + \theta A + CBA \\
 MBC &= \alpha \times \theta B - CBC
 \end{aligned}$$

$$MAB + MAD = 0 \quad MBA + MBC = 0$$

計 算 値	死荷重時	設計荷重時 1 CASE-1	設計荷重時 2 CASE-2
α	0.6774	0.6774	0.6774
β	0.6774	0.6774	0.6774
N1	2.6774	2.6774	2.6774
N2	2.6774	2.6774	2.6774
CAD (kN・m/m)	19.942	33.486	19.942
CBC (kN・m/m)	16.652	30.196	16.652
CAB (kN・m/m)	5.626	5.626	6.802
CBA (kN・m/m)	4.915	4.915	6.091
θA	-8.116	-16.191	-7.415
θB	7.415	15.489	6.714
MAB (kN・m/m)	-14.444	-22.518	-14.919
MAD (kN・m/m)	14.444	22.518	14.919
MBA (kN・m/m)	11.629	19.703	12.104
MBC (kN・m/m)	-11.629	-19.703	-12.104

3.1.3 各部材の断面力

(1) 頂 版

1) せん断力

$$S_{XBC} = (P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1}) \times B_o / 2 - (P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1}) \times x$$

2) 曲げモーメント

$$M_{max} = (P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1}) \times B_o^2 / 8 + M_{BC}$$

(2) 底 版

1) せん断力

$$S_{XAD} = q_v \times B_o / 2 - q_v \times x$$

2) 曲げモーメント

$$M_{max} = q_v \times B_o^2 / 8 - M_{AD}$$

(3) 側 壁

1) せん断力

$$S_{XAB} = P_{hd1} \times H_o / 2 + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times H_o / 3 - (M_{AB} + M_{BA}) / H_o - P_{hd2} \times x + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times x^2 / (2 \times H_o)$$

$$S_{XBA} = P_{hd1} \times H_o / 2 + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times H_o / 3 - (M_{AB} + M_{BA}) / H_o - P_{hd2} \times x + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times x^2 / (2 \times H_o)$$

2) 曲げモーメント

節点間の極値は、せん断力が 0 となる位置に生じる。次式を解いて位置 x を求める。

$$S_x = S_{AB} - P_{hd2} \times x - (P_{hd1} - P_{hd2}) \times x^2 / (2 \times H_o)$$

$$M_{max} = S_{AB} \times x - P_{hd2} \times x^2 / 2 - (P_{hd1} - P_{hd2}) \times x^3 / (6 \times H_o) + M_{AB}$$

計 算 値	死荷重時	設計荷重時 1 CASE-1	設計荷重時 2 CASE-2
S _{BC} (kN/m)	40.288	73.056	40.288
S _{CB} (kN/m)	-40.288	-73.056	-40.288
M _{max} (kN・m/m)	13.349	25.591	12.874
S _{AD} (kN/m)	48.248	81.016	48.248
S _{DA} (kN/m)	-48.248	-81.016	-48.248
M _{max} (kN・m/m)	15.469	27.711	14.994
S _{AB} (kN/m)	22.617	22.617	26.817
S _{BA} (kN/m)	-15.032	-15.032	-19.232
x (m)	0.868	0.868	*****
	0.863	*****	0.863
M _{max} (kN・m/m)	-5.122	-13.196	*****
M _{max} (kN・m/m)	-5.122	*****	-3.834

注 1) 頂版 死荷重時・設計荷重時 2 は、 $P_{v1} = 0$ とする。

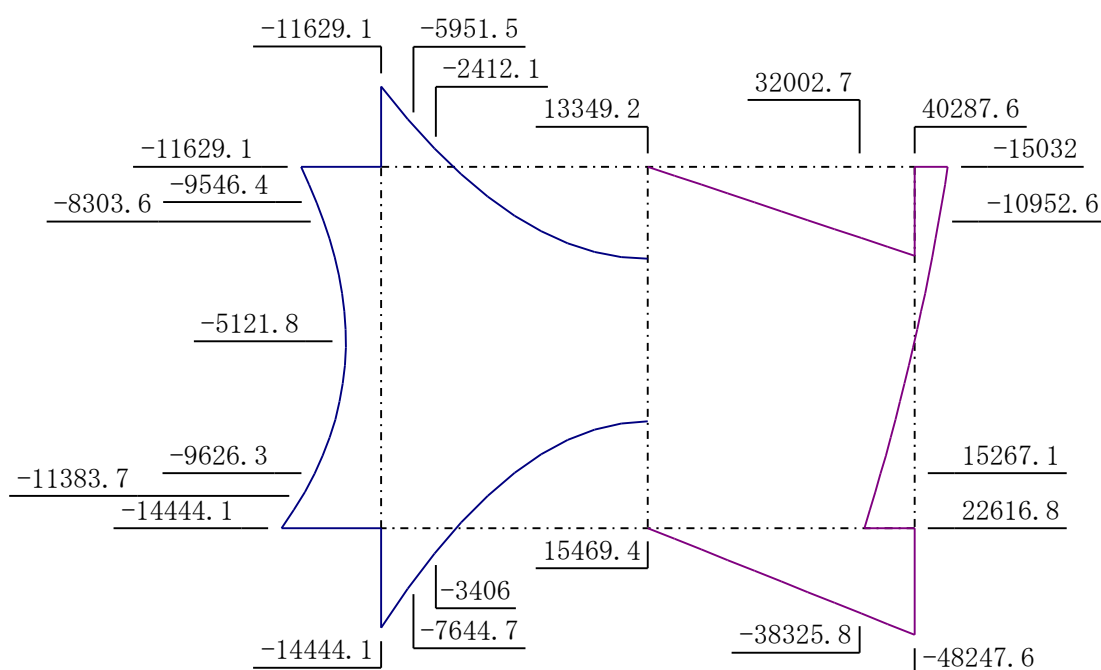
注 2) 底版 死荷重時・設計荷重時 2 は、 $q_v = q_v'$ とする。

(1) 死荷重時 (CASE-1, 2)

[/単位長]					
部材	照査点	距 離 x (m)	曲げモーメント M (N・m)	せん断力 S (N)	軸 力 N (N)
頂版	3, S3 端 部	0.090	-11629	40288	15032
	2 ハチ始点	0.240	-5952	***	15032
	S2 τ 点	0.255	-2412	32003	15032
	1 中 央	1.240	13349	0	15032
底版	9, S9 端 部	0.090	-14444	48248	22617
	10 ハチ始点	0.240	-7645	***	22617
	S10 τ 点	0.255	-3406	38326	22617
	11 中 央	1.240	15469	0	22617
側壁	4, S4 上 端部	1.590	-11629	-15032	40288
	5 上ハチ点	1.440	-9546	***	40998
	S5 上 τ点	1.425	-8304	-10953	41496
	6 中 間	0.868	-5122	*****	44135
		0.863	-5122	*****	44159
	S7 下 τ点	0.255	-9626	15267	47039
	7 下ハチ点	0.240	-11384	***	47537
	8, S8 下 端部	0.090	-14444	22617	48248

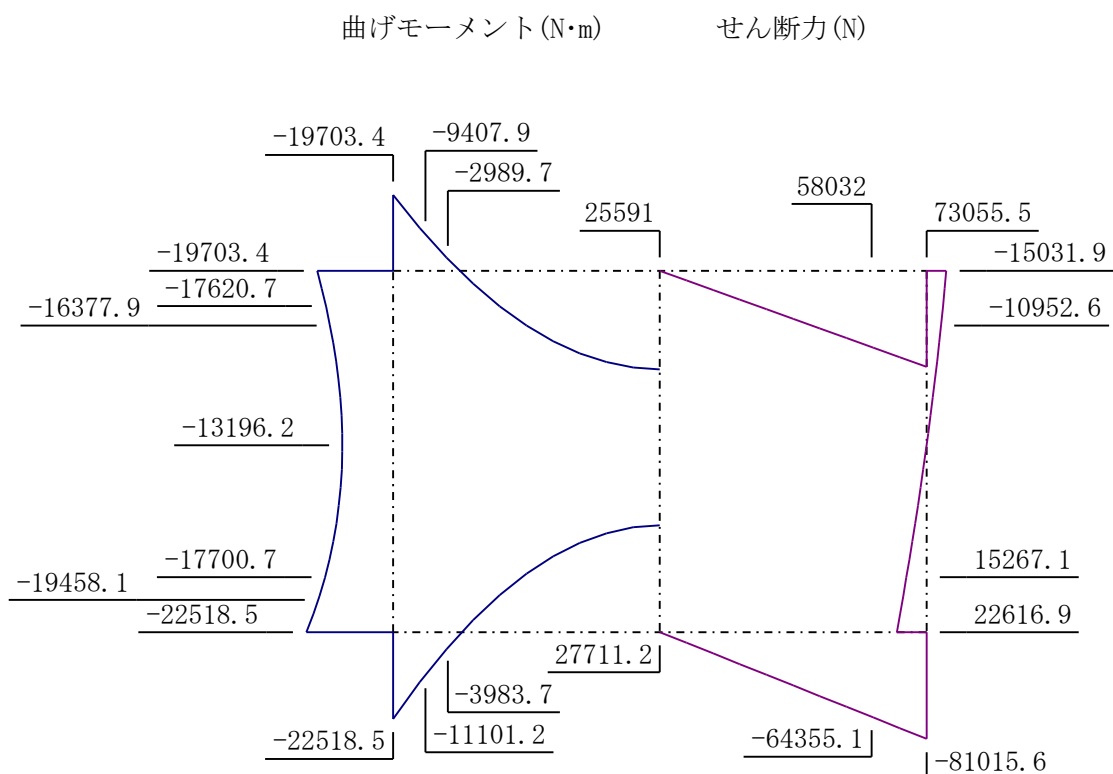
曲げモーメント (N・m)

せん断力 (N)



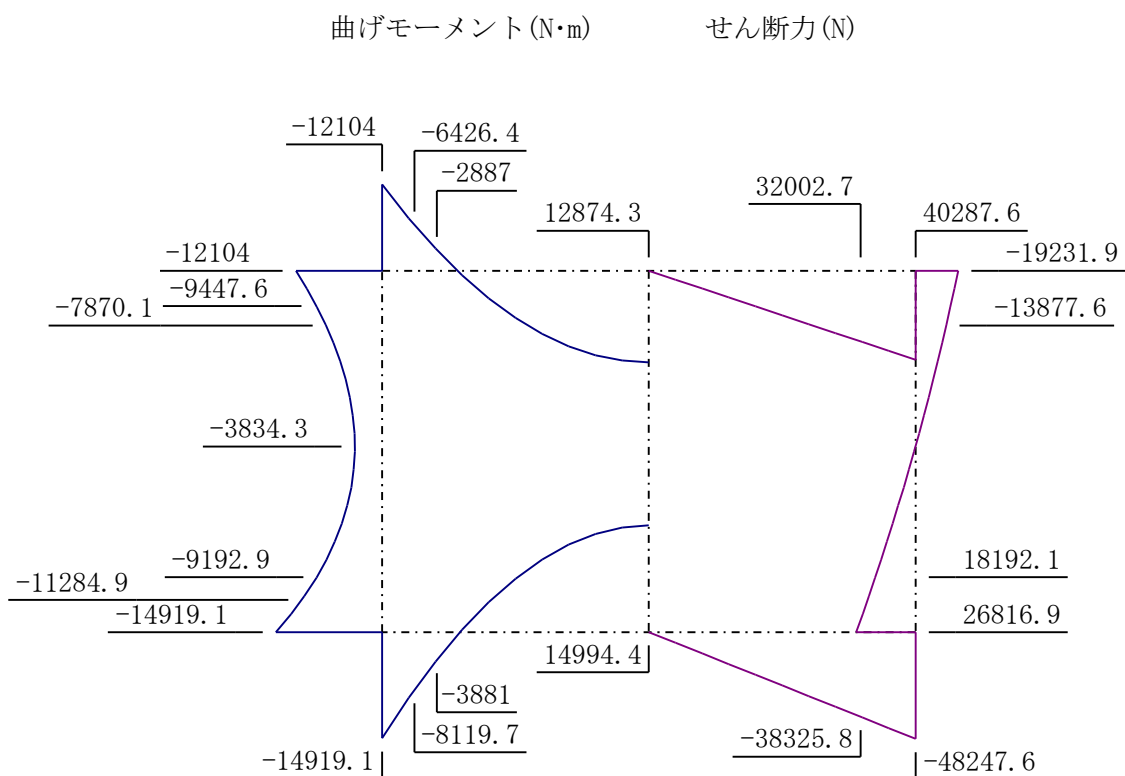
(1) 設計荷重時 1 (CASE-1)

[/単位長]					
部材	照査点	距 離 x (m)	曲げモーメント M (N・m)	せん断力 S (N)	軸 力 N (N)
頂版	3, S3 端 部	0.090	-19703	73056	15032
	2 ハチ始点	0.240	-9408	***	15032
	S2 τ 点	0.255	-2990	58032	15032
	1 中 央	1.240	25591	0	15032
底版	9, S9 端 部	0.090	-22519	81016	22617
	10 ハチ始点	0.240	-11101	***	22617
	S10 τ 点	0.255	-3984	64355	22617
	11 中 央	1.240	27711	0	22617
側壁	4, S4 上 端部	1.590	-19703	-15032	73056
	5 上ハチ点	1.440	-17621	***	73766
	S5 上 τ 点	1.425	-16378	-10953	74264
	6 中 間	0.868	-13196	0	76903
	S7 下 τ 点	0.255	-17701	15267	79807
	7 下ハチ点	0.240	-19458	***	80305
	8, S8 下 端部	0.090	-22519	22617	81016



(1) 設計荷重時 2 (CASE-2)

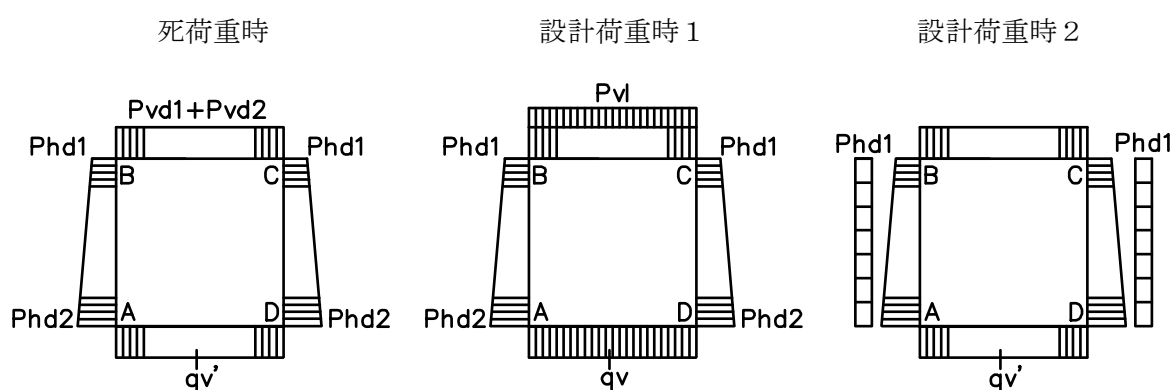
					[/単位長]
部材	照査点	距 離 x (m)	曲げモーメント M (N・m)	せん断力 S (N)	軸 力 N (N)
頂版	3, S3 端 部	0.090	-12104	40288	19232
	2 ハチ始点	0.240	-6426	***	19232
	S2 τ 点	0.255	-2887	32003	19232
	1 中 央	1.240	12874	0	19232
底版	9, S9 端 部	0.090	-14919	48248	26817
	10 ハチ始点	0.240	-8120	***	26817
	S10 τ 点	0.255	-3881	38326	26817
	11 中 央	1.240	14994	0	26817
側壁	4, S4 上 端部	1.590	-12104	-19232	40288
	5 上ハチ点	1.440	-9448	***	40998
	S5 上 τ点	1.425	-7870	-13878	41496
	6 中 間	0.863	-3834	0	44159
	S7 下 τ点	0.255	-9193	18192	47039
	7 下ハチ点	0.240	-11285	***	47537
	8, S8 下 端部	0.090	-14919	26817	48248



3. 断面力の算定 (CASE-3, 4)

3.2.1 設計荷重

- (1) 頂版自重 $P_{vd1} = \gamma_c \times T1$
- (2) 鉛直土圧 $P_{vd2} = \alpha \times \{ \gamma_s \times (H2 - t - tb) + \gamma_a \times t + \gamma_b \times tb \}$
- (3) 水平土圧 $P_{hd1} = Ka \times \{ \gamma_a \times t + \gamma_b \times tb + \gamma_s \times (H2 - t - tb + T1/2) \}$
 $P_{hd2} = Ka \times \{ \gamma_a \times t + \gamma_b \times tb + \gamma_s \times (H2 - t - tb + T1/2 + Ho) \}$
- (4) 載荷重 $P_q = Ka \times Q$
- (5) 活荷重
 輪分布幅 $u = a + 2 \times H2 = 6.200 \text{ m}$
 $v = b + 2 \times H2 = 6.500 \text{ m}$
 $P1 = 0.4 \times T \times (1 + i) \times \beta = 117.000 \text{ kN}$
 $P_{v1} = 2 \times P1 / 2.75 / u$
- (6) 底版反力 $q_v = P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1} + \gamma_c \times (2 \times T3 \times Ho + 2 \times C^2) / Bo$



設計荷重値

死荷重時

設計荷重時 1

設計荷重時 2

(kN/m²)CASE-3
(kN/m²)CASE-4
(kN/m²)

P_{vd1}	4.410	4.410	4.410
P_{vd2}	54.900	54.900	54.900
$P_{hd1} = P_{hd1}$	28.260	28.260	*****
$P_{hd1} = P_{hd1} + P_q$	*****	*****	33.260
$P_{hd3} = P_{hd3}$	*****	*****	*****
$P_{hd3} = P_{hd3} + P_q$	*****	*****	*****
$P_{hd5} = P_{hd5}$	*****	*****	*****
$P_{hd5} = P_{hd5} + P_q$	*****	*****	*****
$P_{hd2} = P_{hd2}$	43.380	43.380	*****
$P_{hd2} = P_{hd2} + P_q$	*****	*****	48.380
$P_{hd4} = P_{hd4}$	*****	*****	*****
P_{v1}	0.000	13.724	0.000
q_v	*****	79.454	*****
$q_{v'}$	65.729	*****	65.729

注) $q_{v'}$ は、 $P_{v1}=0$ とした場合の底版反力。

3.2.2 構造解析

- (1) ラーメン係数
- $$\alpha = (H_o \times T_1^3) / (B_o \times T_3^3)$$
- $$\beta = (H_o \times T_2^3) / (B_o \times T_3^3)$$
- $$N_1 = 2 + \alpha$$
- $$N_2 = 2 + \beta$$
- (2) 荷重項
- $$CAD = q_v \times B_o^2 / 12$$
- $$CBC = \{(P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1}) \times B_o^2\} / 12$$
- $$CAB = (H_o^2) \times (2 \times Phd1 + 3 \times Phd2) / 60$$
- $$CBA = (H_o^2) \times (2 \times Phd2 + 3 \times Phd1) / 60$$
- 注 1) 死荷重時、設計荷重時 2 の CAD は、 $q_v = q_v'$
 注 2) 死荷重時、設計荷重時 2 の CBC は、 $P_{v1} = 0$
 注 3) $Phd1 \sim Phd5$ は、水平荷重（設計荷重参照）
- (3) たわみ角
- $$\theta_A = \{N_1 \times (CAB - CAD) - (CBC - CBA)\} / (N_1 \times N_2 - 1)$$
- $$\theta_B = \{N_2 \times (CBC - CBA) - (CAB - CAD)\} / (N_1 \times N_2 - 1)$$
- (4) 端モーメント
- $$MAB = 2 \times \theta_A + \theta_B - CAB$$
- $$MAD = \beta \times \theta_A + CAD$$
- $$MBA = 2 \times \theta_B + \theta_A + CBA$$
- $$MBC = \alpha \times \theta_B - CBC$$

$$MAB + MAD = 0 \quad MBA + MBC = 0$$

計 算 値	死荷重時	設計荷重時 1 CASE-3	設計荷重時 2 CASE-4
α	0.6774	0.6774	0.6774
β	0.6774	0.6774	0.6774
N_1	2.6774	2.6774	2.6774
N_2	2.6774	2.6774	2.6774
CAD (kN・m/m)	33.689	40.723	33.689
CBC (kN・m/m)	30.398	37.433	30.398
CAB (kN・m/m)	8.780	8.780	9.956
CBA (kN・m/m)	8.069	8.069	9.245
θ_A	-14.431	-18.624	-13.730
θ_B	13.730	17.923	13.029
MAB (kN・m/m)	-23.913	-28.106	-24.388
MAD (kN・m/m)	23.913	28.106	24.388
MBA (kN・m/m)	21.098	25.291	21.573
MBC (kN・m/m)	-21.098	-25.291	-21.573

3.2.3 各部材の断面力

(1) 頂 版

1) せん断力

$$S_{XBC} = (P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1}) \times B_o / 2 - (P_{vd1} + P_{vd2} + P_{v1}) \times x$$

2) 曲げモーメント

$$M_{max} = (P_{vd1} + P_{vd2}) \times B_o^2 / 8 + P_{v1} \times B_o^2 / 8 + M_{BC}$$

(2) 底 版

1) せん断力

$$S_{XAD} = q_v \times B_o / 2 - q_v \times x$$

2) 曲げモーメント

$$M_{max} = q_v \times B_o^2 / 8 - M_{AD}$$

(3) 側 壁

1) せん断力

$$S_{XAB} = P_{hd1} \times H_o / 2 + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times H_o / 3 - (M_{AB} + M_{BA}) / H_o - P_{hd2} \times x + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times x^2 / (2 \times H_o)$$

$$S_{XBA} = P_{hd1} \times H_o / 2 + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times H_o / 3 - (M_{AB} + M_{BA}) / H_o - P_{hd2} \times x + (P_{hd2} - P_{hd1}) \times x^2 / (2 \times H_o)$$

2) 曲げモーメント

節点間の極値は、せん断力が 0 となる位置に生じる。次式を解いて位置 x を求める。

$$S_x = S_{AB} - P_{hd2} \times x - (P_{hd1} - P_{hd2}) \times x^2 / (2 \times H_o)$$

$$M_{max} = S_{AB} \times x - P_{hd2} \times x^2 / 2 - (P_{hd1} - P_{hd2}) \times x^3 / (6 \times H_o) + M_{AB}$$

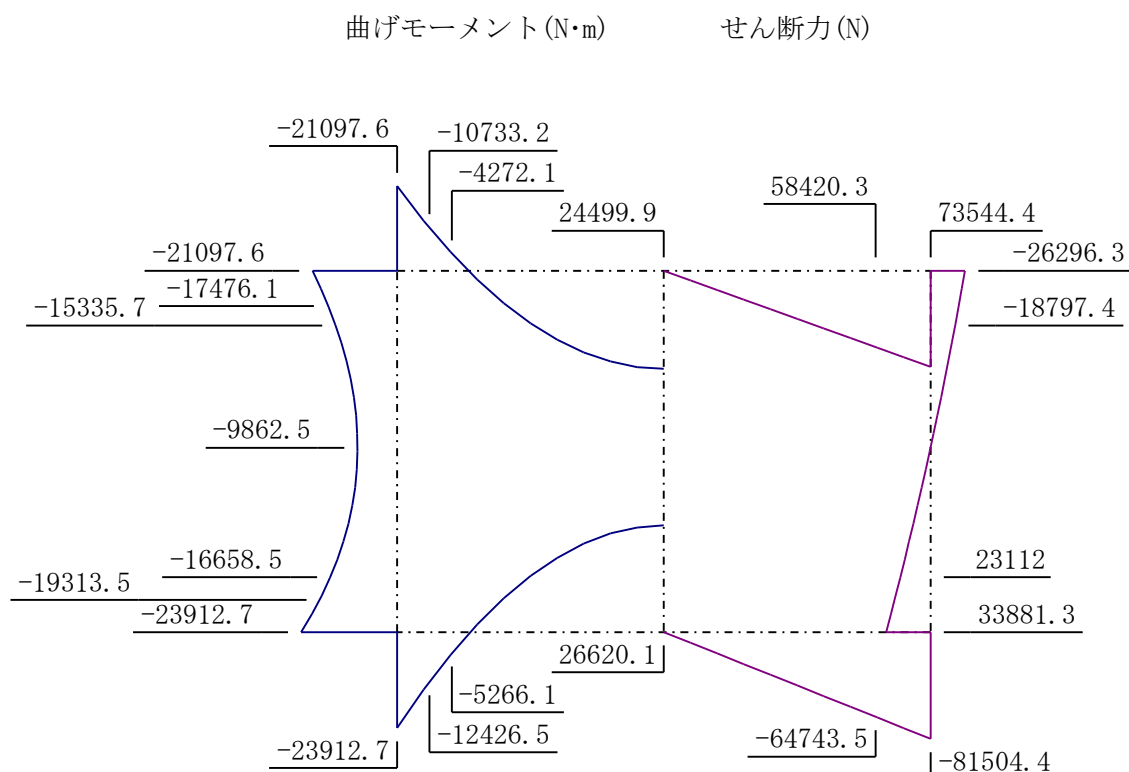
計 算 値	死荷重時	設計荷重時 1 CASE-3	設計荷重時 2 CASE-4
SBC (kN/m)	73.544	90.563	73.544
SCB (kN/m)	-73.544	-90.563	-73.544
Mmax (kN・m/m)	24.500	30.858	24.025
SAD (kN/m)	81.504	98.523	81.504
SDA (kN/m)	-81.504	-98.523	-81.504
Mmax (kN・m/m)	26.620	32.978	26.145
SAB (kN/m)	33.881	33.881	38.081
SBA (kN/m)	-26.296	-26.296	-30.496
x (m)	0.857	0.857	*****
	0.855	*****	0.855
Mmax (kN・m/m)	-9.863	-14.056	*****
Mmax (kN・m/m)	-9.863	*****	-8.574

注 1) 頂版 死荷重時・設計荷重時 2 は、 $P_{v1} = 0$ とする。

注 2) 底版 死荷重時・設計荷重時 2 は、 $q_v = q_v'$ とする。

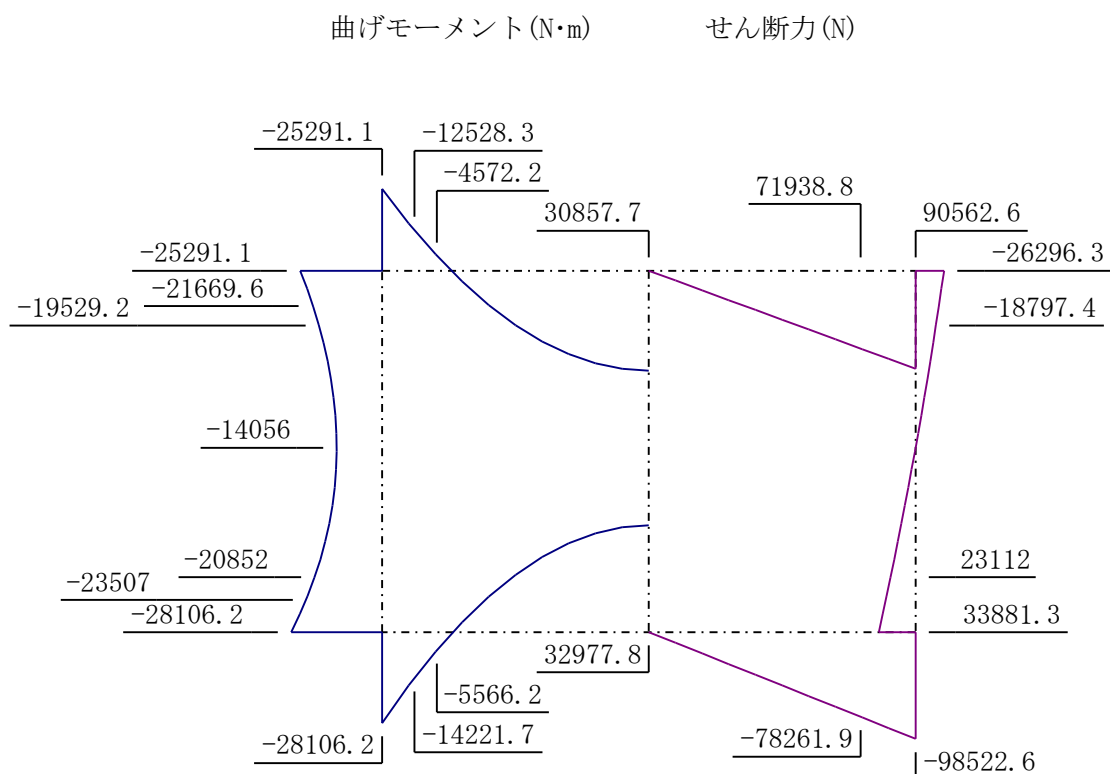
(1) 死荷重時 (CASE-3, 4)

		[/単位長]			
部材	照査点	距 離 x (m)	曲げモーメント M (N・m)	せん断力 S (N)	軸 力 N (N)
頂版	3, S3 端 部	0.090	-21098	73544	26296
	2 ハッチ始点	0.240	-10733	***	26296
	S2 τ 点	0.255	-4272	58420	26296
	1 中 央	1.240	24500	0	26296
底版	9, S9 端 部	0.090	-23913	81504	33881
	10 ハッチ始点	0.240	-12427	***	33881
	S10 τ 点	0.255	-5266	64744	33881
	11 中 央	1.240	26620	0	33881
側壁	4, S4 上 端部	1.590	-21098	-26296	73544
	5 上ハッチ点	1.440	-17476	***	74255
	S5 上 τ 点	1.425	-15336	-18797	74753
	6 中 間	0.857	-9863	*****	77444
		0.855	-9863	*****	77453
	S7 下 τ 点	0.255	-16659	23112	80296
	7 下ハッチ点	0.240	-19314	***	80794
	8, S8 下 端部	0.090	-23913	33881	81504



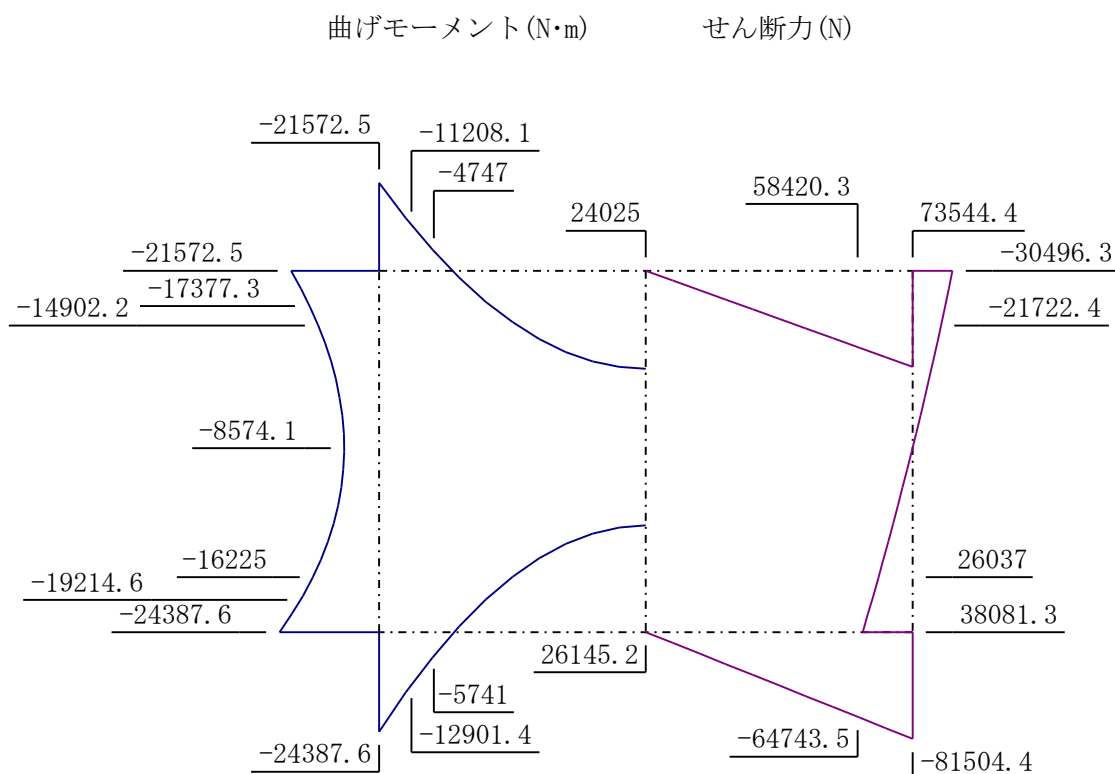
(2) 設計荷重時 1 (CASE-3)

[/単位長]					
部材	照査点	距 離 x (m)	曲げモーメント M (N・m)	せん断力 S (N)	軸 力 N (N)
頂版	3, S3 端 部	0.090	-25291	90563	26296
	2 ハチ始点	0.240	-12528	***	26296
	S2 τ 点	0.255	***	71939	***
	1 中 央	1.240	30858	0	26296
底版	9, S9 端 部	0.090	-28106	98523	33881
	10 ハチ始点	0.240	-14222	***	33881
	S10 τ 点	0.255	***	78262	***
	11 中 央	1.240	32978	0	33881
側壁	4, S4 上 端部	1.590	-25291	-26296	90563
	5 上ハチ点	1.440	-21670	***	91273
	S5 上 τ点	1.425	***	-18797	***
	6 中 間	0.857	-14056	0	94462
	S7 下 τ点	0.255	***	23112	***
	7 下ハチ点	0.240	-23507	***	97812
	8, S8 下 端部	0.090	-28106	33881	98523



(3) 設計荷重時 2 (CASE-4)

[/単位長]					
部材	照査点	距 離 x (m)	曲げモーメント M (N・m)	せん断力 S (N)	軸 力 N (N)
頂版	3, S3 端 部	0.090	-21573	73544	30496
	2 ハチ始点	0.240	-11208	***	30496
	S2 τ 点	0.255	***	58420	***
	1 中 央	1.240	24025	0	30496
底版	9, S9 端 部	0.090	-24388	81504	38081
	10 ハチ始点	0.240	-12901	***	38081
	S10 τ 点	0.255	***	64744	***
	11 中 央	1.240	26145	0	38081
側壁	4, S4 上 端部	1.590	-21573	-30496	73544
	5 上ハチ点	1.440	-17377	***	74255
	S5 上 τ点	1.425	***	-21722	***
	6 中 間	0.855	-8574	0	77453
	S7 下 τ点	0.255	***	26037	*****
	7 下ハチ点	0.240	-19215	***	80794
	8, S8 下 端部	0.090	-24388	38081	81504



4 プレストレスの計算

4.1 荷重による曲げ応力度

$$\sigma_m = \pm M / Z = \pm 6 \times M / (b \times T^2) \times 1000$$

ここに、	σ_m : 曲げ応力度	(N/mm ²)
	M : 曲げモーメント	(kN・m)
	Z : 断面係数	(cm ³)
	B : 部材幅	(cm)
	T : 部材厚	(cm)

4.2 有効プレストレス

(1) 有効係数 η

$$\eta = \sigma_{pe} / \sigma_{pt}$$

$$\sigma_{pt} = P_t / A_p \times 1/100$$

$$\sigma_{pe} = \sigma_{pt} - \Delta\sigma_{pcs} - \Delta\sigma_{pr}$$

$$\Delta\sigma_{pcs} = [n \times \phi \times (\sigma_{cd} + \sigma_{cpt}) + E_p \times \varepsilon_{cs}] / [1 + n \times (\sigma_{cpt} / \sigma_{pt}) \times (1 + \phi / 2)]$$

$$\sigma_{cpt} = N_p \times P_t \times (1 / A_c + e_p^2 / I) \times 10$$

$$\Delta\sigma_{pr} = \gamma \times \sigma_{pt}$$

ここに、	σ_{pt} : 有効引張応力度	(N/mm ²)
	P_t : 緊張作業直後のPC鋼棒引張応力度	(kN)
	A_p : 1本当りのPC鋼棒断面積	(cm ²)
	$\Delta\sigma_{pcs}$: コンクリートの乾燥収縮及びクリープによるPC鋼棒の応力度の減少量	(N/mm ²)
	n : 弾性係数比 ($E_p / E_c = 6.45$)	
	E_p : PC鋼棒の弾性係数 (2.0×10^5 N/mm ²)	
	E_c : コンクリートの弾性係数 (3.1×10^4 N/mm ²)	
	ϕ : クリープ係数 (= 2.5)	
	σ_{cd} : 考えているPC鋼棒位置における永久荷重によるコンクリートの圧縮応力度	(N/mm ²)
	σ_{cpt} : 考えているPC鋼棒位置における緊張作業直後のプレストレス	(N/mm ²)
	ε_{cs} : コンクリートの乾燥収縮度 (= 200 μ)	
	σ_{pt} : 緊張作業直後のPC鋼棒の引張応力度	(N/mm ²)
	N_p : m当りPC鋼棒本数	(本)
	A_c : コンクリート断面積	(cm ²)
	e_p : PC鋼棒偏心率	(cm)
	I : 断面二次モーメント	(cm ⁴)
	$\Delta\sigma_{pr}$: PC鋼棒のリラクセーションによる引張応力度の減少量	(N/mm ²)
	γ : PC鋼棒の見掛けのリラクセーション (= 0.03)	

(2) 有効プレストレス σ_{ce}

$$\sigma_{ce} = N_p \times P_t \times \eta \times (1 / A_c \pm e_p / Z) \times 10 \quad (\text{N/mm}^2)$$

ここに、	N_p	: m当り P C 鋼棒本数	(本)
	P_t	: 引張作業直後	(kN)
	η	: 有効係数	
	A_c	: コンクリート断面積	(cm^2)
	e_p	: P C 鋼棒偏心量	(cm)
	Z	: 断面係数	(cm^3)

4.3 合成応力度

$$\sigma_c = \sigma_m + \sigma_{ce} + N / A_c \times 10$$

ここに、	σ_c	: 合成応力度	(N/mm^2)
	σ_m	: 曲げ応力度	(N/mm^2)
	σ_{ce}	: 有効プレストレス	(N/mm^2)
	N	: 軸方向圧縮力	(kN)
	A_c	: コンクリート断面積	(cm^2)

4.4 引張鉄筋量の計算

(1) 曲げモーメント

引張鉄筋は次の荷重作用に対して、引張応力の作用する区間に配置する。

$$\text{荷重の組み合わせ (永久荷重 + 変動荷重)} \times 1.35$$

(2) 配置鉄筋量

配置鉄筋量は次の 1)、2) のうちいずれか大きい値以上とする。

1) の値

$$\begin{aligned} A_{s1} &= T_c / \sigma_{sa} \times 10 \\ &= b \times x \times | \sigma_{c1} | / (2 \times \sigma_{sa}) \\ \therefore x &= | \sigma_{c1} | / (\sigma_{c2} + | \sigma_{c1} |) \times T \end{aligned}$$

2) の値

$$A_{s2} = 0.005 \times b \times x$$

ここに、	A_{s1}	: 引張鉄筋断面積	(cm^2)
	A_{s2}	: 引張鉄筋断面積	(cm^2)
		引張応力の作用する	
		コンクリート面積の 0.5%	
	T_c	: 断面に生じる引張力の合力	(kN)
	σ_{sa}	: 鉄筋の許容引張応力度	(N/mm^2)
	σ_{c1}	: 引張縁に生じる引張応力度	(N/mm^2)
	σ_{c2}	: 圧縮縁に生じる圧縮応力度	(N/mm^2)
	b	: 部材幅	(cm)
	x	: 引張縁から中立軸までの距離	(cm)
	T	: 部材厚	(cm)

4.5 斜引張応力度の計算

斜引張応力度は次式を用いて、断面図心位置における値を求める。

$$\sigma_i = 1/2 \times [\sigma_x - \sqrt{(\sigma_x^2 + 4 \times \tau^2)}]$$

$$\sigma_x = [P_e / A_c + N / A_c] \times 10$$

$$\tau = S \times G / (b \times I) \times 10$$

$$I = b \times T^3 / 12$$

$$G = b \times T^2 / 8$$

ここに、	σ_i	: 斜引張応力度	(N/mm ²)
	σ_x	: 部材軸方向圧縮応力度	(N/mm ²)
	τ	: せん断応力度	(N/mm ²)
	P_e	: m当り全有効引張力	(kN)
	S	: せん断力	(kN)
	G	: 断面一次モーメント	(cm ³)
	b	: 部材幅	(cm)
	I	: 断面二次モーメント	(cm ⁴)
	T	: 部材厚	(cm)

4.6 破壊安全度の検討

(1) 曲げモーメント

1) 安全係数

破壊に対する安全度の検討に使用する安全係数を次のように定める。

材料強度に関するもの	-----	1.0
荷重作用に関するもの (永久荷重作用)	-----	1.3 または 1.7
(変動荷重作用)	-----	2.5 または 1.7

2) 終局荷重作用時の曲げモーメント

終局荷重作用時の曲げモーメントは、次に示す荷重作用の大きい方とする。

$$M_d = 1.3 \times M_1 + 2.5 \times M_2 \quad (\text{kN} \cdot \text{m})$$

$$M_d = 1.7 \times M_1 + 1.7 \times M_2 \quad (\text{kN} \cdot \text{m})$$

ここに、	M_d	: 終局荷重作用時曲げモーメント
	M_1	: 永久荷重による曲げモーメント
	M_2	: 変動荷重による曲げモーメント (設計荷重時 - 死荷重時)

(2) 曲げ破壊安全度

$$S_f = M_u / M_d > 1.0$$

$$\begin{aligned} M_u = & 0.7 \times (0.93 \times A_p \times \sigma_{pud} \times d_p) \\ & \times [1 - A_p / (1.7 \times b \times d_p) \\ & \times 0.93 \times \sigma_{pud} / \sigma_{ck}] \times 1/1000 \\ & + A_s \times \sigma_{syd} \times d_s \times [1 - A_s / (1.7 \times b \times d_s) \\ & \times \sigma_{syd} / \sigma_{ck}] \times 1/1000 \end{aligned}$$

ここに、	Mu	: 破壊抵抗曲げモーメント	(kN・m)
	Ap	: P C鋼棒断面積	(cm ²)
	As	: 鉄筋の断面積	(cm ²)
	σ pud	: P C鋼棒引張強度	(N/mm ²)
	σ syd	: 引張鉄筋の降伏点応力度	(N/mm ²)
	σ ck	: コンクリートの設計基準強度	(N/mm ²)
	d p	: 圧縮縁からP C鋼棒図心迄の距離	(cm)
	d s	: 圧縮縁から鉄筋図心迄の距離	(cm)
	b	: 部材幅	(cm)
	S f	: 曲げ破壊安全度	

終局つり合い鋼材比が配置される引張鋼材比より大であることを確認する。

$$\begin{aligned}
 P_{pb} &= 0.68 \times \varepsilon_{cu} / (\varepsilon_{cu} + \varepsilon_{sp}) \\
 &\quad \times \sigma_{ck} / (0.93 \times \sigma_{pud}) + \\
 &\quad 0.68 \times \varepsilon_{cu} / (\varepsilon_{cu} + \varepsilon_s) \\
 &\quad \times \sigma_{ck} / \sigma_{syd} \\
 P_{pd} &= A_p / (b \times d_p) + A_s / (b \times d_s) \\
 &\quad \times \sigma_{syd} / (0.93 \times \sigma_{pud}) \times d_s / d_p < P_{pb}
 \end{aligned}$$

ここに、	Ppb	: 終局つり合い鋼材比	
	Ppd	: 引張鋼材比	
	ε cu	: コンクリートの終局ひずみ	(0.0035)
	ε sp	: P C鋼棒の終局ひずみ	(0.015)
	σ pud	: P C鋼棒の引張強さ	(N/mm ²)
	ε s	: 引張鉄筋の降伏ひずみ	(σ syd / E s)

5 P C 部材の検討

5.1 頂版

5.1.1 断面諸元

位 置	部材幅 (cm)	部材厚 (cm)	断面積 (cm ²)	断面二次モーメント (cm ⁴)	中立軸 (cm)	断面係数 (cm ³)
端 部	100.00	23.00	2300.0	101391.67	11.50	8816.67
ハチ始点	100.00	18.00	1800.0	48600.00	9.00	5400.00
τ 点	100.00	18.00	1800.0	48600.00	9.00	5400.00
中 央	100.00	18.00	1800.0	48600.00	9.00	5400.00

5.1.2 使用 P C 鋼棒

位 置	径	本数 (本/m)	断面積 (cm ²)	設計引張力 (N/本)	偏心量 (cm)	モーメント方向 (部材軸より)
端 部	φ 23	2.50	4.155	350000	1.50	外 側
ハチ始点	φ 23	2.50	4.155	350000	-1.00	外 側
τ 点	φ 23	2.50	4.155	350000	-1.00	外 側
中 央	φ 23	2.50	4.155	350000	1.00	内 側

5.1.3 有効係数

計算項／ 位 置	σ pt	σ cpt	σ cd	△ σ pcs (N/mm ²)	△ σ pr	σ pe	有効係数	ケース
(1) 死荷重時 (最大圧縮)								
端 部	842.36	4.00	-0.31	93.05	25.27	724.04	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.22	114.89	25.27	702.20	0.834	3
τ 点	842.36	5.04	0.09	112.92	25.27	704.17	0.836	3
中 央	842.36	5.04	-0.50	104.13	25.27	712.96	0.846	3
(2) 死荷重時 (最大引張)								
端 部	842.36	4.00	-0.31	93.05	25.27	724.04	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.22	114.89	25.27	702.20	0.834	3
τ 点	842.36	5.04	0.09	112.92	25.27	704.17	0.836	3
中 央	842.36	5.04	-0.50	104.13	25.27	712.96	0.846	3
(3) 設計荷重時 (最大圧縮)								
端 部	842.36	4.00	-0.31	93.05	25.27	724.04	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.22	114.89	25.27	702.20	0.834	3
τ 点	842.36	5.04	0.09	112.92	25.27	704.17	0.836	4
中 央	842.36	5.04	-0.50	104.13	25.27	712.96	0.846	3
(4) 設計荷重時 (最大引張)								
端 部	842.36	4.00	-0.31	93.05	25.27	724.04	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.22	114.89	25.27	702.20	0.834	3
τ 点	842.36	5.04	0.09	112.92	25.27	704.17	0.836	4
中 央	842.36	5.04	-0.50	104.13	25.27	712.96	0.846	3

5.1.4 合成応力度

位 置	曲げ応力度 σ_m (N/mm ²)	N/Ac (N/mm ²)	有効プレストレス σ_{ce} (N/mm ²)	合成応力度 σ_c (N/mm ²)	ケース
(1) 死荷重時 (最大圧縮)					
端 部	2.39	0.11	1.99	4.50	3
ハチ始点	1.99	0.15	5.40	7.54	3
中 央	4.54	0.15	2.74	7.43	3
$\sigma_c < 15.0$				CHECK OK	
(2) 死荷重時 (最大引張)					
端 部	-2.39	0.11	4.55	2.27	3
ハチ始点	-1.99	0.15	2.70	0.86	3
中 央	-4.54	0.15	5.49	1.09	3
$\sigma_t > 0.0$				CHECK OK	
(3) 設計荷重時 (最大圧縮)					
端 部	2.87	0.11	1.99	4.97	3
ハチ始点	2.32	0.15	5.40	7.87	3
中 央	5.71	0.15	2.74	8.60	3
$\sigma_c < 15.0$				CHECK OK	
(4) 設計荷重時 (最大引張)					
端 部	-2.87	0.11	4.55	1.80	3
ハチ始点	-2.32	0.15	2.70	0.53	3
中 央	-5.71	0.15	5.49	-0.08	3
$\sigma_t > -1.5$				CHECK OK	

5.1.5 引張鉄筋量

位 置	曲げモーメント (kN・m/m)	合成応力度		x (cm)	T _c (kN)	引張鉄筋量		ケース
		外側 (N/mm ²)	内側 (N/mm ²)			A _{s1} (cm ² /m)	A _{s2}	
端 部	-34.143	0.83	6.02	2.8	0.0	0.000	0.000	3
ハチ始点	-16.913	-0.23	8.73	0.5	0.5	0.034	0.234	3
中 央	41.658	-2.03	10.65	2.9	29.3	1.830	1.441	3

----- 使用鉄筋及び鉄筋量 -----

	径	本数	径	本数	断面積	判定
外 側	D 10	— 10	D 0	— 0	3.567 cm ² /m	> A _{s1} or A _{s2}
内 側	D 16	— 5	D 13	— 5	8.133 cm ² /m	> A _{s1} or A _{s2}

5.1.6 斜引張応力度

位 置	部材幅 (cm)	断面一次 モーメント (cm ³)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)	P _e (kN)	σ _{c'}	τ (N/mm ²)	σ _i	ケース
端 部	100.0	6612	26.296	90.563	752.10	3.38	0.59	-0.100	3
τ 点	100.0	4050	26.296	71.939	731.46	4.21	0.60	-0.084	3
						σ _i > -1.00	CHECK OK		

5.1.7 破壊安全度の検討

終局荷重時の曲げモーメント

位 置	M1 (kN・m)	M2 (kN・m)	1.3M1+2.5M2 (kN・m)	1.7(M1+M2) (kN・m)	M _d (kN・m)	ケース
端 部	-21.098	-4.194	-37.911	-42.995	-42.995	3
ハチ始点	-10.733	-1.795	-18.441	-21.298	-21.298	3
中 央	24.500	6.358	47.744	52.458	52.458	3

位 置	A _p (cm ² /m)	A _s (cm ² /m)	d _p (cm)	d _s (cm)	P _{pb}	P _{pd}	M _u (kN・m)	S _f	ケース
端 部	10.387	3.567	13.0	19.5	0.069	0.009	113.95	2.7	3
ハチ始点	10.387	3.567	8.0	14.5	0.069	0.014	67.10	3.2	3
中 央	10.387	8.133	10.0	14.5	0.069	0.012	102.58	2.0	3
						P _{pb} > P _{pd} S _f > 1.0	CHECK OK		

5.2 底版

5.2.1 断面諸元

位 置	部材幅 (cm)	部材厚 (cm)	断面積 (cm ²)	断面二次モーメント (cm ⁴)	中立軸 (cm)	断面係数 (cm ³)
端 部	100.00	23.00	2300.0	101391.67	11.50	8816.67
ハチ始点	100.00	18.00	1800.0	48600.00	9.00	5400.00
τ 点	100.00	18.00	1800.0	48600.00	9.00	5400.00
中 央	100.00	18.00	1800.0	48600.00	9.00	5400.00

5.2.2 使用P C鋼棒

位 置	径	本数 (本/m)	断面積 (cm ²)	設計引張力 (N/本)	偏心量 (cm)	モーメント方向 (部材軸より)
端 部	φ 23	2.50	4.155	350000	1.50	外 側
ハチ始点	φ 23	2.50	4.155	350000	-1.00	外 側
τ 点	φ 23	2.50	4.155	350000	-1.00	外 側
中 央	φ 23	2.50	4.155	350000	1.00	内 側

5.2.3 有効係数

計算項／ 位 置	σ pt	σ cpt	σ cd	△ σ pcs (N/mm ²)	△ σ pr	σ pe	有効係数	ケース
(1) 死荷重時 (最大圧縮)								
端 部	842.36	4.00	-0.35	92.42	25.27	724.67	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.26	115.41	25.27	701.68	0.833	3
τ 点	842.36	5.04	0.11	113.22	25.27	703.87	0.836	3
中 央	842.36	5.04	-0.55	103.49	25.27	713.60	0.847	3
(2) 死荷重時 (最大引張)								
端 部	842.36	4.00	-0.35	92.42	25.27	724.67	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.26	115.41	25.27	701.68	0.833	3
τ 点	842.36	5.04	0.11	113.22	25.27	703.87	0.836	3
中 央	842.36	5.04	-0.55	103.49	25.27	713.60	0.847	3
(3) 設計荷重時 (最大圧縮)								
端 部	842.36	4.00	-0.35	92.42	25.27	724.67	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.26	115.41	25.27	701.68	0.833	3
τ 点	842.36	5.04	0.11	113.22	25.27	703.87	0.836	4
中 央	842.36	5.04	-0.55	103.48	25.27	713.60	0.847	3
(4) 設計荷重時 (最大引張)								
端 部	842.36	4.00	-0.35	92.42	25.27	724.67	0.860	3
ハチ始点	842.36	5.04	0.26	115.41	25.27	701.68	0.833	3
τ 点	842.36	5.04	0.11	113.22	25.27	703.87	0.836	4
中 央	842.36	5.04	-0.55	103.48	25.27	713.60	0.847	3

5.2.4 合成応力度

位 置	曲げ応力度 σ_m (N/mm ²)	N/A _c (N/mm ²)	有効プレストレス σ_{ce} (N/mm ²)	合成応力度 σ_c (N/mm ²)	ケース
(1) 死荷重時 (最大圧縮)					
端 部	2.71	0.15	1.99	4.85	3
ハチ始点	2.30	0.19	5.40	7.89	3
中 央	4.93	0.19	2.75	7.86	3
$\sigma_c < 15.0$				CHECK OK	
(2) 死荷重時 (最大引張)					
端 部	-2.71	0.15	4.55	1.99	3
ハチ始点	-2.30	0.19	2.70	0.59	3
中 央	-4.93	0.19	5.49	0.75	3
$\sigma_t > 0.0$				CHECK OK	
(3) 設計荷重時 (最大圧縮)					
端 部	3.19	0.15	1.99	5.33	3
ハチ始点	2.63	0.19	5.40	8.22	3
中 央	6.11	0.19	2.75	9.04	3
$\sigma_c < 15.0$				CHECK OK	
(4) 設計荷重時 (最大引張)					
端 部	-3.19	0.15	4.55	1.51	3
ハチ始点	-2.63	0.19	2.70	0.25	3
中 央	-6.11	0.19	5.49	-0.43	3
$\sigma_t > -1.5$				CHECK OK	

5.2.5 引張鉄筋量

位 置	曲げモーメント (kN・m/m)	合成応力度		x (cm)	Tc (kN)	引張鉄筋量		ケース
		外側 (N/mm ²)	内側 (N/mm ²)			As1 (cm ² /m)	As2 (cm ² /m)	
端 部	-37.943	0.45	6.49	1.5	0.0	0.000	0.000	3
ハッチ始点	-19.199	-0.60	9.21	1.1	3.3	0.208	0.552	3
中 央	44.520	-2.50	11.24	3.3	40.9	2.557	1.637	3

----- 使用鉄筋及び鉄筋量 -----

	径	本数	径	本数	断面積	判定
外 側	D 10	— 10	D 0	— 0	3.567 cm ² /m	> As1 or As2
内 側	D 16	— 5	D 13	— 5	8.133 cm ² /m	> As1 or As2

5.2.6 斜引張応力度

位 置	部材幅 (cm)	断面一次 モーメント (cm ³)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)	Pe (kN)	σ c' (N/mm ²)	τ (N/mm ²)	σ i	ケース
端 部	100.0	6612	33.881	98.523	752.75	3.42	0.64	-0.117	3
τ 点	100.0	4050	33.881	78.262	731.14	4.25	0.65	-0.098	3
σ i > -1.00								CHECK OK	

5.2.7 破壊安全度の検討

終局荷重時の曲げモーメント

位 置	M1 (kN・m)	M2 (kN・m)	1.3M1+2.5M2 (kN・m)	1.7(M1+M2) (kN・m)	Md (kN・m)	ケース
端 部	-23.913	-4.194	-41.570	-47.781	-47.781	3
ハッチ始点	-12.427	-1.795	-20.642	-24.177	-24.177	3
中 央	26.620	6.358	50.500	56.062	56.062	3

位 置	Ap (cm ² /m)	As (cm ² /m)	dp (cm)	ds (cm)	Ppb	Ppd	Mu (kN・m)	Sf	ケース
端 部	10.387	3.567	13.0	19.5	0.069	0.009	113.95	2.4	3
ハッチ始点	10.387	3.567	8.0	14.5	0.069	0.014	67.10	2.8	3
中 央	10.387	8.133	10.0	14.5	0.069	0.012	102.58	1.8	3
Ppb > Ppd Sf > 1.0								CHECK OK	

6 断面力集計表

各ケースより断面力の最大値を抽出する。

M	: 部材モーメント	(kN・m)
S	: せん断力	(kN)
N	: 軸力	(kN)
e	: M/N偏心位置	(cm)
c	: 部材中心軸と鉄筋間距離	(cm)
Ms	: 軸力を考慮した曲げモーメント	(kN・m)

$$Ms = N \times (e + c) / 100 \quad (\text{kN} \cdot \text{m})$$

但し、軸力は

頂版端部軸力	=	側壁上端部せん断力
底版端部軸力	=	側壁下端部せん断力
側壁上端部軸力	=	頂版端部せん断力
側壁下端部軸力	=	底版端部せん断力

とし、側壁中間点の軸力は側壁自重による軸力を考慮する。

[/単位長]

部材	点	M (kN・m)	N (kN)	e (cm)	c (cm)	Ms (kN・m)	CASE M
	端 部	*****	*****	*****	*****	*****	**
頂版	ハチ始点	*****	*****	*****	*****	*****	**
	中 央	*****	*****	*****	*****	*****	**
	端 部	*****	*****	*****	*****	*****	**
底版	ハチ始点	*****	*****	*****	*****	*****	**
	中 央	*****	*****	*****	*****	*****	**
	上端部	-25.291	90.563	27.93	8.00	32.536	3
	上ハチ点	-21.670	91.273	23.74	5.50	26.690	3
側壁	中 間	-13.196	76.903	17.16	5.50	17.426	1
	下ハチ点	-23.507	97.812	24.03	5.50	28.887	3
	下端部	-28.106	98.523	28.53	8.00	35.988	3

注1) CASEのMは、曲げモーメント抽出ケースを示す。

注2) ***** 表示は、P C部材。

7 必要有効高および必要鉄筋量

7.1 必要有効高

$$\begin{aligned}
 k &= n \times \sigma_{ca} / (n \times \sigma_{ca} + \sigma_{sa}) &= 0.568 \\
 c_1 &= \sqrt{[6 / \sigma_{ca} / (3 - k) / k]} &= 0.557 \\
 d &= c_1 \times \sqrt{(M_s / b)} &h = d + d' < T
 \end{aligned}$$

ここに、
 M_s : 軸力を考慮した曲げモーメント (kN・m/m)
 b : 単位長 (cm)
 d' : 鉄筋かぶり (cm)
 h : 必要部材厚 (cm)
 n : ヤング係数比 (15)

7.2 必要鉄筋量

鉄筋の曲げ引張応力度が許容値(σ_{sa})に達する場合の必要鉄筋量(A_s)

$$A_s = [\sigma_c / 2 \times s - N / (b \times d_a)] / \sigma_{sa} \times b \times d_a$$

$$\begin{aligned}
 \therefore \sigma_c^3 + [3 \times \sigma_{sa} / (2 \times n) - 3 \times N \times (e + c) / (b \times d_a^2)] \times \sigma_c^2 \\
 - 6 \times N \times (e + c) / (n \times b \times d_a^2) \times \sigma_{sa} \times \sigma_c \\
 - 3 \times N \times (e + c) / (n^2 \times b \times d_a^2) \times \sigma_{sa}^2 = 0
 \end{aligned}$$

上式を解いて σ_c を求める。また $d_a = T - d'$ とする。

$$\therefore s = n \times \sigma_c / (n \times \sigma_c + \sigma_{sa})$$

部材	点	M_s (kN・m/m)	必要有効高 d (cm)	必要部材厚 $d + d'$ (cm)	部材厚 T (cm)	必要鉄筋量 A_s (cm ² /m)
	端 部	*****	*****	*****	*****	*****
頂版	ハチ始点	*****	*****	*****	*****	*****
	中 央	*****	*****	*****	*****	*****
	端 部	*****	*****	*****	*****	*****
底版	ハチ始点	*****	*****	*****	*****	*****
	中 央	*****	*****	*****	*****	*****
	上端部	32.536	10.05	13.55	23.00	6.122
	上ハチ点	26.690	9.10	12.60	18.00	7.593
側壁	中 間	17.426	7.35	10.85	18.00	3.665
	下ハチ点	28.887	9.47	12.97	18.00	8.351
	下端部	35.988	10.57	14.07	23.00	6.947
				$d + d' < T$	CHECK OK	

8 配筋及び実応力度

実応力度は、次式により計算する。

8.1 コンクリート及び鉄筋

$$\sigma_c = N / \{ b \times x / 2 - n \times A_s / x \times (c + T / 2 - x) \}$$

$$\sigma_s = n \times \sigma_c / x \times (c + T / 2 - x)$$

ここに、
 N : 軸力 (kN)
 b : 部材幅 (cm)
 T : 部材厚 (cm)
 c : 部材中心軸と鉄筋間距離 (cm)
 A_s : 主鉄筋断面積 (cm²)
 x : 中心軸。次の3次元方程式より求める。 (cm)

$$x^3 - 3 \times (T / 2 - e) \times x^2 + 6 \times n \times A_s / b \times (e + c) \times x - 6 \times n \times A_s / b \times (c + T / 2) \times (e + c) = 0$$

 e : 偏心位置 (M / N) (cm)

配筋(製品当り)

頂版内側	頂版外側	底版内側	底版外側	側壁内側	側壁外側
D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0	D 16 - 10
D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0	D 0 - 0

部材	点	部材幅 b (cm)	使用鉄筋量 A _s (cm ² /m)	x (cm)	実応力度 (N/mm ²)		
					σ_c	σ_s	$\sigma_{s'}$
頂版	端 部	*****	*****	*****	*****	*****	*****
	ハチ始点	*****	*****	*****	*****	*****	*****
	中 央	*****	*****	*****	*****	*****	*****
底版	端 部	*****	*****	*****	*****	*****	*****
	ハチ始点	*****	*****	*****	*****	*****	*****
	中 央	*****	*****	*****	*****	*****	*****
側壁	上端部	100.00	9.930	8.020	4.82	103.5	0.0
	上ハチ点	100.00	9.930	6.445	6.71	125.7	0.0
	中 間	100.00	9.930	6.966	4.11	66.7	0.0
	下ハチ点	100.00	9.930	6.429	7.27	136.9	0.0
	下端部	100.00	9.930	7.980	5.36	116.0	0.0

$$\sigma_c < \sigma_{ca} \quad \sigma_s < \sigma_{sa}$$

CHECK OK

9 セン断力に対する検討

9.1 セン断力照査点の断面力と最大値抽出

部材	断面力	CASE-1	CASE-2	CASE-3	CASE-4	CASE-5	CASE-6	CASE-7	CASE-8
頂版 τ点	S	58.032	32.003	71.939	58.420				
	M			-4.572					
	N			26.296					
	最大			○					
底版 τ点	S	64.355	38.326	78.262	64.743				
	M			-5.566					
	N			33.881					
	最大			○					
側壁上 τ点	S	-10.953	-13.878	-18.797	-21.722				
	M				-14.902				
	N				74.753				
	最大				○				
側壁下 τ点	S	15.267	18.192	23.112	26.037				
	M				-16.225				
	N				80.296				
	最大				○				

ここに、S：せん断力(kN)、M：モーメント(kN・m)、N：軸力(kN)を示す。

9.2 セン断応力度の検討

コンクリートのせん断応力度は、平均せん断応力度として算出する。

$$\tau = \frac{S}{b \cdot d} \times 10 < C_e \cdot C_{pt} \cdot C_N \cdot \tau_a$$

ここに、 S : セン断力 (kN)
d : 有効高さ (cm)
b : 部材幅 (cm)

各せん断応力度照査位置の許容せん断応力度は、以下の補正係数を乗じて求める。

① 部材断面の有効高 d の影響

次表に示す部材断面の有効高さに関する補正係数(Ce)をτaに乘じる。

有効高さ (m)	0.3 以下	1.0	3.0	5.0	10.0 以上
補正係数(Ce)	1.4	1.0	0.7	0.6	0.5

② 軸方向引張鉄筋比の影響

次表に示す軸方向引張鉄筋比に関する補正係数(Cpt)をτaに乘じる。

鉄筋比は中立軸よりも引張側にある軸方向鉄筋の断面積の総和をbdで除して求める。

引張鉄筋比 (%)	0.1	0.2	0.3	0.5	1.0 以上
補正係数(Cpt)	0.7	0.9	1.0	1.2	1.5

③ 軸方向圧縮力の影響

軸方向圧縮力が大きな部材の場合、次式により計算される軸方向圧縮力による補正係数(CN)を τ_a に乘じる。

$$CN = 1 + Mo/M \quad Mo = \{(Pe+N) \cdot Z/Ac + Pe \cdot ep\} \quad \text{ただし } 1 \leq CN \leq 2$$

ここに、CN：軸方向力による補正係数

Mo：有効プレストレス力及び軸方向力によりコンクリートの応力度が引張縁で0となる曲げモーメント(kN・m)

M：断面に作用する曲げモーメント(kN・m)

N：断面に作用する軸方向圧縮力(kN)

Pe：P C 鋼棒に作用するm当りの全有効引張力(kN)

Z：図心軸に関する断面係数(m³)

Ac：部材断面積(m²)

ep：P C 鋼棒の偏心量<引張縁側+／圧縮縁側->(m)

照査位置	T (cm)	d' (cm)	d (cm)	Ce	引張鉄筋		Pt (%)	Cpt
					径-本数	As (cm ²)		
頂版 τ 点	18.0	3.5	14.5	1.400	D10-5	3.567	0.246	0.946
底版 τ 点	18.0	3.5	14.5	1.400	D10-5	3.567	0.246	0.946
側壁上 τ 点	18.0	3.5	14.5	1.400	D16-5	9.930	0.685	1.311
側壁下 τ 点	18.0	3.5	14.5	1.400	D16-5	9.930	0.685	1.311

照査位置	M (kN・m)	Pe (kN)	N (kN)	Ac (m ²)	Z (m ⁴)	ep (m)	Mo (kN・m)	Cn
頂版 τ 点	-4.572	731.5	26.296	0.180	0.00540	-0.01	15.419	2.000
底版 τ 点	-5.566	731.1	33.881	0.180	0.00540	-0.01	15.638	2.000
側壁上 τ 点	-14.902	0.0	74.753	0.180	0.00540	0.00	2.243	1.150
側壁下 τ 点	-16.225	0.0	80.296	0.180	0.00540	0.00	2.409	1.148

照査位置	τ_a	補正係数			補正 τ_a
		Ce	Cpt	Cn	
頂版 τ 点	0.270	1.400	0.946	2.000	0.715
底版 τ 点	0.270	1.400	0.946	2.000	0.715
側壁上 τ 点	0.270	1.400	1.311	1.150	0.570
側壁下 τ 点	0.270	1.400	1.311	1.148	0.569

照査位置	せん断力 S (kN)	有効高 d (cm)	せん断応力度 τ (N/mm ²)	補正 τ_a (N/mm ²)
頂版 τ 点	71.939	14.5	0.496	0.715
底版 τ 点	78.262	14.5	0.540	0.715
側壁上 τ 点	21.722	14.5	0.150	0.570
側壁下 τ 点	26.037	14.5	0.180	0.569

$\tau < \tau_a$ CHECK OK

以上