

UC-win/FRAME3D

サンプルデータ

出力例

L04\_BoxCulvert{Static}

RC ボックスカルバート L1 地震時応答変位法

# 目次

1章 一般事項	1
2章 入力データ	2
2.1 モデル設定	3
2.1.1 解析条件	3
2.1.2 限界状態設計オプション	3
2.2 モデル表示	4
2.2.1 ソリッド表示	4
(1) モデル	4
(2) 頂版	4
(3) 底版	5
(4) 側壁	5
(5) 中柱	6
2.2.2 節点番号	6
(1) モデル	6
(2) 頂版	7
(3) 底版	7
(4) 側壁	8
(5) 中柱	8
2.2.3 部材番号	9
(1) モデル	9
(2) 頂版	9
(3) 底版	10
(4) 側壁	10
(5) 中柱	11
2.3 節点座標	12
2.4 支点条件	13
2.4.1 一覧	13
(1) 固定	13
2.5 分布ばねの条件	14
2.5.1 一覧	14
(1) 地震時	14
2.6 部材データ (1)	15
2.7 部材データ (2)	16
2.8 断面データ (一覧)	17
2.9 断面データ (詳細)	18
2.9.1 頂底版・側壁	18
(1) 準拠基準	18
(2) 寸法データ	18
(3) 材料	18
1) 鉄筋	18
2) コンクリート	19
(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ	19
1) 設計基準	19
a) アウトライン	19
1. コンクリート	19
b) 鉄筋	19
2) 限界状態設計基準	20
a) アウトライン	20

1. コンクリート	20
b) 鉄筋	20
(5) せん断計算オプション	20
1) 有効断面寸法パラメータ	20
2) せん断計算パラメータ	21
(6) 限界状態オプション	22
1) 共通	22
2) 安全係数	22
a) 構造物係数 / 材料係数	22
b) 部材係数	22
3) ひび割れ	22
a) 設定	22
b) 値	22
4) せん断	23
a) 共通	23
b) スターラップ	23
5) 疲労限界	23
6) ねじり	24
2.9.2 中柱	25
(1) 準拠基準	25
(2) 寸法データ	25
(3) 材料	25
1) 鉄筋	25
2) コンクリート	26
(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ	26
1) 設計基準	26
a) アウトライン	26
1. コンクリート	26
b) 鉄筋	26
2) 限界状態設計基準	27
a) アウトライン	27
1. コンクリート	27
b) 鉄筋	27
(5) せん断計算オプション	27
1) 有効断面寸法パラメータ	27
2) せん断計算パラメータ	28
(6) 限界状態オプション	29
1) 共通	29
2) 安全係数	29
a) 構造物係数 / 材料係数	29
b) 部材係数	29
3) ひび割れ	29
a) 設定	29
b) 値	29
4) せん断	30
a) 共通	30
b) スターラップ	30
5) 疲労限界	30
6) ねじり	31



3. 常時土圧	43
1. 表	43
4. 常時地盤反力	44
1. 表	44
5. L1慣性力	45
1. 表	45
6. L1水平変位による荷重	46
1. 表	46
7. L1周面せん断力	47
1. 表	47
8. 死荷重 (St.)	48
1. 表	48
b) 組合せ荷重ケースの結果	49
1. 常時	49
1. 表	49
2. L1地震時	50
1. 表	50
2) 反力	51
a) 基本荷重ケースの結果	51
1. 活荷重	51
1. 表	51
2. 土被り	52
1. 表	52
3. 常時土圧	53
1. 表	53
4. 常時地盤反力	54
1. 表	54
5. 死荷重 (St.)	55
1. 表	55
b) 組合せ荷重ケースの結果	56
1. 常時	56
1. 表	56
2. L1地震時	57
1. 表	57
(2) 部材の結果	58
1) 変位	58
a) 基本荷重ケースの結果	58
1. 活荷重	58
1. 表	58
2. 土被り	62
1. 表	62
3. 常時土圧	66
1. 表	66
4. 常時地盤反力	70
1. 表	70
5. L1慣性力	74
1. 表	74
6. L1水平変位による荷重	78
1. 表	78

7.L1周面せん断力	82
1.表	82
8.死荷重 (St.)	86
1.表	86
b) 組合せ荷重ケースの結果	90
1.常時	90
1.表	90
2.L1地震時	94
1.表	94
2) 断面力	98
a) 基本荷重ケースの結果	98
1.活荷重	98
1.グラフ	98
1.軸力 N	98
2.せん断力 Syp	98
3.曲げモーメント Mzp	99
2.表	99
2.土被り	104
1.グラフ	104
1.軸力 N	104
2.せん断力 Syp	104
3.曲げモーメント Mzp	105
2.表	105
3.常時土圧	110
1.グラフ	110
1.軸力 N	110
2.せん断力 Syp	110
3.曲げモーメント Mzp	111
2.表	111
4.常時地盤反力	116
1.グラフ	116
1.軸力 N	116
2.せん断力 Syp	116
3.曲げモーメント Mzp	117
2.表	117
5.L1慣性力	122
1.グラフ	122
1.軸力 N	122
2.せん断力 Syp	122
3.曲げモーメント Mzp	123
2.表	123
6.L1水平変位による荷重	128
1.グラフ	128
1.軸力 N	128
2.せん断力 Syp	128
3.曲げモーメント Mzp	129
2.表	129
7.L1周面せん断力	134
1.グラフ	134

1.軸力 N	134
2.せん断力 Syp	134
3.曲げモーメント Mzp	135
2.表	135
8.死荷重 (St.)	140
1.グラフ	140
1.軸力 N	140
2.せん断力 Syp	140
3.曲げモーメント Mzp	141
2.表	141
b) 組合せ荷重ケースの結果	146
1.常時	146
1.グラフ	146
1.軸力 N	146
2.せん断力 Syp	146
3.曲げモーメント Mzp	147
2.表	147
2.L1地震時	152
1.グラフ	152
1.軸力 N	152
2.せん断力 Syp	152
3.曲げモーメント Mzp	153
2.表	153
3.2 断面力	158
3.2.1 荷重ケース	158
(1) 頂版 部材2	158
(2) 頂版 部材5	158
(3) 底版 部材8	159
(4) 底版 部材11	160
(5) 側壁 部材14	160
(6) 側壁 部材15	161
(7) 側壁 部材18	162
(8) 側壁 部材19	162
(9) 中柱 部材22	163
3.2.2 限界状態荷重ケース	164
(1) 頂版 部材2	164
(2) 頂版 部材5	164
(3) 底版 部材8	164
(4) 底版 部材11	165
(5) 側壁 部材14	165
(6) 側壁 部材15	166
(7) 側壁 部材18	166
(8) 側壁 部材19	167
(9) 中柱 部材22	167
3.3 照査一覧	167
3.3.1 一覧 [ ランから ]	167
(1) 応力度・耐力等の照査	167
(2) 限界状態設計法による照査	167
3.3.2 応力度・耐力等の照査	169

(1) 許容曲げ応力度の照査 [ OK ]	169
1) 頂版 部材2 [OK]	169
2) 頂版 部材5 [OK]	169
3) 底版 部材8 [OK]	169
4) 底版 部材11 [OK]	169
5) 側壁 部材14 [OK]	169
6) 側壁 部材15 [OK]	170
7) 側壁 部材18 [OK]	170
8) 側壁 部材19 [OK]	170
9) 中柱 部材22 [OK]	170
(2) 許容せん断応力度の照査 [ NG 部材 9/9 ]	171
1) 頂版 部材2 [NG]	171
2) 頂版 部材5 [NG]	171
3) 底版 部材8 [NG]	171
4) 底版 部材11 [NG]	171
5) 側壁 部材14 [NG]	171
6) 側壁 部材15 [NG]	172
7) 側壁 部材18 [NG]	172
8) 側壁 部材19 [NG]	172
9) 中柱 部材22 [NG]	172
3.3.3 限界状態設計法による照査	173
(1) 終局限界状態 [ OK ]	173
1) 頂版 部材2	173
2) 頂版 部材5	173
3) 底版 部材8	173
4) 底版 部材11	173
5) 側壁 部材14	173
6) 側壁 部材15	173
7) 側壁 部材18	174
8) 側壁 部材19	174
9) 中柱 部材22	174
(2) 使用限界状態 [ NG 部材 4/9 ]	175
1) 頂版 部材2	175
2) 頂版 部材5	175
3) 底版 部材8	175
4) 底版 部材11	175
5) 側壁 部材14	175
6) 側壁 部材15	175
7) 側壁 部材18	176
8) 側壁 部材19	176
9) 中柱 部材22	176
(3) 疲労限界状態 [ OK ]	177
1) 頂版 部材2	177
2) 頂版 部材5	177
3) 底版 部材8	177
4) 底版 部材11	177
5) 側壁 部材14	177
6) 側壁 部材15	177
7) 側壁 部材18	178



8) 側壁 部材19	178
9) 中柱 部材22	178
3.4 断面計算	179
3.4.1 標準出力	179
(1) 一覽	179
1) 断面諸量一覽(計算条件)	179
2) 断面諸量一覽(計算結果)	179
3) 曲げ応力度一覽	180
4) せん断応力度一覽	183
(2) 限界状態結果書式	185
1) 一覽	185
a) 終局限界状態	185
b) 使用限界状態	186
c) 疲労限界状態	187
2) 図表書式	189
a) 頂版 部材2 - X = 0.000	189
1.Limit State 1	189
b) 頂版 部材2 - X = 3.700	192
1.Limit State 1	192
c) 頂版 部材5 - X = 0.000	195
1.Limit State 1	195
d) 頂版 部材5 - X = 3.700	198
1.Limit State 1	198
e) 底版 部材8 - X = 0.000	201
1.Limit State 1	201
f) 底版 部材8 - X = 3.600	204
1.Limit State 1	204
g) 底版 部材11 - X = 0.000	207
1.Limit State 1	207
h) 底版 部材11 - X = 3.600	210
1.Limit State 1	210
i) 側壁 部材14 - X = 0.000	213
1.Limit State 1	213
j) 側壁 部材14 - X = 0.850	216
1.Limit State 1	216
k) 側壁 部材15 - X = 0.000	219
1.Limit State 1	219
l) 側壁 部材15 - X = 3.170	222
1.Limit State 1	222
m) 側壁 部材18 - X = 0.000	225
1.Limit State 1	225
n) 側壁 部材18 - X = 0.850	227
1.Limit State 1	227
o) 側壁 部材19 - X = 0.000	230
1.Limit State 1	230
p) 側壁 部材19 - X = 3.170	233
1.Limit State 1	233
q) 中柱 部材22 - X = 0.000	235
1.Limit State 1	235

r) 中柱 部材22 -  $\lambda = 3.620$

238

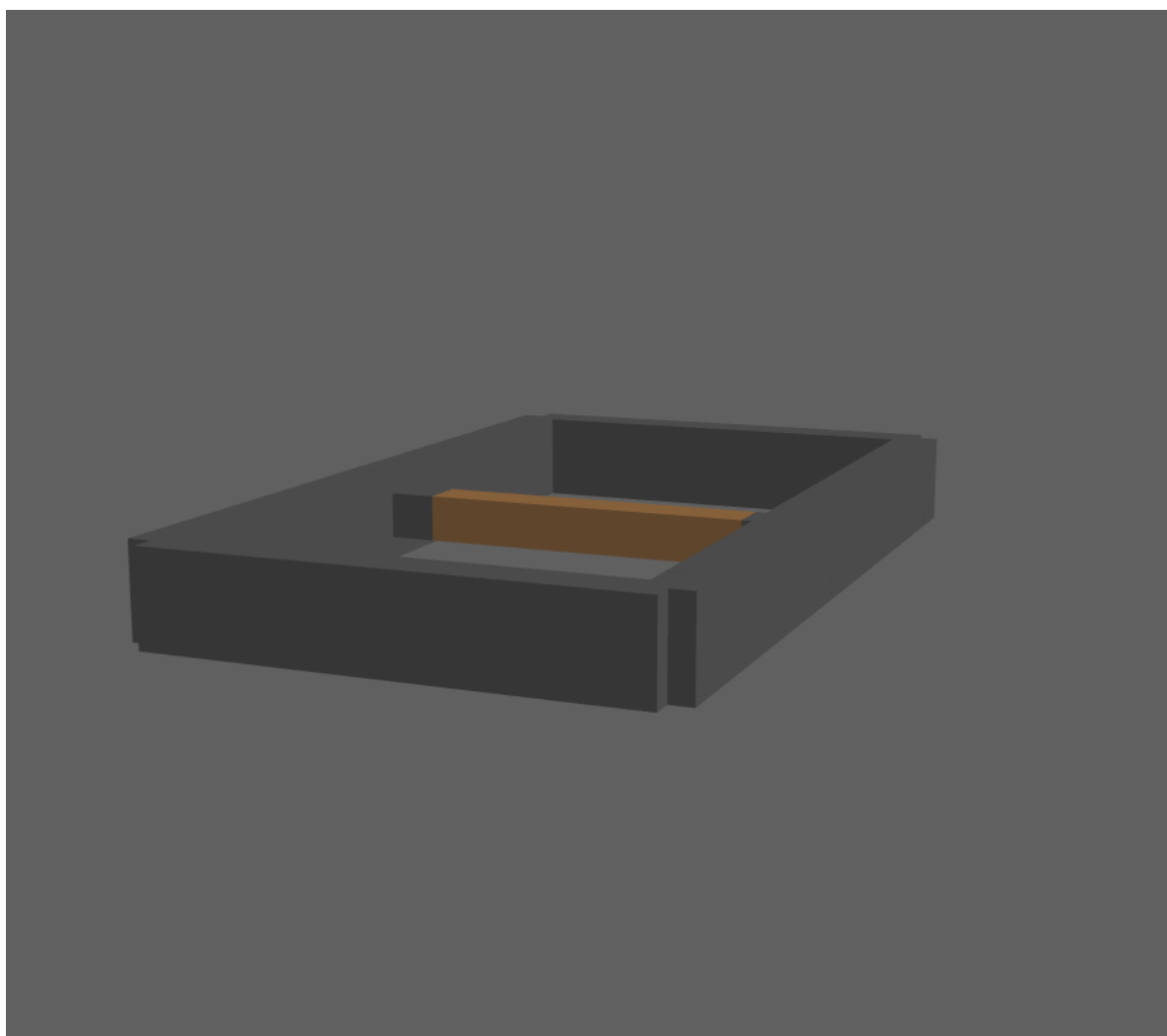
1.Limit State 1

238

## 1章 一般事項

ファイル名: L04\_BoxCulvert{Static}.f3d

製品名 : UC-win/FRAME(3D) (3.01.00)



## 2章 入力データ

## 2.1 モデル設定

### 2.1.1 解析条件

材料特性 : 線形  
幾何学的特性 : 微小変位

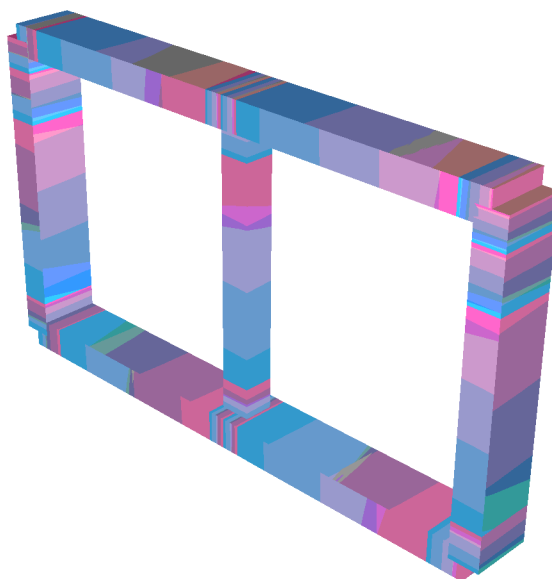
### 2.1.2 限界状態設計オプション

限界状態荷重ケースを使用する : [ON]

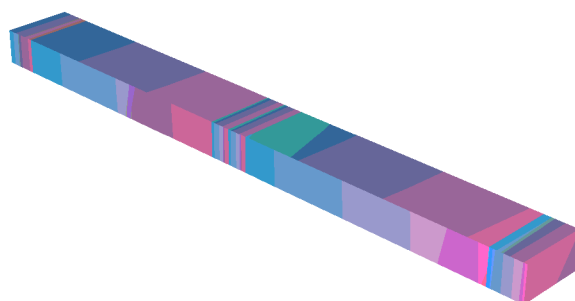
## 2.2 モデル表示

### 2.2.1 ソリッド表示

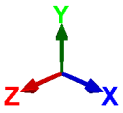
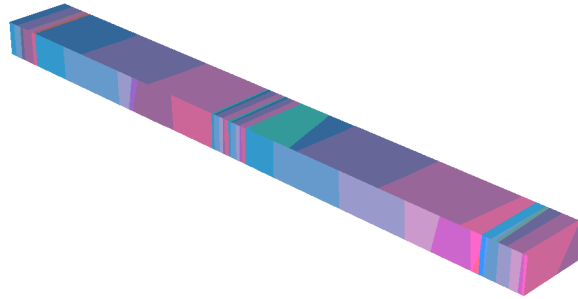
#### (1) モデル



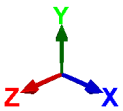
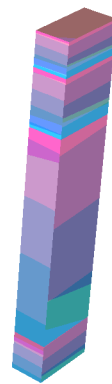
#### (2) 頂版



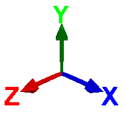
(3) 底版



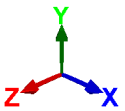
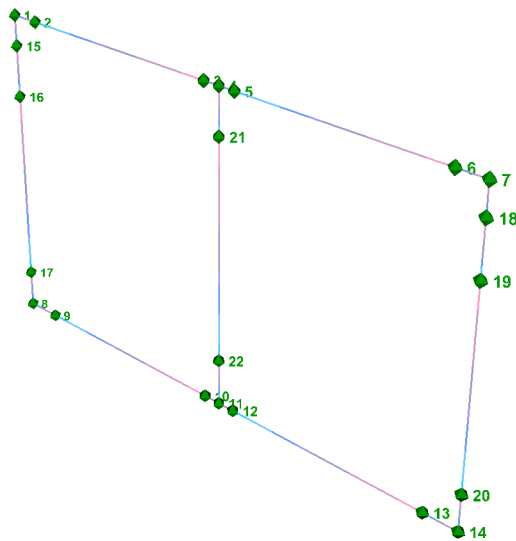
(4) 側壁



(5) 中柱

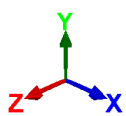
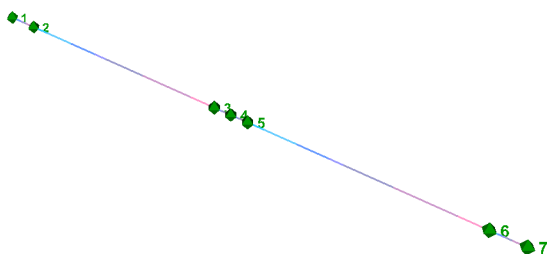


2.2.2 節点番号  
(1) モデル

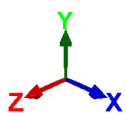
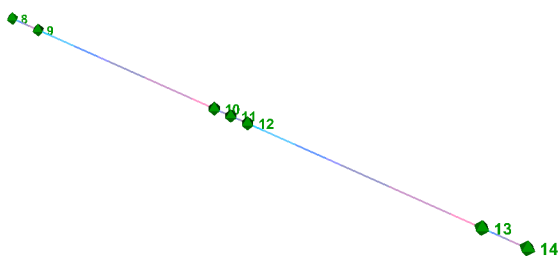




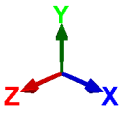
(2) 頂版



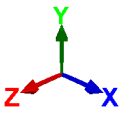
(3) 底版



(4) 側壁

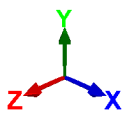
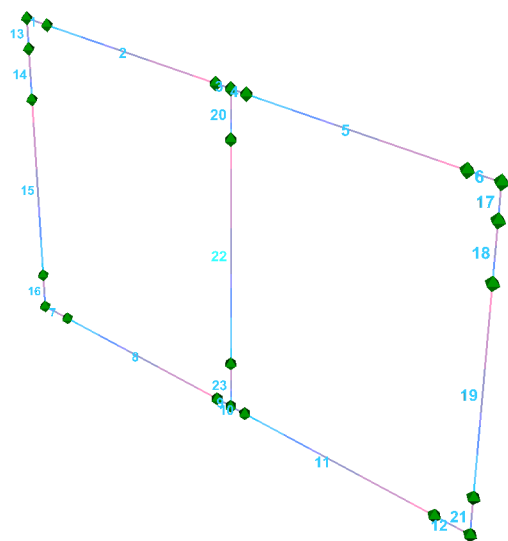


(5) 中柱

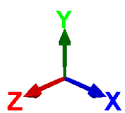
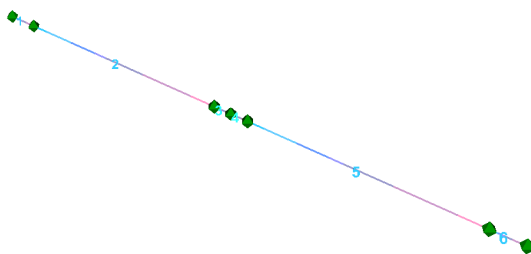


### 2.2.3 部材番号

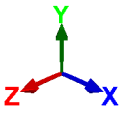
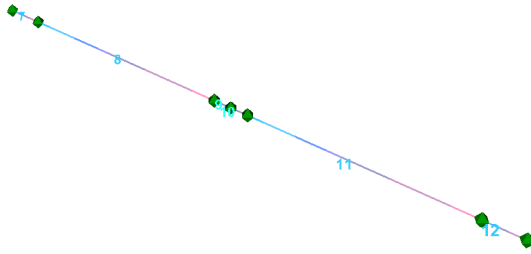
#### (1) モデル



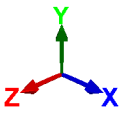
#### (2) 頂版



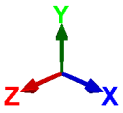
(3) 底版



(4) 側壁



(5) 中柱



## 2.3 節点座標

名称	X(m)	Y(m)	Z(m)
1	-4.500	5.120	0.000
2	-4.000	5.120	0.000
3	-0.300	5.120	0.000
4	0.000	5.120	0.000
5	0.300	5.120	0.000
6	4.000	5.120	0.000
7	4.500	5.120	0.000
8	-4.500	0.000	0.000
9	-3.900	0.000	0.000
10	-0.300	0.000	0.000
11	0.000	0.000	0.000

名称	X(m)	Y(m)	Z(m)
12	0.300	0.000	0.000
13	3.900	0.000	0.000
14	4.500	0.000	0.000
15	-4.500	4.620	0.000
16	-4.500	3.770	0.000
17	-4.500	0.600	0.000
18	4.500	4.620	0.000
19	4.500	3.770	0.000
20	4.500	0.600	0.000
21	0.000	4.370	0.000
22	0.000	0.750	0.000

## 2.4 支点条件

### 2.4.1 一覧

注 ) 単位 : kN/m, kNm/ rad, kN/ rad

#### (1) 固定

節点	$x_i$	$y_i$	$z_i$	$\theta_{x_i} - z_i$
	$\theta_{x_i}$	$\theta_{y_i}$	$\theta_{z_i}$	$\theta_{z_i} - x_i$
8	固定	固定	固定	
	固定	固定	自由	
14	自由	固定	固定	
	固定	固定	自由	

## 2.5 分布ばねの条件

### 2.5.1 一覧

注) 単位 : kN/m<sup>2</sup>

#### (1) 地震時

部材名称	K <sub>xp</sub>	K <sub>yp</sub>	K <sub>zp</sub>
1	1637.00	4910.00	99999.00
2	1637.00	4910.00	99999.00
3	1637.00	4910.00	99999.00
4	1637.00	4910.00	99999.00
5	1637.00	4910.00	99999.00
6	1637.00	4910.00	99999.00
7	2161.00	6483.00	99999.00
8	2161.00	6483.00	99999.00
9	2161.00	6483.00	99999.00
10	2161.00	6483.00	99999.00
11	2161.00	6483.00	99999.00
12	2161.00	6483.00	99999.00
13	5358.00	16075.00	99999.00
14	5358.00	16075.00	99999.00
15	7499.00	22496.00	99999.00
16	7499.00	22496.00	99999.00
17	5358.00	16075.00	99999.00
18	5358.00	16075.00	99999.00
19	7499.00	22496.00	99999.00
21	7499.00	22496.00	99999.00



## 2.6 部材データ (1)

名称	タイプ	配置 角度(°)	節点 名称		断面 No.		境界条件(剛結: - )		
			i端側	j端側	i端側	j端側	i端側	j端側	
1	弾性梁	0	1	2	4	4	-	-	-
2	弾性梁	0	2	3	1	1	-	-	-
3	弾性梁	0	3	4	4	4	-	-	-
4	弾性梁	0	4	5	4	4	-	-	-
5	弾性梁	0	5	6	1	1	-	-	-
6	弾性梁	0	6	7	4	4	-	-	-
7	弾性梁	0	8	9	4	4	-	-	-
8	弾性梁	0	9	10	1	1	-	-	-
9	弾性梁	0	10	11	4	4	-	-	-
10	弾性梁	0	11	12	4	4	-	-	-
11	弾性梁	0	12	13	1	1	-	-	-
12	弾性梁	0	13	14	4	4	-	-	-
13	弾性梁	0	15	1	4	4	-	-	-
14	弾性梁	0	16	15	1	1	-	-	-
15	弾性梁	0	17	16	1	1	-	-	-
16	弾性梁	0	8	17	4	4	-	-	-
17	弾性梁	0	18	7	4	4	-	-	-
18	弾性梁	0	19	18	1	1	-	-	-
19	弾性梁	0	20	19	1	1	-	-	-
20	弾性梁	0	21	4	3	3	-	-	-
21	弾性梁	0	14	20	4	4	-	-	-
22	弾性梁	0	22	21	2	2	-	-	-
23	弾性梁	0	11	22	3	3	-	-	-

### 断面

No.	名称
1	頂底板・側壁
2	中柱
3	剛部材-中柱
4	剛部材-頂底板・側壁

## 2.7 部材データ (2)

名称	分割 No.	グループ名称	鉄筋の許容応力度に必要な部材条件
1	5	頂版	一般部材
2	5	頂版	一般部材
3	5	頂版	一般部材
4	5	頂版	一般部材
5	5	頂版	一般部材
6	5	頂版	一般部材
7	5	底版	一般部材
8	5	底版	一般部材
9	5	底版	一般部材
10	5	底版	一般部材
11	5	底版	一般部材
12	5	底版	一般部材
13	5	側壁	一般部材
14	5	側壁	一般部材
15	5	側壁	一般部材
16	5	側壁	一般部材
17	5	側壁	一般部材
18	5	側壁	一般部材
19	5	側壁	一般部材
20	5	中柱	一般部材
21	5	側壁	一般部材
22	5	中柱	一般部材
23	5	中柱	一般部材

## 2.8 断面データ (一覧)

No.	名称	面積(m <sup>2</sup> )	I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	J(m <sup>4</sup> )
1	頂底板・側壁	5.0000E-001	1.0417E-002	4.1667E-002	2.7964E-002
2	中柱	2.5000E-001	5.2083E-003	5.2083E-003	8.6352E-003
3	剛部材-中柱	9.9990E+000	9.9990E+000	9.9990E+000	9.9990E+000
4	剛部材-頂底板・側壁	9.9990E+000	9.9990E+000	9.9990E+000	9.9990E+000

No.	E(N/mm <sup>2</sup> )	G(N/mm <sup>2</sup> )	α(1/°C)	Cz(m)	Cy(m)	θ(°)
1	2.50E+004	1.09E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
2	2.50E+004	1.09E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
3	2.50E+004	1.04E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
4	2.50E+004	1.04E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00

No.	準拠基準
1	曲げ : 道示-III, IV : せん断 : 道示-III(H14) L.S. : 2007コン示
2	曲げ : 道示-III, IV : せん断 : 道示-III(H14) L.S. : 2007コン示
3	
4	

## 2.9 断面データ (詳細)

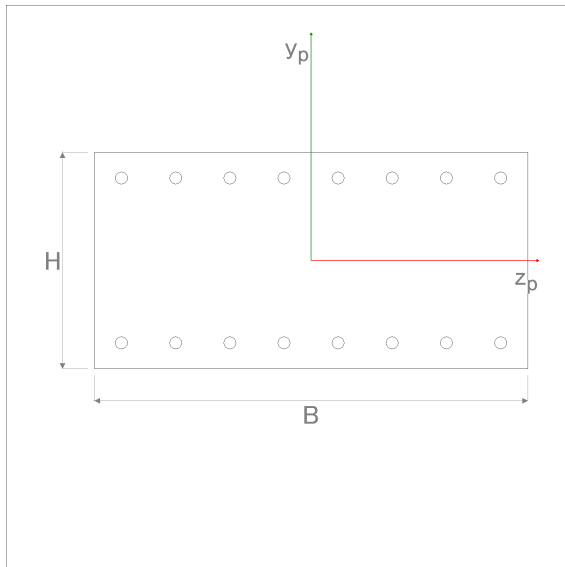
### 2.9.1 頂底板・側壁

#### (1) 準拠基準

- 曲げ計算用準拠基準 : 道示-III, IV
- せん断計算用準拠基準 : 道示-III(H14)
- 限界状態計算用準拠基準 : 2007コ示

#### (2) 寸法データ

断面全幅B (m)		1.000
断面全高H (m)		0.500
鉄筋(SD295)	D29*16	10278.4
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )		10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ボロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

#### (3) 材料

##### 1) 鉄筋

名称	$\sigma_{sy}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{su}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}^1$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [地震・衝撃, 一軸] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [地震・衝撃, 二軸] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [気中] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [水中] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [主荷重] (N/mm <sup>2</sup> )	$E_s$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_s$ (kN/m <sup>3</sup> ) $\nu_s$ $\alpha$ (1/°C) $G_s$ (N/mm <sup>2</sup> )
SD295	295.00	2.00E+005
任意設定	442.50	24.5
タイプ : 異型鉄筋	180.00	0.300
	180.00	1.0E-005
	198.00	7.69E+004
	180.00	
	160.00	
	100.00	

2) コンクリート

名称	$\sigma'_{ck}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{bt}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 一軸曲げ $\sigma_{cab}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 二軸曲げ $\sigma_{cab}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{ca1}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_{a1}$ (道示-IV) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_{a2}$ (道示-IV) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_c$ (道示-III) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_c$ (道示-IV, V) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_{max}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{ia}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$E_c$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_c$ (kN/m <sup>3</sup> ) $V_c$ $\alpha$ (1/°C) $\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> ) $G_c$ (N/mm <sup>2</sup> )
24MPa 任意設定	24.00 1.91 8.00 9.00 6.50	0.23 1.70 0.39 0.35 3.20 0.80	2.50E+004 24.5 0.147 1.0E-005 1.60 1.09E+004

(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ

1) 設計基準

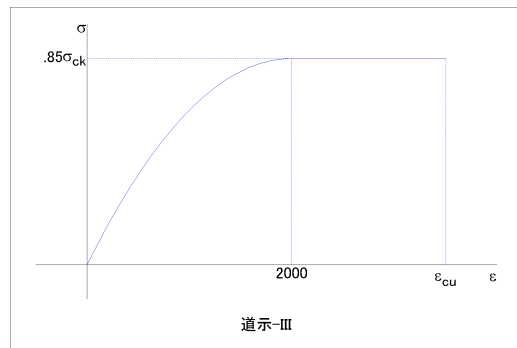
a) アウトライン

1. コンクリート

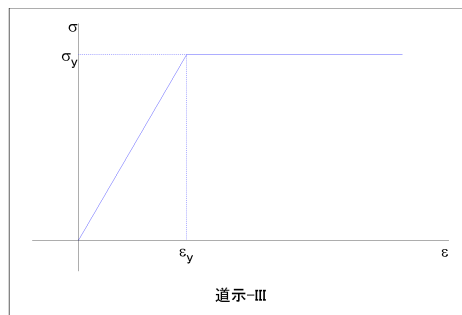
材料名称: 24MPa

参照値

$\epsilon_{peak}$	2000.0	$\mu$
$\epsilon_{cu}$	3500.0	$\mu$
$\sigma_{ck}$	24.00	N/mm <sup>2</sup>
$0.85\sigma_{ck}$	20.40	N/mm <sup>2</sup>



b) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	$\epsilon_y$ ( $\mu$ )	$\sigma_y$ (N/mm <sup>2</sup> )
D29	SD295	D29	1475.0	295.00

2) 限界状態設計基準

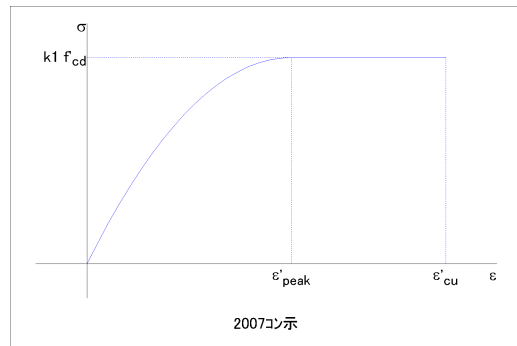
a) アウトライン

1. コンクリート

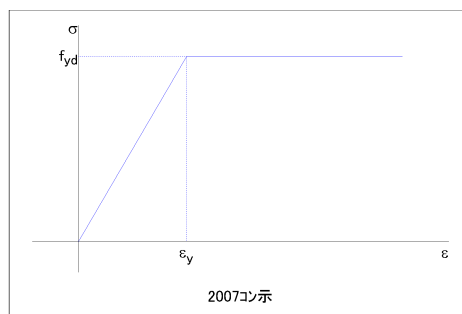
材料名称: 24MPa

参照値

$\epsilon'_{peak}$	2000.0	$\mu$
$\epsilon'_{cu}$	3500.0	$\mu$
$f'_{ck}$	24.00	N/mm <sup>2</sup>
$\gamma_{nc}$	1.300	
k1	0.850	
$f'_{cd}$	18.46	N/mm <sup>2</sup>
$k1 * f'_{cd}$	15.69	N/mm <sup>2</sup>



b) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	$\epsilon_y(\mu)$	$f_{yk}(N/mm^2)$	$f_{yd}(N/mm^2)$	$\gamma_{ms}$
D29	SD295	D29	1475.0	295.00	295.00	1.000

(5) せん断計算オプション

1) 有効断面寸法パラメータ

断面タイプ

自動算出

入力形式

対称

有効断面寸法

	b(m)	d(m)	e(m)	Ast (mm <sup>2</sup> )
Zp(+Myp)	0.5000	0.7500	0.0000	5139.2
Zp(-Myp)	0.5000	0.7500	0.0000	5139.2
Yp(+Mzp)	1.0000	0.4400	0.0000	5139.2
Yp(-Mzp)	1.0000	0.4400	0.0000	5139.2

## 2) せん断計算パラメータ

共通

		zp 軸	yp 軸
桁高の変化	$\tan\beta + \tan\gamma$	0.000	0.000
付着応力度計算用	$h(m)$	0.0000	0.0000

## 斜引張鉄筋

		zp 軸	yp 軸
せん断スパン低減係数	$Cds$	1.000	1.000
断面積	$A_w(mm^2)$	573.0	1146.0
間隔	$a(m)$	0.1500	0.1500
配置角度	$\theta(^{\circ})$	90.00	90.00
鉄筋		SD295	SD295

CFRP

[OFF]

(6) 限界状態オプション

1) 共通

コンクリートの種類 = 普通コンクリート

2) 安全係数

a) 構造物係数 / 材料係数

	終局限界	使用限界	疲労限界
構造物係数	1.150	1.000	1.000
コンクリート	1.300	1.000	1.300
鉄筋	1.000	1.000	1.050
プレート	1.000	1.000	1.050
PC鋼材	1.000	1.000	1.050
CFRP	1.000	1.000	1.050

b) 部材係数

終局限界状態 曲げ耐力・軸耐力	1.150
終局限界状態 軸方向耐力の上限値	1.300
終局限界状態 せん断耐力 (コンクリート)	1.300
終局限界状態 せん断耐力 (鉄筋)	1.150
終局限界状態 せん断耐力 (PC鋼材)	1.150
終局限界状態 せん断耐力 (FRP)	1.150
終局限界状態 ねじり耐力	1.300
使用限界	1.000
疲労限界	1.000
疲労限界状態 せん断耐力 (コンクリート)	1.300

3) ひび割れ

a) 設定

鉄筋の腐食環境	一般の環境
コンクリート応力度算出時の換算断面諸量	コンクリート断面
設計荷重応力度算出時のk値の考慮	考慮する
変動荷重による応力度計算	計算しない

b) 値

ひび割れ幅算出用データ

		鉄筋	PC
鋼材の付着性状の影響を表す定数	k1	1.000	1.000
鋼材のかぶり	C (mm)	30.0	30.0
鋼材の中心間隔	Cs (mm)	150.0	150.0
鋼材の径	D (mm)	22.0	22.0
乾燥収縮、クリープによる増加ひずみ	$\epsilon'_{cs}(\mu)$	150.0	150.0



鋼材応力度増加量の制限値  $\sigma_{sp}$  (N/mm<sup>2</sup>)

	鉄筋	PC
曲げひび割れの照査用	120.00	120.00
曲げひび割れの照査用	120.00	120.00
ねじりひび割れの照査用	120.00	120.00

ひび割れ幅算定用 (2002コ示, 2007コ示と H16鉄道)

	鉄筋	PC
粗骨材の最大寸法 (mm)	25.0	25.0
'k2'によるコンクリート強度 (N/mm <sup>2</sup> )	30.00	30.00
引張鋼材の段数 n (ステップ)	1	1

4) せん断

a) 共通

	zp	yp
$\tan\alpha_c + \tan\alpha_t$ (°)	0	0

せん断補強鉄筋の設計降伏強度の取扱い : 制限値以内とする

Mu用軸力オプション : 常にN' = 0

$\beta_n$ 計算方法 :  $M_d \geq M_{ud} / 2$

V<sub>yd</sub>で照査する

b) スターラップ

	zp	yp
断面積 $A_w$ (mm <sup>2</sup> )	573.0	1146.0
間隔 a (m)	0.1500	0.1500
角度 (°)	90	90
引張強度 (N/mm <sup>2</sup> )	440.00	440.00
曲げ強度 (N/mm <sup>2</sup> )	295.00	295.00

5) 疲労限界

引張主鉄筋の継手の種類 : 一般の場合

疲労限界状態の計算パラメータ

繰返し回数	N (回)	2000000
引張主鉄筋の呼び径	$\phi$ (mm)	22.0
スターラップの呼び径	$\phi$ (mm)	16.0
交番荷重を受ける場合として $\sigma_p=0$ とする		考慮しない
ふしの形状に関する係数	k0	1.000

6) ねじり

Ktの入力値 = 1.000

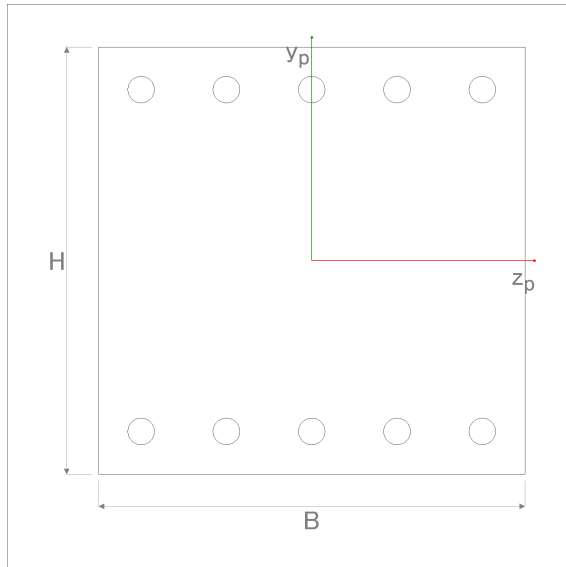
2.9.2 中柱

(1) 準拠基準

- 曲げ計算用準拠基準 : 道示-III, IV
- せん断計算用準拠基準 : 道示-III(H14)
- 限界状態計算用準拠基準 : 2007コ示

(2) 寸法データ

断面全幅B (m)		0.500
断面全高H (m)		0.500
鉄筋(SD295)	D32*10	7942.0
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )		7942.0



A(m <sup>2</sup> )	2.5000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.250	zl(m)	0.250
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	5.2083E-003	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	5.2083E-003
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.021	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.021
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.021	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.021
Ao(m)	1.500	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	8.6352E-003	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

(3) 材料

1) 鉄筋

名称	$\sigma_{sy}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{su}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma'_s$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [地震・衝撃, 一軸] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [地震・衝撃, 二軸] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [気中] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [水中] (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sa}$ [主荷重] (N/mm <sup>2</sup> )	$E_s$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_s$ (kN/m <sup>3</sup> ) $\nu_s$ $\alpha$ (1/°C) $G_s$ (N/mm <sup>2</sup> )
SD295	295.00	2.00E+005
任意設定	442.50	24.5
タイプ : 異型鉄筋	180.00	0.300
	180.00	1.0E-005
	198.00	7.69E+004
	180.00	
	160.00	
	100.00	

2) コンクリート

名称	$\sigma'_{ck}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{bt}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 一軸曲げ $\sigma_{cab}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 二軸曲げ $\sigma_{cab}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{ca1}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_{a1}$ (道示-IV) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_{a2}$ (道示-IV) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_c$ (道示-III) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_c$ (道示-IV, V) (N/mm <sup>2</sup> ) $\tau_{max}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{ia}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$E_c$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_c$ (kN/m <sup>3</sup> ) $V_c$ $\alpha$ (1/°C) $\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> ) $G_c$ (N/mm <sup>2</sup> )
24MPa 任意設定	24.00 1.91 8.00 9.00 6.50	0.23 1.70 0.39 0.35 3.20 0.80	2.50E+004 24.5 0.147 1.0E-005 1.60 1.09E+004

(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ

1) 設計基準

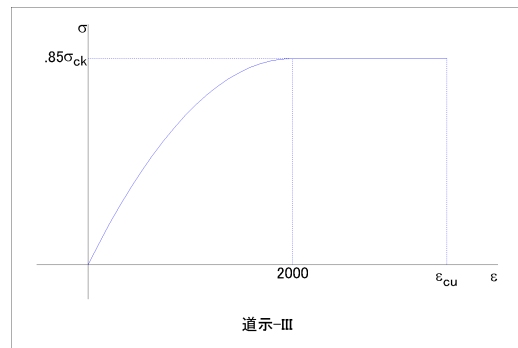
a) アウトライン

1. コンクリート

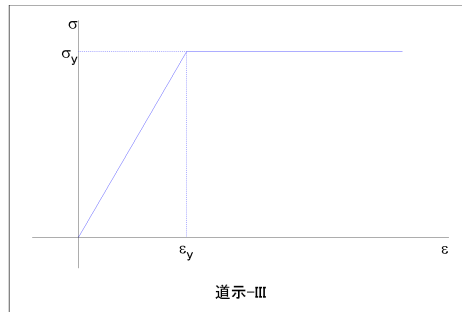
材料名称: 24MPa

参照値

$\epsilon_{peak}$	2000.0	$\mu$
$\epsilon_{cu}$	3500.0	$\mu$
$\sigma_{ck}$	24.00	N/mm <sup>2</sup>
$0.85\sigma_{ck}$	20.40	N/mm <sup>2</sup>



b) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	$\epsilon_y$ ( $\mu$ )	$\sigma_y$ (N/mm <sup>2</sup> )
主鉄筋	SD295	D32	1475.0	295.00

2) 限界状態設計基準

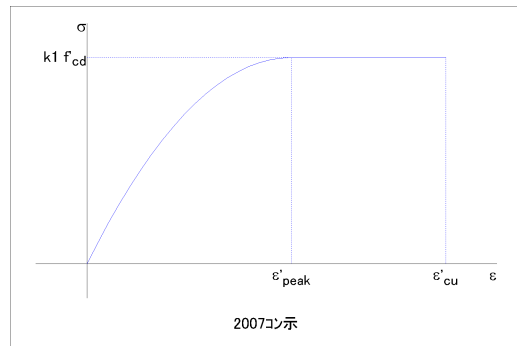
a) アウトライン

1. コンクリート

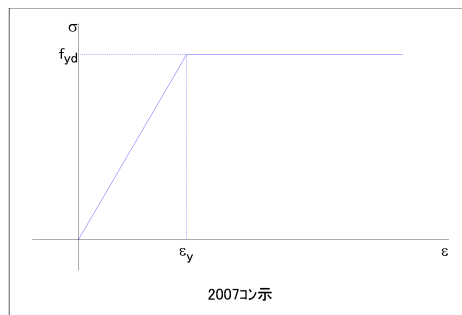
材料名称: 24MPa

参照値

$\epsilon'_{peak}$	2000.0	$\mu$
$\epsilon'_{cu}$	3500.0	$\mu$
$f'_{ck}$	24.00	N/mm <sup>2</sup>
$\gamma_{nc}$	1.300	
k1	0.850	
$f'_{cd}$	18.46	N/mm <sup>2</sup>
$k1 * f'_{cd}$	15.69	N/mm <sup>2</sup>



b) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	$\epsilon_y(\mu)$	$f_{yk}(N/mm^2)$	$f_{yd}(N/mm^2)$	$\gamma_{ms}$
主鉄筋	SD295	D32	1475.0	295.00	295.00	1.000

(5) せん断計算オプション

1) 有効断面寸法パラメータ

断面タイプ

自動算出

入力形式

非対称

有効断面寸法

	b(m)	d(m)	e(m)	Ast (mm <sup>2</sup> )
Zp(+Myp)	0.5000	0.3700	0.0000	3971.0
Zp(-Myp)	0.5000	0.3700	0.0000	3971.0
Yp(+Mzp)	0.5000	0.4500	0.0000	3971.0
Yp(-Mzp)	0.5000	0.4500	0.0000	3971.0

2) せん断計算パラメータ

共通

		zp 軸	yp 軸
桁高の変化	$\tan\beta + \tan\gamma$	0.000	0.000
付着応力度計算用	$h(m)$	0.0000	0.0000

斜引張鉄筋

		zp 軸	yp 軸
せん断スパン低減係数	Cds	1.000	1.000
断面積	$A_w(mm^2)$	573.0	573.0
間隔	$a(m)$	0.1500	0.1500
配置角度	$\theta(^{\circ})$	90.00	90.00
鉄筋		SD295	SD295

CFRP

[OFF]

(6) 限界状態オプション

1) 共通

コンクリートの種類 = 普通コンクリート

2) 安全係数

a) 構造物係数 / 材料係数

	終局限界	使用限界	疲労限界
構造物係数	1.150	1.000	1.000
コンクリート	1.300	1.000	1.300
鉄筋	1.000	1.000	1.050
プレート	1.000	1.000	1.050
PC鋼材	1.000	1.000	1.050
CFRP	1.000	1.000	1.050

b) 部材係数

終局限界状態 曲げ耐力・軸耐力	1.150
終局限界状態 軸方向耐力の上限値	1.300
終局限界状態 せん断耐力 (コンクリート)	1.300
終局限界状態 せん断耐力 (鉄筋)	1.150
終局限界状態 せん断耐力 (PC鋼材)	1.150
終局限界状態 せん断耐力 (FRP)	1.150
終局限界状態 ねじり耐力	1.300
使用限界	1.000
疲労限界	1.000
疲労限界状態 せん断耐力 (コンクリート)	1.300

3) ひび割れ

a) 設定

鉄筋の腐食環境	一般の環境
コンクリート応力度算出時の換算断面諸量	コンクリート断面
設計荷重応力度算出時のk値の考慮	考慮する
変動荷重による応力度計算	計算しない

b) 値

ひび割れ幅算出用データ

		鉄筋	PC
鋼材の付着性状の影響を表す定数	k1	1.000	1.000
鋼材のかぶり	C (mm)	30.0	30.0
鋼材の中心間隔	Cs (mm)	150.0	150.0
鋼材の径	D (mm)	22.0	22.0
乾燥収縮、クリープによる増加ひずみ	$\epsilon'_{cs}(\mu)$	150.0	150.0

鋼材応力度増加量の制限値  $\sigma_{sp}$  (N/mm<sup>2</sup>)

	鉄筋	PC
曲げひび割れの照査用	120.00	120.00
曲げひび割れの照査用	120.00	120.00
ねじりひび割れの照査用	120.00	120.00

ひび割れ幅算定用 (2002コ示, 2007コ示と H16鉄道)

	鉄筋	PC
粗骨材の最大寸法 (mm)	25.0	25.0
'k2'によるコンクリート強度 (N/mm <sup>2</sup> )	30.00	30.00
引張鋼材の段数 n (ステップ)	1	1

4) せん断

a) 共通

	zp	yp
$\tan\alpha_c + \tan\alpha_t$ (°)	0	0

せん断補強鉄筋の設計降伏強度の取扱い : 制限値以内とする

Mu用軸力オプション : 常にN' = 0

$\beta_n$ 計算方法 :  $M_d \geq M_{ud} / 2$

V<sub>yd</sub>で照査する

b) スターラップ

	zp	yp
断面積 $A_w$ (mm <sup>2</sup> )	573.0	573.0
間隔 a (m)	0.1500	0.1500
角度 (°)	90	90
引張強度 (N/mm <sup>2</sup> )	440.00	440.00
曲げ強度 (N/mm <sup>2</sup> )	295.00	295.00

5) 疲労限界

引張主鉄筋の継手の種類 : 一般の場合

疲労限界状態の計算パラメータ

繰返し回数	N (回)	2000000
引張主鉄筋の呼び径	$\phi$ (mm)	22.0
スターラップの呼び径	$\phi$ (mm)	16.0
交番荷重を受ける場合として $\sigma_p=0$ とする		考慮しない
ふしの形状に関する係数	k0	1.000



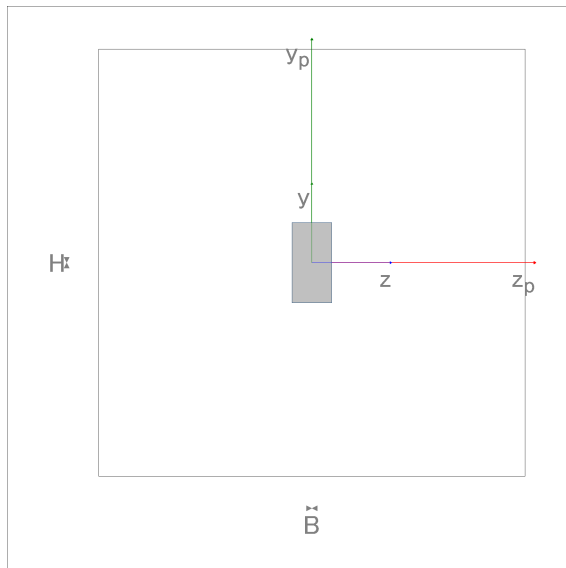
6) ねじり

Ktの入力値 = 1.000

2.9.3 剛部材-中柱

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	0.000
断面全高H (m)	0.000
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	0.0



A(m <sup>2</sup> )	9.9990E+000	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.000	yl(m)	0.000
zr(m)	0.000	zl(m)	0.000
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	9.9990E+000	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	9.9990E+000
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.000	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.000
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.000	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.000
Ao(m)	0.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	9.9990E+000	θ(°)	0

A' : 総ボロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

数値断面

名称	A(m <sup>2</sup> )	I <sub>yy</sub> (m <sup>4</sup> )	I <sub>yy</sub> (m <sup>4</sup> )	I <sub>zz</sub> (m <sup>4</sup> )	J(m <sup>4</sup> )
Element 2	9.9990E+000	9.9990E+000	0.0000E+000	9.9990E+000	9.9990E+000

(2) 材料

1) 非構造材料

名称	γ <sub>ns</sub> (kN/m <sup>3</sup> )
Other	0.0

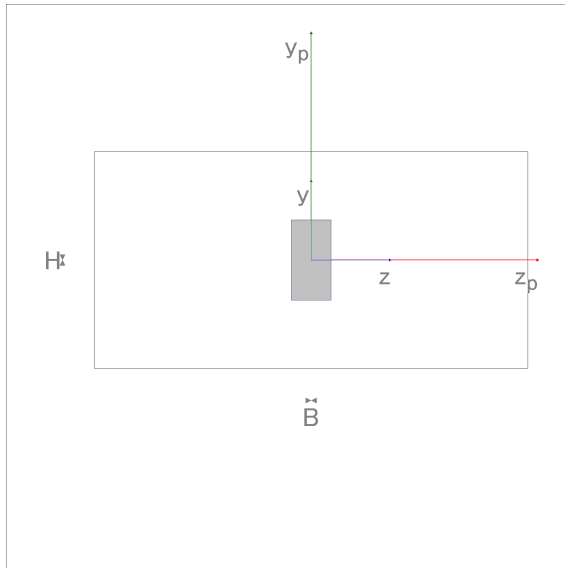
2) 直接指定材料

名称	E(N/mm <sup>2</sup> )	v	G(N/mm <sup>2</sup> )	単位重量(kN/m <sup>3</sup> )
Element 2	2.50E+004	0.200	1.04E+004	0.0

2.9.4 剛部材-頂底板・側壁

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	0.000
断面全高H (m)	0.000
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	0.0



A(m <sup>2</sup> )	9.9990E+000	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.000	yl(m)	0.000
zr(m)	0.000	zl(m)	0.000
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	9.9990E+000	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	9.9990E+000
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.000	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.000
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.000	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.000
Ao(m)	0.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	9.9990E+000	θ(°)	0

A' : 総水口一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

数値断面

名称	A(m <sup>2</sup> )	I <sub>yy</sub> (m <sup>4</sup> )	I <sub>xy</sub> (m <sup>4</sup> )	I <sub>zz</sub> (m <sup>4</sup> )	J(m <sup>4</sup> )
Element 2	9.9990E+000	9.9990E+000	0.0000E+000	9.9990E+000	9.9990E+000

(2) 材料

1) 非構造材料

名称	γ <sub>ns</sub> (kN/m <sup>3</sup> )
Other	0.0

2) 直接指定材料

名称	E(N/mm <sup>2</sup> )	ν	G(N/mm <sup>2</sup> )	単位重量(kN/m <sup>3</sup> )
Element 2	2.50E+004	0.200	1.04E+004	0.0

## 2.10 入力荷重ケース

### 2.10.1 組合せ荷重ケース

組合せ荷重ケース名称	全体割増	荷重ケース名称	部分割増
常時	1.000	活荷重 土被り 常時土圧 常時地盤反力	1.000 1.000 1.000 1.000
L1地震時	1.000	L1慣性力 L1水平変位による荷重 L1周面せん断力 土被り 常時土圧 常時地盤反力	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000 1.000

### 2.10.2 限界状態荷重ケース

#### 荷重ケース名称

限界状態荷重ケース		荷重ケース名称
Limit State 1	終局限界	L1地震時
	使用限界 永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
	疲労限界 永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

#### 荷重割増

限界状態荷重ケース	荷重割増 K1				荷重割増 K2	
	M	S	N	T	使用限界	疲労限界
Limit State 1	1.000	1.000	1.000	1.000	0.500	0.500

### 2.10.3 支点・分布ばねケース

荷重ケース名称	支点ケース	分布ばねケース
活荷重	固定	なし
土被り	固定	なし
常時土圧	固定	なし
常時地盤反力	固定	なし
L1慣性力	なし	地震時
L1水平変位による荷重	なし	地震時
L1周面せん断力	なし	地震時
死荷重 (St.)	固定	なし
死荷重 (Non St.)	固定	なし

2.10.4 基本荷重ケース

(1) 活荷重

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
1..6	i	0.000	-9.800	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(連続)
	i	9.000	-9.800	kN/m		

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
1..6	0.000

(2) 土被り

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
1..6	i	0.000	-91.400	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(連続)
	i	9.000	-91.400	kN/m		

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
1..6	0.000

(3) 常時土圧

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
13..16	i	0.000	123.100	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
	i	5.120	66.900	kN/m		
17..19,21	i	0.000	-123.100	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
	i	5.120	-66.900	kN/m		

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
13..16	0.000
17..19,21	0.000

(4) 常時地盤反力

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
7..12	i	0.000	143.122	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(連続)
	i	9.000	143.122	kN/m		

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
7..12	0.000

(5) L1慣性力

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
1..6	i i	0.000 9.000	2.490 2.490	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
7..12	i i	0.000 9.000	1.060 1.060	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
13..16	i i	0.000 5.120	1.060 2.490	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
17..19,21	i i	0.000 5.120	1.060 2.490	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
20,22,23	i i	0.000 5.120	0.530 1.245	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
1..6	0.000
7..12	0.000
13..16	0.000
17..19,21	0.000
20,22,23	0.000

(6) L1水平変位による荷重

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
1..6	i i	0.000 9.000	14.400 14.400	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
13,14	i i	0.000 1.350	93.200 141.500	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
15,16	i i	0.000 3.770	0.000 130.500	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
17,18	i i	0.000 1.350	93.200 141.500	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
19,21	i i	0.000 3.770	0.000 130.500	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
1..6	0.000
13,14	0.000
15,16	0.000
17,18	0.000
19,21	0.000

(7) L1周面せん断力

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
1..6	i	0.000	20.100	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
	i	9.000	20.100	kN/m		
7..12	i	0.000	-33.500	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(連続)
	i	9.000	-33.500	kN/m		
13..16	i	0.000	-28.100	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(連続)
	i	5.120	-28.100	kN/m		
17..19,21	i	0.000	28.100	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(連続)
	i	5.120	28.100	kN/m		

2) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
1..6	0.000
7..12	0.000
13..16	0.000
17..19,21	0.000

(8) 死荷重 (St.)

1) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
1	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.500	-12.250	kN/m		
2	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.700	-12.250	kN/m		
3	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.300	-12.250	kN/m		
4	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.300	-12.250	kN/m		
5	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.700	-12.250	kN/m		
6	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.500	-12.250	kN/m		
7	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.600	-12.250	kN/m		
8	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.600	-12.250	kN/m		
9	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.300	-12.250	kN/m		
10	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.300	-12.250	kN/m		
11	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.600	-12.250	kN/m		
12	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.600	-12.250	kN/m		
13	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.500	-12.250	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
14	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.850	-12.250	kN/m		
15	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.170	-12.250	kN/m		
16	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.600	-12.250	kN/m		
17	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.500	-12.250	kN/m		
18	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.850	-12.250	kN/m		
19	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.170	-12.250	kN/m		
20	i	0.000	-6.125	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.750	-6.125	kN/m		
21	i	0.000	-12.250	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.600	-12.250	kN/m		
22	i	0.000	-6.125	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	3.620	-6.125	kN/m		
23	i	0.000	-6.125	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.750	-6.125	kN/m		

2) 部材荷重偏心率

部材	偏心率 (m)
1	0.000
2	0.000
3	0.000
4	0.000
5	0.000
6	0.000
7	0.000
8	0.000
9	0.000
10	0.000
11	0.000
12	0.000
13	0.000
14	0.000
15	0.000
16	0.000
17	0.000
18	0.000
19	0.000
20	0.000
21	0.000



部材	偏心量 (m)
22	0.000
23	0.000

### 3章 結果

### 3.1 フレーム計算

#### 3.1.1 標準出力(基本/組合せ荷重ケース)

##### (1) 節点の結果

##### 1) 変位

##### a) 基本荷重ケースの結果

##### 1.活荷重

##### 1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.0	0.0	0.0
2	0.0	0.0	0.0
3	0.0	-0.3	0.0
4	0.0	-0.3	0.0
5	0.0	-0.3	0.0
6	0.0	0.0	0.0
7	0.0	0.0	0.0
8	0.0	0.0	0.0
9	0.0	0.0	0.0
10	0.0	-0.3	0.0
11	0.0	-0.3	0.0
12	0.0	-0.3	0.0
13	0.0	0.0	0.0
14	0.0	0.0	0.0
15	0.0	0.0	0.0
16	-0.1	0.0	0.0
17	0.0	0.0	0.0
18	0.0	0.0	0.0
19	0.1	0.0	0.0
20	0.0	0.0	0.0
21	0.0	-0.3	0.0
22	0.0	-0.3	0.0

2.土被り

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.1	-0.1	0.0
2	0.1	-0.4	0.0
3	0.0	-2.8	0.0
4	0.0	-2.8	0.0
5	0.0	-2.8	0.0
6	0.0	-0.4	0.0
7	0.0	-0.1	0.0
8	0.0	0.0	0.0
9	0.0	-0.2	0.0
10	0.0	-2.6	0.0
11	0.0	-2.6	0.0
12	0.0	-2.6	0.0
13	0.1	-0.2	0.0
14	0.1	0.0	0.0
15	-0.3	-0.1	0.0
16	-0.5	-0.1	0.0
17	0.2	0.0	0.0
18	0.3	-0.1	0.0
19	0.6	-0.1	0.0
20	-0.1	0.0	0.0
21	0.0	-2.8	0.0
22	0.0	-2.7	0.0

3. 常時土圧

1. 表

名称	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.0	0.0	0.0
2	0.0	0.2	0.0
3	-0.1	-0.1	0.0
4	-0.1	-0.1	0.0
5	-0.1	-0.1	0.0
6	-0.1	0.2	0.0
7	-0.1	0.0	0.0
8	0.0	0.0	0.0
9	0.0	-0.3	0.0
10	-0.1	-0.2	0.0
11	-0.1	-0.2	0.0
12	-0.1	-0.2	0.0
13	-0.2	-0.3	0.0
14	-0.2	0.0	0.0
15	0.2	0.0	0.0
16	0.6	0.0	0.0
17	0.3	0.0	0.0
18	-0.4	0.0	0.0
19	-0.8	0.0	0.0
20	-0.4	0.0	0.0
21	-0.1	-0.1	0.0
22	-0.1	-0.2	0.0

#### 4. 常時地盤反力

1. 表

名称	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	-0.1	0.1	0.0
2	-0.1	0.3	0.0
3	-0.1	4.1	0.0
4	-0.1	4.1	0.0
5	-0.1	4.1	0.0
6	0.0	0.3	0.0
7	0.0	0.1	0.0
8	0.0	0.0	0.0
9	0.0	0.7	0.0
10	-0.1	4.3	0.0
11	-0.1	4.3	0.0
12	-0.1	4.3	0.0
13	-0.1	0.7	0.0
14	-0.1	0.0	0.0
15	0.1	0.1	0.0
16	0.1	0.0	0.0
17	-0.7	0.0	0.0
18	-0.2	0.1	0.0
19	-0.2	0.0	0.0
20	0.6	0.0	0.0
21	-0.1	4.1	0.0
22	-0.1	4.3	0.0

5.L1慣性力

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.3	0.1	0.0
2	0.3	0.0	0.0
3	0.3	0.0	0.0
4	0.3	0.0	0.0
5	0.3	0.0	0.0
6	0.3	0.0	0.0
7	0.3	-0.1	0.0
8	0.2	0.1	0.0
9	0.2	0.1	0.0
10	0.2	0.0	0.0
11	0.2	0.0	0.0
12	0.2	0.0	0.0
13	0.2	-0.1	0.0
14	0.2	-0.1	0.0
15	0.3	0.1	0.0
16	0.3	0.1	0.0
17	0.2	0.1	0.0
18	0.3	-0.1	0.0
19	0.3	-0.1	0.0
20	0.2	-0.1	0.0
21	0.3	0.0	0.0
22	0.2	0.0	0.0

## 6.L1水平変位による荷重

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	5.7	1.4	0.0
2	5.7	1.1	0.0
3	5.7	0.1	0.0
4	5.7	0.0	0.0
5	5.7	-0.1	0.0
6	5.7	-1.1	0.0
7	5.7	-1.4	0.0
8	2.2	1.4	0.0
9	2.2	1.1	0.0
10	2.2	0.1	0.0
11	2.2	0.0	0.0
12	2.2	-0.1	0.0
13	2.2	-1.1	0.0
14	2.2	-1.4	0.0
15	5.4	1.4	0.0
16	4.9	1.4	0.0
17	2.5	1.4	0.0
18	5.4	-1.4	0.0
19	4.9	-1.4	0.0
20	2.5	-1.4	0.0
21	5.4	0.0	0.0
22	2.5	0.0	0.0



## 7.L1周面せん断力

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.4	-0.6	0.0
2	0.4	-0.7	0.0
3	0.4	0.0	0.0
4	0.4	0.0	0.0
5	0.4	0.0	0.0
6	0.4	0.7	0.0
7	0.4	0.6	0.0
8	-1.3	-0.6	0.0
9	-1.3	-0.7	0.0
10	-1.4	0.0	0.0
11	-1.4	0.0	0.0
12	-1.4	0.0	0.0
13	-1.3	0.7	0.0
14	-1.3	0.6	0.0
15	0.4	-0.6	0.0
16	0.2	-0.6	0.0
17	-1.2	-0.6	0.0
18	0.4	0.6	0.0
19	0.2	0.6	0.0
20	-1.2	0.6	0.0
21	0.5	0.0	0.0
22	-1.4	0.0	0.0

8.死荷重 (St.)

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.0	0.0	0.0
2	0.0	-0.1	0.0
3	0.0	-0.9	0.0
4	0.0	-0.9	0.0
5	0.0	-0.9	0.0
6	0.0	-0.1	0.0
7	0.0	0.0	0.0
8	0.0	0.0	0.0
9	0.0	-0.1	0.0
10	0.0	-0.9	0.0
11	0.0	-0.9	0.0
12	0.0	-0.9	0.0
13	0.0	-0.1	0.0
14	0.0	0.0	0.0
15	-0.1	0.0	0.0
16	-0.1	0.0	0.0
17	0.1	0.0	0.0
18	0.1	0.0	0.0
19	0.1	0.0	0.0
20	-0.1	0.0	0.0
21	0.0	-0.9	0.0
22	0.0	-0.9	0.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1. 常時

1. 表

名称	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.0	-0.1	0.0
2	0.0	0.0	0.0
3	-0.1	0.9	0.0
4	-0.1	0.9	0.0
5	-0.1	0.9	0.0
6	-0.1	0.0	0.0
7	-0.1	-0.1	0.0
8	0.0	0.0	0.0
9	0.0	0.2	0.0
10	-0.1	1.2	0.0
11	-0.1	1.2	0.0
12	-0.1	1.2	0.0
13	-0.2	0.2	0.0
14	-0.2	0.0	0.0
15	0.0	-0.1	0.0
16	0.1	0.0	0.0
17	-0.2	0.0	0.0
18	-0.2	-0.1	0.0
19	-0.3	0.0	0.0
20	0.0	0.0	0.0
21	-0.1	0.9	0.0
22	-0.1	1.2	0.0

2.L1地震時

1.表

名称	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	6.4	0.7	0.0
2	6.4	0.5	0.0
3	6.3	1.3	0.0
4	6.3	1.2	0.0
5	6.3	1.1	0.0
6	6.3	-0.5	0.0
7	6.3	-0.8	0.0
8	1.0	0.8	0.0
9	1.0	0.6	0.0
10	0.9	1.6	0.0
11	0.9	1.5	0.0
12	0.9	1.4	0.0
13	0.8	-0.2	0.0
14	0.8	-0.8	0.0
15	6.1	0.7	0.0
16	5.5	0.8	0.0
17	1.2	0.8	0.0
18	5.9	-0.8	0.0
19	5.0	-0.8	0.0
20	1.4	-0.8	0.0
21	6.1	1.2	0.0
22	1.1	1.5	0.0

2) 反力

a) 基本荷重ケースの結果

1.活荷重

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	44.1	0.0
14	0.0	44.1	0.0

2.土被り

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	411.3	0.0
14	0.0	411.3	0.0

3. 常時土圧

1. 表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	0.0	0.0
14	0.0	0.0	0.0

#### 4. 常時地盤反力

1. 表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	-644.0	0.0
14	0.0	-644.0	0.0



5.死荷重 (St.)

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	188.6	0.0
14	0.0	188.6	0.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1. 常時

1. 表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	-188.6	0.0
14	0.0	-188.6	0.0

2.L1地震時

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
8	0.0	-232.7	0.0
14	0.0	-232.7	0.0

(2) 部材の結果

1) 変位

a) 基本荷重ケースの結果

1. 活荷重

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.0	0.0	0.0
1	0.100	0.0	0.0	0.0
1	0.200	0.0	0.0	0.0
1	0.300	0.0	0.0	0.0
1	0.400	0.0	0.0	0.0
1	0.500	0.0	0.0	0.0
2	0.000	0.0	0.0	0.0
2	0.740	0.0	-0.1	0.0
2	1.480	0.0	-0.2	0.0
2	2.220	0.0	-0.3	0.0
2	2.960	0.0	-0.3	0.0
2	3.700	0.0	-0.3	0.0
3	0.000	0.0	-0.3	0.0
3	0.060	0.0	-0.3	0.0
3	0.120	0.0	-0.3	0.0
3	0.180	0.0	-0.3	0.0
3	0.240	0.0	-0.3	0.0
3	0.300	0.0	-0.3	0.0
4	0.000	0.0	-0.3	0.0
4	0.060	0.0	-0.3	0.0
4	0.120	0.0	-0.3	0.0
4	0.180	0.0	-0.3	0.0
4	0.240	0.0	-0.3	0.0
4	0.300	0.0	-0.3	0.0
5	0.000	0.0	-0.3	0.0
5	0.740	0.0	-0.3	0.0
5	1.480	0.0	-0.3	0.0
5	2.220	0.0	-0.2	0.0
5	2.960	0.0	-0.1	0.0
5	3.700	0.0	0.0	0.0
6	0.000	0.0	0.0	0.0
6	0.100	0.0	0.0	0.0
6	0.200	0.0	0.0	0.0
6	0.300	0.0	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
6	0.400	0.0	0.0	0.0
6	0.500	0.0	0.0	0.0
7	0.000	0.0	0.0	0.0
7	0.120	0.0	0.0	0.0
7	0.240	0.0	0.0	0.0
7	0.360	0.0	0.0	0.0
7	0.480	0.0	0.0	0.0
7	0.600	0.0	0.0	0.0
8	0.000	0.0	0.0	0.0
8	0.720	0.0	-0.1	0.0
8	1.440	0.0	-0.1	0.0
8	2.160	0.0	-0.2	0.0
8	2.880	0.0	-0.3	0.0
8	3.600	0.0	-0.3	0.0
9	0.000	0.0	-0.3	0.0
9	0.060	0.0	-0.3	0.0
9	0.120	0.0	-0.3	0.0
9	0.180	0.0	-0.3	0.0
9	0.240	0.0	-0.3	0.0
9	0.300	0.0	-0.3	0.0
10	0.000	0.0	-0.3	0.0
10	0.060	0.0	-0.3	0.0
10	0.120	0.0	-0.3	0.0
10	0.180	0.0	-0.3	0.0
10	0.240	0.0	-0.3	0.0
10	0.300	0.0	-0.3	0.0
11	0.000	0.0	-0.3	0.0
11	0.720	0.0	-0.3	0.0
11	1.440	0.0	-0.2	0.0
11	2.160	0.0	-0.1	0.0
11	2.880	0.0	-0.1	0.0
11	3.600	0.0	0.0	0.0
12	0.000	0.0	0.0	0.0
12	0.120	0.0	0.0	0.0
12	0.240	0.0	0.0	0.0
12	0.360	0.0	0.0	0.0
12	0.480	0.0	0.0	0.0
12	0.600	0.0	0.0	0.0
13	0.000	0.0	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.100	0.0	0.0	0.0
13	0.200	0.0	0.0	0.0
13	0.300	0.0	0.0	0.0
13	0.400	0.0	0.0	0.0
13	0.500	0.0	0.0	0.0
14	0.000	0.0	0.1	0.0
14	0.170	0.0	0.1	0.0
14	0.340	0.0	0.1	0.0
14	0.510	0.0	0.0	0.0
14	0.680	0.0	0.0	0.0
14	0.850	0.0	0.0	0.0
15	0.000	0.0	0.0	0.0
15	0.634	0.0	0.0	0.0
15	1.268	0.0	0.0	0.0
15	1.902	0.0	0.0	0.0
15	2.536	0.0	0.0	0.0
15	3.170	0.0	0.1	0.0
16	0.000	0.0	0.0	0.0
16	0.120	0.0	0.0	0.0
16	0.240	0.0	0.0	0.0
16	0.360	0.0	0.0	0.0
16	0.480	0.0	0.0	0.0
16	0.600	0.0	0.0	0.0
17	0.000	0.0	0.0	0.0
17	0.100	0.0	0.0	0.0
17	0.200	0.0	0.0	0.0
17	0.300	0.0	0.0	0.0
17	0.400	0.0	0.0	0.0
17	0.500	0.0	0.0	0.0
18	0.000	0.0	-0.1	0.0
18	0.170	0.0	-0.1	0.0
18	0.340	0.0	-0.1	0.0
18	0.510	0.0	-0.1	0.0
18	0.680	0.0	0.0	0.0
18	0.850	0.0	0.0	0.0
19	0.000	0.0	0.0	0.0
19	0.634	0.0	0.0	0.0
19	1.268	0.0	0.0	0.0
19	1.902	0.0	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
19	2.536	0.0	-0.1	0.0
19	3.170	0.0	-0.1	0.0
20	0.000	-0.3	0.0	0.0
20	0.150	-0.3	0.0	0.0
20	0.300	-0.3	0.0	0.0
20	0.450	-0.3	0.0	0.0
20	0.600	-0.3	0.0	0.0
20	0.750	-0.3	0.0	0.0
21	0.000	0.0	0.0	0.0
21	0.120	0.0	0.0	0.0
21	0.240	0.0	0.0	0.0
21	0.360	0.0	0.0	0.0
21	0.480	0.0	0.0	0.0
21	0.600	0.0	0.0	0.0
22	0.000	-0.3	0.0	0.0
22	0.724	-0.3	0.0	0.0
22	1.448	-0.3	0.0	0.0
22	2.172	-0.3	0.0	0.0
22	2.896	-0.3	0.0	0.0
22	3.620	-0.3	0.0	0.0
23	0.000	-0.3	0.0	0.0
23	0.150	-0.3	0.0	0.0
23	0.300	-0.3	0.0	0.0
23	0.450	-0.3	0.0	0.0
23	0.600	-0.3	0.0	0.0
23	0.750	-0.3	0.0	0.0

2.土被り

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.1	-0.1	0.0
1	0.100	0.1	-0.2	0.0
1	0.200	0.1	-0.2	0.0
1	0.300	0.1	-0.3	0.0
1	0.400	0.1	-0.4	0.0
1	0.500	0.1	-0.4	0.0
2	0.000	0.1	-0.4	0.0
2	0.740	0.1	-1.1	0.0
2	1.480	0.1	-1.8	0.0
2	2.220	0.0	-2.4	0.0
2	2.960	0.0	-2.7	0.0
2	3.700	0.0	-2.8	0.0
3	0.000	0.0	-2.8	0.0
3	0.060	0.0	-2.8	0.0
3	0.120	0.0	-2.8	0.0
3	0.180	0.0	-2.8	0.0
3	0.240	0.0	-2.8	0.0
3	0.300	0.0	-2.8	0.0
4	0.000	0.0	-2.8	0.0
4	0.060	0.0	-2.8	0.0
4	0.120	0.0	-2.8	0.0
4	0.180	0.0	-2.8	0.0
4	0.240	0.0	-2.8	0.0
4	0.300	0.0	-2.8	0.0
5	0.000	0.0	-2.8	0.0
5	0.740	0.0	-2.7	0.0
5	1.480	0.0	-2.4	0.0
5	2.220	0.0	-1.8	0.0
5	2.960	0.0	-1.1	0.0
5	3.700	0.0	-0.4	0.0
6	0.000	0.0	-0.4	0.0
6	0.100	0.0	-0.4	0.0
6	0.200	0.0	-0.3	0.0
6	0.300	0.0	-0.2	0.0
6	0.400	0.0	-0.2	0.0
6	0.500	0.0	-0.1	0.0
7	0.000	0.0	0.0	0.0



名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	0.0	0.0	0.0
7	0.240	0.0	-0.1	0.0
7	0.360	0.0	-0.1	0.0
7	0.480	0.0	-0.2	0.0
7	0.600	0.0	-0.2	0.0
8	0.000	0.0	-0.2	0.0
8	0.720	0.0	-0.6	0.0
8	1.440	0.0	-1.2	0.0
8	2.160	0.0	-1.9	0.0
8	2.880	0.0	-2.4	0.0
8	3.600	0.0	-2.6	0.0
9	0.000	0.0	-2.6	0.0
9	0.060	0.0	-2.6	0.0
9	0.120	0.0	-2.6	0.0
9	0.180	0.0	-2.6	0.0
9	0.240	0.0	-2.6	0.0
9	0.300	0.0	-2.6	0.0
10	0.000	0.0	-2.6	0.0
10	0.060	0.0	-2.6	0.0
10	0.120	0.0	-2.6	0.0
10	0.180	0.0	-2.6	0.0
10	0.240	0.0	-2.6	0.0
10	0.300	0.0	-2.6	0.0
11	0.000	0.0	-2.6	0.0
11	0.720	0.0	-2.4	0.0
11	1.440	0.0	-1.9	0.0
11	2.160	0.1	-1.2	0.0
11	2.880	0.1	-0.6	0.0
11	3.600	0.1	-0.2	0.0
12	0.000	0.1	-0.2	0.0
12	0.120	0.1	-0.2	0.0
12	0.240	0.1	-0.1	0.0
12	0.360	0.1	-0.1	0.0
12	0.480	0.1	0.0	0.0
12	0.600	0.1	0.0	0.0
13	0.000	-0.1	0.3	0.0
13	0.100	-0.1	0.2	0.0
13	0.200	-0.1	0.1	0.0
13	0.300	-0.1	0.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	-0.1	0.0	0.0
13	0.500	-0.1	-0.1	0.0
14	0.000	-0.1	0.5	0.0
14	0.170	-0.1	0.5	0.0
14	0.340	-0.1	0.5	0.0
14	0.510	-0.1	0.4	0.0
14	0.680	-0.1	0.4	0.0
14	0.850	-0.1	0.3	0.0
15	0.000	0.0	-0.2	0.0
15	0.634	0.0	-0.2	0.0
15	1.268	0.0	-0.1	0.0
15	1.902	0.0	0.2	0.0
15	2.536	-0.1	0.4	0.0
15	3.170	-0.1	0.5	0.0
16	0.000	0.0	0.0	0.0
16	0.120	0.0	0.0	0.0
16	0.240	0.0	-0.1	0.0
16	0.360	0.0	-0.1	0.0
16	0.480	0.0	-0.2	0.0
16	0.600	0.0	-0.2	0.0
17	0.000	-0.1	-0.3	0.0
17	0.100	-0.1	-0.3	0.0
17	0.200	-0.1	-0.2	0.0
17	0.300	-0.1	-0.1	0.0
17	0.400	-0.1	-0.1	0.0
17	0.500	-0.1	0.0	0.0
18	0.000	-0.1	-0.6	0.0
18	0.170	-0.1	-0.6	0.0
18	0.340	-0.1	-0.6	0.0
18	0.510	-0.1	-0.5	0.0
18	0.680	-0.1	-0.4	0.0
18	0.850	-0.1	-0.3	0.0
19	0.000	0.0	0.1	0.0
19	0.634	0.0	0.2	0.0
19	1.268	0.0	0.0	0.0
19	1.902	0.0	-0.2	0.0
19	2.536	-0.1	-0.5	0.0
19	3.170	-0.1	-0.6	0.0
20	0.000	-2.8	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	-2.8	0.0	0.0
20	0.300	-2.8	0.0	0.0
20	0.450	-2.8	0.0	0.0
20	0.600	-2.8	0.0	0.0
20	0.750	-2.8	0.0	0.0
21	0.000	0.0	-0.1	0.0
21	0.120	0.0	0.0	0.0
21	0.240	0.0	0.0	0.0
21	0.360	0.0	0.0	0.0
21	0.480	0.0	0.1	0.0
21	0.600	0.0	0.1	0.0
22	0.000	-2.7	0.0	0.0
22	0.724	-2.7	0.0	0.0
22	1.448	-2.7	0.0	0.0
22	2.172	-2.7	0.0	0.0
22	2.896	-2.8	0.0	0.0
22	3.620	-2.8	0.0	0.0
23	0.000	-2.6	0.0	0.0
23	0.150	-2.6	0.0	0.0
23	0.300	-2.6	0.0	0.0
23	0.450	-2.6	0.0	0.0
23	0.600	-2.6	0.0	0.0
23	0.750	-2.7	0.0	0.0

3. 常時土圧

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.0	0.0	0.0
1	0.100	0.0	0.0	0.0
1	0.200	0.0	0.1	0.0
1	0.300	0.0	0.1	0.0
1	0.400	0.0	0.1	0.0
1	0.500	0.0	0.2	0.0
2	0.000	0.0	0.2	0.0
2	0.740	0.0	0.4	0.0
2	1.480	0.0	0.3	0.0
2	2.220	-0.1	0.2	0.0
2	2.960	-0.1	0.0	0.0
2	3.700	-0.1	-0.1	0.0
3	0.000	-0.1	-0.1	0.0
3	0.060	-0.1	-0.1	0.0
3	0.120	-0.1	-0.1	0.0
3	0.180	-0.1	-0.1	0.0
3	0.240	-0.1	-0.1	0.0
3	0.300	-0.1	-0.1	0.0
4	0.000	-0.1	-0.1	0.0
4	0.060	-0.1	-0.1	0.0
4	0.120	-0.1	-0.1	0.0
4	0.180	-0.1	-0.1	0.0
4	0.240	-0.1	-0.1	0.0
4	0.300	-0.1	-0.1	0.0
5	0.000	-0.1	-0.1	0.0
5	0.740	-0.1	0.0	0.0
5	1.480	-0.1	0.2	0.0
5	2.220	-0.1	0.3	0.0
5	2.960	-0.1	0.4	0.0
5	3.700	-0.1	0.2	0.0
6	0.000	-0.1	0.2	0.0
6	0.100	-0.1	0.1	0.0
6	0.200	-0.1	0.1	0.0
6	0.300	-0.1	0.1	0.0
6	0.400	-0.1	0.0	0.0
6	0.500	-0.1	0.0	0.0
7	0.000	0.0	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	0.0	-0.1	0.0
7	0.240	0.0	-0.1	0.0
7	0.360	0.0	-0.2	0.0
7	0.480	0.0	-0.2	0.0
7	0.600	0.0	-0.3	0.0
8	0.000	0.0	-0.3	0.0
8	0.720	0.0	-0.5	0.0
8	1.440	0.0	-0.5	0.0
8	2.160	0.0	-0.4	0.0
8	2.880	-0.1	-0.2	0.0
8	3.600	-0.1	-0.2	0.0
9	0.000	-0.1	-0.2	0.0
9	0.060	-0.1	-0.2	0.0
9	0.120	-0.1	-0.2	0.0
9	0.180	-0.1	-0.2	0.0
9	0.240	-0.1	-0.2	0.0
9	0.300	-0.1	-0.2	0.0
10	0.000	-0.1	-0.2	0.0
10	0.060	-0.1	-0.2	0.0
10	0.120	-0.1	-0.2	0.0
10	0.180	-0.1	-0.2	0.0
10	0.240	-0.1	-0.2	0.0
10	0.300	-0.1	-0.2	0.0
11	0.000	-0.1	-0.2	0.0
11	0.720	-0.1	-0.2	0.0
11	1.440	-0.1	-0.4	0.0
11	2.160	-0.1	-0.5	0.0
11	2.880	-0.1	-0.5	0.0
11	3.600	-0.2	-0.3	0.0
12	0.000	-0.2	-0.3	0.0
12	0.120	-0.2	-0.2	0.0
12	0.240	-0.2	-0.2	0.0
12	0.360	-0.2	-0.1	0.0
12	0.480	-0.2	-0.1	0.0
12	0.600	-0.2	0.0	0.0
13	0.000	0.0	-0.2	0.0
13	0.100	0.0	-0.2	0.0
13	0.200	0.0	-0.1	0.0
13	0.300	0.0	-0.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	0.0	0.0	0.0
13	0.500	0.0	0.0	0.0
14	0.000	0.0	-0.6	0.0
14	0.170	0.0	-0.5	0.0
14	0.340	0.0	-0.4	0.0
14	0.510	0.0	-0.4	0.0
14	0.680	0.0	-0.3	0.0
14	0.850	0.0	-0.2	0.0
15	0.000	0.0	-0.3	0.0
15	0.634	0.0	-0.6	0.0
15	1.268	0.0	-0.9	0.0
15	1.902	0.0	-0.9	0.0
15	2.536	0.0	-0.9	0.0
15	3.170	0.0	-0.6	0.0
16	0.000	0.0	0.0	0.0
16	0.120	0.0	-0.1	0.0
16	0.240	0.0	-0.1	0.0
16	0.360	0.0	-0.2	0.0
16	0.480	0.0	-0.2	0.0
16	0.600	0.0	-0.3	0.0
17	0.000	0.0	0.4	0.0
17	0.100	0.0	0.3	0.0
17	0.200	0.0	0.3	0.0
17	0.300	0.0	0.2	0.0
17	0.400	0.0	0.2	0.0
17	0.500	0.0	0.1	0.0
18	0.000	0.0	0.8	0.0
18	0.170	0.0	0.7	0.0
18	0.340	0.0	0.6	0.0
18	0.510	0.0	0.5	0.0
18	0.680	0.0	0.4	0.0
18	0.850	0.0	0.4	0.0
19	0.000	0.0	0.4	0.0
19	0.634	0.0	0.8	0.0
19	1.268	0.0	1.0	0.0
19	1.902	0.0	1.1	0.0
19	2.536	0.0	1.0	0.0
19	3.170	0.0	0.8	0.0
20	0.000	-0.1	0.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	-0.1	0.1	0.0
20	0.300	-0.1	0.1	0.0
20	0.450	-0.1	0.1	0.0
20	0.600	-0.1	0.1	0.0
20	0.750	-0.1	0.1	0.0
21	0.000	0.0	0.2	0.0
21	0.120	0.0	0.2	0.0
21	0.240	0.0	0.3	0.0
21	0.360	0.0	0.3	0.0
21	0.480	0.0	0.4	0.0
21	0.600	0.0	0.4	0.0
22	0.000	-0.2	0.1	0.0
22	0.724	-0.2	0.1	0.0
22	1.448	-0.1	0.1	0.0
22	2.172	-0.1	0.1	0.0
22	2.896	-0.1	0.1	0.0
22	3.620	-0.1	0.1	0.0
23	0.000	-0.2	0.1	0.0
23	0.150	-0.2	0.1	0.0
23	0.300	-0.2	0.1	0.0
23	0.450	-0.2	0.1	0.0
23	0.600	-0.2	0.1	0.0
23	0.750	-0.2	0.1	0.0

## 4. 常時地盤反力

## 1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	-0.1	0.1	0.0
1	0.100	-0.1	0.1	0.0
1	0.200	-0.1	0.1	0.0
1	0.300	-0.1	0.2	0.0
1	0.400	-0.1	0.2	0.0
1	0.500	-0.1	0.3	0.0
2	0.000	-0.1	0.3	0.0
2	0.740	-0.1	0.9	0.0
2	1.480	-0.1	1.8	0.0
2	2.220	-0.1	2.9	0.0
2	2.960	-0.1	3.7	0.0
2	3.700	-0.1	4.1	0.0
3	0.000	-0.1	4.1	0.0
3	0.060	-0.1	4.1	0.0
3	0.120	-0.1	4.1	0.0
3	0.180	-0.1	4.1	0.0
3	0.240	-0.1	4.1	0.0
3	0.300	-0.1	4.1	0.0
4	0.000	-0.1	4.1	0.0
4	0.060	-0.1	4.1	0.0
4	0.120	-0.1	4.1	0.0
4	0.180	-0.1	4.1	0.0
4	0.240	-0.1	4.1	0.0
4	0.300	-0.1	4.1	0.0
5	0.000	-0.1	4.1	0.0
5	0.740	0.0	3.7	0.0
5	1.480	0.0	2.9	0.0
5	2.220	0.0	1.8	0.0
5	2.960	0.0	0.9	0.0
5	3.700	0.0	0.3	0.0
6	0.000	0.0	0.3	0.0
6	0.100	0.0	0.2	0.0
6	0.200	0.0	0.2	0.0
6	0.300	0.0	0.1	0.0
6	0.400	0.0	0.1	0.0
6	0.500	0.0	0.1	0.0
7	0.000	0.0	0.0	0.0



名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	0.0	0.1	0.0
7	0.240	0.0	0.3	0.0
7	0.360	0.0	0.4	0.0
7	0.480	0.0	0.5	0.0
7	0.600	0.0	0.7	0.0
8	0.000	0.0	0.7	0.0
8	0.720	0.0	1.7	0.0
8	1.440	0.0	2.7	0.0
8	2.160	0.0	3.6	0.0
8	2.880	0.0	4.2	0.0
8	3.600	-0.1	4.3	0.0
9	0.000	-0.1	4.3	0.0
9	0.060	-0.1	4.3	0.0
9	0.120	-0.1	4.3	0.0
9	0.180	-0.1	4.3	0.0
9	0.240	-0.1	4.3	0.0
9	0.300	-0.1	4.3	0.0
10	0.000	-0.1	4.3	0.0
10	0.060	-0.1	4.3	0.0
10	0.120	-0.1	4.3	0.0
10	0.180	-0.1	4.3	0.0
10	0.240	-0.1	4.3	0.0
10	0.300	-0.1	4.3	0.0
11	0.000	-0.1	4.3	0.0
11	0.720	-0.1	4.2	0.0
11	1.440	-0.1	3.6	0.0
11	2.160	-0.1	2.7	0.0
11	2.880	-0.1	1.7	0.0
11	3.600	-0.1	0.7	0.0
12	0.000	-0.1	0.7	0.0
12	0.120	-0.1	0.5	0.0
12	0.240	-0.1	0.4	0.0
12	0.360	-0.1	0.3	0.0
12	0.480	-0.1	0.1	0.0
12	0.600	-0.1	0.0	0.0
13	0.000	0.1	-0.1	0.0
13	0.100	0.1	-0.1	0.0
13	0.200	0.1	0.0	0.0
13	0.300	0.1	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	0.1	0.1	0.0
13	0.500	0.1	0.1	0.0
14	0.000	0.0	-0.1	0.0
14	0.170	0.1	-0.1	0.0
14	0.340	0.1	-0.2	0.0
14	0.510	0.1	-0.2	0.0
14	0.680	0.1	-0.2	0.0
14	0.850	0.1	-0.1	0.0
15	0.000	0.0	0.7	0.0
15	0.634	0.0	1.1	0.0
15	1.268	0.0	1.0	0.0
15	1.902	0.0	0.7	0.0
15	2.536	0.0	0.3	0.0
15	3.170	0.0	-0.1	0.0
16	0.000	0.0	0.0	0.0
16	0.120	0.0	0.1	0.0
16	0.240	0.0	0.3	0.0
16	0.360	0.0	0.4	0.0
16	0.480	0.0	0.5	0.0
16	0.600	0.0	0.7	0.0
17	0.000	0.1	0.2	0.0
17	0.100	0.1	0.2	0.0
17	0.200	0.1	0.1	0.0
17	0.300	0.1	0.1	0.0
17	0.400	0.1	0.0	0.0
17	0.500	0.1	0.0	0.0
18	0.000	0.0	0.2	0.0
18	0.170	0.1	0.2	0.0
18	0.340	0.1	0.3	0.0
18	0.510	0.1	0.3	0.0
18	0.680	0.1	0.3	0.0
18	0.850	0.1	0.2	0.0
19	0.000	0.0	-0.6	0.0
19	0.634	0.0	-1.0	0.0
19	1.268	0.0	-0.9	0.0
19	1.902	0.0	-0.6	0.0
19	2.536	0.0	-0.2	0.0
19	3.170	0.0	0.2	0.0
20	0.000	4.1	0.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	4.1	0.1	0.0
20	0.300	4.1	0.1	0.0
20	0.450	4.1	0.1	0.0
20	0.600	4.1	0.1	0.0
20	0.750	4.1	0.1	0.0
21	0.000	0.0	0.1	0.0
21	0.120	0.0	0.0	0.0
21	0.240	0.0	-0.2	0.0
21	0.360	0.0	-0.3	0.0
21	0.480	0.0	-0.4	0.0
21	0.600	0.0	-0.6	0.0
22	0.000	4.3	0.1	0.0
22	0.724	4.3	0.1	0.0
22	1.448	4.2	0.1	0.0
22	2.172	4.2	0.1	0.0
22	2.896	4.1	0.1	0.0
22	3.620	4.1	0.1	0.0
23	0.000	4.3	0.1	0.0
23	0.150	4.3	0.1	0.0
23	0.300	4.3	0.1	0.0
23	0.450	4.3	0.1	0.0
23	0.600	4.3	0.1	0.0
23	0.750	4.3	0.1	0.0

5.L1慣性力

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.3	0.1	0.0
1	0.100	0.3	0.1	0.0
1	0.200	0.3	0.1	0.0
1	0.300	0.3	0.1	0.0
1	0.400	0.3	0.0	0.0
1	0.500	0.3	0.0	0.0
2	0.000	0.3	0.0	0.0
2	0.740	0.3	0.0	0.0
2	1.480	0.3	0.0	0.0
2	2.220	0.3	0.0	0.0
2	2.960	0.3	0.0	0.0
2	3.700	0.3	0.0	0.0
3	0.000	0.3	0.0	0.0
3	0.060	0.3	0.0	0.0
3	0.120	0.3	0.0	0.0
3	0.180	0.3	0.0	0.0
3	0.240	0.3	0.0	0.0
3	0.300	0.3	0.0	0.0
4	0.000	0.3	0.0	0.0
4	0.060	0.3	0.0	0.0
4	0.120	0.3	0.0	0.0
4	0.180	0.3	0.0	0.0
4	0.240	0.3	0.0	0.0
4	0.300	0.3	0.0	0.0
5	0.000	0.3	0.0	0.0
5	0.740	0.3	0.0	0.0
5	1.480	0.3	0.0	0.0
5	2.220	0.3	0.0	0.0
5	2.960	0.3	0.0	0.0
5	3.700	0.3	0.0	0.0
6	0.000	0.3	0.0	0.0
6	0.100	0.3	0.0	0.0
6	0.200	0.3	-0.1	0.0
6	0.300	0.3	-0.1	0.0
6	0.400	0.3	-0.1	0.0
6	0.500	0.3	-0.1	0.0
7	0.000	0.2	0.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	0.2	0.1	0.0
7	0.240	0.2	0.1	0.0
7	0.360	0.2	0.1	0.0
7	0.480	0.2	0.1	0.0
7	0.600	0.2	0.1	0.0
8	0.000	0.2	0.1	0.0
8	0.720	0.2	0.1	0.0
8	1.440	0.2	0.1	0.0
8	2.160	0.2	0.0	0.0
8	2.880	0.2	0.0	0.0
8	3.600	0.2	0.0	0.0
9	0.000	0.2	0.0	0.0
9	0.060	0.2	0.0	0.0
9	0.120	0.2	0.0	0.0
9	0.180	0.2	0.0	0.0
9	0.240	0.2	0.0	0.0
9	0.300	0.2	0.0	0.0
10	0.000	0.2	0.0	0.0
10	0.060	0.2	0.0	0.0
10	0.120	0.2	0.0	0.0
10	0.180	0.2	0.0	0.0
10	0.240	0.2	0.0	0.0
10	0.300	0.2	0.0	0.0
11	0.000	0.2	0.0	0.0
11	0.720	0.2	0.0	0.0
11	1.440	0.2	0.0	0.0
11	2.160	0.2	-0.1	0.0
11	2.880	0.2	-0.1	0.0
11	3.600	0.2	-0.1	0.0
12	0.000	0.2	-0.1	0.0
12	0.120	0.2	-0.1	0.0
12	0.240	0.2	-0.1	0.0
12	0.360	0.2	-0.1	0.0
12	0.480	0.2	-0.1	0.0
12	0.600	0.2	-0.1	0.0
13	0.000	0.1	-0.3	0.0
13	0.100	0.1	-0.3	0.0
13	0.200	0.1	-0.3	0.0
13	0.300	0.1	-0.3	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	0.1	-0.3	0.0
13	0.500	0.1	-0.3	0.0
14	0.000	0.1	-0.3	0.0
14	0.170	0.1	-0.3	0.0
14	0.340	0.1	-0.3	0.0
14	0.510	0.1	-0.3	0.0
14	0.680	0.1	-0.3	0.0
14	0.850	0.1	-0.3	0.0
15	0.000	0.1	-0.2	0.0
15	0.634	0.1	-0.2	0.0
15	1.268	0.1	-0.2	0.0
15	1.902	0.1	-0.2	0.0
15	2.536	0.1	-0.2	0.0
15	3.170	0.1	-0.3	0.0
16	0.000	0.1	-0.2	0.0
16	0.120	0.1	-0.2	0.0
16	0.240	0.1	-0.2	0.0
16	0.360	0.1	-0.2	0.0
16	0.480	0.1	-0.2	0.0
16	0.600	0.1	-0.2	0.0
17	0.000	-0.1	-0.3	0.0
17	0.100	-0.1	-0.3	0.0
17	0.200	-0.1	-0.3	0.0
17	0.300	-0.1	-0.3	0.0
17	0.400	-0.1	-0.3	0.0
17	0.500	-0.1	-0.3	0.0
18	0.000	-0.1	-0.3	0.0
18	0.170	-0.1	-0.3	0.0
18	0.340	-0.1	-0.3	0.0
18	0.510	-0.1	-0.3	0.0
18	0.680	-0.1	-0.3	0.0
18	0.850	-0.1	-0.3	0.0
19	0.000	-0.1	-0.2	0.0
19	0.634	-0.1	-0.2	0.0
19	1.268	-0.1	-0.2	0.0
19	1.902	-0.1	-0.2	0.0
19	2.536	-0.1	-0.2	0.0
19	3.170	-0.1	-0.3	0.0
20	0.000	0.0	-0.3	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	0.0	-0.3	0.0
20	0.300	0.0	-0.3	0.0
20	0.450	0.0	-0.3	0.0
20	0.600	0.0	-0.3	0.0
20	0.750	0.0	-0.3	0.0
21	0.000	-0.1	-0.2	0.0
21	0.120	-0.1	-0.2	0.0
21	0.240	-0.1	-0.2	0.0
21	0.360	-0.1	-0.2	0.0
21	0.480	-0.1	-0.2	0.0
21	0.600	-0.1	-0.2	0.0
22	0.000	0.0	-0.2	0.0
22	0.724	0.0	-0.2	0.0
22	1.448	0.0	-0.3	0.0
22	2.172	0.0	-0.3	0.0
22	2.896	0.0	-0.3	0.0
22	3.620	0.0	-0.3	0.0
23	0.000	0.0	-0.2	0.0
23	0.150	0.0	-0.2	0.0
23	0.300	0.0	-0.2	0.0
23	0.450	0.0	-0.2	0.0
23	0.600	0.0	-0.2	0.0
23	0.750	0.0	-0.2	0.0

## 6.L1水平変位による荷重

## 1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	5.7	1.4	0.0
1	0.100	5.7	1.3	0.0
1	0.200	5.7	1.3	0.0
1	0.300	5.7	1.2	0.0
1	0.400	5.7	1.2	0.0
1	0.500	5.7	1.1	0.0
2	0.000	5.7	1.1	0.0
2	0.740	5.7	0.8	0.0
2	1.480	5.7	0.6	0.0
2	2.220	5.7	0.5	0.0
2	2.960	5.7	0.3	0.0
2	3.700	5.7	0.1	0.0
3	0.000	5.7	0.1	0.0
3	0.060	5.7	0.1	0.0
3	0.120	5.7	0.1	0.0
3	0.180	5.7	0.0	0.0
3	0.240	5.7	0.0	0.0
3	0.300	5.7	0.0	0.0
4	0.000	5.7	0.0	0.0
4	0.060	5.7	0.0	0.0
4	0.120	5.7	0.0	0.0
4	0.180	5.7	-0.1	0.0
4	0.240	5.7	-0.1	0.0
4	0.300	5.7	-0.1	0.0
5	0.000	5.7	-0.1	0.0
5	0.740	5.7	-0.3	0.0
5	1.480	5.7	-0.5	0.0
5	2.220	5.7	-0.6	0.0
5	2.960	5.7	-0.8	0.0
5	3.700	5.7	-1.1	0.0
6	0.000	5.7	-1.1	0.0
6	0.100	5.7	-1.2	0.0
6	0.200	5.7	-1.2	0.0
6	0.300	5.7	-1.3	0.0
6	0.400	5.7	-1.3	0.0
6	0.500	5.7	-1.4	0.0
7	0.000	2.2	1.4	0.0



名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	2.2	1.3	0.0
7	0.240	2.2	1.2	0.0
7	0.360	2.2	1.2	0.0
7	0.480	2.2	1.1	0.0
7	0.600	2.2	1.1	0.0
8	0.000	2.2	1.1	0.0
8	0.720	2.2	0.8	0.0
8	1.440	2.2	0.6	0.0
8	2.160	2.2	0.4	0.0
8	2.880	2.2	0.3	0.0
8	3.600	2.2	0.1	0.0
9	0.000	2.2	0.1	0.0
9	0.060	2.2	0.1	0.0
9	0.120	2.2	0.1	0.0
9	0.180	2.2	0.0	0.0
9	0.240	2.2	0.0	0.0
9	0.300	2.2	0.0	0.0
10	0.000	2.2	0.0	0.0
10	0.060	2.2	0.0	0.0
10	0.120	2.2	0.0	0.0
10	0.180	2.2	-0.1	0.0
10	0.240	2.2	-0.1	0.0
10	0.300	2.2	-0.1	0.0
11	0.000	2.2	-0.1	0.0
11	0.720	2.2	-0.3	0.0
11	1.440	2.2	-0.4	0.0
11	2.160	2.2	-0.6	0.0
11	2.880	2.2	-0.8	0.0
11	3.600	2.2	-1.1	0.0
12	0.000	2.2	-1.1	0.0
12	0.120	2.2	-1.1	0.0
12	0.240	2.2	-1.2	0.0
12	0.360	2.2	-1.2	0.0
12	0.480	2.2	-1.3	0.0
12	0.600	2.2	-1.4	0.0
13	0.000	1.4	-5.4	0.0
13	0.100	1.4	-5.5	0.0
13	0.200	1.4	-5.5	0.0
13	0.300	1.4	-5.6	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	1.4	-5.6	0.0
13	0.500	1.4	-5.7	0.0
14	0.000	1.4	-4.9	0.0
14	0.170	1.4	-5.0	0.0
14	0.340	1.4	-5.1	0.0
14	0.510	1.4	-5.2	0.0
14	0.680	1.4	-5.3	0.0
14	0.850	1.4	-5.4	0.0
15	0.000	1.4	-2.5	0.0
15	0.634	1.4	-2.9	0.0
15	1.268	1.4	-3.3	0.0
15	1.902	1.4	-3.9	0.0
15	2.536	1.4	-4.4	0.0
15	3.170	1.4	-4.9	0.0
16	0.000	1.4	-2.2	0.0
16	0.120	1.4	-2.3	0.0
16	0.240	1.4	-2.3	0.0
16	0.360	1.4	-2.4	0.0
16	0.480	1.4	-2.4	0.0
16	0.600	1.4	-2.5	0.0
17	0.000	-1.4	-5.4	0.0
17	0.100	-1.4	-5.5	0.0
17	0.200	-1.4	-5.5	0.0
17	0.300	-1.4	-5.6	0.0
17	0.400	-1.4	-5.6	0.0
17	0.500	-1.4	-5.7	0.0
18	0.000	-1.4	-4.9	0.0
18	0.170	-1.4	-5.0	0.0
18	0.340	-1.4	-5.1	0.0
18	0.510	-1.4	-5.2	0.0
18	0.680	-1.4	-5.3	0.0
18	0.850	-1.4	-5.4	0.0
19	0.000	-1.4	-2.5	0.0
19	0.634	-1.4	-2.9	0.0
19	1.268	-1.4	-3.3	0.0
19	1.902	-1.4	-3.9	0.0
19	2.536	-1.4	-4.4	0.0
19	3.170	-1.4	-4.9	0.0
20	0.000	0.0	-5.4	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	0.0	-5.4	0.0
20	0.300	0.0	-5.5	0.0
20	0.450	0.0	-5.6	0.0
20	0.600	0.0	-5.6	0.0
20	0.750	0.0	-5.7	0.0
21	0.000	-1.4	-2.2	0.0
21	0.120	-1.4	-2.3	0.0
21	0.240	-1.4	-2.3	0.0
21	0.360	-1.4	-2.4	0.0
21	0.480	-1.4	-2.4	0.0
21	0.600	-1.4	-2.5	0.0
22	0.000	0.0	-2.5	0.0
22	0.724	0.0	-2.9	0.0
22	1.448	0.0	-3.6	0.0
22	2.172	0.0	-4.3	0.0
22	2.896	0.0	-5.0	0.0
22	3.620	0.0	-5.4	0.0
23	0.000	0.0	-2.2	0.0
23	0.150	0.0	-2.3	0.0
23	0.300	0.0	-2.3	0.0
23	0.450	0.0	-2.4	0.0
23	0.600	0.0	-2.4	0.0
23	0.750	0.0	-2.5	0.0

7.L1周面せん断力

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.4	-0.6	0.0
1	0.100	0.4	-0.6	0.0
1	0.200	0.4	-0.7	0.0
1	0.300	0.4	-0.7	0.0
1	0.400	0.4	-0.7	0.0
1	0.500	0.4	-0.7	0.0
2	0.000	0.4	-0.7	0.0
2	0.740	0.4	-0.7	0.0
2	1.480	0.4	-0.5	0.0
2	2.220	0.4	-0.3	0.0
2	2.960	0.4	-0.1	0.0
2	3.700	0.4	0.0	0.0
3	0.000	0.4	0.0	0.0
3	0.060	0.4	0.0	0.0
3	0.120	0.4	0.0	0.0
3	0.180	0.4	0.0	0.0
3	0.240	0.4	0.0	0.0
3	0.300	0.4	0.0	0.0
4	0.000	0.4	0.0	0.0
4	0.060	0.4	0.0	0.0
4	0.120	0.4	0.0	0.0
4	0.180	0.4	0.0	0.0
4	0.240	0.4	0.0	0.0
4	0.300	0.4	0.0	0.0
5	0.000	0.4	0.0	0.0
5	0.740	0.4	0.1	0.0
5	1.480	0.4	0.3	0.0
5	2.220	0.4	0.5	0.0
5	2.960	0.4	0.7	0.0
5	3.700	0.4	0.7	0.0
6	0.000	0.4	0.7	0.0
6	0.100	0.4	0.7	0.0
6	0.200	0.4	0.7	0.0
6	0.300	0.4	0.7	0.0
6	0.400	0.4	0.6	0.0
6	0.500	0.4	0.6	0.0
7	0.000	-1.3	-0.6	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	-1.3	-0.7	0.0
7	0.240	-1.3	-0.7	0.0
7	0.360	-1.3	-0.7	0.0
7	0.480	-1.3	-0.7	0.0
7	0.600	-1.3	-0.7	0.0
8	0.000	-1.3	-0.7	0.0
8	0.720	-1.4	-0.8	0.0
8	1.440	-1.4	-0.6	0.0
8	2.160	-1.4	-0.4	0.0
8	2.880	-1.4	-0.2	0.0
8	3.600	-1.4	0.0	0.0
9	0.000	-1.4	0.0	0.0
9	0.060	-1.4	0.0	0.0
9	0.120	-1.4	0.0	0.0
9	0.180	-1.4	0.0	0.0
9	0.240	-1.4	0.0	0.0
9	0.300	-1.4	0.0	0.0
10	0.000	-1.4	0.0	0.0
10	0.060	-1.4	0.0	0.0
10	0.120	-1.4	0.0	0.0
10	0.180	-1.4	0.0	0.0
10	0.240	-1.4	0.0	0.0
10	0.300	-1.4	0.0	0.0
11	0.000	-1.4	0.0	0.0
11	0.720	-1.4	0.2	0.0
11	1.440	-1.4	0.4	0.0
11	2.160	-1.4	0.6	0.0
11	2.880	-1.4	0.8	0.0
11	3.600	-1.3	0.7	0.0
12	0.000	-1.3	0.7	0.0
12	0.120	-1.3	0.7	0.0
12	0.240	-1.3	0.7	0.0
12	0.360	-1.3	0.7	0.0
12	0.480	-1.3	0.7	0.0
12	0.600	-1.3	0.6	0.0
13	0.000	-0.6	-0.4	0.0
13	0.100	-0.6	-0.4	0.0
13	0.200	-0.6	-0.4	0.0
13	0.300	-0.6	-0.4	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	-0.6	-0.4	0.0
13	0.500	-0.6	-0.4	0.0
14	0.000	-0.6	-0.2	0.0
14	0.170	-0.6	-0.2	0.0
14	0.340	-0.6	-0.3	0.0
14	0.510	-0.6	-0.3	0.0
14	0.680	-0.6	-0.4	0.0
14	0.850	-0.6	-0.4	0.0
15	0.000	-0.6	1.2	0.0
15	0.634	-0.6	1.0	0.0
15	1.268	-0.6	0.7	0.0
15	1.902	-0.6	0.4	0.0
15	2.536	-0.6	0.1	0.0
15	3.170	-0.6	-0.2	0.0
16	0.000	-0.6	1.3	0.0
16	0.120	-0.6	1.3	0.0
16	0.240	-0.6	1.3	0.0
16	0.360	-0.6	1.3	0.0
16	0.480	-0.6	1.3	0.0
16	0.600	-0.6	1.2	0.0
17	0.000	0.6	-0.4	0.0
17	0.100	0.6	-0.4	0.0
17	0.200	0.6	-0.4	0.0
17	0.300	0.6	-0.4	0.0
17	0.400	0.6	-0.4	0.0
17	0.500	0.6	-0.4	0.0
18	0.000	0.6	-0.2	0.0
18	0.170	0.6	-0.2	0.0
18	0.340	0.6	-0.3	0.0
18	0.510	0.6	-0.3	0.0
18	0.680	0.6	-0.4	0.0
18	0.850	0.6	-0.4	0.0
19	0.000	0.6	1.2	0.0
19	0.634	0.6	1.0	0.0
19	1.268	0.6	0.7	0.0
19	1.902	0.6	0.4	0.0
19	2.536	0.6	0.1	0.0
19	3.170	0.6	-0.2	0.0
20	0.000	0.0	-0.5	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	0.0	-0.5	0.0
20	0.300	0.0	-0.4	0.0
20	0.450	0.0	-0.4	0.0
20	0.600	0.0	-0.4	0.0
20	0.750	0.0	-0.4	0.0
21	0.000	0.6	1.3	0.0
21	0.120	0.6	1.3	0.0
21	0.240	0.6	1.3	0.0
21	0.360	0.6	1.3	0.0
21	0.480	0.6	1.3	0.0
21	0.600	0.6	1.2	0.0
22	0.000	0.0	1.4	0.0
22	0.724	0.0	1.3	0.0
22	1.448	0.0	0.8	0.0
22	2.172	0.0	0.2	0.0
22	2.896	0.0	-0.3	0.0
22	3.620	0.0	-0.5	0.0
23	0.000	0.0	1.4	0.0
23	0.150	0.0	1.4	0.0
23	0.300	0.0	1.4	0.0
23	0.450	0.0	1.4	0.0
23	0.600	0.0	1.4	0.0
23	0.750	0.0	1.4	0.0

8.死荷重 (St.)

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.0	0.0	0.0
1	0.100	0.0	0.0	0.0
1	0.200	0.0	-0.1	0.0
1	0.300	0.0	-0.1	0.0
1	0.400	0.0	-0.1	0.0
1	0.500	0.0	-0.1	0.0
2	0.000	0.0	-0.1	0.0
2	0.740	0.0	-0.3	0.0
2	1.480	0.0	-0.5	0.0
2	2.220	0.0	-0.7	0.0
2	2.960	0.0	-0.9	0.0
2	3.700	0.0	-0.9	0.0
3	0.000	0.0	-0.9	0.0
3	0.060	0.0	-0.9	0.0
3	0.120	0.0	-0.9	0.0
3	0.180	0.0	-0.9	0.0
3	0.240	0.0	-0.9	0.0
3	0.300	0.0	-0.9	0.0
4	0.000	0.0	-0.9	0.0
4	0.060	0.0	-0.9	0.0
4	0.120	0.0	-0.9	0.0
4	0.180	0.0	-0.9	0.0
4	0.240	0.0	-0.9	0.0
4	0.300	0.0	-0.9	0.0
5	0.000	0.0	-0.9	0.0
5	0.740	0.0	-0.9	0.0
5	1.480	0.0	-0.7	0.0
5	2.220	0.0	-0.5	0.0
5	2.960	0.0	-0.3	0.0
5	3.700	0.0	-0.1	0.0
6	0.000	0.0	-0.1	0.0
6	0.100	0.0	-0.1	0.0
6	0.200	0.0	-0.1	0.0
6	0.300	0.0	-0.1	0.0
6	0.400	0.0	0.0	0.0
6	0.500	0.0	0.0	0.0
7	0.000	0.0	0.0	0.0



名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	0.0	0.0	0.0
7	0.240	0.0	0.0	0.0
7	0.360	0.0	-0.1	0.0
7	0.480	0.0	-0.1	0.0
7	0.600	0.0	-0.1	0.0
8	0.000	0.0	-0.1	0.0
8	0.720	0.0	-0.3	0.0
8	1.440	0.0	-0.5	0.0
8	2.160	0.0	-0.7	0.0
8	2.880	0.0	-0.9	0.0
8	3.600	0.0	-0.9	0.0
9	0.000	0.0	-0.9	0.0
9	0.060	0.0	-0.9	0.0
9	0.120	0.0	-0.9	0.0
9	0.180	0.0	-0.9	0.0
9	0.240	0.0	-0.9	0.0
9	0.300	0.0	-0.9	0.0
10	0.000	0.0	-0.9	0.0
10	0.060	0.0	-0.9	0.0
10	0.120	0.0	-0.9	0.0
10	0.180	0.0	-0.9	0.0
10	0.240	0.0	-0.9	0.0
10	0.300	0.0	-0.9	0.0
11	0.000	0.0	-0.9	0.0
11	0.720	0.0	-0.9	0.0
11	1.440	0.0	-0.7	0.0
11	2.160	0.0	-0.5	0.0
11	2.880	0.0	-0.3	0.0
11	3.600	0.0	-0.1	0.0
12	0.000	0.0	-0.1	0.0
12	0.120	0.0	-0.1	0.0
12	0.240	0.0	-0.1	0.0
12	0.360	0.0	0.0	0.0
12	0.480	0.0	0.0	0.0
12	0.600	0.0	0.0	0.0
13	0.000	0.0	0.1	0.0
13	0.100	0.0	0.0	0.0
13	0.200	0.0	0.0	0.0
13	0.300	0.0	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	0.0	0.0	0.0
13	0.500	0.0	0.0	0.0
14	0.000	0.0	0.1	0.0
14	0.170	0.0	0.1	0.0
14	0.340	0.0	0.1	0.0
14	0.510	0.0	0.1	0.0
14	0.680	0.0	0.1	0.0
14	0.850	0.0	0.1	0.0
15	0.000	0.0	-0.1	0.0
15	0.634	0.0	-0.2	0.0
15	1.268	0.0	-0.1	0.0
15	1.902	0.0	0.0	0.0
15	2.536	0.0	0.0	0.0
15	3.170	0.0	0.1	0.0
16	0.000	0.0	0.0	0.0
16	0.120	0.0	0.0	0.0
16	0.240	0.0	0.0	0.0
16	0.360	0.0	-0.1	0.0
16	0.480	0.0	-0.1	0.0
16	0.600	0.0	-0.1	0.0
17	0.000	0.0	-0.1	0.0
17	0.100	0.0	-0.1	0.0
17	0.200	0.0	0.0	0.0
17	0.300	0.0	0.0	0.0
17	0.400	0.0	0.0	0.0
17	0.500	0.0	0.0	0.0
18	0.000	0.0	-0.1	0.0
18	0.170	0.0	-0.1	0.0
18	0.340	0.0	-0.1	0.0
18	0.510	0.0	-0.1	0.0
18	0.680	0.0	-0.1	0.0
18	0.850	0.0	-0.1	0.0
19	0.000	0.0	0.1	0.0
19	0.634	0.0	0.1	0.0
19	1.268	0.0	0.1	0.0
19	1.902	0.0	0.0	0.0
19	2.536	0.0	-0.1	0.0
19	3.170	0.0	-0.1	0.0
20	0.000	-0.9	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	-0.9	0.0	0.0
20	0.300	-0.9	0.0	0.0
20	0.450	-0.9	0.0	0.0
20	0.600	-0.9	0.0	0.0
20	0.750	-0.9	0.0	0.0
21	0.000	0.0	0.0	0.0
21	0.120	0.0	0.0	0.0
21	0.240	0.0	0.0	0.0
21	0.360	0.0	0.0	0.0
21	0.480	0.0	0.1	0.0
21	0.600	0.0	0.1	0.0
22	0.000	-0.9	0.0	0.0
22	0.724	-0.9	0.0	0.0
22	1.448	-0.9	0.0	0.0
22	2.172	-0.9	0.0	0.0
22	2.896	-0.9	0.0	0.0
22	3.620	-0.9	0.0	0.0
23	0.000	-0.9	0.0	0.0
23	0.150	-0.9	0.0	0.0
23	0.300	-0.9	0.0	0.0
23	0.450	-0.9	0.0	0.0
23	0.600	-0.9	0.0	0.0
23	0.750	-0.9	0.0	0.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1. 常時

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	0.0	-0.1	0.0
1	0.100	0.0	-0.1	0.0
1	0.200	0.0	0.0	0.0
1	0.300	0.0	0.0	0.0
1	0.400	0.0	0.0	0.0
1	0.500	0.0	0.0	0.0
2	0.000	0.0	0.0	0.0
2	0.740	-0.1	0.0	0.0
2	1.480	-0.1	0.2	0.0
2	2.220	-0.1	0.4	0.0
2	2.960	-0.1	0.7	0.0
2	3.700	-0.1	0.9	0.0
3	0.000	-0.1	0.9	0.0
3	0.060	-0.1	0.9	0.0
3	0.120	-0.1	0.9	0.0
3	0.180	-0.1	0.9	0.0
3	0.240	-0.1	0.9	0.0
3	0.300	-0.1	0.9	0.0
4	0.000	-0.1	0.9	0.0
4	0.060	-0.1	0.9	0.0
4	0.120	-0.1	0.9	0.0
4	0.180	-0.1	0.9	0.0
4	0.240	-0.1	0.9	0.0
4	0.300	-0.1	0.9	0.0
5	0.000	-0.1	0.9	0.0
5	0.740	-0.1	0.7	0.0
5	1.480	-0.1	0.4	0.0
5	2.220	-0.1	0.2	0.0
5	2.960	-0.1	0.0	0.0
5	3.700	-0.1	0.0	0.0
6	0.000	-0.1	0.0	0.0
6	0.100	-0.1	0.0	0.0
6	0.200	-0.1	0.0	0.0
6	0.300	-0.1	0.0	0.0
6	0.400	-0.1	-0.1	0.0
6	0.500	-0.1	-0.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.000	0.0	0.0	0.0
7	0.120	0.0	0.0	0.0
7	0.240	0.0	0.1	0.0
7	0.360	0.0	0.1	0.0
7	0.480	0.0	0.1	0.0
7	0.600	0.0	0.2	0.0
8	0.000	0.0	0.2	0.0
8	0.720	0.0	0.5	0.0
8	1.440	0.0	0.9	0.0
8	2.160	-0.1	1.2	0.0
8	2.880	-0.1	1.2	0.0
8	3.600	-0.1	1.2	0.0
9	0.000	-0.1	1.2	0.0
9	0.060	-0.1	1.2	0.0
9	0.120	-0.1	1.2	0.0
9	0.180	-0.1	1.2	0.0
9	0.240	-0.1	1.2	0.0
9	0.300	-0.1	1.2	0.0
10	0.000	-0.1	1.2	0.0
10	0.060	-0.1	1.2	0.0
10	0.120	-0.1	1.2	0.0
10	0.180	-0.1	1.2	0.0
10	0.240	-0.1	1.2	0.0
10	0.300	-0.1	1.2	0.0
11	0.000	-0.1	1.2	0.0
11	0.720	-0.1	1.2	0.0
11	1.440	-0.1	1.2	0.0
11	2.160	-0.2	0.9	0.0
11	2.880	-0.2	0.5	0.0
11	3.600	-0.2	0.2	0.0
12	0.000	-0.2	0.2	0.0
12	0.120	-0.2	0.1	0.0
12	0.240	-0.2	0.1	0.0
12	0.360	-0.2	0.1	0.0
12	0.480	-0.2	0.0	0.0
12	0.600	-0.2	0.0	0.0
13	0.000	-0.1	0.0	0.0
13	0.100	-0.1	0.0	0.0
13	0.200	-0.1	0.0	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.300	-0.1	0.0	0.0
13	0.400	-0.1	0.0	0.0
13	0.500	-0.1	0.0	0.0
14	0.000	0.0	-0.1	0.0
14	0.170	-0.1	-0.1	0.0
14	0.340	-0.1	-0.1	0.0
14	0.510	-0.1	0.0	0.0
14	0.680	-0.1	0.0	0.0
14	0.850	-0.1	0.0	0.0
15	0.000	0.0	0.2	0.0
15	0.634	0.0	0.2	0.0
15	1.268	0.0	0.1	0.0
15	1.902	0.0	-0.1	0.0
15	2.536	0.0	-0.1	0.0
15	3.170	0.0	-0.1	0.0
16	0.000	0.0	0.0	0.0
16	0.120	0.0	0.0	0.0
16	0.240	0.0	0.1	0.0
16	0.360	0.0	0.1	0.0
16	0.480	0.0	0.1	0.0
16	0.600	0.0	0.2	0.0
17	0.000	-0.1	0.2	0.0
17	0.100	-0.1	0.2	0.0
17	0.200	-0.1	0.2	0.0
17	0.300	-0.1	0.2	0.0
17	0.400	-0.1	0.2	0.0
17	0.500	-0.1	0.1	0.0
18	0.000	0.0	0.3	0.0
18	0.170	-0.1	0.3	0.0
18	0.340	-0.1	0.2	0.0
18	0.510	-0.1	0.2	0.0
18	0.680	-0.1	0.2	0.0
18	0.850	-0.1	0.2	0.0
19	0.000	0.0	0.0	0.0
19	0.634	0.0	0.0	0.0
19	1.268	0.0	0.1	0.0
19	1.902	0.0	0.2	0.0
19	2.536	0.0	0.3	0.0
19	3.170	0.0	0.3	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.000	0.9	0.1	0.0
20	0.150	0.9	0.1	0.0
20	0.300	0.9	0.1	0.0
20	0.450	0.9	0.1	0.0
20	0.600	0.9	0.1	0.0
20	0.750	0.9	0.1	0.0
21	0.000	0.0	0.2	0.0
21	0.120	0.0	0.2	0.0
21	0.240	0.0	0.1	0.0
21	0.360	0.0	0.1	0.0
21	0.480	0.0	0.1	0.0
21	0.600	0.0	0.0	0.0
22	0.000	1.2	0.1	0.0
22	0.724	1.1	0.1	0.0
22	1.448	1.1	0.1	0.0
22	2.172	1.0	0.1	0.0
22	2.896	1.0	0.1	0.0
22	3.620	0.9	0.1	0.0
23	0.000	1.2	0.1	0.0
23	0.150	1.2	0.1	0.0
23	0.300	1.2	0.1	0.0
23	0.450	1.2	0.1	0.0
23	0.600	1.2	0.1	0.0
23	0.750	1.2	0.1	0.0

2.L1地震時

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
1	0.000	6.4	0.7	0.0
1	0.100	6.4	0.7	0.0
1	0.200	6.4	0.6	0.0
1	0.300	6.4	0.6	0.0
1	0.400	6.4	0.6	0.0
1	0.500	6.4	0.5	0.0
2	0.000	6.4	0.5	0.0
2	0.740	6.4	0.3	0.0
2	1.480	6.4	0.5	0.0
2	2.220	6.3	0.9	0.0
2	2.960	6.3	1.2	0.0
2	3.700	6.3	1.3	0.0
3	0.000	6.3	1.3	0.0
3	0.060	6.3	1.3	0.0
3	0.120	6.3	1.3	0.0
3	0.180	6.3	1.2	0.0
3	0.240	6.3	1.2	0.0
3	0.300	6.3	1.2	0.0
4	0.000	6.3	1.2	0.0
4	0.060	6.3	1.2	0.0
4	0.120	6.3	1.2	0.0
4	0.180	6.3	1.1	0.0
4	0.240	6.3	1.1	0.0
4	0.300	6.3	1.1	0.0
5	0.000	6.3	1.1	0.0
5	0.740	6.3	0.8	0.0
5	1.480	6.3	0.5	0.0
5	2.220	6.3	0.2	0.0
5	2.960	6.3	0.0	0.0
5	3.700	6.3	-0.5	0.0
6	0.000	6.3	-0.5	0.0
6	0.100	6.3	-0.5	0.0
6	0.200	6.3	-0.6	0.0
6	0.300	6.3	-0.7	0.0
6	0.400	6.3	-0.8	0.0
6	0.500	6.3	-0.8	0.0
7	0.000	1.0	0.8	0.0



名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
7	0.120	1.0	0.8	0.0
7	0.240	1.0	0.7	0.0
7	0.360	1.0	0.7	0.0
7	0.480	1.0	0.6	0.0
7	0.600	1.0	0.6	0.0
8	0.000	1.0	0.6	0.0
8	0.720	1.0	0.6	0.0
8	1.440	1.0	1.0	0.0
8	2.160	1.0	1.4	0.0
8	2.880	0.9	1.6	0.0
8	3.600	0.9	1.6	0.0
9	0.000	0.9	1.6	0.0
9	0.060	0.9	1.6	0.0
9	0.120	0.9	1.5	0.0
9	0.180	0.9	1.5	0.0
9	0.240	0.9	1.5	0.0
9	0.300	0.9	1.5	0.0
10	0.000	0.9	1.5	0.0
10	0.060	0.9	1.5	0.0
10	0.120	0.9	1.5	0.0
10	0.180	0.9	1.4	0.0
10	0.240	0.9	1.4	0.0
10	0.300	0.9	1.4	0.0
11	0.000	0.9	1.4	0.0
11	0.720	0.9	1.3	0.0
11	1.440	0.9	1.3	0.0
11	2.160	0.9	1.0	0.0
11	2.880	0.8	0.5	0.0
11	3.600	0.8	-0.2	0.0
12	0.000	0.8	-0.2	0.0
12	0.120	0.8	-0.3	0.0
12	0.240	0.8	-0.4	0.0
12	0.360	0.8	-0.6	0.0
12	0.480	0.8	-0.7	0.0
12	0.600	0.8	-0.8	0.0
13	0.000	0.7	-6.1	0.0
13	0.100	0.7	-6.2	0.0
13	0.200	0.7	-6.2	0.0
13	0.300	0.7	-6.3	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
13	0.400	0.7	-6.3	0.0
13	0.500	0.7	-6.4	0.0
14	0.000	0.8	-5.5	0.0
14	0.170	0.7	-5.7	0.0
14	0.340	0.7	-5.8	0.0
14	0.510	0.7	-5.9	0.0
14	0.680	0.7	-6.0	0.0
14	0.850	0.7	-6.1	0.0
15	0.000	0.8	-1.2	0.0
15	0.634	0.8	-1.8	0.0
15	1.268	0.8	-2.7	0.0
15	1.902	0.8	-3.7	0.0
15	2.536	0.8	-4.7	0.0
15	3.170	0.8	-5.5	0.0
16	0.000	0.8	-1.0	0.0
16	0.120	0.8	-1.1	0.0
16	0.240	0.8	-1.1	0.0
16	0.360	0.8	-1.2	0.0
16	0.480	0.8	-1.2	0.0
16	0.600	0.8	-1.2	0.0
17	0.000	-0.8	-5.9	0.0
17	0.100	-0.8	-6.0	0.0
17	0.200	-0.8	-6.0	0.0
17	0.300	-0.8	-6.1	0.0
17	0.400	-0.8	-6.2	0.0
17	0.500	-0.8	-6.3	0.0
18	0.000	-0.8	-5.0	0.0
18	0.170	-0.8	-5.2	0.0
18	0.340	-0.8	-5.4	0.0
18	0.510	-0.8	-5.6	0.0
18	0.680	-0.8	-5.7	0.0
18	0.850	-0.8	-5.9	0.0
19	0.000	-0.8	-1.4	0.0
19	0.634	-0.8	-2.0	0.0
19	1.268	-0.8	-2.7	0.0
19	1.902	-0.8	-3.4	0.0
19	2.536	-0.8	-4.2	0.0
19	3.170	-0.8	-5.0	0.0
20	0.000	1.2	-6.1	0.0

名称	X(m)	$\delta X$ (mm)	$\delta Y$ (mm)	$\delta Z$ (mm)
20	0.150	1.2	-6.1	0.0
20	0.300	1.2	-6.2	0.0
20	0.450	1.2	-6.2	0.0
20	0.600	1.2	-6.3	0.0
20	0.750	1.2	-6.3	0.0
21	0.000	-0.8	-0.8	0.0
21	0.120	-0.8	-0.9	0.0
21	0.240	-0.8	-1.1	0.0
21	0.360	-0.8	-1.2	0.0
21	0.480	-0.8	-1.3	0.0
21	0.600	-0.8	-1.4	0.0
22	0.000	1.5	-1.1	0.0
22	0.724	1.4	-1.7	0.0
22	1.448	1.4	-2.9	0.0
22	2.172	1.3	-4.3	0.0
22	2.896	1.3	-5.4	0.0
22	3.620	1.2	-6.1	0.0
23	0.000	1.5	-0.9	0.0
23	0.150	1.5	-1.0	0.0
23	0.300	1.5	-1.0	0.0
23	0.450	1.5	-1.0	0.0
23	0.600	1.5	-1.1	0.0
23	0.750	1.5	-1.1	0.0

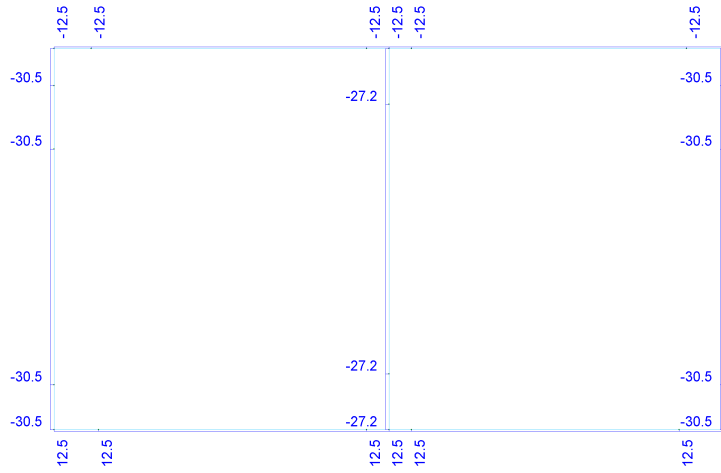
2) 断面力

a) 基本荷重ケースの結果

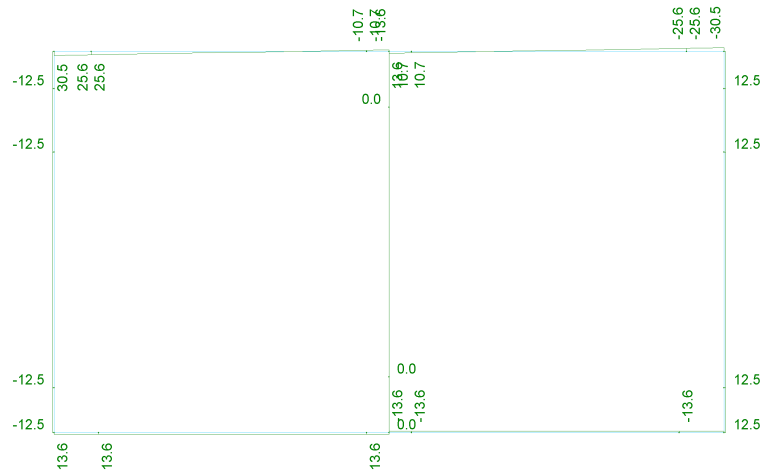
1. 活荷重

1. グラフ

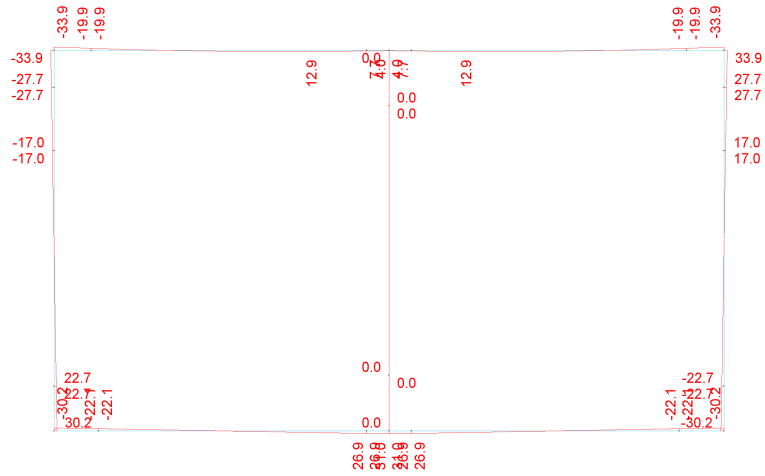
1. 軸力 N



2. せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

ea : 軸ひずみ

φy, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-12.5	30.5	-33.9
1	0.100	-12.5	29.5	-30.9
1	0.200	-12.5	28.5	-28.0
1	0.300	-12.5	27.6	-25.2
1	0.400	-12.5	26.6	-22.5
1	0.500	-12.5	25.6	-19.9
2	0.000	-12.5	25.6	-19.9
2	0.740	-12.5	18.3	-3.7
2	1.480	-12.5	11.1	7.2
2	2.220	-12.5	3.8	12.7
2	2.960	-12.5	-3.4	12.9
2	3.700	-12.5	-10.7	7.7
3	0.000	-12.5	-10.7	7.7
3	0.060	-12.5	-11.3	7.0
3	0.120	-12.5	-11.8	6.3
3	0.180	-12.5	-12.4	5.6

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-12.5	-13.0	4.8
3	0.300	-12.5	-13.6	4.0
4	0.000	-12.5	13.6	4.0
4	0.060	-12.5	13.0	4.8
4	0.120	-12.5	12.4	5.6
4	0.180	-12.5	11.8	6.3
4	0.240	-12.5	11.3	7.0
4	0.300	-12.5	10.7	7.7
5	0.000	-12.5	10.7	7.7
5	0.740	-12.5	3.4	12.9
5	1.480	-12.5	-3.8	12.7
5	2.220	-12.5	-11.1	7.2
5	2.960	-12.5	-18.3	-3.7
5	3.700	-12.5	-25.6	-19.9
6	0.000	-12.5	-25.6	-19.9
6	0.100	-12.5	-26.6	-22.5
6	0.200	-12.5	-27.6	-25.2
6	0.300	-12.5	-28.5	-28.0
6	0.400	-12.5	-29.5	-30.9
6	0.500	-12.5	-30.5	-33.9
7	0.000	12.5	13.6	-30.2
7	0.120	12.5	13.6	-28.6
7	0.240	12.5	13.6	-27.0
7	0.360	12.5	13.6	-25.3
7	0.480	12.5	13.6	-23.7
7	0.600	12.5	13.6	-22.1
8	0.000	12.5	13.6	-22.1
8	0.720	12.5	13.6	-12.3
8	1.440	12.5	13.6	-2.5
8	2.160	12.5	13.6	7.3
8	2.880	12.5	13.6	17.1
8	3.600	12.5	13.6	26.9
9	0.000	12.5	13.6	26.9
9	0.060	12.5	13.6	27.7
9	0.120	12.5	13.6	28.6
9	0.180	12.5	13.6	29.4
9	0.240	12.5	13.6	30.2
9	0.300	12.5	13.6	31.0
10	0.000	12.5	-13.6	31.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	12.5	-13.6	30.2
10	0.120	12.5	-13.6	29.4
10	0.180	12.5	-13.6	28.6
10	0.240	12.5	-13.6	27.7
10	0.300	12.5	-13.6	26.9
11	0.000	12.5	-13.6	26.9
11	0.720	12.5	-13.6	17.1
11	1.440	12.5	-13.6	7.3
11	2.160	12.5	-13.6	-2.5
11	2.880	12.5	-13.6	-12.3
11	3.600	12.5	-13.6	-22.1
12	0.000	12.5	-13.6	-22.1
12	0.120	12.5	-13.6	-23.7
12	0.240	12.5	-13.6	-25.3
12	0.360	12.5	-13.6	-27.0
12	0.480	12.5	-13.6	-28.6
12	0.600	12.5	-13.6	-30.2
13	0.000	-30.5	-12.5	-27.7
13	0.100	-30.5	-12.5	-28.9
13	0.200	-30.5	-12.5	-30.2
13	0.300	-30.5	-12.5	-31.4
13	0.400	-30.5	-12.5	-32.7
13	0.500	-30.5	-12.5	-33.9
14	0.000	-30.5	-12.5	-17.0
14	0.170	-30.5	-12.5	-19.1
14	0.340	-30.5	-12.5	-21.3
14	0.510	-30.5	-12.5	-23.4
14	0.680	-30.5	-12.5	-25.5
14	0.850	-30.5	-12.5	-27.7
15	0.000	-30.5	-12.5	22.7
15	0.634	-30.5	-12.5	14.8
15	1.268	-30.5	-12.5	6.8
15	1.902	-30.5	-12.5	-1.1
15	2.536	-30.5	-12.5	-9.1
15	3.170	-30.5	-12.5	-17.0
16	0.000	-30.5	-12.5	30.2
16	0.120	-30.5	-12.5	28.7
16	0.240	-30.5	-12.5	27.2
16	0.360	-30.5	-12.5	25.7

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-30.5	-12.5	24.2
16	0.600	-30.5	-12.5	22.7
17	0.000	-30.5	12.5	27.7
17	0.100	-30.5	12.5	28.9
17	0.200	-30.5	12.5	30.2
17	0.300	-30.5	12.5	31.4
17	0.400	-30.5	12.5	32.7
17	0.500	-30.5	12.5	33.9
18	0.000	-30.5	12.5	17.0
18	0.170	-30.5	12.5	19.1
18	0.340	-30.5	12.5	21.3
18	0.510	-30.5	12.5	23.4
18	0.680	-30.5	12.5	25.5
18	0.850	-30.5	12.5	27.7
19	0.000	-30.5	12.5	-22.7
19	0.634	-30.5	12.5	-14.8
19	1.268	-30.5	12.5	-6.8
19	1.902	-30.5	12.5	1.1
19	2.536	-30.5	12.5	9.1
19	3.170	-30.5	12.5	17.0
20	0.000	-27.2	0.0	0.0
20	0.150	-27.2	0.0	0.0
20	0.300	-27.2	0.0	0.0
20	0.450	-27.2	0.0	0.0
20	0.600	-27.2	0.0	0.0
20	0.750	-27.2	0.0	0.0
21	0.000	-30.5	12.5	-30.2
21	0.120	-30.5	12.5	-28.7
21	0.240	-30.5	12.5	-27.2
21	0.360	-30.5	12.5	-25.7
21	0.480	-30.5	12.5	-24.2
21	0.600	-30.5	12.5	-22.7
22	0.000	-27.2	0.0	0.0
22	0.724	-27.2	0.0	0.0
22	1.448	-27.2	0.0	0.0
22	2.172	-27.2	0.0	0.0
22	2.896	-27.2	0.0	0.0
22	3.620	-27.2	0.0	0.0
23	0.000	-27.2	0.0	0.0

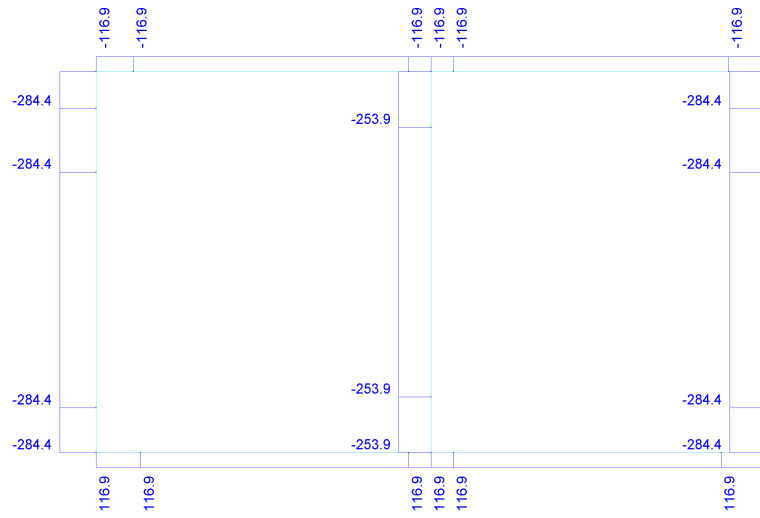


名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	-27.2	0.0	0.0
23	0.300	-27.2	0.0	0.0
23	0.450	-27.2	0.0	0.0
23	0.600	-27.2	0.0	0.0
23	0.750	-27.2	0.0	0.0

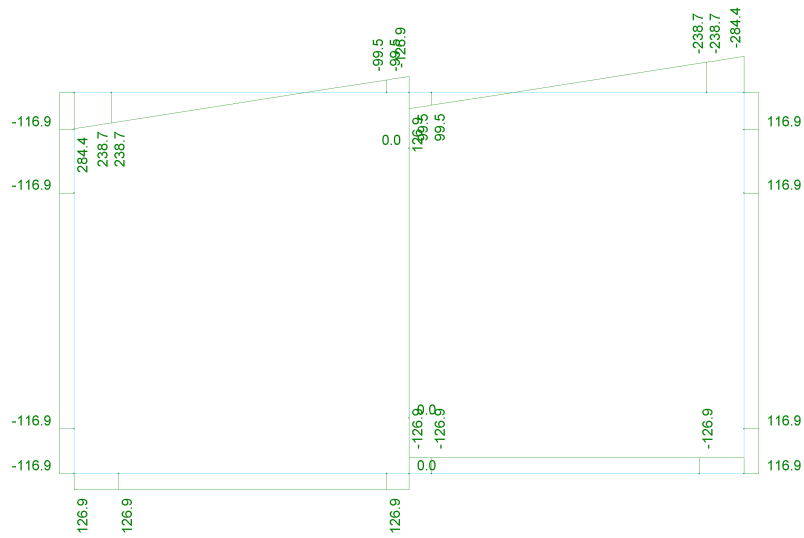
## 2.土被り

### 1.グラフ

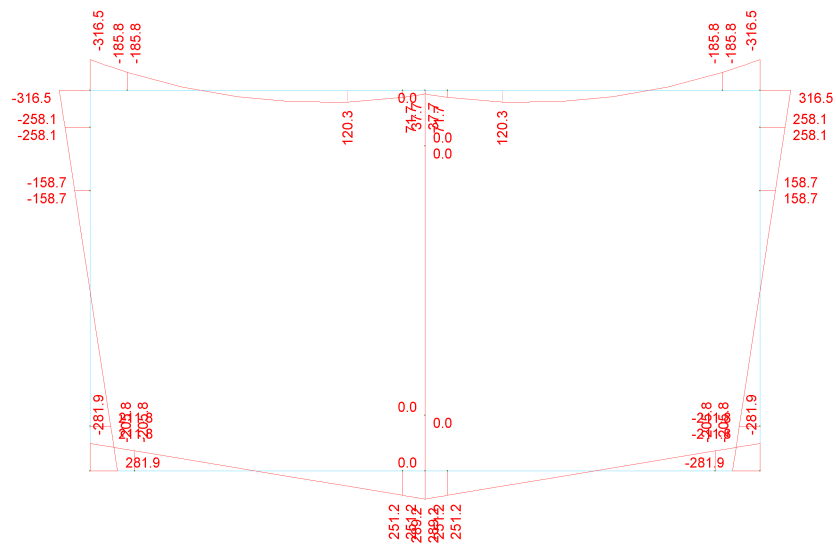
#### 1.軸力 N



#### 2.せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

ea : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-116.9	284.4	-316.5
1	0.100	-116.9	275.2	-288.5
1	0.200	-116.9	266.1	-261.5
1	0.300	-116.9	257.0	-235.3
1	0.400	-116.9	247.8	-210.1
1	0.500	-116.9	238.7	-185.8
2	0.000	-116.9	238.7	-185.8
2	0.740	-116.9	171.0	-34.2
2	1.480	-116.9	103.4	67.4
2	2.220	-116.9	35.8	118.9
2	2.960	-116.9	-31.9	120.3
2	3.700	-116.9	-99.5	71.7
3	0.000	-116.9	-99.5	71.7
3	0.060	-116.9	-105.0	65.6
3	0.120	-116.9	-110.5	59.1
3	0.180	-116.9	-116.0	52.3

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-116.9	-121.4	45.2
3	0.300	-116.9	-126.9	37.7
4	0.000	-116.9	126.9	37.7
4	0.060	-116.9	121.4	45.2
4	0.120	-116.9	116.0	52.3
4	0.180	-116.9	110.5	59.1
4	0.240	-116.9	105.0	65.6
4	0.300	-116.9	99.5	71.7
5	0.000	-116.9	99.5	71.7
5	0.740	-116.9	31.9	120.3
5	1.480	-116.9	-35.8	118.9
5	2.220	-116.9	-103.4	67.4
5	2.960	-116.9	-171.0	-34.2
5	3.700	-116.9	-238.7	-185.8
6	0.000	-116.9	-238.7	-185.8
6	0.100	-116.9	-247.8	-210.1
6	0.200	-116.9	-257.0	-235.3
6	0.300	-116.9	-266.1	-261.5
6	0.400	-116.9	-275.2	-288.5
6	0.500	-116.9	-284.4	-316.5
7	0.000	116.9	126.9	-281.9
7	0.120	116.9	126.9	-266.7
7	0.240	116.9	126.9	-251.5
7	0.360	116.9	126.9	-236.2
7	0.480	116.9	126.9	-221.0
7	0.600	116.9	126.9	-205.8
8	0.000	116.9	126.9	-205.8
8	0.720	116.9	126.9	-114.4
8	1.440	116.9	126.9	-23.0
8	2.160	116.9	126.9	68.4
8	2.880	116.9	126.9	159.8
8	3.600	116.9	126.9	251.2
9	0.000	116.9	126.9	251.2
9	0.060	116.9	126.9	258.8
9	0.120	116.9	126.9	266.4
9	0.180	116.9	126.9	274.0
9	0.240	116.9	126.9	281.6
9	0.300	116.9	126.9	289.2
10	0.000	116.9	-126.9	289.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	116.9	-126.9	281.6
10	0.120	116.9	-126.9	274.0
10	0.180	116.9	-126.9	266.4
10	0.240	116.9	-126.9	258.8
10	0.300	116.9	-126.9	251.2
11	0.000	116.9	-126.9	251.2
11	0.720	116.9	-126.9	159.8
11	1.440	116.9	-126.9	68.4
11	2.160	116.9	-126.9	-23.0
11	2.880	116.9	-126.9	-114.4
11	3.600	116.9	-126.9	-205.8
12	0.000	116.9	-126.9	-205.8
12	0.120	116.9	-126.9	-221.0
12	0.240	116.9	-126.9	-236.2
12	0.360	116.9	-126.9	-251.5
12	0.480	116.9	-126.9	-266.7
12	0.600	116.9	-126.9	-281.9
13	0.000	-284.4	-116.9	-258.1
13	0.100	-284.4	-116.9	-269.8
13	0.200	-284.4	-116.9	-281.5
13	0.300	-284.4	-116.9	-293.1
13	0.400	-284.4	-116.9	-304.8
13	0.500	-284.4	-116.9	-316.5
14	0.000	-284.4	-116.9	-158.7
14	0.170	-284.4	-116.9	-178.6
14	0.340	-284.4	-116.9	-198.5
14	0.510	-284.4	-116.9	-218.3
14	0.680	-284.4	-116.9	-238.2
14	0.850	-284.4	-116.9	-258.1
15	0.000	-284.4	-116.9	211.8
15	0.634	-284.4	-116.9	137.7
15	1.268	-284.4	-116.9	63.6
15	1.902	-284.4	-116.9	-10.5
15	2.536	-284.4	-116.9	-84.6
15	3.170	-284.4	-116.9	-158.7
16	0.000	-284.4	-116.9	281.9
16	0.120	-284.4	-116.9	267.9
16	0.240	-284.4	-116.9	253.9
16	0.360	-284.4	-116.9	239.9

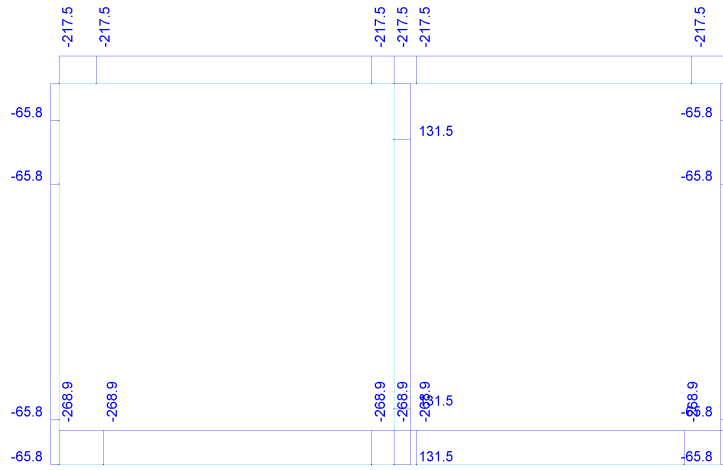
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-284.4	-116.9	225.8
16	0.600	-284.4	-116.9	211.8
17	0.000	-284.4	116.9	258.1
17	0.100	-284.4	116.9	269.8
17	0.200	-284.4	116.9	281.5
17	0.300	-284.4	116.9	293.1
17	0.400	-284.4	116.9	304.8
17	0.500	-284.4	116.9	316.5
18	0.000	-284.4	116.9	158.7
18	0.170	-284.4	116.9	178.6
18	0.340	-284.4	116.9	198.5
18	0.510	-284.4	116.9	218.3
18	0.680	-284.4	116.9	238.2
18	0.850	-284.4	116.9	258.1
19	0.000	-284.4	116.9	-211.8
19	0.634	-284.4	116.9	-137.7
19	1.268	-284.4	116.9	-63.6
19	1.902	-284.4	116.9	10.5
19	2.536	-284.4	116.9	84.6
19	3.170	-284.4	116.9	158.7
20	0.000	-253.9	0.0	0.0
20	0.150	-253.9	0.0	0.0
20	0.300	-253.9	0.0	0.0
20	0.450	-253.9	0.0	0.0
20	0.600	-253.9	0.0	0.0
20	0.750	-253.9	0.0	0.0
21	0.000	-284.4	116.9	-281.9
21	0.120	-284.4	116.9	-267.9
21	0.240	-284.4	116.9	-253.9
21	0.360	-284.4	116.9	-239.9
21	0.480	-284.4	116.9	-225.8
21	0.600	-284.4	116.9	-211.8
22	0.000	-253.9	0.0	0.0
22	0.724	-253.9	0.0	0.0
22	1.448	-253.9	0.0	0.0
22	2.172	-253.9	0.0	0.0
22	2.896	-253.9	0.0	0.0
22	3.620	-253.9	0.0	0.0
23	0.000	-253.9	0.0	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	-253.9	0.0	0.0
23	0.300	-253.9	0.0	0.0
23	0.450	-253.9	0.0	0.0
23	0.600	-253.9	0.0	0.0
23	0.750	-253.9	0.0	0.0

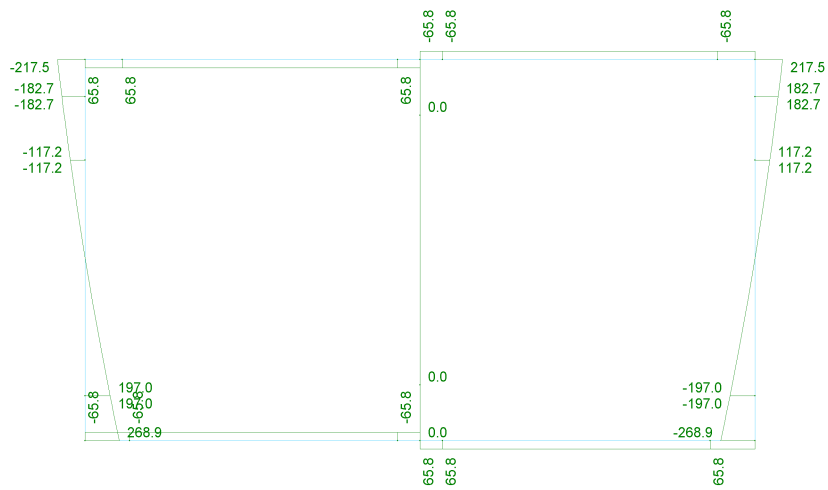
### 3. 常時土圧

#### 1. グラフ

##### 1. 軸力 N

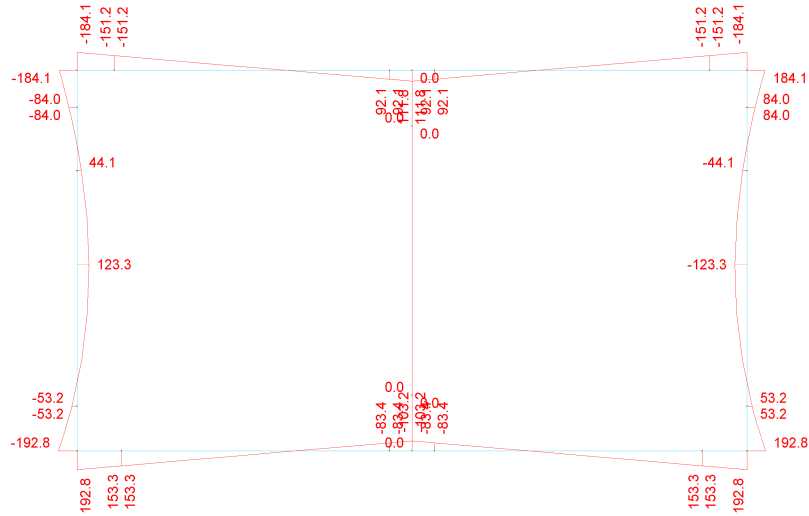


##### 2. せん断力 Syp





### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-217.5	65.8	-184.1
1	0.100	-217.5	65.8	-177.6
1	0.200	-217.5	65.8	-171.0
1	0.300	-217.5	65.8	-164.4
1	0.400	-217.5	65.8	-157.8
1	0.500	-217.5	65.8	-151.2
2	0.000	-217.5	65.8	-151.2
2	0.740	-217.5	65.8	-102.6
2	1.480	-217.5	65.8	-53.9
2	2.220	-217.5	65.8	-5.2
2	2.960	-217.5	65.8	43.4
2	3.700	-217.5	65.8	92.1
3	0.000	-217.5	65.8	92.1
3	0.060	-217.5	65.8	96.0
3	0.120	-217.5	65.8	100.0
3	0.180	-217.5	65.8	103.9

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-217.5	65.8	107.9
3	0.300	-217.5	65.8	111.8
4	0.000	-217.5	-65.8	111.8
4	0.060	-217.5	-65.8	107.9
4	0.120	-217.5	-65.8	103.9
4	0.180	-217.5	-65.8	100.0
4	0.240	-217.5	-65.8	96.0
4	0.300	-217.5	-65.8	92.1
5	0.000	-217.5	-65.8	92.1
5	0.740	-217.5	-65.8	43.4
5	1.480	-217.5	-65.8	-5.2
5	2.220	-217.5	-65.8	-53.9
5	2.960	-217.5	-65.8	-102.6
5	3.700	-217.5	-65.8	-151.2
6	0.000	-217.5	-65.8	-151.2
6	0.100	-217.5	-65.8	-157.8
6	0.200	-217.5	-65.8	-164.4
6	0.300	-217.5	-65.8	-171.0
6	0.400	-217.5	-65.8	-177.6
6	0.500	-217.5	-65.8	-184.1
7	0.000	-268.9	-65.8	192.8
7	0.120	-268.9	-65.8	184.9
7	0.240	-268.9	-65.8	177.0
7	0.360	-268.9	-65.8	169.1
7	0.480	-268.9	-65.8	161.2
7	0.600	-268.9	-65.8	153.3
8	0.000	-268.9	-65.8	153.3
8	0.720	-268.9	-65.8	106.0
8	1.440	-268.9	-65.8	58.6
8	2.160	-268.9	-65.8	11.3
8	2.880	-268.9	-65.8	-36.1
8	3.600	-268.9	-65.8	-83.4
9	0.000	-268.9	-65.8	-83.4
9	0.060	-268.9	-65.8	-87.4
9	0.120	-268.9	-65.8	-91.3
9	0.180	-268.9	-65.8	-95.3
9	0.240	-268.9	-65.8	-99.2
9	0.300	-268.9	-65.8	-103.2
10	0.000	-268.9	65.8	-103.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-268.9	65.8	-99.2
10	0.120	-268.9	65.8	-95.3
10	0.180	-268.9	65.8	-91.3
10	0.240	-268.9	65.8	-87.4
10	0.300	-268.9	65.8	-83.4
11	0.000	-268.9	65.8	-83.4
11	0.720	-268.9	65.8	-36.1
11	1.440	-268.9	65.8	11.3
11	2.160	-268.9	65.8	58.6
11	2.880	-268.9	65.8	106.0
11	3.600	-268.9	65.8	153.3
12	0.000	-268.9	65.8	153.3
12	0.120	-268.9	65.8	161.2
12	0.240	-268.9	65.8	169.1
12	0.360	-268.9	65.8	177.0
12	0.480	-268.9	65.8	184.9
12	0.600	-268.9	65.8	192.8
13	0.000	-65.8	-182.7	-84.0
13	0.100	-65.8	-189.9	-102.6
13	0.200	-65.8	-197.0	-121.9
13	0.300	-65.8	-203.9	-142.0
13	0.400	-65.8	-210.8	-162.7
13	0.500	-65.8	-217.5	-184.1
14	0.000	-65.8	-117.2	44.1
14	0.170	-65.8	-130.9	23.0
14	0.340	-65.8	-144.4	-0.4
14	0.510	-65.8	-157.5	-26.1
14	0.680	-65.8	-170.2	-54.0
14	0.850	-65.8	-182.7	-84.0
15	0.000	-65.8	197.0	-53.2
15	0.634	-65.8	125.3	48.7
15	1.268	-65.8	58.1	106.6
15	1.902	-65.8	-4.8	123.3
15	2.536	-65.8	-63.2	101.5
15	3.170	-65.8	-117.2	44.1
16	0.000	-65.8	268.9	-192.8
16	0.120	-65.8	254.2	-161.4
16	0.240	-65.8	239.6	-131.8
16	0.360	-65.8	225.3	-103.9

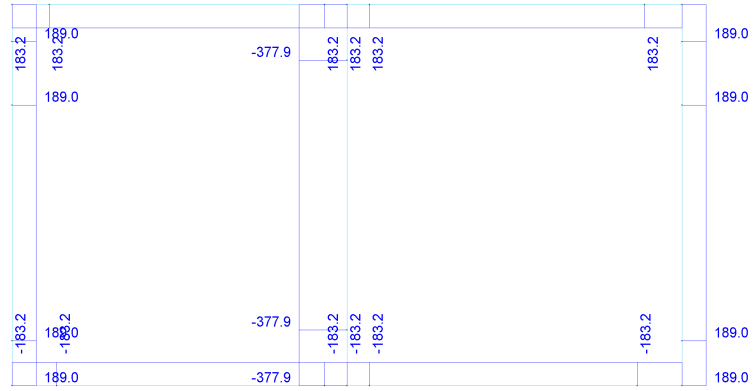
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-65.8	211.0	-77.7
16	0.600	-65.8	197.0	-53.2
17	0.000	-65.8	182.7	84.0
17	0.100	-65.8	189.9	102.6
17	0.200	-65.8	197.0	121.9
17	0.300	-65.8	203.9	142.0
17	0.400	-65.8	210.8	162.7
17	0.500	-65.8	217.5	184.1
18	0.000	-65.8	117.2	-44.1
18	0.170	-65.8	130.9	-23.0
18	0.340	-65.8	144.4	0.4
18	0.510	-65.8	157.5	26.1
18	0.680	-65.8	170.2	54.0
18	0.850	-65.8	182.7	84.0
19	0.000	-65.8	-197.0	53.2
19	0.634	-65.8	-125.3	-48.7
19	1.268	-65.8	-58.1	-106.6
19	1.902	-65.8	4.8	-123.3
19	2.536	-65.8	63.2	-101.5
19	3.170	-65.8	117.2	-44.1
20	0.000	131.5	0.0	0.0
20	0.150	131.5	0.0	0.0
20	0.300	131.5	0.0	0.0
20	0.450	131.5	0.0	0.0
20	0.600	131.5	0.0	0.0
20	0.750	131.5	0.0	0.0
21	0.000	-65.8	-268.9	192.8
21	0.120	-65.8	-254.2	161.4
21	0.240	-65.8	-239.6	131.8
21	0.360	-65.8	-225.3	103.9
21	0.480	-65.8	-211.0	77.7
21	0.600	-65.8	-197.0	53.2
22	0.000	131.5	0.0	0.0
22	0.724	131.5	0.0	0.0
22	1.448	131.5	0.0	0.0
22	2.172	131.5	0.0	0.0
22	2.896	131.5	0.0	0.0
22	3.620	131.5	0.0	0.0
23	0.000	131.5	0.0	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	131.5	0.0	0.0
23	0.300	131.5	0.0	0.0
23	0.450	131.5	0.0	0.0
23	0.600	131.5	0.0	0.0
23	0.750	131.5	0.0	0.0

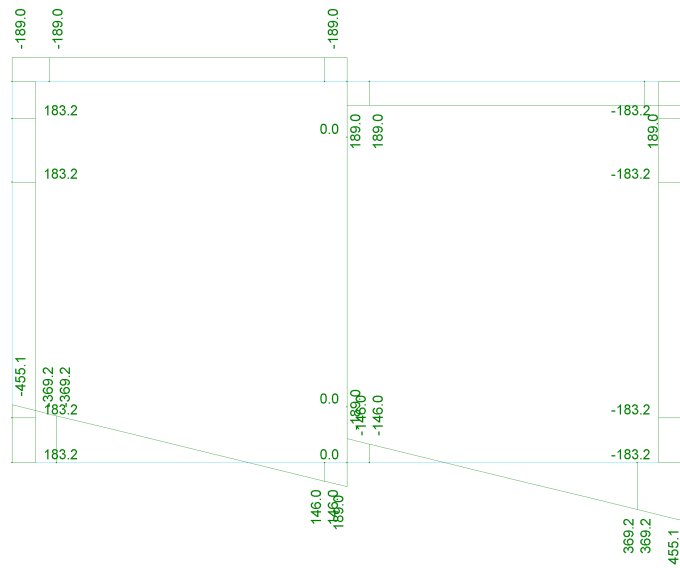
#### 4. 常時地盤反力

##### 1. グラフ

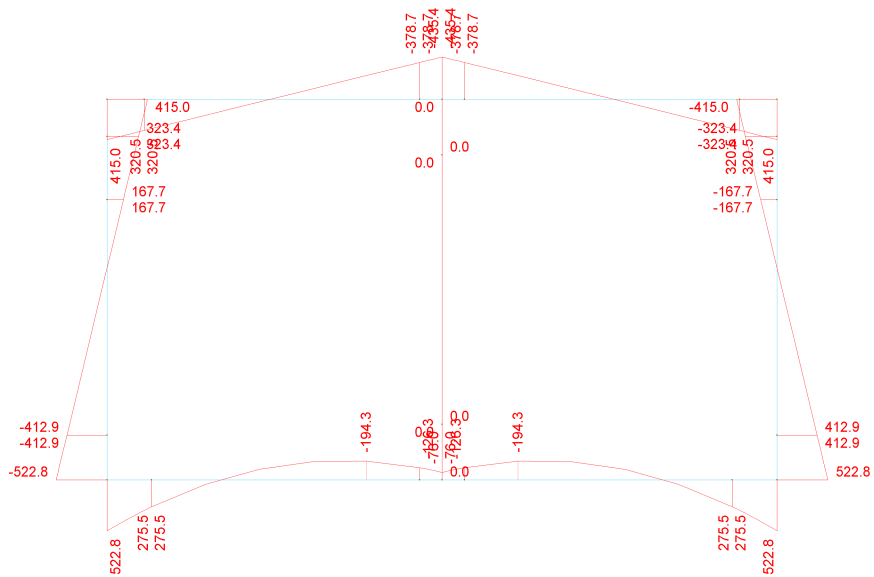
##### 1. 軸力 N



##### 2. せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

ea : 軸ひずみ

$\phi_y$ ,  $\phi_{zp}$  : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	183.2	-189.0	415.0
1	0.100	183.2	-189.0	396.1
1	0.200	183.2	-189.0	377.2
1	0.300	183.2	-189.0	358.3
1	0.400	183.2	-189.0	339.4
1	0.500	183.2	-189.0	320.5
2	0.000	183.2	-189.0	320.5
2	0.740	183.2	-189.0	180.6
2	1.480	183.2	-189.0	40.8
2	2.220	183.2	-189.0	-99.0
2	2.960	183.2	-189.0	-238.8
2	3.700	183.2	-189.0	-378.7
3	0.000	183.2	-189.0	-378.7
3	0.060	183.2	-189.0	-390.0
3	0.120	183.2	-189.0	-401.4
3	0.180	183.2	-189.0	-412.7

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	183.2	-189.0	-424.0
3	0.300	183.2	-189.0	-435.4
4	0.000	183.2	189.0	-435.4
4	0.060	183.2	189.0	-424.0
4	0.120	183.2	189.0	-412.7
4	0.180	183.2	189.0	-401.4
4	0.240	183.2	189.0	-390.0
4	0.300	183.2	189.0	-378.7
5	0.000	183.2	189.0	-378.7
5	0.740	183.2	189.0	-238.8
5	1.480	183.2	189.0	-99.0
5	2.220	183.2	189.0	40.8
5	2.960	183.2	189.0	180.6
5	3.700	183.2	189.0	320.5
6	0.000	183.2	189.0	320.5
6	0.100	183.2	189.0	339.4
6	0.200	183.2	189.0	358.3
6	0.300	183.2	189.0	377.2
6	0.400	183.2	189.0	396.1
6	0.500	183.2	189.0	415.0
7	0.000	-183.2	-455.1	522.8
7	0.120	-183.2	-437.9	469.2
7	0.240	-183.2	-420.7	417.7
7	0.360	-183.2	-403.6	368.2
7	0.480	-183.2	-386.4	320.8
7	0.600	-183.2	-369.2	275.5
8	0.000	-183.2	-369.2	275.5
8	0.720	-183.2	-266.2	46.8
8	1.440	-183.2	-163.1	-107.8
8	2.160	-183.2	-60.1	-188.1
8	2.880	-183.2	43.0	-194.3
8	3.600	-183.2	146.0	-126.3
9	0.000	-183.2	146.0	-126.3
9	0.060	-183.2	154.6	-117.2
9	0.120	-183.2	163.2	-107.7
9	0.180	-183.2	171.8	-97.7
9	0.240	-183.2	180.4	-87.1
9	0.300	-183.2	189.0	-76.0
10	0.000	-183.2	-189.0	-76.0



名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-183.2	-180.4	-87.1
10	0.120	-183.2	-171.8	-97.7
10	0.180	-183.2	-163.2	-107.7
10	0.240	-183.2	-154.6	-117.2
10	0.300	-183.2	-146.0	-126.3
11	0.000	-183.2	-146.0	-126.3
11	0.720	-183.2	-43.0	-194.3
11	1.440	-183.2	60.1	-188.1
11	2.160	-183.2	163.1	-107.8
11	2.880	-183.2	266.2	46.8
11	3.600	-183.2	369.2	275.5
12	0.000	-183.2	369.2	275.5
12	0.120	-183.2	386.4	320.8
12	0.240	-183.2	403.6	368.2
12	0.360	-183.2	420.7	417.7
12	0.480	-183.2	437.9	469.2
12	0.600	-183.2	455.1	522.8
13	0.000	189.0	183.2	323.4
13	0.100	189.0	183.2	341.7
13	0.200	189.0	183.2	360.0
13	0.300	189.0	183.2	378.3
13	0.400	189.0	183.2	396.6
13	0.500	189.0	183.2	415.0
14	0.000	189.0	183.2	167.7
14	0.170	189.0	183.2	198.8
14	0.340	189.0	183.2	230.0
14	0.510	189.0	183.2	261.1
14	0.680	189.0	183.2	292.2
14	0.850	189.0	183.2	323.4
15	0.000	189.0	183.2	-412.9
15	0.634	189.0	183.2	-296.8
15	1.268	189.0	183.2	-180.7
15	1.902	189.0	183.2	-64.5
15	2.536	189.0	183.2	51.6
15	3.170	189.0	183.2	167.7
16	0.000	189.0	183.2	-522.8
16	0.120	189.0	183.2	-500.8
16	0.240	189.0	183.2	-478.8
16	0.360	189.0	183.2	-456.8

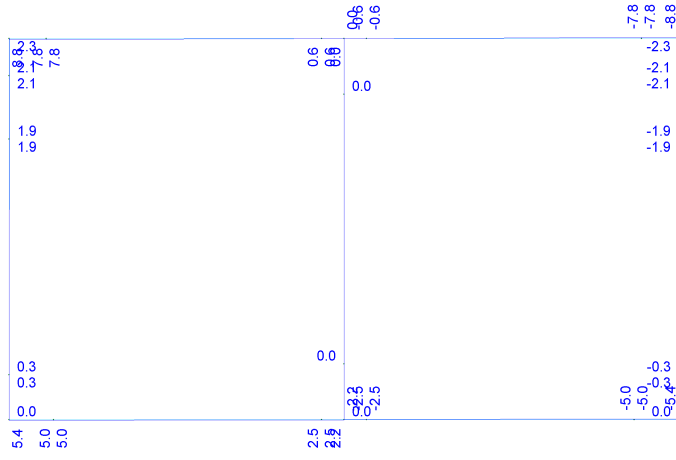
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	189.0	183.2	-434.9
16	0.600	189.0	183.2	-412.9
17	0.000	189.0	-183.2	-323.4
17	0.100	189.0	-183.2	-341.7
17	0.200	189.0	-183.2	-360.0
17	0.300	189.0	-183.2	-378.3
17	0.400	189.0	-183.2	-396.6
17	0.500	189.0	-183.2	-415.0
18	0.000	189.0	-183.2	-167.7
18	0.170	189.0	-183.2	-198.8
18	0.340	189.0	-183.2	-230.0
18	0.510	189.0	-183.2	-261.1
18	0.680	189.0	-183.2	-292.2
18	0.850	189.0	-183.2	-323.4
19	0.000	189.0	-183.2	412.9
19	0.634	189.0	-183.2	296.8
19	1.268	189.0	-183.2	180.7
19	1.902	189.0	-183.2	64.5
19	2.536	189.0	-183.2	-51.6
19	3.170	189.0	-183.2	-167.7
20	0.000	-377.9	0.0	0.0
20	0.150	-377.9	0.0	0.0
20	0.300	-377.9	0.0	0.0
20	0.450	-377.9	0.0	0.0
20	0.600	-377.9	0.0	0.0
20	0.750	-377.9	0.0	0.0
21	0.000	189.0	-183.2	522.8
21	0.120	189.0	-183.2	500.8
21	0.240	189.0	-183.2	478.8
21	0.360	189.0	-183.2	456.8
21	0.480	189.0	-183.2	434.9
21	0.600	189.0	-183.2	412.9
22	0.000	-377.9	0.0	0.0
22	0.724	-377.9	0.0	0.0
22	1.448	-377.9	0.0	0.0
22	2.172	-377.9	0.0	0.0
22	2.896	-377.9	0.0	0.0
22	3.620	-377.9	0.0	0.0
23	0.000	-377.9	0.0	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	-377.9	0.0	0.0
23	0.300	-377.9	0.0	0.0
23	0.450	-377.9	0.0	0.0
23	0.600	-377.9	0.0	0.0
23	0.750	-377.9	0.0	0.0

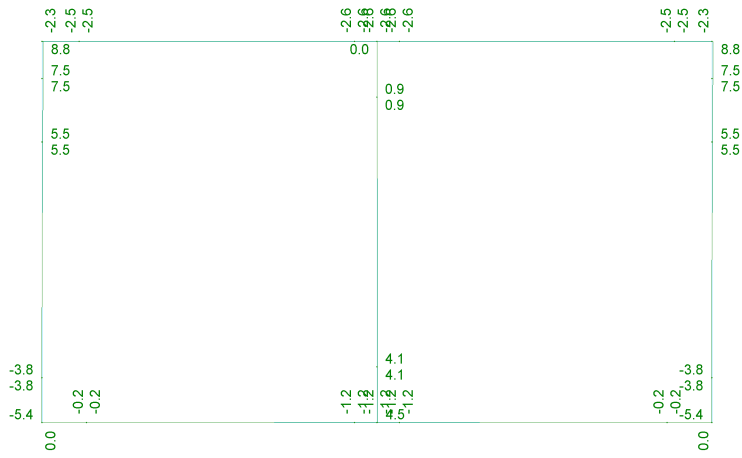
### 5.L1慣性力

#### 1. グラフ

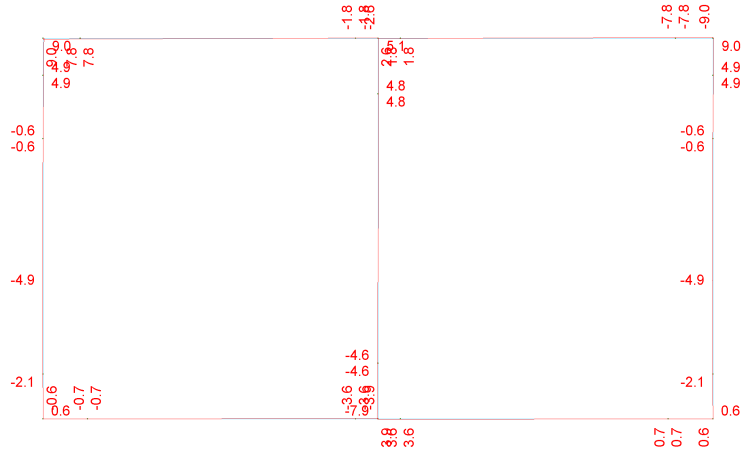
##### 1. 軸力 N



##### 2. せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	8.8	-2.3	9.0
1	0.100	8.6	-2.4	8.7
1	0.200	8.4	-2.4	8.5
1	0.300	8.2	-2.4	8.3
1	0.400	8.0	-2.4	8.0
1	0.500	7.8	-2.5	7.8
2	0.000	7.8	-2.5	7.8
2	0.740	6.4	-2.6	5.9
2	1.480	4.9	-2.6	4.0
2	2.220	3.5	-2.6	2.1
2	2.960	2.1	-2.6	0.2
2	3.700	0.6	-2.6	-1.8
3	0.000	0.6	-2.6	-1.8
3	0.060	0.5	-2.6	-1.9
3	0.120	0.4	-2.6	-2.1
3	0.180	0.3	-2.6	-2.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	0.1	-2.6	-2.4
3	0.300	0.0	-2.6	-2.6
4	0.000	0.0	-2.6	2.6
4	0.060	-0.1	-2.6	2.4
4	0.120	-0.3	-2.6	2.2
4	0.180	-0.4	-2.6	2.1
4	0.240	-0.5	-2.6	1.9
4	0.300	-0.6	-2.6	1.8
5	0.000	-0.6	-2.6	1.8
5	0.740	-2.1	-2.6	-0.2
5	1.480	-3.5	-2.6	-2.1
5	2.220	-4.9	-2.6	-4.0
5	2.960	-6.4	-2.6	-5.9
5	3.700	-7.8	-2.5	-7.8
6	0.000	-7.8	-2.5	-7.8
6	0.100	-8.0	-2.4	-8.0
6	0.200	-8.2	-2.4	-8.3
6	0.300	-8.4	-2.4	-8.5
6	0.400	-8.6	-2.4	-8.7
6	0.500	-8.8	-2.3	-9.0
7	0.000	5.4	0.0	-0.6
7	0.120	5.3	0.0	-0.6
7	0.240	5.2	-0.1	-0.6
7	0.360	5.1	-0.1	-0.6
7	0.480	5.1	-0.2	-0.6
7	0.600	5.0	-0.2	-0.7
8	0.000	5.0	-0.2	-0.7
8	0.720	4.5	-0.5	-0.9
8	1.440	4.0	-0.7	-1.4
8	2.160	3.5	-1.0	-2.0
8	2.880	3.0	-1.1	-2.7
8	3.600	2.5	-1.2	-3.6
9	0.000	2.5	-1.2	-3.6
9	0.060	2.4	-1.2	-3.6
9	0.120	2.4	-1.2	-3.7
9	0.180	2.3	-1.2	-3.8
9	0.240	2.3	-1.2	-3.9
9	0.300	2.2	-1.2	-3.9
10	0.000	-2.2	-1.2	3.9

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-2.3	-1.2	3.9
10	0.120	-2.3	-1.2	3.8
10	0.180	-2.4	-1.2	3.7
10	0.240	-2.4	-1.2	3.6
10	0.300	-2.5	-1.2	3.6
11	0.000	-2.5	-1.2	3.6
11	0.720	-3.0	-1.1	2.7
11	1.440	-3.5	-1.0	2.0
11	2.160	-4.0	-0.7	1.4
11	2.880	-4.5	-0.5	0.9
11	3.600	-5.0	-0.2	0.7
12	0.000	-5.0	-0.2	0.7
12	0.120	-5.1	-0.2	0.6
12	0.240	-5.1	-0.1	0.6
12	0.360	-5.2	-0.1	0.6
12	0.480	-5.3	0.0	0.6
12	0.600	-5.4	0.0	0.6
13	0.000	2.1	7.5	4.9
13	0.100	2.2	7.7	5.7
13	0.200	2.2	8.0	6.5
13	0.300	2.3	8.3	7.3
13	0.400	2.3	8.5	8.1
13	0.500	2.3	8.8	9.0
14	0.000	1.9	5.5	-0.6
14	0.170	1.9	5.8	0.4
14	0.340	2.0	6.2	1.4
14	0.510	2.0	6.6	2.5
14	0.680	2.1	7.0	3.7
14	0.850	2.1	7.5	4.9
15	0.000	0.3	-3.8	-2.1
15	0.634	0.6	-2.2	-4.0
15	1.268	0.9	-0.5	-4.9
15	1.902	1.2	1.2	-4.7
15	2.536	1.5	3.2	-3.3
15	3.170	1.9	5.5	-0.6
16	0.000	0.0	-5.4	0.6
16	0.120	0.1	-5.1	0.0
16	0.240	0.1	-4.7	-0.6
16	0.360	0.2	-4.4	-1.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	0.3	-4.1	-1.7
16	0.600	0.3	-3.8	-2.1
17	0.000	-2.1	7.5	4.9
17	0.100	-2.2	7.7	5.7
17	0.200	-2.2	8.0	6.5
17	0.300	-2.3	8.3	7.3
17	0.400	-2.3	8.5	8.1
17	0.500	-2.3	8.8	9.0
18	0.000	-1.9	5.5	-0.6
18	0.170	-1.9	5.8	0.4
18	0.340	-2.0	6.2	1.4
18	0.510	-2.0	6.6	2.5
18	0.680	-2.1	7.0	3.7
18	0.850	-2.1	7.5	4.9
19	0.000	-0.3	-3.8	-2.1
19	0.634	-0.6	-2.2	-4.0
19	1.268	-0.9	-0.5	-4.9
19	1.902	-1.2	1.2	-4.7
19	2.536	-1.5	3.2	-3.3
19	3.170	-1.9	5.5	-0.6
20	0.000	0.0	0.9	4.8
20	0.150	0.0	0.7	4.9
20	0.300	0.0	0.5	5.0
20	0.450	0.0	0.3	5.1
20	0.600	0.0	0.1	5.1
20	0.750	0.0	0.0	5.1
21	0.000	0.0	-5.4	0.6
21	0.120	-0.1	-5.1	0.0
21	0.240	-0.1	-4.7	-0.6
21	0.360	-0.2	-4.4	-1.2
21	0.480	-0.3	-4.1	-1.7
21	0.600	-0.3	-3.8	-2.1
22	0.000	0.0	4.1	-4.6
22	0.724	0.0	3.6	-1.9
22	1.448	0.0	3.0	0.5
22	2.172	0.0	2.4	2.4
22	2.896	0.0	1.6	3.9
22	3.620	0.0	0.9	4.8
23	0.000	0.0	4.5	-7.9

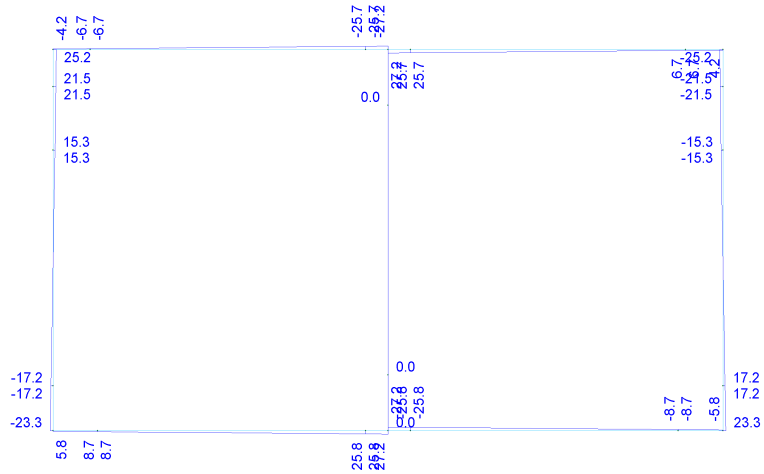


名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	0.0	4.4	-7.2
23	0.300	0.0	4.3	-6.5
23	0.450	0.0	4.2	-5.9
23	0.600	0.0	4.2	-5.3
23	0.750	0.0	4.1	-4.6

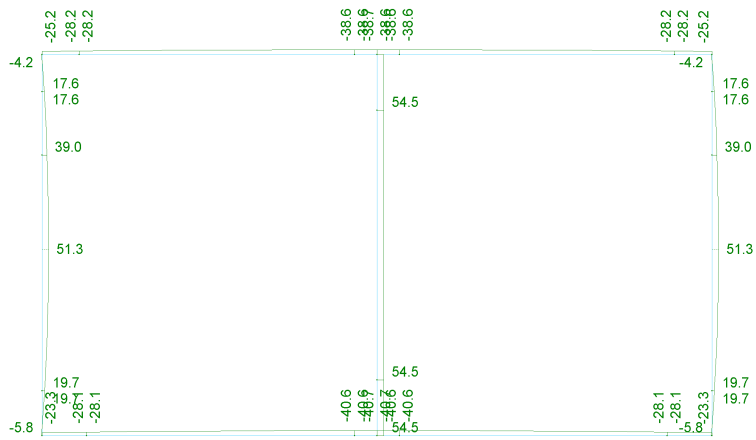
### 6.L1水平変位による荷重

#### 1. グラフ

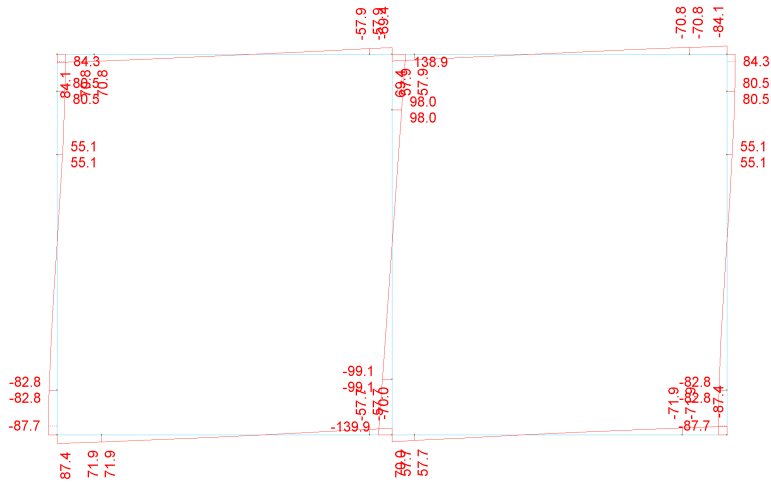
##### 1. 軸力 N



##### 2. せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-4.2	-25.2	84.1
1	0.100	-4.7	-25.8	81.6
1	0.200	-5.2	-26.5	79.0
1	0.300	-5.7	-27.1	76.3
1	0.400	-6.2	-27.7	73.6
1	0.500	-6.7	-28.2	70.8
2	0.000	-6.7	-28.2	70.8
2	0.740	-10.5	-31.7	48.5
2	1.480	-14.3	-34.3	24.0
2	2.220	-18.1	-36.3	-2.1
2	2.960	-21.9	-37.8	-29.6
2	3.700	-25.7	-38.6	-57.9
3	0.000	-25.7	-38.6	-57.9
3	0.060	-26.0	-38.6	-60.2
3	0.120	-26.3	-38.6	-62.5
3	0.180	-26.6	-38.6	-64.8

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-26.9	-38.6	-67.1
3	0.300	-27.2	-38.7	-69.4
4	0.000	27.2	-38.6	69.4
4	0.060	26.9	-38.6	67.1
4	0.120	26.6	-38.6	64.8
4	0.180	26.3	-38.6	62.5
4	0.240	26.0	-38.6	60.2
4	0.300	25.7	-38.6	57.9
5	0.000	25.7	-38.6	57.9
5	0.740	21.9	-37.8	29.6
5	1.480	18.1	-36.3	2.1
5	2.220	14.3	-34.3	-24.0
5	2.960	10.5	-31.7	-48.5
5	3.700	6.7	-28.2	-70.8
6	0.000	6.7	-28.2	-70.8
6	0.100	6.2	-27.7	-73.6
6	0.200	5.7	-27.1	-76.3
6	0.300	5.2	-26.5	-79.0
6	0.400	4.7	-25.8	-81.6
6	0.500	4.2	-25.2	-84.1
7	0.000	5.8	-23.3	87.4
7	0.120	6.4	-24.4	84.5
7	0.240	6.9	-25.3	81.5
7	0.360	7.5	-26.3	78.4
7	0.480	8.1	-27.2	75.2
7	0.600	8.7	-28.1	71.9
8	0.000	8.7	-28.1	71.9
8	0.720	12.1	-32.3	50.1
8	1.440	15.5	-35.5	25.6
8	2.160	18.9	-37.9	-0.8
8	2.880	22.4	-39.6	-28.8
8	3.600	25.8	-40.6	-57.7
9	0.000	25.8	-40.6	-57.7
9	0.060	26.1	-40.7	-60.2
9	0.120	26.4	-40.7	-62.6
9	0.180	26.7	-40.7	-65.1
9	0.240	26.9	-40.7	-67.5
9	0.300	27.2	-40.7	-70.0
10	0.000	-27.2	-40.7	70.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-26.9	-40.7	67.5
10	0.120	-26.7	-40.7	65.1
10	0.180	-26.4	-40.7	62.6
10	0.240	-26.1	-40.7	60.2
10	0.300	-25.8	-40.6	57.7
11	0.000	-25.8	-40.6	57.7
11	0.720	-22.4	-39.6	28.8
11	1.440	-18.9	-37.9	0.8
11	2.160	-15.5	-35.5	-25.6
11	2.880	-12.1	-32.3	-50.1
11	3.600	-8.7	-28.1	-71.9
12	0.000	-8.7	-28.1	-71.9
12	0.120	-8.1	-27.2	-75.2
12	0.240	-7.5	-26.3	-78.4
12	0.360	-6.9	-25.3	-81.5
12	0.480	-6.4	-24.4	-84.5
12	0.600	-5.8	-23.3	-87.4
13	0.000	21.5	17.6	80.5
13	0.100	22.3	13.8	82.1
13	0.200	23.0	9.7	83.2
13	0.300	23.7	5.4	84.0
13	0.400	24.4	0.7	84.3
13	0.500	25.2	-4.2	84.1
14	0.000	15.3	39.0	55.1
14	0.170	16.5	36.2	61.5
14	0.340	17.8	32.7	67.4
14	0.510	19.0	28.4	72.6
14	0.680	20.3	23.4	77.0
14	0.850	21.5	17.6	80.5
15	0.000	-17.2	19.7	-82.8
15	0.634	-10.7	37.7	-64.1
15	1.268	-4.2	47.9	-36.6
15	1.902	2.3	51.3	-4.9
15	2.536	8.8	48.4	27.0
15	3.170	15.3	39.0	55.1
16	0.000	-23.3	-5.8	-87.4
16	0.120	-22.1	0.0	-87.7
16	0.240	-20.9	5.4	-87.4
16	0.360	-19.6	10.5	-86.4

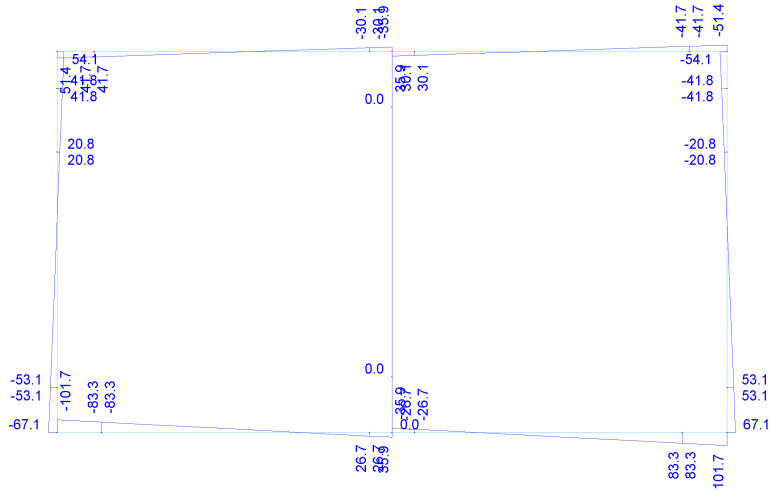
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-18.4	15.3	-84.9
16	0.600	-17.2	19.7	-82.8
17	0.000	-21.5	17.6	80.5
17	0.100	-22.3	13.8	82.1
17	0.200	-23.0	9.7	83.2
17	0.300	-23.7	5.4	84.0
17	0.400	-24.4	0.7	84.3
17	0.500	-25.2	-4.2	84.1
18	0.000	-15.3	39.0	55.1
18	0.170	-16.5	36.2	61.5
18	0.340	-17.8	32.7	67.4
18	0.510	-19.0	28.4	72.6
18	0.680	-20.3	23.4	77.0
18	0.850	-21.5	17.6	80.5
19	0.000	17.2	19.7	-82.8
19	0.634	10.7	37.7	-64.1
19	1.268	4.2	47.9	-36.6
19	1.902	-2.3	51.3	-4.9
19	2.536	-8.8	48.4	27.0
19	3.170	-15.3	39.0	55.1
20	0.000	0.0	54.5	98.0
20	0.150	0.0	54.5	106.2
20	0.300	0.0	54.5	114.4
20	0.450	0.0	54.5	122.6
20	0.600	0.0	54.5	130.7
20	0.750	0.0	54.5	138.9
21	0.000	23.3	-5.8	-87.4
21	0.120	22.1	0.0	-87.7
21	0.240	20.9	5.4	-87.4
21	0.360	19.6	10.5	-86.4
21	0.480	18.4	15.3	-84.9
21	0.600	17.2	19.7	-82.8
22	0.000	0.0	54.5	-99.1
22	0.724	0.0	54.5	-59.6
22	1.448	0.0	54.5	-20.2
22	2.172	0.0	54.5	19.2
22	2.896	0.0	54.5	58.6
22	3.620	0.0	54.5	98.0
23	0.000	0.0	54.5	-139.9

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	0.0	54.5	-131.7
23	0.300	0.0	54.5	-123.6
23	0.450	0.0	54.5	-115.4
23	0.600	0.0	54.5	-107.2
23	0.750	0.0	54.5	-99.1

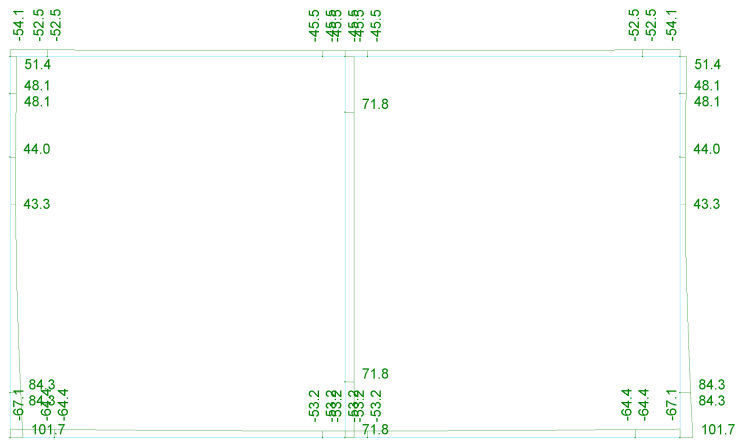
### 7.L1周面せん断力

#### 1. グラフ

##### 1. 軸力 N

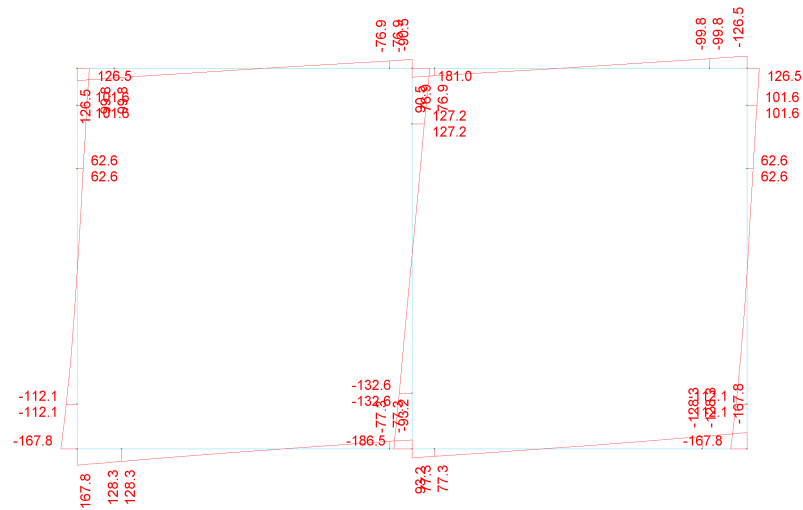


##### 2. せん断力 Syp





### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	51.4	-54.1	126.5
1	0.100	49.4	-53.8	121.1
1	0.200	47.5	-53.5	115.7
1	0.300	45.6	-53.2	110.4
1	0.400	43.6	-52.8	105.1
1	0.500	41.7	-52.5	99.8
2	0.000	41.7	-52.5	99.8
2	0.740	27.3	-50.0	61.9
2	1.480	13.0	-47.9	25.7
2	2.220	-1.4	-46.4	-9.1
2	2.960	-15.7	-45.7	-43.2
2	3.700	-30.1	-45.5	-76.9
3	0.000	-30.1	-45.5	-76.9
3	0.060	-31.2	-45.5	-79.6
3	0.120	-32.4	-45.5	-82.3
3	0.180	-33.6	-45.5	-85.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-34.7	-45.5	-87.8
3	0.300	-35.9	-45.5	-90.5
4	0.000	35.9	-45.5	90.5
4	0.060	34.7	-45.5	87.8
4	0.120	33.6	-45.5	85.0
4	0.180	32.4	-45.5	82.3
4	0.240	31.2	-45.5	79.6
4	0.300	30.1	-45.5	76.9
5	0.000	30.1	-45.5	76.9
5	0.740	15.7	-45.7	43.2
5	1.480	1.4	-46.4	9.1
5	2.220	-13.0	-47.9	-25.7
5	2.960	-27.3	-50.0	-61.9
5	3.700	-41.7	-52.5	-99.8
6	0.000	-41.7	-52.5	-99.8
6	0.100	-43.6	-52.8	-105.1
6	0.200	-45.6	-53.2	-110.4
6	0.300	-47.5	-53.5	-115.7
6	0.400	-49.4	-53.8	-121.1
6	0.500	-51.4	-54.1	-126.5
7	0.000	-101.7	-67.1	167.8
7	0.120	-98.0	-66.6	159.8
7	0.240	-94.4	-66.1	151.8
7	0.360	-90.7	-65.6	143.9
7	0.480	-87.0	-65.0	136.1
7	0.600	-83.3	-64.4	128.3
8	0.000	-83.3	-64.4	128.3
8	0.720	-61.3	-60.8	83.2
8	1.440	-39.3	-57.5	40.7
8	2.160	-17.3	-55.0	0.2
8	2.880	4.7	-53.7	-38.8
8	3.600	26.7	-53.2	-77.3
9	0.000	26.7	-53.2	-77.3
9	0.060	28.6	-53.2	-80.5
9	0.120	30.4	-53.2	-83.7
9	0.180	32.2	-53.2	-86.9
9	0.240	34.1	-53.2	-90.0
9	0.300	35.9	-53.2	-93.2
10	0.000	-35.9	-53.2	93.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-34.1	-53.2	90.0
10	0.120	-32.2	-53.2	86.9
10	0.180	-30.4	-53.2	83.7
10	0.240	-28.6	-53.2	80.5
10	0.300	-26.7	-53.2	77.3
11	0.000	-26.7	-53.2	77.3
11	0.720	-4.7	-53.7	38.8
11	1.440	17.3	-55.0	-0.2
11	2.160	39.3	-57.5	-40.7
11	2.880	61.3	-60.8	-83.2
11	3.600	83.3	-64.4	-128.3
12	0.000	83.3	-64.4	-128.3
12	0.120	87.0	-65.0	-136.1
12	0.240	90.7	-65.6	-143.9
12	0.360	94.4	-66.1	-151.8
12	0.480	98.0	-66.6	-159.8
12	0.600	101.7	-67.1	-167.8
13	0.000	41.8	48.1	101.6
13	0.100	44.2	48.8	106.4
13	0.200	46.7	49.4	111.3
13	0.300	49.2	50.0	116.3
13	0.400	51.7	50.7	121.4
13	0.500	54.1	51.4	126.5
14	0.000	20.8	44.0	62.6
14	0.170	25.0	44.6	70.2
14	0.340	29.2	45.3	77.8
14	0.510	33.4	46.2	85.6
14	0.680	37.6	47.1	93.5
14	0.850	41.8	48.1	101.6
15	0.000	-53.1	84.3	-112.1
15	0.634	-38.3	67.9	-64.0
15	1.268	-23.5	55.1	-25.2
15	1.902	-8.8	46.8	6.8
15	2.536	6.0	43.3	35.2
15	3.170	20.8	44.0	62.6
16	0.000	-67.1	101.7	-167.8
16	0.120	-64.3	98.1	-155.8
16	0.240	-61.5	94.5	-144.2
16	0.360	-58.7	91.1	-133.1

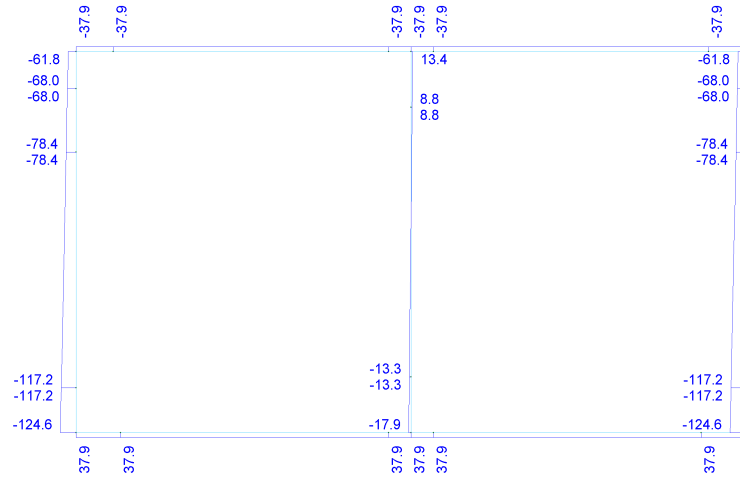
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-55.9	87.6	-122.4
16	0.600	-53.1	84.3	-112.1
17	0.000	-41.8	48.1	101.6
17	0.100	-44.2	48.8	106.4
17	0.200	-46.7	49.4	111.3
17	0.300	-49.2	50.0	116.3
17	0.400	-51.7	50.7	121.4
17	0.500	-54.1	51.4	126.5
18	0.000	-20.8	44.0	62.6
18	0.170	-25.0	44.6	70.2
18	0.340	-29.2	45.3	77.8
18	0.510	-33.4	46.2	85.6
18	0.680	-37.6	47.1	93.5
18	0.850	-41.8	48.1	101.6
19	0.000	53.1	84.3	-112.1
19	0.634	38.3	67.9	-64.0
19	1.268	23.5	55.1	-25.2
19	1.902	8.8	46.8	6.8
19	2.536	-6.0	43.3	35.2
19	3.170	-20.8	44.0	62.6
20	0.000	0.0	71.8	127.2
20	0.150	0.0	71.8	137.9
20	0.300	0.0	71.8	148.7
20	0.450	0.0	71.8	159.5
20	0.600	0.0	71.8	170.2
20	0.750	0.0	71.8	181.0
21	0.000	67.1	101.7	-167.8
21	0.120	64.3	98.1	-155.8
21	0.240	61.5	94.5	-144.2
21	0.360	58.7	91.1	-133.1
21	0.480	55.9	87.6	-122.4
21	0.600	53.1	84.3	-112.1
22	0.000	0.0	71.8	-132.6
22	0.724	0.0	71.8	-80.7
22	1.448	0.0	71.8	-28.7
22	2.172	0.0	71.8	23.2
22	2.896	0.0	71.8	75.2
22	3.620	0.0	71.8	127.2
23	0.000	0.0	71.8	-186.5

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	0.0	71.8	-175.7
23	0.300	0.0	71.8	-164.9
23	0.450	0.0	71.8	-154.2
23	0.600	0.0	71.8	-143.4
23	0.750	0.0	71.8	-132.6

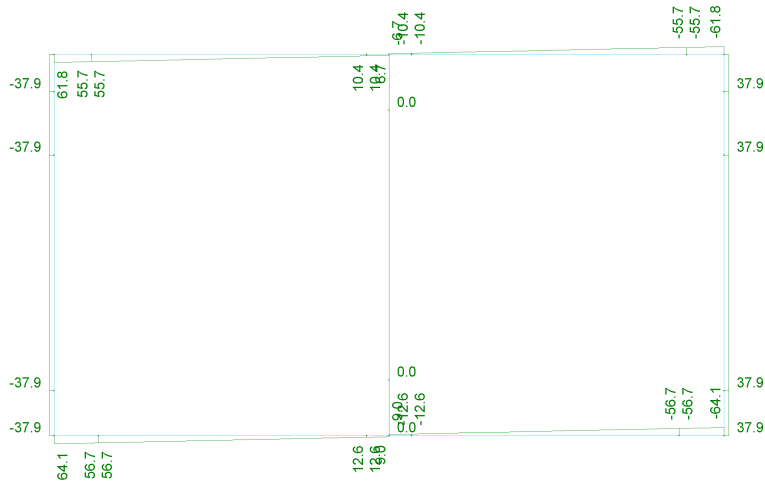
## 8.死荷重 (St.)

### 1.グラフ

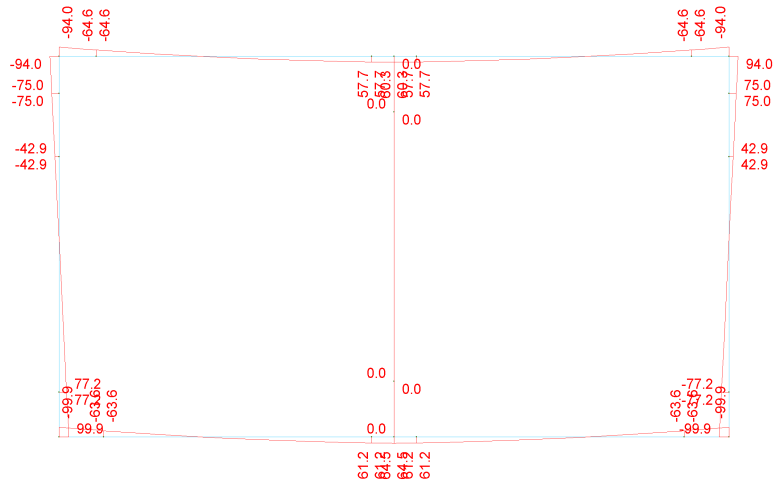
#### 1.軸力 N



#### 2.せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

ea : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-37.9	61.8	-94.0
1	0.100	-37.9	60.6	-87.8
1	0.200	-37.9	59.4	-81.8
1	0.300	-37.9	58.2	-76.0
1	0.400	-37.9	56.9	-70.2
1	0.500	-37.9	55.7	-64.6
2	0.000	-37.9	55.7	-64.6
2	0.740	-37.9	46.7	-26.7
2	1.480	-37.9	37.6	4.5
2	2.220	-37.9	28.5	28.9
2	2.960	-37.9	19.5	46.7
2	3.700	-37.9	10.4	57.7
3	0.000	-37.9	10.4	57.7
3	0.060	-37.9	9.7	58.3
3	0.120	-37.9	8.9	58.9
3	0.180	-37.9	8.2	59.4

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-37.9	7.5	59.9
3	0.300	-37.9	6.7	60.3
4	0.000	-37.9	-6.7	60.3
4	0.060	-37.9	-7.5	59.9
4	0.120	-37.9	-8.2	59.4
4	0.180	-37.9	-8.9	58.9
4	0.240	-37.9	-9.7	58.3
4	0.300	-37.9	-10.4	57.7
5	0.000	-37.9	-10.4	57.7
5	0.740	-37.9	-19.5	46.7
5	1.480	-37.9	-28.5	28.9
5	2.220	-37.9	-37.6	4.5
5	2.960	-37.9	-46.7	-26.7
5	3.700	-37.9	-55.7	-64.6
6	0.000	-37.9	-55.7	-64.6
6	0.100	-37.9	-56.9	-70.2
6	0.200	-37.9	-58.2	-76.0
6	0.300	-37.9	-59.4	-81.8
6	0.400	-37.9	-60.6	-87.8
6	0.500	-37.9	-61.8	-94.0
7	0.000	37.9	64.1	-99.9
7	0.120	37.9	62.6	-92.3
7	0.240	37.9	61.1	-84.8
7	0.360	37.9	59.7	-77.6
7	0.480	37.9	58.2	-70.5
7	0.600	37.9	56.7	-63.6
8	0.000	37.9	56.7	-63.6
8	0.720	37.9	47.9	-26.0
8	1.440	37.9	39.1	5.4
8	2.160	37.9	30.3	30.3
8	2.880	37.9	21.5	49.0
8	3.600	37.9	12.6	61.2
9	0.000	37.9	12.6	61.2
9	0.060	37.9	11.9	62.0
9	0.120	37.9	11.2	62.7
9	0.180	37.9	10.4	63.3
9	0.240	37.9	9.7	63.9
9	0.300	37.9	9.0	64.5
10	0.000	37.9	-9.0	64.5



名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	37.9	-9.7	63.9
10	0.120	37.9	-10.4	63.3
10	0.180	37.9	-11.2	62.7
10	0.240	37.9	-11.9	62.0
10	0.300	37.9	-12.6	61.2
11	0.000	37.9	-12.6	61.2
11	0.720	37.9	-21.5	49.0
11	1.440	37.9	-30.3	30.3
11	2.160	37.9	-39.1	5.4
11	2.880	37.9	-47.9	-26.0
11	3.600	37.9	-56.7	-63.6
12	0.000	37.9	-56.7	-63.6
12	0.120	37.9	-58.2	-70.5
12	0.240	37.9	-59.7	-77.6
12	0.360	37.9	-61.1	-84.8
12	0.480	37.9	-62.6	-92.3
12	0.600	37.9	-64.1	-99.9
13	0.000	-68.0	-37.9	-75.0
13	0.100	-66.7	-37.9	-78.8
13	0.200	-65.5	-37.9	-82.6
13	0.300	-64.3	-37.9	-86.4
13	0.400	-63.1	-37.9	-90.2
13	0.500	-61.8	-37.9	-94.0
14	0.000	-78.4	-37.9	-42.9
14	0.170	-76.3	-37.9	-49.3
14	0.340	-74.2	-37.9	-55.7
14	0.510	-72.1	-37.9	-62.2
14	0.680	-70.1	-37.9	-68.6
14	0.850	-68.0	-37.9	-75.0
15	0.000	-117.2	-37.9	77.2
15	0.634	-109.4	-37.9	53.2
15	1.268	-101.7	-37.9	29.1
15	1.902	-93.9	-37.9	5.1
15	2.536	-86.1	-37.9	-18.9
15	3.170	-78.4	-37.9	-42.9
16	0.000	-124.6	-37.9	99.9
16	0.120	-123.1	-37.9	95.3
16	0.240	-121.6	-37.9	90.8
16	0.360	-120.2	-37.9	86.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-118.7	-37.9	81.7
16	0.600	-117.2	-37.9	77.2
17	0.000	-68.0	37.9	75.0
17	0.100	-66.7	37.9	78.8
17	0.200	-65.5	37.9	82.6
17	0.300	-64.3	37.9	86.4
17	0.400	-63.1	37.9	90.2
17	0.500	-61.8	37.9	94.0
18	0.000	-78.4	37.9	42.9
18	0.170	-76.3	37.9	49.3
18	0.340	-74.2	37.9	55.7
18	0.510	-72.1	37.9	62.2
18	0.680	-70.1	37.9	68.6
18	0.850	-68.0	37.9	75.0
19	0.000	-117.2	37.9	-77.2
19	0.634	-109.4	37.9	-53.2
19	1.268	-101.7	37.9	-29.1
19	1.902	-93.9	37.9	-5.1
19	2.536	-86.1	37.9	18.9
19	3.170	-78.4	37.9	42.9
20	0.000	8.8	0.0	0.0
20	0.150	9.8	0.0	0.0
20	0.300	10.7	0.0	0.0
20	0.450	11.6	0.0	0.0
20	0.600	12.5	0.0	0.0
20	0.750	13.4	0.0	0.0
21	0.000	-124.6	37.9	-99.9
21	0.120	-123.1	37.9	-95.3
21	0.240	-121.6	37.9	-90.8
21	0.360	-120.2	37.9	-86.2
21	0.480	-118.7	37.9	-81.7
21	0.600	-117.2	37.9	-77.2
22	0.000	-13.3	0.0	0.0
22	0.724	-8.9	0.0	0.0
22	1.448	-4.5	0.0	0.0
22	2.172	0.0	0.0	0.0
22	2.896	4.4	0.0	0.0
22	3.620	8.8	0.0	0.0
23	0.000	-17.9	0.0	0.0

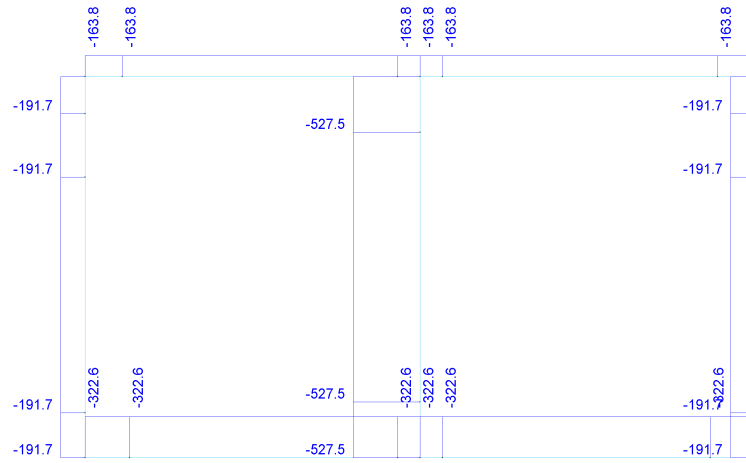
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	-17.0	0.0	0.0
23	0.300	-16.1	0.0	0.0
23	0.450	-15.2	0.0	0.0
23	0.600	-14.2	0.0	0.0
23	0.750	-13.3	0.0	0.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

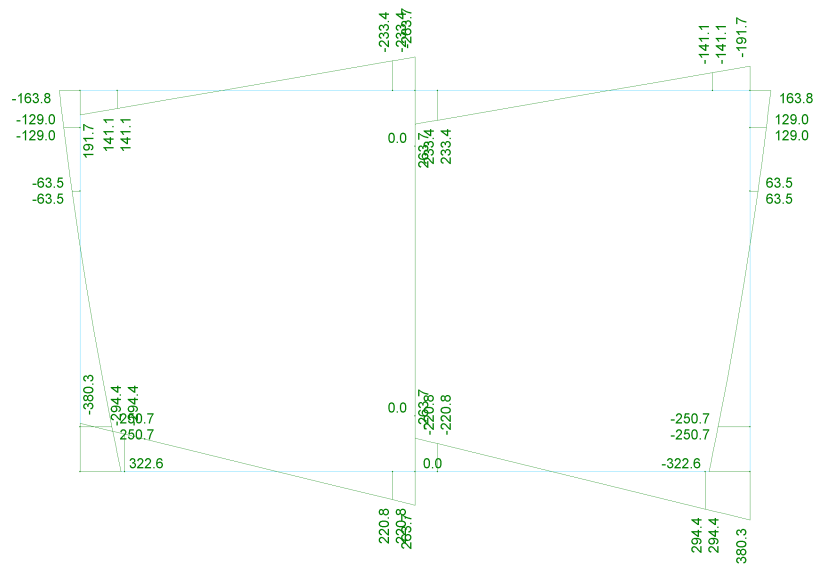
1. 常時

1. グラフ

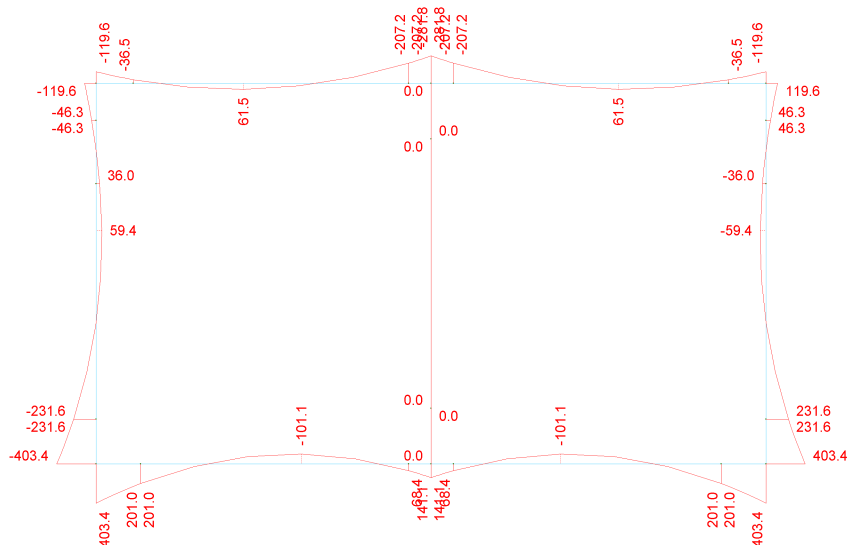
1. 軸力 N



2. せん断力 Syp



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-163.8	191.7	-119.6
1	0.100	-163.8	181.6	-101.0
1	0.200	-163.8	171.4	-83.3
1	0.300	-163.8	161.3	-66.7
1	0.400	-163.8	151.2	-51.1
1	0.500	-163.8	141.1	-36.5
2	0.000	-163.8	141.1	-36.5
2	0.740	-163.8	66.2	40.2
2	1.480	-163.8	-8.7	61.5
2	2.220	-163.8	-83.6	27.3
2	2.960	-163.8	-158.5	-62.2
2	3.700	-163.8	-233.4	-207.2
3	0.000	-163.8	-233.4	-207.2
3	0.060	-163.8	-239.4	-221.4
3	0.120	-163.8	-245.5	-235.9
3	0.180	-163.8	-251.6	-250.8

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-163.8	-257.7	-266.1
3	0.300	-163.8	-263.7	-281.8
4	0.000	-163.8	263.7	-281.8
4	0.060	-163.8	257.7	-266.1
4	0.120	-163.8	251.6	-250.8
4	0.180	-163.8	245.5	-235.9
4	0.240	-163.8	239.4	-221.4
4	0.300	-163.8	233.4	-207.2
5	0.000	-163.8	233.4	-207.2
5	0.740	-163.8	158.5	-62.2
5	1.480	-163.8	83.6	27.3
5	2.220	-163.8	8.7	61.5
5	2.960	-163.8	-66.2	40.2
5	3.700	-163.8	-141.1	-36.5
6	0.000	-163.8	-141.1	-36.5
6	0.100	-163.8	-151.2	-51.1
6	0.200	-163.8	-161.3	-66.7
6	0.300	-163.8	-171.4	-83.3
6	0.400	-163.8	-181.6	-101.0
6	0.500	-163.8	-191.7	-119.6
7	0.000	-322.6	-380.3	403.4
7	0.120	-322.6	-363.1	358.8
7	0.240	-322.6	-346.0	316.3
7	0.360	-322.6	-328.8	275.8
7	0.480	-322.6	-311.6	237.4
7	0.600	-322.6	-294.4	201.0
8	0.000	-322.6	-294.4	201.0
8	0.720	-322.6	-191.4	26.1
8	1.440	-322.6	-88.4	-74.6
8	2.160	-322.6	14.7	-101.1
8	2.880	-322.6	117.7	-53.5
8	3.600	-322.6	220.8	68.4
9	0.000	-322.6	220.8	68.4
9	0.060	-322.6	229.4	81.9
9	0.120	-322.6	238.0	95.9
9	0.180	-322.6	246.5	110.5
9	0.240	-322.6	255.1	125.5
9	0.300	-322.6	263.7	141.1
10	0.000	-322.6	-263.7	141.1

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-322.6	-255.1	125.5
10	0.120	-322.6	-246.5	110.5
10	0.180	-322.6	-238.0	95.9
10	0.240	-322.6	-229.4	81.9
10	0.300	-322.6	-220.8	68.4
11	0.000	-322.6	-220.8	68.4
11	0.720	-322.6	-117.7	-53.5
11	1.440	-322.6	-14.7	-101.1
11	2.160	-322.6	88.4	-74.6
11	2.880	-322.6	191.4	26.1
11	3.600	-322.6	294.4	201.0
12	0.000	-322.6	294.4	201.0
12	0.120	-322.6	311.6	237.4
12	0.240	-322.6	328.8	275.8
12	0.360	-322.6	346.0	316.3
12	0.480	-322.6	363.1	358.8
12	0.600	-322.6	380.3	403.4
13	0.000	-191.7	-129.0	-46.3
13	0.100	-191.7	-136.2	-59.6
13	0.200	-191.7	-143.2	-73.6
13	0.300	-191.7	-150.2	-88.2
13	0.400	-191.7	-157.0	-103.6
13	0.500	-191.7	-163.8	-119.6
14	0.000	-191.7	-63.5	36.0
14	0.170	-191.7	-77.2	24.1
14	0.340	-191.7	-90.6	9.8
14	0.510	-191.7	-103.7	-6.7
14	0.680	-191.7	-116.5	-25.5
14	0.850	-191.7	-129.0	-46.3
15	0.000	-191.7	250.7	-231.6
15	0.634	-191.7	179.1	-95.6
15	1.268	-191.7	111.8	-3.6
15	1.902	-191.7	49.0	47.1
15	2.536	-191.7	-9.5	59.4
15	3.170	-191.7	-63.5	36.0
16	0.000	-191.7	322.6	-403.4
16	0.120	-191.7	307.9	-365.6
16	0.240	-191.7	293.4	-329.5
16	0.360	-191.7	279.0	-295.2

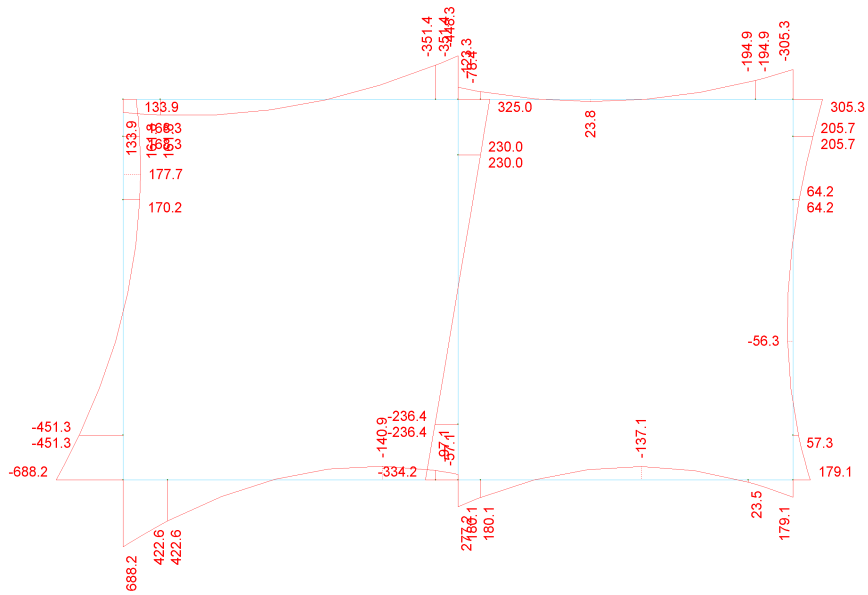
名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-191.7	264.8	-262.6
16	0.600	-191.7	250.7	-231.6
17	0.000	-191.7	129.0	46.3
17	0.100	-191.7	136.2	59.6
17	0.200	-191.7	143.2	73.6
17	0.300	-191.7	150.2	88.2
17	0.400	-191.7	157.1	103.6
17	0.500	-191.7	163.8	119.6
18	0.000	-191.7	63.5	-36.0
18	0.170	-191.7	77.2	-24.1
18	0.340	-191.7	90.6	-9.8
18	0.510	-191.7	103.7	6.7
18	0.680	-191.7	116.5	25.5
18	0.850	-191.7	129.0	46.3
19	0.000	-191.7	-250.7	231.6
19	0.634	-191.7	-179.1	95.6
19	1.268	-191.7	-111.8	3.6
19	1.902	-191.7	-49.0	-47.1
19	2.536	-191.7	9.5	-59.4
19	3.170	-191.7	63.5	-36.0
20	0.000	-527.5	0.0	0.0
20	0.150	-527.5	0.0	0.0
20	0.300	-527.5	0.0	0.0
20	0.450	-527.5	0.0	0.0
20	0.600	-527.5	0.0	0.0
20	0.750	-527.5	0.0	0.0
21	0.000	-191.7	-322.6	403.4
21	0.120	-191.7	-307.9	365.6
21	0.240	-191.7	-293.4	329.5
21	0.360	-191.7	-279.0	295.2
21	0.480	-191.7	-264.8	262.6
21	0.600	-191.7	-250.7	231.6
22	0.000	-527.5	0.0	0.0
22	0.724	-527.5	0.0	0.0
22	1.448	-527.5	0.0	0.0
22	2.172	-527.5	0.0	0.0
22	2.896	-527.5	0.0	0.0
22	3.620	-527.5	0.0	0.0
23	0.000	-527.5	0.0	0.0



名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	-527.5	0.0	0.0
23	0.300	-527.5	0.0	0.0
23	0.450	-527.5	0.0	0.0
23	0.600	-527.5	0.0	0.0
23	0.750	-527.5	0.0	0.0



### 3. 曲げモーメント Mzp



#### 2. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
1	0.000	-95.2	79.6	133.9
1	0.100	-97.9	70.0	141.3
1	0.200	-100.5	60.6	147.9
1	0.300	-103.2	51.1	153.5
1	0.400	-105.8	41.7	158.1
1	0.500	-108.5	32.3	161.8
2	0.000	-108.5	32.3	161.8
2	0.740	-128.1	-36.4	160.2
2	1.480	-147.6	-104.6	108.0
2	2.220	-167.2	-172.7	5.4
2	2.960	-186.8	-241.1	-147.7
2	3.700	-206.4	-309.4	-351.4
3	0.000	-206.4	-309.4	-351.4
3	0.060	-208.0	-314.9	-370.1
3	0.120	-209.6	-320.4	-389.2
3	0.180	-211.2	-325.9	-408.5

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
3	0.240	-212.8	-331.4	-428.3
3	0.300	-214.4	-336.8	-448.3
4	0.000	-88.2	163.4	-123.3
4	0.060	-89.8	157.9	-113.7
4	0.120	-91.3	152.4	-104.4
4	0.180	-92.9	147.0	-95.4
4	0.240	-94.5	141.5	-86.7
4	0.300	-96.1	136.0	-78.4
5	0.000	-96.1	136.0	-78.4
5	0.740	-115.7	69.0	-2.5
5	1.480	-135.3	2.1	23.8
5	2.220	-154.9	-65.0	0.5
5	2.960	-174.5	-132.1	-72.4
5	3.700	-194.1	-198.7	-194.9
6	0.000	-194.1	-198.7	-194.9
6	0.100	-196.7	-207.6	-215.2
6	0.200	-199.4	-216.4	-236.4
6	0.300	-202.0	-225.2	-258.5
6	0.400	-204.6	-234.0	-281.4
6	0.500	-207.3	-242.8	-305.3
7	0.000	-425.6	-484.3	688.2
7	0.120	-421.5	-467.7	631.1
7	0.240	-417.3	-451.1	575.9
7	0.360	-413.2	-434.4	522.8
7	0.480	-409.0	-417.6	471.7
7	0.600	-404.9	-400.8	422.6
8	0.000	-404.9	-400.8	422.6
8	0.720	-379.9	-298.6	170.7
8	1.440	-355.0	-195.7	-7.2
8	2.160	-330.0	-92.8	-111.0
8	2.880	-305.1	9.7	-140.9
8	3.600	-280.2	112.1	-97.1
9	0.000	-280.2	112.1	-97.1
9	0.060	-278.1	120.7	-90.1
9	0.120	-276.0	129.2	-82.6
9	0.180	-273.9	137.8	-74.6
9	0.240	-271.9	146.4	-66.1
9	0.300	-269.8	155.0	-57.1
10	0.000	-400.5	-345.3	277.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
10	0.060	-398.4	-336.7	256.7
10	0.120	-396.3	-328.1	236.8
10	0.180	-394.3	-319.5	217.4
10	0.240	-392.2	-310.9	198.5
10	0.300	-390.1	-302.2	180.1
11	0.000	-390.1	-302.2	180.1
11	0.720	-365.2	-198.6	-0.2
11	1.440	-340.2	-95.0	-105.9
11	2.160	-315.3	8.3	-137.1
11	2.880	-290.4	111.4	-94.0
11	3.600	-265.4	215.4	23.5
12	0.000	-265.4	215.4	23.5
12	0.120	-261.3	232.9	50.4
12	0.240	-257.1	250.4	79.4
12	0.360	-252.9	268.1	110.5
12	0.480	-248.8	285.8	143.7
12	0.600	-244.6	303.5	179.1
13	0.000	-95.7	-43.3	168.3
13	0.100	-92.5	-53.4	163.5
13	0.200	-89.3	-63.6	157.7
13	0.300	-86.0	-74.0	150.8
13	0.400	-82.8	-84.5	142.9
13	0.500	-79.6	-95.2	133.9
14	0.000	-123.2	37.6	170.2
14	0.170	-117.7	22.0	175.3
14	0.340	-112.2	6.1	177.7
14	0.510	-106.7	-10.0	177.4
14	0.680	-101.2	-26.5	174.3
14	0.850	-95.7	-43.3	168.3
15	0.000	-231.1	363.4	-451.3
15	0.634	-209.5	295.0	-242.5
15	1.268	-188.0	226.8	-77.2
15	1.902	-166.4	160.8	45.5
15	2.536	-144.8	98.0	127.4
15	3.170	-123.2	37.6	170.2
16	0.000	-251.6	425.6	-688.2
16	0.120	-247.5	413.4	-637.9
16	0.240	-243.4	401.1	-589.0
16	0.360	-239.3	388.7	-541.6

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
16	0.480	-235.2	376.1	-495.7
16	0.600	-231.1	363.4	-451.3
17	0.000	-226.6	189.6	205.7
17	0.100	-229.9	193.9	224.8
17	0.200	-233.1	197.8	244.4
17	0.300	-236.3	201.3	264.4
17	0.400	-239.6	204.5	284.7
17	0.500	-242.8	207.3	305.3
18	0.000	-199.1	139.4	64.2
18	0.170	-204.6	151.3	88.9
18	0.340	-210.1	162.3	115.6
18	0.510	-215.6	172.4	144.0
18	0.680	-221.1	181.5	174.1
18	0.850	-226.6	189.6	205.7
19	0.000	-91.2	-163.1	57.3
19	0.634	-112.8	-88.2	-21.8
19	1.268	-134.4	-21.9	-56.3
19	1.902	-156.0	37.8	-50.9
19	2.536	-177.5	91.8	-9.5
19	3.170	-199.1	139.4	64.2
20	0.000	-500.2	127.1	230.0
20	0.150	-500.2	126.9	249.1
20	0.300	-500.2	126.7	268.1
20	0.450	-500.2	126.6	287.1
20	0.600	-500.2	126.4	306.1
20	0.750	-500.2	126.2	325.0
21	0.000	-70.8	-244.6	179.1
21	0.120	-74.9	-227.5	150.8
21	0.240	-79.0	-210.7	124.5
21	0.360	-83.0	-194.4	100.2
21	0.480	-87.1	-178.5	77.8
21	0.600	-91.2	-163.1	57.3
22	0.000	-500.2	130.3	-236.4
22	0.724	-500.2	129.8	-142.2
22	1.448	-500.2	129.2	-48.4
22	2.172	-500.2	128.6	44.9
22	2.896	-500.2	127.9	137.7
22	3.620	-500.2	127.1	230.0
23	0.000	-500.2	130.7	-334.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Mzp(kNm)
23	0.150	-500.2	130.6	-314.6
23	0.300	-500.2	130.6	-295.1
23	0.450	-500.2	130.5	-275.5
23	0.600	-500.2	130.4	-255.9
23	0.750	-500.2	130.3	-236.4

## 3.2 断面力

## 3.2.1 荷重ケース

## (1) 頂版 部材2

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	12.5	25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
土被り	---	116.9	238.7	0.0	0.0	0.0	-185.8
常時土圧	---	217.5	65.8	0.0	0.0	0.0	-151.2
常時地盤反力	---	-183.2	-189.0	0.0	0.0	0.0	320.5
L1慣性力	---	-7.8	-2.5	0.0	0.0	0.0	7.8
L1水平変位による荷重	---	6.7	-28.2	0.0	0.0	0.0	70.8
L1周面せん断力	---	-41.7	-52.5	0.0	0.0	0.0	99.8
死荷重 (St.)	---	37.9	55.7	0.0	0.0	0.0	-64.6
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	163.8	141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
L1地震時	1.500	108.5	32.3	0.0	0.0	0.0	161.8
X = 3.700							
活荷重	---	12.5	-10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
土被り	---	116.9	-99.5	0.0	0.0	0.0	71.7
常時土圧	---	217.5	65.8	0.0	0.0	0.0	92.1
常時地盤反力	---	-183.2	-189.0	0.0	0.0	0.0	-378.7
L1慣性力	---	-0.6	-2.6	0.0	0.0	0.0	-1.8
L1水平変位による荷重	---	25.7	-38.6	0.0	0.0	0.0	-57.9
L1周面せん断力	---	30.1	-45.5	0.0	0.0	0.0	-76.9
死荷重 (St.)	---	37.9	10.4	0.0	0.0	0.0	57.7
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	163.8	-233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
L1地震時	1.500	206.4	-309.4	0.0	0.0	0.0	-351.4

## (2) 頂版 部材5

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	12.5	10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
土被り	---	116.9	99.5	0.0	0.0	0.0	71.7
常時土圧	---	217.5	-65.8	0.0	0.0	0.0	92.1
常時地盤反力	---	-183.2	189.0	0.0	0.0	0.0	-378.7
L1慣性力	---	0.6	-2.6	0.0	0.0	0.0	1.8
L1水平変位による荷重	---	-25.7	-38.6	0.0	0.0	0.0	57.9
L1周面せん断力	---	-30.1	-45.5	0.0	0.0	0.0	76.9
死荷重 (St.)	---	37.9	-10.4	0.0	0.0	0.0	57.7
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0



荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
常時	1.000	163.8	233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
L1地震時	1.500	96.1	136.0	0.0	0.0	0.0	-78.4
X = 3.700							
活荷重	---	12.5	-25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
土被り	---	116.9	-238.7	0.0	0.0	0.0	-185.8
常時土圧	---	217.5	-65.8	0.0	0.0	0.0	-151.2
常時地盤反力	---	-183.2	189.0	0.0	0.0	0.0	320.5
L1慣性力	---	7.8	-2.5	0.0	0.0	0.0	-7.8
L1水平変位による荷重	---	-6.7	-28.2	0.0	0.0	0.0	-70.8
L1周面せん断力	---	41.7	-52.5	0.0	0.0	0.0	-99.8
死荷重 (St.)	---	37.9	-55.7	0.0	0.0	0.0	-64.6
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	163.8	-141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
L1地震時	1.500	194.1	-198.7	0.0	0.0	0.0	-194.9

(3) 底版 部材8

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	-12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
土被り	---	-116.9	126.9	0.0	0.0	0.0	-205.8
常時土圧	---	268.9	-65.8	0.0	0.0	0.0	153.3
常時地盤反力	---	183.2	-369.2	0.0	0.0	0.0	275.5
L1慣性力	---	-5.0	-0.2	0.0	0.0	0.0	-0.7
L1水平変位による荷重	---	-8.7	-28.1	0.0	0.0	0.0	71.9
L1周面せん断力	---	83.3	-64.4	0.0	0.0	0.0	128.3
死荷重 (St.)	---	-37.9	56.7	0.0	0.0	0.0	-63.6
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	322.6	-294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
L1地震時	1.500	404.9	-400.8	0.0	0.0	0.0	422.6
X = 3.600							
活荷重	---	-12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
土被り	---	-116.9	126.9	0.0	0.0	0.0	251.2
常時土圧	---	268.9	-65.8	0.0	0.0	0.0	-83.4
常時地盤反力	---	183.2	146.0	0.0	0.0	0.0	-126.3
L1慣性力	---	-2.5	-1.2	0.0	0.0	0.0	-3.6
L1水平変位による荷重	---	-25.8	-40.6	0.0	0.0	0.0	-57.7
L1周面せん断力	---	-26.7	-53.2	0.0	0.0	0.0	-77.3
死荷重 (St.)	---	-37.9	12.6	0.0	0.0	0.0	61.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	322.6	220.8	0.0	0.0	0.0	68.4

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
L1地震時	1.500	280.2	112.1	0.0	0.0	0.0	-97.1

## (4) 底版 部材11

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	-12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
土被り	---	-116.9	-126.9	0.0	0.0	0.0	251.2
常時土圧	---	268.9	65.8	0.0	0.0	0.0	-83.4
常時地盤反力	---	183.2	-146.0	0.0	0.0	0.0	-126.3
L1慣性力	---	2.5	-1.2	0.0	0.0	0.0	3.6
L1水平変位による荷重	---	25.8	-40.6	0.0	0.0	0.0	57.7
L1周面せん断力	---	26.7	-53.2	0.0	0.0	0.0	77.3
死荷重 (St.)	---	-37.9	-12.6	0.0	0.0	0.0	61.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	322.6	-220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
L1地震時	1.500	390.1	-302.2	0.0	0.0	0.0	180.1
X = 3.600							
活荷重	---	-12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
土被り	---	-116.9	-126.9	0.0	0.0	0.0	-205.8
常時土圧	---	268.9	65.8	0.0	0.0	0.0	153.3
常時地盤反力	---	183.2	369.2	0.0	0.0	0.0	275.5
L1慣性力	---	5.0	-0.2	0.0	0.0	0.0	0.7
L1水平変位による荷重	---	8.7	-28.1	0.0	0.0	0.0	-71.9
L1周面せん断力	---	-83.3	-64.4	0.0	0.0	0.0	-128.3
死荷重 (St.)	---	-37.9	-56.7	0.0	0.0	0.0	-63.6
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	322.6	294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
L1地震時	1.500	265.4	215.4	0.0	0.0	0.0	23.5

## (5) 側壁 部材14

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
土被り	---	284.4	-116.9	0.0	0.0	0.0	-158.7
常時土圧	---	65.8	-117.2	0.0	0.0	0.0	44.1
常時地盤反力	---	-189.0	183.2	0.0	0.0	0.0	167.7
L1慣性力	---	-1.9	5.5	0.0	0.0	0.0	-0.6
L1水平変位による荷重	---	-15.3	39.0	0.0	0.0	0.0	55.1
L1周面せん断力	---	-20.8	44.0	0.0	0.0	0.0	62.6
死荷重 (St.)	---	78.4	-37.9	0.0	0.0	0.0	-42.9
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
常時	1.000	191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
L1地震時	1.500	123.2	37.6	0.0	0.0	0.0	170.2
X = 0.850							
活荷重	---	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-27.7
土被り	---	284.4	-116.9	0.0	0.0	0.0	-258.1
常時土圧	---	65.8	-182.7	0.0	0.0	0.0	-84.0
常時地盤反力	---	-189.0	183.2	0.0	0.0	0.0	323.4
L1慣性力	---	-2.1	7.5	0.0	0.0	0.0	4.9
L1水平変位による荷重	---	-21.5	17.6	0.0	0.0	0.0	80.5
L1周面せん断力	---	-41.8	48.1	0.0	0.0	0.0	101.6
死荷重 (St.)	---	68.0	-37.9	0.0	0.0	0.0	-75.0
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	191.7	-129.0	0.0	0.0	0.0	-46.3
L1地震時	1.500	95.7	-43.3	0.0	0.0	0.0	168.3

## (6) 側壁 部材15

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	22.7
土被り	---	284.4	-116.9	0.0	0.0	0.0	211.8
常時土圧	---	65.8	197.0	0.0	0.0	0.0	-53.2
常時地盤反力	---	-189.0	183.2	0.0	0.0	0.0	-412.9
L1慣性力	---	-0.3	-3.8	0.0	0.0	0.0	-2.1
L1水平変位による荷重	---	17.2	19.7	0.0	0.0	0.0	-82.8
L1周面せん断力	---	53.1	84.3	0.0	0.0	0.0	-112.1
死荷重 (St.)	---	117.2	-37.9	0.0	0.0	0.0	77.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	191.7	250.7	0.0	0.0	0.0	-231.6
L1地震時	1.500	231.1	363.4	0.0	0.0	0.0	-451.3
X = 3.170							
活荷重	---	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
土被り	---	284.4	-116.9	0.0	0.0	0.0	-158.7
常時土圧	---	65.8	-117.2	0.0	0.0	0.0	44.1
常時地盤反力	---	-189.0	183.2	0.0	0.0	0.0	167.7
L1慣性力	---	-1.9	5.5	0.0	0.0	0.0	-0.6
L1水平変位による荷重	---	-15.3	39.0	0.0	0.0	0.0	55.1
L1周面せん断力	---	-20.8	44.0	0.0	0.0	0.0	62.6
死荷重 (St.)	---	78.4	-37.9	0.0	0.0	0.0	-42.9
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
L1地震時	1.500	123.2	37.6	0.0	0.0	0.0	170.2

## (7) 側壁 部材18

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
土被り	---	284.4	116.9	0.0	0.0	0.0	158.7
常時土圧	---	65.8	117.2	0.0	0.0	0.0	-44.1
常時地盤反力	---	-189.0	-183.2	0.0	0.0	0.0	-167.7
L1慣性力	---	1.9	5.5	0.0	0.0	0.0	-0.6
L1水平変位による荷重	---	15.3	39.0	0.0	0.0	0.0	55.1
L1周面せん断力	---	20.8	44.0	0.0	0.0	0.0	62.6
死荷重 (St.)	---	78.4	37.9	0.0	0.0	0.0	42.9
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
L1地震時	1.500	199.1	139.4	0.0	0.0	0.0	64.2
X = 0.850							
活荷重	---	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	27.7
土被り	---	284.4	116.9	0.0	0.0	0.0	258.1
常時土圧	---	65.8	182.7	0.0	0.0	0.0	84.0
常時地盤反力	---	-189.0	-183.2	0.0	0.0	0.0	-323.4
L1慣性力	---	2.1	7.5	0.0	0.0	0.0	4.9
L1水平変位による荷重	---	21.5	17.6	0.0	0.0	0.0	80.5
L1周面せん断力	---	41.8	48.1	0.0	0.0	0.0	101.6
死荷重 (St.)	---	68.0	37.9	0.0	0.0	0.0	75.0
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	191.7	129.0	0.0	0.0	0.0	46.3
L1地震時	1.500	226.6	189.6	0.0	0.0	0.0	205.7

## (8) 側壁 部材19

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	-22.7
土被り	---	284.4	116.9	0.0	0.0	0.0	-211.8
常時土圧	---	65.8	-197.0	0.0	0.0	0.0	53.2
常時地盤反力	---	-189.0	-183.2	0.0	0.0	0.0	412.9
L1慣性力	---	0.3	-3.8	0.0	0.0	0.0	-2.1
L1水平変位による荷重	---	-17.2	19.7	0.0	0.0	0.0	-82.8
L1周面せん断力	---	-53.1	84.3	0.0	0.0	0.0	-112.1
死荷重 (St.)	---	117.2	37.9	0.0	0.0	0.0	-77.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
常時	1.000	191.7	-250.7	0.0	0.0	0.0	231.6
L1地震時	1.500	91.2	-163.1	0.0	0.0	0.0	57.3
X = 3.170							
活荷重	---	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
土被り	---	284.4	116.9	0.0	0.0	0.0	158.7
常時土圧	---	65.8	117.2	0.0	0.0	0.0	-44.1
常時地盤反力	---	-189.0	-183.2	0.0	0.0	0.0	-167.7
L1慣性力	---	1.9	5.5	0.0	0.0	0.0	-0.6
L1水平変位による荷重	---	15.3	39.0	0.0	0.0	0.0	55.1
L1周面せん断力	---	20.8	44.0	0.0	0.0	0.0	62.6
死荷重 (St.)	---	78.4	37.9	0.0	0.0	0.0	42.9
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
L1地震時	1.500	199.1	139.4	0.0	0.0	0.0	64.2

## (9) 中柱 部材22

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000							
活荷重	---	27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
土被り	---	253.9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時土圧	---	-131.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時地盤反力	---	377.9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
L1慣性力	---	0.0	4.1	0.0	0.0	0.0	-4.6
L1水平変位による荷重	---	0.0	54.5	0.0	0.0	0.0	-99.1
L1周面せん断力	---	0.0	71.8	0.0	0.0	0.0	-132.6
死荷重 (St.)	---	13.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
L1地震時	1.500	500.2	130.3	0.0	0.0	0.0	-236.4
X = 3.620							
活荷重	---	27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
土被り	---	253.9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時土圧	---	-131.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時地盤反力	---	377.9	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
L1慣性力	---	0.0	0.9	0.0	0.0	0.0	4.8
L1水平変位による荷重	---	0.0	54.5	0.0	0.0	0.0	98.0
L1周面せん断力	---	0.0	71.8	0.0	0.0	0.0	127.2
死荷重 (St.)	---	-8.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
常時	1.000	527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
L1地震時	1.500	500.2	127.1	0.0	0.0	0.0	230.0

## 3.2.2 限界状態荷重ケース

## (1) 頂版 部材2

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	108.5	32.3	0.0	0.0	0.0	161.8
使用・永久 (常時)	163.8	141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
使用・変動 (活荷重)	12.5	25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
疲労・永久 (常時)	163.8	141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
疲労・変動 (活荷重)	12.5	25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
X = 3.700						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	206.4	-309.4	0.0	0.0	0.0	-351.4
使用・永久 (常時)	163.8	-233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
使用・変動 (活荷重)	12.5	-10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
疲労・永久 (常時)	163.8	-233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
疲労・変動 (活荷重)	12.5	-10.7	0.0	0.0	0.0	7.7

## (2) 頂版 部材5

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	96.1	136.0	0.0	0.0	0.0	-78.4
使用・永久 (常時)	163.8	233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
使用・変動 (活荷重)	12.5	10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
疲労・永久 (常時)	163.8	233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
疲労・変動 (活荷重)	12.5	10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
X = 3.700						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	194.1	-198.7	0.0	0.0	0.0	-194.9
使用・永久 (常時)	163.8	-141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
使用・変動 (活荷重)	12.5	-25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
疲労・永久 (常時)	163.8	-141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
疲労・変動 (活荷重)	12.5	-25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9

## (3) 底版 部材8

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
終局限界 (L1地震時)	404.9	-400.8	0.0	0.0	0.0	422.6
使用・永久 (常時)	322.6	-294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
使用・変動 (活荷重)	-12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
疲労・永久 (常時)	322.6	-294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
疲労・変動 (活荷重)	-12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
X = 3.600						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	280.2	112.1	0.0	0.0	0.0	-97.1
使用・永久 (常時)	322.6	220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
使用・変動 (活荷重)	-12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
疲労・永久 (常時)	322.6	220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
疲労・変動 (活荷重)	-12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	26.9

(4) 底版 部材11

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	390.1	-302.2	0.0	0.0	0.0	180.1
使用・永久 (常時)	322.6	-220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
使用・変動 (活荷重)	-12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
疲労・永久 (常時)	322.6	-220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
疲労・変動 (活荷重)	-12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
X = 3.600						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	265.4	215.4	0.0	0.0	0.0	23.5
使用・永久 (常時)	322.6	294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
使用・変動 (活荷重)	-12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
疲労・永久 (常時)	322.6	294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
疲労・変動 (活荷重)	-12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1

(5) 側壁 部材14

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	123.2	37.6	0.0	0.0	0.0	170.2
使用・永久 (常時)	191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
使用・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
疲労・永久 (常時)	191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
疲労・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
X = 0.850						
Limit State 1						

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
終局限界 (L1地震時)	95.7	-43.3	0.0	0.0	0.0	168.3
使用・永久 (常時)	191.7	-129.0	0.0	0.0	0.0	-46.3
使用・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-27.7
疲労・永久 (常時)	191.7	-129.0	0.0	0.0	0.0	-46.3
疲労・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-27.7

## (6) 側壁 部材15

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	231.1	363.4	0.0	0.0	0.0	-451.3
使用・永久 (常時)	191.7	250.7	0.0	0.0	0.0	-231.6
使用・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	22.7
疲労・永久 (常時)	191.7	250.7	0.0	0.0	0.0	-231.6
疲労・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	22.7
X = 3.170						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	123.2	37.6	0.0	0.0	0.0	170.2
使用・永久 (常時)	191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
使用・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
疲労・永久 (常時)	191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
疲労・変動 (活荷重)	30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0

## (7) 側壁 部材18

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	199.1	139.4	0.0	0.0	0.0	64.2
使用・永久 (常時)	191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
使用・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
疲労・永久 (常時)	191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
疲労・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
X = 0.850						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	226.6	189.6	0.0	0.0	0.0	205.7
使用・永久 (常時)	191.7	129.0	0.0	0.0	0.0	46.3
使用・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	27.7
疲労・永久 (常時)	191.7	129.0	0.0	0.0	0.0	46.3
疲労・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	27.7



(8) 側壁 部材19

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	91.2	-163.1	0.0	0.0	0.0	57.3
使用・永久 (常時)	191.7	-250.7	0.0	0.0	0.0	231.6
使用・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	-22.7
疲労・永久 (常時)	191.7	-250.7	0.0	0.0	0.0	231.6
疲労・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	-22.7
X = 3.170						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	199.1	139.4	0.0	0.0	0.0	64.2
使用・永久 (常時)	191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
使用・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
疲労・永久 (常時)	191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
疲労・変動 (活荷重)	30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0

(9) 中柱 部材22

限界状態荷重ケース名称	N' (kN)	S <sub>yp</sub> (kN)	S <sub>zp</sub> (kN)	T (kNm)	M <sub>yp</sub> (kNm)	M <sub>zp</sub> (kNm)
X = 0.000						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	500.2	130.3	0.0	0.0	0.0	-236.4
使用・永久 (常時)	527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
使用・変動 (活荷重)	27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
疲労・永久 (常時)	527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
疲労・変動 (活荷重)	27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
X = 3.620						
Limit State 1						
終局限界 (L1地震時)	500.2	127.1	0.0	0.0	0.0	230.0
使用・永久 (常時)	527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
使用・変動 (活荷重)	27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
疲労・永久 (常時)	527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
疲労・変動 (活荷重)	27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

3.3 照査一覧

3.3.1 一覧 [ ランから ]

(1) 応力度・耐力等の照査

許容曲げ応力度の照査 [ OK ]

許容せん断応力度の照査 [ NG 部材 9/9 ]

(2) 限界状態設計法による照査

終局限界状態 [ OK ]

使用限界状態 [ NG 部材 4/9 ]

疲労限界状態 [ OK ]

## 3.3.2 応力度・耐力等の照査

## (1) 許容曲げ応力度の照査 [ OK ]

$\sigma'c$  : コンクリートの最大圧縮応力  
 $\sigma_s$  : 鉄筋の最大引張応力  
 $\sigma's$  : 鉄筋の最大圧縮応力

## 1) 頂版 部材2 [OK]

	$\sigma'c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma's$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	0.89 < 8.00 OK	5.74 < 180.00 OK	10.80 < 180.00 OK
L1地震時	3.38 < 12.00 OK	72.36 < 270.00 OK	33.90 < 270.00 OK
X = 3.700			
常時	4.36 < 8.00 OK	90.47 < 180.00 OK	44.11 < 180.00 OK
L1地震時	7.30 < 12.00 OK	159.73 < 270.00 OK	72.79 < 270.00 OK

## 2) 頂版 部材5 [OK]

	$\sigma'c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma's$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	4.36 < 8.00 OK	90.47 < 180.00 OK	44.11 < 180.00 OK
L1地震時	1.69 < 12.00 OK	31.27 < 270.00 OK	17.62 < 270.00 OK
X = 3.700			
常時	0.89 < 8.00 OK	5.74 < 180.00 OK	10.80 < 180.00 OK
L1地震時	4.15 < 12.00 OK	81.60 < 270.00 OK	42.59 < 270.00 OK

## 3) 底版 部材8 [OK]

	$\sigma'c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma's$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	4.41 < 8.00 OK	73.74 < 180.00 OK	47.12 < 180.00 OK
L1地震時	8.97 < 12.00 OK	178.35 < 270.00 OK	91.92 < 270.00 OK
X = 3.600			
常時	1.69 < 8.00 OK	9.88 < 180.00 OK	20.56 < 180.00 OK
L1地震時	2.25 < 12.00 OK	25.78 < 270.00 OK	25.66 < 270.00 OK

## 4) 底版 部材11 [OK]

	$\sigma'c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma's$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	1.69 < 8.00 OK	9.88 < 180.00 OK	20.56 < 180.00 OK
L1地震時	4.06 < 12.00 OK	57.82 < 270.00 OK	44.67 < 270.00 OK
X = 3.600			
常時	4.41 < 8.00 OK	73.74 < 180.00 OK	47.12 < 180.00 OK
L1地震時	0.77 < 9.75 OK	0.00 < 270.00 OK	10.28 < 270.00 OK

## 5) 側壁 部材14 [OK]

	$\sigma'c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma's$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			

	$\sigma'_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma'_{s'}$ (N/mm <sup>2</sup> )
常時	0.91 < 8.00 OK	4.01 < 180.00 OK	11.23 < 180.00 OK
L1地震時	3.57 < 12.00 OK	75.33 < 270.00 OK	35.92 < 270.00 OK
X = 0.850			
常時	1.12 < 8.00 OK	8.31 < 180.00 OK	13.42 < 180.00 OK
L1地震時	3.49 < 12.00 OK	76.80 < 270.00 OK	34.78 < 270.00 OK

## 6) 側壁 部材15 [OK]

	$\sigma'_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma'_{s'}$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	4.88 < 8.00 OK	100.39 < 180.00 OK	49.55 < 180.00 OK
L1地震時	9.33 < 12.00 OK	208.19 < 270.00 OK	92.52 < 270.00 OK
X = 3.170			
常時	0.91 < 8.00 OK	4.01 < 180.00 OK	11.23 < 180.00 OK
L1地震時	3.57 < 12.00 OK	75.33 < 270.00 OK	35.92 < 270.00 OK

## 7) 側壁 部材18 [OK]

	$\sigma'_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma'_{s'}$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	0.91 < 8.00 OK	4.01 < 180.00 OK	11.23 < 180.00 OK
L1地震時	1.50 < 12.00 OK	16.00 < 270.00 OK	17.25 < 270.00 OK
X = 0.850			
常時	1.12 < 8.00 OK	8.31 < 180.00 OK	13.42 < 180.00 OK
L1地震時	4.40 < 12.00 OK	84.23 < 270.00 OK	45.53 < 270.00 OK

## 8) 側壁 部材19 [OK]

	$\sigma'_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma'_{s'}$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	4.88 < 8.00 OK	100.39 < 180.00 OK	49.55 < 180.00 OK
L1地震時	1.26 < 12.00 OK	21.10 < 270.00 OK	13.42 < 270.00 OK
X = 3.170			
常時	0.91 < 8.00 OK	4.01 < 180.00 OK	11.23 < 180.00 OK
L1地震時	1.50 < 12.00 OK	16.00 < 270.00 OK	17.25 < 270.00 OK

## 9) 中柱 部材22 [OK]

	$\sigma'_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma'_{s'}$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000			
常時	1.43 < 6.50 OK	0.00 < 180.00 OK	21.43 < 180.00 OK
L1地震時	8.02 < 12.00 OK	96.30 < 270.00 OK	96.19 < 270.00 OK
X = 3.620			
常時	1.43 < 6.50 OK	0.00 < 180.00 OK	21.43 < 180.00 OK
L1地震時	7.83 < 12.00 OK	92.37 < 270.00 OK	94.16 < 270.00 OK

## (2) 許容せん断応力度の照査 [ NG 部材 9/9 ]

$\sigma_s$  : 鉄筋の最大引張応力  
 $\tau_m$  : 平均最大応力度  
 $\sigma_l$  : 最大斜引張応力度  
 $\tau_0$  : 付着応力度

## 1) 頂版 部材2 [NG]

	$\tau_m$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_l$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_0$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.32 < 0.39 OK(y)	0.55 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(z)	0.26 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.07 < 0.58 OK(y)	3.67 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(z)	0.06 < 2.40 OK(y)
X = 3.700				
常時	0.53 > 0.39 NG(y)	4.65 > 0.80 NG	17.26 < 180.00 OK(y)	0.42 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.70 > 0.58 NG(y)	8.02 > 0.80 NG	44.25 < 270.00 OK(y)	0.56 < 2.40 OK(y)

## 2) 頂版 部材5 [NG]

	$\tau_m$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_l$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_0$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.53 > 0.39 NG(y)	4.65 > 0.80 NG	17.26 < 180.00 OK(y)	0.42 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.31 < 0.58 OK(y)	1.69 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(z)	0.25 < 2.40 OK(y)
X = 3.700				
常時	0.32 < 0.39 OK(y)	0.55 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(z)	0.26 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.45 < 0.58 OK(y)	4.29 > 0.80 NG	4.39 < 270.00 OK(y)	0.36 < 2.40 OK(y)

## 3) 底版 部材8 [NG]

	$\tau_m$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_l$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_0$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.67 > 0.39 NG(y)	4.18 > 0.80 NG	34.17 < 180.00 OK(y)	0.53 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.91 > 0.58 NG(y)	9.33 > 0.80 NG	73.71 < 270.00 OK(y)	0.73 < 2.40 OK(y)
X = 3.600				
常時	0.50 > 0.39 NG(y)	1.00 > 0.80 NG	0.00 < 180.00 OK(z)	0.40 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.25 < 0.58 OK(y)	1.77 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(z)	0.20 < 2.40 OK(y)

## 4) 底版 部材11 [NG]

	$\tau_m$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_l$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_0$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.50 > 0.39 NG(y)	1.00 > 0.80 NG	0.00 < 180.00 OK(z)	0.40 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.69 > 0.58 NG(y)	3.54 > 0.80 NG	34.09 < 270.00 OK(y)	0.55 < 2.40 OK(y)
X = 3.600				
常時	0.67 > 0.39 NG(y)	4.18 > 0.80 NG	34.17 < 180.00 OK(y)	0.53 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.49 < 0.58 OK(y)	0.45 < 0.80 OK	0.00 < 270.00 OK(z)	0.39 < 2.40 OK(y)

## 5) 側壁 部材14 [NG]

	$\tau_m$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_l$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_0$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				

	$\tau_n$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_t$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> )
常時	0.14 < 0.39 OK(y)	0.48 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.12 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.09 < 0.58 OK(y)	3.84 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(zp)	0.07 < 2.40 OK(y)
X = 0.850				
常時	0.29 < 0.39 OK(y)	0.73 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.23 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.10 < 0.58 OK(y)	3.85 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(zp)	0.08 < 2.40 OK(y)

## 6) 側壁 部材15 [NG]

	$\tau_n$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_t$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.57 > 0.39 NG(y)	5.18 > 0.80 NG	23.02 < 180.00 OK(y)	0.46 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.83 > 0.58 NG(y)	10.37 > 0.80 NG	63.11 < 270.00 OK(y)	0.66 < 2.40 OK(y)
X = 3.170				
常時	0.14 < 0.39 OK(y)	0.48 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.12 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.09 < 0.58 OK(y)	3.84 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(zp)	0.07 < 2.40 OK(y)

## 7) 側壁 部材18 [NG]

	$\tau_n$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_t$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.14 < 0.39 OK(y)	0.48 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.12 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.32 < 0.58 OK(y)	1.14 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(zp)	0.25 < 2.40 OK(y)
X = 0.850				
常時	0.29 < 0.39 OK(y)	0.73 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.23 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.43 < 0.58 OK(y)	4.48 > 0.80 NG	0.77 < 270.00 OK(y)	0.34 < 2.40 OK(y)

## 8) 側壁 部材19 [NG]

	$\tau_n$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_t$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.57 > 0.39 NG(y)	5.18 > 0.80 NG	23.02 < 180.00 OK(y)	0.46 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.37 < 0.58 OK(y)	1.19 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(zp)	0.30 < 2.40 OK(y)
X = 3.170				
常時	0.14 < 0.39 OK(y)	0.48 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.12 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.32 < 0.58 OK(y)	1.14 > 0.80 NG	0.00 < 270.00 OK(zp)	0.25 < 2.40 OK(y)

## 9) 中柱 部材22 [NG]

	$\tau_n$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_t$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> )
X = 0.000				
常時	0.00 < 0.39 OK(y)	0.00 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.00 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.58 < 0.58 OK(y)	9.34 > 0.80 NG	18.11 < 270.00 OK(y)	0.33 < 2.40 OK(y)
X = 3.620				
常時	0.00 < 0.39 OK(y)	0.00 < 0.80 OK	0.00 < 180.00 OK(zp)	0.00 < 1.60 OK(y)
L1地震時	0.56 < 0.58 OK(y)	9.04 > 0.80 NG	15.67 < 270.00 OK(y)	0.32 < 2.40 OK(y)

## 3.3.3 限界状態設計法による照査

## (1) 終局限界状態 [ OK ]

## 1) 頂版 部材2

	$\gamma_i \cdot Md/Mud$	$\gamma_i \cdot Vd/Vyd$	$\gamma_i \cdot Mtd/Mtud$
X = 0.000			
Limit State 1	0.341 < 1.000 OK	0.038 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.700			
Limit State 1	0.716 < 1.000 OK	0.358 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 2) 頂版 部材5

	$\gamma_i \cdot Md/Mud$	$\gamma_i \cdot Vd/Vyd$	$\gamma_i \cdot Mtd/Mtud$
X = 0.000			
Limit State 1	0.166 < 1.000 OK	0.158 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.700			
Limit State 1	0.399 < 1.000 OK	0.230 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 3) 底版 部材8

	$\gamma_i \cdot Md/Mud$	$\gamma_i \cdot Vd/Vyd$	$\gamma_i \cdot Mtd/Mtud$
X = 0.000			
Limit State 1	0.808 < 1.000 OK	0.461 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.600			
Limit State 1	0.193 < 1.000 OK	0.129 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 4) 底版 部材11

	$\gamma_i \cdot Md/Mud$	$\gamma_i \cdot Vd/Vyd$	$\gamma_i \cdot Mtd/Mtud$
X = 0.000			
Limit State 1	0.346 < 1.000 OK	0.345 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.600			
Limit State 1	0.047 < 1.000 OK	0.248 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 5) 側壁 部材14

	$\gamma_i \cdot Md/Mud$	$\gamma_i \cdot Vd/Vyd$	$\gamma_i \cdot Mtd/Mtud$
X = 0.000			
Limit State 1	0.357 < 1.000 OK	0.044 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 0.850			
Limit State 1	0.356 < 1.000 OK	0.050 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 6) 側壁 部材15

	$\gamma_i \cdot Md/Mud$	$\gamma_i \cdot Vd/Vyd$	$\gamma_i \cdot Mtd/Mtud$
X = 0.000			
Limit State 1	0.913 < 1.000 OK	0.422 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.170			
Limit State 1	0.357 < 1.000 OK	0.044 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 7) 側壁 部材18

	$\gamma_i \cdot M_d / M_{ud}$	$\gamma_i \cdot V_d / V_{yd}$	$\gamma_i \cdot M_{td} / M_{tud}$
X = 0.000			
Limit State 1	0.131 < 1.000 OK	0.161 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 0.850			
Limit State 1	0.417 < 1.000 OK	0.219 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 8) 側壁 部材19

	$\gamma_i \cdot M_d / M_{ud}$	$\gamma_i \cdot V_d / V_{yd}$	$\gamma_i \cdot M_{td} / M_{tud}$
X = 0.000			
Limit State 1	0.122 < 1.000 OK	0.190 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.170			
Limit State 1	0.131 < 1.000 OK	0.161 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK

## 9) 中柱 部材22

	$\gamma_i \cdot M_d / M_{ud}$	$\gamma_i \cdot V_d / V_{yd}$	$\gamma_i \cdot M_{td} / M_{tud}$
X = 0.000			
Limit State 1	0.529 < 1.000 OK	0.276 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK
X = 3.620			
Limit State 1	0.515 < 1.000 OK	0.270 < 1.000 OK(yp)	0.000 < 1.000 OK



## (2) 使用限界状態 [ NG 部材 4/9 ]

## 1) 頂版 部材2

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.484 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.700			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.709 > 0.700 NG(yo)	0.000 < 0.700 OK

## 2) 頂版 部材5

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.709 > 0.700 NG(yo)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.700			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.484 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK

## 3) 底版 部材8

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.788 > 0.700 NG(yo)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.600			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.658 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK

## 4) 底版 部材11

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.658 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.600			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.788 > 0.700 NG(yo)	0.000 < 0.700 OK

## 5) 側壁 部材14

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.218 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK
X = 0.850			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.406 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK

## 6) 側壁 部材15

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.684 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.170			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.218 < 0.700 OK(yo)	0.000 < 0.700 OK

## 7) 側壁 部材18

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.218 < 0.700 OK(yp)	0.000 < 0.700 OK
X = 0.850			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.406 < 0.700 OK(yp)	0.000 < 0.700 OK

## 8) 側壁 部材19

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.1 < 0.1 OK (bar)	0.684 < 0.700 OK(yp)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.170			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.218 < 0.700 OK(yp)	0.000 < 0.700 OK

## 9) 中柱 部材22

	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud
X = 0.000			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.000 < 0.700 OK(yp)	0.000 < 0.700 OK
X = 3.620			
Limit State 1	0.0 < 0.1 OK (bar)	0.000 < 0.700 OK(yp)	0.000 < 0.700 OK

## (3) 疲労限界状態 [ OK ]

## 1) 頂版 部材2

	$\gamma_i \cdot \sigma_{sr} / (f_{sr} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wr} / (f_{wr} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	0.045 < 1.000 OK	0.002 < 1.000 OK(y)
X = 3.700		
Limit State 1	-0.036 < 1.000 OK	0.007 < 1.000 OK(y)

## 2) 頂版 部材5

	$\gamma_i \cdot \sigma_{sr} / (f_{sr} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wr} / (f_{wr} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	-0.036 < 1.000 OK	0.007 < 1.000 OK(y)
X = 3.700		
Limit State 1	0.045 < 1.000 OK	0.002 < 1.000 OK(y)

## 3) 底版 部材8

	$\gamma_i \cdot \sigma_{sr} / (f_{sr} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wr} / (f_{wr} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	-0.067 < 1.000 OK	0.011 < 1.000 OK(y)
X = 3.600		
Limit State 1	0.072 < 1.000 OK	0.007 < 1.000 OK(y)

## 4) 底版 部材11

	$\gamma_i \cdot \sigma_{sr} / (f_{sr} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wr} / (f_{wr} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	0.072 < 1.000 OK	0.007 < 1.000 OK(y)
X = 3.600		
Limit State 1	-0.067 < 1.000 OK	0.011 < 1.000 OK(y)

## 5) 側壁 部材14

	$\gamma_i \cdot \sigma_{sr} / (f_{sr} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wr} / (f_{wr} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	-0.021 < 1.000 OK	0.000 < 1.000 OK(y)
X = 0.850		
Limit State 1	0.060 < 1.000 OK	0.000 < 1.000 OK(y)

## 6) 側壁 部材15

	$\gamma_i \cdot \sigma_{sr} / (f_{sr} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wr} / (f_{wr} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	-0.104 < 1.000 OK	0.007 < 1.000 OK(y)
X = 3.170		
Limit State 1	-0.021 < 1.000 OK	0.000 < 1.000 OK(y)

7) 側壁 部材18

	$\gamma_i \cdot \sigma_{srd} / (f_{srd} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wrd} / (f_{wrd} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	---	0.000 < 1.000 OK(yp)
X = 0.850		
Limit State 1	0.060 < 1.000 OK	0.000 < 1.000 OK(yp)

8) 側壁 部材19

	$\gamma_i \cdot \sigma_{srd} / (f_{srd} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wrd} / (f_{wrd} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	-0.104 < 1.000 OK	0.007 < 1.000 OK(yp)
X = 3.170		
Limit State 1	---	0.000 < 1.000 OK(yp)

9) 中柱 部材22

	$\gamma_i \cdot \sigma_{srd} / (f_{srd} / \gamma_b)$	$\gamma_i \cdot \sigma_{wrd} / (f_{wrd} / \gamma_b)$
X = 0.000		
Limit State 1	0.000 < 1.000 OK	0.000 < 1.000 OK(yp)
X = 3.620		
Limit State 1	0.000 < 1.000 OK	0.000 < 1.000 OK(yp)

### 3.4 断面計算

#### 3.4.1 標準出力

##### (1) 一覧

##### 1) 断面諸量一覧(計算条件)

部材名称 使用断面	使用材料	ヤング係数比
頂版 部材2 頂底板・側壁	24MPa	1.000
頂版 部材5 頂底板・側壁	24MPa	1.000
底板 部材8 頂底板・側壁	24MPa	1.000
底板 部材11 頂底板・側壁	24MPa	1.000
側壁 部材14 頂底板・側壁	24MPa	1.000
側壁 部材15 頂底板・側壁	24MPa	1.000
側壁 部材18 頂底板・側壁	24MPa	1.000
側壁 部材19 頂底板・側壁	24MPa	1.000
中柱 部材22 中柱	24MPa	1.000

##### 2) 断面諸量一覧(計算結果)

部材名称 使用断面	B(m)	A(m <sup>2</sup> )	yu(m)	Izp(m <sup>4</sup> )
	H(m)	A <sup>i</sup> (m <sup>2</sup> )	yl(m)	Iyp(m <sup>4</sup> )
	Ao(m)	As(m <sup>2</sup> )	zl(m)	J(m <sup>4</sup> )
	Ai(m)	ys(m)	zr(m)	θ(°)
頂版 部材2 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0
頂版 部材5 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0
底板 部材8 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0
底板 部材11 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0
側壁 部材14 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0
側壁 部材15 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0
側壁 部材18 頂底板・側壁	1.000	5.0000E-001	0.250	1.0417E-002
	0.500	0.0000E+000	0.250	4.1667E-002
	2.000	0.0000E+000	0.500	2.7964E-002
	0.000	0.000	0.500	0

部材名称 使用断面	B(m) H(m) Ao(m) Ai(m)	A(m <sup>2</sup> ) A'(m <sup>2</sup> ) As(m <sup>2</sup> ) ys(m)	yu(m) yl(m) zl(m) zr(m)	Izp(m <sup>4</sup> ) Iyp(m <sup>4</sup> ) J(m <sup>4</sup> ) θ(°)
側壁 部材19 頂底版・側壁	1.000 0.500 2.000 0.000	5.0000E-001 0.0000E+000 0.0000E+000 0.000	0.250 0.250 0.500 0.500	1.0417E-002 4.1667E-002 2.7964E-002 0
中柱 部材22 中柱	0.500 0.500 1.500 0.000	2.5000E-001 0.0000E+000 0.0000E+000 0.000	0.250 0.250 0.250 0.250	5.2083E-003 5.2083E-003 8.6352E-003 0

3) 曲げ応力度一覧

応力度結果

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	割増係数 断面力My <sub>p</sub> (kNm) 断面力Mz <sub>p</sub> (kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ <sub>c</sub> ' (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σ <sub>s</sub> ' (N/mm <sup>2</sup> )	引張応力度(N/mm <sup>2</sup> ) 中立軸 x(m)角度 α(°) 鉄筋 σ <sub>s</sub>
頂版 部材2 X = 3.700 L1地震時	1.500 0.0 -351.4 206.4	7.30 < 12.00 72.79 < 270.00	x= -0.179, α= 0 159.73 < 270.00
頂版 部材5 X = 0.000 常時	1.000 0.0 -207.2 163.8	4.36 < 8.00 44.11 < 180.00	x= -0.185, α= 0 90.47 < 180.00
底版 部材8 X = 0.000 L1地震時	1.500 0.0 422.6 404.9	8.97 < 12.00 91.92 < 270.00	x= 0.189, α= 0 178.35 < 270.00
底版 部材11 X = 3.600 常時	1.000 0.0 201.0 322.6	4.41 < 8.00 47.12 < 180.00	x= 0.208, α= 0 73.74 < 180.00
側壁 部材14 X = 0.000 L1地震時	1.500 0.0 170.2 123.2	3.57 < 12.00 35.92 < 270.00	x= 0.183, α= 0 75.33 < 270.00
側壁 部材15 X = 0.000 L1地震時	1.500 0.0 -451.3 231.1	9.33 < 12.00 92.52 < 270.00	x= -0.177, α= 0 208.19 < 270.00
側壁 部材18 X = 0.850 L1地震時	1.500 0.0 205.7 226.6	4.40 < 12.00 45.53 < 270.00	x= 0.193, α= 0 84.23 < 270.00
側壁 部材19 X = 0.000 常時	1.000 0.0 231.6 191.7	4.88 < 8.00 49.55 < 180.00	x= 0.186, α= 0 100.39 < 180.00
中柱 部材22 X = 0.000 L1地震時	1.500 0.0 -236.4 500.2	8.02 < 12.00 96.19 < 270.00	x= -0.250, α= 0 96.30 < 270.00

抵抗曲げ結果

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	Mr (Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σs' (N/mm <sup>2</sup> )	引張応力度(N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σs
	Mr (Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σs' (N/mm <sup>2</sup> )	鉄筋 σs
頂版 部材2 X = 3.700 L1地震時	568.9 0.173 180	11.65 114.14	270.00
	568.9 0.173 0	11.65 114.14	270.00
頂版 部材5 X = 0.000 常時	383.9 0.175 180	7.90 77.74	180.00
	383.9 0.175 0	7.90 77.74	180.00
底版 部材8 X = 0.000 L1地震時	573.5 0.182 0	12.00 120.73	254.67
	573.5 0.182 180	12.00 120.73	254.67
底版 部材11 X = 3.600 常時	379.1 0.186 0	8.00 81.34	163.52
	379.1 0.186 180	8.00 81.34	163.52
側壁 部材14 X = 0.000 L1地震時	554.1 0.169 0	11.25 108.87	270.00
	554.1 0.169 180	11.25 108.87	270.00
側壁 部材15 X = 0.000 L1地震時	573.3 0.174 180	11.77 115.69	270.00
	573.3 0.174 0	11.77 115.69	270.00
側壁 部材18 X = 0.850 L1地震時	572.5 0.174 0	11.75 115.41	270.00
	572.5 0.174 180	11.75 115.41	270.00
側壁 部材19 X = 0.000 常時	387.3 0.176 0	8.00 79.20	179.24
	387.3 0.176 180	8.00 79.20	179.24

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	Mr(Max)(kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σs' (N/mm <sup>2</sup> )	引張応力度(N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σs
	Mr(Min)(kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 σs' (N/mm <sup>2</sup> )	鉄筋 σs
中柱 部材22 X = 0.000 L1地震時	373.6 0.223 180	12.00 139.72	182.54
	373.6 0.223 0	12.00 139.72	182.54



4) せん断応力度一覧

道示-III(H14)

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力 せん断力 曲げモーメント 有効高さ 有効幅 桁高変化量 平均せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋降伏応力		平均せん断応力度 鉄筋の斜引張応力度 コンクリート斜引張応力度 付着応力度 鉄筋の周長の総和 せん断力(有効高変化影響) 部材軸方向の必要鉄筋量 直応力度 σcが引張縁で0になるモーメント コンクリートせん断応力度 図心軸断面一次モーメント σl 発生位置		τm(N/mm <sup>2</sup> ) σs(N/mm <sup>2</sup> ) σl(N/mm <sup>2</sup> ) τo(N/mm <sup>2</sup> ) U(mm) Sh(kN) As(mm <sup>2</sup> ) σx(N/mm <sup>2</sup> ) Mo(kNm) τ(N/mm <sup>2</sup> ) Q(m <sup>3</sup> ) Vo(m)	
	zp	yp	zp	yp	zp	yp
頂版 部材2 X = 3.700 常時	163.8 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	163.8 -233.4 -207.2 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.00 < 4.65 > 0.00 < 0.00 < 0.00 0.00 4.65 27.3 0.00 0.000 0.5000	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.65 0.00 0.00 0.000	0.53 > 17.26 < 4.65 > 0.42 < 1440.0 233.4 85.5 4.65 -13.6 0.00 0.000 0.2500	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.65 -13.6 0.00 0.000
頂版 部材5 X = 0.000 常時	163.8 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	163.8 233.4 -207.2 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.00 < 4.65 > 0.00 < 0.00 < 0.00 0.00 4.65 27.3 0.00 0.000 0.5000	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.65 0.00 0.00 0.000	0.53 > 17.26 < 4.65 > 0.42 < 1440.0 233.4 85.5 4.65 -13.6 0.00 0.000 0.2500	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.65 -13.6 0.00 0.000
底版 部材8 X = 0.000 常時	322.6 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	322.6 -294.4 201.0 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.00 < 4.18 > 0.00 < 0.00 < 0.00 0.00 4.18 53.8 0.00 0.023 0.4000	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.18 26.9 0.00 0.000	0.67 > 34.17 < 4.18 > 0.53 < 1440.0 294.4 169.3 4.18 26.9 0.00 0.000 -0.2500	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.18 26.9 0.00 0.000
底版 部材11 X = 3.600 常時	322.6 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	322.6 294.4 201.0 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.00 < 4.18 > 0.00 < 0.00 < 0.00 0.00 4.18 53.8 0.00 0.023 0.4000	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.18 26.9 0.00 0.000	0.67 > 34.17 < 4.18 > 0.53 < 1440.0 294.4 169.3 4.18 26.9 0.00 0.000 -0.2500	0.39 180.00 0.80 1.60 1440.0 0.0 0.0 4.18 26.9 0.00 0.000

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力	N' (kN)	平均せん断応力度	$\tau_m$ (N/mm <sup>2</sup> )
	せん断力	S (kN)	鉄筋の斜引張応力度	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )
	曲げモーメント	M (kNm)	コンクリート斜引張応力度	$\sigma_l$ (N/mm <sup>2</sup> )
	有効高さ	d (m)	付着応力度	$\tau_o$ (N/mm <sup>2</sup> )
	有効幅	b (m)	鉄筋の周長の総和	U (mm)
	桁高変化量	$\tan\beta + \tan\gamma$	せん断力(有効高変化影響)	Sh (kN)
	平均せん断応力度	$\tau_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	部材軸方向の必要鉄筋量	As (mm <sup>2</sup> )
	斜引張鉄筋断面積	Aw (mm <sup>2</sup> )	直応力度	$\sigma_x$ (N/mm <sup>2</sup> )
	斜引張鉄筋間隔	a (m)	$\sigma_c$ が引張縁で0になるモーメント	Mo (kNm)
	斜引張鉄筋配置角度	$\theta$ (°)	コンクリートせん断応力度	$\tau$ (N/mm <sup>2</sup> )
	斜引張鉄筋降伏応力	$\sigma_{sy}$ (N/mm <sup>2</sup> )	図心軸断面一次モーメント	Q (m <sup>3</sup> )
			$\sigma_l$ 発生位置	Vo (m)
	zp	yp	zp	yp
側壁 部材14 X = 0.850 常時	191.7 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	191.7 -129.0 -46.3 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.39 0.00 < 180.00 0.73 < 0.80 0.00 < 1.60 1440.0 0.0 0.0 0.73 31.9 0.00 0.000 0.5000	0.29 < 0.39 0.00 < 180.00 0.73 < 0.80 0.23 < 1.60 1440.0 129.0 0.0 0.73 -16.0 0.00 0.000 0.2500
側壁 部材15 X = 0.000 常時	191.7 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	191.7 250.7 -231.6 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.39 0.00 < 180.00 5.18 > 0.80 0.00 < 1.60 1440.0 0.0 0.0 5.18 31.9 0.00 0.000 0.5000	0.57 > 0.39 23.02 < 180.00 5.18 > 0.80 0.46 < 1.60 1440.0 250.7 114.0 5.18 -16.0 0.00 0.000 0.2500
側壁 部材18 X = 0.850 常時	191.7 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	191.7 129.0 46.3 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.39 0.00 < 180.00 0.73 < 0.80 0.00 < 1.60 1440.0 0.0 0.0 0.73 31.9 0.00 0.023 0.4000	0.29 < 0.39 0.00 < 180.00 0.73 < 0.80 0.23 < 1.60 1440.0 129.0 0.0 0.73 16.0 0.00 0.000 -0.2500
側壁 部材19 X = 0.000 常時	191.7 0.0 0.0 0.7500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	191.7 -250.7 231.6 0.4400 1.0000 0.000 0.39 1146.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.39 0.00 < 180.00 5.18 > 0.80 0.00 < 1.60 1440.0 0.0 0.0 5.18 31.9 0.00 0.023 0.4000	0.57 > 0.39 23.02 < 180.00 5.18 > 0.80 0.46 < 1.60 1440.0 250.7 114.0 5.18 16.0 0.00 0.000 -0.2500
中柱 部材22 X = 0.000 L1地震時	500.2 0.0 0.0 0.3700 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	500.2 130.3 -236.4 0.4500 0.5000 0.000 0.39 573.0 0.1500 90.00 295.00	0.00 < 0.58 0.00 < 270.00 9.34 > 0.80 0.00 < 2.40 1000.0 0.0 0.0 9.34 41.7 0.00 0.000 0.2500	0.58 < 0.58 18.11 < 270.00 9.34 > 0.80 0.33 < 2.40 1000.0 130.3 45.9 9.34 -41.7 0.00 0.000 0.2500

(2) 限界状態結果書式

1) 一覧

a) 終局限界状態

	曲げ 曲げ耐力 Mud (kNm) 軸方向耐力 N'ud (kN) 軸圧縮耐力上限 N'oud(kN) 安全性 $\gamma_i * Md / Mud$	せん断 せん断耐力 Vyd (kN) 斜圧縮破壊耐力 Vwcd(kN) 安全性 $\gamma_i * Vd / Vyd$ 安全性 $\gamma_i * Vd / Vwcd$	ねじり Mtd (kNm) $\gamma_i * Mtd / Mtd$ Mtud式 Mtcud (kNm) Mtcud式 Mtcud'式
頂版 部材2 X = 3.700 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	564.0 206.4 8367.9 0.716	(yp) -992.5 -1817.8 0.358 <= 1.0 0.196 <= 1.0	(yp) 1233.7 0.000 < 0.2 --- --- ---
頂版 部材5 X = 3.700 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	561.7 194.1 8367.9 0.399	(yp) -993.6 -1817.8 0.230 <= 1.0 0.126 <= 1.0	(yp) 1227.8 0.000 < 0.2 --- --- ---
底版 部材8 X = 0.000 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	601.4 404.9 8367.9 0.808	(yp) -999.7 -1817.8 0.461 <= 1.0 0.254 <= 1.0	(yp) 1323.8 0.000 < 0.2 --- --- ---
底版 部材11 X = 0.000 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	598.6 390.1 8367.9 0.346	(yp) -1006.1 -1817.8 0.345 <= 1.0 0.191 <= 1.0	(yp) 1317.3 0.000 < 0.2 --- --- ---
側壁 部材14 X = 0.000 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	548.2 123.2 8367.9 0.357	(yp) 989.1 1817.8 0.044 <= 1.0 0.024 <= 1.0	(yp) 1193.9 0.000 < 0.2 --- --- ---
側壁 部材15 X = 0.000 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	568.7 231.1 8367.9 0.913	(yp) 991.1 1817.8 0.422 <= 1.0 0.230 <= 1.0	(yp) 1245.3 0.000 < 0.2 --- --- ---
側壁 部材18 X = 0.850 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	567.8 226.6 8367.9 0.417	(yp) 995.7 1817.8 0.219 <= 1.0 0.120 <= 1.0	(yp) 1243.1 0.000 < 0.2 --- --- ---
側壁 部材19 X = 3.170 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	562.6 199.1 8367.9 0.131	(yp) 993.9 1817.8 0.161 <= 1.0 0.088 <= 1.0	(yp) 1230.2 0.000 < 0.2 --- --- ---

	曲げ 曲げ耐力 Mud (kNm) 軸方向耐力 N'ud (kN) 軸圧縮耐力上限 N'oud(kN) 安全性 $\gamma_i * Md / Mud$	せん断 せん断耐力 Vyd (kN) 斜圧縮破壊耐力 Vwcd(kN) 安全性 $\gamma_i * Vd / Vyd$ 安全性 $\gamma_i * Vd / Vwcd$	ねじり Mtd (kNm) $\gamma_i * Mtd / Mtd$ Mtud式 Mtcud (kNm) Mtcud式 Mtcud'式
中柱 部材22 X = 0.000 Limit State 1 終局荷重: L1地震時	513.7 500.2 4820.0 0.529	(yp) 542.0 929.6 0.276 <= 1.0 0.161 <= 1.0	(yp) 1563.4 0.000 < 0.2 --- --- ---

b) 使用限界状態

	曲げ 鉄筋 (設計) $\Delta\sigma_{se}(N/mm^2)$ 鉄筋 (永久) $\Delta\sigma_{se}(N/mm^2)$ 鉄筋照査 (設計) w1/wa 鉄筋照査 (永久) w2/wa	せん断 ひびわれ スターラップ 制限値 Vd/Vcd $\sigma_{wpd}(N/mm^2)$ $\sigma_{sp}(N/mm^2)$	ねじり ひびわれ ねじり補強鉄筋 応力度制限値 Mtd/Mtud $\sigma_w(N/mm^2)$ $\sigma_{sp}(N/mm^2)$
頂版 部材2 X = 3.700 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	83.25 88.19 0.870 0.908	(yp) 0.709 >= 0.7 24.35 120.00	(zp) 0.000 < 0.7 295.00 120.00
頂版 部材5 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	83.25 88.19 0.870 0.908	(yp) 0.709 >= 0.7 24.35 120.00	(yp) 0.000 < 0.7 315.66 120.00
底版 部材8 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	61.47 71.22 0.703 0.778	(yp) 0.788 >= 0.7 35.68 120.00	(zp) 0.000 < 0.7 295.00 120.00
底版 部材11 X = 3.600 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	61.47 71.22 0.703 0.778	(yp) 0.788 >= 0.7 35.68 120.00	(yp) 0.000 < 0.7 322.57 120.00
側壁 部材14 X = 0.850 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	17.97 7.69 0.369 0.290	(yp) 0.406 < 0.7 0.00 120.00	(zp) 0.000 < 0.7 295.00 120.00
側壁 部材15 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	83.84 97.81 0.875 0.982	(yp) 0.684 < 0.7 22.85 120.00	(yp) 0.000 < 0.7 317.58 120.00
側壁 部材18 X = 0.850 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	17.97 7.69 0.369 0.290	(yp) 0.406 < 0.7 0.00 120.00	(yp) 0.000 < 0.7 305.18 120.00

	曲げ鉄筋 (設計) $\Delta\sigma_{se}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋 (永久) $\Delta\sigma_{se}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋照査 (設計) $w1/wa$ 鉄筋照査 (永久) $w2/wa$	せん断ひびわれ スターラップ制限値 $Vd/Vcd$ $\sigma_{wpd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sp}$ (N/mm <sup>2</sup> )	ねじりひびわれ ねじり補強鉄筋 応力度制限値 $Mtd/Mtud$ $\sigma_w$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{sp}$ (N/mm <sup>2</sup> )
側壁 部材19 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	83.84 97.81 0.875 0.982	(yp) 0.684 < 0.7 22.85 120.00	(zp) 0.000 < 0.7 295.00 120.00
中柱 部材22 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	0.00 0.00 0.231 0.231	(yp) 0.000 < 0.7 0.00 120.00	(zp) 0.000 < 0.7 295.00 120.00

c) 疲労限界状態

	曲げ鉄筋 コンクリート 安全性(鉄筋) 安全性(コンクリート)	せん断 せん断疲労 スターラップ(変動) 安全性(スターラップ)
	$\sigma_{srd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma'_{crd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_i * \sigma_{srd} / (f_{srd} / \gamma_b)$ $\gamma_i * \sigma'_{crd} / (f'_{crd} / \gamma_b)$	$\gamma_i * Vrd / V_{rcd}$ $\sigma_{wrd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_i * \sigma_{wrd} / (f_{wrd} / \gamma_b)$
頂版 部材2 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	7.88 0.45 0.045 <= 1.0 0.047 <= 1.0	(yp) 0.590 <= 1.0 0.16 0.002 <= 1.0
頂版 部材5 X = 3.700 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	7.88 0.45 0.045 <= 1.0 0.047 <= 1.0	(yp) 0.156 <= 1.0 0.16 0.002 <= 1.0
底版 部材8 X = 3.600 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	12.34 0.60 0.072 <= 1.0 0.066 <= 1.0	(yp) 1.050 > 1.0 0.59 0.007 <= 1.0
底版 部材11 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	12.34 0.60 0.072 <= 1.0 0.066 <= 1.0	(yp) 0.068 <= 1.0 0.59 0.007 <= 1.0
側壁 部材14 X = 0.850 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	10.28 0.62 0.060 <= 1.0 0.067 <= 1.0	(zp) 0.000 <= 1.0 0.00 0.000 <= 1.0
側壁 部材15 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	-13.97 -0.46 -0.104 <= 1.0 -0.064 <= 1.0	(yp) 0.000 <= 1.0 0.60 0.007 <= 1.0

	曲げ 鉄筋 $\sigma_{srd}(N/mm^2)$ コンクリート $\sigma'_{crd}(N/mm^2)$ 安全性(鉄筋) $\gamma_i * \sigma_{srd} / (f_{srd} / \gamma_b)$ 安全性(コンクリート) $\gamma_i * \sigma'_{crd} / (f'_{crd} / \gamma_b)$	せん断 せん断疲労 $\gamma_i * V_{rd} / V_{rcd}$ スターラップ(変動) $\sigma_{wrd}(N/mm^2)$ 安全性(スターラップ) $\gamma_i * \sigma_{wrd} / (f_{wrd} / \gamma_b)$
側壁 部材18 X = 0.850 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	10.28 0.62 0.060 <= 1.0 0.067 <= 1.0	(zp) 0.000 <= 1.0 0.00 0.000 <= 1.0
側壁 部材19 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	-13.97 -0.46 -0.104 <= 1.0 -0.064 <= 1.0	(yp) 0.059 <= 1.0 0.60 0.007 <= 1.0
中柱 部材22 X = 0.000 Limit State 1 永久荷重: 常時 変動荷重: 活荷重	0.00 0.00 0.000 <= 1.0 0.000 <= 1.0	(zp) 0.000 <= 1.0 0.00 0.000 <= 1.0

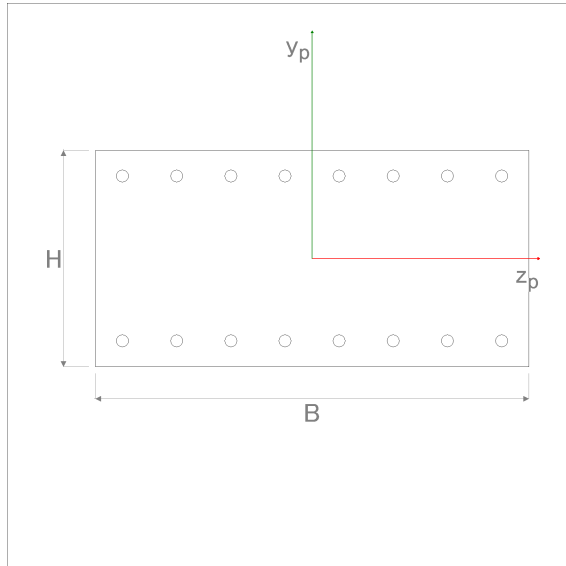
2) 図表書式

a) 頂版 部材2 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

	断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h(m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 Aw(mm <sup>2</sup> ) ピッチ Ss(m) 角度 αS(°) 引張強度 (N/mm <sup>2</sup> ) 降伏強度 (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h(m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 Aw(mm <sup>2</sup> ) ピッチ Ss(m) 角度 αS(°) 引張強度 (N/mm <sup>2</sup> ) 降伏強度 (N/mm <sup>2</sup> )	1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

荷重名		
終局限界	L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
疲労限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界	-108.5	32.3	0.0	0.0	0.0	161.8
使用限界	永久荷重	-12.5	25.6	0.0	0.0	-19.9
	変動荷重	-163.8	141.1	0.0	0.0	-36.5
疲労限界	永久荷重	-12.5	25.6	0.0	0.0	-19.9
	変動荷重	-163.8	141.1	0.0	0.0	-36.5

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	161.8 108.5	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.341	545.4 108.5 8367.9 1.150 0.341
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 18.1	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	192.9 832.0 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	32.3 161.8 5139.2 1.0000 0.4400 9.0	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.038 0.020	238.3 988.1 5.37 1817.8 1.150 0.038 0.020
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 161.8 0.0 32.3	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.435 0.000 0.030 2.285 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.435 0.000 0.030 2.285 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	36.5 19.9 56.4 163.8 12.5 176.3 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 1.71 1.12 0.0 0.0 0.1 0.332 0.271	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	283.4 0.000 281.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	141.1 25.6 166.7 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	344.2 0.484 343.1 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度 Mtud (kNm) Mtyd (kNm) Vyd (kN) (kNm) (kNm) $\sigma w (N/mm^2)$	2027.8 0.000 0.0 1016.5 1205.4 2019.9 1830.8 0.0 47.3 295.00 306.30	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	36.5 19.9 56.4 163.8 12.5 176.3 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.045 0.047	7.88 0.45 173.75 9.43 1.000 1.000 0.045 0.047	



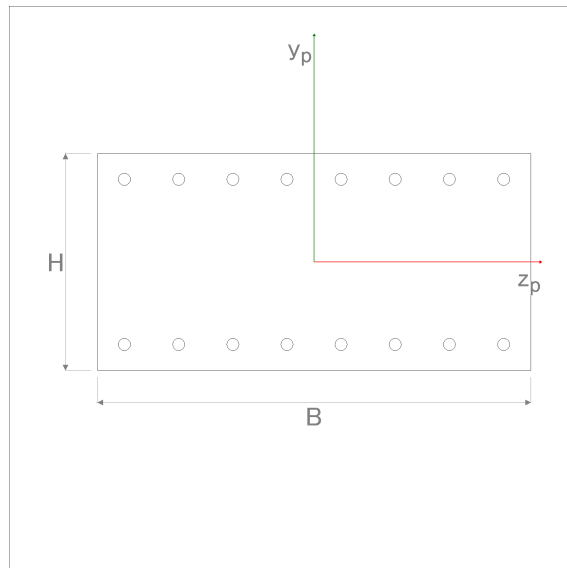
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	199.7
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	85.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	259.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	141.1	安全性 コンクリート	0.590	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	25.6	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	242.6
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	43.4
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	315.4
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.002	

b) 頂版 部材2 - X = 3.700

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	角度	αs(°)	90
	有効高さ	h (m)	0.4400	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
				鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
				ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-206.4	-309.4	0.0	0.0	0.0	-351.4
使用限界	永久荷重	-12.5	-10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
	変動荷重	-163.8	-233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
疲労限界	永久荷重	-12.5	-10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
	変動荷重	-163.8	-233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	351.4 206.4	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.716	564.0 206.4 8367.9 1.150 0.716
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 34.4	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	202.7 841.8 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	-309.4 -351.4 5139.2 1.0000 0.4400 -17.2	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.358 0.196	242.7 -992.5 5.37 -1817.8 1.150 0.358 0.196
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 351.4 0.0 309.4	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.810 0.000	1.150 0.000 1.000 0.810 0.000
			zp: yp:	安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	2.660 0.000	0.287 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	207.2 -7.7 199.5 163.8 12.5 176.3 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 5.80 6.00 0.1 0.1 0.1 0.870 0.908	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	283.4 0.000 281.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-233.4 -10.7 -244.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	-344.2 0.709 343.1 24.35 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度 Mtud (kNm) Mtyd (kNm) Vyd (kN) (kNm) (kNm) $\sigma w (N/mm^2)$	2027.8 0.000 0.0 1016.5 1205.4 2019.9 2332.8 0.0 -78.2 295.00 281.52	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	207.2 -7.7 199.5 163.8 12.5 176.3 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ -0.036 -0.020	-4.94 -0.15 138.94 7.47 1.000 1.000 -0.036 -0.020	

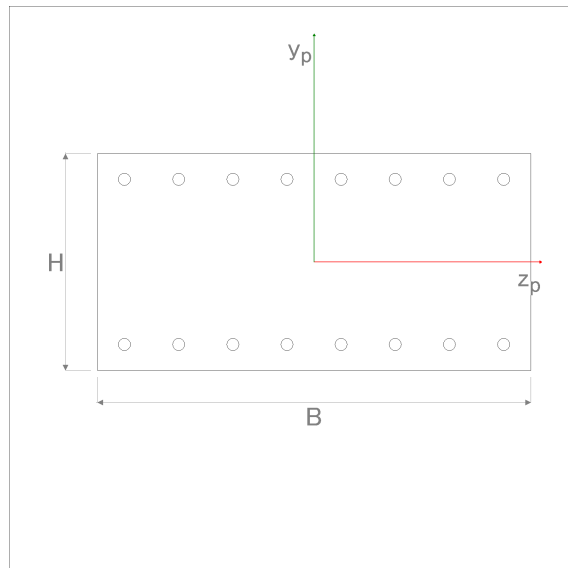
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん 断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	199.7
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	85.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	259.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん 断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-233.4	安全性 コンクリート	0.052	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-10.7	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	242.6
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	-203.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	315.4
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.007	

c) 頂版 部材5 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
	有効高さ	h (m)	0.4400	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-96.1	136.0	0.0	0.0	0.0	-78.4
使用限界	永久荷重	-12.5	10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
	変動荷重	-163.8	233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2
疲労限界	永久荷重	-12.5	10.7	0.0	0.0	0.0	7.7
	変動荷重	-163.8	233.4	0.0	0.0	0.0	-207.2

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	78.4 96.1	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.166	543.1 96.1 8367.9 1.150 0.166
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 16.0	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	191.7 830.7 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	136.0 -78.4 5139.2 1.0000 0.4400 -8.0	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.158 0.086	237.5 987.3 5.37 1817.8 1.150 0.158 0.086
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 78.4 0.0 136.0	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.260 0.000	1.150 0.000 1.000 0.260 0.000
			zp: yp:	安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	1.687 0.000 0.000	1.687 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	207.2 -7.7 199.5 163.8 12.5 176.3 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 5.80 6.00 0.1 0.1 0.1 0.870 0.908	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	283.4 0.000 281.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	233.4 10.7 244.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	344.2 0.709 343.1 24.35 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度 Mtud (kNm) Mtyd (kNm) Vyd (kN) (kNm) (kNm) $\sigma w (N/mm^2)$	2027.8 0.000 0.0 1016.5 1205.4 2019.9 1707.1 0.0 78.2 295.00 315.66	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	207.2 -7.7 199.5 163.8 12.5 176.3 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma' crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma i$ -0.036 -0.020	-4.94 -0.15 138.94 7.47 1.000 1.000 -0.036 -0.020	

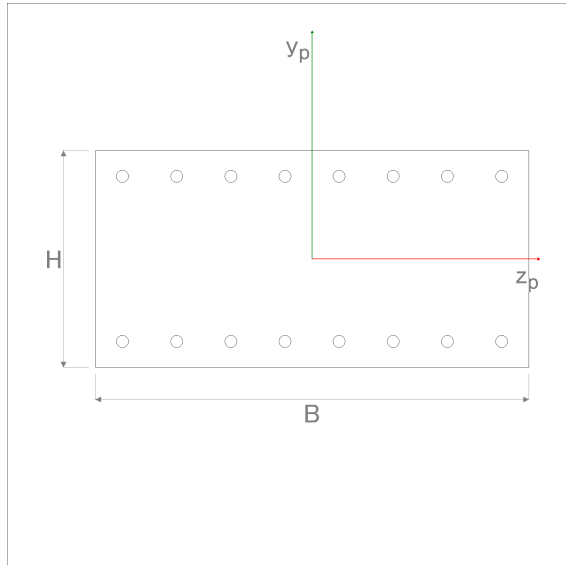
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	199.7
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	85.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	259.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	233.4	安全性 コンクリート	2.705	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	10.7	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	242.6
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	3.9
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	315.4
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.007	

d) 頂版 部材5 - X = 3.700

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-194.1	-198.7	0.0	0.0	0.0	-194.9
使用限界	永久荷重	-12.5	-25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
	変動荷重	-163.8	-141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5
疲労限界	永久荷重	-12.5	-25.6	0.0	0.0	0.0	-19.9
	変動荷重	-163.8	-141.1	0.0	0.0	0.0	-36.5



		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	194.9 194.1	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.399	561.7 194.1 8367.9 1.150 0.399
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 32.3	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	201.5 840.6 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	-198.7 -194.9 5139.2 1.0000 0.4400 -16.2	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.230 0.126	243.7 -993.6 5.37 -1817.8 1.150 0.230 0.126
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 194.9 0.0 198.7	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.493 0.000 0.184 2.343 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.493 0.000 0.184 2.343 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	36.5 19.9 56.4 163.8 12.5 176.3 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 1.71 1.12 0.0 0.0 0.1 0.332 0.271	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	283.4 0.000 281.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-141.1 -25.6 -166.7 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	-344.2 0.484 343.1 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtud (kNm) Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w$ (N/mm <sup>2</sup> )	2027.8 0.000 0.0 1016.5 1205.4 2019.9 2209.0 0.0 -47.3 295.00 286.25	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	36.5 19.9 56.4 163.8 12.5 176.3 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma' crd$ (N/mm <sup>2</sup> ) fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.045 0.047	7.88 0.45 173.75 9.43 1.000 1.000 0.045 0.047	

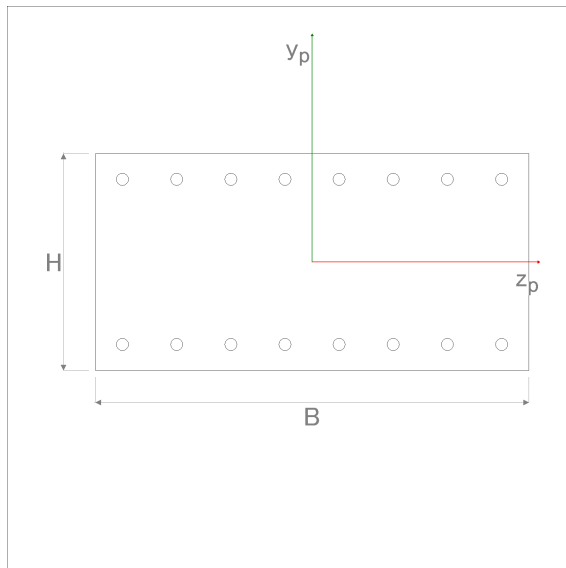
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん 断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	199.7
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	85.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	259.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん 断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-141.1	安全性 コンクリート	0.156	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-25.6	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	242.6
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	-163.9
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	315.4
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.002	

e) 底板 部材8 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ			
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0	
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500	
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0	
		有効高さ	h (m)	0.4400	ピッチ	Ss(m)	0.1500
	角度	αS(°)		90	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
		引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )		降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
		降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )				

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-404.9	-400.8	0.0	0.0	0.0	422.6
使用限界	永久荷重	12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
	変動荷重	-322.6	-294.4	0.0	0.0	0.0	201.0
疲労限界	永久荷重	12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	-22.1
	変動荷重	-322.6	-294.4	0.0	0.0	0.0	201.0

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	422.6 404.9	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.808	601.4 404.9 8367.9 1.150 0.808
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 67.5	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	222.7 861.8 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	-400.8 422.6 5139.2 1.0000 0.4400 33.7	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.461 0.254	249.8 -999.7 5.37 -1817.8 1.150 0.461 0.254
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 422.6 0.0 400.8	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)	$\gamma_i$ Kt (m <sup>3</sup> ) 0.902 0.000	1.150 0.000 1.000 0.902 0.000
			zp: yp:	安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	2.752 0.000	0.369 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	201.0 -22.1 178.9 322.6 -12.5 310.1 1.000 1.000	照査材料 $\sigma_{c1}$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma_{c2}$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 5.33 5.97 0.1 0.1 0.1 0.703 0.778	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma_{wpd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma_{sp}$ (N/mm <sup>2</sup> )	302.4 0.000 304.2 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-294.4 13.6 -280.8 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma_{wpd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma_{sp}$ (N/mm <sup>2</sup> )	-356.3 0.788 357.5 35.68 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度	Mtud (kNm) 0.000 Mtyd (kNm) Vyd (kN) (kNm) (kNm) $\sigma_w$ (N/mm <sup>2</sup> )	2110.3 0.000 0.0 1039.2 1219.8 2117.9 2526.8 0.0 -102.2 295.00 278.88
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	201.0 -22.1 178.9 322.6 -12.5 310.1 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート	$\sigma_{srd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma'_{crd}$ (N/mm <sup>2</sup> ) fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma_b$ $\gamma_i$ -0.067 -0.064	-9.76 -0.48 146.06 7.48 1.000 1.000 -0.067 -0.064

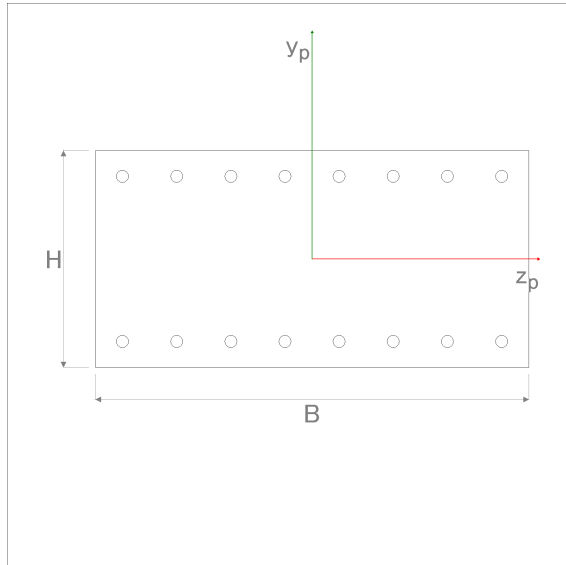
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	213.2
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	91.1
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	277.1
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-294.4	安全性 コンクリート	0.058	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	13.6	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	251.1
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	233.1
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	326.5
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.011	

f) 底板 部材8 - X = 3.600

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
	有効高さ	h (m)	0.4400	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-280.2	112.1	0.0	0.0	0.0	-97.1
使用限界	永久荷重	12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
	変動荷重	-322.6	220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
疲労限界	永久荷重	12.5	13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
	変動荷重	-322.6	220.8	0.0	0.0	0.0	68.4

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	97.1 280.2	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.193	577.9 280.2 8367.9 1.150 0.193
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 46.7	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	210.2 849.2 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	112.1 -97.1 5139.2 1.0000 0.4400 -23.3	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.129 0.071	249.2 999.1 5.37 1817.8 1.150 0.129 0.071
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 97.1 0.0 112.1	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$  zp: yp:  zp: yp:	1.150 0.000 1.000 0.287 0.000 0.103 2.137 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	68.4 26.9 95.3 322.6 -12.5 310.1 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 2.90 2.11 0.1 0.0 0.1 0.395 0.300	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	302.4 0.000 304.2 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	220.8 13.6 234.4 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	356.3 0.658 357.5 18.61 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtud (kNm) Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w (N/mm^2)$	2110.3 0.000 0.0 1039.2 1219.8 2117.9 1811.2 0.0 76.7 295.00 313.99	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	68.4 26.9 95.3 322.6 -12.5 310.1 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.072 0.066	12.34 0.60 172.16 9.03 1.000 1.000 0.072 0.066	

		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	213.2
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	91.1
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	277.1
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	220.8	安全性 コンクリート	1.050	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	13.6	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	251.1
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	13.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	326.5
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.007	

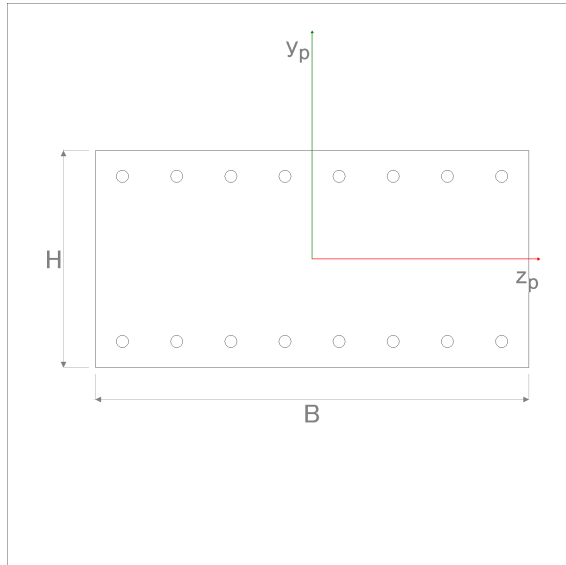


g) 底板 部材11 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αS(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αS(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-390.1	-302.2	0.0	0.0	0.0	180.1
使用限界	永久荷重	12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
	変動荷重	-322.6	-220.8	0.0	0.0	0.0	68.4
疲労限界	永久荷重	12.5	-13.6	0.0	0.0	0.0	26.9
	変動荷重	-322.6	-220.8	0.0	0.0	0.0	68.4

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	180.1 390.1	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.346	598.6 390.1 8367.9 1.150 0.346
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 65.0	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	221.2 860.3 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	-302.2 180.1 5139.2 1.0000 0.4400 32.5	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.345 0.191	256.3 -1006.1 5.37 -1817.8 1.150 0.345 0.191
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 180.1 0.0 302.2	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.440 0.000 0.000 0.275 2.289 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.440 0.000 0.275 2.289 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	68.4 26.9 95.3 322.6 -12.5 310.1 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 2.90 2.11 0.1 0.0 0.1 0.395 0.300	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	302.4 0.000 304.2 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-220.8 -13.6 -234.4 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	-356.3 0.658 357.5 18.61 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w (N/mm^2)$	Mtud (kNm) 0.000 0.0 Vyd (kN) 1039.2 1219.8 2117.9 2424.5 0.0 -76.7 295.00 282.25	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	68.4 26.9 95.3 322.6 -12.5 310.1 200000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.072 0.066	12.34 0.60 172.16 9.03 1.000 1.000 0.072 0.066	

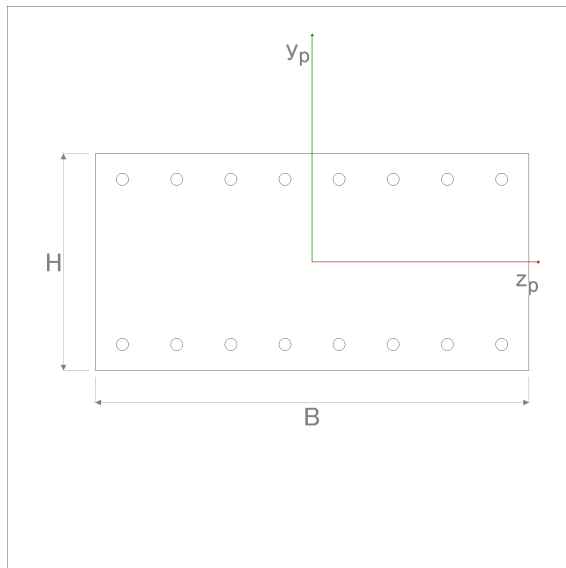
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	213.2
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	91.1
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	277.1
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-220.8	安全性 コンクリート	0.068	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-13.6	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	251.1
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	-201.6
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	326.5
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.007	

h) 底版 部材11 - X = 3.600

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ	
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αS(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )
					573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αS(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )
					1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

荷重名		
終局限界	L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
疲労限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-265.4	215.4	0.0	0.0	0.0	23.5
使用限界	永久荷重 変動荷重	12.5 -322.6	-13.6 294.4	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	-22.1 201.0
疲労限界	永久荷重 変動荷重	12.5 -322.6	-13.6 294.4	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	-22.1 201.0

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	23.5 265.4	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.047	575.1 265.4 8367.9 1.150 0.047
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 44.2	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	208.7 847.7 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	215.4 23.5 5139.2 1.0000 0.4400 22.1	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.248 0.136	248.3 998.1 5.37 1817.8 1.150 0.248 0.136
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 23.5 0.0 215.4	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$  zp: yp:	1.150 0.000 1.000 0.141 0.000 0.198 1.568 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	201.0 -22.1 178.9 322.6 -12.5 310.1 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 5.33 5.97 0.1 0.1 0.1 0.703 0.778	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	302.4 0.000 304.2 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	294.4 -13.6 280.8 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	356.3 0.788 357.5 35.68 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度 Mtud (kNm) Mtyd (kNm) Vyd (kN) (kNm) (kNm) $\sigma w (N/mm^2)$	2110.3 0.000 0.0 1039.2 1219.8 2117.9 1708.9 0.0 102.2 295.00 322.57	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	201.0 -22.1 178.9 322.6 -12.5 310.1 200000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma i$ -0.067 -0.064	-9.76 -0.48 146.06 7.48 1.000 1.000 -0.067 -0.064	

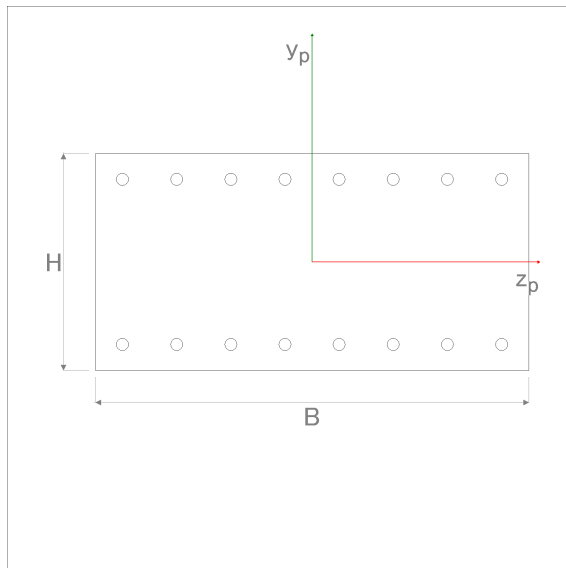
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん 断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	213.2
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	91.1
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	277.1
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん 断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	294.4	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-13.6	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	251.1
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	0.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	326.5
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.011	

i) 側壁 部材14 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	角度	αs(°)	90
	有効高さ	h (m)	0.4400	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
				鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
				ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

荷重名		
終局限界	L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
疲労限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-123.2	37.6	0.0	0.0	0.0	170.2
使用限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
	変動荷重	-191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
疲労限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
	変動荷重	-191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	170.2 123.2	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.357	548.2 123.2 8367.9 1.150 0.357
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 20.5	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	194.4 833.5 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	37.6 170.2 5139.2 1.0000 0.4400 10.3	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.044 0.024	239.2 989.1 5.37 1817.8 1.150 0.044 0.024
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 170.2 0.0 37.6	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.451 0.000 0.035 2.301 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.451 0.000 0.035 2.301 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	36.0 -17.0 19.0 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 0.74 1.12 0.0 0.0 0.1 0.231 0.259	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-63.5 -12.5 -76.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	-348.4 0.218 345.6 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w$ (N/mm <sup>2</sup> )	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 2123.1 0.0 -21.4 295.00 290.81	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	36.0 -17.0 19.0 191.7 30.5 222.2 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma' crd$ (N/mm <sup>2</sup> ) fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma i$ -0.021 -0.030	-3.68 -0.28 174.43 9.43 1.000 1.000 -0.021 -0.030	



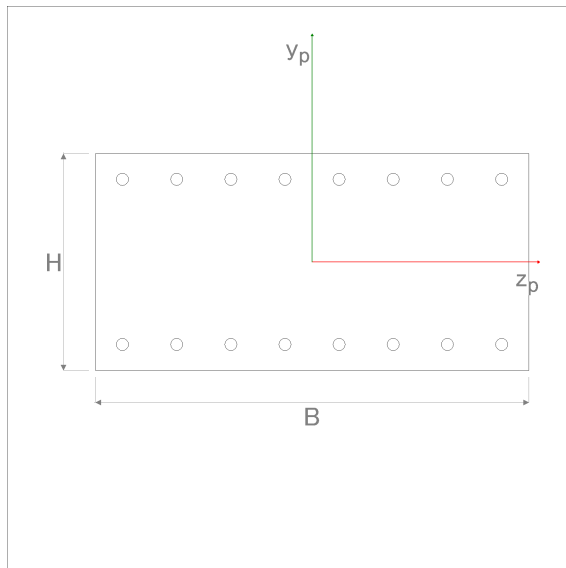
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	204.3
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	87.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	265.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-63.5	安全性 コンクリート	0.095	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-12.5	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	245.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	-132.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	319.2
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	

j) 側壁 部材14 - X = 0.850

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	角度	αs(°)	90
		有効高さ	h (m)	0.4400	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )
	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0	降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
		ピッチ	Ss(m)	0.1500		
	角度	αs(°)	90			
	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00			
降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00				

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-95.7	-43.3	0.0	0.0	0.0	168.3
使用限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-27.7
	変動荷重	-191.7	-129.0	0.0	0.0	0.0	-46.3
疲労限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-27.7
	変動荷重	-191.7	-129.0	0.0	0.0	0.0	-46.3

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	168.3 95.7	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.356	543.0 95.7 8367.9 1.150 0.356
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 16.0	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	191.6 830.7 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	-43.3 168.3 5139.2 1.0000 0.4400 8.0	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.050 0.027	237.5 -987.3 5.37 -1817.8 1.150 0.050 0.027
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 168.3 0.0 43.3	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.450 0.000 0.040 2.300 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.450 0.000 0.040 2.300 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	46.3 27.7 74.0 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 2.25 1.42 0.1 0.0 0.1 0.369 0.290	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-129.0 -12.5 -141.5 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	-348.4 0.406 345.6 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w (N/mm^2)$	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 2211.5 0.0 -43.5 295.00 286.94	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	46.3 27.7 74.0 191.7 30.5 222.2 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.060 0.067	10.28 0.62 172.74 9.31 1.000 1.000 0.060 0.067	

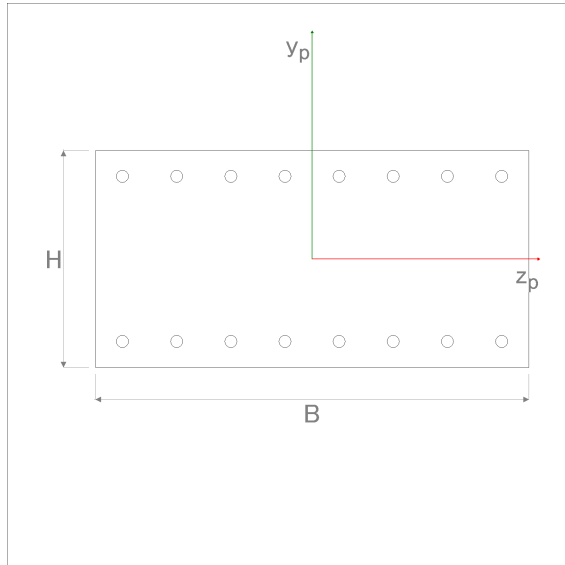
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	204.3
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	87.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	265.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-129.0	安全性 コンクリート	0.078	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-12.5	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	245.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	-160.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	319.2
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	

k) 側壁 部材15 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
	有効高さ	h (m)	0.4400	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-231.1	363.4	0.0	0.0	0.0	-451.3
使用限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	22.7
	変動荷重	-191.7	250.7	0.0	0.0	0.0	-231.6
疲労限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	22.7
	変動荷重	-191.7	250.7	0.0	0.0	0.0	-231.6

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	451.3 231.1	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.913	568.7 231.1 8367.9 1.150 0.913
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 38.5	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	205.2 844.3 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	363.4 -451.3 5139.2 1.0000 0.4400 -19.3	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.422 0.230	241.2 991.1 5.37 1817.8 1.150 0.422 0.230
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 451.3 0.0 363.4	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$  zp: yp:	1.150 0.000 1.000 1.007 0.000 0.337 2.434 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	231.6 -22.7 208.9 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 6.11 6.72 0.1 0.1 0.1 0.875 0.982	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	250.7 -12.5 238.2 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	348.4 0.684 345.6 22.85 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度 $\sigma w$ (N/mm <sup>2</sup> )	Mtud (kNm) 0.000 0.0 Vyd (kN) zp: yp: zp: yp: zp: yp:	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 1699.1 0.0 84.6 295.00 317.58
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	231.6 -22.7 208.9 191.7 30.5 222.2 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma' crd$ (N/mm <sup>2</sup> ) fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ -0.104 -0.064	-13.97 -0.46 134.90 7.18 1.000 1.000 -0.104 -0.064	

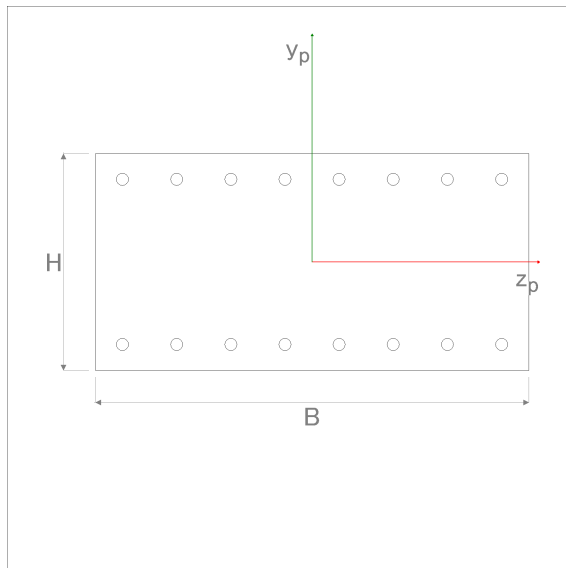
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	204.3
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	87.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	265.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	250.7	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-12.5	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	245.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	0.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	319.2
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.007	

1) 側壁 部材15 - X = 3.170

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	角度	αs(°)	90
	有効高さ	h (m)	0.4400	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
				鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
				ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

荷重名		
終局限界	L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
疲労限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-123.2	37.6	0.0	0.0	0.0	170.2
使用限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
	変動荷重	-191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0
疲労限界	永久荷重	-30.5	-12.5	0.0	0.0	0.0	-17.0
	変動荷重	-191.7	-63.5	0.0	0.0	0.0	36.0



		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	170.2 123.2	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.357	548.2 123.2 8367.9 1.150 0.357
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 20.5	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	194.4 833.5 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	37.6 170.2 5139.2 1.0000 0.4400 10.3	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.044 0.024	239.2 989.1 5.37 1817.8 1.150 0.044 0.024
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 170.2 0.0 37.6	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.451 0.000 0.035 2.301 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.451 0.000 0.035 2.301 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	36.0 -17.0 19.0 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 0.74 1.12 0.0 0.0 0.1 0.231 0.259	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-63.5 -12.5 -76.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	-348.4 0.218 345.6 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w (N/mm^2)$	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 2123.1 0.0 -21.4 295.00 290.81	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	36.0 -17.0 19.0 191.7 30.5 222.2 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma ' crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f' crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma i$ -0.021 -0.030	-3.68 -0.28 174.43 9.43 1.000 1.000 -0.021 -0.030	

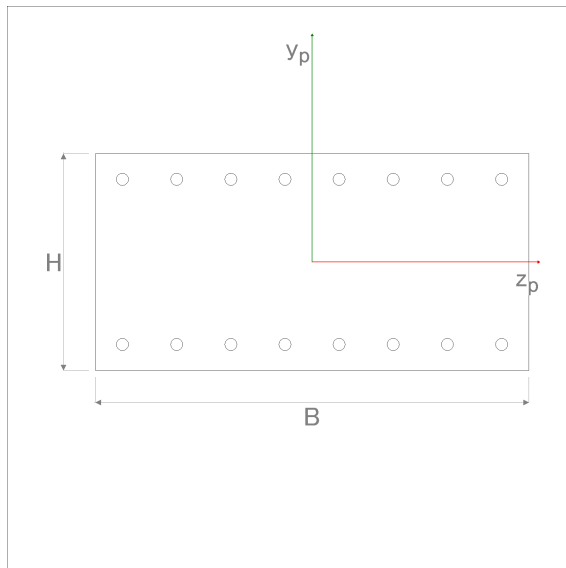
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん 断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	204.3
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	87.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	265.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性	スターラップ	0.000	
疲労 限界	せん 断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-63.5	安全性 コンクリート	0.095	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	-12.5	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	245.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	-132.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	319.2
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性	スターラップ	0.000	

m) 側壁 部材18 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.7500	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00
yp	ウェブ幅	bw(m)	1.0000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	1146.0
	有効高さ	h (m)	0.4400	ピッチ	Ss(m)	0.1500
				角度	αs(°)	90
				引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-199.1	139.4	0.0	0.0	0.0	64.2
使用限界	永久荷重	-30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
	変動荷重	-191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
疲労限界	永久荷重	-30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
	変動荷重	-191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0

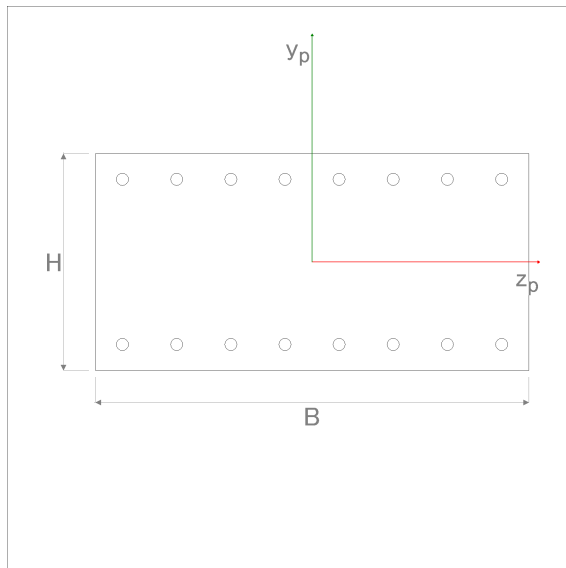
		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	64.2 199.1	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.131	562.6 199.1 8367.9 1.150 0.131
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 33.2	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	202.0 841.1 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	139.4 64.2 5139.2 1.0000 0.4400 16.6	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.161 0.088	244.1 993.9 5.37 1817.8 1.150 0.161 0.088
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 64.2 0.0 139.4	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.225 補強筋無 補強筋有 補強筋有	1.150 0.000 1.000 0.000 0.129 1.652 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	36.0 -17.0 19.0 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 0.74 1.12 0.0 0.0 0.1 0.231 0.259	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	63.5 12.5 76.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	348.4 0.218 345.6 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w (N/mm^2)$	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 1951.8 0.0 21.4 295.00 299.70	
疲労限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) 繰返し回数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) N k2	0.0 0.0 2000000 0.500	安全性 コンクリート 耐力(yb考慮) Vcd (kN) 疲労耐力 Vrcd (kN) 耐力(yb非考慮) Vcd (kN) 構造物係数 $\gamma_i$ 安全性 スターラップ	0.000 204.3 87.3 265.6 1.000 0.000	
疲労限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) 繰返し回数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) N k2	63.5 12.5 2000000 0.500	安全性 コンクリート 耐力(yb考慮) Vcd (kN) 疲労耐力 Vrcd (kN) 耐力(yb非考慮) Vcd (kN) 構造物係数 $\gamma_i$ 安全性 スターラップ	0.161 245.5 77.8 319.2 1.000 0.000	

n) 側壁 部材18 - X = 0.850

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

荷重名		
終局限界	L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
疲労限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-226.6	189.6	0.0	0.0	0.0	205.7
使用限界	永久荷重 変動荷重	-30.5 -191.7	12.5 129.0	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	27.7 46.3
疲労限界	永久荷重 変動荷重	-30.5 -191.7	12.5 129.0	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	27.7 46.3

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	205.7 226.6	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.417	567.8 226.6 8367.9 1.150 0.417
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 37.8	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	204.8 843.8 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	189.6 205.7 5139.2 1.0000 0.4400 18.9	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.219 0.120	245.8 995.7 5.37 1817.8 1.150 0.219 0.120
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 205.7 0.0 189.6	構造物係数 $\gamma_i$ $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)	$\gamma_i$  Kt (m <sup>3</sup> )  zp: yp:	1.150 0.000 1.000 0.510 0.000 0.175 2.360 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	46.3 27.7 74.0 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 2.25 1.42 0.1 0.0 0.1 0.369 0.290	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	129.0 12.5 141.5 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	348.4 0.406 345.6 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtud (kNm) Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w$ (N/mm <sup>2</sup> )	2056.5 0.000 0.0 zp: yp: zp: yp: yp: yp: zp: yp:	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	46.3 27.7 74.0 191.7 30.5 222.2 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma' crd$ (N/mm <sup>2</sup> ) fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f' crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.060 0.067	10.28 0.62 172.74 9.31 1.000 1.000 0.060 0.067	

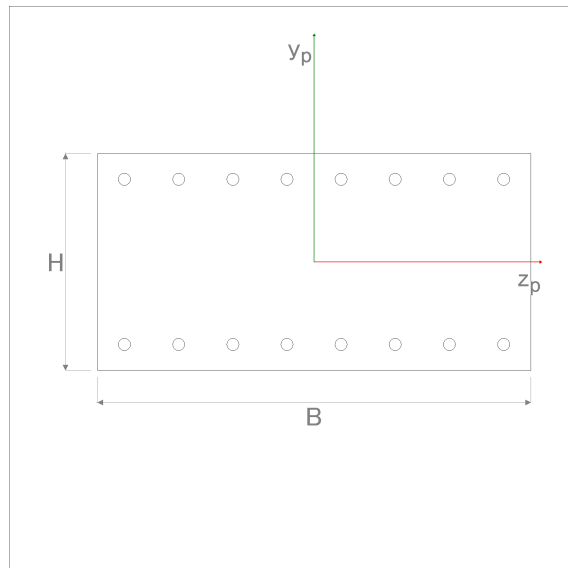
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	204.3
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	87.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	265.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	129.0	安全性 コンクリート	0.252	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	12.5	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	245.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	49.8
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	319.2
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	

o) 側壁 部材19 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.500	zl(m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.042	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.042
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.083	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.083
Ao(m)	2.000	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ボロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-91.2	-163.1	0.0	0.0	0.0	57.3
使用限界	永久荷重	-30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	-22.7
	変動荷重	-191.7	-250.7	0.0	0.0	0.0	231.6
疲労限界	永久荷重	-30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	-22.7
	変動荷重	-191.7	-250.7	0.0	0.0	0.0	231.6



		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	57.3 91.2	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.122	542.2 91.2 8367.9 1.150 0.122
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 15.2	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	191.2 830.2 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	-163.1 57.3 5139.2 1.0000 0.4400 7.6	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.190 0.103	237.2 -987.0 5.37 -1817.8 1.150 0.190 0.103
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 57.3 0.0 163.1	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$  zp: yp:	1.150 0.000 1.000 0.215 0.000 0.152 2.065 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	231.6 -22.7 208.9 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 6.11 6.72 0.1 0.1 0.1 0.875 0.982	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	-250.7 12.5 -238.2 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	-348.4 0.684 345.6 22.85 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 Mt2 鉄筋の応力度 Mtud (kNm) Mtyd (kNm) Vyd (kN) (kNm) (kNm) $\sigma w (N/mm^2)$	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 2375.8 0.0 -84.6 295.00 280.72	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	231.6 -22.7 208.9 191.7 30.5 222.2 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ -0.104 -0.064	-13.97 -0.46 134.90 7.18 1.000 1.000 -0.104 -0.064	

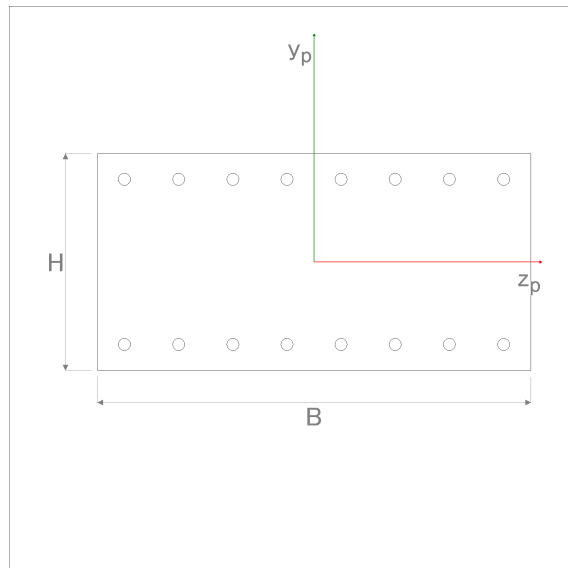
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん 断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	204.3
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	87.3
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	265.6
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.000	
疲労 限界	せん 断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	-250.7	安全性 コンクリート	0.059	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	12.5	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	245.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	212.0
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	319.2
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性 スターラップ		0.007	

p) 側壁 部材19 - X = 3.170

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	1.000
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D29*16
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	10278.4



A(m <sup>2</sup> )	5.0000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
y <sub>u</sub> (m)	0.250	y <sub>l</sub> (m)	0.250
z <sub>r</sub> (m)	0.500	z <sub>l</sub> (m)	0.500
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	1.0417E-002	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	4.1667E-002
W <sub>zu</sub> (m <sup>3</sup> )	0.042	W <sub>zl</sub> (m <sup>3</sup> )	0.042
W <sub>yr</sub> (m <sup>3</sup> )	0.083	W <sub>yl</sub> (m <sup>3</sup> )	0.083
A <sub>o</sub> (m)	2.000	A <sub>i</sub> (m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	2.7964E-002	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

A<sub>o</sub> : 外側型枠の長さ

A<sub>i</sub> : 内側型枠の長さ

$$W_{zu} = \frac{I_{zp}}{y_u}, \quad W_{zl} = \frac{I_{zp}}{y_l}, \quad W_{yr} = \frac{I_{yp}}{z_r}, \quad W_{yl} = \frac{I_{yp}}{z_l}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.7500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	1.0000 0.4400	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αs(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	1146.0 0.1500 90 440.00 295.00

荷重名		
終局限界	L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重
疲労限界	永久荷重 変動荷重	常時 活荷重

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-199.1	139.4	0.0	0.0	0.0	64.2
使用限界	永久荷重	-30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
	変動荷重	-191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0
疲労限界	永久荷重	-30.5	12.5	0.0	0.0	0.0	17.0
	変動荷重	-191.7	63.5	0.0	0.0	0.0	-36.0

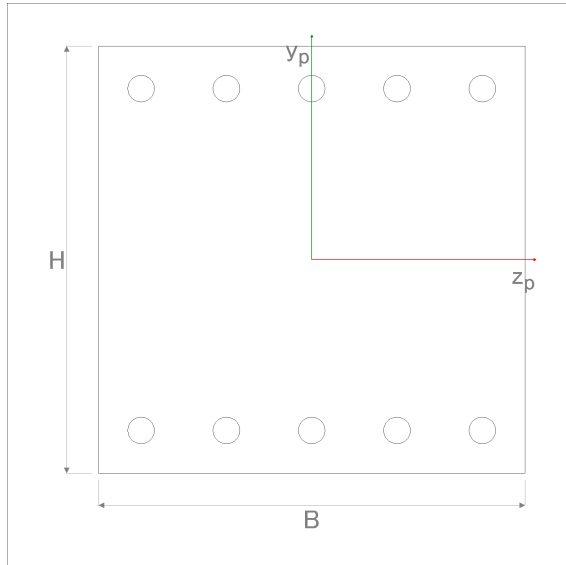
		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	64.2 199.1	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.131	562.6 199.1 8367.9 1.150 0.131
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 5139.2 0.5000 0.7500 33.2	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	202.0 841.1 5.37 1549.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	139.4 64.2 5139.2 1.0000 0.4400 16.6	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.161 0.088	244.1 993.9 5.37 1817.8 1.150 0.161 0.088
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 64.2 0.0 139.4	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.225 補強筋無 補強筋有 補強筋有	1.150 0.000 1.000 0.000 0.129 1.652 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	36.0 -17.0 19.0 191.7 30.5 222.2 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 0.74 1.12 0.0 0.0 0.1 0.231 0.259	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	289.9 0.000 285.6 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	63.5 12.5 76.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd (N/mm^2)$ 鉄筋制限値 $\sigma sp (N/mm^2)$	348.4 0.218 345.6 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w (N/mm^2)$	2056.5 0.000 0.0 1020.5 1207.9 2037.5 1951.8 0.0 21.4 295.00 299.70	
疲労限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) 繰返し回数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) N k2	0.0 0.0 2000000 0.500	安全性 コンクリート 耐力(yb考慮) Vcd (kN) 疲労耐力 Vrcd (kN) 耐力(yb非考慮) Vcd (kN) 構造物係数 $\gamma_i$ 安全性 スターラップ	0.000 204.3 87.3 265.6 1.000 0.000	
疲労限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) 繰返し回数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) N k2	63.5 12.5 2000000 0.500	安全性 コンクリート 耐力(yb考慮) Vcd (kN) 疲労耐力 Vrcd (kN) 耐力(yb非考慮) Vcd (kN) 構造物係数 $\gamma_i$ 安全性 スターラップ	0.161 245.5 77.8 319.2 1.000 0.000	

q) 中柱 部材22 - X = 0.000

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	0.500
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D32*10
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	7942.0



A(m <sup>2</sup> )	2.5000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.250	zl(m)	0.250
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	5.2083E-003	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	5.2083E-003
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.021	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.021
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.021	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.021
Ao(m)	1.500	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	8.6352E-003	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.3700	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αS(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00
yp	ウェブ幅 有効高さ	bw(m) h (m)	0.5000 0.4500	鉄筋量 ピッチ 角度 引張強度 降伏強度	Aw(mm <sup>2</sup> ) Ss(m) αS(°) (N/mm <sup>2</sup> ) (N/mm <sup>2</sup> )	573.0 0.1500 90 440.00 295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-500.2	130.3	0.0	0.0	0.0	-236.4
使用限界	永久荷重	-27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	変動荷重	-527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
疲労限界	永久荷重	-27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	変動荷重	-527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	236.4 500.2	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.529	513.7 500.2 4820.0 1.150 0.529
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 3971.0 0.5000 0.3700 41.7	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	146.1 461.4 5.37 764.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	130.3 -236.4 3971.0 0.5000 0.4500 -41.7	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.276 0.161	158.5 542.0 5.37 929.6 1.150 0.276 0.161
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 236.4 0.0 130.3	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.623 0.000 0.221 2.473 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.623 0.000 0.221 2.473 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	0.0 0.0 0.0 527.5 27.2 554.7 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 1.77 1.68 0.0 0.0 0.1 0.231 0.231	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	210.7 0.000 209.0 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ $\sigma wpd$ (N/mm <sup>2</sup> ) 鉄筋制限値 $\sigma sp$ (N/mm <sup>2</sup> )	-228.6 0.000 226.7 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtud (kNm) Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 $\sigma w$ (N/mm <sup>2</sup> )	2548.1 0.000 0.0 571.6 667.7 2520.7 2520.7 0.0 0.0 295.00 295.00	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	0.0 0.0 0.0 527.5 27.2 554.7 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd$ (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma' crd$ (N/mm <sup>2</sup> ) fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f' crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma_i$ 0.000 0.000	0.00 0.00 175.97 9.88 1.000 1.000 0.000 0.000	

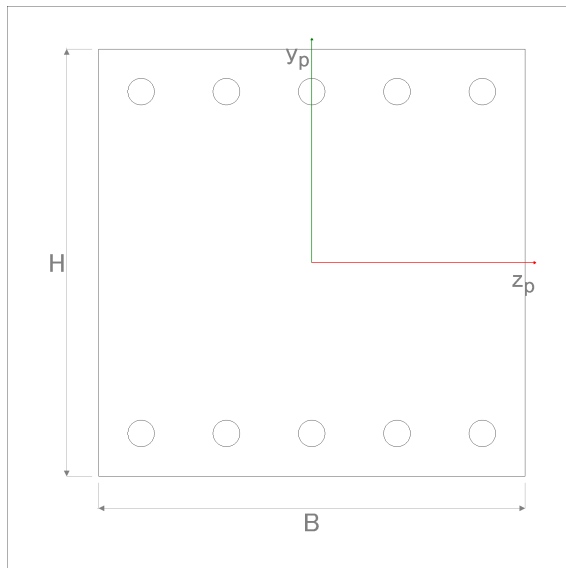
		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	148.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	63.4
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	193.0
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性	スターラップ	0.000	
疲労 限界	せん断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	161.1
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	68.8
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	209.4
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性	スターラップ	0.000	

r) 中柱 部材22 - X = 3.620

1.Limit State 1

タイトル	Limit State 1
------	---------------

断面全幅B (m)	0.500
断面全高H (m)	0.500
鉄筋(SD295)	D32*10
鋼材全断面積(mm <sup>2</sup> )	7942.0



A(m <sup>2</sup> )	2.5000E-001	A'(m <sup>2</sup> )	0.0000E+000
yu(m)	0.250	yl(m)	0.250
zr(m)	0.250	zl(m)	0.250
I <sub>zp</sub> (m <sup>4</sup> )	5.2083E-003	I <sub>yp</sub> (m <sup>4</sup> )	5.2083E-003
Wzu(m <sup>3</sup> )	0.021	Wzl(m <sup>3</sup> )	0.021
Wyr(m <sup>3</sup> )	0.021	Wyl(m <sup>3</sup> )	0.021
Ao(m)	1.500	Ai(m)	0.000
J(m <sup>4</sup> )	8.6352E-003	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

		断面		スターラップ		
zp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	鉄筋量	Aw(mm <sup>2</sup> )	573.0
	有効高さ	h (m)	0.3700	ピッチ	Ss(m)	0.1500
yp	ウェブ幅	bw(m)	0.5000	角度	αS(°)	90
	有効高さ	h (m)	0.4500	引張強度	(N/mm <sup>2</sup> )	440.00
				降伏強度	(N/mm <sup>2</sup> )	295.00

			荷重名	
終局限界			L1地震時	
使用限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	
疲労限界	永久荷重 変動荷重		常時 活荷重	

		N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	T(kNm)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
終局限界		-500.2	127.1	0.0	0.0	0.0	230.0
使用限界	永久荷重	-27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	変動荷重	-527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
疲労限界	永久荷重	-27.2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	変動荷重	-527.5	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0



		計算諸量		計算結果		
終局限界	曲げ	曲げ軸力 Md (kNm) N'd (kN)	230.0 500.2	曲げ耐力 軸耐力 軸耐力上限値 構造物係数 $\gamma_i * Md / Mud$	Mud (kNm) N'ud (kN) N'oud (kN) $\gamma_i$ 0.515	513.7 500.2 4820.0 1.150 0.515
終局限界	せん断 (zp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	0.0 0.0 3971.0 0.5000 0.3700 41.7	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.000 0.000	146.1 461.4 5.37 764.3 1.150 0.000 0.000
終局限界	せん断 (yp)	せん断力 曲げモーメント 引張鉄筋量 腹部の幅 有効高さ 打消モーメント Vd (kN) Md (kNm) As (mm <sup>2</sup> ) bw (m) d (m) Mo (kNm)	127.1 230.0 3971.0 0.5000 0.4500 41.7	せん断耐力 設計-せん断耐力 fwcd Vwcd 構造物係数 $\gamma_i * Vd / Vyd$ $\gamma_i * Vd / Vwcd$	Vcd (kN) Vyd (kN) (N/mm <sup>2</sup> ) (kN) $\gamma_i$ 0.270 0.157	158.5 542.0 5.37 929.6 1.150 0.270 0.157
終局限界	ねじり	ねじり 曲げ せん断力 Mtd (kNm) Md (kNm) Vd (kN)	0.0 230.0 0.0 127.1	構造物係数 $\gamma_i * Mtd / Mtcd$ ねじり係数 安全性 MdとMtd(補強筋無) 安全性 VdとMtd(補強筋無)  安全性 MdとMtd(補強筋有) 安全性 VdとMtd(補強筋有)	$\gamma_i$ $Kt (m^3)$ 0.609 0.000 0.000 0.215 2.458 0.000 0.000	1.150 0.000 1.000 0.609 0.000 0.215 2.458 0.000 0.000
使用限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Mtd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) k 曲げ k 軸力	0.0 0.0 0.0 527.5 27.2 554.7 1.000 1.000	照査材料 $\sigma c1$ (引張無視:設計) (N/mm <sup>2</sup> ) $\sigma c2$ (引張無視:永久) (N/mm <sup>2</sup> ) ひびわれ幅(設計)W1 (mm) ひびわれ幅(永久)W2 (mm) 許容ひびわれ幅 wa (mm) W1/wa W2/wa	鉄筋 1.77 1.68 0.0 0.0 0.1 0.231 0.231	
使用限界	せん断 (zp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	210.7 0.000 209.0 0.00 120.00	
使用限界	せん断 (yp)	せん断力(永久) せん断力(変動) せん断力(設計) 変動荷重係数 変動荷重係数 Vpd (kN) Vrd (kN) Vd (kN) k k2	0.0 0.0 0.0 1.000 0.500	せん断耐力(設計)Vcd (kN) Vd/Vcd せん断耐力(永久)Vcd (kN) スターラップ 鉄筋制限値 $\sigma wpd (N/mm^2)$ $\sigma sp (N/mm^2)$	-228.6 0.000 226.7 0.00 120.00	
使用限界	ねじり	ねじり(永久) ねじり(変動) ねじり(設計) 変動荷重係数 Mtpd (kNm) Mtrd (kNm) Mtd (kNm) k	0.0 0.0 0.0 1.000	耐力 Mtd/Mtud ねじり耐力 せん断耐力 Mt1 (kNm) Mt2 (kNm) 鉄筋の応力度 Mtud (kNm) Mtyd (kNm) Vyd (kN)   $\sigma w (N/mm^2)$	2548.1 0.000 0.0 571.6 667.7 2520.7 2520.7 0.0 0.0 295.00 295.00	
疲労限界	曲げ	曲げ(永久) 曲げ(変動) 曲げ(設計) 軸力(永久) 軸力(変動) 軸力(設計) 繰返し回数 Mpd (kNm) Mrd (kNm) Md (kNm) N'pd (kN) N'rd (kN) N'd (kN) N	0.0 0.0 0.0 527.5 27.2 554.7 2000000	鉄筋 矩形換算 鉄筋 コンクリート 部材係数 構造物係数 安全性 鉄筋 安全性 コンクリート $\sigma srd (N/mm^2)$ $\sigma 'crd (N/mm^2)$ fsrd (N/mm <sup>2</sup> ) f'crd (N/mm <sup>2</sup> ) $\gamma b$ $\gamma i$ 0.000 0.000	0.00 0.00 175.97 9.88 1.000 1.000 0.000 0.000	

		計算諸量		計算結果			
疲労 限界	せん 断 (zp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	148.5
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	63.4
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	193.0
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性	スターラップ	0.000	
疲労 限界	せん 断 (yp)	せん断力(永久)	Vpd(kN)	0.0	安全性 コンクリート	0.000	
		せん断力(変動)	Vrd(kN)	0.0	耐力( $\gamma_b$ 考慮)	Vcd(kN)	161.1
		繰返し回数	N	2000000	疲労耐力	Vrcd(kN)	68.8
		変動荷重係数	k2	0.500	耐力( $\gamma_b$ 非考慮)	Vcd(kN)	209.4
				構造物係数	$\gamma_i$	1.000	
				安全性	スターラップ	0.000	