柔構造樋門の設計・3D配筋
サンプルデータ

出力例

Sample2

函体形式：1連矩形PC
継手形式：可とう性継手

目次

1章 本体縦方向計算(設計条件) 1
1.1 設計条件 1
1.1.1 基本条件 1
1.1.2 樋門概略側面図 3
1.1.3 樋門概略平面図 3
1.1.4 堤体形状図 4
1.2 材料 5
1.2.1 単位重量 5
1.2.2 コンクリート 5
1.2.3 PC鋼材 5
1.2.4 しゃ水鋼矢板 6
1.3 盛土 7
1.3.1 堤防盛土 7
1.4 地盤条件 8
1.4.1 地層条件 8
1.4.2 沈下量算出点 10
1.5 函体形状 11
1.5.1 スパン・ブロック 11
1.5.2 断面寸法 13
1.5.3 しゃ水壁工 15
1.6 PC鋼材配置 16
1.6.1 単スパン緊張用鋼材 16
1.6.2 全スパン緊張用鋼材 18
1.7 荷重 19
1.7.1 連動荷重 19
1.7.2 任意荷重 20
1.7.3 検討ケース 22
1.8 応力度照査用 24
2章 本体縦方向の計算(地盤の沈下量および地盤の側方変位量) 28
2.1 即時沈下量 29
2.1.1 荷重条件 30
2.1.2 地盤の変形係数 31
2.1.3 沈下量詳細 32
2.1.4 沈下量一覧 40
2.2 圧密沈下量 43
2.2.1 基本条件 44
2.2.2 地盤条件 44
2.2.3 荷重条件 44
2.2.4 logP曲線 45
2.2.5 沈下量詳細(Δe法) 48
2.2.6 沈下量詳細(Cc法) 56
2.2.7 沈下量一覧 64
2.3 残留沈下量 65
2.3.1 集計計算結果 65
2.4 側方変位量 66
2.4.1 変位量詳細 67
2.4.2 変位量一覧 75
3章 本体縦方向の計算(縦方向の計算) 78

3.1 基本式 78
3.2 地盤反力係数 79
3.2.1 地盤の変形係数 79
3.2.2 函体の諸元 87
3.2.3 スパンの結合条件 98
3.2.4 鉛直方向地盤反力係数 99
3.2.5 水平方向せん断地盤反力係数 111
3.2.6 地盤反力係数の一覧表 112
3.3 荷重 114
3.3.1 死荷重(自重) 114
3.3.2 地盤変位荷重(沈下、側方変位) 130
3.3.3 連動荷重 144
3.3.4 任意荷重 145
3.3.5 検討ケース 147
3.4 FRAME荷重 149
3.4.1 函体自重（常時) 149
3.4.2 水重（常時) 151
3.4.3 地盤変位-沈下（常時) 153
3.4.4 地盤変位-側方変位（常時) 156
3.4.5 集中荷重(常時) 159
3.4.6 分布荷重(常時) 160
3.4.7 門柱・胸壁（常時)1 161
3.4.8 函体底面と地盤との摩擦力1（常時) 162
3.4.9 函体底面と地盤との摩擦力2（常時) 165
3.4.10 函体底面と地盤との摩擦力3（常時) 168
3.4.11 圧縮軸力（常時) 171
3.4.12 函体自重（地震時) 172
3.4.13 水重（地震時) 174
3.4.14 地盤変位-沈下（地震時) 176
3.4.15 地盤変位-側方変位（地震時) 179
3.4.16 集中荷重(地震時) 182
3.4.17 分布荷重(地震時) 183
3.4.18 門柱・胸壁（地震時)1 184
3.4.19 函体底面と地盤との摩擦力1（地震時) 185
3.4.20 函体底面と地盤との摩擦力2（地震時) 188
3.4.21 函体底面と地盤との摩擦力3（地震時) 191
3.4.22 圧縮軸力（地震時) 194
3.5 変位・相対変位・バネ反力 195
3.5.1 常時 195
3.5.2 地震時 222
3.6 断面力 249
3.6.1 常時 249
3.6.2 地震時 264
3.7 継手の設計 279
3.7.1 常時 280
3.7.2 地震時 283
3.8 単スパン緊張 286
3.8.1 スパン 1 286
3.8.2 スパン 2 322
3.8.3 スパン 3 378

3.8.4 スパン 4 434
3.8.5 スパン 5 490
3.9 全スパン緊張 526
3.9.1 荷重条件 526
3.9.2 照査結果 533
4章 計算結果一覧表 537
4.1 本体縦方向結果一覧表 537
4.1.1 残留沈下量 537
4.1.2 変位・相対変位・バネ反力 538
4.1.3 継手 558
4.1.4 単スパン緊張 564
4.1.5 全スパン緊張 574

1章 本体縦方向計算(設計条件)

1.1 設計条件

1.1.1 基本条件

(1) 支持形式 ： 直接支持
(2) レベル2地震動照査 ： しない
(3) 翼壁一体化設計 ： しない
(4) 三面水路の計算 ： しない
(5) 函体形状 ： 矩形
(6) 形式 ： 1連
(7) 設計モデル ： 柔支持
(8) 函体種別 ： PC函体
(9) 樋門全長 ： 22.000 (m)
(10) 緊張方式 ： 単スパン緊張，全スパン緊張
(11) 継手開口量許容値 ： 50.0 (mm)
(12)沈下量算定方法 ： 沈下計算を行う
(13)即時沈下計算時の堤防盛土のスライス方法 ： 旧仕様で行わない
(14)圧密沈下の算定方法 ： Δe法，Cc法
(15)残留沈下算出に用いる圧密沈下量 ： Δe法
(16)キャンバー盛土 ： 考慮する
(17)沈下量の許容値
残留沈下量 ： 300.0 (mm)
剛支持とみなす残留沈下量 ： 50.0 (mm)
相対変位量 基礎幅 ： 1.0 (%)
± ： 50.0 (mm)
(18)継手形式 ： 可とう性継手
(19)継手開口量基準値 ： 0.0 (mm)
(20)継手目違い基準値 ： 0.0 (mm)
(21)地盤反力度の計算 ： しない
(22)本体左右端部の支持条件

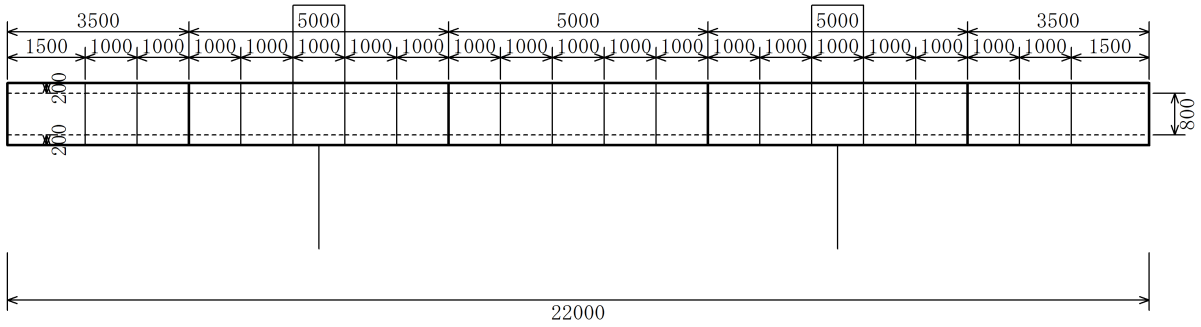
	Kx(kN/m)	Ky(kN/m)	Km(kN・m/rad)
左端支点バネ	0.00000000E+000	0.00000000E+000	0.00000000E+000
右端支点バネ	0.00000000E+000	0.00000000E+000	0.00000000E+000

注記) -1.00 ： バネ固定

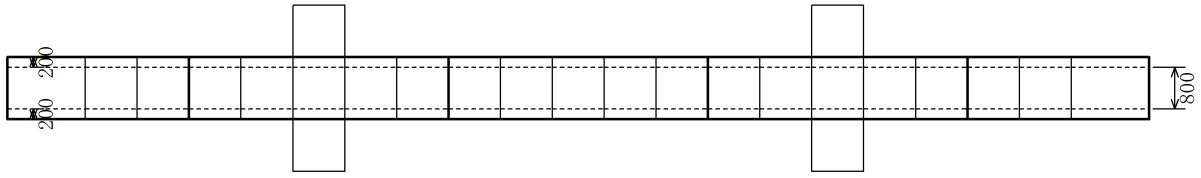
(23)水平方向バネの算定方法 ： 函体周長(張り出し寸法考慮)
(24)鉛直方向バネの取り扱い ： 空洞化を考慮しない
(25)函体内水重の取り扱い ： 考慮する
(26)断面照査適用基準(最小鉄筋量) ： 柔構造樋門 設計の手引き
(27)断面照査適用基準(せん断応力度関係) ： 柔構造樋門 設計の手引き
(28)組合せ荷重に連動荷重を設定 ： する
(29)Esm算出時の最下層,hnの取り扱い(即時沈下) ： hnまで最終層を広げる
(30)Esm算出時の最下層,hnの取り扱い(側方変位) ： hnまで最終層を広げる
(31)地盤反力係数算出時に用いる長さ ： 函体のスパン長
鉛直方向の載荷面積 ： スパン長×函体幅
(32)斜層時のEom地層生成範囲 ： ブロック
(33)地盤反力係数の算定方法 ： 張り出し寸法考慮
(34)地盤変形係数の算定方法 ： 張り出し寸法考慮
(35)部材バネの算定方法 ： 張り出し寸法考慮

(36)函体自重の算定方法 : 張り出し寸法無視
(37)地盤変位荷重算出時(幅B)の算定方法 : 張り出し寸法考慮
(38)函体諸量の算定方法 : 張り出し寸法無視
(39)柔支持における函体と基礎地盤の相対剛性 : 自動設定

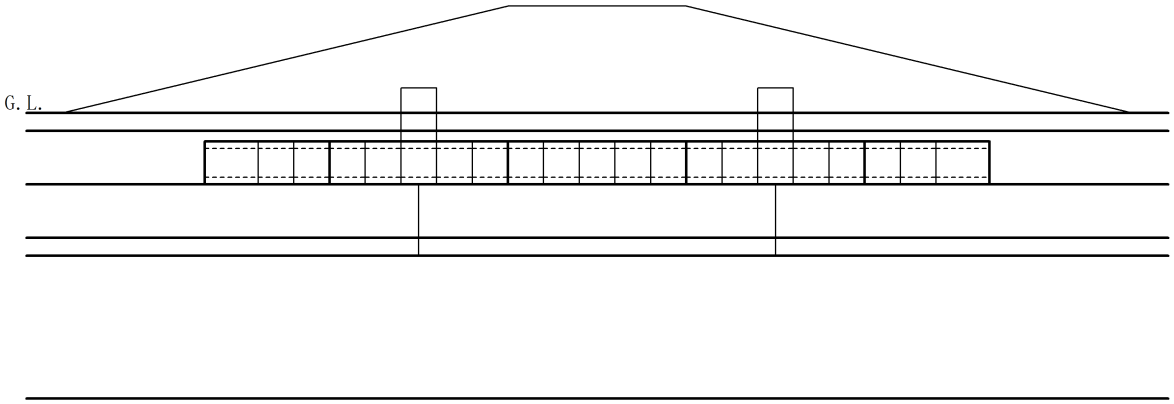
1.1.2 樋門概略側面図



1.1.3 樋門概略平面図



1.1.4 堤体形状図



1.2 材料

■適用基準

土工指針 H11

1.2.1 単位重量

躯体	γc	kN/m³	24.50
水	γw	kN/m³	9.80

1.2.2 コンクリート

(1) プレキャストコンクリート

設計基準強度	σck	N/mm²	45.00
ヤング係数(設計基準値) *10⁴	Ec	N/mm²	3.20
ヤング係数(導入直後) *10⁴	Ec2	N/mm²	2.20
許容曲げ圧縮応力度(常時)	σca	N/mm²	15.00
許容曲げ引張応力度(常時)	σcb	N/mm²	0.00
許容曲げ圧縮応力度(地震時)	σca	N/mm²	22.50
許容曲げ引張応力度(地震時)	σcb	N/mm²	-2.70
クリープ係数	Φ		2.20
乾燥収縮度 *10⁻⁵	εs		18.00
摩擦係数	f		0.300

(2) 場所打ちコンクリート

設計基準強度	σck	N/mm²	40.00
ヤング係数(設計基準値) *10⁴	Ec	N/mm²	3.10
ヤング係数(導入直後) *10⁴	Ec2	N/mm²	2.00
許容曲げ圧縮応力度(常時)	σca	N/mm²	14.00
許容曲げ引張応力度(常時)	σcb	N/mm²	0.00
許容曲げ圧縮応力度(地震時)	σca	N/mm²	21.00
許容曲げ引張応力度(地震時)	σcb	N/mm²	-2.55
クリープ係数	Φ		2.20
乾燥収縮度 *10⁻⁵	εs		18.00
摩擦係数	f		1.000

1.2.3 PC鋼材

(1) 単スパン緊張用

鋼材種類: SBPR1080/1230 32mm

鋼材名称: SBPR1080/1230 32mm

ヤング係数 *10^5	Ep	N/mm^2	2.00
断面積	Ap	mm^2	804.20
許容引張応力度(導入直後)		N/mm^2	861.0
許容引張応力度(設計荷重作用時)		N/mm^2	738.0
1.0m当りの摩擦係数	λ		0.00200
セット量	Δl	mm	0.0
見かけのリラクセーション率	γ	%	0.8

(2) 全スパン緊張用

鋼材種類: SBPR785/1030 17mm

鋼材名称: SBPR785/1030 17mm

ヤング係数 *10^5	Ep	N/mm^2	2.00
断面積	Ap	mm^2	227.00
許容引張応力度(設計荷重作用時)		N/mm^2	588.0

1.2.4 しゃ水鋼矢板

ヤング係数 *10^5	Ep2	N/mm^2	2.00

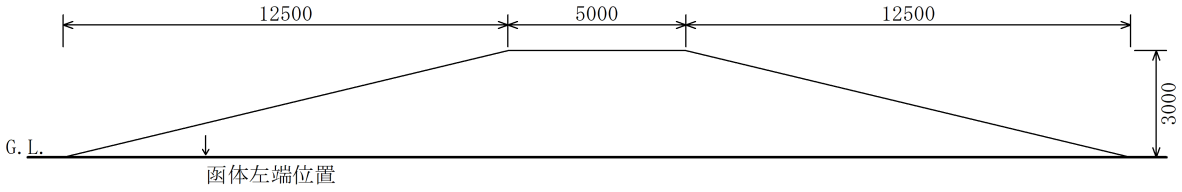
1.3 盛土

1.3.1 堤防盛土

定型盛土タイプ ： 新設

No	盛土名称	単位重量 (kN/m³)	沈下計算	奥行き長 L(m)
1	新設	18.80	全計算	10.000

盛土基準点～定型盛土原点間 X方向距離 (m)　：　0.000
盛土基準点～定型盛土原点間 Y方向距離 (m)　：　0.000



盛土基準点から函体左端までのX方向距離 (m)　：　4.000

1.4 地盤条件

1.4.1 地層条件

(1) 地表面

始点座標		終点座標	
XS(m)	YS(m)	XE(m)	YE(m)
-1.000	0.000	31.000	0.000

地表面の傾斜を圧密沈下量の計算に考慮しない。

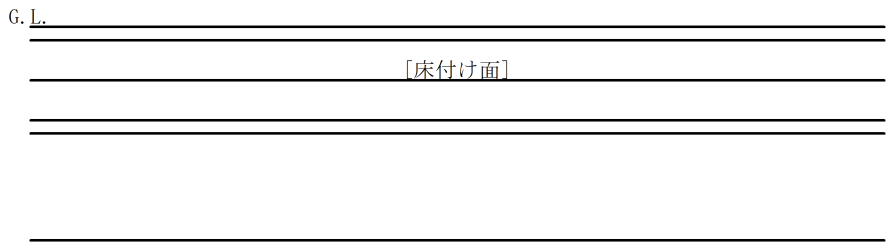
(2) 地層数 ： 5

層 No	始点YS (m)	層厚 (m)	深度 (m)	終点YE (m)	層厚 (m)	深度 (m)
1	-0.500	0.500	0.500	-0.500	0.500	0.500
2	-2.000	1.500	2.000	-2.000	1.500	2.000
3	-3.500	1.500	3.500	-3.500	1.500	3.500
4	-4.000	0.500	4.000	-4.000	0.500	4.000
5	-8.000	4.000	8.000	-8.000	4.000	8.000

床付け面 ： 3層目上面 地表面からの深さ ： 2.000 (m)

(3) 水位線

水位なし



(4) 地層条件

地盤のポアソン比 ： 0.30

層 No	名称	層区分	湿潤重量 (kN/m³)	圧縮指数 Cc	先行圧密応力 q0(kN/m²)
1	砂質	砂層	18.000	1.0000	0.0
2	シルト(1)	粘性両面層	18.000	1.0000	0.0
3	シルト(2)	粘性両面層	18.000	1.0000	0.0
4	シルト(3)	粘性両面層	18.000	1.0000	0.0

層 No	名称	層区分	湿潤重量 (kN/m³)	圧縮指数 Cc	先行圧密応力 q0(kN/m²)
5	シルト(4)	粘性両面層	20.000	1.0000	0.0

(5) 即時沈下量、側方変位量算出用

影響を調べなければならない深さ:即時沈下 : 6.000 (m)
影響を調べなければならない深さ:側方変位 : 6.000 (m)
Esm算出用載荷幅 B : 7.500 (m)
Esm算出用載荷奥行 L : 10.000 (m)
地層毎に荷重データを内部で生成する(床付け面より上)
地層荷重生成奥行 L : 10.000 (m)
左端からのオフセット量 : 0.000 (m)
右端からのオフセット量 : 0.000 (m)
即時沈下量集計時の計算精度 : 0.1 (mm)

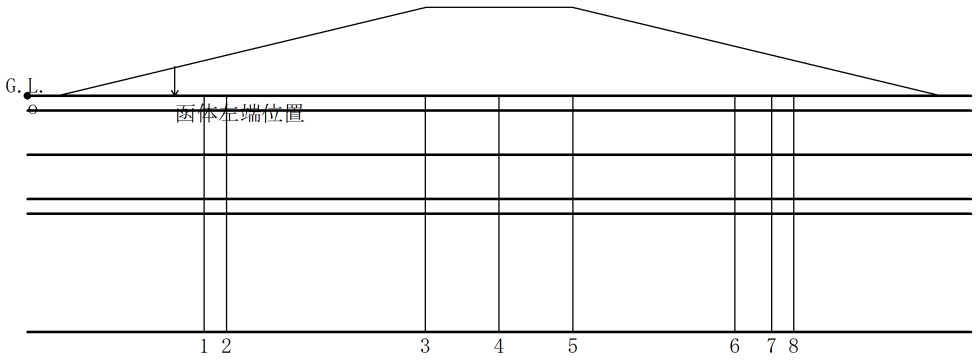
層 No	名称	N値	即時沈下/側方変位用 Es(kN/m²)	地盤反力係数用 α・Eo(kN/m²)
1	砂質	1.0	700.0	2800.0
2	シルト(1)	5.0	3500.0	14000.0
3	シルト(2)	6.0	4200.0	16800.0
4	シルト(3)	8.0	5600.0	22400.0
5	シルト(4)	9.0	6300.0	25200.0

(6) 水平方向せん断地盤反力係数算出用

鉛直方向地盤反力係数に対する水平方向せん断反力係数の比 λ : 0.333

1.4.2 沈下量算出点

No	算出位置名称	算出位置 X(m)
1	樋門端部(川裏)	5.000
2	胸壁中央(川裏)	5.750
3	築堤端部(川裏)	12.500
4	堤防中央	15.000
5	築堤端部(川表)	17.500
6	門柱中央	23.000
7	胸壁中央(川表)	24.250
8	樋門端部(川表)	25.000



1.5 函体形状

1.5.1 スパン・ブロック

(1) スパン

スパン総数 ： 5

スパン全長 ： 22.000 (m)

スパン No	スパン名称	スパン長 (m)	ブロック数
1	スパン1(川裏)	3.500	3
2	スパン2(中央1)	5.000	5
3	スパン3(中央2)	5.000	5
4	スパン4(中央3)	5.000	5
5	スパン10(川表)	3.500	3

(2) ブロック

スパン/ ブロック	ブロック長 (m)	地盤反力 深さ (m)	コンクリート 種類
1- 1	1.500	3.600	場所打ち
1- 2	1.000	3.600	プレキャスト
1- 3	1.000	3.600	プレキャスト
2- 1	1.000	3.600	プレキャスト
2- 2	1.000	3.600	プレキャスト
2- 3	1.000	3.600	プレキャスト
2- 4	1.000	3.600	プレキャスト
2- 5	1.000	3.600	プレキャスト
3- 1	1.000	3.600	プレキャスト
3- 2	1.000	3.600	プレキャスト
3- 3	1.000	3.600	プレキャスト
3- 4	1.000	3.600	プレキャスト
3- 5	1.000	3.600	プレキャスト
4- 1	1.000	3.600	プレキャスト
4- 2	1.000	3.600	プレキャスト
4- 3	1.000	3.600	プレキャスト
4- 4	1.000	3.600	プレキャスト
4- 5	1.000	3.600	プレキャスト
5- 1	1.000	3.600	プレキャスト
5- 2	1.000	3.600	プレキャスト
5- 3	1.500	3.600	場所打ち

分割ピッチ ： 0.300 (m)

(3) ブロック毎の低減係数DE

スパン/ブロック	レベル1
1- 1	1.000
1- 2	1.000
1- 3	1.000
2- 1	1.000
2- 2	1.000
2- 3	1.000
2- 4	1.000
2- 5	1.000
3- 1	1.000
3- 2	1.000
3- 3	1.000
3- 4	1.000
3- 5	1.000
4- 1	1.000
4- 2	1.000
4- 3	1.000
4- 4	1.000
4- 5	1.000
5- 1	1.000
5- 2	1.000
5- 3	1.000

1.5.2 断面寸法

(1) 断面寸法(ブロック)

スパン/ブロック	内空幅 X2 (m)	内空高 Y2 (m)	上側ハンチ		下側ハンチ	
			幅 W1(m)	高 H1(m)	幅 W2(m)	高 H2(m)
1- 1	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
1- 2	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
1- 3	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
2- 1	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
2- 2	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
2- 3	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
2- 4	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
2- 5	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
3- 1	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
3- 2	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
3- 3	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
3- 4	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
3- 5	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
4- 1	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
4- 2	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
4- 3	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
4- 4	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
4- 5	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
5- 1	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
5- 2	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000
5- 3	0.800	0.800	0.000	0.000	0.000	0.000

スパン/ブロック	側壁幅 X1 (m)	頂版厚 Y1 (m)	底版厚 Y3 (m)	張出高 Y4 (m)	張出長 B1 (m)
1- 1	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
1- 2	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
1- 3	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
2- 1	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
2- 2	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
2- 3	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
2- 4	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
2- 5	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
3- 1	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
3- 2	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
3- 3	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
3- 4	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
3- 5	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000

スパン/ブロック	側壁幅 X1 (m)	頂版厚 Y1 (m)	底版厚 Y3 (m)	張出高 Y4 (m)	張出長 B1 (m)
4- 1	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
4- 2	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
4- 3	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
4- 4	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
4- 5	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
5- 1	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
5- 2	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000
5- 3	0.200	0.200	0.200	0.000	0.000

1.5.3 しゃ水壁工

(1) しゃ水鋼矢板(寸法)

矢板 No	スパン No	スパン左端からの距離 (m)	純断面積 (m^2)	矢板長 (m)	周長 (m)
1	2	2.500	0.01574	2.000	2.400
2	4	2.500	0.01574	2.000	2.400

(2) しゃ水鋼矢板(バネ)

矢板 No	スパン No	N値	函軸方向バネ (kN/m)	鉛直方向バネ (kN/m)	回転バネ (kN.m/rad)
1	2	1.1	0.00000000E+000	3.51737837E+003	0.00000000E+000
2	4	1.1	0.00000000E+000	3.51737837E+003	0.00000000E+000

(3) しゃ水壁(寸法)

しゃ水壁 No	スパン No	スパン左端からの距離 (m)	側壁厚 L1 (m)	頂版厚 L2 (m)	奥行き幅 b (m)	張出幅 L3 (m)	張出厚 L4 (m)
1	2	2.500	1.000	1.500	1.000	0.000	0.000
2	4	2.500	1.000	1.500	1.000	0.000	0.000

1.6 PC鋼材配置

1.6.1 単スパン緊張用鋼材

(1) スパン1　スパン名称[スパン1(川裏)]

No	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)
1	内空上縁	75.0	2	1608.4
2	内空下縁	75.0	2	1608.4
3	内空上縁	-75.0	2	1608.4
4	内空下縁	-75.0	2	1608.4

全数当りの緊張力 (kN) :　5500.000
緊張材の緊張回数　　: 4
引張端　　: 左端

No	引張端から設計断面までの長さ X (m)
1	1.000
2	2.000
3	3.000

(2) スパン2　スパン名称[スパン2(中央1)]

No	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)
1	内空上縁	75.0	2	1608.4
2	内空下縁	75.0	2	1608.4
3	内空上縁	-75.0	2	1608.4
4	内空下縁	-75.0	2	1608.4

全数当りの緊張力 (kN) :　5500.000
緊張材の緊張回数　　: 4
引張端　　: 左端

No	引張端から設計断面までの長さ X (m)
1	1.000
2	2.000
3	3.000

(3) スパン3　スパン名称[スパン3(中央2)]

No	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)
1	内空上縁	75.0	2	1608.4
2	内空下縁	75.0	2	1608.4
3	内空上縁	-75.0	2	1608.4
4	内空下縁	-75.0	2	1608.4

全数当りの緊張力 (kN) :　5500.000
緊張材の緊張回数　　: 4
引張端　　: 左端

No	引張端から設計断面までの長さ X (m)
1	1.000
2	2.000
3	3.000

(4) スパン4　スパン名称[スパン4(中央3)]

No	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)
1	内空上縁	75.0	2	1608.4
2	内空下縁	75.0	2	1608.4
3	内空上縁	-75.0	2	1608.4
4	内空下縁	-75.0	2	1608.4

全数当りの緊張力 (kN) :　5500.000
緊張材の緊張回数　:　4
引張端　:　左端

No	引張端から設計断面までの長さ X (m)
1	1.000
2	2.000
3	3.000

(5) スパン5　スパン名称[スパン10(川表)]

No	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)
1	内空上縁	75.0	2	1608.4
2	内空下縁	75.0	2	1608.4
3	内空上縁	-75.0	2	1608.4
4	内空下縁	-75.0	2	1608.4

全数当りの緊張力 (kN) :　5500.000
緊張材の緊張回数　:　4
引張端　:　左端

No	引張端から設計断面までの長さ X (m)
1	1.000
2	2.000
3	3.000

1.6.2 全スパン緊張用鋼材

No	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm^2)
1	内空上縁	-125.0	2	454.0
2	内空下縁	-125.0	2	454.0

全数当りの緊張力 (kN) :　128.000

1.7 荷重

1.7.1 連動荷重

川表の方向：右側

(1) 常時 荷重総ケース数 [1]

常時荷重1ケース

常時荷重名称 ： [門柱・胸壁 (常時)1]

No	荷重名称	函体左端からの位置 (m)	荷重ケース	X軸方向集中荷重 (kN)	Y軸方向集中荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN・m)
1	門柱	18.000	指定なし	0.00	0.00	-2.10
2	左胸壁	0.750	指定なし	0.00	0.00	0.91
3	右胸壁	19.250	指定なし	0.00	0.00	-0.91

(2) 地震時 荷重総ケース数 [1]

地震時荷重1ケース

地震時時荷重名称 ： [門柱・胸壁 (地震時)1]

No	荷重名称	函体左端からの位置 (m)	荷重ケース	X軸方向集中荷重 (kN)	Y軸方向集中荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN・m)
1	門柱	18.000	指定なし	0.00	0.00	-20.67
2	左胸壁	0.750	指定なし	0.00	0.00	12.78
3	右胸壁	19.250	指定なし	0.00	0.00	-12.78

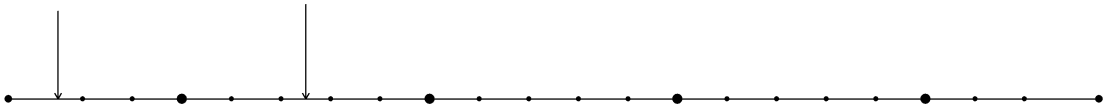
1.7.2 任意荷重

(1) 常時 荷重総ケース数 [2]

常時荷重1ケース

常時荷重名称 : [集中荷重(常時)]

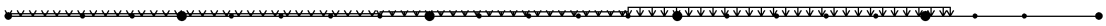
No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	集中荷重	鉛直	1.000	0.000	20.05	0.00
2	集中荷重	鉛直	6.000	0.000	21.56	0.00



常時荷重2ケース

常時荷重名称 : [分布荷重(常時)]

No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	分布荷重1	鉛直	0.000	7.500	0.56	0.56
2	分布荷重2	鉛直	7.500	5.000	1.05	1.05
3	分布荷重3	鉛直	12.500	6.500	2.04	2.04

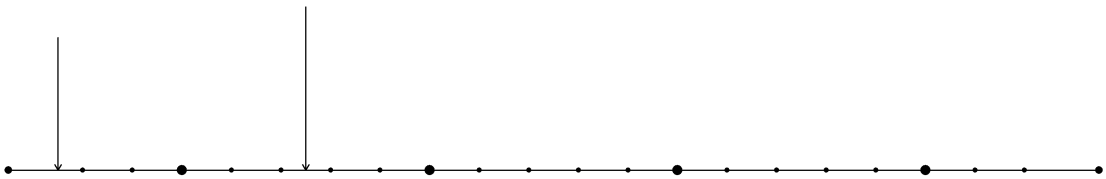


(2) 地震時 荷重総ケース数 [2]

地震時荷重1ケース

地震時荷重名称 : [集中荷重(地震時)]

No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	集中荷重	鉛直	1.000	0.000	30.45	0.00
2	集中荷重	鉛直	6.000	0.000	37.50	0.00



地震時荷重2ケース

地震時荷重名称 : [分布荷重(地震時)]

No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	分布荷重1	鉛直	0.000	7.500	0.56	1.03
2	分布荷重2	鉛直	7.500	5.000	2.05	3.78
3	分布荷重3	鉛直	12.500	6.500	3.09	8.56

1.7.3 検討ケース

(1)常時

検討ケース数 = 3

1)case-1

ケース名称　：[組合せ常時1]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（常時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（常時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（常時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（常時）	1.0000
5	連動荷重(常時)1	門柱・胸壁（常時)1	1.0000
6	任意荷重(常時)1	集中荷重(常時)	1.0000

2)case-2

ケース名称　：[組合せ常時2]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（常時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（常時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（常時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（常時）	1.0000
5	連動荷重(常時)1	門柱・胸壁（常時)1	1.0000
6	任意荷重(常時)2	分布荷重(常時)	1.0000

3)case-3

ケース名称　：[組合せ常時3]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（常時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（常時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（常時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（常時）	1.0000
5	連動荷重(常時)1	門柱・胸壁（常時)1	1.0000
6	任意荷重(常時)1	集中荷重(常時)	1.0000
7	任意荷重(常時)2	分布荷重(常時)	1.0000

(2)地震時

検討ケース数 = 3

1)case-1

ケース名称　：[組合せ地震時1]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（地震時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（地震時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（地震時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（地震時）	1.0000
5	連動荷重(地震時)1	門柱・胸壁（地震時)1	1.0000
6	任意荷重(地震時)1	集中荷重(地震時)	1.0000

2)case-2
ケース名称　：[組合せ地震時2]
組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（地震時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（地震時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（地震時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（地震時）	1.0000
5	連動荷重(地震時)1	門柱・胸壁（地震時)1	1.0000
6	任意荷重(地震時)2	分布荷重(地震時)	1.0000

3)case-3
ケース名称　：[組合せ地震時3]
組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（地震時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（地震時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（地震時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（地震時）	1.0000
5	連動荷重(地震時)1	門柱・胸壁（地震時)1	1.0000
6	任意荷重(地震時)2	分布荷重(地震時)	1.0000
7	任意荷重(地震時)1	集中荷重(地震時)	1.0000

1.8 応力度照査用

(1) 断面幅寸法

スパン－ブロック	断面幅 (m)	左側壁幅 (m)	右側壁幅 (m)	内空幅 (m)
1- 1	1.200	0.200	0.200	0.800
1- 2	1.200	0.200	0.200	0.800
1- 3	1.200	0.200	0.200	0.800
2- 1	1.200	0.200	0.200	0.800
2- 2	1.200	0.200	0.200	0.800
2- 3	1.200	0.200	0.200	0.800
2- 4	1.200	0.200	0.200	0.800
2- 5	1.200	0.200	0.200	0.800
3- 1	1.200	0.200	0.200	0.800
3- 2	1.200	0.200	0.200	0.800
3- 3	1.200	0.200	0.200	0.800
3- 4	1.200	0.200	0.200	0.800
3- 5	1.200	0.200	0.200	0.800
4- 1	1.200	0.200	0.200	0.800
4- 2	1.200	0.200	0.200	0.800
4- 3	1.200	0.200	0.200	0.800
4- 4	1.200	0.200	0.200	0.800
4- 5	1.200	0.200	0.200	0.800
5- 1	1.200	0.200	0.200	0.800
5- 2	1.200	0.200	0.200	0.800
5- 3	1.200	0.200	0.200	0.800

(2) 断面高(厚)寸法

スパン－ブロック	断面高 (m)	内空高 (m)	頂版厚 (m)	底版厚 (m)
1- 1	1.200	0.800	0.200	0.200
1- 2	1.200	0.800	0.200	0.200
1- 3	1.200	0.800	0.200	0.200
2- 1	1.200	0.800	0.200	0.200
2- 2	1.200	0.800	0.200	0.200
2- 3	1.200	0.800	0.200	0.200
2- 4	1.200	0.800	0.200	0.200
2- 5	1.200	0.800	0.200	0.200
3- 1	1.200	0.800	0.200	0.200
3- 2	1.200	0.800	0.200	0.200
3- 3	1.200	0.800	0.200	0.200
3- 4	1.200	0.800	0.200	0.200

スパン－ブロック	断面高 (m)	内空高 (m)	頂版厚 (m)	底版厚 (m)
3- 5	1.200	0.800	0.200	0.200
4- 1	1.200	0.800	0.200	0.200
4- 2	1.200	0.800	0.200	0.200
4- 3	1.200	0.800	0.200	0.200
4- 4	1.200	0.800	0.200	0.200
4- 5	1.200	0.800	0.200	0.200
5- 1	1.200	0.800	0.200	0.200
5- 2	1.200	0.800	0.200	0.200
5- 3	1.200	0.800	0.200	0.200

(3) ハンチ寸法

ハンチは設置されていません。

(4) 単スパン緊張PC鋼材配置

スパン－ブロック	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm^2)	上縁から距離 (m)
1- 1	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
1- 2	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
1- 3	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
2- 1	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
2- 2	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
2- 3	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
2- 4	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
2- 5	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
3- 1	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925

スパン－ブロック	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)	上縁から距離 (m)
3- 2	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
3- 3	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
3- 4	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
3- 5	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
4- 1	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
4- 2	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
4- 3	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
4- 4	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
4- 5	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
5- 1	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
5- 2	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925
5- 3	内空上縁	75.0	2	1608.40	0.125
	内空下縁	75.0	2	1608.40	1.075
	内空上縁	-75.0	2	1608.40	0.275
	内空下縁	-75.0	2	1608.40	0.925

(5) 全スパン緊張PC鋼材配置

スパン－ブロック	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)	上縁から距離 (m)
1- 1	内空上縁	-125.0	2	454.00	0.325
	内空下縁	-125.0	2	454.00	0.875
1- 2	内空上縁	-125.0	2	454.00	0.325
	内空下縁	-125.0	2	454.00	0.875
1- 3	内空上縁	-125.0	2	454.00	0.325
	内空下縁	-125.0	2	454.00	0.875

スパン－ブロック	部位	部位からの離れ (mm)	鋼材本数	鋼材量 (mm²)	上縁から距離 (m)
2- 1	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
2- 2	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
2- 3	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
2- 4	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
2- 5	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
3- 1	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
3- 2	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
3- 3	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
3- 4	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
3- 5	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
4- 1	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
4- 2	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
4- 3	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
4- 4	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
4- 5	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
5- 1	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
5- 2	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875
5- 3	内空上縁 内空下縁	-125.0 -125.0	2 2	454.00 454.00	0.325 0.875

2章 本体縦方向の計算(地盤の沈下量および地盤の側方変位量)

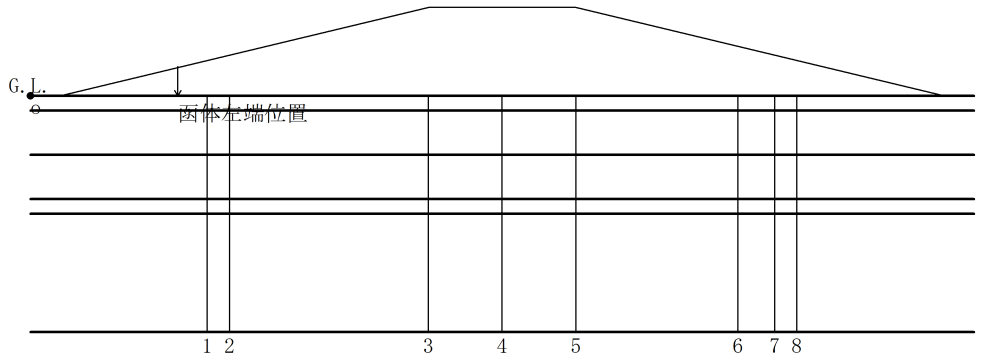
本体の縦方向の設計に考慮する地盤の沈下は、函体直近の基礎地盤面を対象として、床付け面位置における函体設置直後の残留沈下量分布として、即時沈下量分布と圧密沈下量分布の和を求める。

荷重

1. 即時沈下量Siは、プレロード等の事前載荷重の有無にかかわらず、函体施工以後に行う床付け面より上の盛土の全荷重を用いて算出する。
2. 圧密沈下量Scは、函体施工以後に行う盛土荷重のうち、地盤の初期鉛直応力に対して増分となる荷重を用いて算出する。

沈下量着目点数 = 8

着目点 No.	着目点のx座標 (m)	名称
1	5.000	樋門端部(川裏)
2	5.750	胸壁中央(川裏)
3	12.500	築堤端部(川裏)
4	15.000	堤防中央
5	17.500	築堤端部(川表)
6	23.000	門柱中央
7	24.250	胸壁中央(川表)
8	25.000	樋門端部(川表)



2.1 即時沈下量

即時沈下量は、原則として盛土等の載荷による地盤のせん断変形に伴う沈下として算定する。
即時沈下量Siは、地盤を弾性体とみなして弾性変位量として求めることができる。
堤体横断方向の即時沈下量分布は、以下に示す参考式で算定する。

$$S_{ix}=\sum_{i=1}^{n}\frac{-3a_i\cdot q_i}{Em\cdot\pi}\log\sin\left(\tan^{-1}\frac{a_i}{H}\right)\cdot\left(1.0-\frac{0.75}{\pi}\left[\left(1+\frac{x}{a_i}\right)\log\left|1+\frac{x}{a_i}\right|+\left(1-\frac{x}{a_i}\right)\log\left|1-\frac{x}{a_i}\right|\right]\right)$$

ここに、

S_{ix} :函軸方向xの位置の基礎地盤の即時沈下量（m）

q_i :盛土荷重（kN/m^2）

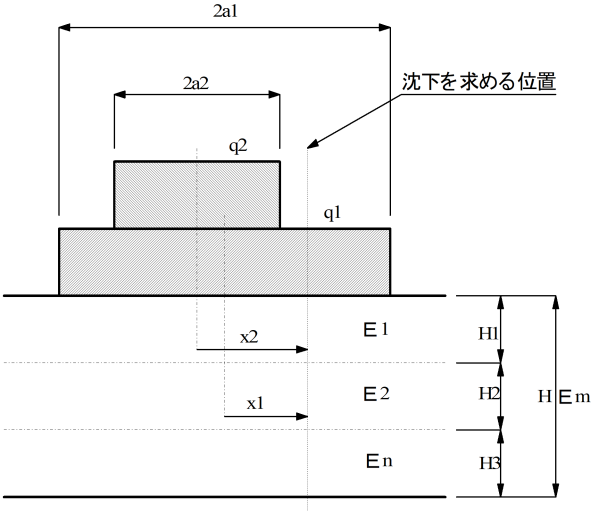
E_m :地盤の換算変形係数（kN/m^2）

$2a_i$:載荷幅（m）

H :即時沈下の影響を考慮する深さ（m）

n :等分布荷重数

x :それぞれの等分布荷重のセンターからの距離（m）

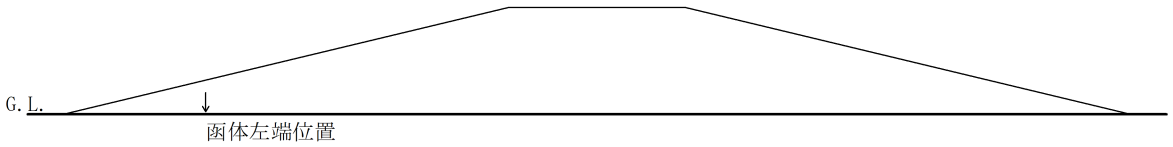


2.1.1 荷重条件

(1) 定型盛土タイプ ： 新設

(2) 盛土数 ： 1

盛土 No	単位重量 (kN/m³)	沈下計算 スイッチ	奥行き長 L(m)	名称
1	18.800	全計算	10.000	新設



2.1.2 地盤の変形係数

多層地盤の換算変形係数E_{sm}は、下式で算出する。

B≠Lの場合

$$E_{sm}=\frac{\log\dfrac{(B+2h_n\cdot\tan\theta)\cdot L}{(L+2h_n\cdot\tan\theta)\cdot B}}{\Sigma\dfrac{1}{E_i}\log\dfrac{(B+2h_i\cdot\tan\theta)(L+2h_{i-1}\cdot\tan\theta)}{(L+2h_i\cdot\tan\theta)(B+2h_{i-1}\cdot\tan\theta)}}$$

B=Lの場合

$$E_{sm}=\frac{-\dfrac{1}{B+2h_n\cdot\tan\theta}+\dfrac{1}{B}}{\Sigma\dfrac{1}{E_i}\left(-\dfrac{1}{B+2h_i\cdot\tan\theta}+\dfrac{1}{B+2h_{i-1}\cdot\tan\theta}\right)}$$

ここに

E_{sm}:地盤の変化を考慮に入れた換算変形係数（kN/m²）

B :載荷幅（m）

L :載荷奥行（m）

h_n:影響を調べなければならない深さで、載荷幅の3倍以上とする。(m)

E_i:細分した第i番目の層の変形係数（kN/m²）

θ:荷重の分散角度（=30°）

B			7.500 (m)
L			10.000 (m)
hn			6.000 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	4200.0
2	0.500	2.000	5600.0
3	4.000	6.000	6300.0
合計	6.000		
Esm			5249.3 (kN/m²)

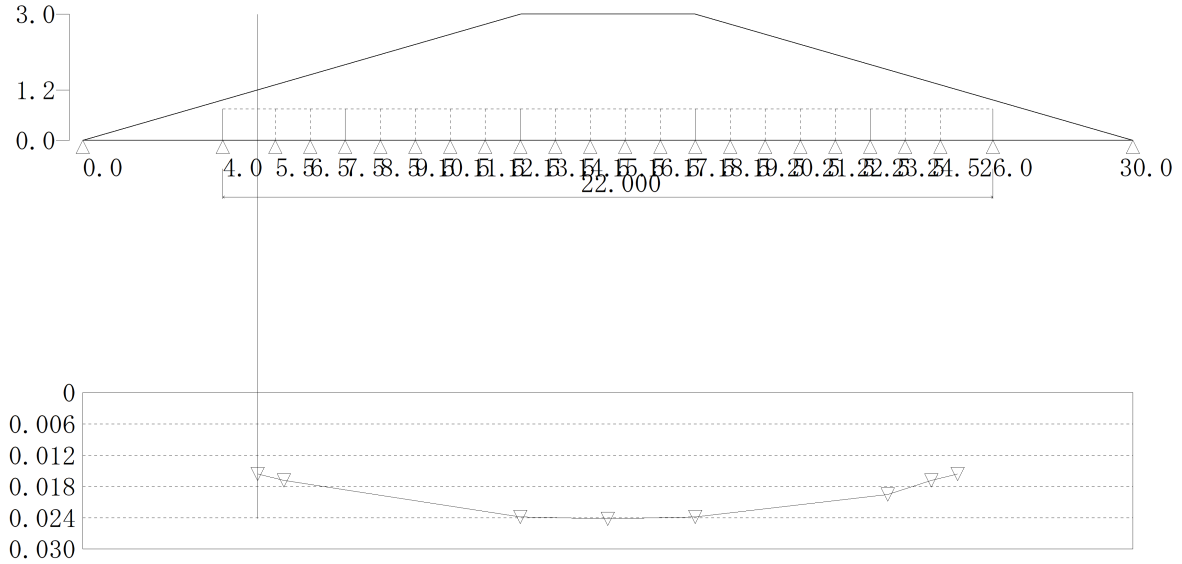
2.1.3 沈下量詳細

(1) 沈下量計算位置 [5.000] (m)

名称 : [樋門端部(川裏)]

即時沈下量 : 15.6 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	10.000	9.4
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	10.000	1.6
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	10.000	4.7



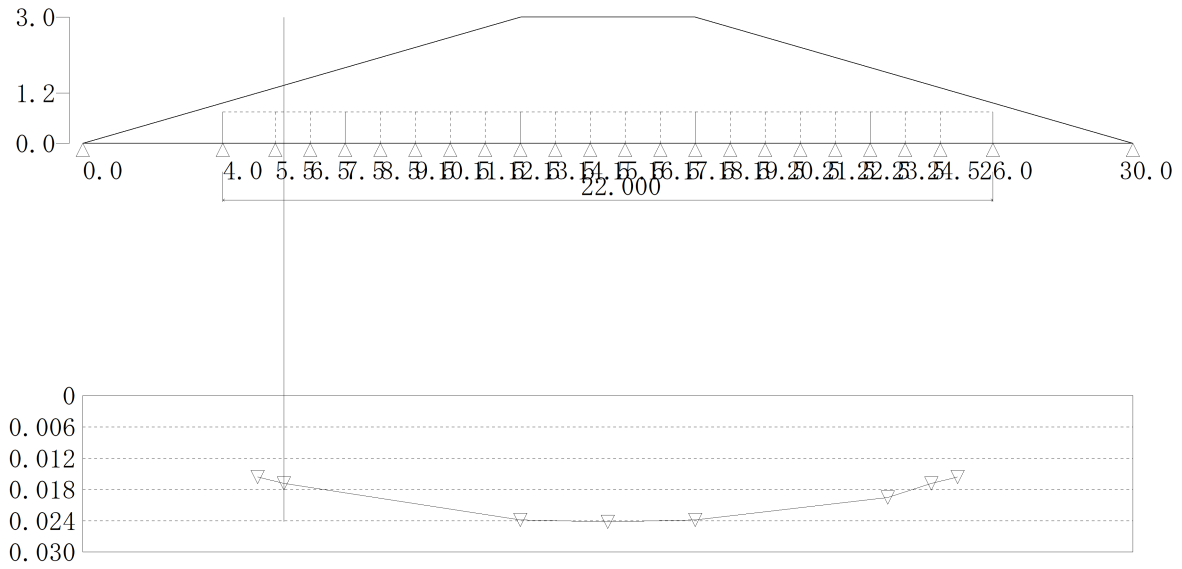
▽ : 即時沈下量

(2) 沈下量計算位置 [　　5.750] (m)

名称 : [胸壁中央(川裏)]

即時沈下量 : 16.8 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	9.250	10.5
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	9.250	1.6
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	9.250	4.7



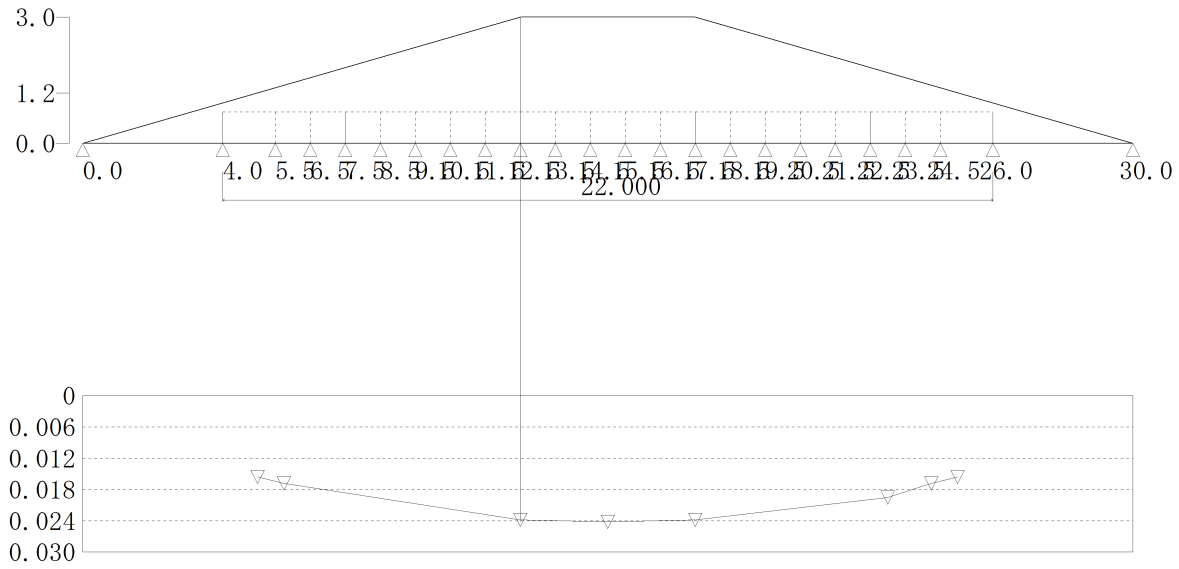
▽ : 即時沈下量

(3) 沈下量計算位置 [　12.500] (m)

名称 : [築堤端部(川裏)]

即時沈下量 : 23.8 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	2.500	17.0
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	2.500	1.7
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	2.500	5.1



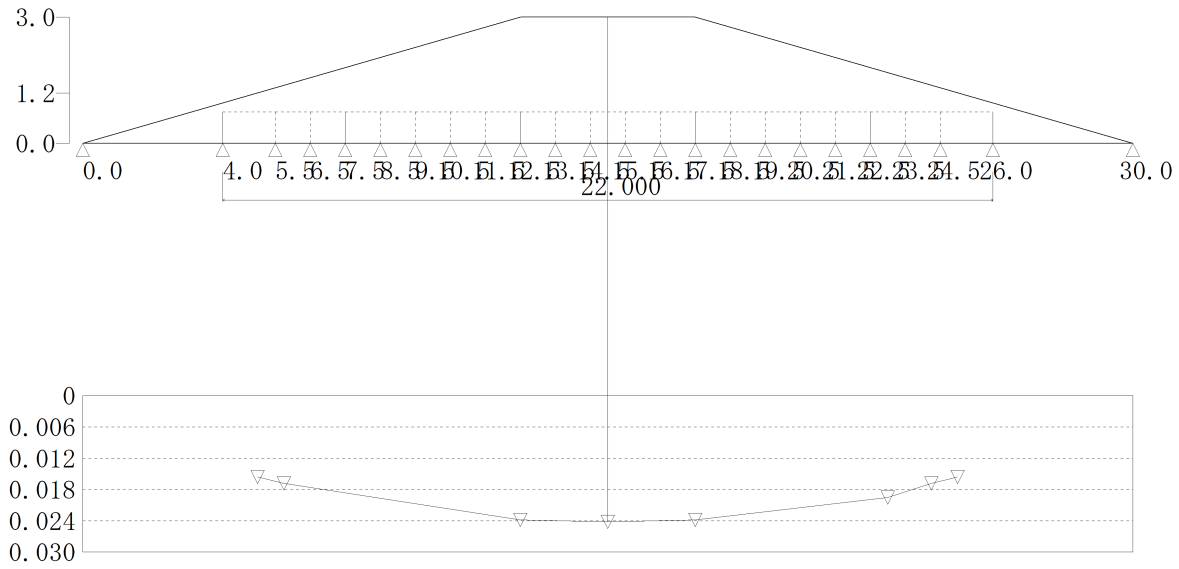
▽ : 即時沈下量

(4) 沈下量計算位置 [　15.000] (m) (残留沈下量最大位置)

名称 : [堤防中央]

即時沈下量 : 24.2 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	0.000	17.3
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	0.000	1.7
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	0.000	5.2



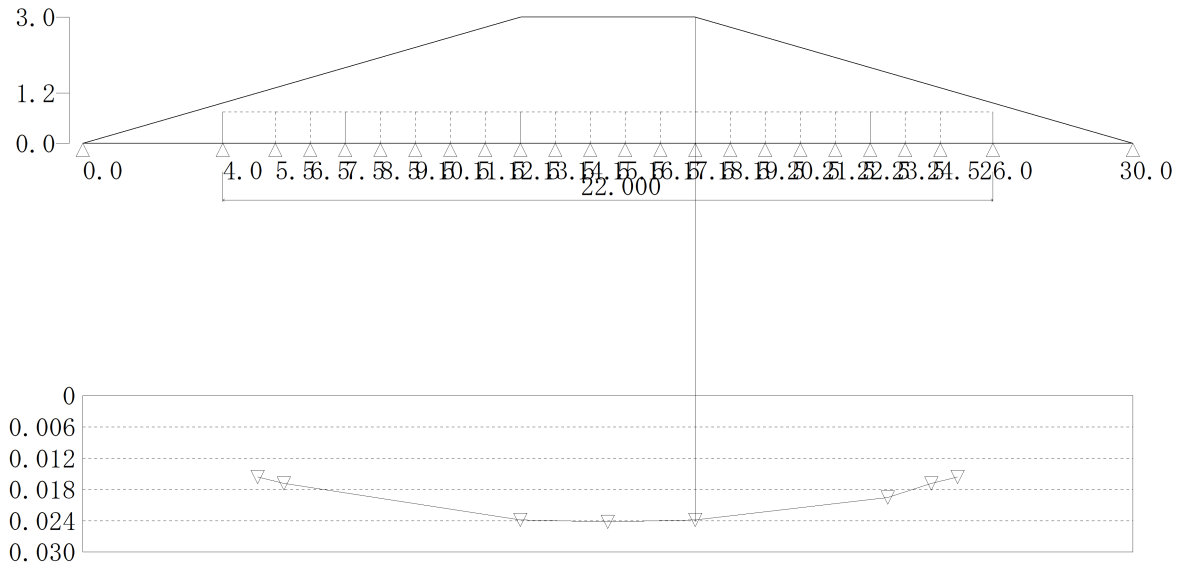
▽ : 即時沈下量

(5) 沈下量計算位置 [　17.500] (m)

名称 : [築堤端部(川表)]

即時沈下量 : 23.8 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	2.500	17.0
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	2.500	1.7
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	2.500	5.1



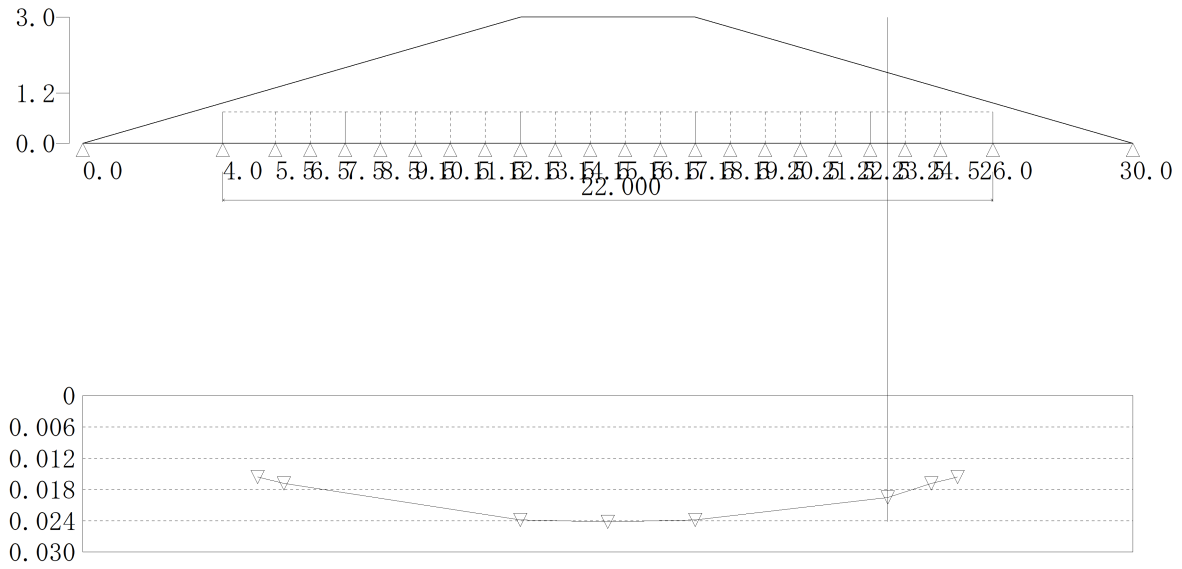
▽ : 即時沈下量

(6) 沈下量計算位置 [　23.000] (m)

名称 : [門柱中央]

即時沈下量 : 19.5 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	8.000	13.0
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	8.000	1.6
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	8.000	4.8



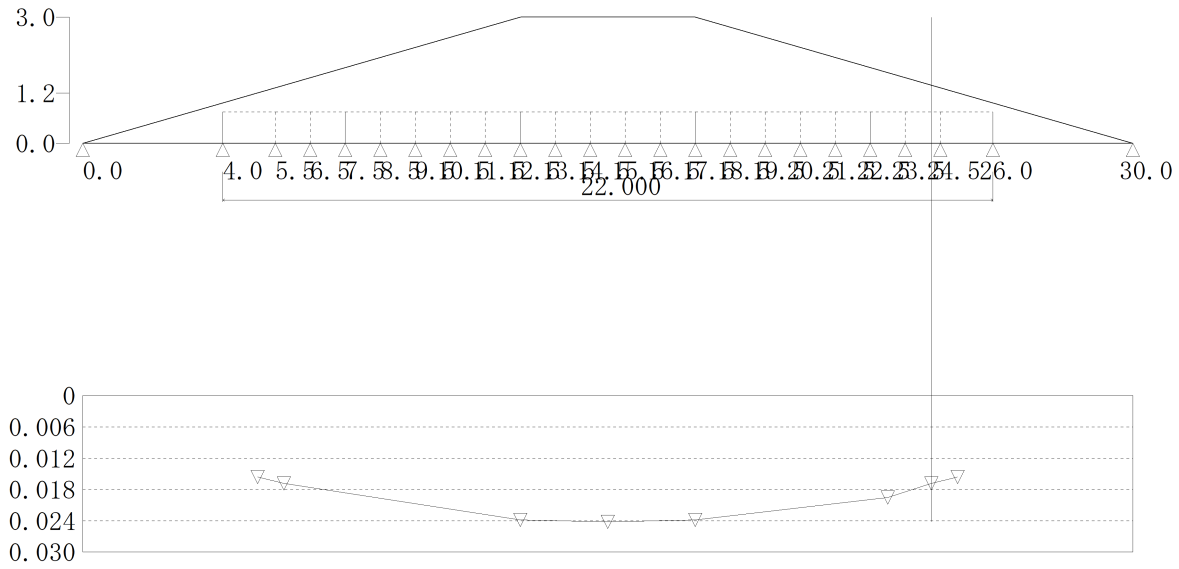
▽ : 即時沈下量

(7) 沈下量計算位置 [　24.250] (m)

名称 : [胸壁中央(川表)]

即時沈下量 : 16.8 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	9.250	10.5
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	9.250	1.6
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	9.250	4.7



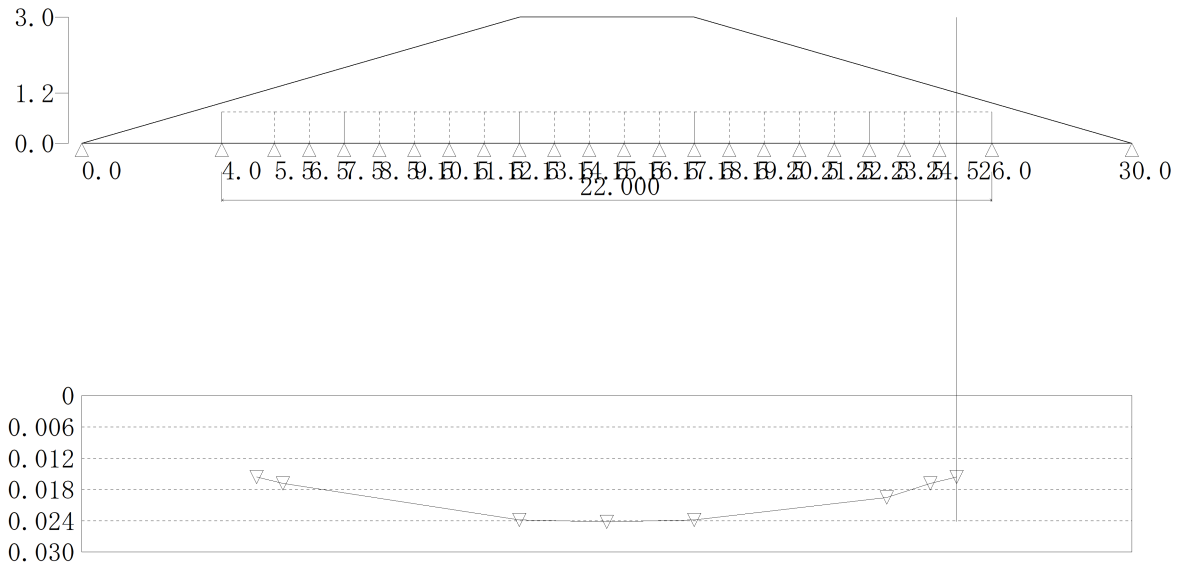
▽ : 即時沈下量

(8) 沈下量計算位置 [　25.000] (m)

名称 : [樋門端部(川表)]

即時沈下量 : 15.6 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	即時沈下量 Six (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	10.000	9.4
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	10.000	1.6
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	10.000	4.7



▽ : 即時沈下量

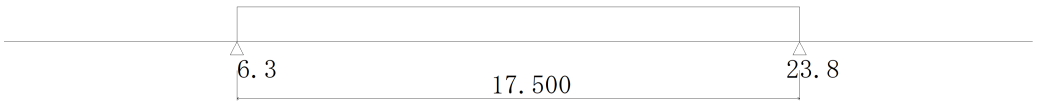
2.1.4 沈下量一覧

No	検討位置 (m)	名称	即時沈下量 (mm)
1	5.000	樋門端部(川裏)	15.6
2	5.750	胸壁中央(川裏)	16.8
3	12.500	築堤端部(川裏)	23.8
4	* 15.000	堤防中央	24.2
5	17.500	築堤端部(川表)	23.8
6	23.000	門柱中央	19.5
7	24.250	胸壁中央(川表)	16.8
8	25.000	樋門端部(川表)	15.6

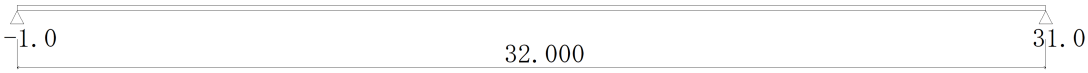
* ： 残留沈下量最大位置

■荷重分割図

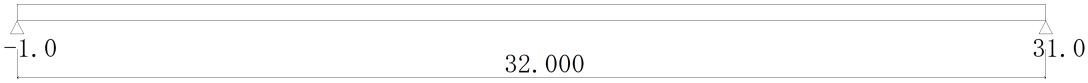
No.1



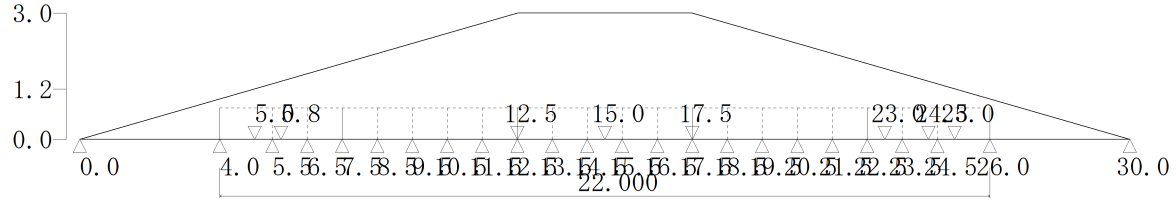
No.2

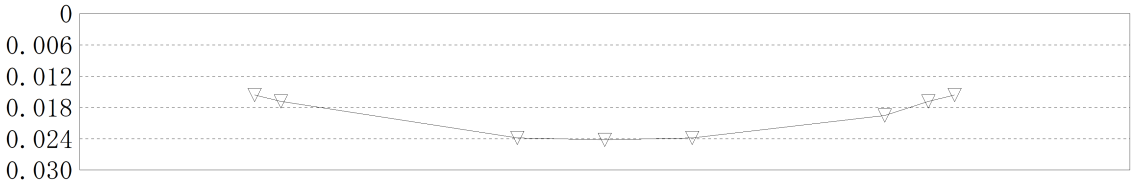


No.3



■沈下量曲線図





▽ ： 即時沈下量

2.2 圧密沈下量

粘性土層の圧密沈下量は、盛土等による地盤内の鉛直応力の増分に対して算定する。

Δe法による圧密沈下量S_cは、層区分された粘性土層ごとに求めた合計とし、次式で求められる。

$$S_c = \frac{e_0 - e_1}{1+e_0} \cdot H$$

ここに、

S_c ：圧密沈下量（m）

e_0 ：粘性土の初期間隙比

e_1 ：粘性土の圧縮後の間隙比で、圧縮試験で得られるe～logP曲線に粘性土層の中央深度の$P_0+\Delta P$を適用して求める。

P_0 ：盛土前の有効土かぶり圧(kN/m^2)

ΔP：盛土荷重による増加応力（kN/m^2）

H ：粘性土層の層厚（m）

Cc法による圧密沈下量S_cは、正規圧密状態にある粘性土の場合は、次式で求められる。

$$S_c = \frac{C_c}{1+e_0} \cdot \log_{10}\frac{P_0+\Delta P}{P_0} \cdot H$$

ここに、

S_c ：圧密沈下量（m）

C_c ：粘性土層の圧縮指数

e_0 ：粘性土の初期間隙比

P_0 ：盛土前の有効土かぶり圧(kN/m^2)

ΔP：盛土荷重による増加応力（kN/m^2）

H ：粘性土層の層厚（m）

2.2.1 基本条件

(1) 沈下量の算出方法 ： Δe法,Cc法

(2) 即時沈下量計算時に使用する圧密沈下曲線 ： Δe法

(3) 水位線の指定 ： 指定なし

2.2.2 地盤条件

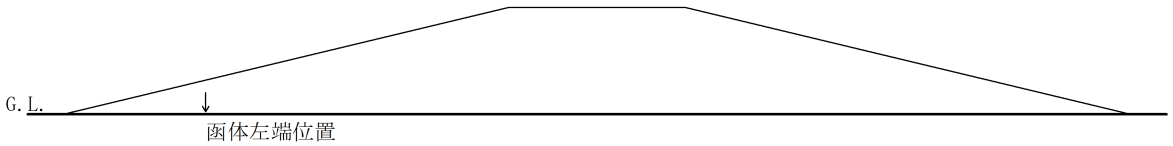
層No	名称	層区分	深度(m)	湿潤重量(kN/m³)	圧縮指数Cc	先行圧密応力q0(kN/m²)	変形係数Es(kN/m²)
1	砂質	砂層	0.500	18.000	1.0000	0.0	700.0
2	シルト(1)	粘性両面層	2.000	18.000	1.0000	0.0	3500.0
3	シルト(2)	粘性両面層	3.500	18.000	1.0000	0.0	4200.0
4	シルト(3)	粘性両面層	4.000	18.000	1.0000	0.0	5600.0
5	シルト(4)	粘性両面層	8.000	20.000	1.0000	0.0	6300.0

2.2.3 荷重条件

(1) 定型盛土タイプ ： 新設

(2) 盛土数 ： 1

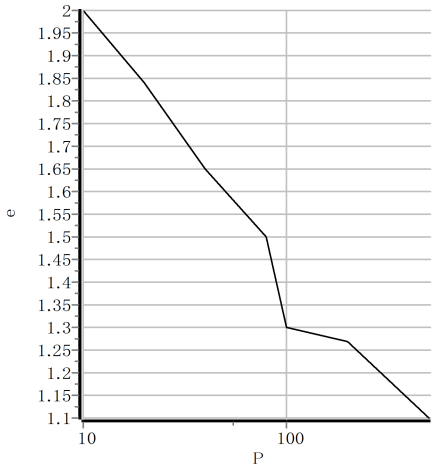
盛土No	単位重量(kN/m³)	沈下計算スイッチ	奥行き長L(m)	名称
1	18.800	全計算	10.000	新設



2.2.4 logP曲線

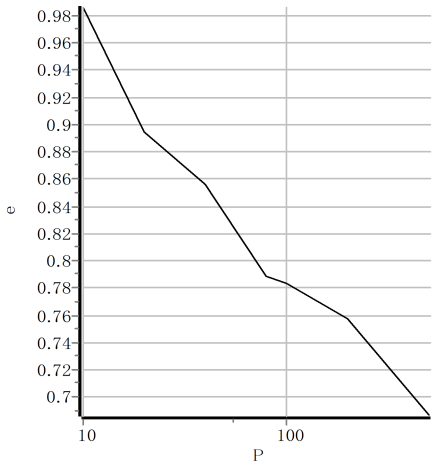
地層(粘性両面層) : 2 [e～logP曲線 : 土質試験値]

番号 No	圧密圧力 P(kN/m²)	間隙比 e
1	10.0000	2.0000
2	20.0000	1.8400
3	40.0000	1.6500
4	80.0000	1.5000
5	100.0000	1.3000
6	200.0000	1.2700
7	500.0000	1.1000



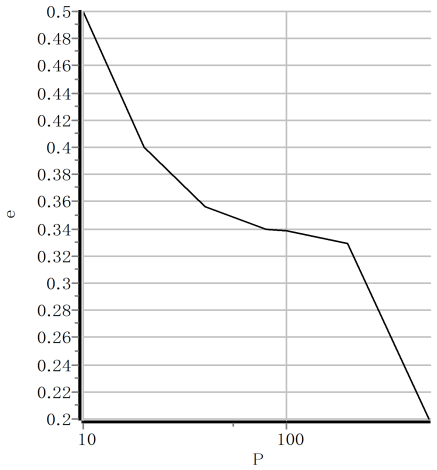
地層(粘性両面層) : 3 [e～logP曲線 : 土質試験値]

番号 No	圧密圧力 P(kN/m²)	間隙比 e
1	10.0000	0.9860
2	20.0000	0.8950
3	40.0000	0.8560
4	80.0000	0.7890
5	100.0000	0.7840
6	200.0000	0.7580
7	500.0000	0.6870



地層(粘性両面層) : 4 [e～logP曲線 : 土質試験値]

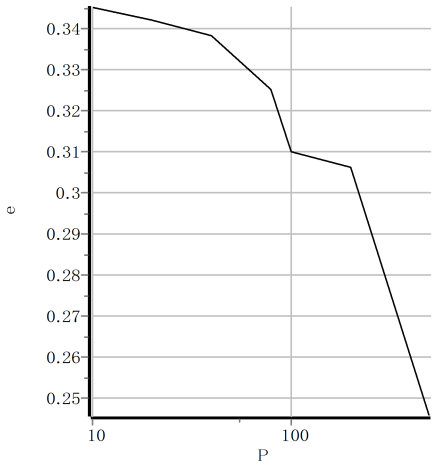
番号 No	圧密圧力 P(kN/m²)	間隙比 e
1	10.0000	0.5000
2	20.0000	0.4000
3	40.0000	0.3560
4	80.0000	0.3400
5	100.0000	0.3390
6	200.0000	0.3290
7	500.0000	0.2000



地層(粘性両面層) : 5 [e～logP曲線 : 土質試験値]

番号 No	圧密圧力 P(kN/m²)	間隙比 e
1	10.0000	0.3450
2	20.0000	0.3420
3	40.0000	0.3380

番号 No	圧密圧力 P(kN/m²)	間隙比 e
4	80.0000	0.3250
5	100.0000	0.3100
6	200.0000	0.3060
7	500.0000	0.2460



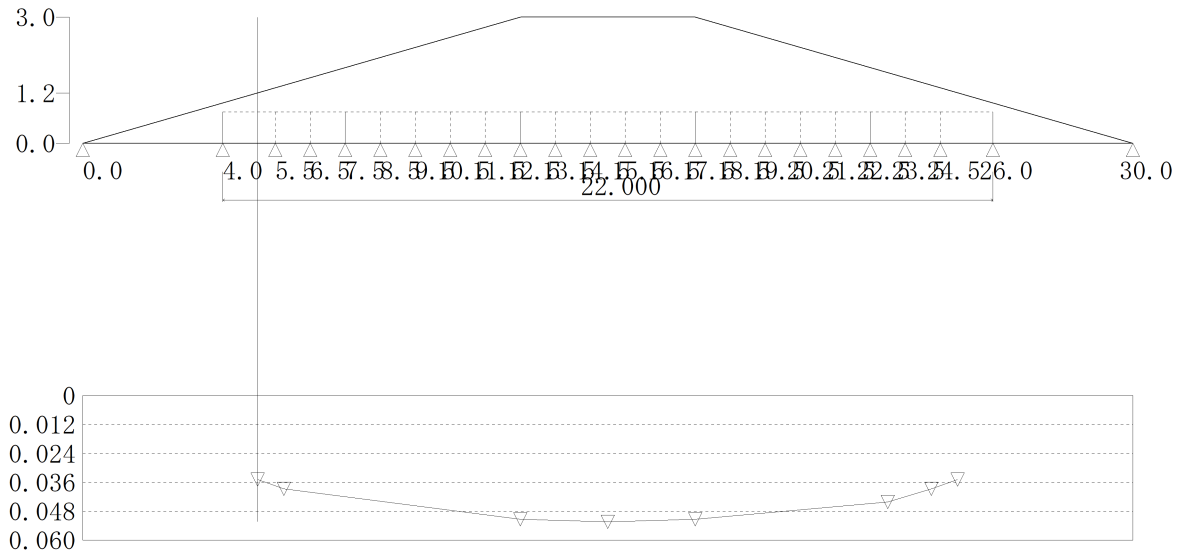
2.2.5 沈下量詳細(Δe法)

(1) 沈下量計算位置 [5.000] (m)

名称 : [樋門端部(川裏)]

沈下量 : 34.8 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	22.6	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	22.6	1.80771	1.62415
3	粘性両面層	1.500	29.8	49.500	22.7	0.83540	0.79893
4	粘性両面層	0.500	1.7	67.500	22.8	0.34392	0.33946
5	粘性両面層	4.000	3.3	112.000	23.1	0.30935	0.30826



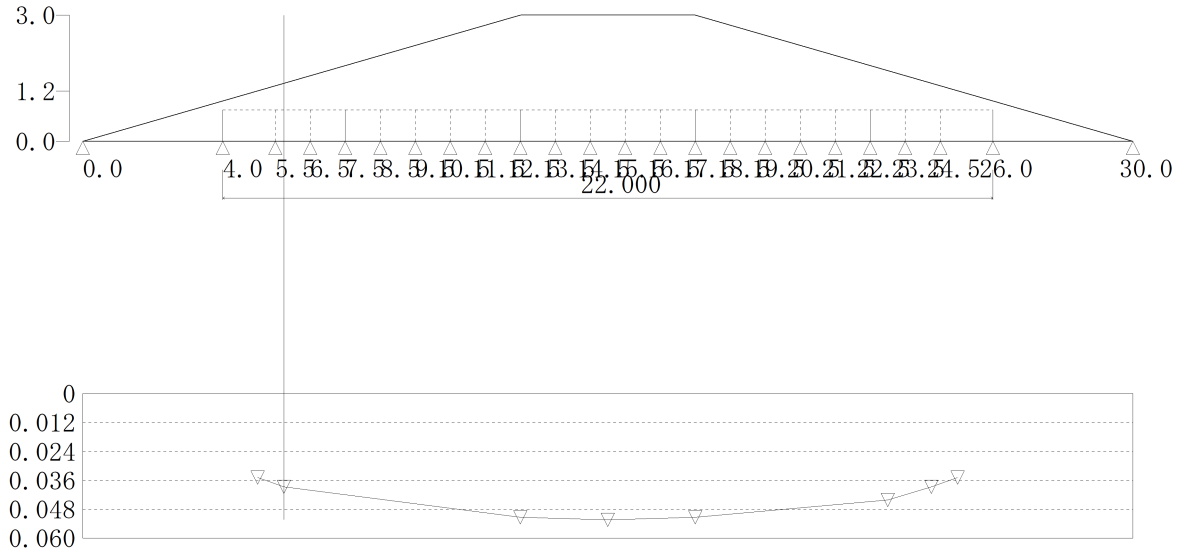
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(2) 沈下量計算位置 [　　5.750] (m)

名称 : [胸壁中央(川裏)]

沈下量 : 38.7 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	25.9	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	25.9	1.80771	1.60854
3	粘性両面層	1.500	33.3	49.500	26.0	0.83540	0.79465
4	粘性両面層	0.500	1.7	67.500	26.0	0.34392	0.33930
5	粘性両面層	4.000	3.7	112.000	25.8	0.30935	0.30815



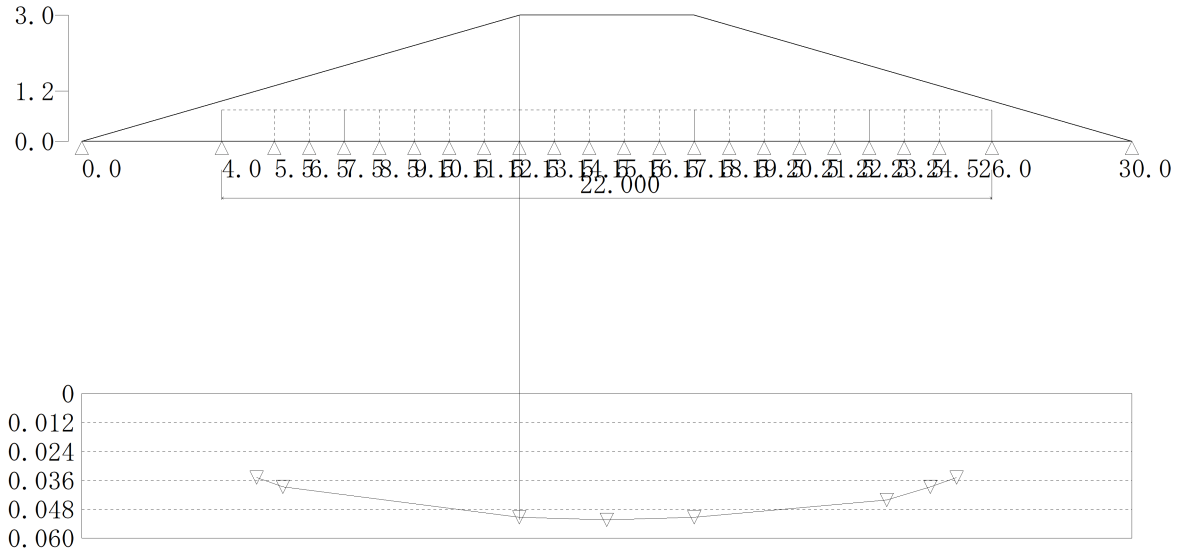
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(3) 沈下量計算位置 [　12.500] (m)

名称 : [築堤端部(川裏)]

沈下量 : 51.4 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	56.0	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	54.6	1.80771	1.50805
3	粘性両面層	1.500	42.5	49.500	52.2	0.83540	0.78337
4	粘性両面層	0.500	2.7	67.500	50.5	0.34392	0.33661
5	粘性両面層	4.000	6.1	112.000	46.4	0.30935	0.30735



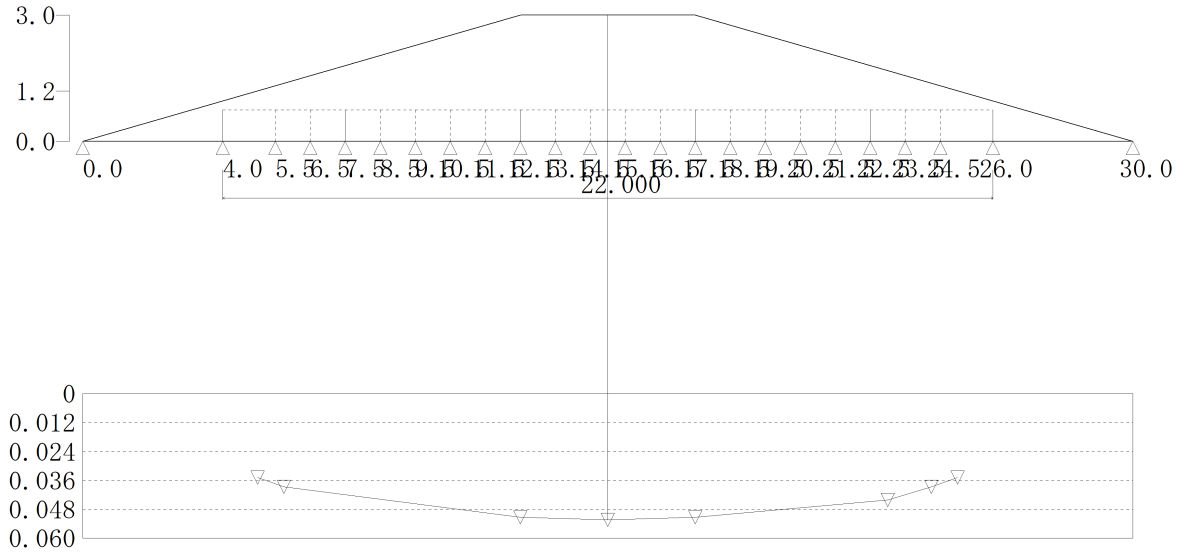
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(4) 沈下量計算位置 [　15.000] (m) (残留沈下量最大位置)

名称 : [堤防中央]

沈下量 : 52.4 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	56.4	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	56.1	1.80771	1.50369
3	粘性両面層	1.500	43.2	49.500	54.6	0.83540	0.78250
4	粘性両面層	0.500	2.8	67.500	52.9	0.34392	0.33632
5	粘性両面層	4.000	6.3	112.000	48.5	0.30935	0.30727



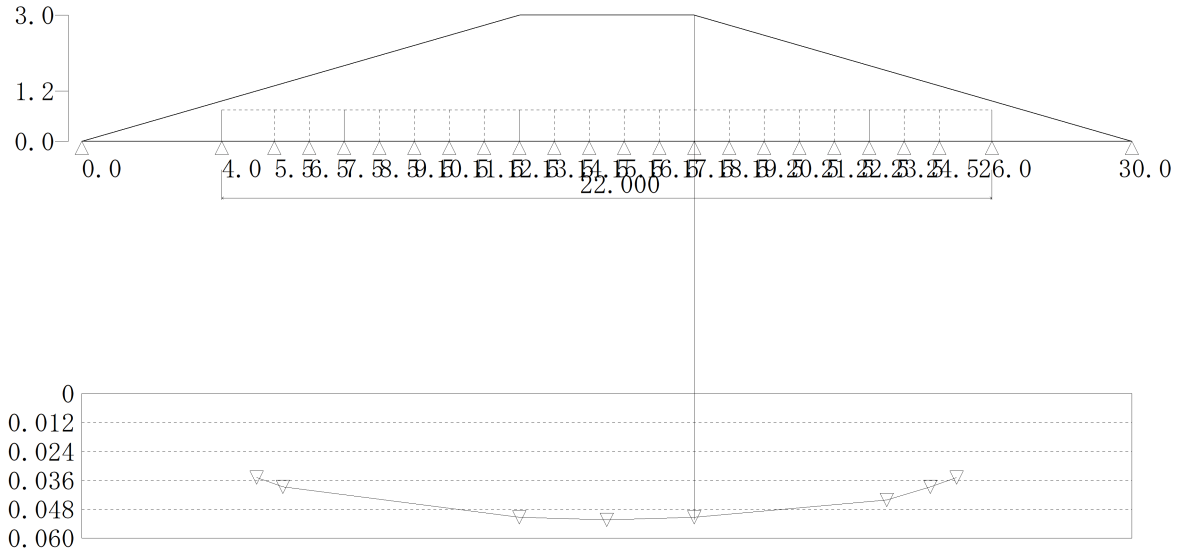
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(5) 沈下量計算位置 [　17.500] (m)

名称 : [築堤端部(川表)]

沈下量 : 51.4 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	56.0	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	54.6	1.80771	1.50805
3	粘性両面層	1.500	42.5	49.500	52.2	0.83540	0.78337
4	粘性両面層	0.500	2.7	67.500	50.5	0.34392	0.33661
5	粘性両面層	4.000	6.1	112.000	46.4	0.30935	0.30735



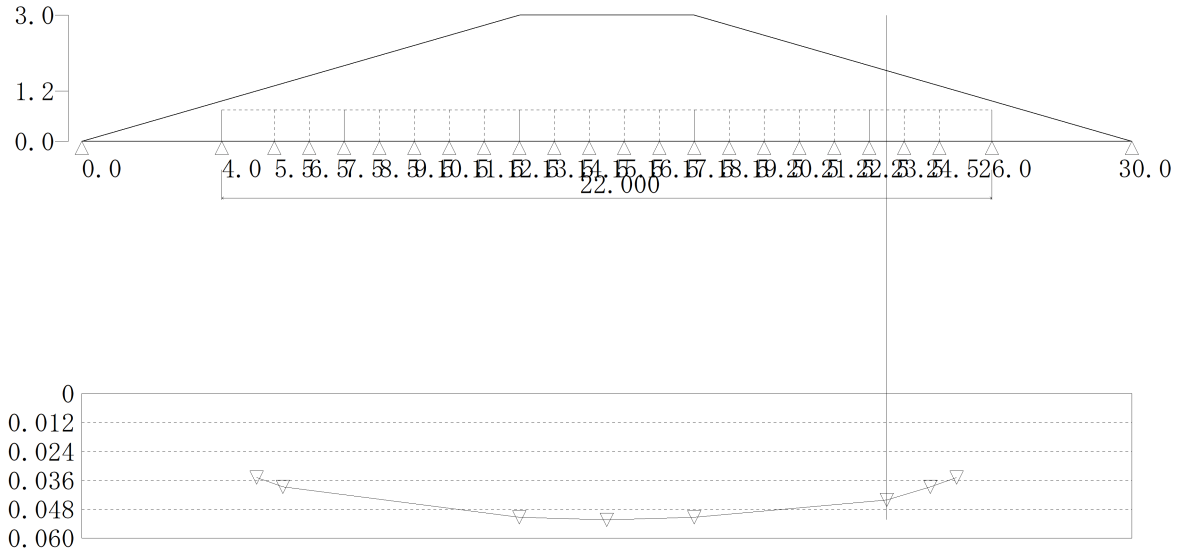
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(6) 沈下量計算位置 [　23.000] (m)

名称 : [門柱中央]

沈下量 : 44.2 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	31.6	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	31.6	1.80771	1.58479
3	粘性両面層	1.500	38.1	49.500	31.4	0.83540	0.78875
4	粘性両面層	0.500	1.8	67.500	31.2	0.34392	0.33906
5	粘性両面層	4.000	4.2	112.000	30.4	0.30935	0.30796



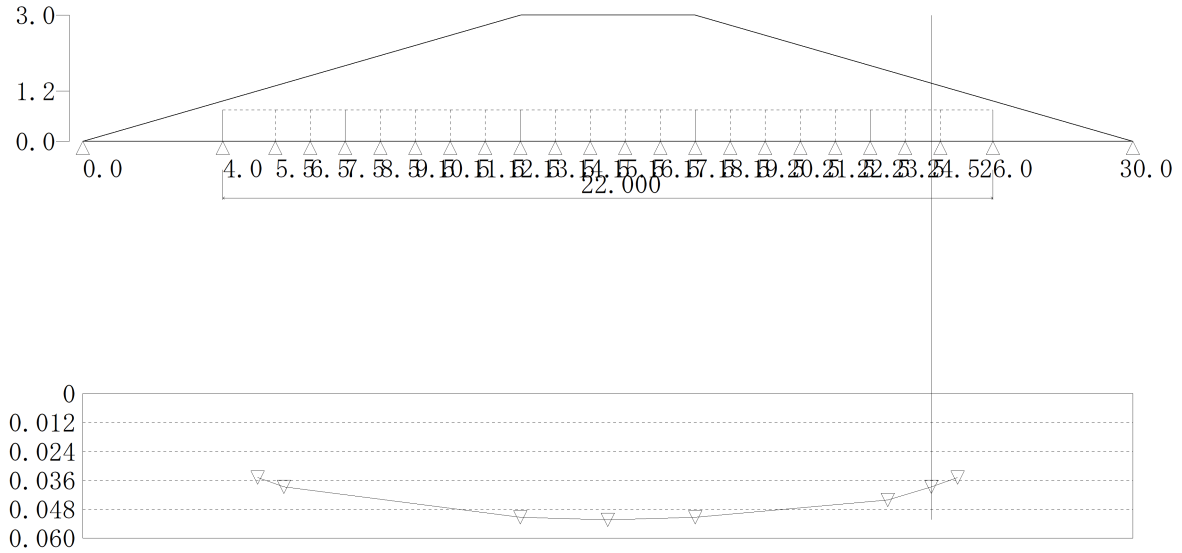
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(7) 沈下量計算位置 [　24.250] (m)

名称 : [胸壁中央(川表)]

沈下量 : 38.7 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	25.9	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	25.9	1.80771	1.60854
3	粘性両面層	1.500	33.3	49.500	26.0	0.83540	0.79465
4	粘性両面層	0.500	1.7	67.500	26.0	0.34392	0.33930
5	粘性両面層	4.000	3.7	112.000	25.8	0.30935	0.30815



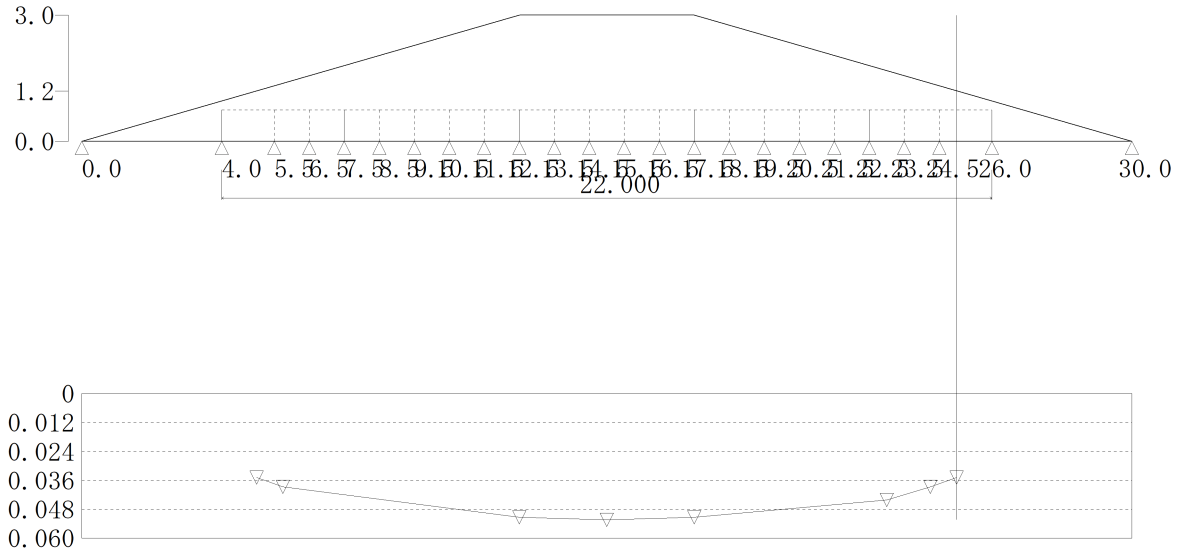
▽ : 圧密沈下量(Δe法)

(8) 沈下量計算位置 [　25.000] (m)

名称 : [樋門端部(川表)]

沈下量 : 34.8 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	後間隙比 e1
1	砂層	0.500	0.0	4.500	22.6	----	----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	22.6	1.80771	1.62415
3	粘性両面層	1.500	29.8	49.500	22.7	0.83540	0.79893
4	粘性両面層	0.500	1.7	67.500	22.8	0.34392	0.33946
5	粘性両面層	4.000	3.3	112.000	23.1	0.30935	0.30826



▽ : 圧密沈下量(Δe法)

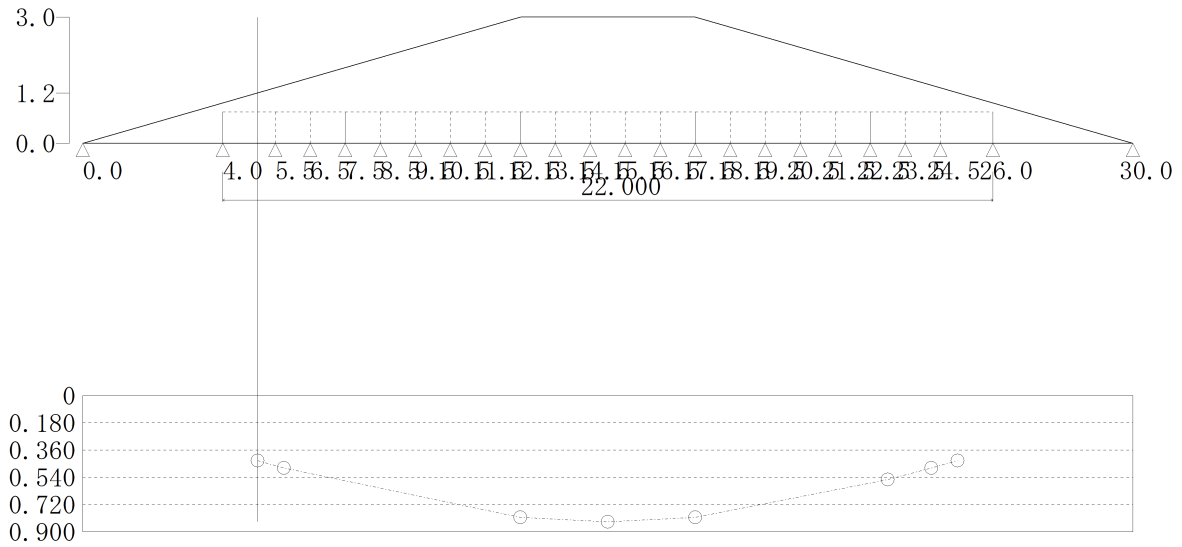
2.2.6 沈下量詳細(Cc法)

(1) 沈下量計算位置 [5.000] (m)

名称 : [樋門端部(川裏)]

沈下量 : 429.9 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	22.6	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	22.6	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	133.9	49.500	22.7	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	47.1	67.500	22.8	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	248.9	112.000	23.1	0.30935	1.0000



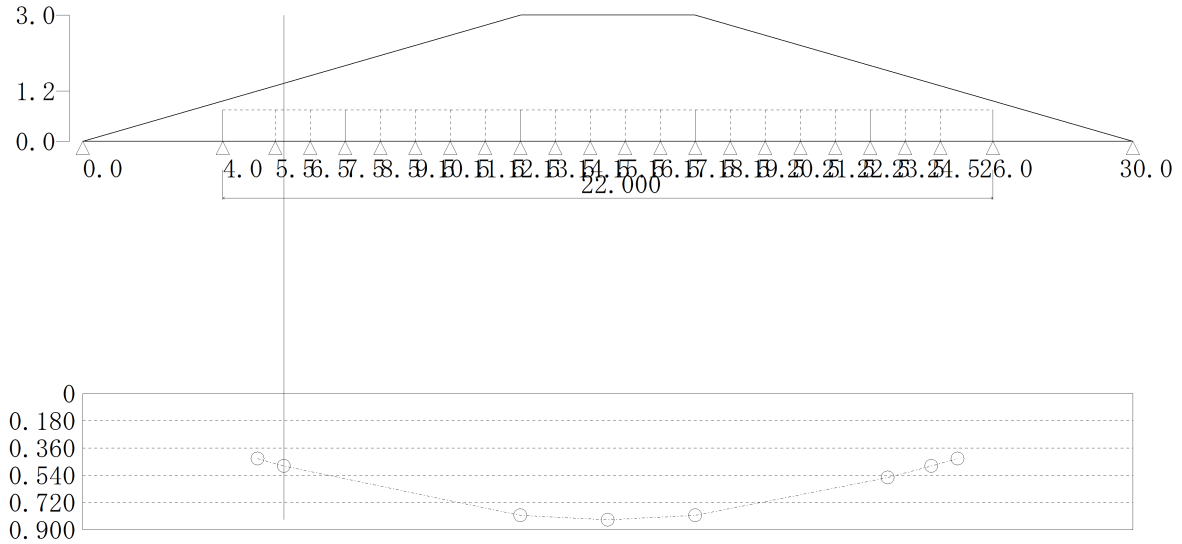
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(2) 沈下量計算位置 [　　5.750] (m)

名称 : [胸壁中央(川裏)]

沈下量 : 477.7 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	25.9	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	25.9	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	149.6	49.500	26.0	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	52.6	67.500	26.0	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	275.5	112.000	25.8	0.30935	1.0000



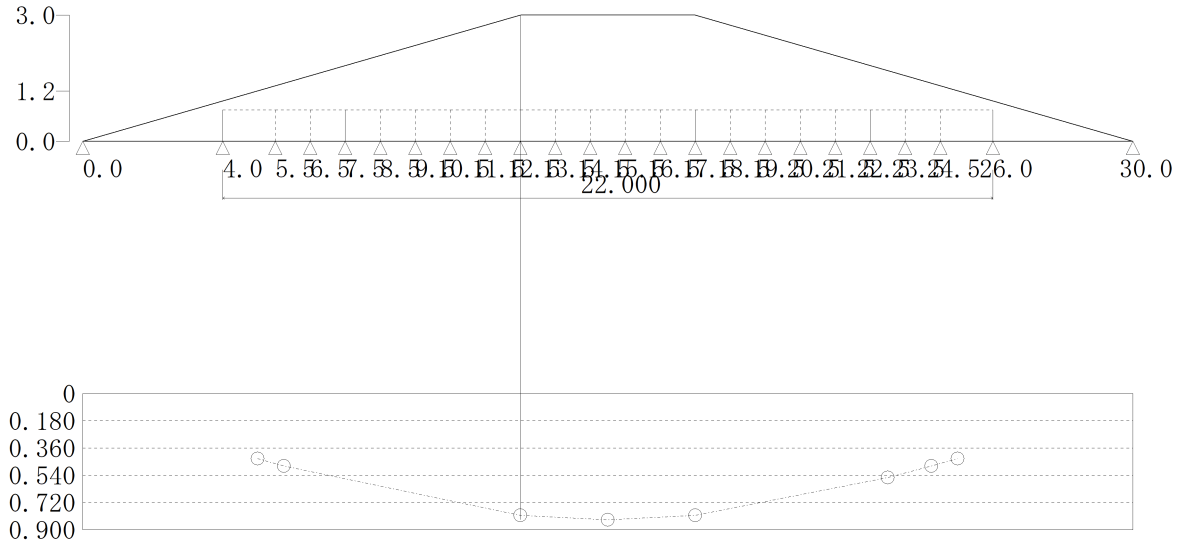
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(3) 沈下量計算位置 [　12.500] (m)

名称 : [築堤端部(川裏)]

沈下量 : 805.3 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	56.0	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	54.6	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	255.6	49.500	52.2	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	90.2	67.500	50.5	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	459.5	112.000	46.4	0.30935	1.0000



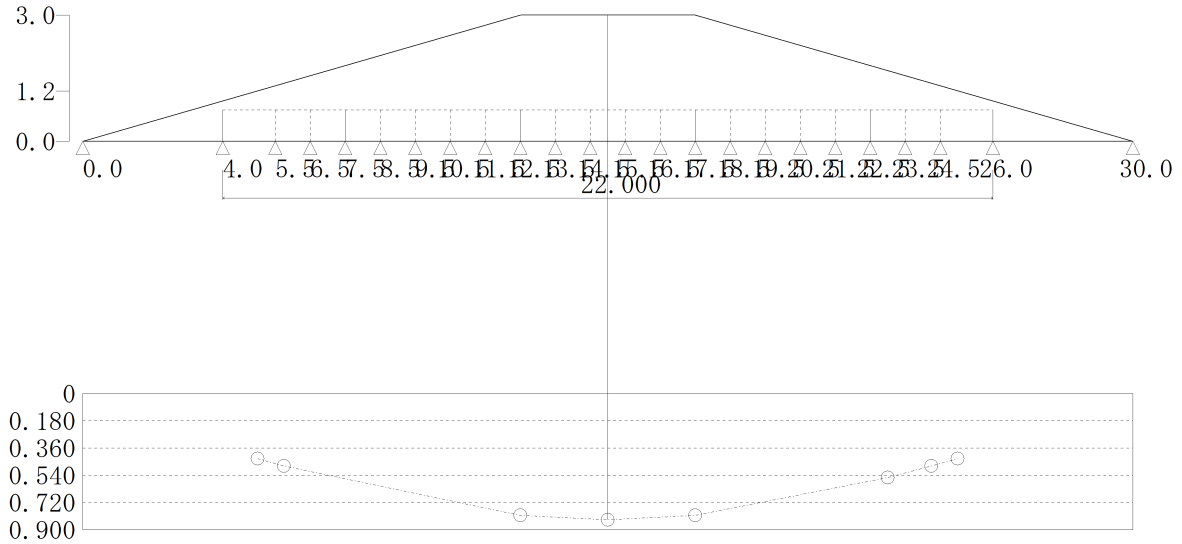
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(4) 沈下量計算位置 [　15.000] (m) (残留沈下量最大位置)

名称 : [堤防中央]

沈下量 : 834.2 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	56.4	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	56.1	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	263.7	49.500	54.6	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	93.5	67.500	52.9	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	476.9	112.000	48.5	0.30935	1.0000



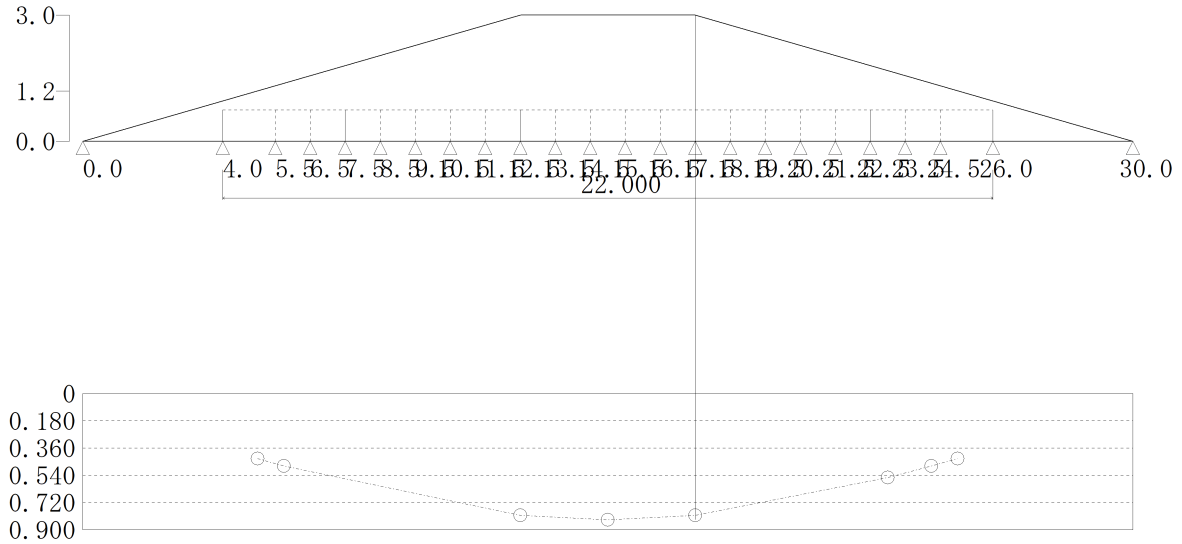
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(5) 沈下量計算位置 [　17.500] (m)

名称 : [築堤端部(川表)]

沈下量 : 805.3 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	56.0	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	54.6	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	255.6	49.500	52.2	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	90.2	67.500	50.5	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	459.5	112.000	46.4	0.30935	1.0000



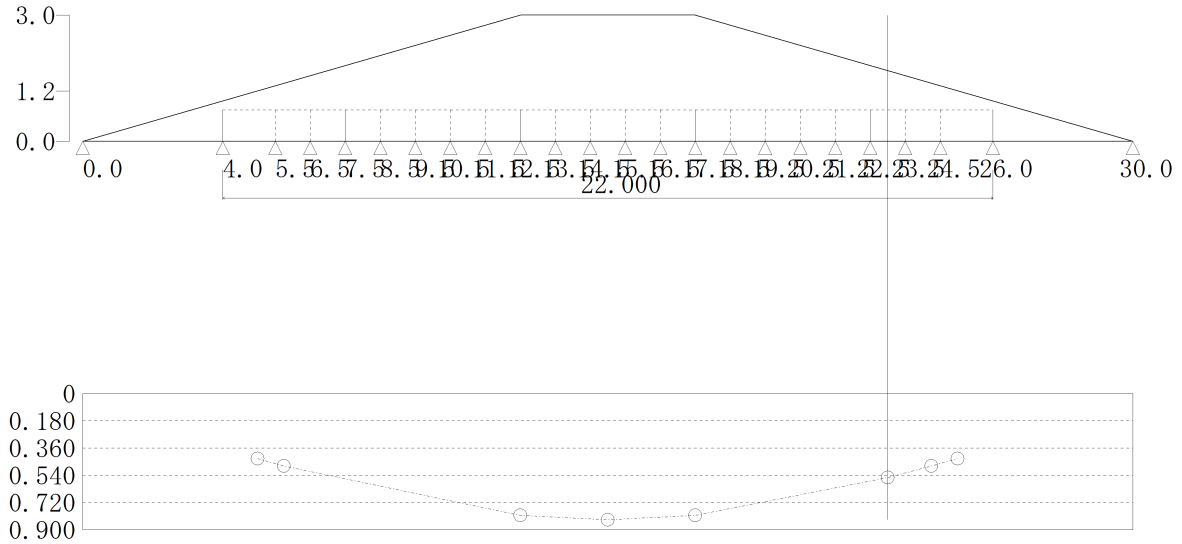
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(6) 沈下量計算位置 [　23.000] (m)

名称 : [門柱中央]

沈下量 : 554.5 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	31.6	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	31.6	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	174.4	49.500	31.4	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	61.4	67.500	31.2	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	318.7	112.000	30.4	0.30935	1.0000



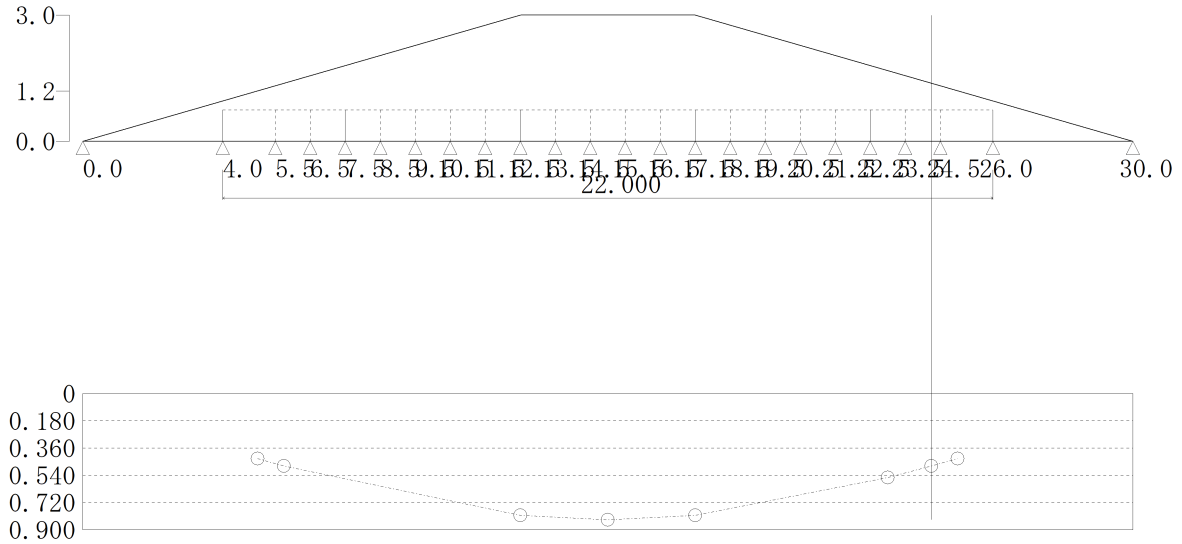
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(7) 沈下量計算位置 [　24.250] (m)

名称 : [胸壁中央(川表)]

沈下量 : 477.7 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	25.9	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	25.9	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	149.6	49.500	26.0	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	52.6	67.500	26.0	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	275.5	112.000	25.8	0.30935	1.0000



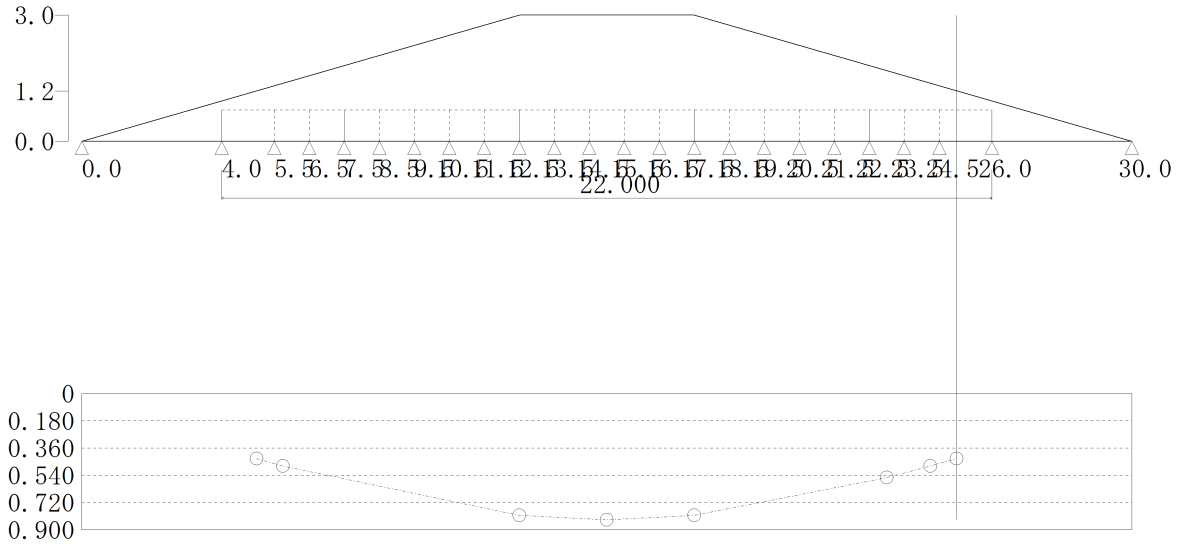
○ : 圧密沈下量(Cc法)

(8) 沈下量計算位置 [　25.000] (m)

名称 : [樋門端部(川表)]

沈下量 : 429.9 (mm)

層 No	区分	層厚 H (m)	沈下量 S(mm)	土かぶり圧 P0 (kN/m²)	増加応力 ΔP (kN/m²)	初期間隙比 e0	圧縮係数 Cc
1	砂層	0.500	0.0	4.500	22.6	-----	-----
2	粘性両面層	1.500	0.0	22.500	22.6	1.80771	1.0000
3	粘性両面層	1.500	133.9	49.500	22.7	0.83540	1.0000
4	粘性両面層	0.500	47.1	67.500	22.8	0.34392	1.0000
5	粘性両面層	4.000	248.9	112.000	23.1	0.30935	1.0000

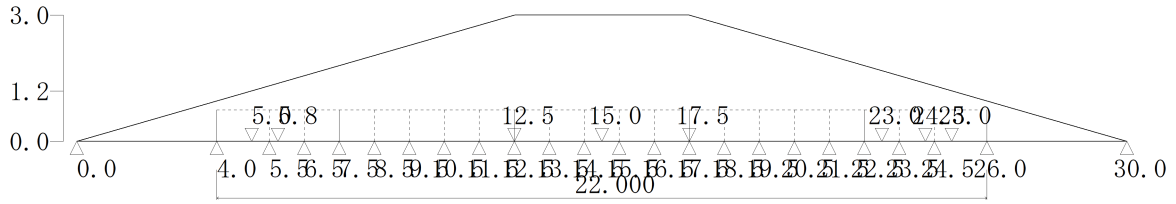


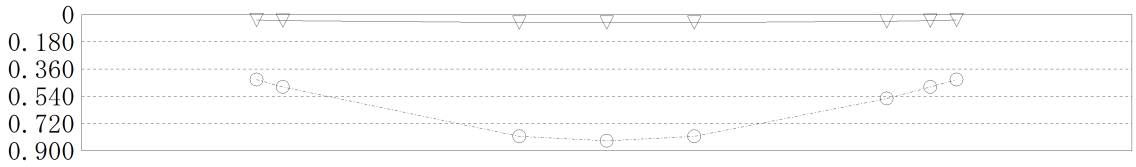
○ : 圧密沈下量(Cc法)

2.2.7 沈下量一覧

No	検討位置 (mm)	名称	Δe法 (mm)	Cc法 (mm)
1	5.000	樋門端部(川裏)	34.8	429.9
2	5.750	胸壁中央(川裏)	38.7	477.7
3	12.500	築堤端部(川裏)	51.4	805.3
4	* 15.000	堤防中央	52.4	834.2
5	17.500	築堤端部(川表)	51.4	805.3
6	23.000	門柱中央	44.2	554.5
7	24.250	胸壁中央(川表)	38.7	477.7
8	25.000	樋門端部(川表)	34.8	429.9

* ： 残留沈下量最大位置





▽ ： 圧密沈下量(Δe法)
○ ： 圧密沈下量(Cc法)

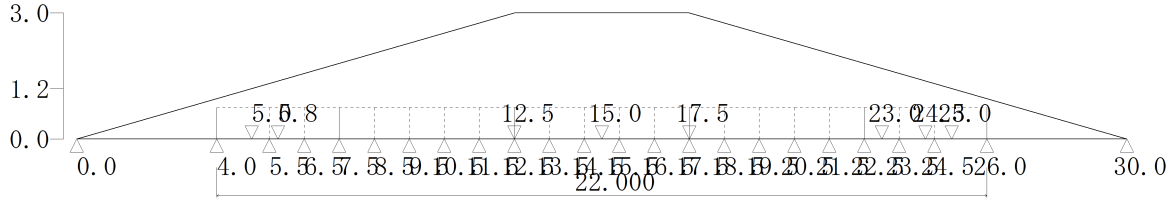
2.3 残留沈下量

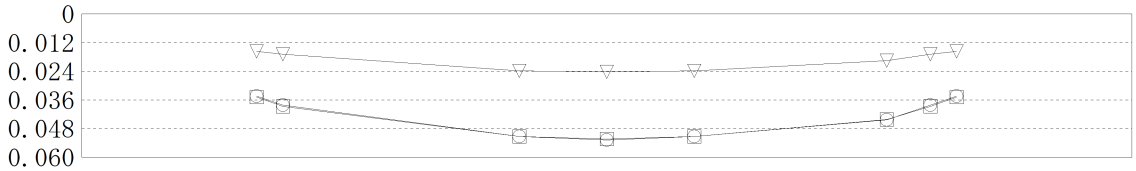
地盤の残留沈下量Sは、即時沈下量S_iと圧密沈下量(Δe法)S_cとを合計した沈下量の最大値とする。
ここでは、残留沈下量と剛支持とみなす残留沈下量の許容値と比較して基礎形式を判定する。
床付け面より上側地層の圧密沈下量は無視しています。

2.3.1 集計計算結果

No	検討位置 (m)	名称	即時沈下量 (mm)	圧密沈下量 (mm)	キャンバー量(mm)	残留沈下量 (mm)	許容値 (mm)	判定
1	5.000	樋門端部(川裏)	15.6	34.8	16.0	34.4	300.0	OK
2	5.750	胸壁中央(川裏)	16.8	38.7	17.3	38.2	300.0	OK
3	12.500	築堤端部(川裏)	23.8	51.4	23.8	51.4	300.0	OK
4	* 15.000	堤防中央	24.2	52.4	23.8	52.8	300.0	OK
5	17.500	築堤端部(川表)	23.8	51.4	23.8	51.4	300.0	OK
6	23.000	門柱中央	19.5	44.2	19.4	44.3	300.0	OK
7	24.250	胸壁中央(川表)	16.8	38.7	17.3	38.2	300.0	OK
8	25.000	樋門端部(川表)	15.6	34.8	16.0	34.4	300.0	OK

位置15.000 (m)にて最大残留沈下量52.8 > 50.0(mm) となり、柔支持基礎と判定する。
* : 残留沈下量最大位置





○ : 残留沈下量
▽ : 即時沈下量
□ : 圧密沈下量

2.4 側方変位量

側方変位量は、地盤を弾性体とみなして弾性変位量として求めることできる。

$$R_{ix} = \sum_{i=1}^{n} \frac{-(1+\nu)(1-2\nu)q_i \cdot a_i}{E_m \cdot \pi} \left[\frac{b_i}{2a_i} \log \frac{(a_i - x)^2 + b_i^2}{(a_i + x)^2 + b_i^2} + \frac{a_i - x}{a_i} \tan^{-1} \frac{b_i}{a_i - x} - \frac{a_i + x}{a_i} \tan^{-1} \frac{b_i}{a_i + x} \right]$$

ここに、

R_{ix} ：函軸方向xの位置の地盤の側方変位量（m）

q_i ：盛土荷重（kN/m²）

E_m ：地盤の換算変形係数（kN/m²）

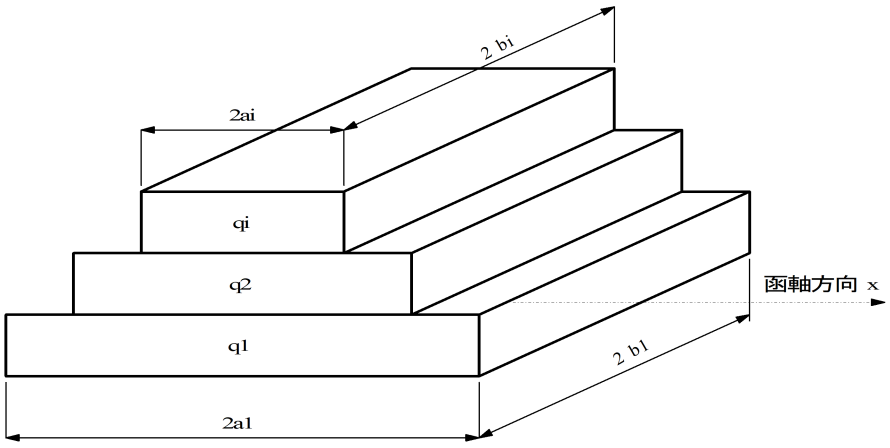
ν ：地盤のポアソン比 = 0.30

$2a_i$：載荷幅（m）

$2b_i$：載荷奥行（m）

n ：等分布荷重数（m）

x ：それぞれの等分布荷重のセンターからの距離（m）



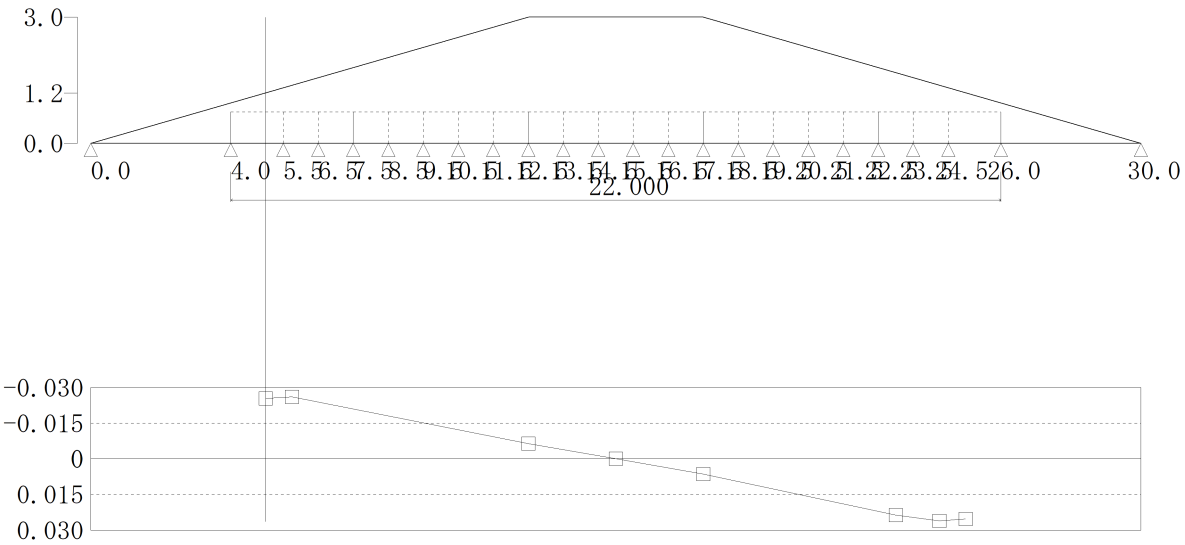
2.4.1 変位量詳細

(1) 沈下量計算位置 [5.000] (m)

名称 : [樋門端部(川裏)]

側方変位量 : -25.3 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心 距離 x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	10.000	-17.5
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	10.000	-2.0
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	10.000	-5.9



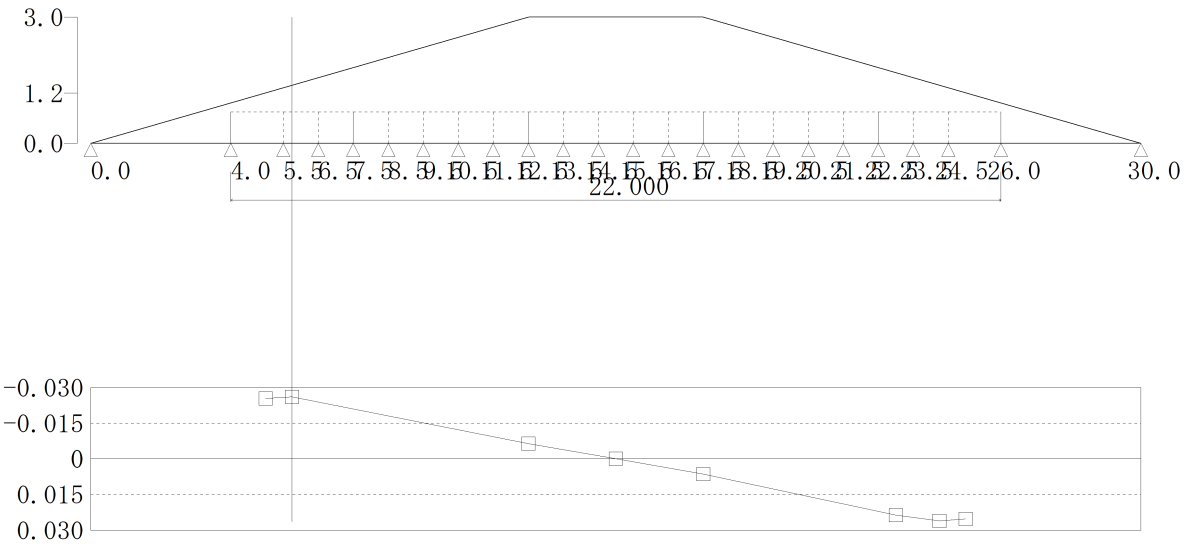
□ : 側方変位量

(2) 沈下量計算位置 [　　5.750] (m)

名称 : [胸壁中央(川裏)]

側方変位量 : -26.1 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	9.250	-19.0
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	9.250	-1.8
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	9.250	-5.3



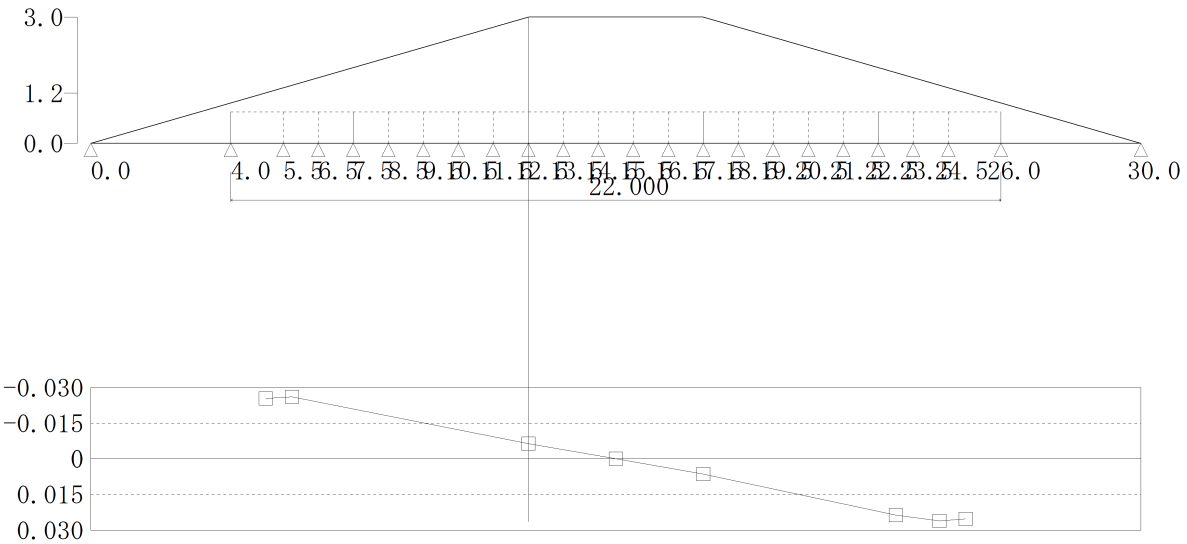
□ : 側方変位量

(3) 沈下量計算位置 [　12.500] (m)

名称 : [築堤端部(川裏)]

側方変位量 : -6.4 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心 距離　x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	2.500	-4.7
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	2.500	-0.4
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	2.500	-1.3



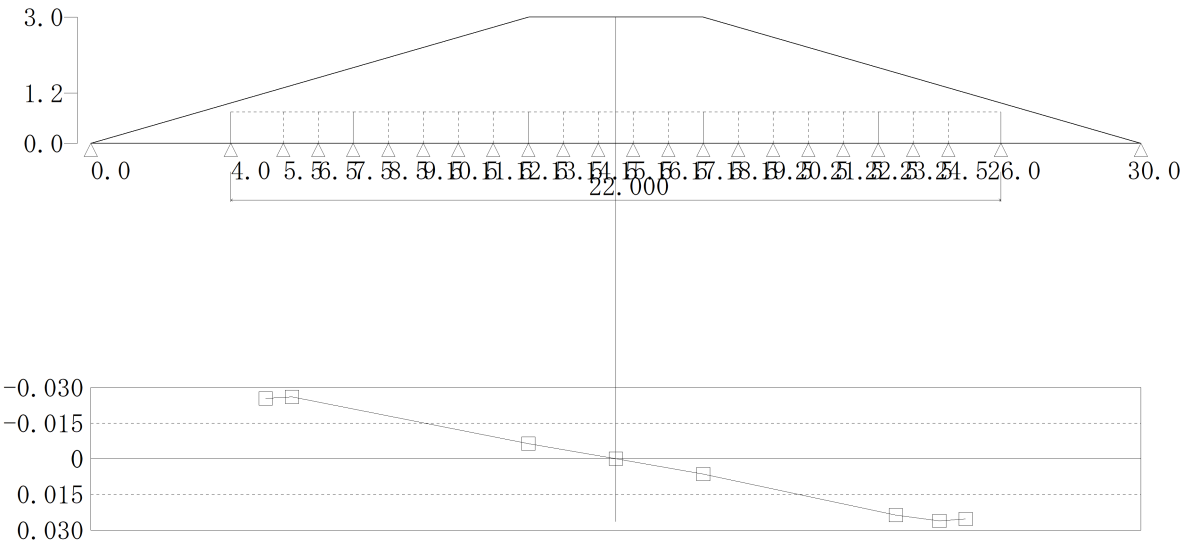
□ : 側方変位量

(4) 沈下量計算位置 [　15.000] (m)

名称 : [堤防中央]

側方変位量 : 0.0 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心 距離　x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	0.000	0.0
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	0.000	0.0
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	0.000	0.0



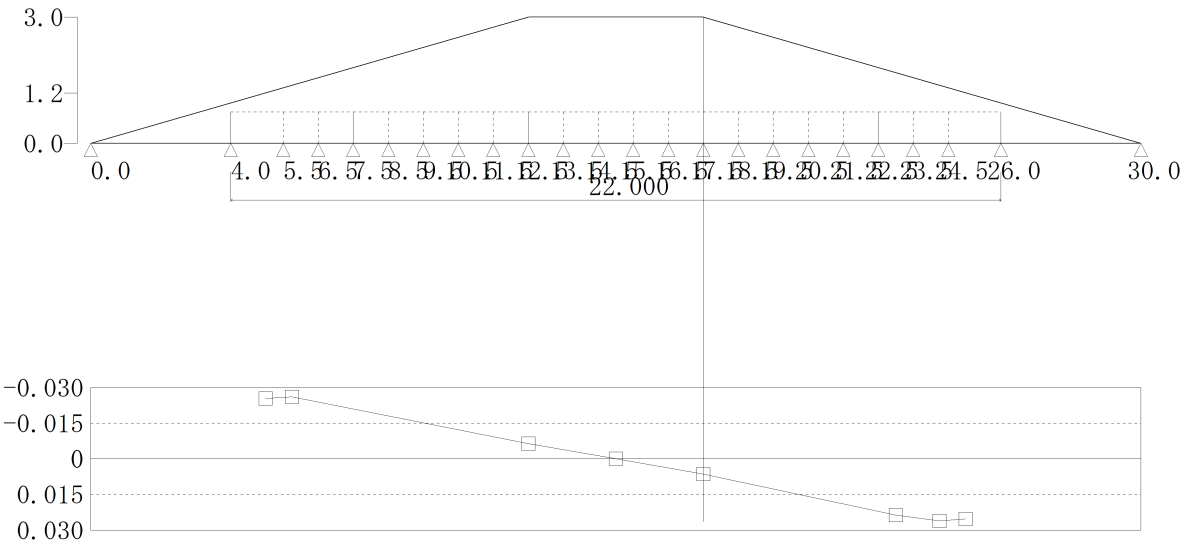
□ : 側方変位量

(5) 沈下量計算位置 [　17.500] (m)

名称 : [築堤端部(川表)]

側方変位量 : 6.4 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心 距離　x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	2.500	4.7
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	2.500	0.4
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	2.500	1.3



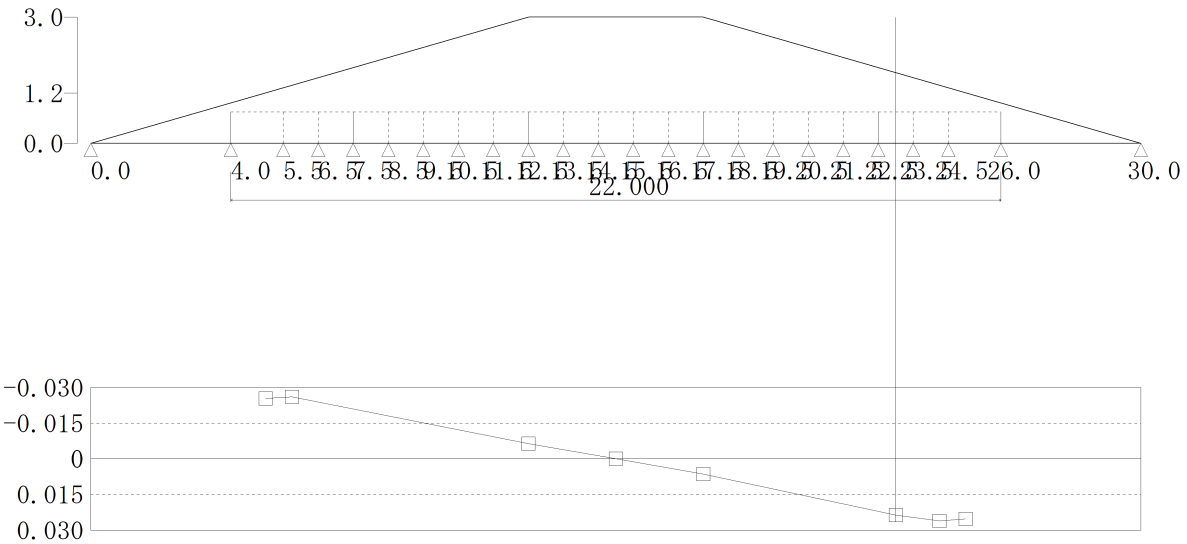
□ : 側方変位量

(6) 沈下量計算位置 [　23.000] (m)

名称 : [門柱中央]

側方変位量 : 23.7 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心 距離　x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	8.000	17.8
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	8.000	1.5
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	8.000	4.5



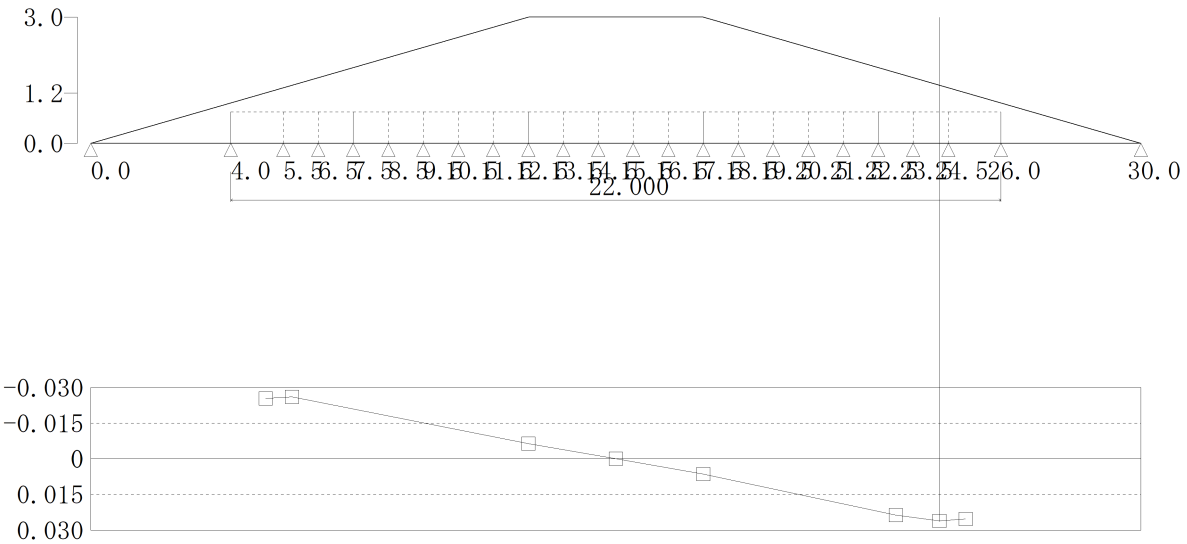
□ : 側方変位量

(7) 沈下量計算位置 [　24.250] (m)

名称 : [胸壁中央(川表)]

側方変位量 : 26.1 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心距離 x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	9.250	19.0
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	9.250	1.8
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	9.250	5.3



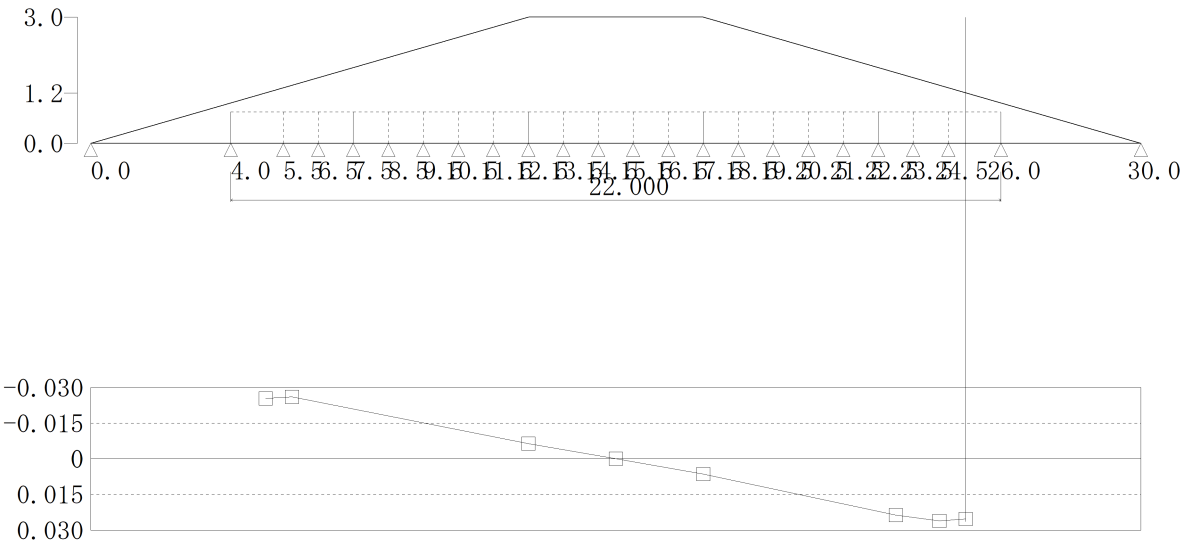
□ : 側方変位量

(8) 沈下量計算位置 [　25.000] (m)

名称 : [樋門端部(川表)]

側方変位量 : 25.3 (mm)

番号 No	載荷幅 2ai (m)	載荷奥行 2bi (m)	深さ H (m)	換算変形係数 Em (kN/m²)	荷重 qi (kN/m²)	荷重中心 距離　x (m)	側方変位量 Rix (mm)
1	17.500	10.000	6.000	5249.3	56.400	10.000	17.5
2	32.000	10.000	6.000	5249.3	9.000	10.000	2.0
3	32.000	10.000	6.000	5249.3	27.000	10.000	5.9



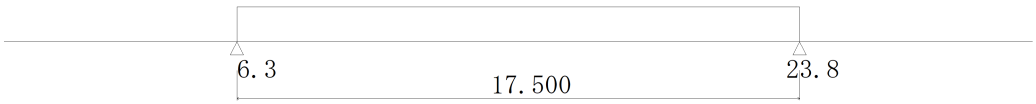
□ : 側方変位量

2.4.2 変位量一覧

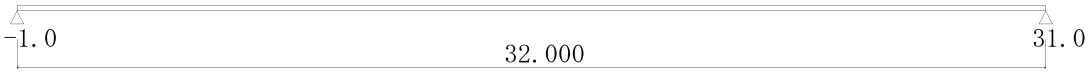
No	検討位置 (m)	名称	側方変位量 (mm)
1	5.000	樋門端部(川裏)	-25.3
2	5.750	胸壁中央(川裏)	-26.1
3	12.500	築堤端部(川裏)	-6.4
4	15.000	堤防中央	0.0
5	17.500	築堤端部(川表)	6.4
6	23.000	門柱中央	23.7
7	24.250	胸壁中央(川表)	26.1
8	25.000	樋門端部(川表)	25.3

■荷重分割図

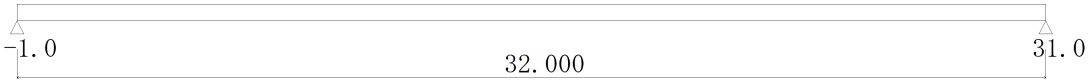
No.1



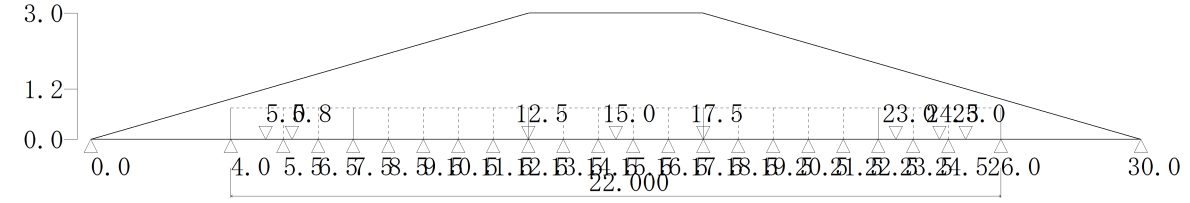
No.2

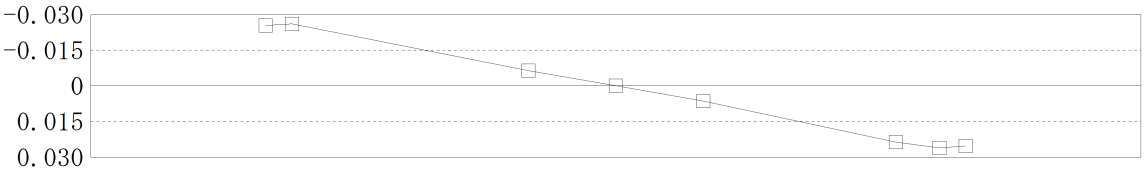


No.3



■変位量曲線図





□ ： 側方変位量

3章 本体縦方向の計算(縦方向の計算)

3.1 基本式

函体縦方向の計算は、地盤変位を考慮した弾性床上の梁として計算する。

$$\frac{EI}{B} \cdot \frac{d^4w}{dx^4} + k_v \cdot (w - w_g) = q$$

$$\frac{EA}{U} \cdot \frac{d^2u}{dx^2} + k_s \cdot (u - u_g) = p$$

ここに、

w ：函体のたわみ　(m)

w_g：地盤変位（沈下）　(m)

k_v：鉛直方向地盤反力係数　(kN/m^3)

B ：函体の幅　(m)

EI：函体の剛性　(kN・m^2)

q ：函軸鉛直方向荷重　(kN/m^2)

u ：函軸方向変位　(m)

u_g：地盤変位（側方変位）　(m)

k_s：水平方向せん断地盤反力係数　(kN/m^3)

U ：函体の周長　(m)

EA：函体の函軸方向剛性　(kN)

p ：函軸方向荷重　(kN/m^2)

函軸鉛直方向荷重qには、土かぶり土重(鉛直土圧)は考慮しないものとする。

1) 計算に必要な諸条件

柔構造樋門の本体の縦方向の計算に必要な諸条件を以下に示す。

その適用は一般に「表1」の通りである。

1. 函体諸元（スパン割、断面諸元)
2. スパンの結合条件（継手の変形特性)
3. 境界条件（樋門本体の左端、右端の支持条件)
4. 鉛直方向地盤反力係数・水平方向せん断地盤反力係数
5. キャンバー量の函軸方向分布
6. 地盤変位の影響（基礎地盤の沈下量及び側方変位量の函軸方向分布)
7. その他の外力（函体・門柱等の自重、土重、水重、土圧等)
8. 初期折れ角（キャンバー盛土施工時の継手部設置角)
9. しゃ水鋼矢板等の影響（鋼矢板と函体との結合条件、鋼矢板諸元、鋼矢板に作用する正負の周面摩擦力の影響等)
10. 緊張材の影響（緊張材の諸元、配置、緊張力、各種ロス等)

表1　柔構造樋門の本体の縦方向の設計に必要な条件量

基　本　式	考慮すべき条件	
	一般に考慮	必要に応じて考慮
地盤変位の影響を考慮した弾性床上の梁	1，2，3，4，6，7，9	5，8，10

3.2 地盤反力係数

3.2.1 地盤の変形係数

多層地盤の換算変形係数E_{om}は、下式で算出する。

B≠Lの場合

$$E_{om}=\frac{\log\dfrac{(B+2h_n\cdot\tan\theta)\cdot L}{(L+2h_n\cdot\tan\theta)\cdot B}}{\Sigma\dfrac{1}{E_i}\log\dfrac{(B+2h_i\cdot\tan\theta)(L+2h_{i-1}\cdot\tan\theta)}{(L+2h_i\cdot\tan\theta)(B+2h_{i-1}\cdot\tan\theta)}}$$

B=Lの場合

$$E_{om}=\frac{-\dfrac{1}{B+2h_n\cdot\tan\theta}+\dfrac{1}{B}}{\Sigma\dfrac{1}{E_i}\left(-\dfrac{1}{B+2h_i\cdot\tan\theta}+\dfrac{1}{B+2h_{i-1}\cdot\tan\theta}\right)}$$

ここに

E_{om}:地盤の変化を考慮に入れた換算変形係数（kN/m²）

B :載荷幅（m）

L :載荷奥行[函体のスパン長]（m）

h_n :影響を調べなければならない深さで、載荷幅の3倍以上とする。（m）

E_i :細分した第i番目の層の変形係数（kN/m²）

θ:荷重の分散角度（=30° ）

スパン1-ブロック1　スパン1(川裏)

B			1.200 (m)
L			3.500 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18562.1 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン1-ブロック2　スパン1(川裏)

B			1.200 (m)
L			3.500 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18562.1 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン1-ブロック3　スパン1(川裏)

B			1.200 (m)
L			3.500 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18562.1 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン2-ブロック1　スパン2(中央1)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン2-ブロック2　スパン2(中央1)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン2-ブロック3　スパン2(中央1)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン2-ブロック4　スパン2(中央1)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン2-ブロック5　スパン2(中央1)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン3-ブロック1　スパン3(中央2)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン3-ブロック2　スパン3(中央2)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン3-ブロック3　スパン3(中央2)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン3-ブロック4　スパン3(中央2)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン3-ブロック5　スパン3(中央2)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン4-ブロック1　スパン4(中央3)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン4-ブロック2　スパン4(中央3)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン4-ブロック3　スパン4(中央3)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン4-ブロック4　スパン4(中央3)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン4-ブロック5　スパン4(中央3)

B			1.200 (m)
L			5.000 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18693.0 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン5-ブロック1　スパン10(川表)

B			1.200 (m)
L			3.500 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18562.1 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

スパン5-ブロック2　スパン10(川表)

B			1.200 (m)
L			3.500 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18562.1 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

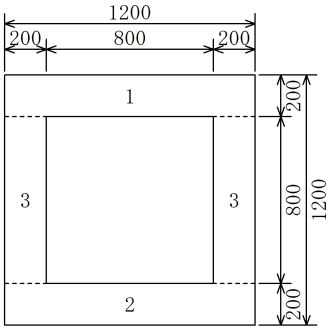
スパン5-ブロック3　スパン10(川表)

B			1.200 (m)
L			3.500 (m)
hn			3.600 (m)
層	層厚 (m)	深度 (m)	Ei (kN/m²)
1	1.500	1.500	16800.0
2	0.500	2.000	22400.0
3	1.600	3.600	25200.0
合計	3.600		
Eom			18562.1 (kN/m²)

※層および深度は、床付け面を基準とした値

3.2.2 函体の諸元

スパン1-ブロック1　スパン1(川裏)



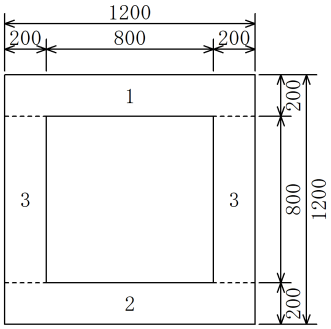
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2) + \Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン1-ブロック2　スパン1(川裏)



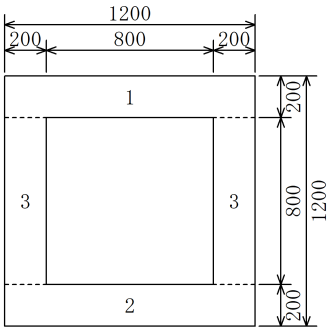
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2) + \Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン1-ブロック3　スパン1(川裏)



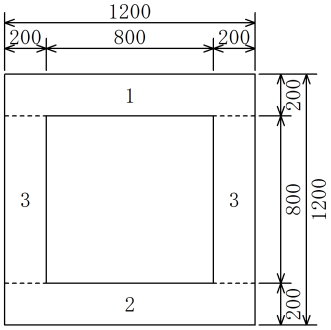
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン2-ブロック1　スパン2(中央1)



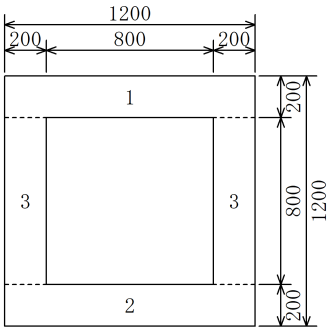
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン2-ブロック2　スパン2(中央1)



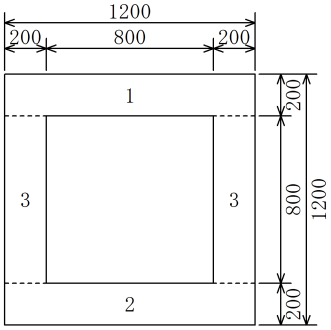
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン2-ブロック3　スパン2(中央1)



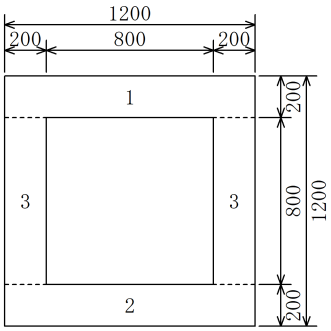
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン2-ブロック4　スパン2(中央1)



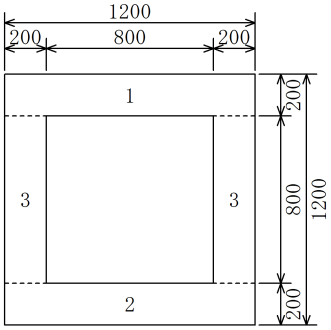
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン2-ブロック5　スパン2(中央1)



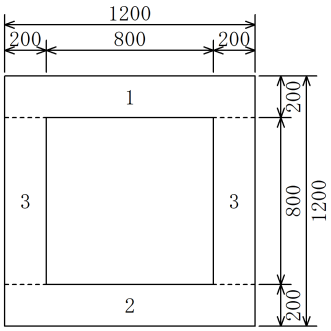
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン3-ブロック1　スパン3(中央2)



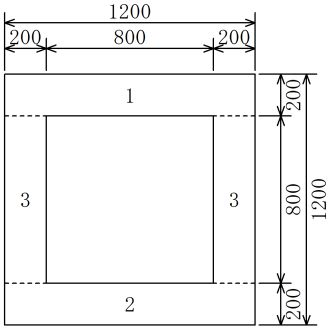
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン3-ブロック2　スパン3(中央2)



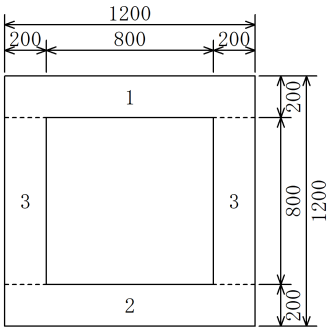
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン3-ブロック3　スパン3(中央2)



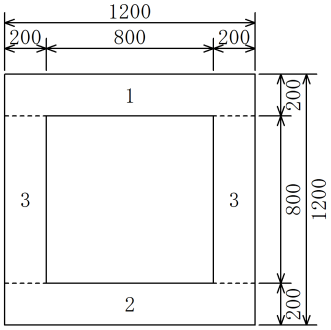
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン3-ブロック4　スパン3(中央2)



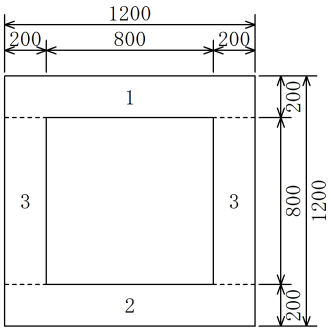
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン3-ブロック5　スパン3(中央2)



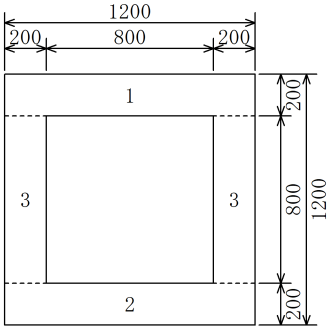
位置	Ai (m²)	Yi (m)	Ai・Yi (m³)	Ai・Yi² (m³)	Ioi (m⁴)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m⁴)

スパン4-ブロック1　スパン4(中央3)



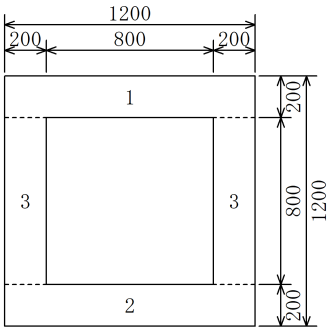
位置	Ai (m²)	Yi (m)	Ai・Yi (m³)	Ai・Yi² (m³)	Ioi (m⁴)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m⁴)

スパン4-ブロック2　スパン4(中央3)



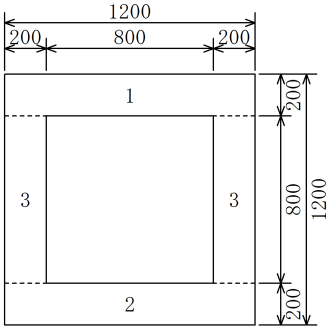
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン4-ブロック3　スパン4(中央3)



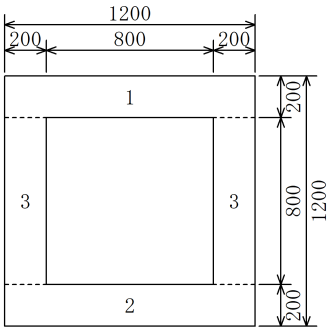
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン4-ブロック4　スパン4(中央3)



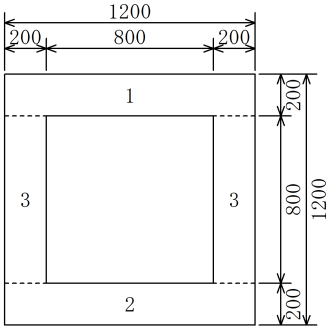
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン4-ブロック5　スパン4(中央3)



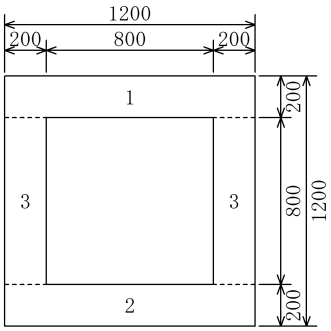
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン5-ブロック1　スパン10(川表)



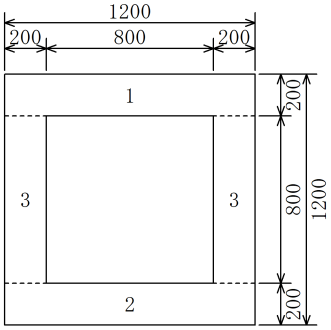
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン5-ブロック2　スパン10(川表)



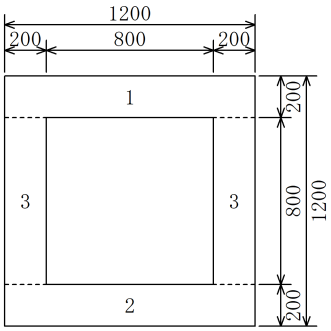
位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2)+\Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

スパン5-ブロック3　スパン10(川表)



位置	Ai (m^2)	Yi (m)	Ai・Yi (m^3)	Ai・Yi^2 (m^3)	Ioi (m^4)
1	0.240	1.100	0.2640	0.2904	0.00080
2	0.240	0.100	0.0240	0.0024	0.00080
3	0.320	0.600	0.1920	0.1152	0.01707
合計	0.800		0.4800	0.4080	0.01867

$Yg = \Sigma(Ai \cdot Yi)/\Sigma Ai = 0.4800 / 0.800 = 0.6000$ (m)

$I = \Sigma(Ai \cdot Yi^2) + \Sigma Ioi - Yg^2 \cdot \Sigma Ai = 0.4080 + 0.01867 - 0.3600 \cdot 0.800$

$= 0.13867$ (m^4)

3.2.3 スパンの結合条件

継手の形式: 可とう性継手
函軸方向:自由
函軸直角方向:自由
回転:自由

3.2.4 鉛直方向地盤反力係数

直接基礎及び浮き直接基礎の樋門の設計に用いる鉛直方向地盤反力係数は次式による。

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

ここに、

k_v ：鉛直方向地盤反力係数（kN/m³）

k_{vo} ：直径30cmの剛体円盤による平板載荷試験の値に相当する鉛直方向地盤反力係数で、各種土質試験、調査により求めた変形係数から推定する場合は、次式により求める。

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_{om}$$

B_v ：荷重作用方向に直交する基礎の換算載荷幅（m）

E_{om} ：地盤の変形係数（kN/m²）

α ：地盤反力係数の推定に用いる係数（=1.0）

A_v ：鉛直方向の載荷面積(スパン長×函体幅)（m²）

D ：底版の幅（m）

l ：函体のスパン長（m）

β ：函体の特性値（m⁻¹）

E・I：函体の曲げ剛性（kN.m²）

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

基礎の換算載荷幅B_v

函体剛性の評価	B_v	摘要
剛　体	$\sqrt{A_v}$	β・1≦1.5の場合
弾性体	$\sqrt{\frac{D}{\beta}}$	β・1>1.5の場合

スパン1-ブロック1　スパン1(川裏)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18562.1 = 61873.5 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 3.500} = 2.049 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 61873.5 \cdot \left(\frac{2.049}{0.3}\right)^{-3/4} = 14642.9 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{14642.9 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.10 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1788 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1788 \cdot 3.500 = 0.6258 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 14642.91・2 = 29285.8 (kN/m³)

スパン1-ブロック2　スパン1(川裏)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18562.1 = 61873.5 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 3.500} = 2.049 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 61873.5 \cdot \left(\frac{2.049}{0.3}\right)^{-3/4} = 14642.9 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{14642.9 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1774 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1774 \cdot 3.500 = 0.6208 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 14642.91・2 = 29285.8 (kN/m³)

スパン1-ブロック3　スパン1(川裏)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18562.1 = 61873.5 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 3.500} = 2.049 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 61873.5 \cdot \left(\frac{2.049}{0.3}\right)^{-3/4} = 14642.9 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{14642.9 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1774 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1774 \cdot 3.500 = 0.6208 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$k_v = 14642.91 \cdot 2 = 29285.8 \ (kN/m^3)$

スパン2-ブロック1　スパン2(中央1)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$k_v = 12900.09 \cdot 2 = 25800.2 \ (kN/m^3)$

スパン2-ブロック2　スパン2(中央1)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン2-ブロック3　スパン2(中央1)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン2-ブロック4　スパン2(中央1)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$k_v = 12900.09 \cdot 2 = 25800.2 \ (kN/m^3)$

スパン2-ブロック5　スパン2(中央1)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$k_v = 12900.09 \cdot 2 = 25800.2 \ (kN/m^3)$

スパン3-ブロック1　スパン3(中央2)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン3-ブロック2　スパン3(中央2)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン3-ブロック3　スパン3(中央2)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン3-ブロック4　スパン3(中央2)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン3-ブロック5　スパン3(中央2)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン4-ブロック1　スパン4(中央3)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン4-ブロック2　スパン4(中央3)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン4-ブロック3　スパン4(中央3)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン4-ブロック4　スパン4(中央3)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン4-ブロック5　スパン4(中央3)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18693.0 = 62310.1 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 5.000} = 2.449 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 62310.1 \cdot \left(\frac{2.449}{0.3}\right)^{-3/4} = 12900.1 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{12900.1 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1718 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1718 \cdot 5.000 = 0.8592 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

k_v = 12900.09・2 = 25800.2 (kN/m³)

スパン5-ブロック1　スパン10(川表)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18562.1 = 61873.5 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 3.500} = 2.049 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 61873.5 \cdot \left(\frac{2.049}{0.3}\right)^{-3/4} = 14642.9 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{14642.9 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1774 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1774 \cdot 3.500 = 0.6208 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$k_v = 14642.91 \cdot 2 = 29285.8 \ (kN/m^3)$

スパン5-ブロック2　スパン10(川表)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18562.1 = 61873.5 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 3.500} = 2.049 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 61873.5 \cdot \left(\frac{2.049}{0.3}\right)^{-3/4} = 14642.9 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{14642.9 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.20 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1774 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1774 \cdot 3.500 = 0.6208 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$k_v = 14642.91 \cdot 2 = 29285.8 \ (kN/m^3)$

スパン5-ブロック3　スパン10(川表)

常時

$$k_{vo} = \frac{1}{0.3} \cdot \alpha \cdot E_o$$

$$= \frac{1}{0.3} \cdot 18562.1 = 61873.5 \ (kN/m^3)$$

函体剛性を剛体と仮定する。

$$B_v = \sqrt{A_v} = \sqrt{D \cdot l} = \sqrt{1.200 \cdot 3.500} = 2.049 \ (m)$$

$$k_v = k_{vo} \cdot \left(\frac{B_v}{0.3}\right)^{-3/4}$$

$$= 61873.5 \cdot \left(\frac{2.049}{0.3}\right)^{-3/4} = 14642.9 \ (kN/m^3)$$

$$\beta = \sqrt[4]{\frac{k_v \cdot D}{4 \cdot E \cdot I}}$$

$$= \sqrt[4]{\frac{14642.9 \cdot 1.200}{4 \cdot 3.10 \cdot 10^7 \cdot 0.13867}} = 0.1788 \ (m^{-1})$$

$$\beta \cdot l = 0.1788 \cdot 3.500 = 0.6258 \leqq 1.5$$

よって、剛体であり仮定は正しい。

地震時は、常時の2倍とする

$$k_v = 14642.91 \cdot 2 = 29285.8 \ (kN/m^3)$$

3.2.5 水平方向せん断地盤反力係数

直接基礎及び浮き直接基礎の樋門の設計に用いる水平方向せん断地盤反力係数は次式による。

$k_s = \lambda \cdot k_v$

ここに、

k_s :水平方向せん断地盤反力係数（kN/m^3）

λ :鉛直方向地盤反力係数に対する水平方向せん断地盤反力係数の比

= 0.333

k_v :鉛直方向地盤反力係数（kN/m^3）

3.2.6 地盤反力係数の一覧表

【計算値】

常時

スパン ブロック	位　置 (m)	B (m)	U (m)	k_v (kN/m^3)	k_s (kN/m^3)	k_v・B (kN/m^2)	k_s・U (kN/m^2)
1- 1	4.000～ 5.500	1.200	4.800	14642.9	4876.1	17571.5	23405.2
1- 2	5.500～ 6.500	1.200	4.800	14642.9	4876.1	17571.5	23405.2
1- 3	6.500～ 7.500	1.200	4.800	14642.9	4876.1	17571.5	23405.2
2- 1	7.500～ 8.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
2- 2	8.500～ 9.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
2- 3	9.500～ 10.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
2- 4	10.500～ 11.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
2- 5	11.500～ 12.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
3- 1	12.500～ 13.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
3- 2	13.500～ 14.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
3- 3	14.500～ 15.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
3- 4	15.500～ 16.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
3- 5	16.500～ 17.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
4- 1	17.500～ 18.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
4- 2	18.500～ 19.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
4- 3	19.500～ 20.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
4- 4	20.500～ 21.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
4- 5	21.500～ 22.500	1.200	4.800	12900.1	4295.7	15480.1	20619.5
5- 1	22.500～ 23.500	1.200	4.800	14642.9	4876.1	17571.5	23405.2
5- 2	23.500～ 24.500	1.200	4.800	14642.9	4876.1	17571.5	23405.2
5- 3	24.500～ 26.000	1.200	4.800	14642.9	4876.1	17571.5	23405.2

地震時

スパン ブロック	位　置 (m)	B (m)	U (m)	k_v (kN/m^3)	k_s (kN/m^3)	k_v・B (kN/m^2)	k_s・U (kN/m^2)
1- 1	4.000～ 5.500	1.200	4.800	29285.8	9752.2	35143.0	46810.4
1- 2	5.500～ 6.500	1.200	4.800	29285.8	9752.2	35143.0	46810.4
1- 3	6.500～ 7.500	1.200	4.800	29285.8	9752.2	35143.0	46810.4
2- 1	7.500～ 8.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
2- 2	8.500～ 9.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
2- 3	9.500～ 10.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
2- 4	10.500～ 11.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
2- 5	11.500～ 12.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
3- 1	12.500～ 13.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
3- 2	13.500～ 14.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
3- 3	14.500～ 15.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
3- 4	15.500～ 16.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
3- 5	16.500～ 17.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
4- 1	17.500～ 18.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
4- 2	18.500～ 19.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
4- 3	19.500～ 20.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
4- 4	20.500～ 21.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
4- 5	21.500～ 22.500	1.200	4.800	25800.2	8591.5	30960.2	41239.0
5- 1	22.500～ 23.500	1.200	4.800	29285.8	9752.2	35143.0	46810.4
5- 2	23.500～ 24.500	1.200	4.800	29285.8	9752.2	35143.0	46810.4
5- 3	24.500～ 26.000	1.200	4.800	29285.8	9752.2	35143.0	46810.4

【使用値】

常時

スパン ブロック	位　置 (m)	k_v・B (kN/m^2)	k_s・U (kN/m^2)
1- 1	4.000～ 5.500	17571.5	23405.2
1- 2	5.500～ 6.500	17571.5	23405.2
1- 3	6.500～ 7.500	17571.5	23405.2
2- 1	7.500～ 8.500	15480.1	20619.5
2- 2	8.500～ 9.500	15480.1	20619.5
2- 3	9.500～ 10.500	15480.1	20619.5
2- 4	10.500～ 11.500	15480.1	20619.5
2- 5	11.500～ 12.500	15480.1	20619.5
3- 1	12.500～ 13.500	15480.1	20619.5
3- 2	13.500～ 14.500	15480.1	20619.5
3- 3	14.500～ 15.500	15480.1	20619.5
3- 4	15.500～ 16.500	15480.1	20619.5
3- 5	16.500～ 17.500	15480.1	20619.5
4- 1	17.500～ 18.500	15480.1	20619.5
4- 2	18.500～ 19.500	15480.1	20619.5
4- 3	19.500～ 20.500	15480.1	20619.5
4- 4	20.500～ 21.500	15480.1	20619.5
4- 5	21.500～ 22.500	15480.1	20619.5
5- 1	22.500～ 23.500	17571.5	23405.2
5- 2	23.500～ 24.500	17571.5	23405.2
5- 3	24.500～ 26.000	17571.5	23405.2

地震時

スパン ブロック	位　置 (m)	低減係数 DE	k_v・B (kN/m^2)	k_s・U (kN/m^2)
1- 1	4.000～ 5.500	1.000	35143.0	46810.4
1- 2	5.500～ 6.500	1.000	35143.0	46810.4
1- 3	6.500～ 7.500	1.000	35143.0	46810.4
2- 1	7.500～ 8.500	1.000	30960.2	41239.0
2- 2	8.500～ 9.500	1.000	30960.2	41239.0
2- 3	9.500～ 10.500	1.000	30960.2	41239.0
2- 4	10.500～ 11.500	1.000	30960.2	41239.0
2- 5	11.500～ 12.500	1.000	30960.2	41239.0
3- 1	12.500～ 13.500	1.000	30960.2	41239.0
3- 2	13.500～ 14.500	1.000	30960.2	41239.0
3- 3	14.500～ 15.500	1.000	30960.2	41239.0
3- 4	15.500～ 16.500	1.000	30960.2	41239.0
3- 5	16.500～ 17.500	1.000	30960.2	41239.0
4- 1	17.500～ 18.500	1.000	30960.2	41239.0
4- 2	18.500～ 19.500	1.000	30960.2	41239.0
4- 3	19.500～ 20.500	1.000	30960.2	41239.0
4- 4	20.500～ 21.500	1.000	30960.2	41239.0
4- 5	21.500～ 22.500	1.000	30960.2	41239.0
5- 1	22.500～ 23.500	1.000	35143.0	46810.4
5- 2	23.500～ 24.500	1.000	35143.0	46810.4
5- 3	24.500～ 26.000	1.000	35143.0	46810.4

3.3 荷重

3.3.1 死荷重(自重)

(1)函体自重

W = (A1 + A2 + A3)・γc (kN/m)

A1: 函体断面積(ハンチ除く) (m^2)

A2: 上側ハンチ断面積 (m^2)

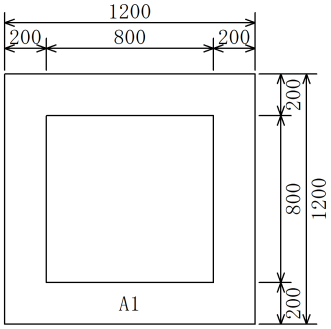
A3: 下側ハンチ断面積 (m^2)

γc: 単位体積重量(コンクリート) (kN/m^3)

スパンNo. 1-1 スパン1(川裏)

W = (0.800 + 0.000 + 0.000)・ 24.50

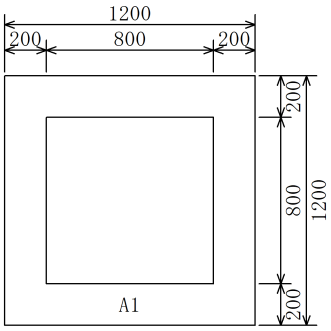
= 19.600 (kN/m)



スパンNo. 1-2 スパン1(川裏)

W = (0.800 + 0.000 + 0.000)・ 24.50

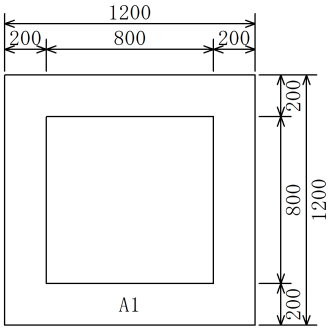
= 19.600 (kN/m)



スパンNo.　1-3　スパン1(川裏)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

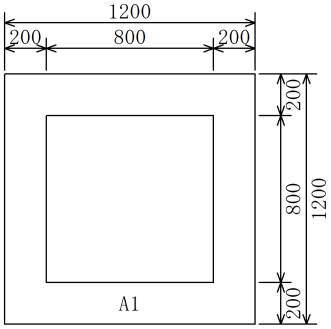
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　2-1　スパン2(中央1)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

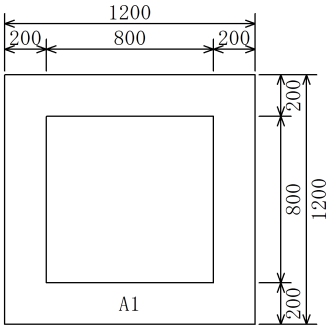
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　2-2　スパン2(中央1)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

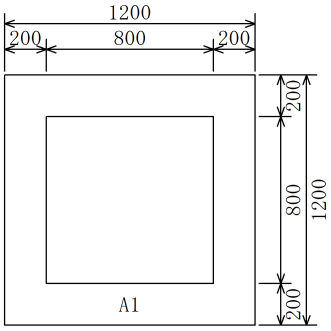
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　2-3　スパン2(中央1)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

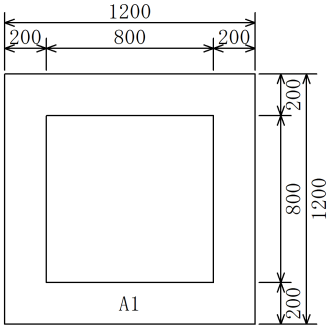
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　2-4　スパン2(中央1)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

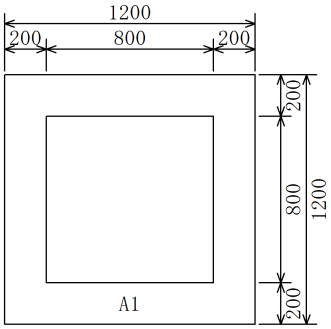
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　2-5　スパン2(中央1)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

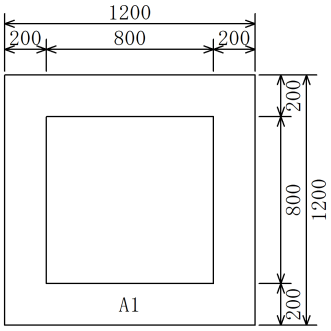
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　3-1　スパン3(中央2)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

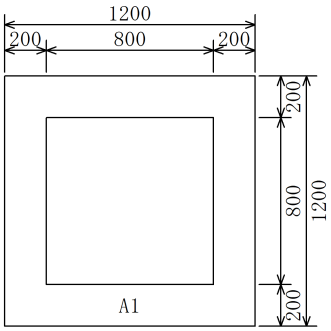
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　3-2　スパン3(中央2)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

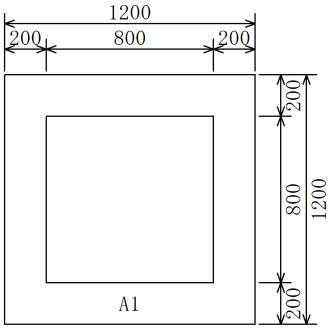
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　3-3　スパン3(中央2)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

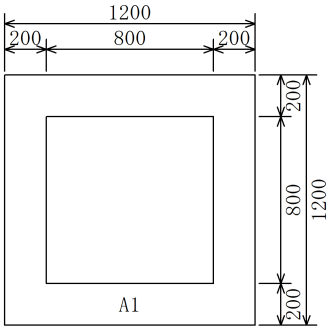
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　3-4　スパン3(中央2)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

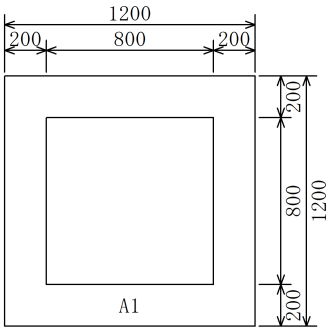
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　3-5　スパン3(中央2)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

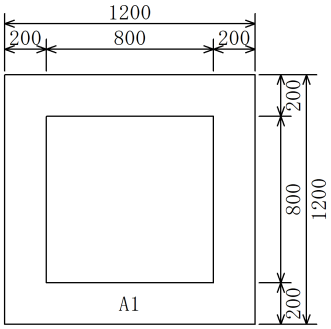
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　4-1　スパン4(中央3)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

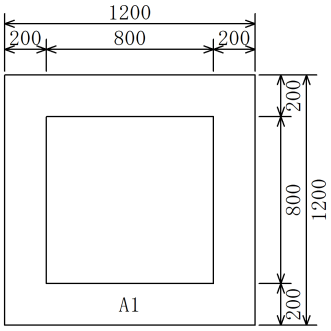
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　4-2　スパン4(中央3)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

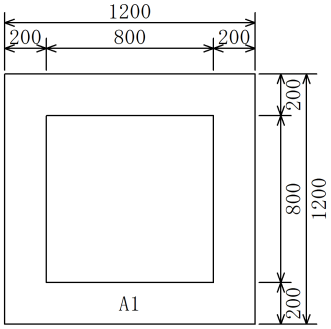
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　4-3　スパン4(中央3)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

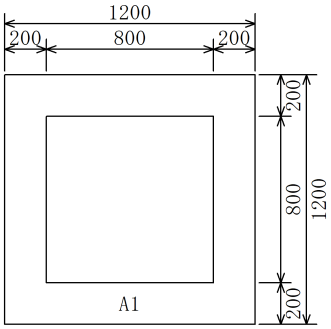
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　4-4　スパン4(中央3)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

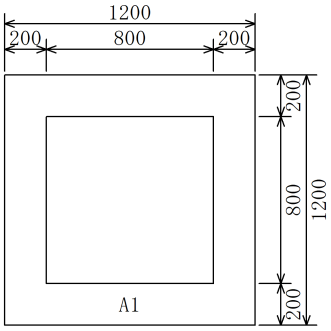
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　4-5　スパン4(中央3)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

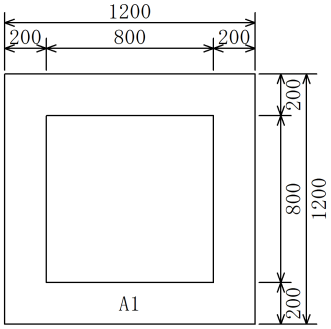
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　5-1　スパン10(川表)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

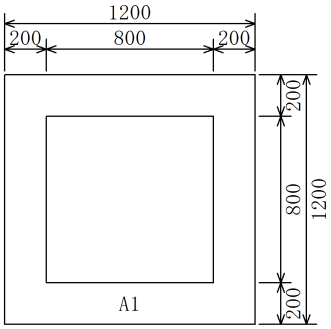
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　5-2　スパン10(川表)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

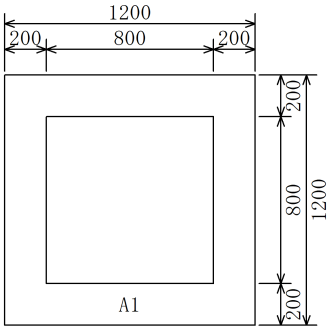
　=　　19.600 (kN/m)



スパンNo.　5-3　スパン10(川表)

W = (　0.800 +　 0.000 +　 0.000)・ 24.50

　=　　19.600 (kN/m)



(2)函体水重

W = (中空面積 - A2 - A3)・γw　(kN/m)

A1: 中空部面積(ハンチ除く) (m^2)

A2: 上側ハンチ断面積 (m^2)

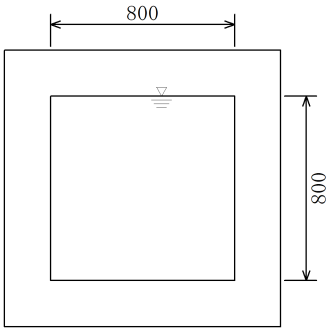
A3: 下側ハンチ断面積 (m^2)

γw: 単位体積重量(水) (kN/m^3)

スパンNo.　1-1　スパン1(川裏)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

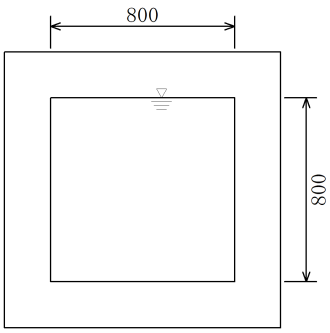
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　1-2　スパン1(川裏)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

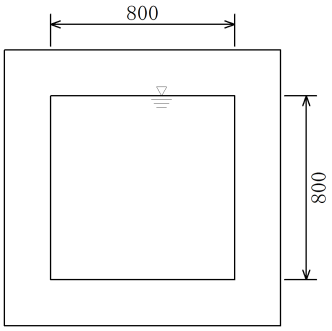
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　1-3　スパン1(川裏)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

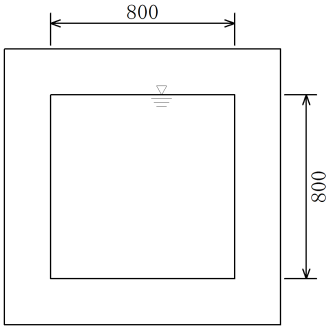
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　2-1　スパン2(中央1)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

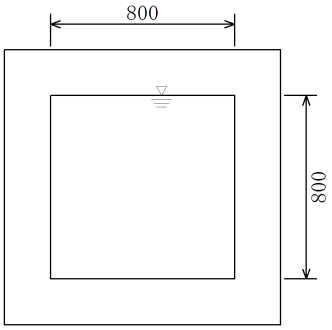
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　2-2　スパン2(中央1)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

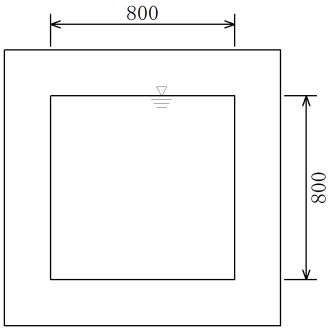
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　2-3　スパン2(中央1)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

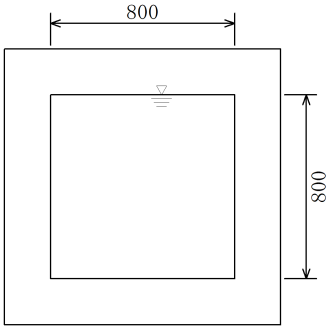
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　2-4　スパン2(中央1)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

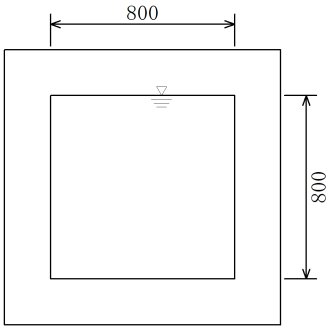
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　2-5　スパン2(中央1)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

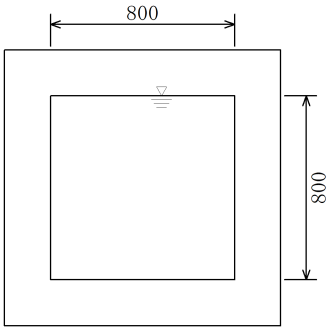
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　3-1　スパン3(中央2)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

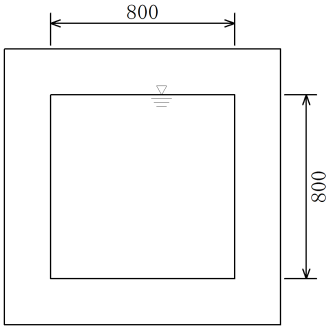
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　3-2　スパン3(中央2)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

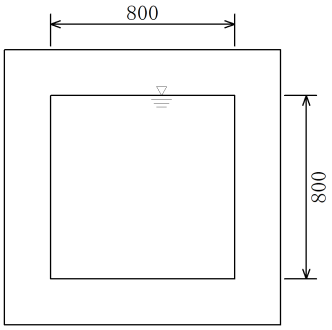
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　3-3　スパン3(中央2)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

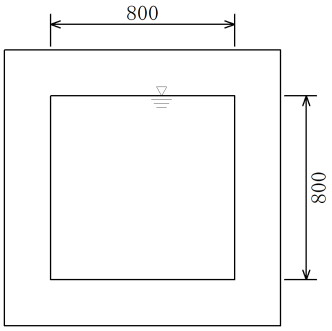
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　3-4　スパン3(中央2)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

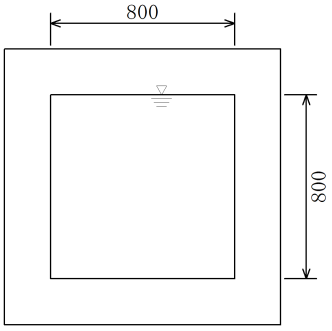
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　3-5　スパン3(中央2)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

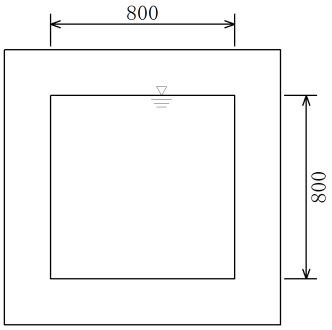
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　4-1　スパン4(中央3)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

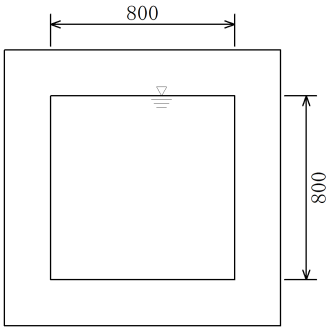
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　4-2　スパン4(中央3)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

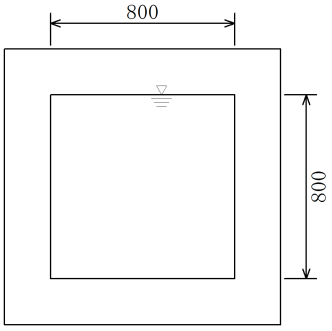
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　4-3　スパン4(中央3)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

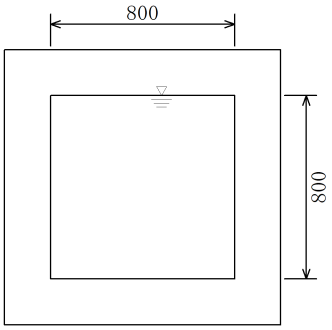
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　4-4　スパン4(中央3)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

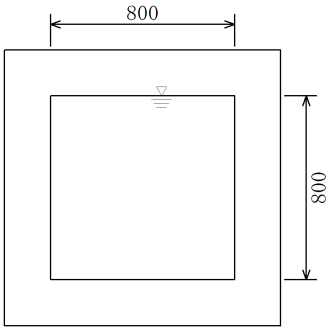
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　4-5　スパン4(中央3)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

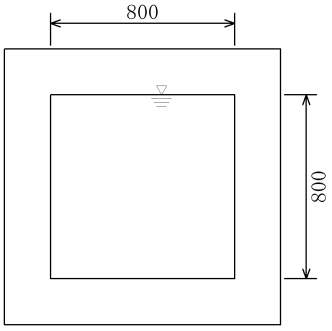
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　5-1　スパン10(川表)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

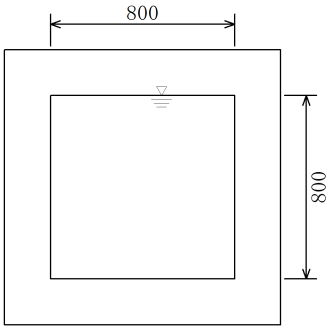
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　5-2　スパン10(川表)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

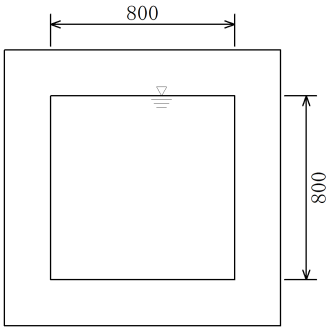
　=　　6.272 (kN/m)



スパンNo.　5-3　スパン10(川表)

W = (　0.640 -　 0.000 -　 0.000)・　9.80

　=　　6.272 (kN/m)



(3)しゃ水壁自重

A1 = X1・L2

A2 = L1・Y1・2

W　= (A1 + A2)・B・γc (kN)

　　X1: 頂版幅 (m)

　　Y1: 側壁高 (m)

　　L1: 側壁厚 (m)

　　L2: 頂版厚 (m)

　　A1: 頂版断面積 (m^2)

　　A2: 側壁断面積 (m^2)

　　B : 奥行幅 (m)

　　γc: 単位体積重量(コンクリート) (kN/m^3)

スパンNo.2-スパン原点からの距離(　 2.500)

A1　=　 3.200・　1.500

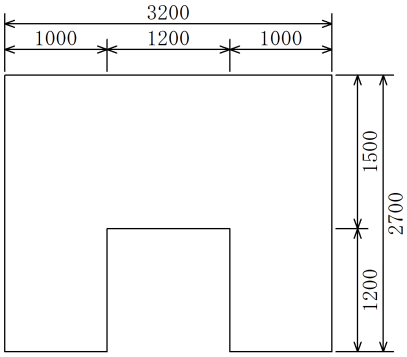
　=　　 4.800 (m^2)

A2 =　 1.000・　1.200・2

　=　　 2.400 (m^2)

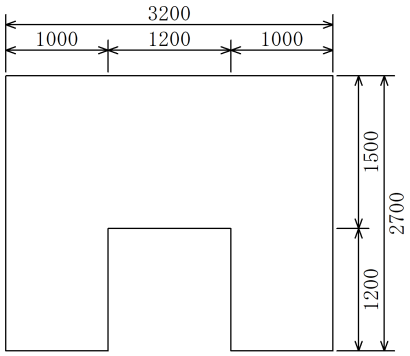
W　= (　　4.800 +　　 2.400)・　1.000・ 24.50

　=　 176.400 (kN)



A1 = X1・L2
A2 = L1・Y1・2
W = (A1 + A2)・B・γc (kN)
X1: 頂版幅 (m)
Y1: 側壁高 (m)
L1: 側壁厚 (m)
L2: 頂版厚 (m)
A1: 頂版断面積 (m^2)
A2: 側壁断面積 (m^2)
B : 奥行幅 (m)
γc: 単位体積重量(コンクリート) (kN/m^3)

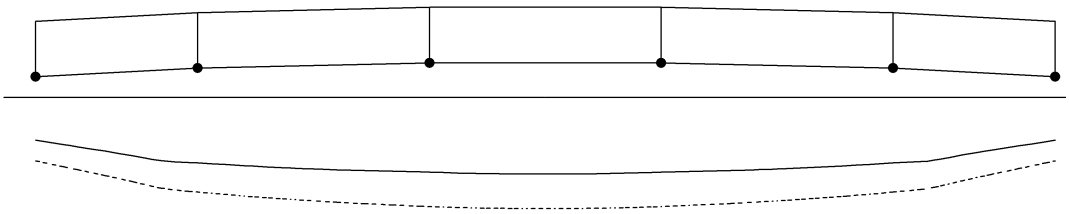
スパンNo.4-スパン原点からの距離(2.500)
A1 = 3.200・ 1.500
= 4.800 (m^2)
A2 = 1.000・ 1.200・2
= 2.400 (m^2)
W = (4.800 + 2.400)・ 1.000・ 24.50
= 176.400 (kN)



3.3.2 地盤変位荷重(沈下、側方変位)

(1)キャンバー量

No	設定位置 (m)	即時沈下量 (mm)	圧密沈下量 (mm)	キャンバー量 (mm)	残留沈下量 (mm)
1	4.000	14.3	29.4	14.3	29.4
2	7.500	20.2	44.9	20.2	45.0
3	12.500	23.8	51.4	23.8	51.4
4	17.500	23.8	51.4	23.8	51.4
5	22.500	20.2	44.9	20.2	45.0
6	26.000	14.3	29.4	14.3	29.4



------ 残留沈下量
――― キャンバー量を考慮した残留沈下量

(2)地盤変位(沈下)等価荷重

【常時】

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(1)	4.000～ 4.300	1.200	17571.5	29.4	30.9	-515.869	-542.440
1-(2)	4.300～ 4.600	1.200	17571.5	30.9	32.4	-542.440	-568.979
1-(3)	4.600～ 4.750	1.200	17571.5	32.4	33.1	-568.979	-582.250
1-(4)	4.750～ 4.900	1.200	17571.5	33.1	33.9	-582.250	-595.533
1-(5)	4.900～ 5.200	1.200	17571.5	33.9	35.4	-595.533	-622.185
1-(6)	5.200～ 5.500	1.200	17571.5	35.4	36.9	-622.185	-649.084
2-(7)	5.500～ 5.800	1.200	17571.5	36.9	38.5	-649.084	-676.521
2-(8)	5.800～ 6.100	1.200	17571.5	38.5	40.1	-676.521	-705.278
2-(9)	6.100～ 6.400	1.200	17571.5	40.1	42.0	-705.278	-737.638
2-(10)	6.400～ 6.500	1.200	17571.5	42.0	42.5	-737.638	-747.253
3-(11)	6.500～ 6.700	1.200	17571.5	42.5	43.6	-747.253	-765.393
3-(12)	6.700～ 7.000	1.200	17571.5	43.6	44.3	-765.393	-778.701
3-(13)	7.000～ 7.300	1.200	17571.5	44.3	44.7	-778.701	-785.526
3-(14)	7.300～ 7.500	1.200	17571.5	44.7	45.0	-785.526	-790.053

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(15)	7.500～ 7.800	1.200	15480.1	45.0	45.6	-696.020	-705.929
1-(16)	7.800～ 8.100	1.200	15480.1	45.6	46.2	-705.929	-715.203
1-(17)	8.100～ 8.400	1.200	15480.1	46.2	46.8	-715.203	-723.903
1-(18)	8.400～ 8.500	1.200	15480.1	46.8	46.9	-723.903	-726.682
2-(19)	8.500～ 8.700	1.200	15480.1	46.9	47.3	-726.682	-732.070
2-(20)	8.700～ 9.000	1.200	15480.1	47.3	47.8	-732.070	-739.733
2-(21)	9.000～ 9.300	1.200	15480.1	47.8	48.2	-739.733	-746.909
2-(22)	9.300～ 9.500	1.200	15480.1	48.2	48.5	-746.909	-751.428
3-(23)	9.500～ 9.600	1.200	15480.1	48.5	48.7	-751.428	-753.608
3-(24)	9.600～ 9.900	1.200	15480.1	48.7	49.1	-753.608	-759.831
3-(25)	9.900～ 10.000	1.200	15480.1	49.1	49.2	-759.831	-761.799
3-(26)	10.000～ 10.200	1.200	15480.1	49.2	49.5	-761.799	-765.574
3-(27)	10.200～ 10.500	1.200	15480.1	49.5	49.8	-765.574	-770.827
4-(28)	10.500～ 10.800	1.200	15480.1	49.8	50.1	-770.827	-775.574
4-(29)	10.800～ 11.100	1.200	15480.1	50.1	50.4	-775.574	-779.798
4-(30)	11.100～ 11.400	1.200	15480.1	50.4	50.6	-779.798	-783.472
4-(31)	11.400～ 11.500	1.200	15480.1	50.6	50.7	-783.472	-784.570
5-(32)	11.500～ 11.700	1.200	15480.1	50.7	50.8	-784.570	-786.572
5-(33)	11.700～ 12.000	1.200	15480.1	50.8	51.0	-786.572	-790.035
5-(34)	12.000～ 12.300	1.200	15480.1	51.0	51.2	-790.035	-793.350
5-(35)	12.300～ 12.500	1.200	15480.1	51.2	51.4	-793.350	-795.108

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(36)	12.500～ 12.800	1.200	15480.1	51.4	51.7	-795.108	-800.406
1-(37)	12.800～ 13.100	1.200	15480.1	51.7	52.0	-800.406	-804.905
1-(38)	13.100～ 13.400	1.200	15480.1	52.0	52.2	-804.905	-808.634
1-(39)	13.400～ 13.500	1.200	15480.1	52.2	52.3	-808.634	-809.712
2-(40)	13.500～ 13.700	1.200	15480.1	52.3	52.4	-809.712	-811.633
2-(41)	13.700～ 14.000	1.200	15480.1	52.4	52.6	-811.633	-813.949
2-(42)	14.000～ 14.300	1.200	15480.1	52.6	52.7	-813.949	-815.623
2-(43)	14.300～ 14.500	1.200	15480.1	52.7	52.7	-815.623	-816.399
3-(44)	14.500～ 14.600	1.200	15480.1	52.7	52.8	-816.399	-816.687
3-(45)	14.600～ 14.900	1.200	15480.1	52.8	52.8	-816.687	-817.168
3-(46)	14.900～ 15.200	1.200	15480.1	52.8	52.8	-817.168	-817.072
3-(47)	15.200～ 15.500	1.200	15480.1	52.8	52.7	-817.072	-816.399

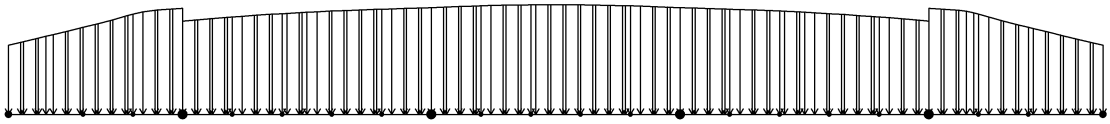
ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
4-(48)	15.500～ 15.800	1.200	15480.1	52.7	52.7	-816.399	-815.134
4-(49)	15.800～ 16.100	1.200	15480.1	52.7	52.5	-815.134	-813.250
4-(50)	16.100～ 16.400	1.200	15480.1	52.5	52.4	-813.250	-810.711
4-(51)	16.400～ 16.500	1.200	15480.1	52.4	52.3	-810.711	-809.712
5-(52)	16.500～ 16.700	1.200	15480.1	52.3	52.2	-809.712	-807.473
5-(53)	16.700～ 17.000	1.200	15480.1	52.2	51.9	-807.473	-803.492
5-(54)	17.000～ 17.300	1.200	15480.1	51.9	51.6	-803.492	-798.730
5-(55)	17.300～ 17.500	1.200	15480.1	51.6	51.4	-798.730	-795.108

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(56)	17.500～ 17.800	1.200	15480.1	51.4	51.2	-795.108	-792.335
1-(57)	17.800～ 18.100	1.200	15480.1	51.2	51.0	-792.335	-788.751
1-(58)	18.100～ 18.400	1.200	15480.1	51.0	50.7	-788.751	-785.604
1-(59)	18.400～ 18.500	1.200	15480.1	50.7	50.7	-785.604	-784.570
2-(60)	18.500～ 18.700	1.200	15480.1	50.7	50.5	-784.570	-782.309
2-(61)	18.700～ 19.000	1.200	15480.1	50.5	50.3	-782.309	-778.450
2-(62)	19.000～ 19.300	1.200	15480.1	50.3	50.0	-778.450	-774.050
2-(63)	19.300～ 19.500	1.200	15480.1	50.0	49.8	-774.050	-770.827
3-(64)	19.500～ 19.600	1.200	15480.1	49.8	49.7	-770.827	-769.131
3-(65)	19.600～ 19.900	1.200	15480.1	49.7	49.3	-769.131	-763.713
3-(66)	19.900～ 20.000	1.200	15480.1	49.3	49.2	-763.713	-761.799
3-(67)	20.000～ 20.200	1.200	15480.1	49.2	49.0	-761.799	-757.810
3-(68)	20.200～ 20.500	1.200	15480.1	49.0	48.5	-757.810	-751.428
4-(69)	20.500～ 20.800	1.200	15480.1	48.5	48.1	-751.428	-744.572
4-(70)	20.800～ 21.100	1.200	15480.1	48.1	47.6	-744.572	-737.234
4-(71)	21.100～ 21.400	1.200	15480.1	47.6	47.1	-737.234	-729.405
4-(72)	21.400～ 21.500	1.200	15480.1	47.1	46.9	-729.405	-726.682
5-(73)	21.500～ 21.700	1.200	15480.1	46.9	46.6	-726.682	-721.062
5-(74)	21.700～ 22.000	1.200	15480.1	46.6	46.0	-721.062	-712.177
5-(75)	22.000～ 22.300	1.200	15480.1	46.0	45.4	-712.177	-702.700
5-(76)	22.300～ 22.500	1.200	15480.1	45.4	45.0	-702.700	-696.020

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(77)	22.500～ 22.800	1.200	17571.5	45.0	44.6	-790.053	-783.365
1-(78)	22.800～ 23.100	1.200	17571.5	44.6	44.2	-783.365	-776.176
1-(79)	23.100～ 23.250	1.200	17571.5	44.2	43.8	-776.176	-769.760
1-(80)	23.250～ 23.400	1.200	17571.5	43.8	43.1	-769.760	-756.472
1-(81)	23.400～ 23.500	1.200	17571.5	43.1	42.5	-756.472	-747.254
2-(82)	23.500～ 23.700	1.200	17571.5	42.5	41.4	-747.254	-727.361
2-(83)	23.700～ 24.000	1.200	17571.5	41.4	39.6	-727.361	-695.440
2-(84)	24.000～ 24.300	1.200	17571.5	39.6	38.0	-695.440	-667.285
2-(85)	24.300～ 24.500	1.200	17571.5	38.0	36.9	-667.285	-649.084
3-(86)	24.500～ 24.600	1.200	17571.5	36.9	36.4	-649.084	-640.075
3-(87)	24.600～ 24.900	1.200	17571.5	36.4	34.9	-640.075	-613.282
3-(88)	24.900～ 25.200	1.200	17571.5	34.9	33.4	-613.282	-586.677
3-(89)	25.200～ 25.500	1.200	17571.5	33.4	31.9	-586.677	-560.134
3-(90)	25.500～ 25.800	1.200	17571.5	31.9	30.4	-560.134	-533.587
3-(91)	25.800～ 26.000	1.200	17571.5	30.4	29.4	-533.587	-515.869



(2)地盤変位(沈下)等価荷重

【地震時】

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(1)	4.000～ 4.300	1.200	35143.0	29.4	30.9	-1031.739	-1084.881
1-(2)	4.300～ 4.600	1.200	35143.0	30.9	32.4	-1084.881	-1137.958
1-(3)	4.600～ 4.750	1.200	35143.0	32.4	33.1	-1137.958	-1164.500
1-(4)	4.750～ 4.900	1.200	35143.0	33.1	33.9	-1164.500	-1191.067
1-(5)	4.900～ 5.200	1.200	35143.0	33.9	35.4	-1191.067	-1244.370
1-(6)	5.200～ 5.500	1.200	35143.0	35.4	36.9	-1244.370	-1298.167
2-(7)	5.500～ 5.800	1.200	35143.0	36.9	38.5	-1298.167	-1353.041
2-(8)	5.800～ 6.100	1.200	35143.0	38.5	40.1	-1353.041	-1410.557
2-(9)	6.100～ 6.400	1.200	35143.0	40.1	42.0	-1410.557	-1475.277
2-(10)	6.400～ 6.500	1.200	35143.0	42.0	42.5	-1475.277	-1494.507
3-(11)	6.500～ 6.700	1.200	35143.0	42.5	43.6	-1494.507	-1530.786

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
3-(12)	6.700～ 7.000	1.200	35143.0	43.6	44.3	-1530.786	-1557.402
3-(13)	7.000～ 7.300	1.200	35143.0	44.3	44.7	-1557.402	-1571.052
3-(14)	7.300～ 7.500	1.200	35143.0	44.7	45.0	-1571.052	-1580.105

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(15)	7.500～ 7.800	1.200	30960.2	45.0	45.6	-1392.039	-1411.858
1-(16)	7.800～ 8.100	1.200	30960.2	45.6	46.2	-1411.858	-1430.405
1-(17)	8.100～ 8.400	1.200	30960.2	46.2	46.8	-1430.405	-1447.805
1-(18)	8.400～ 8.500	1.200	30960.2	46.8	46.9	-1447.805	-1453.365
2-(19)	8.500～ 8.700	1.200	30960.2	46.9	47.3	-1453.365	-1464.140
2-(20)	8.700～ 9.000	1.200	30960.2	47.3	47.8	-1464.140	-1479.467
2-(21)	9.000～ 9.300	1.200	30960.2	47.8	48.2	-1479.467	-1493.819
2-(22)	9.300～ 9.500	1.200	30960.2	48.2	48.5	-1493.819	-1502.856
3-(23)	9.500～ 9.600	1.200	30960.2	48.5	48.7	-1502.856	-1507.216
3-(24)	9.600～ 9.900	1.200	30960.2	48.7	49.1	-1507.216	-1519.662
3-(25)	9.900～ 10.000	1.200	30960.2	49.1	49.2	-1519.662	-1523.597
3-(26)	10.000～ 10.200	1.200	30960.2	49.2	49.5	-1523.597	-1531.147
3-(27)	10.200～ 10.500	1.200	30960.2	49.5	49.8	-1531.147	-1541.654
4-(28)	10.500～ 10.800	1.200	30960.2	49.8	50.1	-1541.654	-1551.148
4-(29)	10.800～ 11.100	1.200	30960.2	50.1	50.4	-1551.148	-1559.597
4-(30)	11.100～ 11.400	1.200	30960.2	50.4	50.6	-1559.597	-1566.944
4-(31)	11.400～ 11.500	1.200	30960.2	50.6	50.7	-1566.944	-1569.140
5-(32)	11.500～ 11.700	1.200	30960.2	50.7	50.8	-1569.140	-1573.143
5-(33)	11.700～ 12.000	1.200	30960.2	50.8	51.0	-1573.143	-1580.071
5-(34)	12.000～ 12.300	1.200	30960.2	51.0	51.2	-1580.071	-1586.699
5-(35)	12.300～ 12.500	1.200	30960.2	51.2	51.4	-1586.699	-1590.215

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(36)	12.500～ 12.800	1.200	30960.2	51.4	51.7	-1590.215	-1600.812
1-(37)	12.800～ 13.100	1.200	30960.2	51.7	52.0	-1600.812	-1609.810
1-(38)	13.100～ 13.400	1.200	30960.2	52.0	52.2	-1609.810	-1617.267
1-(39)	13.400～ 13.500	1.200	30960.2	52.2	52.3	-1617.267	-1619.423
2-(40)	13.500～ 13.700	1.200	30960.2	52.3	52.4	-1619.423	-1623.267

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
2-(41)	13.700～ 14.000	1.200	30960.2	52.4	52.6	-1623.267	-1627.898
2-(42)	14.000～ 14.300	1.200	30960.2	52.6	52.7	-1627.898	-1631.247
2-(43)	14.300～ 14.500	1.200	30960.2	52.7	52.7	-1631.247	-1632.798
3-(44)	14.500～ 14.600	1.200	30960.2	52.7	52.8	-1632.798	-1633.375
3-(45)	14.600～ 14.900	1.200	30960.2	52.8	52.8	-1633.375	-1634.336
3-(46)	14.900～ 15.200	1.200	30960.2	52.8	52.8	-1634.336	-1634.143
3-(47)	15.200～ 15.500	1.200	30960.2	52.8	52.7	-1634.143	-1632.798
4-(48)	15.500～ 15.800	1.200	30960.2	52.7	52.7	-1632.798	-1630.268
4-(49)	15.800～ 16.100	1.200	30960.2	52.7	52.5	-1630.268	-1626.499
4-(50)	16.100～ 16.400	1.200	30960.2	52.5	52.4	-1626.499	-1621.422
4-(51)	16.400～ 16.500	1.200	30960.2	52.4	52.3	-1621.422	-1619.423
5-(52)	16.500～ 16.700	1.200	30960.2	52.3	52.2	-1619.423	-1614.946
5-(53)	16.700～ 17.000	1.200	30960.2	52.2	51.9	-1614.946	-1606.985
5-(54)	17.000～ 17.300	1.200	30960.2	51.9	51.6	-1606.985	-1597.460
5-(55)	17.300～ 17.500	1.200	30960.2	51.6	51.4	-1597.460	-1590.215

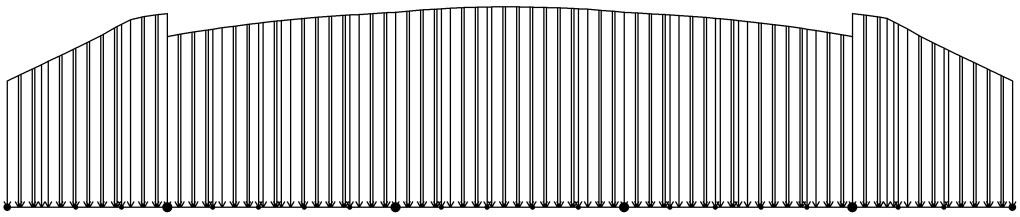
スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(56)	17.500～ 17.800	1.200	30960.2	51.4	51.2	-1590.215	-1584.670
1-(57)	17.800～ 18.100	1.200	30960.2	51.2	51.0	-1584.670	-1577.502
1-(58)	18.100～ 18.400	1.200	30960.2	51.0	50.7	-1577.502	-1571.207
1-(59)	18.400～ 18.500	1.200	30960.2	50.7	50.7	-1571.207	-1569.140
2-(60)	18.500～ 18.700	1.200	30960.2	50.7	50.5	-1569.140	-1564.618
2-(61)	18.700～ 19.000	1.200	30960.2	50.5	50.3	-1564.618	-1556.901
2-(62)	19.000～ 19.300	1.200	30960.2	50.3	50.0	-1556.901	-1548.099
2-(63)	19.300～ 19.500	1.200	30960.2	50.0	49.8	-1548.099	-1541.654
3-(64)	19.500～ 19.600	1.200	30960.2	49.8	49.7	-1541.654	-1538.262
3-(65)	19.600～ 19.900	1.200	30960.2	49.7	49.3	-1538.262	-1527.425
3-(66)	19.900～ 20.000	1.200	30960.2	49.3	49.2	-1527.425	-1523.597
3-(67)	20.000～ 20.200	1.200	30960.2	49.2	49.0	-1523.597	-1515.619
3-(68)	20.200～ 20.500	1.200	30960.2	49.0	48.5	-1515.619	-1502.856
4-(69)	20.500～ 20.800	1.200	30960.2	48.5	48.1	-1502.856	-1489.145
4-(70)	20.800～ 21.100	1.200	30960.2	48.1	47.6	-1489.145	-1474.468
4-(71)	21.100～ 21.400	1.200	30960.2	47.6	47.1	-1474.468	-1458.810
4-(72)	21.400～ 21.500	1.200	30960.2	47.1	46.9	-1458.810	-1453.365
5-(73)	21.500～ 21.700	1.200	30960.2	46.9	46.6	-1453.365	-1442.125

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
5-(74)	21.700～ 22.000	1.200	30960.2	46.6	46.0	-1442.125	-1424.354
5-(75)	22.000～ 22.300	1.200	30960.2	46.0	45.4	-1424.354	-1405.400
5-(76)	22.300～ 22.500	1.200	30960.2	45.4	45.0	-1405.400	-1392.039

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	底版幅 B(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(77)	22.500～ 22.800	1.200	35143.0	45.0	44.6	-1580.105	-1566.730
1-(78)	22.800～ 23.100	1.200	35143.0	44.6	44.2	-1566.730	-1552.353
1-(79)	23.100～ 23.250	1.200	35143.0	44.2	43.8	-1552.353	-1539.519
1-(80)	23.250～ 23.400	1.200	35143.0	43.8	43.1	-1539.519	-1512.944
1-(81)	23.400～ 23.500	1.200	35143.0	43.1	42.5	-1512.944	-1494.507
2-(82)	23.500～ 23.700	1.200	35143.0	42.5	41.4	-1494.507	-1454.723
2-(83)	23.700～ 24.000	1.200	35143.0	41.4	39.6	-1454.723	-1390.879
2-(84)	24.000～ 24.300	1.200	35143.0	39.6	38.0	-1390.879	-1334.569
2-(85)	24.300～ 24.500	1.200	35143.0	38.0	36.9	-1334.569	-1298.167
3-(86)	24.500～ 24.600	1.200	35143.0	36.9	36.4	-1298.167	-1280.150
3-(87)	24.600～ 24.900	1.200	35143.0	36.4	34.9	-1280.150	-1226.564
3-(88)	24.900～ 25.200	1.200	35143.0	34.9	33.4	-1226.564	-1173.353
3-(89)	25.200～ 25.500	1.200	35143.0	33.4	31.9	-1173.353	-1120.268
3-(90)	25.500～ 25.800	1.200	35143.0	31.9	30.4	-1120.268	-1067.175
3-(91)	25.800～ 26.000	1.200	35143.0	30.4	29.4	-1067.175	-1031.739



(3)地盤変位(側方変位)等価荷重

【常時】

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(1)	4.000～ 4.300	4.800	23405.2	-24.6	-24.8	576.745	580.666
1-(2)	4.300～ 4.600	4.800	23405.2	-24.8	-25.0	580.666	585.400
1-(3)	4.600～ 4.750	4.800	23405.2	-25.0	-25.1	585.400	588.075

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(4)	4.750～ 4.900	4.800	23405.2	-25.1	-25.2	588.075	590.957
1-(5)	4.900～ 5.200	4.800	23405.2	-25.2	-25.5	590.957	597.347
1-(6)	5.200～ 5.500	4.800	23405.2	-25.5	-25.8	597.347	604.573
2-(7)	5.500～ 5.800	4.800	23405.2	-25.8	-26.2	604.573	612.640
2-(8)	5.800～ 6.100	4.800	23405.2	-26.2	-26.6	612.640	621.546
2-(9)	6.100～ 6.400	4.800	23405.2	-26.6	-26.1	621.546	611.669
2-(10)	6.400～ 6.500	4.800	23405.2	-26.1	-25.7	611.669	602.022
3-(11)	6.500～ 6.700	4.800	23405.2	-25.7	-24.9	602.022	583.000
3-(12)	6.700～ 7.000	4.800	23405.2	-24.9	-23.7	583.000	555.136
3-(13)	7.000～ 7.300	4.800	23405.2	-23.7	-22.6	555.136	528.057
3-(14)	7.300～ 7.500	4.800	23405.2	-22.6	-21.8	528.057	510.430

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(15)	7.500～ 7.800	4.800	20619.5	-21.8	-20.7	449.678	426.926
1-(16)	7.800～ 8.100	4.800	20619.5	-20.7	-19.6	426.926	404.801
1-(17)	8.100～ 8.400	4.800	20619.5	-19.6	-18.6	404.801	383.273
1-(18)	8.400～ 8.500	4.800	20619.5	-18.6	-18.2	383.273	376.225
2-(19)	8.500～ 8.700	4.800	20619.5	-18.2	-17.6	376.225	362.313
2-(20)	8.700～ 9.000	4.800	20619.5	-17.6	-16.6	362.313	341.888
2-(21)	9.000～ 9.300	4.800	20619.5	-16.6	-15.6	341.888	321.965
2-(22)	9.300～ 9.500	4.800	20619.5	-15.6	-15.0	321.965	308.946
3-(23)	9.500～ 9.600	4.800	20619.5	-15.0	-14.7	308.946	302.511
3-(24)	9.600～ 9.900	4.800	20619.5	-14.7	-13.7	302.511	283.495
3-(25)	9.900～ 10.000	4.800	20619.5	-13.7	-13.4	283.495	277.248
3-(26)	10.000～ 10.200	4.800	20619.5	-13.4	-12.8	277.248	264.884
3-(27)	10.200～ 10.500	4.800	20619.5	-12.8	-12.0	264.884	246.648
4-(28)	10.500～ 10.800	4.800	20619.5	-12.0	-11.1	246.648	228.756
4-(29)	10.800～ 11.100	4.800	20619.5	-11.1	-10.2	228.756	211.179
4-(30)	11.100～ 11.400	4.800	20619.5	-10.2	-9.4	211.179	193.890
4-(31)	11.400～ 11.500	4.800	20619.5	-9.4	-9.1	193.890	188.186
5-(32)	11.500～ 11.700	4.800	20619.5	-9.1	-8.6	188.186	176.861
5-(33)	11.700～ 12.000	4.800	20619.5	-8.6	-7.8	176.861	160.067
5-(34)	12.000～ 12.300	4.800	20619.5	-7.8	-7.0	160.067	143.483
5-(35)	12.300～ 12.500	4.800	20619.5	-7.0	-6.4	143.483	132.532

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(36)	12.500～ 12.800	4.800	20619.5	-6.4	-5.6	132.532	116.246
1-(37)	12.800～ 13.100	4.800	20619.5	-5.6	-4.9	116.246	100.108
1-(38)	13.100～ 13.400	4.800	20619.5	-4.9	-4.1	100.108	84.097
1-(39)	13.400～ 13.500	4.800	20619.5	-4.1	-3.8	84.097	78.785
2-(40)	13.500～ 13.700	4.800	20619.5	-3.8	-3.3	78.785	68.192
2-(41)	13.700～ 14.000	4.800	20619.5	-3.3	-2.5	68.192	52.373
2-(42)	14.000～ 14.300	4.800	20619.5	-2.5	-1.8	52.373	36.618
2-(43)	14.300～ 14.500	4.800	20619.5	-1.8	-1.3	36.618	26.141
3-(44)	14.500～ 14.600	4.800	20619.5	-1.3	-1.0	26.141	20.909
3-(45)	14.600～ 14.900	4.800	20619.5	-1.0	-0.3	20.909	5.225
3-(46)	14.900～ 15.200	4.800	20619.5	-0.3	0.5	5.225	-10.451
3-(47)	15.200～ 15.500	4.800	20619.5	0.5	1.3	-10.451	-26.141
4-(48)	15.500～ 15.800	4.800	20619.5	1.3	2.0	-26.141	-41.863
4-(49)	15.800～ 16.100	4.800	20619.5	2.0	2.8	-41.863	-57.638
4-(50)	16.100～ 16.400	4.800	20619.5	2.8	3.6	-57.638	-73.483
4-(51)	16.400～ 16.500	4.800	20619.5	3.6	3.8	-73.483	-78.785
5-(52)	16.500～ 16.700	4.800	20619.5	3.8	4.3	-78.785	-89.421
5-(53)	16.700～ 17.000	4.800	20619.5	4.3	5.1	-89.421	-105.472
5-(54)	17.000～ 17.300	4.800	20619.5	5.1	5.9	-105.472	-121.657
5-(55)	17.300～ 17.500	4.800	20619.5	5.9	6.4	-121.657	-132.532

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(56)	17.500～ 17.800	4.800	20619.5	6.4	7.2	-132.532	-148.989
1-(57)	17.800～ 18.100	4.800	20619.5	7.2	8.0	-148.989	-165.640
1-(58)	18.100～ 18.400	4.800	20619.5	8.0	8.9	-165.640	-182.510
1-(59)	18.400～ 18.500	4.800	20619.5	8.9	9.1	-182.510	-188.186
2-(60)	18.500～ 18.700	4.800	20619.5	9.1	9.7	-188.186	-199.622
2-(61)	18.700～ 19.000	4.800	20619.5	9.7	10.5	-199.622	-217.005
2-(62)	19.000～ 19.300	4.800	20619.5	10.5	11.4	-217.005	-234.683
2-(63)	19.300～ 19.500	4.800	20619.5	11.4	12.0	-234.683	-246.648
3-(64)	19.500～ 19.600	4.800	20619.5	12.0	12.3	-246.648	-252.687
3-(65)	19.600～ 19.900	4.800	20619.5	12.3	13.1	-252.687	-271.045
3-(66)	19.900～ 20.000	4.800	20619.5	13.1	13.4	-271.045	-277.248
3-(67)	20.000～ 20.200	4.800	20619.5	13.4	14.1	-277.248	-289.787
3-(68)	20.200～ 20.500	4.800	20619.5	14.1	15.0	-289.787	-308.946

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
4-(69)	20.500～ 20.800	4.800	20619.5	15.0	15.9	-308.946	-328.552
4-(70)	20.800～ 21.100	4.800	20619.5	15.9	16.9	-328.552	-348.639
4-(71)	21.100～ 21.400	4.800	20619.5	16.9	17.9	-348.639	-369.239
4-(72)	21.400～ 21.500	4.800	20619.5	17.9	18.2	-369.239	-376.225
5-(73)	21.500～ 21.700	4.800	20619.5	18.2	18.9	-376.225	-390.385
5-(74)	21.700～ 22.000	4.800	20619.5	18.9	20.0	-390.385	-412.108
5-(75)	22.000～ 22.300	4.800	20619.5	20.0	21.1	-412.108	-434.438
5-(76)	22.300～ 22.500	4.800	20619.5	21.1	21.8	-434.438	-449.678

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(77)	22.500～ 22.800	4.800	23405.2	21.8	22.9	-510.430	-536.998
1-(78)	22.800～ 23.100	4.800	23405.2	22.9	24.1	-536.998	-564.335
1-(79)	23.100～ 23.250	4.800	23405.2	24.1	24.7	-564.335	-578.300
1-(80)	23.250～ 23.400	4.800	23405.2	24.7	25.3	-578.300	-592.466
1-(81)	23.400～ 23.500	4.800	23405.2	25.3	25.7	-592.466	-602.022
2-(82)	23.500～ 23.700	4.800	23405.2	25.7	26.5	-602.022	-621.408
2-(83)	23.700～ 24.000	4.800	23405.2	26.5	26.4	-621.408	-618.485
2-(84)	24.000～ 24.300	4.800	23405.2	26.4	26.1	-618.485	-609.858
2-(85)	24.300～ 24.500	4.800	23405.2	26.1	25.8	-609.858	-604.573
3-(86)	24.500～ 24.600	4.800	23405.2	25.8	25.7	-604.573	-602.071
3-(87)	24.600～ 24.900	4.800	23405.2	25.7	25.4	-602.071	-595.124
3-(88)	24.900～ 25.200	4.800	23405.2	25.4	25.2	-595.124	-589.013
3-(89)	25.200～ 25.500	4.800	23405.2	25.2	24.9	-589.013	-583.731
3-(90)	25.500～ 25.800	4.800	23405.2	24.9	24.7	-583.731	-579.269
3-(91)	25.800～ 26.000	4.800	23405.2	24.7	24.6	-579.269	-576.745

(3)地盤変位(側方変位)等価荷重

【地震時】

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(1)	4.000～ 4.300	4.800	46810.4	-24.6	-24.8	1153.489	1161.332
1-(2)	4.300～ 4.600	4.800	46810.4	-24.8	-25.0	1161.332	1170.800
1-(3)	4.600～ 4.750	4.800	46810.4	-25.0	-25.1	1170.800	1176.150
1-(4)	4.750～ 4.900	4.800	46810.4	-25.1	-25.2	1176.150	1181.915
1-(5)	4.900～ 5.200	4.800	46810.4	-25.2	-25.5	1181.915	1194.693
1-(6)	5.200～ 5.500	4.800	46810.4	-25.5	-25.8	1194.693	1209.147
2-(7)	5.500～ 5.800	4.800	46810.4	-25.8	-26.2	1209.147	1225.281
2-(8)	5.800～ 6.100	4.800	46810.4	-26.2	-26.6	1225.281	1243.092
2-(9)	6.100～ 6.400	4.800	46810.4	-26.6	-26.1	1243.092	1223.339
2-(10)	6.400～ 6.500	4.800	46810.4	-26.1	-25.7	1223.339	1204.044
3-(11)	6.500～ 6.700	4.800	46810.4	-25.7	-24.9	1204.044	1165.999
3-(12)	6.700～ 7.000	4.800	46810.4	-24.9	-23.7	1165.999	1110.271
3-(13)	7.000～ 7.300	4.800	46810.4	-23.7	-22.6	1110.271	1056.115
3-(14)	7.300～ 7.500	4.800	46810.4	-22.6	-21.8	1056.115	1020.859

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(15)	7.500～ 7.800	4.800	41239.0	-21.8	-20.7	899.355	853.851
1-(16)	7.800～ 8.100	4.800	41239.0	-20.7	-19.6	853.851	809.601
1-(17)	8.100～ 8.400	4.800	41239.0	-19.6	-18.6	809.601	766.547
1-(18)	8.400～ 8.500	4.800	41239.0	-18.6	-18.2	766.547	752.451
2-(19)	8.500～ 8.700	4.800	41239.0	-18.2	-17.6	752.451	724.627
2-(20)	8.700～ 9.000	4.800	41239.0	-17.6	-16.6	724.627	683.776
2-(21)	9.000～ 9.300	4.800	41239.0	-16.6	-15.6	683.776	643.930
2-(22)	9.300～ 9.500	4.800	41239.0	-15.6	-15.0	643.930	617.891
3-(23)	9.500～ 9.600	4.800	41239.0	-15.0	-14.7	617.891	605.023
3-(24)	9.600～ 9.900	4.800	41239.0	-14.7	-13.7	605.023	566.990
3-(25)	9.900～ 10.000	4.800	41239.0	-13.7	-13.4	566.990	554.496
3-(26)	10.000～ 10.200	4.800	41239.0	-13.4	-12.8	554.496	529.769
3-(27)	10.200～ 10.500	4.800	41239.0	-12.8	-12.0	529.769	493.296
4-(28)	10.500～ 10.800	4.800	41239.0	-12.0	-11.1	493.296	457.511
4-(29)	10.800～ 11.100	4.800	41239.0	-11.1	-10.2	457.511	422.358
4-(30)	11.100～ 11.400	4.800	41239.0	-10.2	-9.4	422.358	387.779
4-(31)	11.400～ 11.500	4.800	41239.0	-9.4	-9.1	387.779	376.371
5-(32)	11.500～ 11.700	4.800	41239.0	-9.1	-8.6	376.371	353.722
5-(33)	11.700～ 12.000	4.800	41239.0	-8.6	-7.8	353.722	320.134

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
5-(34)	12.000～ 12.300	4.800	41239.0	-7.8	-7.0	320.134	286.966
5-(35)	12.300～ 12.500	4.800	41239.0	-7.0	-6.4	286.966	265.064

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(36)	12.500～ 12.800	4.800	41239.0	-6.4	-5.6	265.064	232.491
1-(37)	12.800～ 13.100	4.800	41239.0	-5.6	-4.9	232.491	200.216
1-(38)	13.100～ 13.400	4.800	41239.0	-4.9	-4.1	200.216	168.195
1-(39)	13.400～ 13.500	4.800	41239.0	-4.1	-3.8	168.195	157.570
2-(40)	13.500～ 13.700	4.800	41239.0	-3.8	-3.3	157.570	136.385
2-(41)	13.700～ 14.000	4.800	41239.0	-3.3	-2.5	136.385	104.745
2-(42)	14.000～ 14.300	4.800	41239.0	-2.5	-1.8	104.745	73.236
2-(43)	14.300～ 14.500	4.800	41239.0	-1.8	-1.3	73.236	52.283
3-(44)	14.500～ 14.600	4.800	41239.0	-1.3	-1.0	52.283	41.817
3-(45)	14.600～ 14.900	4.800	41239.0	-1.0	-0.3	41.817	10.451
3-(46)	14.900～ 15.200	4.800	41239.0	-0.3	0.5	10.451	-20.903
3-(47)	15.200～ 15.500	4.800	41239.0	0.5	1.3	-20.903	-52.283
4-(48)	15.500～ 15.800	4.800	41239.0	1.3	2.0	-52.283	-83.727
4-(49)	15.800～ 16.100	4.800	41239.0	2.0	2.8	-83.727	-115.275
4-(50)	16.100～ 16.400	4.800	41239.0	2.8	3.6	-115.275	-146.967
4-(51)	16.400～ 16.500	4.800	41239.0	3.6	3.8	-146.967	-157.570
5-(52)	16.500～ 16.700	4.800	41239.0	3.8	4.3	-157.570	-178.843
5-(53)	16.700～ 17.000	4.800	41239.0	4.3	5.1	-178.843	-210.944
5-(54)	17.000～ 17.300	4.800	41239.0	5.1	5.9	-210.944	-243.314
5-(55)	17.300～ 17.500	4.800	41239.0	5.9	6.4	-243.314	-265.064

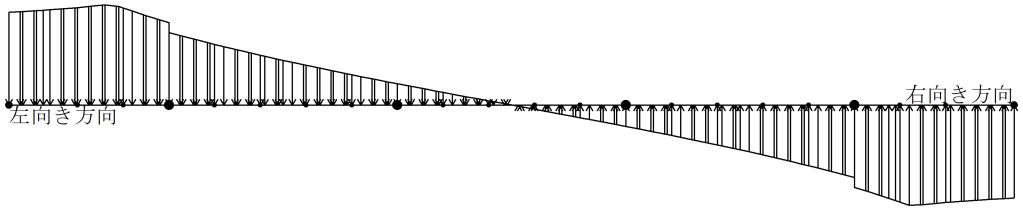
スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(56)	17.500～ 17.800	4.800	41239.0	6.4	7.2	-265.064	-297.978
1-(57)	17.800～ 18.100	4.800	41239.0	7.2	8.0	-297.978	-331.280
1-(58)	18.100～ 18.400	4.800	41239.0	8.0	8.9	-331.280	-365.019
1-(59)	18.400～ 18.500	4.800	41239.0	8.9	9.1	-365.019	-376.371
2-(60)	18.500～ 18.700	4.800	41239.0	9.1	9.7	-376.371	-399.245
2-(61)	18.700～ 19.000	4.800	41239.0	9.7	10.5	-399.245	-434.009
2-(62)	19.000～ 19.300	4.800	41239.0	10.5	11.4	-434.009	-469.367

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
2-(63)	19.300～ 19.500	4.800	41239.0	11.4	12.0	-469.367	-493.296
3-(64)	19.500～ 19.600	4.800	41239.0	12.0	12.3	-493.296	-505.374
3-(65)	19.600～ 19.900	4.800	41239.0	12.3	13.1	-505.374	-542.090
3-(66)	19.900～ 20.000	4.800	41239.0	13.1	13.4	-542.090	-554.496
3-(67)	20.000～ 20.200	4.800	41239.0	13.4	14.1	-554.496	-579.575
3-(68)	20.200～ 20.500	4.800	41239.0	14.1	15.0	-579.575	-617.891
4-(69)	20.500～ 20.800	4.800	41239.0	15.0	15.9	-617.891	-657.104
4-(70)	20.800～ 21.100	4.800	41239.0	15.9	16.9	-657.104	-697.278
4-(71)	21.100～ 21.400	4.800	41239.0	16.9	17.9	-697.278	-738.478
4-(72)	21.400～ 21.500	4.800	41239.0	17.9	18.2	-738.478	-752.451
5-(73)	21.500～ 21.700	4.800	41239.0	18.2	18.9	-752.451	-780.769
5-(74)	21.700～ 22.000	4.800	41239.0	18.9	20.0	-780.769	-824.215
5-(75)	22.000～ 22.300	4.800	41239.0	20.0	21.1	-824.215	-868.877
5-(76)	22.300～ 22.500	4.800	41239.0	21.1	21.8	-868.877	-899.355

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	周長 U(m)	地盤バネ (kN/m²)	地盤変位 (mm)		荷重強度 (kN/m)	
				始端	終端	始端	終端
1-(77)	22.500～ 22.800	4.800	46810.4	21.8	22.9	-1020.859	-1073.995
1-(78)	22.800～ 23.100	4.800	46810.4	22.9	24.1	-1073.995	-1128.671
1-(79)	23.100～ 23.250	4.800	46810.4	24.1	24.7	-1128.671	-1156.600
1-(80)	23.250～ 23.400	4.800	46810.4	24.7	25.3	-1156.600	-1184.932
1-(81)	23.400～ 23.500	4.800	46810.4	25.3	25.7	-1184.932	-1204.044
2-(82)	23.500～ 23.700	4.800	46810.4	25.7	26.5	-1204.044	-1242.816
2-(83)	23.700～ 24.000	4.800	46810.4	26.5	26.4	-1242.816	-1236.969
2-(84)	24.000～ 24.300	4.800	46810.4	26.4	26.1	-1236.969	-1219.716
2-(85)	24.300～ 24.500	4.800	46810.4	26.1	25.8	-1219.716	-1209.147
3-(86)	24.500～ 24.600	4.800	46810.4	25.8	25.7	-1209.147	-1204.142
3-(87)	24.600～ 24.900	4.800	46810.4	25.7	25.4	-1204.142	-1190.248
3-(88)	24.900～ 25.200	4.800	46810.4	25.4	25.2	-1190.248	-1178.026
3-(89)	25.200～ 25.500	4.800	46810.4	25.2	24.9	-1178.026	-1167.462
3-(90)	25.500～ 25.800	4.800	46810.4	24.9	24.7	-1167.462	-1158.538
3-(91)	25.800～ 26.000	4.800	46810.4	24.7	24.6	-1158.538	-1153.489


右向き方向
左向き方向

3.3.3 連動荷重

川表の方向：右側

(1) 常時 荷重総ケース数 [1]

常時荷重1ケース

常時荷重名称 ： [門柱・胸壁 (常時)1]

No	荷重名称	函体左端からの位置 (m)	X軸方向集中荷重 (kN)	Y軸方向集中荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN・m)
1	門柱	18.000	0.00	0.00	-2.10
2	左胸壁	0.750	0.00	0.00	0.91
3	右胸壁	19.250	0.00	0.00	-0.91

(2) 地震時 荷重総ケース数 [1]

地震時荷重1ケース

地震時時荷重名称 ： [門柱・胸壁 (地震時)1]

No	荷重名称	函体左端からの位置 (m)	X軸方向集中荷重 (kN)	Y軸方向集中荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN・m)
1	門柱	18.000	0.00	0.00	-20.67
2	左胸壁	0.750	0.00	0.00	12.78
3	右胸壁	19.250	0.00	0.00	-12.78

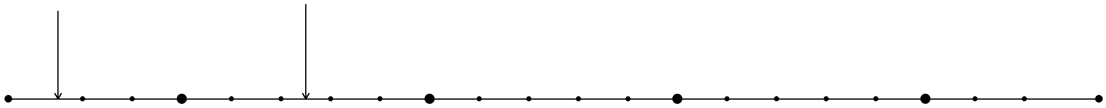
3.3.4 任意荷重

(1) 常時 荷重総ケース数 [2]

常時荷重1ケース

常時荷重名称 : [集中荷重(常時)]

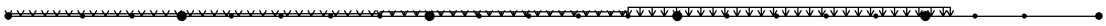
No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	集中荷重	鉛直	1.000	0.000	20.05	0.00
2	集中荷重	鉛直	6.000	0.000	21.56	0.00



常時荷重2ケース

常時荷重名称 : [分布荷重(常時)]

No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	分布荷重1	鉛直	0.000	7.500	0.56	0.56
2	分布荷重2	鉛直	7.500	5.000	1.05	1.05
3	分布荷重3	鉛直	12.500	6.500	2.04	2.04

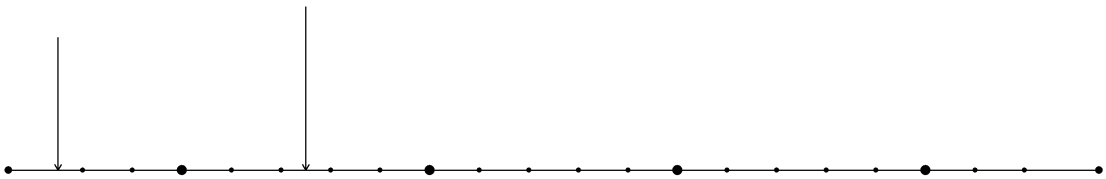


(2) 地震時 荷重総ケース数 [2]

地震時荷重1ケース

地震時荷重名称 : [集中荷重(地震時)]

No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	集中荷重	鉛直	1.000	0.000	30.45	0.00
2	集中荷重	鉛直	6.000	0.000	37.50	0.00



地震時荷重2ケース

地震時荷重名称 : [分布荷重(地震時)]

No	荷重名称	方向	載荷位置 Lo(m)	載荷幅 Lq(m)	荷重強度 W1(kN/m)	荷重強度 W2(kN/m)
1	分布荷重1	鉛直	0.000	7.500	0.56	1.03
2	分布荷重2	鉛直	7.500	5.000	2.05	3.78
3	分布荷重3	鉛直	12.500	6.500	3.09	8.56

3.3.5 検討ケース

(1)常時

検討ケース数 = 3

1)case-1

ケース名称　：[組合せ常時1]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（常時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（常時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（常時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（常時）	1.0000
5	連動荷重(常時)1	門柱・胸壁（常時)1	1.0000
6	任意荷重(常時)1	集中荷重(常時)	1.0000

2)case-2

ケース名称　：[組合せ常時2]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（常時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（常時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（常時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（常時）	1.0000
5	連動荷重(常時)1	門柱・胸壁（常時)1	1.0000
6	任意荷重(常時)2	分布荷重(常時)	1.0000

3)case-3

ケース名称　：[組合せ常時3]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（常時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（常時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（常時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（常時）	1.0000
5	連動荷重(常時)1	門柱・胸壁（常時)1	1.0000
6	任意荷重(常時)1	集中荷重(常時)	1.0000
7	任意荷重(常時)2	分布荷重(常時)	1.0000

(2)地震時

検討ケース数 = 3

1)case-1

ケース名称　：[組合せ地震時1]

組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（地震時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（地震時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（地震時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（地震時）	1.0000
5	連動荷重(地震時)1	門柱・胸壁（地震時)1	1.0000
6	任意荷重(地震時)1	集中荷重(地震時)	1.0000

2)case-2
ケース名称　：[組合せ地震時2]
組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（地震時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（地震時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（地震時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（地震時）	1.0000
5	連動荷重(地震時)1	門柱・胸壁（地震時)1	1.0000
6	任意荷重(地震時)2	分布荷重(地震時)	1.0000

3)case-3
ケース名称　：[組合せ地震時3]
組合せ荷重

No	荷重種別	荷重名称	割増係数
1	固定荷重データ1	函体自重（地震時）	1.0000
2	固定荷重データ2	水重（地震時）	1.0000
3	固定荷重データ3	地盤変位-沈下（地震時）	1.0000
4	固定荷重データ4	地盤変位-側方変位（地震時）	1.0000
5	連動荷重(地震時)1	門柱・胸壁（地震時)1	1.0000
6	任意荷重(地震時)2	分布荷重(地震時)	1.0000
7	任意荷重(地震時)1	集中荷重(地震時)	1.0000

3.4 FRAME荷重

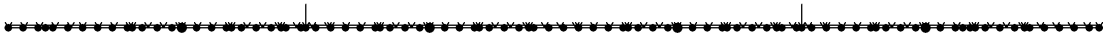
3.4.1 函体自重 (常時)

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	6	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.500
14	7	10	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	11	14	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	15	18	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	19	22	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	23	27	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	28	31	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	32	35	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	36	39	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	40	43	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	44	47	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	48	51	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	52	55	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	56	59	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	60	63	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	64	68	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	69	72	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	73	76	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	77	81	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	82	85	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	86	91	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.500

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	27	0.00	-176.40	0.00
51	70	0.00	-176.40	0.00

51:格点集中荷重



3.4.2 水重（常時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	6	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.500
14	7	10	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	11	14	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	15	18	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	19	22	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	23	27	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	28	31	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	32	35	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	36	39	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	40	43	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	44	47	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	48	51	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	52	55	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	56	59	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	60	63	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	64	68	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	69	72	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	73	76	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	77	81	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	82	85	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	86	91	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.500

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)

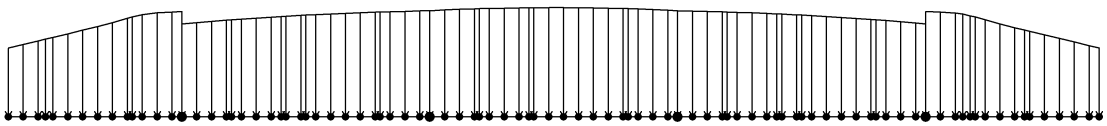
3.4.3 地盤変位-沈下 (常時)

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	0	-515.87	-542.44	0.000	0.000	0.300
14	2	0	-542.44	-568.98	0.000	0.000	0.300
14	3	0	-568.98	-582.25	0.000	0.000	0.150
14	4	0	-582.25	-595.53	0.000	0.000	0.150
14	5	0	-595.53	-622.19	0.000	0.000	0.300
14	6	0	-622.19	-649.08	0.000	0.000	0.300
14	7	0	-649.08	-676.52	0.000	0.000	0.300
14	8	0	-676.52	-705.28	0.000	0.000	0.300
14	9	0	-705.28	-737.64	0.000	0.000	0.300
14	10	0	-737.64	-747.25	0.000	0.000	0.100
14	11	0	-747.25	-765.39	0.000	0.000	0.200
14	12	0	-765.39	-778.70	0.000	0.000	0.300
14	13	0	-778.70	-785.53	0.000	0.000	0.300
14	14	0	-785.53	-790.05	0.000	0.000	0.200
14	15	0	-696.02	-705.93	0.000	0.000	0.300
14	16	0	-705.93	-715.20	0.000	0.000	0.300
14	17	0	-715.20	-723.90	0.000	0.000	0.300
14	18	0	-723.90	-726.68	0.000	0.000	0.100
14	19	0	-726.68	-732.07	0.000	0.000	0.200
14	20	0	-732.07	-739.73	0.000	0.000	0.300
14	21	0	-739.73	-746.91	0.000	0.000	0.300
14	22	0	-746.91	-751.43	0.000	0.000	0.200
14	23	0	-751.43	-753.61	0.000	0.000	0.100
14	24	0	-753.61	-759.83	0.000	0.000	0.300
14	25	0	-759.83	-761.80	0.000	0.000	0.100
14	26	0	-761.80	-765.57	0.000	0.000	0.200
14	27	0	-765.57	-770.83	0.000	0.000	0.300
14	28	0	-770.83	-775.57	0.000	0.000	0.300
14	29	0	-775.57	-779.80	0.000	0.000	0.300
14	30	0	-779.80	-783.47	0.000	0.000	0.300
14	31	0	-783.47	-784.57	0.000	0.000	0.100
14	32	0	-784.57	-786.57	0.000	0.000	0.200
14	33	0	-786.57	-790.04	0.000	0.000	0.300
14	34	0	-790.04	-793.35	0.000	0.000	0.300
14	35	0	-793.35	-795.11	0.000	0.000	0.200
14	36	0	-795.11	-800.41	0.000	0.000	0.300
14	37	0	-800.41	-804.90	0.000	0.000	0.300
14	38	0	-804.90	-808.63	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	39	0	-808.63	-809.71	0.000	0.000	0.100
14	40	0	-809.71	-811.63	0.000	0.000	0.200
14	41	0	-811.63	-813.95	0.000	0.000	0.300
14	42	0	-813.95	-815.62	0.000	0.000	0.300
14	43	0	-815.62	-816.40	0.000	0.000	0.200
14	44	0	-816.40	-816.69	0.000	0.000	0.100
14	45	0	-816.69	-817.17	0.000	0.000	0.300
14	46	0	-817.17	-817.07	0.000	0.000	0.300
14	47	0	-817.07	-816.40	0.000	0.000	0.300
14	48	0	-816.40	-815.13	0.000	0.000	0.300
14	49	0	-815.13	-813.25	0.000	0.000	0.300
14	50	0	-813.25	-810.71	0.000	0.000	0.300
14	51	0	-810.71	-809.71	0.000	0.000	0.100
14	52	0	-809.71	-807.47	0.000	0.000	0.200
14	53	0	-807.47	-803.49	0.000	0.000	0.300
14	54	0	-803.49	-798.73	0.000	0.000	0.300
14	55	0	-798.73	-795.11	0.000	0.000	0.200
14	56	0	-795.11	-792.33	0.000	0.000	0.300
14	57	0	-792.33	-788.75	0.000	0.000	0.300
14	58	0	-788.75	-785.60	0.000	0.000	0.300
14	59	0	-785.60	-784.57	0.000	0.000	0.100
14	60	0	-784.57	-782.31	0.000	0.000	0.200
14	61	0	-782.31	-778.45	0.000	0.000	0.300
14	62	0	-778.45	-774.05	0.000	0.000	0.300
14	63	0	-774.05	-770.83	0.000	0.000	0.200
14	64	0	-770.83	-769.13	0.000	0.000	0.100
14	65	0	-769.13	-763.71	0.000	0.000	0.300
14	66	0	-763.71	-761.80	0.000	0.000	0.100
14	67	0	-761.80	-757.81	0.000	0.000	0.200
14	68	0	-757.81	-751.43	0.000	0.000	0.300
14	69	0	-751.43	-744.57	0.000	0.000	0.300
14	70	0	-744.57	-737.23	0.000	0.000	0.300
14	71	0	-737.23	-729.41	0.000	0.000	0.300
14	72	0	-729.41	-726.68	0.000	0.000	0.100
14	73	0	-726.68	-721.06	0.000	0.000	0.200
14	74	0	-721.06	-712.18	0.000	0.000	0.300
14	75	0	-712.18	-702.70	0.000	0.000	0.300
14	76	0	-702.70	-696.02	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	77	0	-790.05	-783.37	0.000	0.000	0.300
14	78	0	-783.37	-776.18	0.000	0.000	0.300
14	79	0	-776.18	-769.76	0.000	0.000	0.150
14	80	0	-769.76	-756.47	0.000	0.000	0.150
14	81	0	-756.47	-747.25	0.000	0.000	0.100
14	82	0	-747.25	-727.36	0.000	0.000	0.200
14	83	0	-727.36	-695.44	0.000	0.000	0.300
14	84	0	-695.44	-667.28	0.000	0.000	0.300
14	85	0	-667.28	-649.08	0.000	0.000	0.200
14	86	0	-649.08	-640.08	0.000	0.000	0.100
14	87	0	-640.08	-613.28	0.000	0.000	0.300
14	88	0	-613.28	-586.68	0.000	0.000	0.300
14	89	0	-586.68	-560.13	0.000	0.000	0.300
14	90	0	-560.13	-533.59	0.000	0.000	0.300
14	91	0	-533.59	-515.87	0.000	0.000	0.200

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)



3.4.4 地盤変位-側方変位（常時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
13	1	0	-576.74	-580.67	0.000	0.000	0.300
13	2	0	-580.67	-585.40	0.000	0.000	0.300
13	3	0	-585.40	-588.08	0.000	0.000	0.150
13	4	0	-588.08	-590.96	0.000	0.000	0.150
13	5	0	-590.96	-597.35	0.000	0.000	0.300
13	6	0	-597.35	-604.57	0.000	0.000	0.300
13	7	0	-604.57	-612.64	0.000	0.000	0.300
13	8	0	-612.64	-621.55	0.000	0.000	0.300
13	9	0	-621.55	-611.67	0.000	0.000	0.300
13	10	0	-611.67	-602.02	0.000	0.000	0.100
13	11	0	-602.02	-583.00	0.000	0.000	0.200
13	12	0	-583.00	-555.14	0.000	0.000	0.300
13	13	0	-555.14	-528.06	0.000	0.000	0.300
13	14	0	-528.06	-510.43	0.000	0.000	0.200
13	15	0	-449.68	-426.93	0.000	0.000	0.300
13	16	0	-426.93	-404.80	0.000	0.000	0.300
13	17	0	-404.80	-383.27	0.000	0.000	0.300
13	18	0	-383.27	-376.23	0.000	0.000	0.100
13	19	0	-376.23	-362.31	0.000	0.000	0.200
13	20	0	-362.31	-341.89	0.000	0.000	0.300
13	21	0	-341.89	-321.96	0.000	0.000	0.300
13	22	0	-321.96	-308.95	0.000	0.000	0.200
13	23	0	-308.95	-302.51	0.000	0.000	0.100
13	24	0	-302.51	-283.50	0.000	0.000	0.300
13	25	0	-283.50	-277.25	0.000	0.000	0.100
13	26	0	-277.25	-264.88	0.000	0.000	0.200
13	27	0	-264.88	-246.65	0.000	0.000	0.300
13	28	0	-246.65	-228.76	0.000	0.000	0.300
13	29	0	-228.76	-211.18	0.000	0.000	0.300
13	30	0	-211.18	-193.89	0.000	0.000	0.300
13	31	0	-193.89	-188.19	0.000	0.000	0.100
13	32	0	-188.19	-176.86	0.000	0.000	0.200
13	33	0	-176.86	-160.07	0.000	0.000	0.300
13	34	0	-160.07	-143.48	0.000	0.000	0.300
13	35	0	-143.48	-132.53	0.000	0.000	0.200
13	36	0	-132.53	-116.25	0.000	0.000	0.300
13	37	0	-116.25	-100.11	0.000	0.000	0.300
13	38	0	-100.11	-84.10	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
13	39	0	-84.10	-78.78	0.000	0.000	0.100
13	40	0	-78.78	-68.19	0.000	0.000	0.200
13	41	0	-68.19	-52.37	0.000	0.000	0.300
13	42	0	-52.37	-36.62	0.000	0.000	0.300
13	43	0	-36.62	-26.14	0.000	0.000	0.200
13	44	0	-26.14	-20.91	0.000	0.000	0.100
13	45	0	-20.91	-5.23	0.000	0.000	0.300
13	46	0	-5.23	10.45	0.000	0.000	0.300
13	47	0	10.45	26.14	0.000	0.000	0.300
13	48	0	26.14	41.86	0.000	0.000	0.300
13	49	0	41.86	57.64	0.000	0.000	0.300
13	50	0	57.64	73.48	0.000	0.000	0.300
13	51	0	73.48	78.78	0.000	0.000	0.100
13	52	0	78.78	89.42	0.000	0.000	0.200
13	53	0	89.42	105.47	0.000	0.000	0.300
13	54	0	105.47	121.66	0.000	0.000	0.300
13	55	0	121.66	132.53	0.000	0.000	0.200
13	56	0	132.53	148.99	0.000	0.000	0.300
13	57	0	148.99	165.64	0.000	0.000	0.300
13	58	0	165.64	182.51	0.000	0.000	0.300
13	59	0	182.51	188.19	0.000	0.000	0.100
13	60	0	188.19	199.62	0.000	0.000	0.200
13	61	0	199.62	217.00	0.000	0.000	0.300
13	62	0	217.00	234.68	0.000	0.000	0.300
13	63	0	234.68	246.65	0.000	0.000	0.200
13	64	0	246.65	252.69	0.000	0.000	0.100
13	65	0	252.69	271.04	0.000	0.000	0.300
13	66	0	271.04	277.25	0.000	0.000	0.100
13	67	0	277.25	289.79	0.000	0.000	0.200
13	68	0	289.79	308.95	0.000	0.000	0.300
13	69	0	308.95	328.55	0.000	0.000	0.300
13	70	0	328.55	348.64	0.000	0.000	0.300
13	71	0	348.64	369.24	0.000	0.000	0.300
13	72	0	369.24	376.23	0.000	0.000	0.100
13	73	0	376.23	390.38	0.000	0.000	0.200
13	74	0	390.38	412.11	0.000	0.000	0.300
13	75	0	412.11	434.44	0.000	0.000	0.300
13	76	0	434.44	449.68	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
13	77	0	510.43	537.00	0.000	0.000	0.300
13	78	0	537.00	564.34	0.000	0.000	0.300
13	79	0	564.34	578.30	0.000	0.000	0.150
13	80	0	578.30	592.47	0.000	0.000	0.150
13	81	0	592.47	602.02	0.000	0.000	0.100
13	82	0	602.02	621.41	0.000	0.000	0.200
13	83	0	621.41	618.48	0.000	0.000	0.300
13	84	0	618.48	609.86	0.000	0.000	0.300
13	85	0	609.86	604.57	0.000	0.000	0.200
13	86	0	604.57	602.07	0.000	0.000	0.100
13	87	0	602.07	595.12	0.000	0.000	0.300
13	88	0	595.12	589.01	0.000	0.000	0.300
13	89	0	589.01	583.73	0.000	0.000	0.300
13	90	0	583.73	579.27	0.000	0.000	0.300
13	91	0	579.27	576.74	0.000	0.000	0.200

13:部材分布荷重(全体座標X方向)

3.4.5 集中荷重(常時)

荷重番号	部材番号	荷重強度 (kN) (kN・m)	i端からの距離 (m)
24	5	-20.05	0.100

24:部材集中荷重(全体座標Y方向)

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	27	0.00	-21.56	0.00

51:格点集中荷重

3.4.6 分布荷重(常時)

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	14	-0.56	-0.56	0.000	0.000	3.500
14	15	31	-0.56	-0.56	0.000	0.000	4.000
14	32	35	-1.05	-1.05	0.000	0.000	1.000
14	36	51	-1.05	-1.05	0.000	0.000	4.000
14	52	55	-2.04	-2.04	0.000	0.000	1.000
14	56	76	-2.04	-2.04	0.000	0.000	5.000
14	77	78	-2.04	-2.04	0.000	0.100	0.500

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)

3.4.7 門柱・胸壁 (常時)1

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	4	0.00	0.00	0.91
51	78	0.00	0.00	-2.10
51	84	0.00	0.00	-0.91

51:格点集中荷重

3.4.8 函体底面と地盤との摩擦力1（常時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	1	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	2	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	3	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	4	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	5	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	6	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	7	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	8	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	9	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	10	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	11	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	12	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	13	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	14	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	15	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	16	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	17	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	18	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	19	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	20	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	21	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	22	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	23	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	24	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	25	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	26	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	27	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	28	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	29	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	30	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	31	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	32	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	33	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	34	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	35	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	36	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	37	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	38	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	39	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	40	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	41	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	42	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	43	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	44	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	45	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	46	0	7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	47	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	48	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	49	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	50	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	51	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	52	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	53	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	54	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	55	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	56	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	57	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	58	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	59	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	60	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	61	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	62	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	63	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	64	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	65	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	66	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	67	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	68	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	69	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	70	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	71	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	72	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	73	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	74	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	75	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	76	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	77	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	78	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	79	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	80	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	81	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	82	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	83	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	84	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	85	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	86	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.100
11	87	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	88	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	89	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	90	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	91	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.200

11:部材分布軸方向荷重

3.4.9 函体底面と地盤との摩擦力2（常時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	1	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	2	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	3	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	4	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	5	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	6	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	7	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	8	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	9	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	10	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	11	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	12	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	13	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	14	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	15	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	16	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	17	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	18	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	19	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	20	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	21	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	22	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	23	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	24	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	25	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	26	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	27	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	28	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	29	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	30	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	31	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	32	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	33	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	34	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	35	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	36	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	37	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	38	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	39	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	40	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	41	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	42	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	43	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	44	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	45	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	46	0	7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	47	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	48	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	49	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	50	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	51	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	52	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	53	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	54	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	55	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	56	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	57	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	58	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	59	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	60	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	61	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	62	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	63	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	64	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	65	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	66	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	67	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	68	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	69	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	70	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	71	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	72	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	73	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	74	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	75	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	76	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	77	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	78	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	79	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	80	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	81	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	82	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	83	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	84	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	85	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	86	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.100
11	87	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	88	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	89	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	90	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	91	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.200

11:部材分布軸方向荷重

3.4.10 函体底面と地盤との摩擦力3（常時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	1	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	2	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	3	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	4	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	5	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	6	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	7	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	8	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	9	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	10	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	11	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	12	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	13	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	14	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	15	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	16	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	17	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	18	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	19	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	20	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	21	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	22	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	23	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	24	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	25	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	26	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	27	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	28	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	29	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	30	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	31	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	32	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	33	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	34	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	35	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	36	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	37	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	38	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	39	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	40	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	41	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	42	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	43	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	44	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	45	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	46	0	7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	47	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	48	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	49	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	50	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	51	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	52	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	53	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	54	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	55	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	56	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	57	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	58	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	59	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	60	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	61	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	62	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	63	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	64	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	65	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	66	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	67	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	68	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	69	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	70	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	71	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	72	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	73	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	74	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	75	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	76	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	77	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	78	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	79	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	80	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	81	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	82	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	83	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	84	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	85	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	86	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.100
11	87	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	88	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	89	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	90	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	91	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.200

11:部材分布軸方向荷重

3.4.11 圧縮軸力 (常時)

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	1	128.00	0.00	0.00
51	96	-128.00	0.00	0.00

51:格点集中荷重

3.4.12 函体自重（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	6	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.500
14	7	10	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	11	14	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	15	18	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	19	22	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	23	27	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	28	31	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	32	35	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	36	39	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	40	43	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	44	47	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	48	51	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	52	55	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	56	59	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	60	63	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	64	68	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	69	72	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	73	76	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	77	81	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	82	85	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.000
14	86	91	-19.60	-19.60	0.000	0.000	1.500

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	27	0.00	-176.40	0.00
51	70	0.00	-176.40	0.00

51:格点集中荷重

3.4.13 水重（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	6	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.500
14	7	10	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	11	14	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	15	18	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	19	22	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	23	27	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	28	31	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	32	35	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	36	39	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	40	43	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	44	47	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	48	51	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	52	55	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	56	59	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	60	63	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	64	68	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	69	72	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	73	76	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	77	81	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	82	85	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.000
14	86	91	-6.27	-6.27	0.000	0.000	1.500

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)

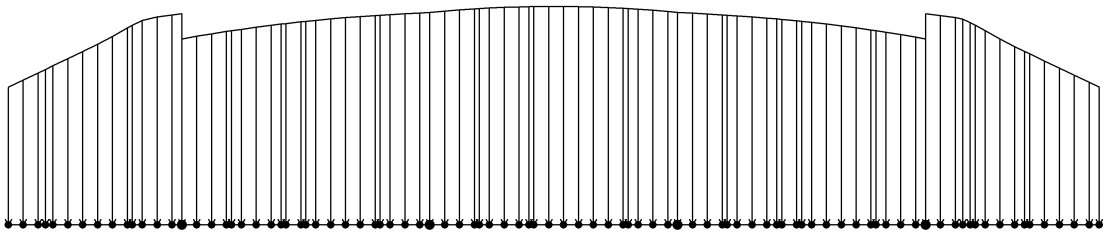
3.4.14 地盤変位-沈下（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	0	-1031.74	-1084.88	0.000	0.000	0.300
14	2	0	-1084.88	-1137.96	0.000	0.000	0.300
14	3	0	-1137.96	-1164.50	0.000	0.000	0.150
14	4	0	-1164.50	-1191.07	0.000	0.000	0.150
14	5	0	-1191.07	-1244.37	0.000	0.000	0.300
14	6	0	-1244.37	-1298.17	0.000	0.000	0.300
14	7	0	-1298.17	-1353.04	0.000	0.000	0.300
14	8	0	-1353.04	-1410.56	0.000	0.000	0.300
14	9	0	-1410.56	-1475.28	0.000	0.000	0.300
14	10	0	-1475.28	-1494.51	0.000	0.000	0.100
14	11	0	-1494.51	-1530.79	0.000	0.000	0.200
14	12	0	-1530.79	-1557.40	0.000	0.000	0.300
14	13	0	-1557.40	-1571.05	0.000	0.000	0.300
14	14	0	-1571.05	-1580.11	0.000	0.000	0.200
14	15	0	-1392.04	-1411.86	0.000	0.000	0.300
14	16	0	-1411.86	-1430.41	0.000	0.000	0.300
14	17	0	-1430.41	-1447.81	0.000	0.000	0.300
14	18	0	-1447.81	-1453.36	0.000	0.000	0.100
14	19	0	-1453.36	-1464.14	0.000	0.000	0.200
14	20	0	-1464.14	-1479.47	0.000	0.000	0.300
14	21	0	-1479.47	-1493.82	0.000	0.000	0.300
14	22	0	-1493.82	-1502.86	0.000	0.000	0.200
14	23	0	-1502.86	-1507.22	0.000	0.000	0.100
14	24	0	-1507.22	-1519.66	0.000	0.000	0.300
14	25	0	-1519.66	-1523.60	0.000	0.000	0.100
14	26	0	-1523.60	-1531.15	0.000	0.000	0.200
14	27	0	-1531.15	-1541.65	0.000	0.000	0.300
14	28	0	-1541.65	-1551.15	0.000	0.000	0.300
14	29	0	-1551.15	-1559.60	0.000	0.000	0.300
14	30	0	-1559.60	-1566.94	0.000	0.000	0.300
14	31	0	-1566.94	-1569.14	0.000	0.000	0.100
14	32	0	-1569.14	-1573.14	0.000	0.000	0.200
14	33	0	-1573.14	-1580.07	0.000	0.000	0.300
14	34	0	-1580.07	-1586.70	0.000	0.000	0.300
14	35	0	-1586.70	-1590.22	0.000	0.000	0.200
14	36	0	-1590.22	-1600.81	0.000	0.000	0.300
14	37	0	-1600.81	-1609.81	0.000	0.000	0.300
14	38	0	-1609.81	-1617.27	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	39	0	-1617.27	-1619.42	0.000	0.000	0.100
14	40	0	-1619.42	-1623.27	0.000	0.000	0.200
14	41	0	-1623.27	-1627.90	0.000	0.000	0.300
14	42	0	-1627.90	-1631.25	0.000	0.000	0.300
14	43	0	-1631.25	-1632.80	0.000	0.000	0.200
14	44	0	-1632.80	-1633.37	0.000	0.000	0.100
14	45	0	-1633.37	-1634.34	0.000	0.000	0.300
14	46	0	-1634.34	-1634.14	0.000	0.000	0.300
14	47	0	-1634.14	-1632.80	0.000	0.000	0.300
14	48	0	-1632.80	-1630.27	0.000	0.000	0.300
14	49	0	-1630.27	-1626.50	0.000	0.000	0.300
14	50	0	-1626.50	-1621.42	0.000	0.000	0.300
14	51	0	-1621.42	-1619.42	0.000	0.000	0.100
14	52	0	-1619.42	-1614.95	0.000	0.000	0.200
14	53	0	-1614.95	-1606.98	0.000	0.000	0.300
14	54	0	-1606.98	-1597.46	0.000	0.000	0.300
14	55	0	-1597.46	-1590.22	0.000	0.000	0.200
14	56	0	-1590.22	-1584.67	0.000	0.000	0.300
14	57	0	-1584.67	-1577.50	0.000	0.000	0.300
14	58	0	-1577.50	-1571.21	0.000	0.000	0.300
14	59	0	-1571.21	-1569.14	0.000	0.000	0.100
14	60	0	-1569.14	-1564.62	0.000	0.000	0.200
14	61	0	-1564.62	-1556.90	0.000	0.000	0.300
14	62	0	-1556.90	-1548.10	0.000	0.000	0.300
14	63	0	-1548.10	-1541.65	0.000	0.000	0.200
14	64	0	-1541.65	-1538.26	0.000	0.000	0.100
14	65	0	-1538.26	-1527.43	0.000	0.000	0.300
14	66	0	-1527.43	-1523.60	0.000	0.000	0.100
14	67	0	-1523.60	-1515.62	0.000	0.000	0.200
14	68	0	-1515.62	-1502.86	0.000	0.000	0.300
14	69	0	-1502.86	-1489.14	0.000	0.000	0.300
14	70	0	-1489.14	-1474.47	0.000	0.000	0.300
14	71	0	-1474.47	-1458.81	0.000	0.000	0.300
14	72	0	-1458.81	-1453.36	0.000	0.000	0.100
14	73	0	-1453.36	-1442.12	0.000	0.000	0.200
14	74	0	-1442.12	-1424.35	0.000	0.000	0.300
14	75	0	-1424.35	-1405.40	0.000	0.000	0.300
14	76	0	-1405.40	-1392.04	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	77	0	-1580.11	-1566.73	0.000	0.000	0.300
14	78	0	-1566.73	-1552.35	0.000	0.000	0.300
14	79	0	-1552.35	-1539.52	0.000	0.000	0.150
14	80	0	-1539.52	-1512.94	0.000	0.000	0.150
14	81	0	-1512.94	-1494.51	0.000	0.000	0.100
14	82	0	-1494.51	-1454.72	0.000	0.000	0.200
14	83	0	-1454.72	-1390.88	0.000	0.000	0.300
14	84	0	-1390.88	-1334.57	0.000	0.000	0.300
14	85	0	-1334.57	-1298.17	0.000	0.000	0.200
14	86	0	-1298.17	-1280.15	0.000	0.000	0.100
14	87	0	-1280.15	-1226.56	0.000	0.000	0.300
14	88	0	-1226.56	-1173.35	0.000	0.000	0.300
14	89	0	-1173.35	-1120.27	0.000	0.000	0.300
14	90	0	-1120.27	-1067.17	0.000	0.000	0.300
14	91	0	-1067.17	-1031.74	0.000	0.000	0.200

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)



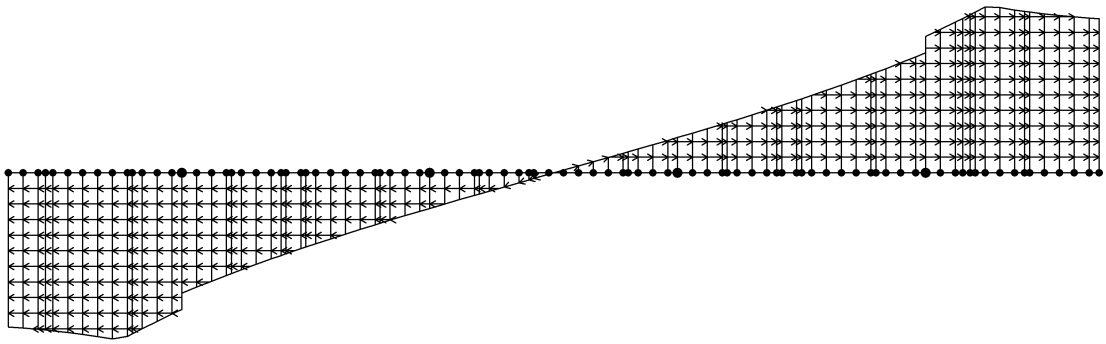
3.4.15 地盤変位-側方変位（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
13	1	0	-1153.49	-1161.33	0.000	0.000	0.300
13	2	0	-1161.33	-1170.80	0.000	0.000	0.300
13	3	0	-1170.80	-1176.15	0.000	0.000	0.150
13	4	0	-1176.15	-1181.91	0.000	0.000	0.150
13	5	0	-1181.91	-1194.69	0.000	0.000	0.300
13	6	0	-1194.69	-1209.15	0.000	0.000	0.300
13	7	0	-1209.15	-1225.28	0.000	0.000	0.300
13	8	0	-1225.28	-1243.09	0.000	0.000	0.300
13	9	0	-1243.09	-1223.34	0.000	0.000	0.300
13	10	0	-1223.34	-1204.04	0.000	0.000	0.100
13	11	0	-1204.04	-1166.00	0.000	0.000	0.200
13	12	0	-1166.00	-1110.27	0.000	0.000	0.300
13	13	0	-1110.27	-1056.11	0.000	0.000	0.300
13	14	0	-1056.11	-1020.86	0.000	0.000	0.200
13	15	0	-899.36	-853.85	0.000	0.000	0.300
13	16	0	-853.85	-809.60	0.000	0.000	0.300
13	17	0	-809.60	-766.55	0.000	0.000	0.300
13	18	0	-766.55	-752.45	0.000	0.000	0.100
13	19	0	-752.45	-724.63	0.000	0.000	0.200
13	20	0	-724.63	-683.78	0.000	0.000	0.300
13	21	0	-683.78	-643.93	0.000	0.000	0.300
13	22	0	-643.93	-617.89	0.000	0.000	0.200
13	23	0	-617.89	-605.02	0.000	0.000	0.100
13	24	0	-605.02	-566.99	0.000	0.000	0.300
13	25	0	-566.99	-554.50	0.000	0.000	0.100
13	26	0	-554.50	-529.77	0.000	0.000	0.200
13	27	0	-529.77	-493.30	0.000	0.000	0.300
13	28	0	-493.30	-457.51	0.000	0.000	0.300
13	29	0	-457.51	-422.36	0.000	0.000	0.300
13	30	0	-422.36	-387.78	0.000	0.000	0.300
13	31	0	-387.78	-376.37	0.000	0.000	0.100
13	32	0	-376.37	-353.72	0.000	0.000	0.200
13	33	0	-353.72	-320.13	0.000	0.000	0.300
13	34	0	-320.13	-286.97	0.000	0.000	0.300
13	35	0	-286.97	-265.06	0.000	0.000	0.200
13	36	0	-265.06	-232.49	0.000	0.000	0.300
13	37	0	-232.49	-200.22	0.000	0.000	0.300
13	38	0	-200.22	-168.19	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
13	39	0	-168.19	-157.57	0.000	0.000	0.100
13	40	0	-157.57	-136.38	0.000	0.000	0.200
13	41	0	-136.38	-104.75	0.000	0.000	0.300
13	42	0	-104.75	-73.24	0.000	0.000	0.300
13	43	0	-73.24	-52.28	0.000	0.000	0.200
13	44	0	-52.28	-41.82	0.000	0.000	0.100
13	45	0	-41.82	-10.45	0.000	0.000	0.300
13	46	0	-10.45	20.90	0.000	0.000	0.300
13	47	0	20.90	52.28	0.000	0.000	0.300
13	48	0	52.28	83.73	0.000	0.000	0.300
13	49	0	83.73	115.28	0.000	0.000	0.300
13	50	0	115.28	146.97	0.000	0.000	0.300
13	51	0	146.97	157.57	0.000	0.000	0.100
13	52	0	157.57	178.84	0.000	0.000	0.200
13	53	0	178.84	210.94	0.000	0.000	0.300
13	54	0	210.94	243.31	0.000	0.000	0.300
13	55	0	243.31	265.06	0.000	0.000	0.200
13	56	0	265.06	297.98	0.000	0.000	0.300
13	57	0	297.98	331.28	0.000	0.000	0.300
13	58	0	331.28	365.02	0.000	0.000	0.300
13	59	0	365.02	376.37	0.000	0.000	0.100
13	60	0	376.37	399.24	0.000	0.000	0.200
13	61	0	399.24	434.01	0.000	0.000	0.300
13	62	0	434.01	469.37	0.000	0.000	0.300
13	63	0	469.37	493.30	0.000	0.000	0.200
13	64	0	493.30	505.37	0.000	0.000	0.100
13	65	0	505.37	542.09	0.000	0.000	0.300
13	66	0	542.09	554.50	0.000	0.000	0.100
13	67	0	554.50	579.57	0.000	0.000	0.200
13	68	0	579.57	617.89	0.000	0.000	0.300
13	69	0	617.89	657.10	0.000	0.000	0.300
13	70	0	657.10	697.28	0.000	0.000	0.300
13	71	0	697.28	738.48	0.000	0.000	0.300
13	72	0	738.48	752.45	0.000	0.000	0.100
13	73	0	752.45	780.77	0.000	0.000	0.200
13	74	0	780.77	824.22	0.000	0.000	0.300
13	75	0	824.22	868.88	0.000	0.000	0.300
13	76	0	868.88	899.36	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
13	77	0	1020.86	1074.00	0.000	0.000	0.300
13	78	0	1074.00	1128.67	0.000	0.000	0.300
13	79	0	1128.67	1156.60	0.000	0.000	0.150
13	80	0	1156.60	1184.93	0.000	0.000	0.150
13	81	0	1184.93	1204.04	0.000	0.000	0.100
13	82	0	1204.04	1242.82	0.000	0.000	0.200
13	83	0	1242.82	1236.97	0.000	0.000	0.300
13	84	0	1236.97	1219.72	0.000	0.000	0.300
13	85	0	1219.72	1209.15	0.000	0.000	0.200
13	86	0	1209.15	1204.14	0.000	0.000	0.100
13	87	0	1204.14	1190.25	0.000	0.000	0.300
13	88	0	1190.25	1178.03	0.000	0.000	0.300
13	89	0	1178.03	1167.46	0.000	0.000	0.300
13	90	0	1167.46	1158.54	0.000	0.000	0.300
13	91	0	1158.54	1153.49	0.000	0.000	0.200

13:部材分布荷重(全体座標X方向)



3.4.16 集中荷重(地震時)

荷重番号	部材番号	荷重強度 (kN) (kN・m)	i端からの距離 (m)
24	5	-30.45	0.100

24:部材集中荷重(全体座標Y方向)

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	27	0.00	-37.50	0.00

51:格点集中荷重

3.4.17 分布荷重(地震時)

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
14	1	14	-0.56	-0.78	0.000	0.000	3.500
14	15	31	-0.78	-1.03	0.000	0.000	4.000
14	32	35	-2.05	-2.40	0.000	0.000	1.000
14	36	51	-2.40	-3.78	0.000	0.000	4.000
14	52	55	-3.09	-3.93	0.000	0.000	1.000
14	56	76	-3.93	-8.14	0.000	0.000	5.000
14	77	78	-8.14	-8.56	0.000	0.100	0.500

14:部材分布荷重(全体座標Y方向)

3.4.18 門柱・胸壁 (地震時)1

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	4	0.00	0.00	12.78
51	78	0.00	0.00	-20.67
51	84	0.00	0.00	-12.78

51:格点集中荷重

3.4.19 函体底面と地盤との摩擦力1（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	1	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	2	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	3	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	4	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	5	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	6	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	7	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	8	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	9	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	10	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	11	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	12	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	13	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	14	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	15	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	16	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	17	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	18	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	19	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	20	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	21	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	22	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	23	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	24	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	25	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	26	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	27	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	28	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	29	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	30	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	31	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	32	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	33	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	34	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	35	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	36	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	37	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	38	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	39	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	40	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	41	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	42	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	43	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	44	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	45	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	46	0	7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	47	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	48	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	49	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	50	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	51	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	52	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	53	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	54	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	55	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	56	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	57	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	58	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	59	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	60	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	61	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	62	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	63	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	64	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	65	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	66	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	67	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	68	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	69	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	70	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	71	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	72	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	73	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	74	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	75	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	76	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	77	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	78	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	79	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	80	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	81	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	82	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	83	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	84	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	85	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	86	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.100
11	87	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	88	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	89	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	90	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	91	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.200

11:部材分布軸方向荷重

3.4.20 函体底面と地盤との摩擦力2（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	1	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	2	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	3	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	4	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	5	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	6	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	7	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	8	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	9	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	10	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	11	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	12	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	13	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	14	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	15	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	16	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	17	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	18	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	19	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	20	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	21	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	22	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	23	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	24	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	25	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	26	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	27	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	28	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	29	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	30	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	31	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	32	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	33	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	34	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	35	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	36	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	37	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	38	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	39	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	40	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	41	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	42	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	43	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	44	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	45	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	46	0	7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	47	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	48	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	49	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	50	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	51	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	52	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	53	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	54	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	55	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	56	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	57	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	58	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	59	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	60	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	61	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	62	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	63	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	64	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	65	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	66	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	67	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	68	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	69	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	70	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	71	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	72	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	73	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	74	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	75	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	76	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	77	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	78	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	79	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	80	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	81	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	82	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	83	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	84	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	85	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	86	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.100
11	87	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	88	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	89	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	90	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	91	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.200

11:部材分布軸方向荷重

3.4.21 函体底面と地盤との摩擦力3（地震時）

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	1	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	2	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	3	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	4	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.150
11	5	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	6	0	25.87	25.87	0.000	0.000	0.300
11	7	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	8	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	9	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	10	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	11	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	12	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	13	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	14	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	15	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	16	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	17	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	18	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	19	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	20	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	21	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	22	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	23	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	24	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	25	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	26	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	27	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	28	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	29	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	30	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	31	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	32	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	33	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	34	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	35	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	36	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	37	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	38	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	39	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	40	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	41	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	42	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	43	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.200
11	44	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.100
11	45	0	7.76	7.76	0.000	0.000	0.300
11	46	0	7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	47	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	48	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	49	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	50	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	51	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	52	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	53	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	54	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	55	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	56	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	57	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	58	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	59	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	60	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	61	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	62	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	63	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	64	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	65	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	66	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	67	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	68	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	69	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	70	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	71	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	72	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	73	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	74	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	75	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	76	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200

荷重番号	開始部材番号	終了部材番号	i端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	j端側荷重 (kN/m) (kN・m/m)	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	載荷長 (m)
11	77	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	78	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	79	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	80	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.150
11	81	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.100
11	82	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	83	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	84	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.300
11	85	0	-7.76	-7.76	0.000	0.000	0.200
11	86	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.100
11	87	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	88	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	89	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	90	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.300
11	91	0	-25.87	-25.87	0.000	0.000	0.200

11:部材分布軸方向荷重

3.4.22 圧縮軸力 (地震時)

荷重番号	格点番号	X方向荷重 (kN)	Y方向荷重 (kN)	モーメント荷重 (kN.m)
51	1	128.00	0.00	0.00
51	96	-128.00	0.00	0.00

51:格点集中荷重

3.5 変位・相対変位・バネ反力

3.5.1 常時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ常時1]

鉛直方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	31.851	29.358	2.492	12.000	○	43.796
2	0.300	33.236	30.870	2.366	12.000	○	41.574
3	0.600	34.622	32.381	2.241	12.000	○	39.384
4	0.750	35.315	33.136	2.179	12.000	○	38.288
5	0.900	36.008	33.892	2.116	12.000	○	37.178
6	1.200	37.394	35.409	1.985	12.000	○	34.875
7	1.500	38.779	36.940	1.840	12.000	○	32.326
8	1.800	40.165	38.501	1.664	12.000	○	29.237
9	2.100	41.551	40.138	1.413	12.000	○	24.828
10	2.400	42.936	41.979	0.957	12.000	○	16.817
11	2.500	43.398	42.526	0.872	12.000	○	15.318
12	2.700	44.322	43.559	0.763	12.000	○	13.411
13	3.000	45.708	44.316	1.392	12.000	○	24.451
14	3.300	47.093	44.705	2.389	12.000	○	41.975
15	3.500	48.017	44.962	3.055	12.000	○	53.680

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	47.621	44.962	2.659	12.000	○	41.165
2	0.300	47.999	45.602	2.397	12.000	○	37.107
3	0.600	48.377	46.201	2.176	12.000	○	33.685
4	0.900	48.755	46.763	1.992	12.000	○	30.836
5	1.000	48.881	46.943	1.938	12.000	○	30.007
6	1.200	49.133	47.291	1.842	12.000	○	28.521
7	1.500	49.511	47.786	1.725	12.000	○	26.709
8	1.800	49.889	48.250	1.640	12.000	○	25.385
9	2.000	50.141	48.542	1.600	12.000	○	24.767
10	2.100	50.267	48.682	1.585	12.000	○	24.538
11	2.400	50.645	49.084	1.561	12.000	○	24.166

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
12	2.500	50.771	49.211	1.560	12.000	○	24.149
13	2.700	51.023	49.455	1.568	12.000	○	24.275
14	3.000	51.401	49.795	1.607	12.000	○	24.873
15	3.300	51.779	50.101	1.678	12.000	○	25.977
16	3.600	52.157	50.374	1.783	12.000	○	27.604
17	3.900	52.535	50.612	1.924	12.000	○	29.782
18	4.000	52.661	50.682	1.979	12.000	○	30.634
19	4.200	52.913	50.812	2.102	12.000	○	32.533
20	4.500	53.291	51.036	2.256	12.000	○	34.921
21	4.800	53.669	51.250	2.420	12.000	○	37.458
22	5.000	53.921	51.363	2.558	12.000	○	39.600

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	54.000	51.363	2.636	12.000	○	40.811
2	0.300	54.000	51.705	2.294	12.000	○	35.514
3	0.600	54.000	51.996	2.004	12.000	○	31.015
4	0.900	54.000	52.237	1.763	12.000	○	27.287
5	1.000	54.000	52.307	1.693	12.000	○	26.209
6	1.200	54.000	52.431	1.569	12.000	○	24.288
7	1.500	54.000	52.580	1.419	12.000	○	21.972
8	1.800	54.000	52.688	1.311	12.000	○	20.299
9	2.000	54.000	52.739	1.261	12.000	○	19.523
10	2.100	54.000	52.757	1.243	12.000	○	19.235
11	2.400	54.000	52.788	1.212	12.000	○	18.755
12	2.700	54.000	52.782	1.218	12.000	○	18.852
13	3.000	54.000	52.739	1.261	12.000	○	19.524
14	3.300	54.000	52.657	1.343	12.000	○	20.790
15	3.600	54.000	52.535	1.465	12.000	○	22.675
16	3.900	54.000	52.371	1.629	12.000	○	25.214
17	4.000	54.000	52.307	1.693	12.000	○	26.213
18	4.200	54.000	52.162	1.838	12.000	○	28.451
19	4.500	54.000	51.905	2.095	12.000	○	32.433
20	4.800	54.000	51.597	2.403	12.000	○	37.195
21	5.000	54.000	51.363	2.637	12.000	○	40.818

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	53.622	51.363	2.258	12.000	○	34.959
2	0.300	53.248	51.184	2.063	12.000	○	31.942
3	0.600	52.874	50.953	1.921	12.000	○	29.737
4	0.900	52.500	50.749	1.750	12.000	○	27.095
5	1.000	52.375	50.682	1.692	12.000	○	26.198
6	1.200	52.126	50.536	1.589	12.000	○	24.600
7	1.500	51.752	50.287	1.464	12.000	○	22.669
8	1.800	51.378	50.003	1.375	12.000	○	21.280
9	2.000	51.128	49.795	1.334	12.000	○	20.643
10	2.100	51.004	49.685	1.318	12.000	○	20.409
11	2.400	50.630	49.335	1.294	12.000	○	20.038
12	2.500	50.505	49.211	1.293	12.000	○	20.022
13	2.700	50.256	48.954	1.302	12.000	○	20.151
14	3.000	49.882	48.542	1.340	12.000	○	20.743
15	3.300	49.508	48.099	1.409	12.000	○	21.809
16	3.600	49.134	47.625	1.509	12.000	○	23.358
17	3.900	48.759	47.119	1.641	12.000	○	25.397
18	4.000	48.635	46.943	1.692	12.000	○	26.190
19	4.200	48.385	46.580	1.806	12.000	○	27.950
20	4.500	48.011	46.006	2.006	12.000	○	31.046
21	4.800	47.637	45.394	2.244	12.000	○	34.733
22	5.000	47.388	44.962	2.426	12.000	○	37.554

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	48.136	44.962	3.174	12.000	○	55.772
2	0.300	46.676	44.582	2.094	12.000	○	36.799
3	0.600	45.216	44.172	1.043	12.000	○	18.329
4	0.750	44.485	43.807	0.678	12.000	○	11.916
5	0.900	43.755	43.051	0.704	12.000	○	12.374
6	1.000	43.269	42.526	0.742	12.000	○	13.039
7	1.200	42.295	41.394	0.901	12.000	○	15.825
8	1.500	40.835	39.578	1.257	12.000	○	22.087
9	1.800	39.374	37.975	1.399	12.000	○	24.582
10	2.000	38.401	36.940	1.461	12.000	○	25.677

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
11	2.100	37.914	36.427	1.487	12.000	○	26.132
12	2.400	36.454	34.902	1.552	12.000	○	27.266
13	2.700	34.994	33.388	1.606	12.000	○	28.212
14	3.000	33.533	31.877	1.656	12.000	○	29.095
15	3.300	32.073	30.367	1.706	12.000	○	29.982
16	3.500	31.099	29.358	1.741	12.000	○	30.593

軸方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-25.054	-24.642	-586.406
2	0.300	-25.054	-24.809	-586.406
3	0.600	-25.054	-25.012	-586.406
4	0.750	-25.054	-25.126	-586.406
5	0.900	-25.054	-25.249	-586.406
6	1.200	-25.054	-25.522	-586.406
7	1.500	-25.054	-25.831	-586.406
8	1.800	-25.054	-26.175	-586.406
9	2.100	-25.054	-26.556	-586.406
10	2.400	-25.054	-26.134	-586.406
11	2.500	-25.054	-25.722	-586.406
12	2.700	-25.054	-24.909	-586.406
13	3.000	-25.054	-23.718	-586.406
14	3.300	-25.054	-22.562	-586.406
15	3.500	-25.054	-21.808	-586.406

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-13.671	-21.808	-281.880
2	0.300	-13.671	-20.705	-281.880
3	0.600	-13.671	-19.632	-281.879
4	0.900	-13.671	-18.588	-281.879
5	1.000	-13.671	-18.246	-281.879
6	1.200	-13.670	-17.571	-281.879
7	1.500	-13.670	-16.581	-281.878

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
8	1.800	-13.670	-15.615	-281.878
9	2.000	-13.670	-14.983	-281.878
10	2.100	-13.670	-14.671	-281.878
11	2.400	-13.670	-13.749	-281.877
12	2.500	-13.670	-13.446	-281.877
13	2.700	-13.670	-12.846	-281.877
14	3.000	-13.670	-11.962	-281.876
15	3.300	-13.670	-11.094	-281.876
16	3.600	-13.670	-10.242	-281.875
17	3.900	-13.670	-9.403	-281.875
18	4.000	-13.670	-9.127	-281.875
19	4.200	-13.670	-8.577	-281.875
20	4.500	-13.670	-7.763	-281.875
21	4.800	-13.670	-6.959	-281.874
22	5.000	-13.670	-6.428	-281.874

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	0.000	-6.428	-0.002
2	0.300	0.000	-5.638	-0.002
3	0.600	0.000	-4.855	-0.002
4	0.900	0.000	-4.079	-0.002
5	1.000	0.000	-3.821	-0.002
6	1.200	0.000	-3.307	-0.002
7	1.500	0.000	-2.540	-0.001
8	1.800	0.000	-1.776	-0.001
9	2.000	0.000	-1.268	-0.001
10	2.100	0.000	-1.014	-0.001
11	2.400	0.000	-0.253	0.000
12	2.700	0.000	0.507	0.000
13	3.000	0.000	1.268	0.000
14	3.300	0.000	2.030	0.001
15	3.600	0.000	2.795	0.001
16	3.900	0.000	3.564	0.001
17	4.000	0.000	3.821	0.002
18	4.200	0.000	4.337	0.002

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
19	4.500	0.000	5.115	0.002
20	4.800	0.000	5.900	0.002
21	5.000	0.000	6.428	0.002

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

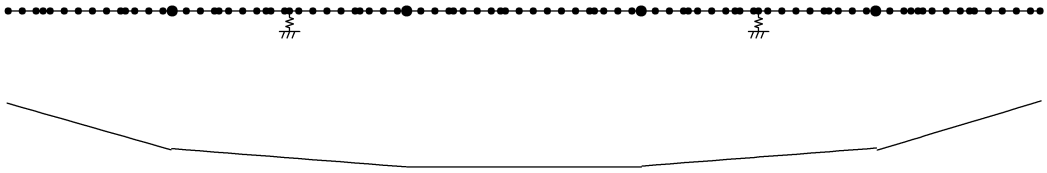
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	13.670	6.428	281.874
2	0.300	13.670	7.226	281.874
3	0.600	13.670	8.033	281.874
4	0.900	13.670	8.851	281.874
5	1.000	13.670	9.127	281.874
6	1.200	13.670	9.681	281.875
7	1.500	13.670	10.524	281.875
8	1.800	13.670	11.382	281.875
9	2.000	13.670	11.962	281.876
10	2.100	13.670	12.255	281.876
11	2.400	13.670	13.145	281.876
12	2.500	13.670	13.446	281.876
13	2.700	13.670	14.054	281.877
14	3.000	13.670	14.983	281.877
15	3.300	13.670	15.934	281.878
16	3.600	13.670	16.908	281.878
17	3.900	13.670	17.907	281.878
18	4.000	13.670	18.246	281.879
19	4.200	13.670	18.933	281.879
20	4.500	13.671	19.986	281.879
21	4.800	13.671	21.069	281.879
22	5.000	13.671	21.808	281.879

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

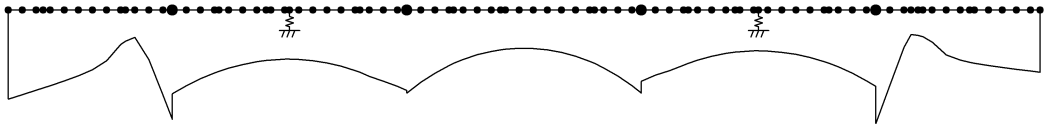
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	25.062	21.808	586.588
2	0.300	25.062	22.943	586.588
3	0.600	25.062	24.112	586.588
4	0.750	25.062	24.708	586.588

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
5	0.900	25.062	25.313	586.588
6	1.000	25.062	25.722	586.589
7	1.200	25.062	26.550	586.589
8	1.500	25.062	26.425	586.589
9	1.800	25.062	26.057	586.589
10	2.000	25.062	25.831	586.589
11	2.100	25.062	25.724	586.589
12	2.400	25.062	25.427	586.589
13	2.700	25.062	25.166	586.589
14	3.000	25.062	24.940	586.589
15	3.300	25.062	24.750	586.589
16	3.500	25.062	24.642	586.589

変位図

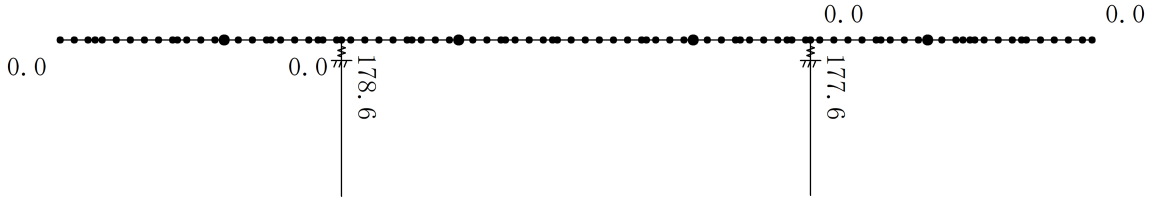


地盤バネ反力図



地盤バネ反力図(函軸方向)

反力図



検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ常時2]

鉛直方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	31.137	29.358	1.779	12.000	○	31.263
2	0.300	32.595	30.870	1.725	12.000	○	30.303
3	0.600	34.053	32.381	1.672	12.000	○	29.376
4	0.750	34.781	33.136	1.645	12.000	○	28.910
5	0.900	35.510	33.892	1.618	12.000	○	28.432
6	1.200	36.968	35.409	1.559	12.000	○	27.392
7	1.500	38.425	36.940	1.486	12.000	○	26.105
8	1.800	39.883	38.501	1.382	12.000	○	24.279
9	2.100	41.340	40.138	1.203	12.000	○	21.133
10	2.400	42.798	41.979	0.819	12.000	○	14.384
11	2.500	43.284	42.526	0.757	12.000	○	13.306
12	2.700	44.255	43.559	0.697	12.000	○	12.240
13	3.000	45.713	44.316	1.397	12.000	○	24.543
14	3.300	47.170	44.705	2.466	12.000	○	43.330
15	3.500	48.142	44.962	3.180	12.000	○	55.877

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	47.380	44.962	2.418	12.000	○	37.435
2	0.300	47.760	45.602	2.158	12.000	○	33.405
3	0.600	48.140	46.201	1.939	12.000	○	30.011
4	0.900	48.520	46.763	1.757	12.000	○	27.191
5	1.000	48.647	46.943	1.704	12.000	○	26.371
6	1.200	48.900	47.291	1.609	12.000	○	24.903
7	1.500	49.280	47.786	1.493	12.000	○	23.119
8	1.800	49.659	48.250	1.410	12.000	○	21.823
9	2.000	49.913	48.542	1.371	12.000	○	21.225
10	2.100	50.039	48.682	1.357	12.000	○	21.005
11	2.400	50.419	49.084	1.335	12.000	○	20.661
12	2.500	50.546	49.211	1.334	12.000	○	20.653
13	2.700	50.799	49.455	1.344	12.000	○	20.798
14	3.000	51.179	49.795	1.384	12.000	○	21.424
15	3.300	51.558	50.101	1.457	12.000	○	22.557

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
16	3.600	51.938	50.374	1.564	12.000	○	24.212
17	3.900	52.318	50.612	1.707	12.000	○	26.418
18	4.000	52.445	50.682	1.762	12.000	○	27.280
19	4.200	52.698	50.812	1.886	12.000	○	29.198
20	4.500	53.078	51.036	2.042	12.000	○	31.614
21	4.800	53.458	51.250	2.208	12.000	○	34.179
22	5.000	53.711	51.363	2.348	12.000	○	36.341

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	54.049	51.363	2.686	12.000	○	41.584
2	0.300	54.053	51.705	2.348	12.000	○	36.344
3	0.600	54.057	51.996	2.061	12.000	○	31.902
4	0.900	54.061	52.237	1.824	12.000	○	28.231
5	1.000	54.062	52.307	1.755	12.000	○	27.172
6	1.200	54.064	52.431	1.634	12.000	○	25.289
7	1.500	54.068	52.580	1.488	12.000	○	23.030
8	1.800	54.072	52.688	1.383	12.000	○	21.414
9	2.000	54.074	52.739	1.336	12.000	○	20.676
10	2.100	54.076	52.757	1.318	12.000	○	20.407
11	2.400	54.079	52.788	1.291	12.000	○	19.984
12	2.700	54.083	52.782	1.301	12.000	○	20.138
13	3.000	54.087	52.739	1.348	12.000	○	20.868
14	3.300	54.090	52.657	1.433	12.000	○	22.190
15	3.600	54.094	52.535	1.559	12.000	○	24.132
16	3.900	54.098	52.371	1.727	12.000	○	26.728
17	4.000	54.099	52.307	1.792	12.000	○	27.746
18	4.200	54.101	52.162	1.939	12.000	○	30.023
19	4.500	54.105	51.905	2.200	12.000	○	34.061
20	4.800	54.109	51.597	2.512	12.000	○	38.880
21	5.000	54.111	51.363	2.748	12.000	○	42.541

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	53.748	51.363	2.384	12.000	○	36.911

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
2	0.300	53.374	51.184	2.190	12.000	○	33.894
3	0.600	53.000	50.953	2.047	12.000	○	31.688
4	0.900	52.626	50.749	1.876	12.000	○	29.046
5	1.000	52.501	50.682	1.818	12.000	○	28.150
6	1.200	52.252	50.536	1.715	12.000	○	26.551
7	1.500	51.878	50.287	1.590	12.000	○	24.620
8	1.800	51.504	50.003	1.501	12.000	○	23.232
9	2.000	51.254	49.795	1.460	12.000	○	22.594
10	2.100	51.130	49.685	1.444	12.000	○	22.361
11	2.400	50.756	49.335	1.420	12.000	○	21.989
12	2.500	50.631	49.211	1.419	12.000	○	21.973
13	2.700	50.382	48.954	1.428	12.000	○	22.103
14	3.000	50.008	48.542	1.466	12.000	○	22.695
15	3.300	49.634	48.099	1.535	12.000	○	23.761
16	3.600	49.260	47.625	1.635	12.000	○	25.309
17	3.900	48.886	47.119	1.767	12.000	○	27.348
18	4.000	48.761	46.943	1.818	12.000	○	28.141
19	4.200	48.512	46.580	1.932	12.000	○	29.901
20	4.500	48.138	46.006	2.132	12.000	○	32.997
21	4.800	47.764	45.394	2.370	12.000	○	36.684
22	5.000	47.514	44.962	2.552	12.000	○	39.505

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	48.195	44.962	3.233	12.000	○	56.812
2	0.300	46.728	44.582	2.146	12.000	○	37.712
3	0.600	45.260	44.172	1.088	12.000	○	19.113
4	0.750	44.526	43.807	0.719	12.000	○	12.636
5	0.900	43.793	43.051	0.741	12.000	○	13.029
6	1.000	43.303	42.526	0.777	12.000	○	13.651
7	1.200	42.325	41.394	0.931	12.000	○	16.352
8	1.500	40.857	39.578	1.280	12.000	○	22.485
9	1.800	39.390	37.975	1.414	12.000	○	24.852
10	2.000	38.411	36.940	1.472	12.000	○	25.861
11	2.100	37.922	36.427	1.495	12.000	○	26.274
12	2.400	36.455	34.902	1.552	12.000	○	27.279

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
13	2.700	34.987	33.388	1.599	12.000	○	28.096
14	3.000	33.519	31.877	1.642	12.000	○	28.851
15	3.300	32.052	30.367	1.685	12.000	○	29.610
16	3.500	31.073	29.358	1.715	12.000	○	30.135

軸方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-25.054	-24.642	-586.406
2	0.300	-25.054	-24.809	-586.406
3	0.600	-25.054	-25.012	-586.406
4	0.750	-25.054	-25.126	-586.406
5	0.900	-25.054	-25.249	-586.406
6	1.200	-25.054	-25.522	-586.406
7	1.500	-25.054	-25.831	-586.406
8	1.800	-25.054	-26.175	-586.406
9	2.100	-25.054	-26.556	-586.406
10	2.400	-25.054	-26.134	-586.406
11	2.500	-25.054	-25.722	-586.406
12	2.700	-25.054	-24.909	-586.406
13	3.000	-25.054	-23.718	-586.406
14	3.300	-25.054	-22.562	-586.406
15	3.500	-25.054	-21.808	-586.406

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-13.671	-21.808	-281.880
2	0.300	-13.671	-20.705	-281.880
3	0.600	-13.671	-19.632	-281.879
4	0.900	-13.671	-18.588	-281.879
5	1.000	-13.671	-18.246	-281.879
6	1.200	-13.670	-17.571	-281.879
7	1.500	-13.670	-16.581	-281.878
8	1.800	-13.670	-15.615	-281.878
9	2.000	-13.670	-14.983	-281.878

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
10	2.100	-13.670	-14.671	-281.878
11	2.400	-13.670	-13.749	-281.877
12	2.500	-13.670	-13.446	-281.877
13	2.700	-13.670	-12.846	-281.877
14	3.000	-13.670	-11.962	-281.876
15	3.300	-13.670	-11.094	-281.876
16	3.600	-13.670	-10.242	-281.875
17	3.900	-13.670	-9.403	-281.875
18	4.000	-13.670	-9.127	-281.875
19	4.200	-13.670	-8.577	-281.875
20	4.500	-13.670	-7.763	-281.875
21	4.800	-13.670	-6.959	-281.874
22	5.000	-13.670	-6.428	-281.874

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	0.000	-6.428	-0.002
2	0.300	0.000	-5.638	-0.002
3	0.600	0.000	-4.855	-0.002
4	0.900	0.000	-4.079	-0.002
5	1.000	0.000	-3.821	-0.002
6	1.200	0.000	-3.307	-0.002
7	1.500	0.000	-2.540	-0.001
8	1.800	0.000	-1.776	-0.001
9	2.000	0.000	-1.268	-0.001
10	2.100	0.000	-1.014	-0.001
11	2.400	0.000	-0.253	0.000
12	2.700	0.000	0.507	0.000
13	3.000	0.000	1.268	0.000
14	3.300	0.000	2.030	0.001
15	3.600	0.000	2.795	0.001
16	3.900	0.000	3.564	0.001
17	4.000	0.000	3.821	0.002
18	4.200	0.000	4.337	0.002
19	4.500	0.000	5.115	0.002
20	4.800	0.000	5.900	0.002
21	5.000	0.000	6.428	0.002

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

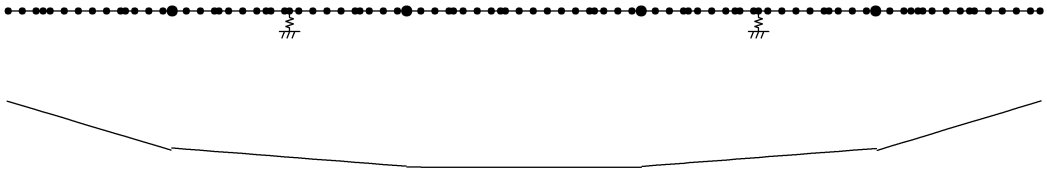
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	13.670	6.428	281.874
2	0.300	13.670	7.226	281.874
3	0.600	13.670	8.033	281.874
4	0.900	13.670	8.851	281.874
5	1.000	13.670	9.127	281.874
6	1.200	13.670	9.681	281.875
7	1.500	13.670	10.524	281.875
8	1.800	13.670	11.382	281.875
9	2.000	13.670	11.962	281.876
10	2.100	13.670	12.255	281.876
11	2.400	13.670	13.145	281.876
12	2.500	13.670	13.446	281.876
13	2.700	13.670	14.054	281.877
14	3.000	13.670	14.983	281.877
15	3.300	13.670	15.934	281.878
16	3.600	13.670	16.908	281.878
17	3.900	13.670	17.907	281.878
18	4.000	13.670	18.246	281.879
19	4.200	13.670	18.933	281.879
20	4.500	13.671	19.986	281.879
21	4.800	13.671	21.069	281.879
22	5.000	13.671	21.808	281.879

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

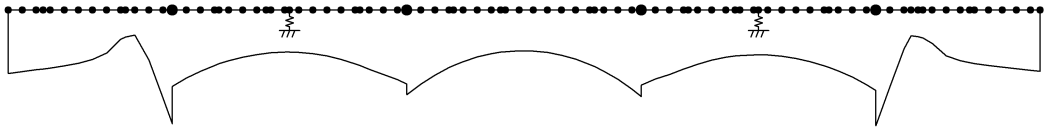
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	25.062	21.808	586.588
2	0.300	25.062	22.943	586.588
3	0.600	25.062	24.112	586.588
4	0.750	25.062	24.708	586.588
5	0.900	25.062	25.313	586.588
6	1.000	25.062	25.722	586.589
7	1.200	25.062	26.550	586.589
8	1.500	25.062	26.425	586.589
9	1.800	25.062	26.057	586.589
10	2.000	25.062	25.831	586.589

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
11	2.100	25.062	25.724	586.589
12	2.400	25.062	25.427	586.589
13	2.700	25.062	25.166	586.589
14	3.000	25.062	24.940	586.589
15	3.300	25.062	24.750	586.589
16	3.500	25.062	24.642	586.589

変位図

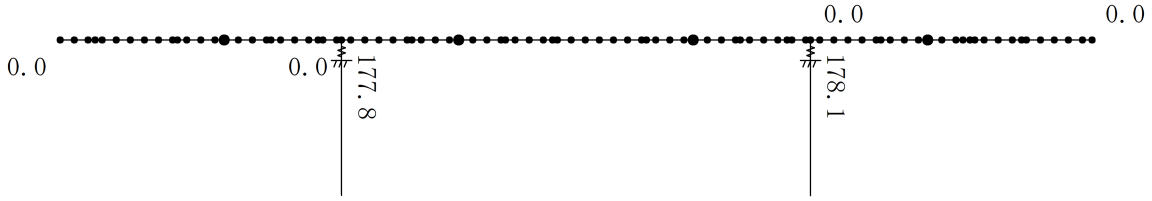


地盤バネ反力図



地盤バネ反力図(函軸方向)

反力図



検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ常時3]

鉛直方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	31.883	29.358	2.524	12.000	○	44.356
2	0.300	33.268	30.870	2.398	12.000	○	42.134
3	0.600	34.654	32.381	2.273	12.000	○	39.944
4	0.750	35.347	33.136	2.211	12.000	○	38.848
5	0.900	36.040	33.892	2.148	12.000	○	37.738
6	1.200	37.425	35.409	2.017	12.000	○	35.435
7	1.500	38.811	36.940	1.872	12.000	○	32.886
8	1.800	40.197	38.501	1.696	12.000	○	29.797
9	2.100	41.583	40.138	1.445	12.000	○	25.388
10	2.400	42.968	41.979	0.989	12.000	○	17.377
11	2.500	43.430	42.526	0.904	12.000	○	15.878
12	2.700	44.354	43.559	0.795	12.000	○	13.971
13	3.000	45.740	44.316	1.423	12.000	○	25.011
14	3.300	47.125	44.705	2.421	12.000	○	42.535
15	3.500	48.049	44.962	3.087	12.000	○	54.240

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	47.647	44.962	2.685	12.000	○	41.559
2	0.300	48.027	45.602	2.424	12.000	○	37.529
3	0.600	48.407	46.201	2.205	12.000	○	34.135
4	0.900	48.786	46.763	2.023	12.000	○	31.315
5	1.000	48.913	46.943	1.970	12.000	○	30.495
6	1.200	49.166	47.291	1.875	12.000	○	29.028
7	1.500	49.546	47.786	1.760	12.000	○	27.244
8	1.800	49.926	48.250	1.676	12.000	○	25.948
9	2.000	50.179	48.542	1.638	12.000	○	25.349
10	2.100	50.306	48.682	1.623	12.000	○	25.129
11	2.400	50.685	49.084	1.601	12.000	○	24.786
12	2.500	50.812	49.211	1.601	12.000	○	24.778
13	2.700	51.065	49.455	1.610	12.000	○	24.923
14	3.000	51.445	49.795	1.650	12.000	○	25.549
15	3.300	51.825	50.101	1.724	12.000	○	26.682

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
16	3.600	52.205	50.374	1.831	12.000	○	28.337
17	3.900	52.585	50.612	1.973	12.000	○	30.543
18	4.000	52.711	50.682	2.029	12.000	○	31.404
19	4.200	52.964	50.812	2.153	12.000	○	33.322
20	4.500	53.344	51.036	2.309	12.000	○	35.738
21	4.800	53.724	51.250	2.474	12.000	○	38.303
22	5.000	53.977	51.363	2.614	12.000	○	40.465

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	54.049	51.363	2.686	12.000	○	41.584
2	0.300	54.053	51.705	2.348	12.000	○	36.344
3	0.600	54.057	51.996	2.061	12.000	○	31.902
4	0.900	54.061	52.237	1.824	12.000	○	28.231
5	1.000	54.062	52.307	1.755	12.000	○	27.172
6	1.200	54.064	52.431	1.634	12.000	○	25.289
7	1.500	54.068	52.580	1.488	12.000	○	23.030
8	1.800	54.072	52.688	1.383	12.000	○	21.414
9	2.000	54.074	52.739	1.336	12.000	○	20.676
10	2.100	54.076	52.757	1.318	12.000	○	20.407
11	2.400	54.079	52.788	1.291	12.000	○	19.984
12	2.700	54.083	52.782	1.301	12.000	○	20.138
13	3.000	54.087	52.739	1.348	12.000	○	20.868
14	3.300	54.090	52.657	1.433	12.000	○	22.190
15	3.600	54.094	52.535	1.559	12.000	○	24.132
16	3.900	54.098	52.371	1.727	12.000	○	26.728
17	4.000	54.099	52.307	1.792	12.000	○	27.746
18	4.200	54.101	52.162	1.939	12.000	○	30.023
19	4.500	54.105	51.905	2.200	12.000	○	34.061
20	4.800	54.109	51.597	2.512	12.000	○	38.880
21	5.000	54.111	51.363	2.748	12.000	○	42.541

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	53.748	51.363	2.384	12.000	○	36.911

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
2	0.300	53.374	51.184	2.190	12.000	○	33.894
3	0.600	53.000	50.953	2.047	12.000	○	31.688
4	0.900	52.626	50.749	1.876	12.000	○	29.046
5	1.000	52.501	50.682	1.818	12.000	○	28.150
6	1.200	52.252	50.536	1.715	12.000	○	26.551
7	1.500	51.878	50.287	1.590	12.000	○	24.620
8	1.800	51.504	50.003	1.501	12.000	○	23.232
9	2.000	51.254	49.795	1.460	12.000	○	22.594
10	2.100	51.130	49.685	1.444	12.000	○	22.361
11	2.400	50.756	49.335	1.420	12.000	○	21.989
12	2.500	50.631	49.211	1.419	12.000	○	21.973
13	2.700	50.382	48.954	1.428	12.000	○	22.103
14	3.000	50.008	48.542	1.466	12.000	○	22.695
15	3.300	49.634	48.099	1.535	12.000	○	23.761
16	3.600	49.260	47.625	1.635	12.000	○	25.309
17	3.900	48.886	47.119	1.767	12.000	○	27.348
18	4.000	48.761	46.943	1.818	12.000	○	28.141
19	4.200	48.512	46.580	1.932	12.000	○	29.901
20	4.500	48.138	46.006	2.132	12.000	○	32.997
21	4.800	47.764	45.394	2.370	12.000	○	36.684
22	5.000	47.514	44.962	2.552	12.000	○	39.505

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	48.195	44.962	3.233	12.000	○	56.812
2	0.300	46.728	44.582	2.146	12.000	○	37.712
3	0.600	45.260	44.172	1.088	12.000	○	19.113
4	0.750	44.526	43.807	0.719	12.000	○	12.636
5	0.900	43.793	43.051	0.741	12.000	○	13.029
6	1.000	43.303	42.526	0.777	12.000	○	13.651
7	1.200	42.325	41.394	0.931	12.000	○	16.352
8	1.500	40.857	39.578	1.280	12.000	○	22.485
9	1.800	39.390	37.975	1.414	12.000	○	24.852
10	2.000	38.411	36.940	1.472	12.000	○	25.861
11	2.100	37.922	36.427	1.495	12.000	○	26.274
12	2.400	36.455	34.902	1.552	12.000	○	27.279

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
13	2.700	34.987	33.388	1.599	12.000	○	28.096
14	3.000	33.519	31.877	1.642	12.000	○	28.851
15	3.300	32.052	30.367	1.685	12.000	○	29.610
16	3.500	31.073	29.358	1.715	12.000	○	30.135

軸方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-25.054	-24.642	-586.406
2	0.300	-25.054	-24.809	-586.406
3	0.600	-25.054	-25.012	-586.406
4	0.750	-25.054	-25.126	-586.406
5	0.900	-25.054	-25.249	-586.406
6	1.200	-25.054	-25.522	-586.406
7	1.500	-25.054	-25.831	-586.406
8	1.800	-25.054	-26.175	-586.406
9	2.100	-25.054	-26.556	-586.406
10	2.400	-25.054	-26.134	-586.406
11	2.500	-25.054	-25.722	-586.406
12	2.700	-25.054	-24.909	-586.406
13	3.000	-25.054	-23.718	-586.406
14	3.300	-25.054	-22.562	-586.406
15	3.500	-25.054	-21.808	-586.406

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-13.671	-21.808	-281.880
2	0.300	-13.671	-20.705	-281.880
3	0.600	-13.671	-19.632	-281.879
4	0.900	-13.671	-18.588	-281.879
5	1.000	-13.671	-18.246	-281.879
6	1.200	-13.670	-17.571	-281.879
7	1.500	-13.670	-16.581	-281.878
8	1.800	-13.670	-15.615	-281.878
9	2.000	-13.670	-14.983	-281.878

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
10	2.100	-13.670	-14.671	-281.878
11	2.400	-13.670	-13.749	-281.877
12	2.500	-13.670	-13.446	-281.877
13	2.700	-13.670	-12.846	-281.877
14	3.000	-13.670	-11.962	-281.876
15	3.300	-13.670	-11.094	-281.876
16	3.600	-13.670	-10.242	-281.875
17	3.900	-13.670	-9.403	-281.875
18	4.000	-13.670	-9.127	-281.875
19	4.200	-13.670	-8.577	-281.875
20	4.500	-13.670	-7.763	-281.875
21	4.800	-13.670	-6.959	-281.874
22	5.000	-13.670	-6.428	-281.874

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	0.000	-6.428	-0.002
2	0.300	0.000	-5.638	-0.002
3	0.600	0.000	-4.855	-0.002
4	0.900	0.000	-4.079	-0.002
5	1.000	0.000	-3.821	-0.002
6	1.200	0.000	-3.307	-0.002
7	1.500	0.000	-2.540	-0.001
8	1.800	0.000	-1.776	-0.001
9	2.000	0.000	-1.268	-0.001
10	2.100	0.000	-1.014	-0.001
11	2.400	0.000	-0.253	0.000
12	2.700	0.000	0.507	0.000
13	3.000	0.000	1.268	0.000
14	3.300	0.000	2.030	0.001
15	3.600	0.000	2.795	0.001
16	3.900	0.000	3.564	0.001
17	4.000	0.000	3.821	0.002
18	4.200	0.000	4.337	0.002
19	4.500	0.000	5.115	0.002
20	4.800	0.000	5.900	0.002
21	5.000	0.000	6.428	0.002

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

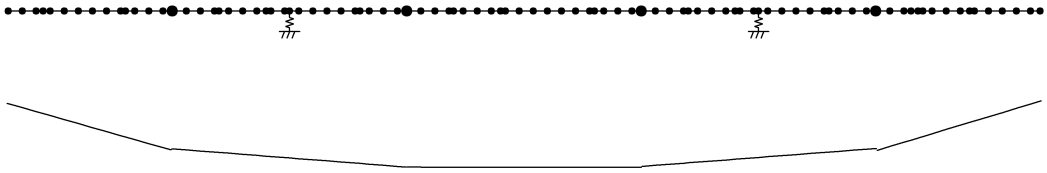
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	13.670	6.428	281.874
2	0.300	13.670	7.226	281.874
3	0.600	13.670	8.033	281.874
4	0.900	13.670	8.851	281.874
5	1.000	13.670	9.127	281.874
6	1.200	13.670	9.681	281.875
7	1.500	13.670	10.524	281.875
8	1.800	13.670	11.382	281.875
9	2.000	13.670	11.962	281.876
10	2.100	13.670	12.255	281.876
11	2.400	13.670	13.145	281.876
12	2.500	13.670	13.446	281.876
13	2.700	13.670	14.054	281.877
14	3.000	13.670	14.983	281.877
15	3.300	13.670	15.934	281.878
16	3.600	13.670	16.908	281.878
17	3.900	13.670	17.907	281.878
18	4.000	13.670	18.246	281.879
19	4.200	13.670	18.933	281.879
20	4.500	13.671	19.986	281.879
21	4.800	13.671	21.069	281.879
22	5.000	13.671	21.808	281.879

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

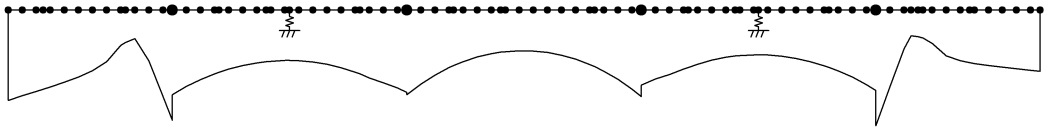
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	25.062	21.808	586.588
2	0.300	25.062	22.943	586.588
3	0.600	25.062	24.112	586.588
4	0.750	25.062	24.708	586.588
5	0.900	25.062	25.313	586.588
6	1.000	25.062	25.722	586.589
7	1.200	25.062	26.550	586.589
8	1.500	25.062	26.425	586.589
9	1.800	25.062	26.057	586.589
10	2.000	25.062	25.831	586.589

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
11	2.100	25.062	25.724	586.589
12	2.400	25.062	25.427	586.589
13	2.700	25.062	25.166	586.589
14	3.000	25.062	24.940	586.589
15	3.300	25.062	24.750	586.589
16	3.500	25.062	24.642	586.589

変位図

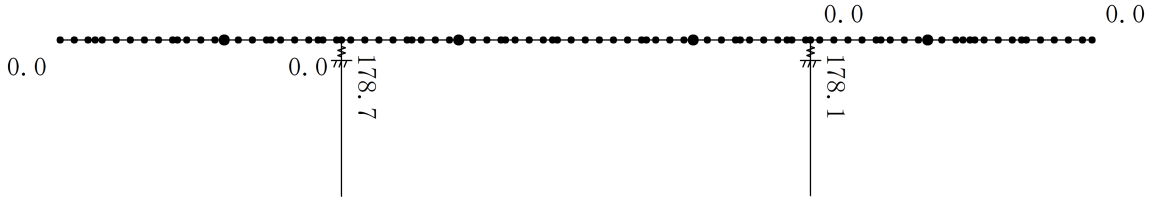


地盤バネ反力図



地盤バネ反力図(函軸方向)

反力図



3.5.2 地震時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ地震時1]

鉛直方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	31.088	29.358	1.730	12.000	○	60.787
2	0.300	32.465	30.870	1.594	12.000	○	56.030
3	0.600	33.842	32.381	1.461	12.000	○	51.338
4	0.750	34.530	33.136	1.394	12.000	○	48.988
5	0.900	35.218	33.892	1.326	12.000	○	46.614
6	1.200	36.595	35.409	1.186	12.000	○	41.695
7	1.500	37.972	36.940	1.032	12.000	○	36.282
8	1.800	39.349	38.501	0.848	12.000	○	29.793
9	2.100	40.726	40.138	0.588	12.000	○	20.662
10	2.400	42.102	41.979	0.123	12.000	○	4.327
11	2.500	42.561	42.526	0.035	12.000	○	1.225
12	2.700	43.479	43.559	-0.080	-50.000	○	-2.798
13	3.000	44.856	44.316	0.540	12.000	○	18.970
14	3.300	46.233	44.705	1.528	12.000	○	53.705
15	3.500	47.151	44.962	2.188	12.000	○	76.908

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	46.783	44.962	1.820	12.000	○	56.358
2	0.300	47.161	45.602	1.558	12.000	○	48.243
3	0.600	47.539	46.201	1.337	12.000	○	41.399
4	0.900	47.917	46.763	1.153	12.000	○	35.703
5	1.000	48.043	46.943	1.100	12.000	○	34.045
6	1.200	48.295	47.291	1.004	12.000	○	31.072
7	1.500	48.673	47.786	0.887	12.000	○	27.449
8	1.800	49.051	48.250	0.801	12.000	○	24.800
9	2.000	49.303	48.542	0.761	12.000	○	23.566
10	2.100	49.429	48.682	0.746	12.000	○	23.107
11	2.400	49.807	49.084	0.722	12.000	○	22.364
12	2.500	49.933	49.211	0.721	12.000	○	22.329
13	2.700	50.185	49.455	0.729	12.000	○	22.581

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
14	3.000	50.563	49.795	0.768	12.000	○	23.777
15	3.300	50.941	50.101	0.839	12.000	○	25.985
16	3.600	51.319	50.374	0.944	12.000	○	29.239
17	3.900	51.697	50.612	1.085	12.000	○	33.594
18	4.000	51.823	50.682	1.140	12.000	○	35.298
19	4.200	52.075	50.812	1.263	12.000	○	39.096
20	4.500	52.453	51.036	1.417	12.000	○	43.871
21	4.800	52.830	51.250	1.581	12.000	○	48.944
22	5.000	53.082	51.363	1.719	12.000	○	53.230

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	53.164	51.363	1.801	12.000	○	55.750
2	0.300	53.164	51.705	1.458	12.000	○	45.155
3	0.600	53.164	51.996	1.168	12.000	○	36.158
4	0.900	53.164	52.237	0.927	12.000	○	28.702
5	1.000	53.164	52.307	0.857	12.000	○	26.547
6	1.200	53.164	52.431	0.733	12.000	○	22.704
7	1.500	53.164	52.580	0.584	12.000	○	18.073
8	1.800	53.164	52.688	0.476	12.000	○	14.726
9	2.000	53.164	52.739	0.426	12.000	○	13.175
10	2.100	53.164	52.757	0.407	12.000	○	12.599
11	2.400	53.164	52.788	0.376	12.000	○	11.639
12	2.700	53.164	52.782	0.382	12.000	○	11.832
13	3.000	53.164	52.739	0.426	12.000	○	13.178
14	3.300	53.164	52.657	0.507	12.000	○	15.708
15	3.600	53.164	52.535	0.629	12.000	○	19.478
16	3.900	53.164	52.371	0.793	12.000	○	24.555
17	4.000	53.164	52.307	0.858	12.000	○	26.554
18	4.200	53.164	52.162	1.002	12.000	○	31.031
19	4.500	53.164	51.905	1.259	12.000	○	38.993
20	4.800	53.164	51.597	1.567	12.000	○	48.517
21	5.000	53.164	51.363	1.801	12.000	○	55.762

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	52.685	51.363	1.321	12.000	○	40.912
2	0.300	52.326	51.184	1.142	12.000	○	35.353
3	0.600	51.967	50.953	1.015	12.000	○	31.416
4	0.900	51.609	50.749	0.859	12.000	○	26.606
5	1.000	51.489	50.682	0.807	12.000	○	24.971
6	1.200	51.250	50.536	0.714	12.000	○	22.090
7	1.500	50.891	50.287	0.604	12.000	○	18.703
8	1.800	50.533	50.003	0.530	12.000	○	16.400
9	2.000	50.293	49.795	0.499	12.000	○	15.442
10	2.100	50.174	49.685	0.489	12.000	○	15.133
11	2.400	49.815	49.335	0.480	12.000	○	14.864
12	2.500	49.696	49.211	0.484	12.000	○	14.990
13	2.700	49.457	48.954	0.503	12.000	○	15.565
14	3.000	49.098	48.542	0.556	12.000	○	17.224
15	3.300	48.739	48.099	0.640	12.000	○	19.829
16	3.600	48.380	47.625	0.756	12.000	○	23.401
17	3.900	48.022	47.119	0.903	12.000	○	27.954
18	4.000	47.902	46.943	0.959	12.000	○	29.698
19	4.200	47.663	46.580	1.083	12.000	○	33.534
20	4.500	47.304	46.006	1.298	12.000	○	40.200
21	4.800	46.946	45.394	1.552	12.000	○	48.049
22	5.000	46.707	44.962	1.744	12.000	○	54.007

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	47.247	44.962	2.285	12.000	○	80.302
2	0.300	45.813	44.582	1.231	12.000	○	43.279
3	0.600	44.379	44.172	0.207	12.000	○	7.258
4	0.750	43.662	43.807	-0.145	-50.000	○	-5.108
5	0.900	42.945	43.051	-0.106	-50.000	○	-3.732
6	1.000	42.467	42.526	-0.060	-50.000	○	-2.095
7	1.200	41.511	41.394	0.116	12.000	○	4.091
8	1.500	40.077	39.578	0.499	12.000	○	17.536
9	1.800	38.643	37.975	0.667	12.000	○	23.447
10	2.000	37.687	36.940	0.747	12.000	○	26.249

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
11	2.100	37.208	36.427	0.782	12.000	○	27.467
12	2.400	35.774	34.902	0.872	12.000	○	30.653
13	2.700	34.340	33.388	0.952	12.000	○	33.466
14	3.000	32.906	31.877	1.029	12.000	○	36.152
15	3.300	31.472	30.367	1.105	12.000	○	38.846
16	3.500	30.516	29.358	1.158	12.000	○	40.682

軸方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-25.054	-24.642	-1172.812
2	0.300	-25.054	-24.809	-1172.812
3	0.600	-25.054	-25.012	-1172.812
4	0.750	-25.054	-25.126	-1172.812
5	0.900	-25.054	-25.249	-1172.812
6	1.200	-25.054	-25.522	-1172.812
7	1.500	-25.054	-25.831	-1172.812
8	1.800	-25.054	-26.175	-1172.812
9	2.100	-25.054	-26.556	-1172.812
10	2.400	-25.054	-26.134	-1172.811
11	2.500	-25.054	-25.722	-1172.811
12	2.700	-25.054	-24.909	-1172.811
13	3.000	-25.054	-23.718	-1172.811
14	3.300	-25.054	-22.562	-1172.811
15	3.500	-25.054	-21.808	-1172.811

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-13.671	-21.808	-563.765
2	0.300	-13.671	-20.705	-563.764
3	0.600	-13.671	-19.632	-563.764
4	0.900	-13.671	-18.588	-563.763
5	1.000	-13.671	-18.246	-563.762
6	1.200	-13.671	-17.571	-563.761
7	1.500	-13.671	-16.581	-563.760

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
8	1.800	-13.671	-15.615	-563.758
9	2.000	-13.670	-14.983	-563.757
10	2.100	-13.670	-14.671	-563.756
11	2.400	-13.670	-13.749	-563.754
12	2.500	-13.670	-13.446	-563.754
13	2.700	-13.670	-12.846	-563.753
14	3.000	-13.670	-11.962	-563.751
15	3.300	-13.670	-11.094	-563.749
16	3.600	-13.670	-10.242	-563.747
17	3.900	-13.670	-9.403	-563.746
18	4.000	-13.670	-9.127	-563.746
19	4.200	-13.670	-8.577	-563.745
20	4.500	-13.670	-7.763	-563.744
21	4.800	-13.670	-6.959	-563.744
22	5.000	-13.670	-6.428	-563.744

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	0.000	-6.428	-0.009
2	0.300	0.000	-5.638	-0.009
3	0.600	0.000	-4.855	-0.009
4	0.900	0.000	-4.079	-0.008
5	1.000	0.000	-3.821	-0.007
6	1.200	0.000	-3.307	-0.007
7	1.500	0.000	-2.540	-0.005
8	1.800	0.000	-1.776	-0.004
9	2.000	0.000	-1.268	-0.003
10	2.100	0.000	-1.014	-0.003
11	2.400	0.000	-0.253	-0.001
12	2.700	0.000	0.507	0.001
13	3.000	0.000	1.268	0.002
14	3.300	0.000	2.030	0.004
15	3.600	0.000	2.795	0.005
16	3.900	0.000	3.564	0.006
17	4.000	0.000	3.821	0.007
18	4.200	0.000	4.337	0.007

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
19	4.500	0.000	5.115	0.008
20	4.800	0.000	5.900	0.008
21	5.000	0.000	6.428	0.008

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

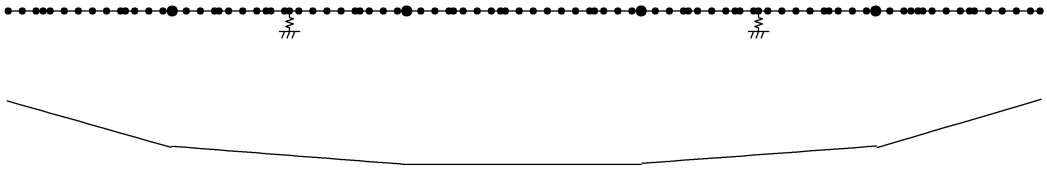
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	13.670	6.428	563.742
2	0.300	13.670	7.226	563.743
3	0.600	13.670	8.033	563.743
4	0.900	13.670	8.851	563.744
5	1.000	13.670	9.127	563.745
6	1.200	13.670	9.681	563.745
7	1.500	13.670	10.524	563.747
8	1.800	13.670	11.382	563.748
9	2.000	13.670	11.962	563.750
10	2.100	13.670	12.255	563.750
11	2.400	13.670	13.145	563.752
12	2.500	13.670	13.446	563.753
13	2.700	13.670	14.054	563.754
14	3.000	13.670	14.983	563.756
15	3.300	13.670	15.934	563.758
16	3.600	13.671	16.908	563.759
17	3.900	13.671	17.907	563.761
18	4.000	13.671	18.246	563.761
19	4.200	13.671	18.933	563.762
20	4.500	13.671	19.986	563.763
21	4.800	13.671	21.069	563.763
22	5.000	13.671	21.808	563.764

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

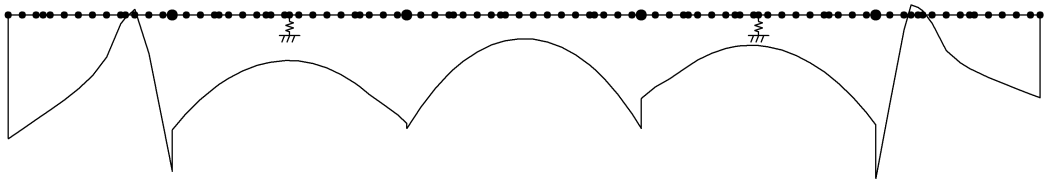
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	25.062	21.808	1173.176
2	0.300	25.062	22.943	1173.176
3	0.600	25.062	24.112	1173.176
4	0.750	25.062	24.708	1173.177

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
5	0.900	25.062	25.313	1173.177
6	1.000	25.062	25.722	1173.177
7	1.200	25.062	26.550	1173.177
8	1.500	25.062	26.425	1173.177
9	1.800	25.062	26.057	1173.178
10	2.000	25.062	25.831	1173.178
11	2.100	25.062	25.724	1173.178
12	2.400	25.062	25.427	1173.178
13	2.700	25.062	25.166	1173.178
14	3.000	25.062	24.940	1173.177
15	3.300	25.062	24.750	1173.177
16	3.500	25.062	24.642	1173.177

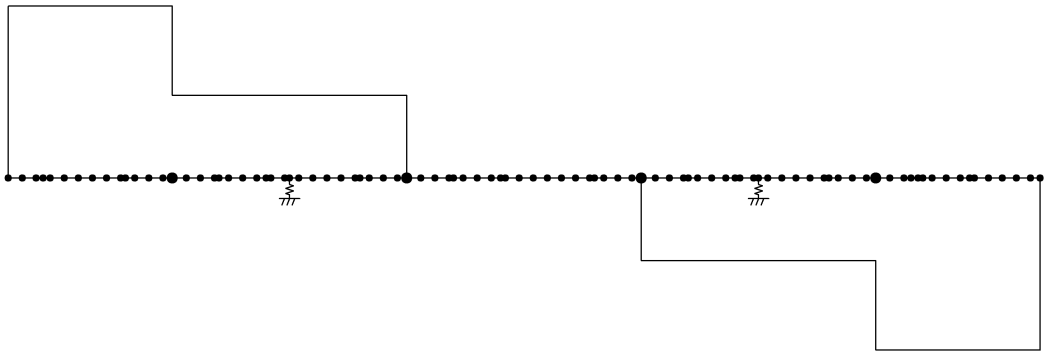
変位図



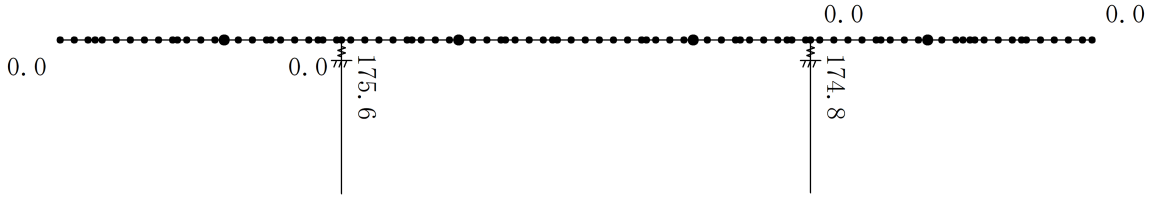
地盤バネ反力図



地盤バネ反力図(函軸方向)



反力図



検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ地震時2]

鉛直方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	30.538	29.358	1.180	12.000	○	41.462
2	0.300	31.970	30.870	1.100	12.000	○	38.641
3	0.600	33.402	32.381	1.021	12.000	○	35.885
4	0.750	34.118	33.136	0.982	12.000	○	34.503
5	0.900	34.834	33.892	0.942	12.000	○	33.097
6	1.200	36.266	35.409	0.857	12.000	○	30.114
7	1.500	37.698	36.940	0.758	12.000	○	26.638
8	1.800	39.129	38.501	0.628	12.000	○	22.085
9	2.100	40.561	40.138	0.424	12.000	○	14.891
10	2.400	41.993	41.979	0.014	12.000	○	0.492
11	2.500	42.471	42.526	-0.056	-50.000	○	-1.965
12	2.700	43.425	43.559	-0.134	-50.000	○	-4.696
13	3.000	44.857	44.316	0.541	12.000	○	19.008
14	3.300	46.289	44.705	1.584	12.000	○	55.679
15	3.500	47.244	44.962	2.281	12.000	○	80.173

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	46.559	44.962	1.597	12.000	○	49.449
2	0.300	46.940	45.602	1.338	12.000	○	41.419
3	0.600	47.321	46.201	1.120	12.000	○	34.662
4	0.900	47.702	46.763	0.938	12.000	○	29.052
5	1.000	47.829	46.943	0.886	12.000	○	27.422
6	1.200	48.083	47.291	0.792	12.000	○	24.506
7	1.500	48.463	47.786	0.677	12.000	○	20.969
8	1.800	48.844	48.250	0.595	12.000	○	18.407
9	2.000	49.098	48.542	0.557	12.000	○	17.230
10	2.100	49.225	48.682	0.543	12.000	○	16.800
11	2.400	49.606	49.084	0.521	12.000	○	16.143
12	2.500	49.733	49.211	0.521	12.000	○	16.137
13	2.700	49.987	49.455	0.531	12.000	○	16.447
14	3.000	50.367	49.795	0.573	12.000	○	17.729
15	3.300	50.748	50.101	0.647	12.000	○	20.024

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
16	3.600	51.129	50.374	0.755	12.000	○	23.364
17	3.900	51.510	50.612	0.898	12.000	○	27.806
18	4.000	51.637	50.682	0.954	12.000	○	29.539
19	4.200	51.890	50.812	1.079	12.000	○	33.395
20	4.500	52.271	51.036	1.236	12.000	○	38.257
21	4.800	52.652	51.250	1.402	12.000	○	43.417
22	5.000	52.906	51.363	1.543	12.000	○	47.760

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	53.245	51.363	1.882	12.000	○	58.260
2	0.300	53.248	51.705	1.542	12.000	○	47.744
3	0.600	53.250	51.996	1.254	12.000	○	38.827
4	0.900	53.253	52.237	1.016	12.000	○	31.451
5	1.000	53.254	52.307	0.947	12.000	○	29.322
6	1.200	53.255	52.431	0.825	12.000	○	25.532
7	1.500	53.258	52.580	0.678	12.000	○	20.981
8	1.800	53.261	52.688	0.572	12.000	○	17.713
9	2.000	53.262	52.739	0.524	12.000	○	16.215
10	2.100	53.263	52.757	0.506	12.000	○	15.666
11	2.400	53.266	52.788	0.478	12.000	○	14.785
12	2.700	53.268	52.782	0.486	12.000	○	15.058
13	3.000	53.271	52.739	0.532	12.000	○	16.483
14	3.300	53.274	52.657	0.617	12.000	○	19.093
15	3.600	53.276	52.535	0.741	12.000	○	22.942
16	3.900	53.279	52.371	0.908	12.000	○	28.099
17	4.000	53.280	52.307	0.973	12.000	○	30.124
18	4.200	53.281	52.162	1.119	12.000	○	34.654
19	4.500	53.284	51.905	1.379	12.000	○	42.695
20	4.800	53.286	51.597	1.689	12.000	○	52.299
21	5.000	53.288	51.363	1.925	12.000	○	59.597

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	52.807	51.363	1.444	12.000	○	44.710

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
2	0.300	52.457	51.184	1.273	12.000	○	39.403
3	0.600	52.106	50.953	1.154	12.000	○	35.719
4	0.900	51.756	50.749	1.006	12.000	○	31.161
5	1.000	51.639	50.682	0.956	12.000	○	29.610
6	1.200	51.405	50.536	0.869	12.000	○	26.897
7	1.500	51.055	50.287	0.768	12.000	○	23.763
8	1.800	50.704	50.003	0.701	12.000	○	21.712
9	2.000	50.470	49.795	0.676	12.000	○	20.922
10	2.100	50.354	49.685	0.669	12.000	○	20.697
11	2.400	50.003	49.335	0.668	12.000	○	20.681
12	2.500	49.886	49.211	0.675	12.000	○	20.891
13	2.700	49.653	48.954	0.699	12.000	○	21.635
14	3.000	49.302	48.542	0.761	12.000	○	23.546
15	3.300	48.951	48.099	0.853	12.000	○	26.404
16	3.600	48.601	47.625	0.976	12.000	○	30.228
17	3.900	48.250	47.119	1.132	12.000	○	35.033
18	4.000	48.134	46.943	1.191	12.000	○	36.861
19	4.200	47.900	46.580	1.320	12.000	○	40.866
20	4.500	47.549	46.006	1.543	12.000	○	47.784
21	4.800	47.199	45.394	1.805	12.000	○	55.886
22	5.000	46.965	44.962	2.003	12.000	○	62.012

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	47.368	44.962	2.406	12.000	○	84.558
2	0.300	45.919	44.582	1.338	12.000	○	47.009
3	0.600	44.470	44.172	0.298	12.000	○	10.463
4	0.750	43.746	43.807	-0.062	-50.000	○	-2.165
5	0.900	43.021	43.051	-0.030	-50.000	○	-1.052
6	1.000	42.538	42.526	0.012	12.000	○	0.411
7	1.200	41.572	41.394	0.178	12.000	○	6.246
8	1.500	40.123	39.578	0.545	12.000	○	19.166
9	1.800	38.674	37.975	0.699	12.000	○	24.552
10	2.000	37.708	36.940	0.768	12.000	○	27.004
11	2.100	37.225	36.427	0.798	12.000	○	28.047
12	2.400	35.776	34.902	0.874	12.000	○	30.709

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
13	2.700	34.327	33.388	0.939	12.000	○	32.996
14	3.000	32.878	31.877	1.000	12.000	○	35.157
15	3.300	31.429	30.367	1.062	12.000	○	37.326
16	3.500	30.463	29.358	1.104	12.000	○	38.812

軸方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-25.054	-24.642	-1172.812
2	0.300	-25.054	-24.809	-1172.812
3	0.600	-25.054	-25.012	-1172.812
4	0.750	-25.054	-25.126	-1172.812
5	0.900	-25.054	-25.249	-1172.812
6	1.200	-25.054	-25.522	-1172.812
7	1.500	-25.054	-25.831	-1172.812
8	1.800	-25.054	-26.175	-1172.812
9	2.100	-25.054	-26.556	-1172.812
10	2.400	-25.054	-26.134	-1172.811
11	2.500	-25.054	-25.722	-1172.811
12	2.700	-25.054	-24.909	-1172.811
13	3.000	-25.054	-23.718	-1172.811
14	3.300	-25.054	-22.562	-1172.811
15	3.500	-25.054	-21.808	-1172.811

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-13.671	-21.808	-563.765
2	0.300	-13.671	-20.705	-563.764
3	0.600	-13.671	-19.632	-563.764
4	0.900	-13.671	-18.588	-563.763
5	1.000	-13.671	-18.246	-563.762
6	1.200	-13.671	-17.571	-563.761
7	1.500	-13.671	-16.581	-563.760
8	1.800	-13.671	-15.615	-563.758
9	2.000	-13.670	-14.983	-563.757

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
10	2.100	-13.670	-14.671	-563.756
11	2.400	-13.670	-13.749	-563.754
12	2.500	-13.670	-13.446	-563.754
13	2.700	-13.670	-12.846	-563.753
14	3.000	-13.670	-11.962	-563.751
15	3.300	-13.670	-11.094	-563.749
16	3.600	-13.670	-10.242	-563.747
17	3.900	-13.670	-9.403	-563.746
18	4.000	-13.670	-9.127	-563.746
19	4.200	-13.670	-8.577	-563.745
20	4.500	-13.670	-7.763	-563.744
21	4.800	-13.670	-6.959	-563.744
22	5.000	-13.670	-6.428	-563.744

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	0.000	-6.428	-0.009
2	0.300	0.000	-5.638	-0.009
3	0.600	0.000	-4.855	-0.009
4	0.900	0.000	-4.079	-0.008
5	1.000	0.000	-3.821	-0.007
6	1.200	0.000	-3.307	-0.007
7	1.500	0.000	-2.540	-0.005
8	1.800	0.000	-1.776	-0.004
9	2.000	0.000	-1.268	-0.003
10	2.100	0.000	-1.014	-0.003
11	2.400	0.000	-0.253	-0.001
12	2.700	0.000	0.507	0.001
13	3.000	0.000	1.268	0.002
14	3.300	0.000	2.030	0.004
15	3.600	0.000	2.795	0.005
16	3.900	0.000	3.564	0.006
17	4.000	0.000	3.821	0.007
18	4.200	0.000	4.337	0.007
19	4.500	0.000	5.115	0.008
20	4.800	0.000	5.900	0.008
21	5.000	0.000	6.428	0.008

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

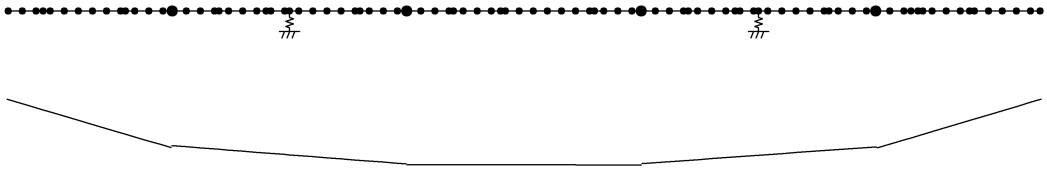
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	13.670	6.428	563.742
2	0.300	13.670	7.226	563.743
3	0.600	13.670	8.033	563.743
4	0.900	13.670	8.851	563.744
5	1.000	13.670	9.127	563.745
6	1.200	13.670	9.681	563.745
7	1.500	13.670	10.524	563.747
8	1.800	13.670	11.382	563.748
9	2.000	13.670	11.962	563.750
10	2.100	13.670	12.255	563.750
11	2.400	13.670	13.145	563.752
12	2.500	13.670	13.446	563.753
13	2.700	13.670	14.054	563.754
14	3.000	13.670	14.983	563.756
15	3.300	13.670	15.934	563.758
16	3.600	13.671	16.908	563.759
17	3.900	13.671	17.907	563.761
18	4.000	13.671	18.246	563.761
19	4.200	13.671	18.933	563.762
20	4.500	13.671	19.986	563.763
21	4.800	13.671	21.069	563.763
22	5.000	13.671	21.808	563.764

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

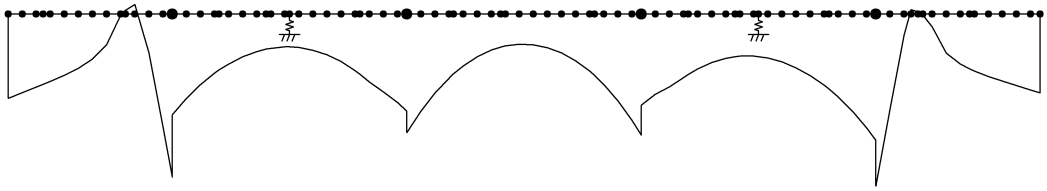
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	25.062	21.808	1173.176
2	0.300	25.062	22.943	1173.176
3	0.600	25.062	24.112	1173.176
4	0.750	25.062	24.708	1173.177
5	0.900	25.062	25.313	1173.177
6	1.000	25.062	25.722	1173.177
7	1.200	25.062	26.550	1173.177
8	1.500	25.062	26.425	1173.177
9	1.800	25.062	26.057	1173.178
10	2.000	25.062	25.831	1173.178

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
11	2.100	25.062	25.724	1173.178
12	2.400	25.062	25.427	1173.178
13	2.700	25.062	25.166	1173.178
14	3.000	25.062	24.940	1173.177
15	3.300	25.062	24.750	1173.177
16	3.500	25.062	24.642	1173.177

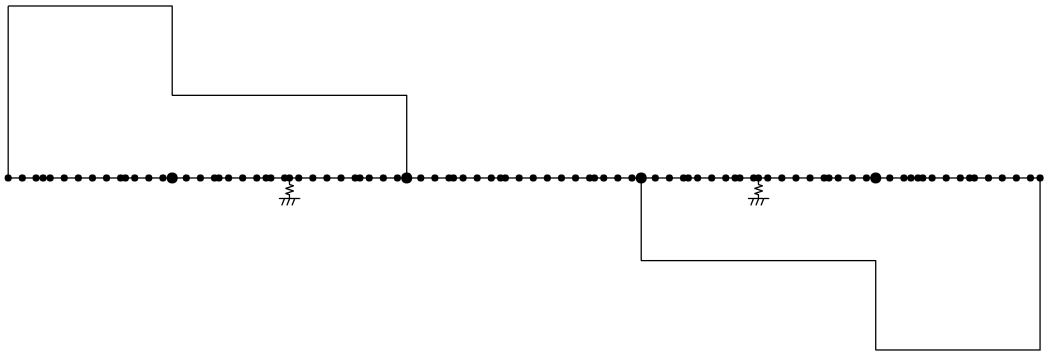
変位図



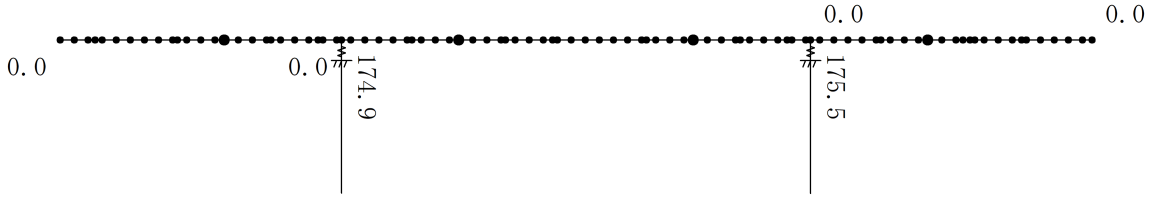
地盤バネ反力図



地盤バネ反力図(函軸方向)



反力図



検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ地震時3]

鉛直方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	31.104	29.358	1.746	12.000	○	61.347
2	0.300	32.481	30.870	1.611	12.000	○	56.609
3	0.600	33.859	32.381	1.478	12.000	○	51.936
4	0.750	34.547	33.136	1.411	12.000	○	49.595
5	0.900	35.236	33.892	1.344	12.000	○	47.230
6	1.200	36.613	35.409	1.205	12.000	○	42.330
7	1.500	37.991	36.940	1.051	12.000	○	36.936
8	1.800	39.368	38.501	0.867	12.000	○	30.466
9	2.100	40.745	40.138	0.608	12.000	○	21.354
10	2.400	42.123	41.979	0.143	12.000	○	5.037
11	2.500	42.582	42.526	0.055	12.000	○	1.941
12	2.700	43.500	43.559	-0.059	-50.000	○	-2.069
13	3.000	44.877	44.316	0.561	12.000	○	19.718
14	3.300	46.255	44.705	1.550	12.000	○	54.472
15	3.500	47.173	44.962	2.211	12.000	○	77.687

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	46.796	44.962	1.834	12.000	○	56.781
2	0.300	47.177	45.602	1.575	12.000	○	48.752
3	0.600	47.558	46.201	1.356	12.000	○	41.995
4	0.900	47.939	46.763	1.175	12.000	○	36.385
5	1.000	48.066	46.943	1.123	12.000	○	34.755
6	1.200	48.319	47.291	1.028	12.000	○	31.840
7	1.500	48.700	47.786	0.914	12.000	○	28.303
8	1.800	49.081	48.250	0.831	12.000	○	25.741
9	2.000	49.335	48.542	0.793	12.000	○	24.564
10	2.100	49.462	48.682	0.780	12.000	○	24.134
11	2.400	49.843	49.084	0.758	12.000	○	23.477
12	2.500	49.970	49.211	0.758	12.000	○	23.471
13	2.700	50.223	49.455	0.768	12.000	○	23.781
14	3.000	50.604	49.795	0.810	12.000	○	25.063
15	3.300	50.985	50.101	0.884	12.000	○	27.358

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
16	3.600	51.366	50.374	0.992	12.000	○	30.698
17	3.900	51.747	50.612	1.135	12.000	○	35.139
18	4.000	51.873	50.682	1.191	12.000	○	36.872
19	4.200	52.127	50.812	1.315	12.000	○	40.728
20	4.500	52.508	51.036	1.473	12.000	○	45.589
21	4.800	52.889	51.250	1.639	12.000	○	50.749
22	5.000	53.143	51.363	1.779	12.000	○	55.092

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	53.245	51.363	1.882	12.000	○	58.260
2	0.300	53.248	51.705	1.542	12.000	○	47.744
3	0.600	53.250	51.996	1.254	12.000	○	38.827
4	0.900	53.253	52.237	1.016	12.000	○	31.451
5	1.000	53.254	52.307	0.947	12.000	○	29.322
6	1.200	53.255	52.431	0.825	12.000	○	25.532
7	1.500	53.258	52.580	0.678	12.000	○	20.981
8	1.800	53.261	52.688	0.572	12.000	○	17.713
9	2.000	53.262	52.739	0.524	12.000	○	16.215
10	2.100	53.263	52.757	0.506	12.000	○	15.666
11	2.400	53.266	52.788	0.478	12.000	○	14.785
12	2.700	53.268	52.782	0.486	12.000	○	15.058
13	3.000	53.271	52.739	0.532	12.000	○	16.483
14	3.300	53.274	52.657	0.617	12.000	○	19.093
15	3.600	53.276	52.535	0.741	12.000	○	22.942
16	3.900	53.279	52.371	0.908	12.000	○	28.099
17	4.000	53.280	52.307	0.973	12.000	○	30.124
18	4.200	53.281	52.162	1.119	12.000	○	34.654
19	4.500	53.284	51.905	1.379	12.000	○	42.695
20	4.800	53.286	51.597	1.689	12.000	○	52.299
21	5.000	53.288	51.363	1.925	12.000	○	59.597

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	52.807	51.363	1.444	12.000	○	44.710

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
2	0.300	52.457	51.184	1.273	12.000	○	39.403
3	0.600	52.106	50.953	1.154	12.000	○	35.719
4	0.900	51.756	50.749	1.006	12.000	○	31.161
5	1.000	51.639	50.682	0.956	12.000	○	29.610
6	1.200	51.405	50.536	0.869	12.000	○	26.897
7	1.500	51.055	50.287	0.768	12.000	○	23.763
8	1.800	50.704	50.003	0.701	12.000	○	21.712
9	2.000	50.470	49.795	0.676	12.000	○	20.922
10	2.100	50.354	49.685	0.669	12.000	○	20.697
11	2.400	50.003	49.335	0.668	12.000	○	20.681
12	2.500	49.886	49.211	0.675	12.000	○	20.891
13	2.700	49.653	48.954	0.699	12.000	○	21.635
14	3.000	49.302	48.542	0.761	12.000	○	23.546
15	3.300	48.951	48.099	0.853	12.000	○	26.404
16	3.600	48.601	47.625	0.976	12.000	○	30.228
17	3.900	48.250	47.119	1.132	12.000	○	35.033
18	4.000	48.134	46.943	1.191	12.000	○	36.861
19	4.200	47.900	46.580	1.320	12.000	○	40.866
20	4.500	47.549	46.006	1.543	12.000	○	47.784
21	4.800	47.199	45.394	1.805	12.000	○	55.886
22	5.000	46.965	44.962	2.003	12.000	○	62.012

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	47.368	44.962	2.406	12.000	○	84.558
2	0.300	45.919	44.582	1.338	12.000	○	47.009
3	0.600	44.470	44.172	0.298	12.000	○	10.463
4	0.750	43.746	43.807	-0.062	-50.000	○	-2.165
5	0.900	43.021	43.051	-0.030	-50.000	○	-1.052
6	1.000	42.538	42.526	0.012	12.000	○	0.411
7	1.200	41.572	41.394	0.178	12.000	○	6.246
8	1.500	40.123	39.578	0.545	12.000	○	19.166
9	1.800	38.674	37.975	0.699	12.000	○	24.552
10	2.000	37.708	36.940	0.768	12.000	○	27.004
11	2.100	37.225	36.427	0.798	12.000	○	28.047
12	2.400	35.776	34.902	0.874	12.000	○	30.709

番号	距離 X(m)	鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	相対	許容	判定	
13	2.700	34.327	33.388	0.939	12.000	○	32.996
14	3.000	32.878	31.877	1.000	12.000	○	35.157
15	3.300	31.429	30.367	1.062	12.000	○	37.326
16	3.500	30.463	29.358	1.104	12.000	○	38.812

軸方向変位

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-25.054	-24.642	-1172.812
2	0.300	-25.054	-24.809	-1172.812
3	0.600	-25.054	-25.012	-1172.812
4	0.750	-25.054	-25.126	-1172.812
5	0.900	-25.054	-25.249	-1172.812
6	1.200	-25.054	-25.522	-1172.812
7	1.500	-25.054	-25.831	-1172.812
8	1.800	-25.054	-26.175	-1172.812
9	2.100	-25.054	-26.556	-1172.812
10	2.400	-25.054	-26.134	-1172.811
11	2.500	-25.054	-25.722	-1172.811
12	2.700	-25.054	-24.909	-1172.811
13	3.000	-25.054	-23.718	-1172.811
14	3.300	-25.054	-22.562	-1172.811
15	3.500	-25.054	-21.808	-1172.811

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	-13.671	-21.808	-563.765
2	0.300	-13.671	-20.705	-563.764
3	0.600	-13.671	-19.632	-563.764
4	0.900	-13.671	-18.588	-563.763
5	1.000	-13.671	-18.246	-563.762
6	1.200	-13.671	-17.571	-563.761
7	1.500	-13.671	-16.581	-563.760
8	1.800	-13.671	-15.615	-563.758
9	2.000	-13.670	-14.983	-563.757

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
10	2.100	-13.670	-14.671	-563.756
11	2.400	-13.670	-13.749	-563.754
12	2.500	-13.670	-13.446	-563.754
13	2.700	-13.670	-12.846	-563.753
14	3.000	-13.670	-11.962	-563.751
15	3.300	-13.670	-11.094	-563.749
16	3.600	-13.670	-10.242	-563.747
17	3.900	-13.670	-9.403	-563.746
18	4.000	-13.670	-9.127	-563.746
19	4.200	-13.670	-8.577	-563.745
20	4.500	-13.670	-7.763	-563.744
21	4.800	-13.670	-6.959	-563.744
22	5.000	-13.670	-6.428	-563.744

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	0.000	-6.428	-0.009
2	0.300	0.000	-5.638	-0.009
3	0.600	0.000	-4.855	-0.009
4	0.900	0.000	-4.079	-0.008
5	1.000	0.000	-3.821	-0.007
6	1.200	0.000	-3.307	-0.007
7	1.500	0.000	-2.540	-0.005
8	1.800	0.000	-1.776	-0.004
9	2.000	0.000	-1.268	-0.003
10	2.100	0.000	-1.014	-0.003
11	2.400	0.000	-0.253	-0.001
12	2.700	0.000	0.507	0.001
13	3.000	0.000	1.268	0.002
14	3.300	0.000	2.030	0.004
15	3.600	0.000	2.795	0.005
16	3.900	0.000	3.564	0.006
17	4.000	0.000	3.821	0.007
18	4.200	0.000	4.337	0.007
19	4.500	0.000	5.115	0.008
20	4.800	0.000	5.900	0.008
21	5.000	0.000	6.428	0.008

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

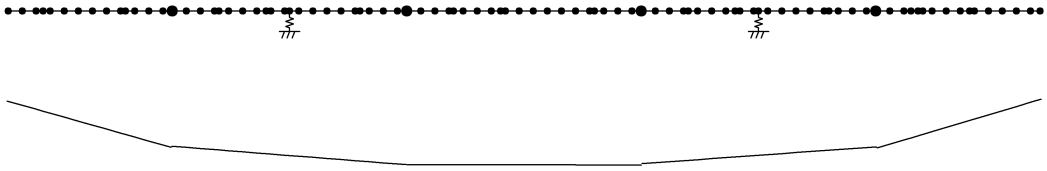
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	13.670	6.428	563.742
2	0.300	13.670	7.226	563.743
3	0.600	13.670	8.033	563.743
4	0.900	13.670	8.851	563.744
5	1.000	13.670	9.127	563.745
6	1.200	13.670	9.681	563.745
7	1.500	13.670	10.524	563.747
8	1.800	13.670	11.382	563.748
9	2.000	13.670	11.962	563.750
10	2.100	13.670	12.255	563.750
11	2.400	13.670	13.145	563.752
12	2.500	13.670	13.446	563.753
13	2.700	13.670	14.054	563.754
14	3.000	13.670	14.983	563.756
15	3.300	13.670	15.934	563.758
16	3.600	13.671	16.908	563.759
17	3.900	13.671	17.907	563.761
18	4.000	13.671	18.246	563.761
19	4.200	13.671	18.933	563.762
20	4.500	13.671	19.986	563.763
21	4.800	13.671	21.069	563.763
22	5.000	13.671	21.808	563.764

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

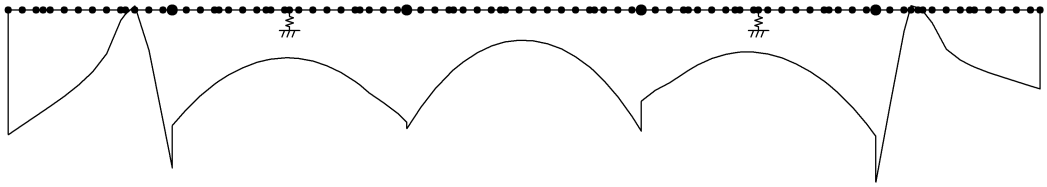
番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
1	0.000	25.062	21.808	1173.176
2	0.300	25.062	22.943	1173.176
3	0.600	25.062	24.112	1173.176
4	0.750	25.062	24.708	1173.177
5	0.900	25.062	25.313	1173.177
6	1.000	25.062	25.722	1173.177
7	1.200	25.062	26.550	1173.177
8	1.500	25.062	26.425	1173.177
9	1.800	25.062	26.057	1173.178
10	2.000	25.062	25.831	1173.178

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		地盤バネ反力 R_h(kN/m)
		函体	地盤	
11	2.100	25.062	25.724	1173.178
12	2.400	25.062	25.427	1173.178
13	2.700	25.062	25.166	1173.178
14	3.000	25.062	24.940	1173.177
15	3.300	25.062	24.750	1173.177
16	3.500	25.062	24.642	1173.177

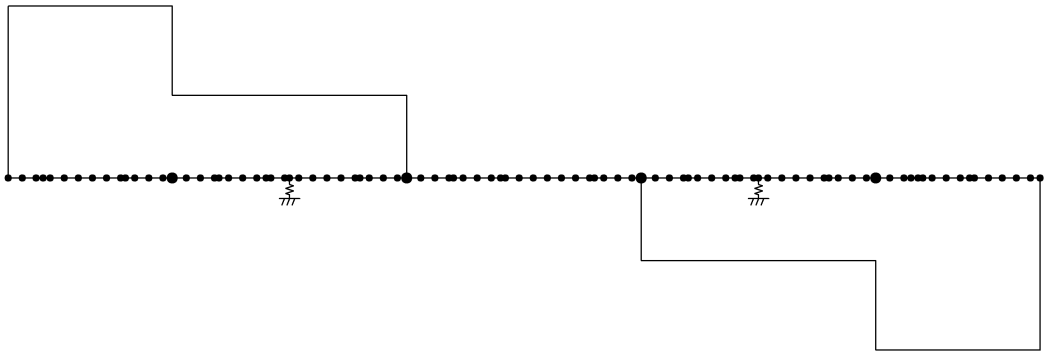
変位図



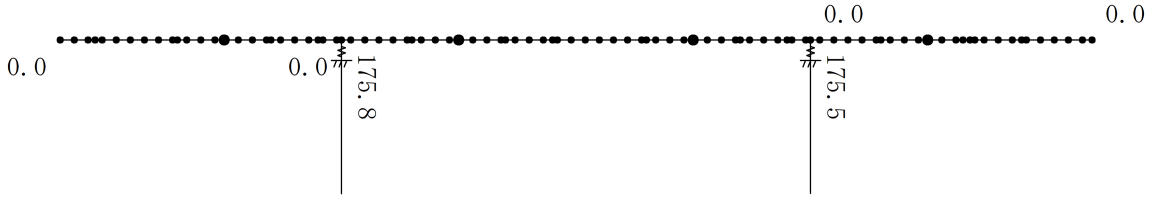
地盤バネ反力図



地盤バネ反力図(函軸方向)



反力図



3.6 断面力

3.6.1 常時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ常時1]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	0.000	-0.006	0.000	0.000
2	0.300	-2.304	5.044	0.773
3	0.600	-3.316	9.426	2.960
4	0.750	-3.266	11.371	4.522
5	0.750	-3.278	11.371	3.612
6	0.900	-2.800	13.150	5.453
7	1.200	-0.476	-3.854	5.863
8	1.500	3.890	-1.535	5.074
9	1.800	10.551	-0.062	4.857
10	2.100	19.757	0.286	4.924
11	2.400	28.818	-1.229	4.842
12	2.500	30.862	-2.209	4.672
13	2.700	32.082	-4.511	4.006
14	3.000	26.881	-6.593	2.257
15	3.300	13.438	-4.391	0.478
16	3.500	0.005	0.000	0.000

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	3.500	-0.004	0.000	0.000
2	3.800	46.931	3.979	0.627
3	4.100	87.126	6.836	2.275
4	4.400	120.773	8.753	4.635
5	4.500	130.560	9.208	5.534
6	4.700	148.038	9.886	7.448
7	5.000	169.104	10.409	10.506
8	5.300	184.118	10.461	13.646
9	5.500	190.834	10.302	15.725
10	5.600	193.219	10.180	16.749
11	5.900	196.556	9.724	19.738
12	6.000	196.406	9.553	20.701
13	6.000	196.400	-9.825	20.701
14	6.200	194.243	-10.157	18.703

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
15	6.500	186.410	-10.547	15.593
16	6.800	173.158	-10.681	12.400
17	7.100	154.585	-10.405	9.225
18	7.400	130.783	-9.559	6.214
19	7.500	121.699	-9.125	5.280
20	7.700	101.828	-7.983	3.562
21	8.000	67.805	-5.627	1.503
22	8.300	28.775	-2.531	0.260
23	8.500	0.001	0.000	0.000

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	8.500	-0.001	0.000	0.000
2	8.800	37.317	3.687	0.593
3	9.100	69.769	5.905	2.065
4	9.400	97.399	6.889	4.012
5	9.500	105.543	6.976	4.706
6	9.700	120.240	6.852	6.096
7	10.000	138.325	6.029	8.045
8	10.300	151.673	4.608	9.653
9	10.500	157.948	3.416	10.458
10	10.600	160.301	2.767	10.768
11	10.900	164.220	0.704	11.292
12	11.200	163.436	-1.417	11.184
13	11.500	157.947	-3.422	10.453
14	11.800	147.747	-5.137	9.160
15	12.100	132.822	-6.378	7.419
16	12.400	113.154	-6.957	5.399
17	12.500	105.540	-6.973	4.702
18	12.700	88.720	-6.680	3.329
19	13.000	59.486	-5.309	1.501
20	13.300	25.417	-2.627	0.275
21	13.500	-0.001	0.000	0.000

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	13.500	0.001	0.000	0.000
2	13.800	42.333	2.274	0.364

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
3	14.100	79.700	3.764	1.286
4	14.400	112.040	4.527	2.549
5	14.500	121.692	4.605	3.007
6	14.700	139.286	4.510	3.924
7	15.000	161.355	3.839	5.190
8	15.300	178.164	2.670	6.177
9	15.500	186.406	1.688	6.615
10	15.600	189.626	1.153	6.757
11	15.900	195.629	-0.541	6.852
12	16.000	196.402	-1.126	6.768
13	16.000	196.408	0.119	6.768
14	16.200	196.074	-1.038	6.676
15	16.500	190.827	-2.665	6.116
16	16.800	179.765	-4.044	5.102
17	17.100	162.750	-5.031	3.729
18	17.400	139.631	-5.479	2.137
19	17.500	130.546	-5.487	1.588
20	17.700	110.260	-5.247	0.509
21	18.000	74.450	-4.159	-0.925
22	18.000	74.458	-4.159	1.175
23	18.300	32.032	-2.054	0.215
24	18.500	-0.004	0.000	0.000

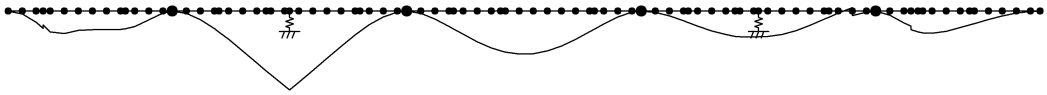
スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	18.500	0.005	0.000	0.000
2	18.800	18.857	6.124	1.061
3	19.100	29.633	6.632	3.113
4	19.250	31.924	5.019	3.999
5	19.250	31.935	5.019	4.909
6	19.400	32.105	2.960	5.506
7	19.500	31.039	1.644	5.736
8	19.700	26.013	-0.644	5.827
9	20.000	16.006	-2.719	5.275
10	20.300	7.731	-3.480	4.327
11	20.500	3.606	-3.629	3.612
12	20.600	1.933	-3.625	3.249
13	20.900	-1.670	-3.377	2.190

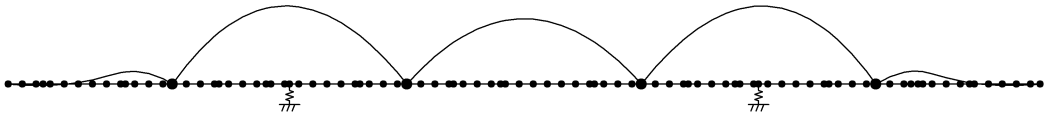
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
14	21.200	-3.314	-2.817	1.254
15	21.500	-3.249	-1.983	0.527
16	21.800	-1.722	-0.883	0.090
17	22.000	-0.006	0.000	0.000

※軸力は引張を正、圧縮を負としています。

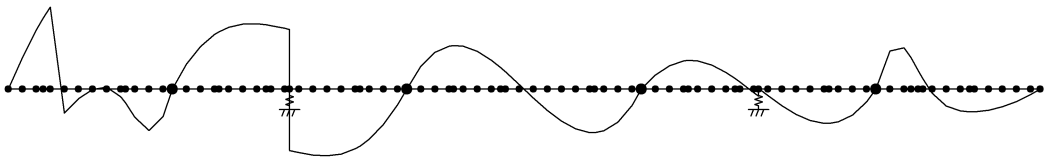
曲げモーメント図



軸力図



せん断力図



検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ常時2]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	0.000	-0.006	0.000	0.000
2	0.300	-2.304	1.305	0.203
3	0.600	-3.316	2.327	0.755
4	0.750	-3.266	2.734	1.136
5	0.750	-3.278	2.734	0.226
6	0.900	-2.800	3.070	0.662
7	1.200	-0.476	3.514	1.657
8	1.500	3.890	3.609	2.736
9	1.800	10.551	3.237	3.776
10	2.100	19.757	2.119	4.603
11	2.400	28.818	-0.483	4.899
12	2.500	30.862	-1.742	4.788
13	2.700	32.082	-4.474	4.170
14	3.000	26.881	-6.886	2.374
15	3.300	13.438	-4.634	0.505
16	3.500	0.005	0.000	0.000

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	3.500	-0.004	0.000	0.000
2	3.800	46.931	2.696	0.435
3	4.100	87.126	4.279	1.506
4	4.400	120.773	4.930	2.909
5	4.500	130.560	4.965	3.404
6	4.700	148.038	4.806	4.386
7	5.000	169.104	4.079	5.732
8	5.300	184.118	2.891	6.788
9	5.500	190.834	1.910	7.270
10	5.600	193.219	1.378	7.434
11	5.900	196.556	-0.302	7.598
12	6.000	196.406	-0.879	7.539
13	6.000	196.400	0.509	7.539
14	6.200	194.243	-0.632	7.527
15	6.500	186.410	-2.229	7.093
16	6.800	173.158	-3.561	6.216
17	7.100	154.585	-4.475	4.998

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
18	7.400	130.783	-4.810	3.589
19	7.500	121.699	-4.768	3.109
20	7.700	101.828	-4.505	2.175
21	8.000	67.805	-3.460	0.962
22	8.300	28.775	-1.668	0.174
23	8.500	0.001	0.000	0.000

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	8.500	-0.001	0.000	0.000
2	8.800	37.317	3.613	0.581
3	9.100	69.769	5.773	2.022
4	9.400	97.399	6.716	3.923
5	9.500	105.543	6.794	4.600
6	9.700	120.240	6.656	5.951
7	10.000	138.325	5.827	7.840
8	10.300	151.673	4.417	9.389
9	10.500	157.948	3.242	10.157
10	10.600	160.301	2.604	10.450
11	10.900	164.220	0.586	10.932
12	11.200	163.436	-1.472	10.797
13	11.500	157.947	-3.398	10.061
14	11.800	147.747	-5.016	8.789
15	12.100	132.822	-6.145	7.100
16	12.400	113.154	-6.592	5.170
17	12.500	105.540	-6.561	4.512
18	12.700	88.720	-6.366	3.212
19	13.000	59.486	-5.127	1.457
20	13.300	25.417	-2.560	0.268
21	13.500	-0.001	0.000	0.000

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	13.500	0.001	0.000	0.000
2	13.800	42.333	2.247	0.360
3	14.100	79.700	3.711	1.270
4	14.400	112.040	4.447	2.513
5	14.500	121.692	4.516	2.962

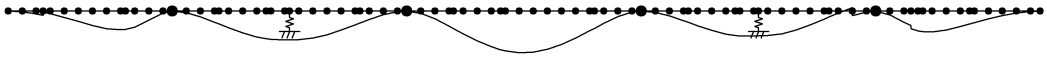
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
6	14.700	139.286	4.404	3.860
7	15.000	161.355	3.706	5.091
8	15.300	178.164	2.510	6.033
9	15.500	186.406	1.510	6.438
10	15.600	189.626	0.967	6.562
11	15.900	195.629	-0.754	6.596
12	16.000	196.402	-1.347	6.491
13	16.000	196.408	0.341	6.491
14	16.200	196.074	-0.834	6.441
15	16.500	190.827	-2.488	5.939
16	16.800	179.765	-3.893	4.973
17	17.100	162.750	-4.906	3.642
18	17.400	139.631	-5.381	2.083
19	17.500	130.546	-5.398	1.544
20	17.700	110.260	-5.176	0.480
21	18.000	74.450	-4.115	-0.937
22	18.000	74.458	-4.115	1.163
23	18.300	32.032	-2.037	0.213
24	18.500	-0.004	0.000	0.000

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

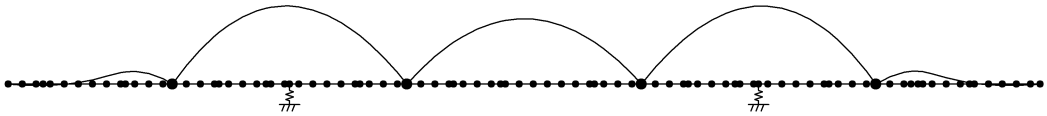
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	18.500	0.005	0.000	0.000
2	18.800	18.857	5.805	1.014
3	19.100	29.633	6.159	2.928
4	19.250	31.924	4.659	3.751
5	19.250	31.935	4.659	4.661
6	19.400	32.105	2.703	5.213
7	19.500	31.039	1.450	5.420
8	19.700	26.013	-0.724	5.484
9	20.000	16.006	-2.660	4.930
10	20.300	7.731	-3.321	4.016
11	20.500	3.606	-3.424	3.338
12	20.600	1.933	-3.404	2.996
13	20.900	-1.670	-3.133	2.008
14	21.200	-3.314	-2.588	1.144
15	21.500	-3.249	-1.808	0.479
16	21.800	-1.722	-0.800	0.082
17	22.000	-0.006	0.000	0.000

※軸力は引張を正、圧縮を負としています。

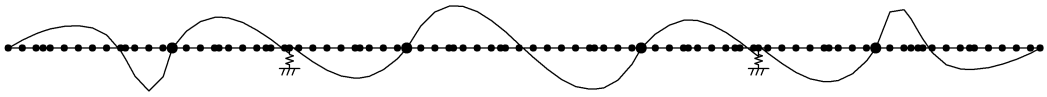
曲げモーメント図



軸力図



せん断力図



検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ常時3]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	0.000	-0.006	0.000	0.000
2	0.300	-2.304	5.044	0.773
3	0.600	-3.316	9.426	2.960
4	0.750	-3.266	11.371	4.522
5	0.750	-3.278	11.371	3.612
6	0.900	-2.800	13.150	5.453
7	1.200	-0.476	-3.854	5.863
8	1.500	3.890	-1.535	5.074
9	1.800	10.551	-0.062	4.857
10	2.100	19.757	0.286	4.924
11	2.400	28.818	-1.229	4.842
12	2.500	30.862	-2.209	4.672
13	2.700	32.082	-4.511	4.006
14	3.000	26.881	-6.593	2.257
15	3.300	13.438	-4.391	0.478
16	3.500	0.005	0.000	0.000

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	3.500	-0.004	0.000	0.000
2	3.800	46.931	3.934	0.620
3	4.100	87.126	6.754	2.249
4	4.400	120.773	8.642	4.579
5	4.500	130.560	9.089	5.466
6	4.700	148.038	9.755	7.356
7	5.000	169.104	10.266	10.372
8	5.300	184.118	10.315	13.469
9	5.500	190.834	10.159	15.519
10	5.600	193.219	10.039	16.529
11	5.900	196.556	9.597	19.477
12	6.000	196.406	9.432	20.428
13	6.000	196.400	-9.802	20.428
14	6.200	194.243	-10.119	18.436
15	6.500	186.410	-10.478	15.341
16	6.800	173.158	-10.573	12.175
17	7.100	154.585	-10.249	9.040

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
18	7.400	130.783	-9.347	6.084
19	7.500	121.699	-8.893	5.171
20	7.700	101.828	-7.805	3.495
21	8.000	67.805	-5.522	1.478
22	8.300	28.775	-2.492	0.256
23	8.500	0.001	0.000	0.000

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	8.500	-0.001	0.000	0.000
2	8.800	37.317	3.613	0.581
3	9.100	69.769	5.773	2.022
4	9.400	97.399	6.716	3.923
5	9.500	105.543	6.794	4.600
6	9.700	120.240	6.656	5.951
7	10.000	138.325	5.827	7.840
8	10.300	151.673	4.417	9.389
9	10.500	157.948	3.242	10.157
10	10.600	160.301	2.604	10.450
11	10.900	164.220	0.586	10.932
12	11.200	163.436	-1.472	10.797
13	11.500	157.947	-3.398	10.061
14	11.800	147.747	-5.016	8.789
15	12.100	132.822	-6.145	7.100
16	12.400	113.154	-6.592	5.170
17	12.500	105.540	-6.561	4.512
18	12.700	88.720	-6.366	3.212
19	13.000	59.486	-5.127	1.457
20	13.300	25.417	-2.560	0.268
21	13.500	-0.001	0.000	0.000

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	13.500	0.001	0.000	0.000
2	13.800	42.333	2.247	0.360
3	14.100	79.700	3.711	1.270
4	14.400	112.040	4.447	2.513
5	14.500	121.692	4.516	2.962

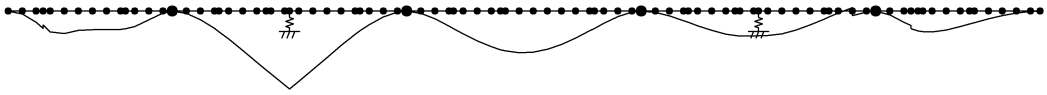
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
6	14.700	139.286	4.404	3.860
7	15.000	161.355	3.706	5.091
8	15.300	178.164	2.510	6.033
9	15.500	186.406	1.510	6.438
10	15.600	189.626	0.967	6.562
11	15.900	195.629	-0.754	6.596
12	16.000	196.402	-1.347	6.491
13	16.000	196.408	0.341	6.491
14	16.200	196.074	-0.834	6.441
15	16.500	190.827	-2.488	5.939
16	16.800	179.765	-3.893	4.973
17	17.100	162.750	-4.906	3.642
18	17.400	139.631	-5.381	2.083
19	17.500	130.546	-5.398	1.544
20	17.700	110.260	-5.176	0.480
21	18.000	74.450	-4.115	-0.937
22	18.000	74.458	-4.115	1.163
23	18.300	32.032	-2.037	0.213
24	18.500	-0.004	0.000	0.000

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

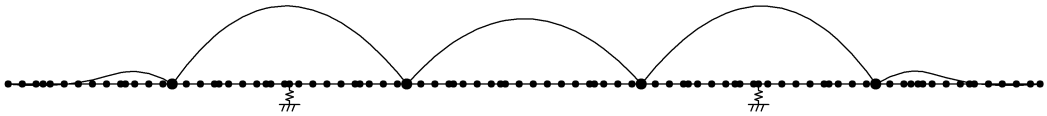
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	18.500	0.005	0.000	0.000
2	18.800	18.857	5.805	1.014
3	19.100	29.633	6.159	2.928
4	19.250	31.924	4.659	3.751
5	19.250	31.935	4.659	4.661
6	19.400	32.105	2.703	5.213
7	19.500	31.039	1.450	5.420
8	19.700	26.013	-0.724	5.484
9	20.000	16.006	-2.660	4.930
10	20.300	7.731	-3.321	4.016
11	20.500	3.606	-3.424	3.338
12	20.600	1.933	-3.404	2.996
13	20.900	-1.670	-3.133	2.008
14	21.200	-3.314	-2.588	1.144
15	21.500	-3.249	-1.808	0.479
16	21.800	-1.722	-0.800	0.082
17	22.000	-0.006	0.000	0.000

※軸力は引張を正、圧縮を負としています。

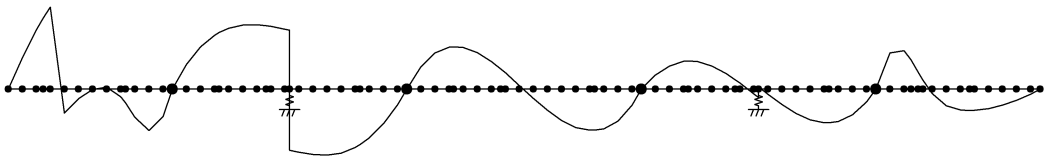
曲げモーメント図



軸力図



せん断力図



3.6.2 地震時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ地震時1]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	0.000	-0.012	0.000	0.000
2	0.300	-4.609	9.761	1.500
3	0.600	-6.633	18.105	5.715
4	0.750	-6.533	21.748	8.708
5	0.750	-6.557	21.748	-4.072
6	0.900	-5.600	25.038	-0.559
7	1.200	-0.952	0.072	1.722
8	1.500	7.780	4.007	2.374
9	1.800	21.101	6.157	3.947
10	2.100	39.514	5.964	5.834
11	2.400	57.635	1.950	7.144
12	2.500	61.723	-0.359	7.226
13	2.700	64.165	-5.691	6.634
14	3.000	53.761	-11.027	3.964
15	3.300	26.876	-7.887	0.866
16	3.500	0.010	0.000	0.000

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	3.500	-0.009	0.000	0.000
2	3.800	93.860	7.929	1.250
3	4.100	174.248	13.613	4.533
4	4.400	241.541	17.417	9.230
5	4.500	261.115	18.317	11.018
6	4.700	296.070	19.655	14.825
7	5.000	338.202	20.671	20.901
8	5.300	368.229	20.747	27.133
9	5.500	381.659	20.409	31.253
10	5.600	386.429	20.155	33.282
11	5.900	393.104	19.214	39.193
12	6.000	392.803	18.862	41.096
13	6.000	392.792	-19.406	41.096
14	6.200	388.479	-20.090	37.146
15	6.500	372.812	-20.898	30.989

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
16	6.800	346.308	-21.195	24.659
17	7.100	309.164	-20.673	18.354
18	7.400	261.560	-19.010	12.369
19	7.500	243.393	-18.152	10.510
20	7.700	203.653	-15.887	7.093
21	8.000	135.607	-11.204	2.994
22	8.300	57.549	-5.043	0.519
23	8.500	0.003	0.000	0.000

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	8.500	-0.002	0.000	0.000
2	8.800	74.633	7.374	1.186
3	9.100	139.536	11.809	4.131
4	9.400	194.795	13.777	8.024
5	9.500	211.082	13.952	9.412
6	9.700	240.476	13.703	12.191
7	10.000	276.644	12.058	16.090
8	10.300	303.339	9.216	19.306
9	10.500	315.890	6.832	20.916
10	10.600	320.594	5.533	21.534
11	10.900	328.434	1.407	22.583
12	11.200	326.866	-2.834	22.367
13	11.500	315.888	-6.844	20.905
14	11.800	295.487	-10.272	18.319
15	12.100	265.638	-12.756	14.836
16	12.400	226.303	-13.913	10.798
17	12.500	211.076	-13.944	9.404
18	12.700	177.436	-13.360	6.658
19	13.000	118.970	-10.618	3.002
20	13.300	50.834	-5.254	0.549
21	13.500	-0.003	0.000	0.000

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	13.500	0.003	0.000	0.000
2	13.800	84.664	3.678	0.593
3	14.100	159.397	5.932	2.064

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
4	14.400	224.075	6.874	4.021
5	14.500	243.380	6.865	4.710
6	14.700	278.567	6.397	6.045
7	15.000	322.703	4.755	7.744
8	15.300	356.320	2.258	8.813
9	15.500	372.803	0.268	9.069
10	15.600	379.245	-0.790	9.043
11	15.900	391.250	-4.052	8.319
12	16.000	392.796	-5.147	7.858
13	16.000	392.807	-6.748	7.858
14	16.200	392.139	-8.867	6.295
15	16.500	381.646	-11.711	3.196
16	16.800	359.523	-13.914	-0.667
17	17.100	325.493	-15.191	-5.060
18	17.400	279.257	-15.250	-9.660
19	17.500	261.087	-14.954	-11.172
20	17.700	220.517	-13.806	-14.061
21	18.000	148.897	-10.507	-17.757
22	18.000	148.914	-10.507	2.913
23	18.300	64.062	-5.031	0.523
24	18.500	-0.009	0.000	0.000

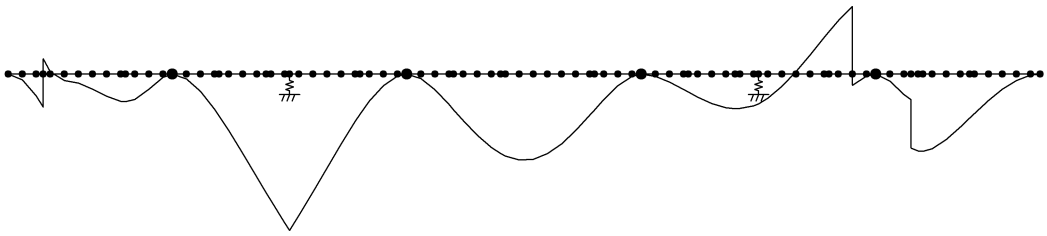
スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	18.500	0.010	0.000	0.000
2	18.800	37.714	10.776	1.894
3	19.100	59.267	10.594	5.370
4	19.250	63.847	6.875	6.703
5	19.250	63.871	6.875	19.483
6	19.400	64.209	2.331	20.171
7	19.500	62.077	-0.548	20.259
8	19.700	52.026	-5.522	19.631
9	20.000	32.012	-10.040	17.196
10	20.300	15.462	-11.654	13.897
11	20.500	7.212	-11.859	11.537
12	20.600	3.865	-11.760	10.355
13	20.900	-3.340	-10.804	6.946
14	21.200	-6.628	-8.948	3.963

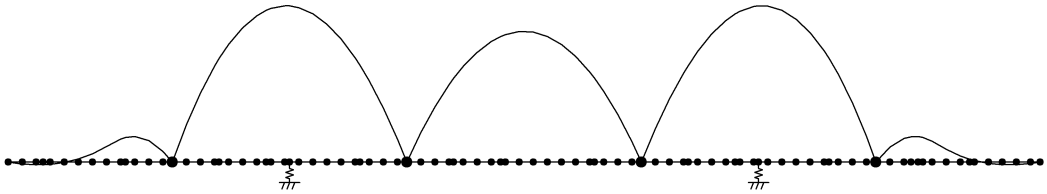
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
15	21.500	-6.498	-6.267	1.661
16	21.800	-3.444	-2.778	0.284
17	22.000	-0.012	0.000	0.000

※軸力は引張を正、圧縮を負としています。

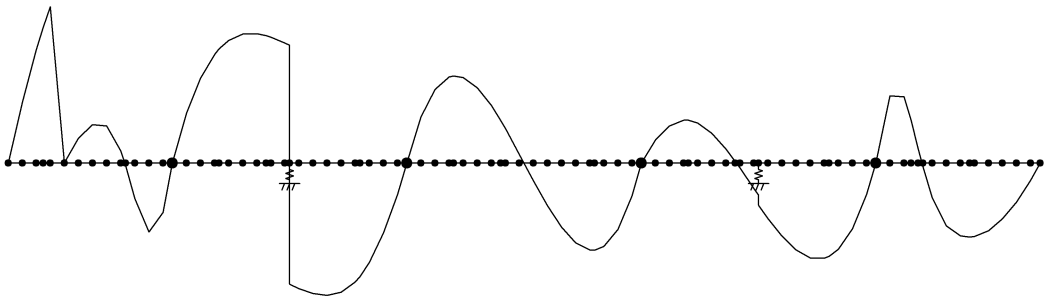
曲げモーメント図



軸力図



せん断力図



検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ地震時2]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	0.000	-0.012	0.000	0.000
2	0.300	-4.609	4.083	0.634
3	0.600	-6.633	7.324	2.365
4	0.750	-6.533	8.632	3.564
5	0.750	-6.557	8.632	-9.216
6	0.900	-5.600	9.729	-7.836
7	1.200	-0.952	11.261	-4.665
8	1.500	7.780	11.819	-1.177
9	1.800	21.101	11.167	2.306
10	2.100	39.514	8.748	5.347
11	2.400	57.635	3.083	7.230
12	2.500	61.723	0.351	7.404
13	2.700	64.165	-5.634	6.884
14	3.000	53.761	-11.470	4.141
15	3.300	26.876	-8.256	0.907
16	3.500	0.010	0.000	0.000

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	3.500	-0.009	0.000	0.000
2	3.800	93.860	5.632	0.905
3	4.100	174.248	9.040	3.157
4	4.400	241.541	10.588	6.143
5	4.500	261.115	10.741	7.211
6	4.700	296.070	10.589	9.354
7	5.000	338.202	9.390	12.377
8	5.300	368.229	7.270	14.895
9	5.500	381.659	5.480	16.174
10	5.600	386.429	4.503	16.674
11	5.900	393.104	1.407	17.565
12	6.000	392.803	0.340	17.653
13	6.000	392.792	-1.131	17.653
14	6.200	388.479	-3.236	17.215
15	6.500	372.812	-6.158	15.796
16	6.800	346.308	-8.550	13.573
17	7.100	309.164	-10.102	10.750

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
18	7.400	261.560	-10.492	7.628
19	7.500	243.393	-10.315	6.586
20	7.700	203.653	-9.613	4.581
21	8.000	135.607	-7.278	2.012
22	8.300	57.549	-3.471	0.361
23	8.500	0.003	0.000	0.000

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	8.500	-0.002	0.000	0.000
2	8.800	74.633	7.405	1.190
3	9.100	139.536	11.863	4.148
4	9.400	194.795	13.847	8.061
5	9.500	211.082	14.026	9.456
6	9.700	240.476	13.781	12.249
7	10.000	276.644	12.138	16.172
8	10.300	303.339	9.290	19.412
9	10.500	315.890	6.898	21.035
10	10.600	320.594	5.594	21.660
11	10.900	328.434	1.448	22.724
12	11.200	326.866	-2.821	22.517
13	11.500	315.888	-6.866	21.054
14	11.800	295.487	-10.337	18.454
15	12.100	265.638	-12.871	14.945
16	12.400	226.303	-14.084	10.864
17	12.500	211.076	-14.136	9.452
18	12.700	177.436	-13.468	6.677
19	13.000	118.970	-10.642	3.002
20	13.300	50.834	-5.246	0.548
21	13.500	-0.003	0.000	0.000

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	13.500	0.003	0.000	0.000
2	13.800	84.664	3.638	0.587
3	14.100	159.397	5.851	2.040
4	14.400	224.075	6.753	3.967
5	14.500	243.380	6.731	4.643

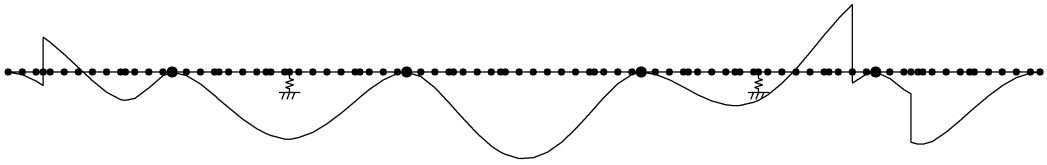
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
6	14.700	278.567	6.236	5.949
7	15.000	322.703	4.553	7.593
8	15.300	356.320	2.017	8.596
9	15.500	372.803	0.000	8.801
10	15.600	379.245	-1.072	8.747
11	15.900	391.250	-4.374	7.932
12	16.000	392.796	-5.482	7.439
13	16.000	392.807	-6.413	7.439
14	16.200	392.139	-8.559	5.940
15	16.500	381.646	-11.442	2.928
16	16.800	359.523	-13.686	-0.861
17	17.100	325.493	-15.004	-5.191
18	17.400	279.257	-15.102	-9.741
19	17.500	261.087	-14.820	-11.239
20	17.700	220.517	-13.698	-14.104
21	18.000	148.897	-10.440	-17.774
22	18.000	148.914	-10.440	2.896
23	18.300	64.062	-5.004	0.520
24	18.500	-0.009	0.000	0.000

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

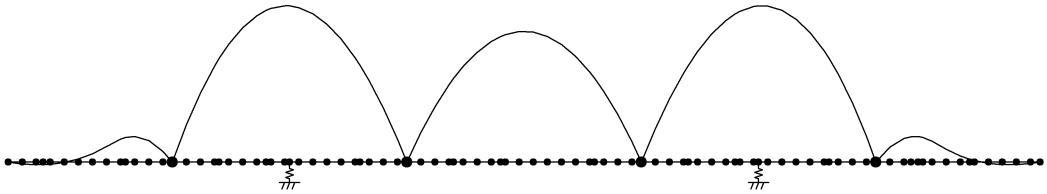
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	18.500	0.010	0.000	0.000
2	18.800	37.714	9.494	1.708
3	19.100	59.267	8.658	4.620
4	19.250	63.847	5.400	5.698
5	19.250	63.871	5.400	18.478
6	19.400	64.209	1.278	18.977
7	19.500	62.077	-1.342	18.972
8	19.700	52.026	-5.850	18.234
9	20.000	32.012	-9.800	15.789
10	20.300	15.462	-11.004	12.628
11	20.500	7.212	-11.023	10.417
12	20.600	3.865	-10.857	9.322
13	20.900	-3.340	-9.806	6.203
14	21.200	-6.628	-8.012	3.514
15	21.500	-6.498	-5.550	1.463
16	21.800	-3.444	-2.439	0.249
17	22.000	-0.012	0.000	0.000

※軸力は引張を正、圧縮を負としています。

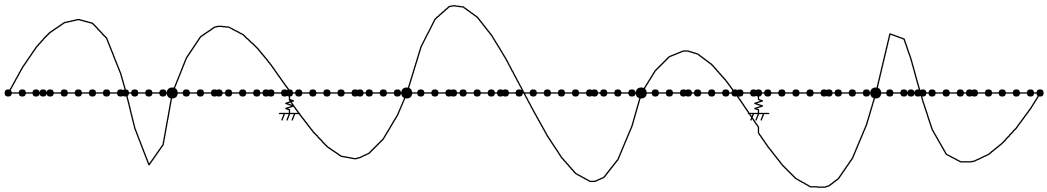
曲げモーメント図



軸力図



せん断力図



検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ地震時3]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	0.000	-0.012	0.000	0.000
2	0.300	-4.609	9.761	1.500
3	0.600	-6.633	18.105	5.715
4	0.750	-6.533	21.748	8.708
5	0.750	-6.557	21.748	-4.072
6	0.900	-5.600	25.038	-0.559
7	1.200	-0.952	0.072	1.722
8	1.500	7.780	4.007	2.374
9	1.800	21.101	6.157	3.947
10	2.100	39.514	5.964	5.834
11	2.400	57.635	1.950	7.144
12	2.500	61.723	-0.359	7.226
13	2.700	64.165	-5.691	6.634
14	3.000	53.761	-11.027	3.964
15	3.300	26.876	-7.887	0.866
16	3.500	0.010	0.000	0.000

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	3.500	-0.009	0.000	0.000
2	3.800	93.860	7.832	1.235
3	4.100	174.248	13.440	4.477
4	4.400	241.541	17.187	9.113
5	4.500	261.115	18.073	10.877
6	4.700	296.070	19.389	14.633
7	5.000	338.202	20.389	20.626
8	5.300	368.229	20.469	26.774
9	5.500	381.659	20.146	30.840
10	5.600	386.429	19.903	32.843
11	5.900	393.104	19.007	38.684
12	6.000	392.803	18.674	40.568
13	6.000	392.792	-19.465	40.568
14	6.200	388.479	-20.102	36.610
15	6.500	372.812	-20.825	30.462
16	6.800	346.308	-21.016	24.169
17	7.100	309.164	-20.368	17.936

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
18	7.400	261.560	-18.558	12.064
19	7.500	243.393	-17.647	10.252
20	7.700	203.653	-15.479	6.927
21	8.000	135.607	-10.944	2.928
22	8.300	57.549	-4.937	0.508
23	8.500	0.003	0.000	0.000

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	8.500	-0.002	0.000	0.000
2	8.800	74.633	7.405	1.190
3	9.100	139.536	11.863	4.148
4	9.400	194.795	13.847	8.061
5	9.500	211.082	14.026	9.456
6	9.700	240.476	13.781	12.249
7	10.000	276.644	12.138	16.172
8	10.300	303.339	9.290	19.412
9	10.500	315.890	6.898	21.035
10	10.600	320.594	5.594	21.660
11	10.900	328.434	1.448	22.724
12	11.200	326.866	-2.821	22.517
13	11.500	315.888	-6.866	21.054
14	11.800	295.487	-10.337	18.454
15	12.100	265.638	-12.871	14.945
16	12.400	226.303	-14.084	10.864
17	12.500	211.076	-14.136	9.452
18	12.700	177.436	-13.468	6.677
19	13.000	118.970	-10.642	3.002
20	13.300	50.834	-5.246	0.548
21	13.500	-0.003	0.000	0.000

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	13.500	0.003	0.000	0.000
2	13.800	84.664	3.638	0.587
3	14.100	159.397	5.851	2.040
4	14.400	224.075	6.753	3.967
5	14.500	243.380	6.731	4.643

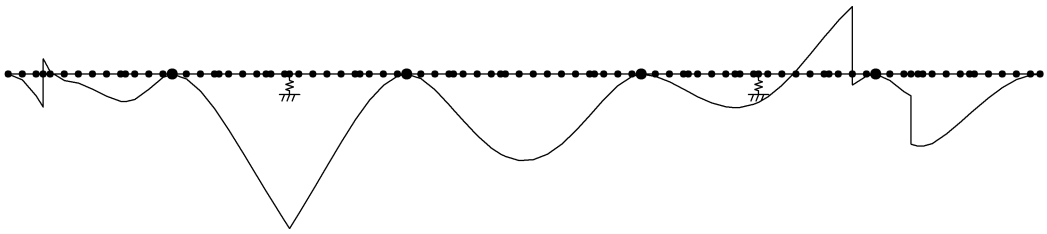
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
6	14.700	278.567	6.236	5.949
7	15.000	322.703	4.553	7.593
8	15.300	356.320	2.017	8.596
9	15.500	372.803	0.000	8.801
10	15.600	379.245	-1.072	8.747
11	15.900	391.250	-4.374	7.932
12	16.000	392.796	-5.482	7.439
13	16.000	392.807	-6.413	7.439
14	16.200	392.139	-8.559	5.940
15	16.500	381.646	-11.442	2.928
16	16.800	359.523	-13.686	-0.861
17	17.100	325.493	-15.004	-5.191
18	17.400	279.257	-15.102	-9.741
19	17.500	261.087	-14.820	-11.239
20	17.700	220.517	-13.698	-14.104
21	18.000	148.897	-10.440	-17.774
22	18.000	148.914	-10.440	2.896
23	18.300	64.062	-5.004	0.520
24	18.500	-0.009	0.000	0.000

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

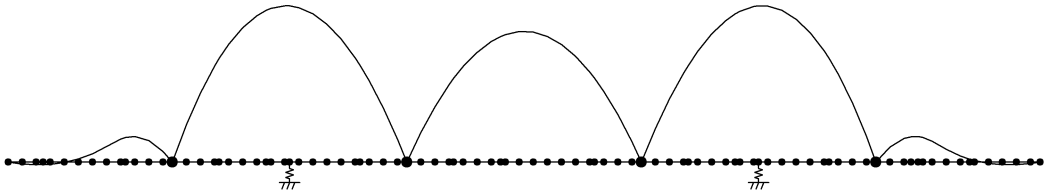
番号	距離 X (m)	軸力 N (kN)	せん断力 S (kN)	モーメント M (kN.m)
1	18.500	0.010	0.000	0.000
2	18.800	37.714	9.494	1.708
3	19.100	59.267	8.658	4.620
4	19.250	63.847	5.400	5.698
5	19.250	63.871	5.400	18.478
6	19.400	64.209	1.278	18.977
7	19.500	62.077	-1.342	18.972
8	19.700	52.026	-5.850	18.234
9	20.000	32.012	-9.800	15.789
10	20.300	15.462	-11.004	12.628
11	20.500	7.212	-11.023	10.417
12	20.600	3.865	-10.857	9.322
13	20.900	-3.340	-9.806	6.203
14	21.200	-6.628	-8.012	3.514
15	21.500	-6.498	-5.550	1.463
16	21.800	-3.444	-2.439	0.249
17	22.000	-0.012	0.000	0.000

※軸力は引張を正、圧縮を負としています。

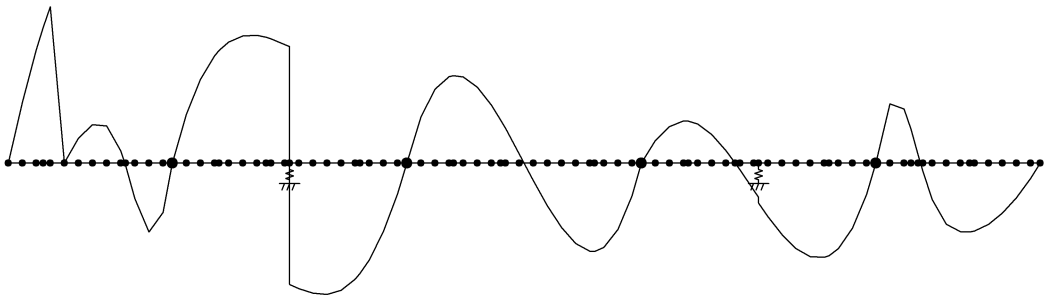
曲げモーメント図



軸力図



せん断力図



3.7 継手の設計

開口

開口 = Max(0, 右側函体水平変位量 - 左側函体水平変位量)

折れ角

θ = ｜θ1 - θ2｜ - 初期折れ角

ここに、

θ1 ： 左側変位角 (rad)

θ2 ： 右側変位角 (rad)

θ ： 折れ角 (rad)

目違い

目違い = ｜右側函体鉛直変位量 - 左側函体鉛直変位量｜

3.7.1 常時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ常時1]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26465 -0.00462	-0.07219 -0.00126	0.19245 0.00336
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07219 -0.00126	-0.00001 0.00000	0.07218 0.00126
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.07143 0.00125
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.27890 0.00487	0.20746 0.00362

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.9	
スパン(2- 1)間	-47.6-(-48.0)	0.4
スパン(3- 2)間	-54.0-(-53.9)	0.1
スパン(4- 3)間	-53.6-(-54.0)	0.4
スパン(5- 4)間	-48.1-(-47.4)	0.7
終点	-31.1	

検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ常時2]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.27837 -0.00486	-0.07254 -0.00127	0.20583 0.00359
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07254 -0.00127	-0.00071 -0.00001	0.07183 0.00125
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00071 -0.00001	0.07143 0.00125	0.07213 0.00126
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.28029 0.00489	0.20886 0.00365

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.1	
スパン(2- 1)間	-47.4-(-48.1)	0.8
スパン(3- 2)間	-54.0-(-53.7)	0.3
スパン(4- 3)間	-53.7-(-54.1)	0.4
スパン(5- 4)間	-48.2-(-47.5)	0.7
終点	-31.1	

検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ常時3]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26465 -0.00462	-0.07254 -0.00127	0.19210 0.00335
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07254 -0.00127	-0.00071 -0.00001	0.07183 0.00125

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00071 -0.00001	0.07143 0.00125	0.07213 0.00126
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.28029 0.00489	0.20886 0.00365

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.9	
スパン(2- 1)間	-47.6-(-48.0)	0.4
スパン(3- 2)間	-54.0-(-54.0)	0.1
スパン(4- 3)間	-53.7-(-54.1)	0.4
スパン(5- 4)間	-48.2-(-47.5)	0.7
終点	-31.1	

3.7.2 地震時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ地震時1]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26295 -0.00459	-0.07220 -0.00126	0.19075 0.00333
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07219 -0.00126	-0.00001 0.00000	0.07218 0.00126
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	0.00000 0.00000	0.06850 0.00120	0.06850 0.00120
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.06850 0.00120	0.27389 0.00478	0.20539 0.00358

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.1	
スパン(2- 1)間	-46.8-(-47.2)	0.4
スパン(3- 2)間	-53.2-(-53.1)	0.1
スパン(4- 3)間	-52.7-(-53.2)	0.5
スパン(5- 4)間	-47.2-(-46.7)	0.5
終点	-30.5	

検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ地震時2]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.27347 -0.00477	-0.07273 -0.00127	0.20074 0.00350
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07272 -0.00127	-0.00050 -0.00001	0.07222 0.00126
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00049 -0.00001	0.06694 0.00117	0.06744 0.00118
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.06695 0.00117	0.27675 0.00483	0.20980 0.00366

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-30.5	
スパン(2- 1)間	-46.6-(-47.2)	0.7
スパン(3- 2)間	-53.2-(-52.9)	0.3
スパン(4- 3)間	-52.8-(-53.3)	0.5
スパン(5- 4)間	-47.4-(-47.0)	0.4
終点	-30.5	

検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ地震時3]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26305 -0.00459	-0.07273 -0.00127	0.19032 0.00332
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07272 -0.00127	-0.00050 -0.00001	0.07222 0.00126

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00049 -0.00001	0.06694 0.00117	0.06744 0.00118
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.06695 0.00117	0.27675 0.00483	0.20980 0.00366

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.1	
スパン(2- 1)間	-46.8-(-47.2)	0.4
スパン(3- 2)間	-53.2-(-53.1)	0.1
スパン(4- 3)間	-52.8-(-53.3)	0.5
スパン(5- 4)間	-47.4-(-47.0)	0.4
終点	-30.5	

3.8 単スパン緊張

3.8.1 スパン 1

(1)プレストレス力

1)設計断面位置 No.1 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　1.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.10 × 10⁴ 2.00 × 10⁴ 1.000
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 1.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 3.500 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5489.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	19.600
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5469.400 6.84 25.64

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	11.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	19.600
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	164.943
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5304.457
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	663.057　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5304.457
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.10×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 1.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.63 6.63 824.49 117.33
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.60

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	663.057
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	94.355
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.304
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	563.398 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4507.181

2)設計断面位置 No.2 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　2.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 2.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 3.500 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5478.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	39.200
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5466.240 6.83 23.29

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	22.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	11.760
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.862
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	664.547　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 2.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.65 6.65 826.35 115.21
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.61

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	664.547
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.655
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.316
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	566.576 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4532.605

3)設計断面位置 No.3 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　3.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 3.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 3.500 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5467.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	58.800
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5449.360 6.81 23.22

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	33.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	17.640
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.399
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	662.495　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 3.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.62 6.62 823.79 114.96
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.59

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	662.495
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.450
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.300
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	564.745 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4517.961

(2)合成応力度

1)ブロック 1

常時　　：検討ケース1

荷重名称 ：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.863
軸力	N	kN	-3.890
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.60
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称 ：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.736
軸力	N	kN	-3.890
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.64	5.62
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.863
軸力	N	kN	-3.890
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.60
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.863
軸力	N	kN	0.006
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.736
軸力	N	kN	0.006
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.01
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.62
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.863
軸力	N	kN	0.006
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.863
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.736
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.01
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.62
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.863
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.708
軸力	N	kN	-7.780
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.59
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-9.216
軸力	N	kN	-7.780
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.66
許容応力度	N/mm^2	-2.55	21.00

地震時　：検討ケース3
荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.708
軸力	N	kN	-7.780
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.59
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース4
荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.708
軸力	N	kN	0.011
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.04
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.67	5.60
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-9.216
軸力	N	kN	0.011
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	0.04
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.67
許容応力度	N/mm^2	-2.55	21.00

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.708
軸力	N	kN	0.011
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.04
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.67	5.60
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.708
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.04
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.67	5.60
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-9.216
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	0.04
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.67
許容応力度	N/mm^2	-2.55	21.00

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.708
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.04
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.67	5.60
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

2)ブロック 2

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.074
軸力	N	kN	-30.862
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.57
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.899
軸力	N	kN	-30.862
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.57
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.074
軸力	N	kN	-30.862
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.57
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.074
軸力	N	kN	-23.100
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.58
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.899
軸力	N	kN	-23.100
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.58
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.074
軸力	N	kN	-23.100
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.58
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.074
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.899
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.074
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.66	5.61
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-61.723
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.53
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.404
軸力	N	kN	-61.723
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.52
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-61.723
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.53
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-53.961
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.60	5.54
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.404
軸力	N	kN	-53.961
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.60	5.53
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-53.961
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.60	5.54
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-17.391
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.64	5.58
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.404
軸力	N	kN	-17.391
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.64	5.58
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-17.391
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.64	5.58
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3)ブロック 3

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.672
軸力	N	kN	-32.082
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.57
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.788
軸力	N	kN	-32.082
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.57
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.672
軸力	N	kN	-32.082
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.57
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.672
軸力	N	kN	-25.873
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.58
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.788
軸力	N	kN	-25.873
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.58
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.672
軸力	N	kN	-25.873
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.58
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.672
軸力	N	kN	-4.715
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.61
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.788
軸力	N	kN	-4.715
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.61
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.672
軸力	N	kN	-4.715
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.65	5.61
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-64.165
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.52
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.404
軸力	N	kN	-64.165
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.52
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-64.165
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.05	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.52
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-57.955
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.53
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.404
軸力	N	kN	-57.955
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.53
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-57.955
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.04	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.53
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-31.596
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.07
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.56
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.404
軸力	N	kN	-31.596
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.07
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.56
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.226
軸力	N	kN	-31.596
有効プレストレス力	P	kN	4507.181
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.07
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.63	5.63
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.56
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3.8.2 スパン 2

(1)プレストレス力

1)設計断面位置 No.1 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　1.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 1.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5489.000
函体と均しコンクリートの摩擦 函体重量	W	kN	19.600
緊張材を定着する際のセット 影響面積 影響長さ PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5483.120 6.85 23.37

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	11.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	5.880
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	150.325
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	666.599 > 692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 1.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.67 6.67 828.90 115.47
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.63

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	666.599
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.861
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.333
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	568.406 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4547.249

2)設計断面位置 No.2 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　2.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 2.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5478.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	39.200
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5466.240 6.83 23.29

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	22.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	11.760
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.862
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	664.547　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 2.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.65 6.65 826.35 115.21
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.61

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	664.547
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.655
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.316
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	566.576 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4532.605

3)設計断面位置 No.3 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　3.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 3.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5467.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	58.800
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5449.360 6.81 23.22

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	33.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	17.640
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.399
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	662.495　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 3.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.62 6.62 823.79 114.96
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.59

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	662.495
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.450
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.300
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	564.745 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4517.961

(2)合成応力度

1)ブロック 1

常時　　：検討ケース1

荷重名称 ：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.534
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.19
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.46
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称 ：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.404
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.18
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.50	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.466
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.19
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.46
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.534
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.19
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.46
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.404
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.18
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.50	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.466
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.19
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.46
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.534
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.19
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.46
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.404
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.18
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.50	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.466
軸力	N	kN	-130.560
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.19
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.46
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.018
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.37
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.27
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.211
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.36
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.35	5.29
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.877
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.37
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.27
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.018
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.37
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.27
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.211
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.36
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.35	5.29
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.877
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.37
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.27
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.018
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.37
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.27
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.211
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.36
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.35	5.29
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.877
軸力	N	kN	-261.115
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.37
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.27
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

2)ブロック 2

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.725
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.31
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.34
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.270
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.519
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.31
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.34
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.725
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.31
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.34
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.270
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.519
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.31
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.34
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.725
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.31
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.34
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.270
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.519
軸力	N	kN	-190.834
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.31
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.34
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	31.253
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.34	-0.61
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.31	5.04
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	16.174
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.41	-0.55
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.10
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.840
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.34	-0.61
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.30	5.04
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	31.253
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.34	-0.61
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.31	5.04
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	16.174
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.41	-0.55
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.10
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.840
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.34	-0.61
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.30	5.04
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	31.253
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.34	-0.61
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.31	5.04
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	16.174
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.41	-0.55
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.10
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.840
軸力	N	kN	-381.659
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.34	-0.61
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.30	5.04
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3)ブロック 3

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.701
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.34
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.31
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.598
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.28
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.428
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.33
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.31
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.701
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.34
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.31
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.598
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.28
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.428
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.33
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.31
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.701
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.34
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.31
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.598
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.28
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.428
軸力	N	kN	-196.556
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.33
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.31
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	41.096
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.31	-0.67
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	4.98
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	17.653
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.41	-0.57
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.23	5.08
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	40.568
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.32	-0.67
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	4.98
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	41.096
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.31	-0.67
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	4.98
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	17.653
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.41	-0.57
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.23	5.08
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	40.568
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.32	-0.67
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	4.98
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	41.096
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.31	-0.67
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	4.98
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	17.653
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.41	-0.57
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.23	5.08
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	40.568
軸力	N	kN	-393.104
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.32	-0.67
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	4.98
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

4)ブロック 4

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.593
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.35
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.093
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.20	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.45	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.341
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.35
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.593
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.35
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.093
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.20	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.45	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.341
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.35
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.593
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.35
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	7.093
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.20	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.45	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.341
軸力	N	kN	-186.405
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.17	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.48	5.35
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.989
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.33	-0.60
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.32	5.05
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.796
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.25	5.11
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.462
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.33	-0.60
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.31	5.05
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.989
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.33	-0.60
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.32	5.05
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.796
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.25	5.11
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.462
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.33	-0.60
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.31	5.05
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.989
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.33	-0.60
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.32	5.05
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	15.796
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.25	5.11
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	30.462
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.33	-0.60
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.31	5.05
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

5)ブロック 5

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.280
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.109
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.171
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.280
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.109
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.171
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.280
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.109
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.171
軸力	N	kN	-121.695
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.47
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.510
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.26	-0.35
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.39	5.30
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.586
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.33
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.31
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.252
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.26	-0.35
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.39	5.30
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.510
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.26	-0.35
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.39	5.30
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.586
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.33
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.31
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.252
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.26	-0.35
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.39	5.30
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.510
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.26	-0.35
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.39	5.30
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.586
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.33
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.37	5.31
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.252
軸力	N	kN	-243.385
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.26	-0.35
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.39	5.30
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3.8.3 スパン 3

(1)プレストレス力

1)設計断面位置 No.1 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　1.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 1.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5489.000
函体と均しコンクリートの摩擦 函体重量	W	kN	19.600
緊張材を定着する際のセット 影響面積 影響長さ PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5483.120 6.85 23.37

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	11.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	5.880
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	150.325
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	666.599 > 692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 1.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.67 6.67 828.90 115.47
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.63

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	666.599
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.861
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.333
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	568.406 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4547.249

2)設計断面位置 No.2 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　2.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 2.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5478.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	39.200
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5466.240 6.83 23.29

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	22.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	11.760
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.862
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	664.547　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 2.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.65 6.65 826.35 115.21
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.61

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	664.547
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.655
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.316
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	566.576 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4532.605

3)設計断面位置 No.3 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　3.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 3.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5467.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	58.800
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5449.360 6.81 23.22

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	33.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	17.640
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.399
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	662.495　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 3.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.62 6.62 823.79 114.96
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.59

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	662.495
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.450
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.300
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	564.745 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4517.961

(2)合成応力度

1)ブロック 1

常時　　：検討ケース1

荷重名称 ：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.706
軸力	N	kN	-105.543
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.11	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称 ：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.600
軸力	N	kN	-105.543
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.11	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3
荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.600
軸力	N	kN	-105.543
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.11	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4
荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.706
軸力	N	kN	-97.937
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.600
軸力	N	kN	-97.937
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.600
軸力	N	kN	-97.937
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.706
軸力	N	kN	-97.937
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.600
軸力	N	kN	-97.937
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.600
軸力	N	kN	-97.937
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.412
軸力	N	kN	-211.082
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.42	5.34
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.456
軸力	N	kN	-211.082
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.42	5.34
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.456
軸力	N	kN	-211.082
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.42	5.34
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.412
軸力	N	kN	-203.476
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.456
軸力	N	kN	-203.476
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.456
軸力	N	kN	-203.476
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.412
軸力	N	kN	-203.476
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.456
軸力	N	kN	-203.476
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.456
軸力	N	kN	-203.476
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

2)ブロック 2

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.458
軸力	N	kN	-157.948
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.24
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.50	5.40
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.157
軸力	N	kN	-157.948
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.24
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.41
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.157
軸力	N	kN	-157.948
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.24
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.41
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.458
軸力	N	kN	-142.736
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.157
軸力	N	kN	-142.736
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.157
軸力	N	kN	-142.736
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.458
軸力	N	kN	-142.736
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.157
軸力	N	kN	-142.736
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.157
軸力	N	kN	-142.736
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.916
軸力	N	kN	-315.890
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.035
軸力	N	kN	-315.890
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.035
軸力	N	kN	-315.890
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.916
軸力	N	kN	-300.678
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.035
軸力	N	kN	-300.678
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.035
軸力	N	kN	-300.678
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.916
軸力	N	kN	-300.678
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.035
軸力	N	kN	-300.678
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.035
軸力	N	kN	-300.678
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3)ブロック 3

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.292
軸力	N	kN	-164.220
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.932
軸力	N	kN	-164.220
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.932
軸力	N	kN	-164.220
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.292
軸力	N	kN	-145.965
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.23
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.932
軸力	N	kN	-145.965
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.23
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.932
軸力	N	kN	-145.965
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.23
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.292
軸力	N	kN	-145.965
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.23
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.932
軸力	N	kN	-145.965
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.23
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.932
軸力	N	kN	-145.965
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.23
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.583
軸力	N	kN	-328.434
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.31	-0.51
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.33	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.724
軸力	N	kN	-328.434
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.31	-0.51
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.724
軸力	N	kN	-328.434
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.31	-0.51
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.583
軸力	N	kN	-310.179
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.724
軸力	N	kN	-310.179
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.724
軸力	N	kN	-310.179
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.583
軸力	N	kN	-310.179
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.724
軸力	N	kN	-310.179
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	22.724
軸力	N	kN	-310.179
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.29	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

4)ブロック 4

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.453
軸力	N	kN	-157.948
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.24
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.50	5.40
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.061
軸力	N	kN	-157.948
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.24
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.41
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.061
軸力	N	kN	-157.948
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.15	-0.24
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.41
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.453
軸力	N	kN	-142.114
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.061
軸力	N	kN	-142.114
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.061
軸力	N	kN	-142.114
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.453
軸力	N	kN	-142.114
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.52	5.42
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.061
軸力	N	kN	-142.114
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.061
軸力	N	kN	-142.114
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.13	-0.22
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.43
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.905
軸力	N	kN	-315.889
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.054
軸力	N	kN	-315.889
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.054
軸力	N	kN	-315.889
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.30	-0.49
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.34	5.16
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.905
軸力	N	kN	-300.056
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.054
軸力	N	kN	-300.056
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.054
軸力	N	kN	-300.056
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.905
軸力	N	kN	-300.056
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.054
軸力	N	kN	-300.056
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	21.054
軸力	N	kN	-300.056
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.47
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.18
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

5)ブロック 5

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.702
軸力	N	kN	-105.542
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.11	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.512
軸力	N	kN	-105.542
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.11	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3
荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.512
軸力	N	kN	-105.542
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.11	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4
荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.702
軸力	N	kN	-97.625
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.512
軸力	N	kN	-97.625
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.512
軸力	N	kN	-97.625
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.702
軸力	N	kN	-97.625
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.512
軸力	N	kN	-97.625
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.512
軸力	N	kN	-97.625
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.10	-0.14
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.54	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.404
軸力	N	kN	-211.080
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.42	5.34
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.452
軸力	N	kN	-211.080
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.42	5.34
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.452
軸力	N	kN	-211.080
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.30
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.42	5.34
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.404
軸力	N	kN	-203.163
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.29
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.452
軸力	N	kN	-203.163
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.29
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.452
軸力	N	kN	-203.163
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.29
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.404
軸力	N	kN	-203.163
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.29
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.452
軸力	N	kN	-203.163
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.29
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.452
軸力	N	kN	-203.163
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.29
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.35
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3.8.4 スパン 4

(1)プレストレス力

1)設計断面位置 No.1 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　1.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量	γc	kN/m^3	24.50
コンクリートヤング係数	Ec	N/mm^2	3.20×10^4
コンクリートヤング係数(材令)	Ec2	N/mm^2	2.20×10^4
摩擦係数	f		0.300
PC鋼材ヤング係数	Ep	N/mm^2	2.00×10^5
緊張材のジャッキ位置の引張力	Pi	kN	5500.000
緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数	λ		0.00200
緊張材の引張端から設計断面までの距離	x	m	1.000
緊張材のセット量	Δl	mm	0.0
緊張材の緊張回数	n		4
PC鋼材全断面積	Ap	mm^2	6433.6
PC鋼材の長さ	l	m	5.000
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5489.000
函体と均しコンクリートの摩擦 函体重量	W	kN	19.600
緊張材を定着する際のセット 影響面積 影響長さ PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm^2 N/mm^2	 5483.120 6.85 23.37

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	11.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	5.880
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	150.325
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	666.599 > 692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 1.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.67 6.67 828.90 115.47
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.63

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	666.599
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.861
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.333
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	568.406 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4547.249

2)設計断面位置 No.2 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　2.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 2.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5478.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	39.200
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5466.240 6.83 23.29

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	22.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	11.760
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.862
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	664.547　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5316.378
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 2.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.65 6.65 826.35 115.21
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.61

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	664.547
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.655
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.316
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	566.576 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4532.605

3)設計断面位置 No.3 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　3.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 3.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 5.000 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5467.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	58.800
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5449.360 6.81 23.22

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	33.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	17.640
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	149.399
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	662.495　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5299.961
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 3.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.62 6.62 823.79 114.96
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.59

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	662.495
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.450
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.300
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	564.745 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4517.961

(2)合成応力度

1)ブロック 1

常時　　：検討ケース1

荷重名称 ：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.007
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称 ：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.962
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.962
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.007
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.962
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.962
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.007
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.962
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	2.962
軸力	N	kN	-121.692
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.14	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.51	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.710
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.643
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.643
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.710
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.643
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.643
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.710
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.643
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	4.643
軸力	N	kN	-243.380
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.28	-0.32
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.36	5.32
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

2)ブロック 2

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.615
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.20	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.438
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3
荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.438
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4
荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.615
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.20	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.438
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.438
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.615
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.20	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.438
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.438
軸力	N	kN	-186.406
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.39
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.069
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.51
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.50
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.50
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.069
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.51
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.50
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.50
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.069
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.51
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.50
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-372.803
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.43	-0.50
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.22	5.14
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3)ブロック 3

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.852
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.28
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.596
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.596
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.852
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.28
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.596
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.596
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.852
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.28
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.596
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.596
軸力	N	kN	-196.408
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.22	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.37
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.069
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.20	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.19	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3
荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.19	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4
荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.069
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.20	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.19	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.19	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	9.069
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.20	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.19	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	8.801
軸力	N	kN	-392.807
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.45	-0.53
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.19	5.12
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

4)ブロック 4

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.116
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.939
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3
荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.939
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4
荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.116
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.939
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.939
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	6.116
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.27
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.44	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.939
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.939
軸力	N	kN	-190.833
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.21	-0.26
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.43	5.38
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.172
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.239
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.239
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.172
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.239
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.239
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.172
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.239
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-11.239
軸力	N	kN	-381.658
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.53	-0.43
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.12	5.22
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

5)ブロック 5

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.588
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.544
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.544
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.588
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.544
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.544
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.588
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.544
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	1.544
軸力	N	kN	-130.553
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.16	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.49	5.48
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.757
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.774
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.774
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.757
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.774
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.774
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.757
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.774
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

地震時　：検討ケース9

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	-17.774
軸力	N	kN	-261.102
有効プレストレス力	P	kN	4517.961
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.40	-0.25
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.65	5.65
合成応力度	N/mm^2	5.24	5.40
許容応力度	N/mm^2	-2.70	22.50

3.8.5 スパン 5

(1)プレストレス力

1)設計断面位置 No.1 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　1.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.20 × 10⁴ 2.20 × 10⁴ 0.300
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 1.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 3.500 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5489.000
函体と均しコンクリートの摩擦 函体重量	W	kN	19.600
緊張材を定着する際のセット 影響面積 影響長さ PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5483.120 6.85 23.37

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	11.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	5.880
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	150.325
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	666.599 > 692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5332.795
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.20×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 1.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.67 6.67 828.90 115.47
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.63

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	666.599
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	92.861
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.333
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	568.406 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4547.249

2)設計断面位置 No.2 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　2.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm² 	24.50 3.10 × 10⁴ 2.00 × 10⁴ 1.000
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm 	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 2.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 3.500 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5478.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	39.200
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5438.800 6.80 25.49

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	22.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	39.200
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	164.021
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5274.779
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	659.347　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5274.779
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.10×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 2.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.59 6.59 819.88 116.85
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.56

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	659.347
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	93.973
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.275
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	560.100 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4480.796

3)設計断面位置 No.3 緊張材の引張端から設計断面までの距離　　3.000(　m)

(a)プレストレッシング直後のプレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
函体の単位重量 コンクリートヤング係数 コンクリートヤング係数(材令) 摩擦係数	γc Ec Ec2 f	kN/m³ N/mm² N/mm²	24.50 3.10 × 10⁴ 2.00 × 10⁴ 1.000
PC鋼材ヤング係数 緊張材のジャッキ位置の引張力 緊張材の長さ1mあたりの摩擦係数 緊張材の引張端から設計断面までの距離 緊張材のセット量 緊張材の緊張回数	Ep Pi λ x Δl n	N/mm² kN m mm	2.00 × 10⁵ 5500.000 0.00200 3.000 0.0 4
PC鋼材全断面積 PC鋼材の長さ PC鋼材の偏心量	Ap l ep	mm² m m	6433.6 3.500 0.000
コンクリート断面積 断面2次モーメント	Ac Ic	m² m⁴	0.800 0.13867

項　　目	記号	単位	計算結果
緊張材とシースの摩擦 　設計断面における緊張材の引張力	Px	kN	5467.000
函体と均しコンクリートの摩擦 　函体重量	W	kN	58.800
緊張材を定着する際のセット 　影響面積 　影響長さ 　PC鋼材とシースとの間に摩擦がある場合	 AEP l1 ΔP'	 kN.m m kN	 0.000 0.000 0.000
コンクリートの弾性変形 　コンクリートの弾性係数による損失量を除くプレストレス力 　プレストレッシングによる緊張材の図心位置でのコンクリート応力度 　緊張材の引張応力度の損失量	 P' σcpg Δσp	 kN N/mm² N/mm²	 5408.200 6.76 25.35

項　　目	記号	単位	プレストレス力
緊張材とシースの摩擦および角変化による緊張力の損失量	ΔPx	kN	33.000
函体と均しコンクリートの摩擦による緊張力の損失量	ΔPf	kN	58.800
PC鋼材のセットの影響によるPC鋼材引張力の損失量	ΔP	kN	0.000
コンクリートの弾性変形による損失量	ΔPp	kN	163.098
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5245.102
1本当りのプレストレッシング直後のプレストレス力	Pt'	kN	655.638　>　692.416

(b)有効プレストレス力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
プレストレッシング直後のプレストレス力	Pt	kN	5245.102
コンクリートヤング係数 コンクリートのクリープ係数 コンクリートの乾燥収縮度	Ec φ εs	N/mm^2	3.10×10^4 2.20 18.00×10^{-5}
PC鋼材ヤング係数 PC鋼材1本の断面積 PC鋼材の本数 PC鋼材の見かけのリラクセーション率 緊張材の引張端から設計断面までの距離	Ep Ap n γ x	N/mm^2 mm^2 本 % m	2.00×10^5 804.2 8 0.8 3.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800

項　　目	記号	単位	応力度
クリープ及び乾燥収縮 PC鋼材の位置におけるコンクリート断面の持続荷重による PC鋼材の位置におけるプレストレッシング直後のプレストレス プレストレッシング直後のPC鋼材の引張 コンクリートのクリープおよび乾燥収縮によりPC鋼材の損失量	 σcp σcpt σpt Δσpφ	 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2 N/mm^2	 6.56 6.56 815.27 116.38
リラクセーション 緊張材の見かけのリラクセーションによるプレストレスの損失量	Δσpγ	N/mm^2	6.52

項　　目	記号	単位	プレストレス力
プレストレッシング直後のプレストレス力(PC鋼材1本当り)	Pt'	kN	655.638
コンクリートのクリープおよび乾燥収縮(PC鋼材1本当り)	Δpφ	kN	93.591
緊張材の見かけのリラクセーション率(PC鋼材1本当り)	Δpγ	kN	5.245
有効プレストレス力(PC鋼材1本当り)	P'	kN	556.801 < 593.500
有効プレストレス力	P	kN	4454.411

(2)合成応力度

1)ブロック 1

常時　　：検討ケース1

荷重名称 ：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.736
軸力	N	kN	-32.116
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称 ：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.420
軸力	N	kN	-32.116
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.420
軸力	N	kN	-32.116
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.736
軸力	N	kN	-26.114
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.56	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.420
軸力	N	kN	-26.114
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.56	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.420
軸力	N	kN	-26.114
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.56	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.736
軸力	N	kN	-5.568
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.54
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.420
軸力	N	kN	-5.568
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.54
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.420
軸力	N	kN	-5.568
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.54
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.259
軸力	N	kN	-64.232
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.40
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.977
軸力	N	kN	-64.232
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.00	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.57	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3

荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.977
軸力	N	kN	-64.232
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.00	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.57	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.259
軸力	N	kN	-58.049
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.977
軸力	N	kN	-58.049
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.977
軸力	N	kN	-58.049
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.259
軸力	N	kN	-32.690
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.13
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.44
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.977
軸力	N	kN	-32.690
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.12
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.45
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.977
軸力	N	kN	-32.690
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.12
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.45
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

2)ブロック 2

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.827
軸力	N	kN	-31.051
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.50
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.484
軸力	N	kN	-31.051
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース3
荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.484
軸力	N	kN	-31.051
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.02	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.55	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース4
荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.827
軸力	N	kN	-23.289
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.00	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.56	5.51
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.484
軸力	N	kN	-23.289
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.56	5.52
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.484
軸力	N	kN	-23.289
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	-0.01	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.56	5.52
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.827
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.03	-0.03
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.54
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.484
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.54
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	5.484
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.54
許容応力度	N/mm^2	15.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.259
軸力	N	kN	-62.102
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.17
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.40
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.972
軸力	N	kN	-62.102
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.00	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.57	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース3
荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.972
軸力	N	kN	-62.102
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.00	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.57	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース4
荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.259
軸力	N	kN	-54.340
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.16
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.59	5.41
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.972
軸力	N	kN	-54.340
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.42
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.972
軸力	N	kN	-54.340
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.15
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.42
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	20.259
軸力	N	kN	-17.770
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.07	-0.11
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.46
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.972
軸力	N	kN	-17.770
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.06	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.46
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	18.972
軸力	N	kN	-17.770
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.06	-0.10
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.63	5.46
許容応力度	N/mm^2	22.50	-2.70

3)ブロック 3

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.612
軸力	N	kN	-3.618
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.338
軸力	N	kN	-3.618
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース3

荷重名称：組合せ常時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.338
軸力	N	kN	-3.618
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース4

荷重名称：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.612
軸力	N	kN	0.006
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.338
軸力	N	kN	0.006
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.01
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.338
軸力	N	kN	0.006
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.01
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース7

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.612
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.02	-0.02
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース8

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.338
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.01
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

常時　　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	3.338
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.01	-0.01
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.58	5.55
許容応力度	N/mm^2	14.00	0.00

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.537
軸力	N	kN	-7.236
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.06
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.51
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.417
軸力	N	kN	-7.236
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.60	5.51
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース3
荷重名称 ：組合せ地震時3

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.417
軸力	N	kN	-7.236
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.04	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.60	5.51
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース4
荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.537
軸力	N	kN	0.011
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.52
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース5

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.417
軸力	N	kN	0.011
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.52
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース6

荷重名称 ：函体底面と地盤との摩擦力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.417
軸力	N	kN	0.011
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.52
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース7

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	11.537
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.62	5.52
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース8

荷重名称 ：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.417
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.52
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

地震時　：検討ケース9

荷重名称：圧縮軸力

項　　目	記号	単位	計算に必要な情報
曲げモーメント	M	kN.m	10.417
軸力	N	kN	0.000
有効プレストレス力	P	kN	4454.411
断面高	H	m	1.200
上縁～図心距離	Yu	m	0.600
下縁～図心距離	Yl	m	0.600
PC鋼材の偏心量	ep	m	0.000
コンクリート断面積	Ac	m^2	0.800
断面2次モーメント	Ic	m^4	0.13867
上縁の断面係数	Wu	m^3	0.2311
下縁の断面係数	Wl	m^3	0.2311

※軸力は圧縮を正、引張を負としています。

項　　目	単位	上縁応力度	下縁応力度
荷重による断面力により生じる応力度	N/mm^2	0.05	-0.05
有効プレストレスにより生じる応力度	N/mm^2	5.57	5.57
合成応力度	N/mm^2	5.61	5.52
許容応力度	N/mm^2	21.00	-2.55

3.9 全スパン緊張

3.9.1 荷重条件

(1) 函体底面と地盤との摩擦力

【常時－1，2，3】

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(1)	4.000～ 4.300	-25.872	-25.872
1-(2)	4.300～ 4.600	-25.872	-25.872
1-(3)	4.600～ 4.750	-25.872	-25.872
1-(4)	4.750～ 4.900	-25.872	-25.872
1-(5)	4.900～ 5.200	-25.872	-25.872
1-(6)	5.200～ 5.500	-25.872	-25.872
2-(7)	5.500～ 5.800	-7.762	-7.762
2-(8)	5.800～ 6.100	-7.762	-7.762
2-(9)	6.100～ 6.400	-7.762	-7.762
2-(10)	6.400～ 6.500	-7.762	-7.762
3-(11)	6.500～ 6.700	-7.762	-7.762
3-(12)	6.700～ 7.000	-7.762	-7.762
3-(13)	7.000～ 7.300	-7.762	-7.762
3-(14)	7.300～ 7.500	-7.762	-7.762

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(15)	7.500～ 7.800	-7.762	-7.762
1-(16)	7.800～ 8.100	-7.762	-7.762
1-(17)	8.100～ 8.400	-7.762	-7.762
1-(18)	8.400～ 8.500	-7.762	-7.762
2-(19)	8.500～ 8.700	-7.762	-7.762
2-(20)	8.700～ 9.000	-7.762	-7.762
2-(21)	9.000～ 9.300	-7.762	-7.762
2-(22)	9.300～ 9.500	-7.762	-7.762
3-(23)	9.500～ 9.600	-7.762	-7.762
3-(24)	9.600～ 9.900	-7.762	-7.762
3-(25)	9.900～ 10.000	-7.762	-7.762
3-(26)	10.000～ 10.200	-7.762	-7.762
3-(27)	10.200～ 10.500	-7.762	-7.762
4-(28)	10.500～ 10.800	-7.762	-7.762
4-(29)	10.800～ 11.100	-7.762	-7.762

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
4-(30)	11.100～ 11.400	-7.762	-7.762
4-(31)	11.400～ 11.500	-7.762	-7.762
5-(32)	11.500～ 11.700	-7.762	-7.762
5-(33)	11.700～ 12.000	-7.762	-7.762
5-(34)	12.000～ 12.300	-7.762	-7.762
5-(35)	12.300～ 12.500	-7.762	-7.762

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(36)	12.500～ 12.800	-7.762	-7.762
1-(37)	12.800～ 13.100	-7.762	-7.762
1-(38)	13.100～ 13.400	-7.762	-7.762
1-(39)	13.400～ 13.500	-7.762	-7.762
2-(40)	13.500～ 13.700	-7.762	-7.762
2-(41)	13.700～ 14.000	-7.762	-7.762
2-(42)	14.000～ 14.300	-7.762	-7.762
2-(43)	14.300～ 14.500	-7.762	-7.762
3-(44)	14.500～ 14.600	-7.762	-7.762
3-(45)	14.600～ 14.900	-7.762	-7.762
3-(46)	14.900～ 15.200	-7.762	7.762
3-(47)	15.200～ 15.500	7.762	7.762
4-(48)	15.500～ 15.800	7.762	7.762
4-(49)	15.800～ 16.100	7.762	7.762
4-(50)	16.100～ 16.400	7.762	7.762
4-(51)	16.400～ 16.500	7.762	7.762
5-(52)	16.500～ 16.700	7.762	7.762
5-(53)	16.700～ 17.000	7.762	7.762
5-(54)	17.000～ 17.300	7.762	7.762
5-(55)	17.300～ 17.500	7.762	7.762

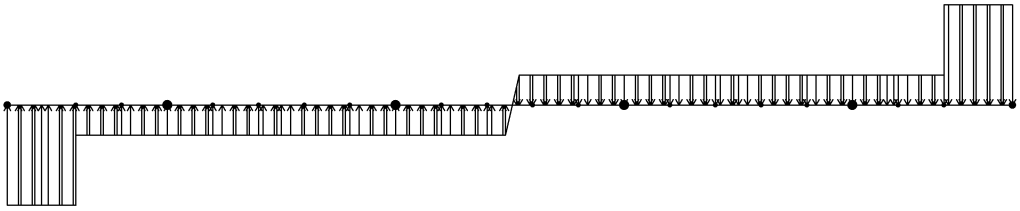
スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(56)	17.500～ 17.800	7.762	7.762
1-(57)	17.800～ 18.100	7.762	7.762
1-(58)	18.100～ 18.400	7.762	7.762

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(59)	18.400～ 18.500	7.762	7.762
2-(60)	18.500～ 18.700	7.762	7.762
2-(61)	18.700～ 19.000	7.762	7.762
2-(62)	19.000～ 19.300	7.762	7.762
2-(63)	19.300～ 19.500	7.762	7.762
3-(64)	19.500～ 19.600	7.762	7.762
3-(65)	19.600～ 19.900	7.762	7.762
3-(66)	19.900～ 20.000	7.762	7.762
3-(67)	20.000～ 20.200	7.762	7.762
3-(68)	20.200～ 20.500	7.762	7.762
4-(69)	20.500～ 20.800	7.762	7.762
4-(70)	20.800～ 21.100	7.762	7.762
4-(71)	21.100～ 21.400	7.762	7.762
4-(72)	21.400～ 21.500	7.762	7.762
5-(73)	21.500～ 21.700	7.762	7.762
5-(74)	21.700～ 22.000	7.762	7.762
5-(75)	22.000～ 22.300	7.762	7.762
5-(76)	22.300～ 22.500	7.762	7.762

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(77)	22.500～ 22.800	7.762	7.762
1-(78)	22.800～ 23.100	7.762	7.762
1-(79)	23.100～ 23.250	7.762	7.762
1-(80)	23.250～ 23.400	7.762	7.762
1-(81)	23.400～ 23.500	7.762	7.762
2-(82)	23.500～ 23.700	7.762	7.762
2-(83)	23.700～ 24.000	7.762	7.762
2-(84)	24.000～ 24.300	7.762	7.762
2-(85)	24.300～ 24.500	7.762	7.762
3-(86)	24.500～ 24.600	25.872	25.872
3-(87)	24.600～ 24.900	25.872	25.872
3-(88)	24.900～ 25.200	25.872	25.872
3-(89)	25.200～ 25.500	25.872	25.872
3-(90)	25.500～ 25.800	25.872	25.872
3-(91)	25.800～ 26.000	25.872	25.872



【地震時－1，2，3】

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(　1)	4.000～　4.300	-25.872	-25.872
1-(　2)	4.300～　4.600	-25.872	-25.872
1-(　3)	4.600～　4.750	-25.872	-25.872
1-(　4)	4.750～　4.900	-25.872	-25.872
1-(　5)	4.900～　5.200	-25.872	-25.872
1-(　6)	5.200～　5.500	-25.872	-25.872
2-(　7)	5.500～　5.800	-7.762	-7.762
2-(　8)	5.800～　6.100	-7.762	-7.762
2-(　9)	6.100～　6.400	-7.762	-7.762
2-(　10)	6.400～　6.500	-7.762	-7.762
3-(　11)	6.500～　6.700	-7.762	-7.762
3-(　12)	6.700～　7.000	-7.762	-7.762
3-(　13)	7.000～　7.300	-7.762	-7.762
3-(　14)	7.300～　7.500	-7.762	-7.762

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(　15)	7.500～　7.800	-7.762	-7.762
1-(　16)	7.800～　8.100	-7.762	-7.762
1-(　17)	8.100～　8.400	-7.762	-7.762
1-(　18)	8.400～　8.500	-7.762	-7.762
2-(　19)	8.500～　8.700	-7.762	-7.762
2-(　20)	8.700～　9.000	-7.762	-7.762
2-(　21)	9.000～　9.300	-7.762	-7.762
2-(　22)	9.300～　9.500	-7.762	-7.762
3-(　23)	9.500～　9.600	-7.762	-7.762
3-(　24)	9.600～　9.900	-7.762	-7.762
3-(　25)	9.900～ 10.000	-7.762	-7.762

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
3-(26)	10.000～ 10.200	-7.762	-7.762
3-(27)	10.200～ 10.500	-7.762	-7.762
4-(28)	10.500～ 10.800	-7.762	-7.762
4-(29)	10.800～ 11.100	-7.762	-7.762
4-(30)	11.100～ 11.400	-7.762	-7.762
4-(31)	11.400～ 11.500	-7.762	-7.762
5-(32)	11.500～ 11.700	-7.762	-7.762
5-(33)	11.700～ 12.000	-7.762	-7.762
5-(34)	12.000～ 12.300	-7.762	-7.762
5-(35)	12.300～ 12.500	-7.762	-7.762

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(36)	12.500～ 12.800	-7.762	-7.762
1-(37)	12.800～ 13.100	-7.762	-7.762
1-(38)	13.100～ 13.400	-7.762	-7.762
1-(39)	13.400～ 13.500	-7.762	-7.762
2-(40)	13.500～ 13.700	-7.762	-7.762
2-(41)	13.700～ 14.000	-7.762	-7.762
2-(42)	14.000～ 14.300	-7.762	-7.762
2-(43)	14.300～ 14.500	-7.762	-7.762
3-(44)	14.500～ 14.600	-7.762	-7.762
3-(45)	14.600～ 14.900	-7.762	-7.762
3-(46)	14.900～ 15.200	-7.762	7.762
3-(47)	15.200～ 15.500	7.762	7.762
4-(48)	15.500～ 15.800	7.762	7.762
4-(49)	15.800～ 16.100	7.762	7.762
4-(50)	16.100～ 16.400	7.762	7.762
4-(51)	16.400～ 16.500	7.762	7.762
5-(52)	16.500～ 16.700	7.762	7.762
5-(53)	16.700～ 17.000	7.762	7.762
5-(54)	17.000～ 17.300	7.762	7.762
5-(55)	17.300～ 17.500	7.762	7.762

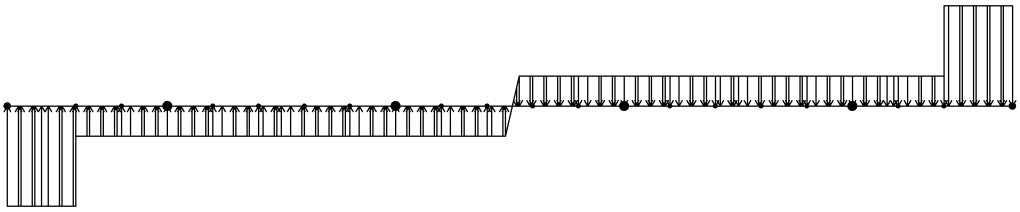
スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(56)	17.500～ 17.800	7.762	7.762
1-(57)	17.800～ 18.100	7.762	7.762
1-(58)	18.100～ 18.400	7.762	7.762
1-(59)	18.400～ 18.500	7.762	7.762
2-(60)	18.500～ 18.700	7.762	7.762
2-(61)	18.700～ 19.000	7.762	7.762
2-(62)	19.000～ 19.300	7.762	7.762
2-(63)	19.300～ 19.500	7.762	7.762
3-(64)	19.500～ 19.600	7.762	7.762
3-(65)	19.600～ 19.900	7.762	7.762
3-(66)	19.900～ 20.000	7.762	7.762
3-(67)	20.000～ 20.200	7.762	7.762
3-(68)	20.200～ 20.500	7.762	7.762
4-(69)	20.500～ 20.800	7.762	7.762
4-(70)	20.800～ 21.100	7.762	7.762
4-(71)	21.100～ 21.400	7.762	7.762
4-(72)	21.400～ 21.500	7.762	7.762
5-(73)	21.500～ 21.700	7.762	7.762
5-(74)	21.700～ 22.000	7.762	7.762
5-(75)	22.000～ 22.300	7.762	7.762
5-(76)	22.300～ 22.500	7.762	7.762

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
1-(77)	22.500～ 22.800	7.762	7.762
1-(78)	22.800～ 23.100	7.762	7.762
1-(79)	23.100～ 23.250	7.762	7.762
1-(80)	23.250～ 23.400	7.762	7.762
1-(81)	23.400～ 23.500	7.762	7.762
2-(82)	23.500～ 23.700	7.762	7.762
2-(83)	23.700～ 24.000	7.762	7.762
2-(84)	24.000～ 24.300	7.762	7.762
2-(85)	24.300～ 24.500	7.762	7.762
3-(86)	24.500～ 24.600	25.872	25.872
3-(87)	24.600～ 24.900	25.872	25.872
3-(88)	24.900～ 25.200	25.872	25.872

ブロック (部材No)	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)	
		始端	終端
3-(　89)	25.200～ 25.500	25.872	25.872
3-(　90)	25.500～ 25.800	25.872	25.872
3-(　91)	25.800～ 26.000	25.872	25.872



(2) 圧縮軸力

【常時】

No	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)
1	4.000	128.000
2	26.000	-128.000

【地震時】

No	位　置 X(m)	荷重強度 (kN/m)
1	4.000	128.000
2	26.000	-128.000

3.9.2 照査結果

(1) 継手部の開口量

圧縮軸力を載荷した荷重ケースの継手部開口量が許容値(　50.0㎜)以下であることを照査する。

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

圧縮軸力を載荷した荷重ケースの始終端(全スパンの両端)の水平変位量を鋼材伸び量Δlとし以下のように照査する。

$$Pt = \frac{\Delta l}{l} \cdot Ep \cdot Ap$$

ここに

Pt ： PC鋼材の緊張力(N)

Δl: PC鋼材の伸び量(㎜)

l ： PC鋼材の長さ(㎜)

Ep ： PC鋼材のヤング係数N/(㎟)

Ap ： PC鋼材の全断面積(㎟)

Ptと仮定した緊張力とがほぼ等しいかを確認する。

また、仮定したPtがPC鋼材の許容引張力以下であることを照査する。

常時　　： 検討ケース1

荷重名称 ： 組合せ常時1

(1) 継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (㎜)	右函軸変位量 (㎜)	開口量 (㎜)
スパン(　2-　1)間	-22.8	-13.3	9.5
スパン(　3-　2)間	-13.3	0.0	13.3
スパン(　4-　3)間	0.0	13.3	13.3
スパン(　5-　4)間	13.3	22.8	9.5

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	㎜	45.7
PC鋼材の長さ	l	㎜	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/㎟	2.00×10^5
PC鋼材の断面積	Ap	㎟	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/㎟	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	376.940 < 533.904

常時　　： 検討ケース2

荷重名称 ： 組合せ常時2

(1) 継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (㎜)	右函軸変位量 (㎜)	開口量 (㎜)
スパン(　2-　1)間	-22.8	-13.3	9.5

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(3- 2)間	-13.3	0.0	13.3
スパン(4- 3)間	0.0	13.3	13.3
スパン(5- 4)間	13.3	22.8	9.5

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	45.7
PC鋼材の長さ	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	376.940 < 533.904

常時　　：検討ケース3
荷重名称：組合せ常時3
(1) 継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(2- 1)間	-22.8	-13.3	9.5
スパン(3- 2)間	-13.3	0.0	13.3
スパン(4- 3)間	0.0	13.3	13.3
スパン(5- 4)間	13.3	22.8	9.5

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	45.7
PC鋼材の長さ	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	376.940 < 533.904

地震時　：検討ケース1
荷重名称：組合せ地震時1
(1) 継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(2- 1)間	-23.9	-13.5	10.5

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(3- 2)間	-13.5	0.0	13.5
スパン(4- 3)間	0.0	13.5	13.5
スパン(5- 4)間	13.5	23.9	10.5

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	47.9
PC鋼材の長さ	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm^2	2.00×10^5
PC鋼材の断面積	Ap	mm^2	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm^2	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	395.307 < 533.904

地震時　：検討ケース2
荷重名称：組合せ地震時2
(1) 継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(2- 1)間	-23.9	-13.5	10.5
スパン(3- 2)間	-13.5	0.0	13.5
スパン(4- 3)間	0.0	13.5	13.5
スパン(5- 4)間	13.5	23.9	10.5

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	47.9
PC鋼材の長さ	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm^2	2.00×10^5
PC鋼材の断面積	Ap	mm^2	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm^2	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	395.307 < 533.904

地震時　：検討ケース3
荷重名称：組合せ地震時3
(1) 継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(2- 1)間	-23.9	-13.5	10.5

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(3- 2)間	-13.5	0.0	13.5
スパン(4- 3)間	0.0	13.5	13.5
スパン(5- 4)間	13.5	23.9	10.5

(2) 鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	47.9
PC鋼材の長さ	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm^2	2.00×10^5
PC鋼材の断面積	Ap	mm^2	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm^2	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	395.307 < 533.904

4章 計算結果一覧表

4.1 本体縦方向結果一覧表

4.1.1 残留沈下量

No	検討位置 (m)	名称	即時沈下量 (mm)	圧密沈下量 (mm)	キャンバー量(mm)	残留沈下量 (mm)	許容値 (mm)	判定
1	5.000	樋門端部(川裏)	15.6	34.8	16.0	34.4	300.0	OK
2	5.750	胸壁中央(川裏)	16.8	38.7	17.3	38.2	300.0	OK
3	12.500	築堤端部(川裏)	23.8	51.4	23.8	51.4	300.0	OK
4	* 15.000	堤防中央	24.2	52.4	23.8	52.8	300.0	OK
5	17.500	築堤端部(川表)	23.8	51.4	23.8	51.4	300.0	OK
6	23.000	門柱中央	19.5	44.2	19.4	44.3	300.0	OK
7	24.250	胸壁中央(川表)	16.8	38.7	17.3	38.2	300.0	OK
8	25.000	樋門端部(川表)	15.6	34.8	16.0	34.4	300.0	OK

位置15.000 (m)にて最大残留沈下量52.8 > 50.0(mm) となり、柔支持基礎と判定する。

* : 残留沈下量最大位置

4.1.2 変位・相対変位・バネ反力

常時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ常時1]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-25.054	-24.642	31.851	29.358	2.492	12.000	○	43.796
2	0.300	-25.054	-24.809	33.236	30.870	2.366	12.000	○	41.574
3	0.600	-25.054	-25.012	34.622	32.381	2.241	12.000	○	39.384
4	0.750	-25.054	-25.126	35.315	33.136	2.179	12.000	○	38.288
5	0.900	-25.054	-25.249	36.008	33.892	2.116	12.000	○	37.178
6	1.200	-25.054	-25.522	37.394	35.409	1.985	12.000	○	34.875
7	1.500	-25.054	-25.831	38.779	36.940	1.840	12.000	○	32.326
8	1.800	-25.054	-26.175	40.165	38.501	1.664	12.000	○	29.237
9	2.100	-25.054	-26.556	41.551	40.138	1.413	12.000	○	24.828
10	2.400	-25.054	-26.134	42.936	41.979	0.957	12.000	○	16.817
11	2.500	-25.054	-25.722	43.398	42.526	0.872	12.000	○	15.318
12	2.700	-25.054	-24.909	44.322	43.559	0.763	12.000	○	13.411
13	3.000	-25.054	-23.718	45.708	44.316	1.392	12.000	○	24.451
14	3.300	-25.054	-22.562	47.093	44.705	2.389	12.000	○	41.975
15	3.500	-25.054	-21.808	48.017	44.962	3.055	12.000	○	53.680

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-13.671	-21.808	47.621	44.962	2.659	12.000	○	41.165
2	0.300	-13.671	-20.705	47.999	45.602	2.397	12.000	○	37.107
3	0.600	-13.671	-19.632	48.377	46.201	2.176	12.000	○	33.685
4	0.900	-13.671	-18.588	48.755	46.763	1.992	12.000	○	30.836
5	1.000	-13.671	-18.246	48.881	46.943	1.938	12.000	○	30.007
6	1.200	-13.670	-17.571	49.133	47.291	1.842	12.000	○	28.521
7	1.500	-13.670	-16.581	49.511	47.786	1.725	12.000	○	26.709
8	1.800	-13.670	-15.615	49.889	48.250	1.640	12.000	○	25.385
9	2.000	-13.670	-14.983	50.141	48.542	1.600	12.000	○	24.767
10	2.100	-13.670	-14.671	50.267	48.682	1.585	12.000	○	24.538
11	2.400	-13.670	-13.749	50.645	49.084	1.561	12.000	○	24.166
12	2.500	-13.670	-13.446	50.771	49.211	1.560	12.000	○	24.149

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
13	2.700	-13.670	-12.846	51.023	49.455	1.568	12.000	○	24.275
14	3.000	-13.670	-11.962	51.401	49.795	1.607	12.000	○	24.873
15	3.300	-13.670	-11.094	51.779	50.101	1.678	12.000	○	25.977
16	3.600	-13.670	-10.242	52.157	50.374	1.783	12.000	○	27.604
17	3.900	-13.670	-9.403	52.535	50.612	1.924	12.000	○	29.782
18	4.000	-13.670	-9.127	52.661	50.682	1.979	12.000	○	30.634
19	4.200	-13.670	-8.577	52.913	50.812	2.102	12.000	○	32.533
20	4.500	-13.670	-7.763	53.291	51.036	2.256	12.000	○	34.921
21	4.800	-13.670	-6.959	53.669	51.250	2.420	12.000	○	37.458
22	5.000	-13.670	-6.428	53.921	51.363	2.558	12.000	○	39.600

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	0.000	-6.428	54.000	51.363	2.636	12.000	○	40.811
2	0.300	0.000	-5.638	54.000	51.705	2.294	12.000	○	35.514
3	0.600	0.000	-4.855	54.000	51.996	2.004	12.000	○	31.015
4	0.900	0.000	-4.079	54.000	52.237	1.763	12.000	○	27.287
5	1.000	0.000	-3.821	54.000	52.307	1.693	12.000	○	26.209
6	1.200	0.000	-3.307	54.000	52.431	1.569	12.000	○	24.288
7	1.500	0.000	-2.540	54.000	52.580	1.419	12.000	○	21.972
8	1.800	0.000	-1.776	54.000	52.688	1.311	12.000	○	20.299
9	2.000	0.000	-1.268	54.000	52.739	1.261	12.000	○	19.523
10	2.100	0.000	-1.014	54.000	52.757	1.243	12.000	○	19.235
11	2.400	0.000	-0.253	54.000	52.788	1.212	12.000	○	18.755
12	2.700	0.000	0.507	54.000	52.782	1.218	12.000	○	18.852
13	3.000	0.000	1.268	54.000	52.739	1.261	12.000	○	19.524
14	3.300	0.000	2.030	54.000	52.657	1.343	12.000	○	20.790
15	3.600	0.000	2.795	54.000	52.535	1.465	12.000	○	22.675
16	3.900	0.000	3.564	54.000	52.371	1.629	12.000	○	25.214
17	4.000	0.000	3.821	54.000	52.307	1.693	12.000	○	26.213
18	4.200	0.000	4.337	54.000	52.162	1.838	12.000	○	28.451
19	4.500	0.000	5.115	54.000	51.905	2.095	12.000	○	32.433
20	4.800	0.000	5.900	54.000	51.597	2.403	12.000	○	37.195
21	5.000	0.000	6.428	54.000	51.363	2.637	12.000	○	40.818

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	13.670	6.428	53.622	51.363	2.258	12.000	○	34.959
2	0.300	13.670	7.226	53.248	51.184	2.063	12.000	○	31.942
3	0.600	13.670	8.033	52.874	50.953	1.921	12.000	○	29.737
4	0.900	13.670	8.851	52.500	50.749	1.750	12.000	○	27.095
5	1.000	13.670	9.127	52.375	50.682	1.692	12.000	○	26.198
6	1.200	13.670	9.681	52.126	50.536	1.589	12.000	○	24.600
7	1.500	13.670	10.524	51.752	50.287	1.464	12.000	○	22.669
8	1.800	13.670	11.382	51.378	50.003	1.375	12.000	○	21.280
9	2.000	13.670	11.962	51.128	49.795	1.334	12.000	○	20.643
10	2.100	13.670	12.255	51.004	49.685	1.318	12.000	○	20.409
11	2.400	13.670	13.145	50.630	49.335	1.294	12.000	○	20.038
12	2.500	13.670	13.446	50.505	49.211	1.293	12.000	○	20.022
13	2.700	13.670	14.054	50.256	48.954	1.302	12.000	○	20.151
14	3.000	13.670	14.983	49.882	48.542	1.340	12.000	○	20.743
15	3.300	13.670	15.934	49.508	48.099	1.409	12.000	○	21.809
16	3.600	13.670	16.908	49.134	47.625	1.509	12.000	○	23.358
17	3.900	13.670	17.907	48.759	47.119	1.641	12.000	○	25.397
18	4.000	13.670	18.246	48.635	46.943	1.692	12.000	○	26.190
19	4.200	13.670	18.933	48.385	46.580	1.806	12.000	○	27.950
20	4.500	13.671	19.986	48.011	46.006	2.006	12.000	○	31.046
21	4.800	13.671	21.069	47.637	45.394	2.244	12.000	○	34.733
22	5.000	13.671	21.808	47.388	44.962	2.426	12.000	○	37.554

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	25.062	21.808	48.136	44.962	3.174	12.000	○	55.772
2	0.300	25.062	22.943	46.676	44.582	2.094	12.000	○	36.799
3	0.600	25.062	24.112	45.216	44.172	1.043	12.000	○	18.329
4	0.750	25.062	24.708	44.485	43.807	0.678	12.000	○	11.916
5	0.900	25.062	25.313	43.755	43.051	0.704	12.000	○	12.374
6	1.000	25.062	25.722	43.269	42.526	0.742	12.000	○	13.039
7	1.200	25.062	26.550	42.295	41.394	0.901	12.000	○	15.825
8	1.500	25.062	26.425	40.835	39.578	1.257	12.000	○	22.087
9	1.800	25.062	26.057	39.374	37.975	1.399	12.000	○	24.582
10	2.000	25.062	25.831	38.401	36.940	1.461	12.000	○	25.677

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
11	2.100	25.062	25.724	37.914	36.427	1.487	12.000	○	26.132
12	2.400	25.062	25.427	36.454	34.902	1.552	12.000	○	27.266
13	2.700	25.062	25.166	34.994	33.388	1.606	12.000	○	28.212
14	3.000	25.062	24.940	33.533	31.877	1.656	12.000	○	29.095
15	3.300	25.062	24.750	32.073	30.367	1.706	12.000	○	29.982
16	3.500	25.062	24.642	31.099	29.358	1.741	12.000	○	30.593

検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ常時2]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-25.054	-24.642	31.137	29.358	1.779	12.000	○	31.263
2	0.300	-25.054	-24.809	32.595	30.870	1.725	12.000	○	30.303
3	0.600	-25.054	-25.012	34.053	32.381	1.672	12.000	○	29.376
4	0.750	-25.054	-25.126	34.781	33.136	1.645	12.000	○	28.910
5	0.900	-25.054	-25.249	35.510	33.892	1.618	12.000	○	28.432
6	1.200	-25.054	-25.522	36.968	35.409	1.559	12.000	○	27.392
7	1.500	-25.054	-25.831	38.425	36.940	1.486	12.000	○	26.105
8	1.800	-25.054	-26.175	39.883	38.501	1.382	12.000	○	24.279
9	2.100	-25.054	-26.556	41.340	40.138	1.203	12.000	○	21.133
10	2.400	-25.054	-26.134	42.798	41.979	0.819	12.000	○	14.384
11	2.500	-25.054	-25.722	43.284	42.526	0.757	12.000	○	13.306
12	2.700	-25.054	-24.909	44.255	43.559	0.697	12.000	○	12.240
13	3.000	-25.054	-23.718	45.713	44.316	1.397	12.000	○	24.543
14	3.300	-25.054	-22.562	47.170	44.705	2.466	12.000	○	43.330
15	3.500	-25.054	-21.808	48.142	44.962	3.180	12.000	○	55.877

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-13.671	-21.808	47.380	44.962	2.418	12.000	○	37.435
2	0.300	-13.671	-20.705	47.760	45.602	2.158	12.000	○	33.405
3	0.600	-13.671	-19.632	48.140	46.201	1.939	12.000	○	30.011
4	0.900	-13.671	-18.588	48.520	46.763	1.757	12.000	○	27.191
5	1.000	-13.671	-18.246	48.647	46.943	1.704	12.000	○	26.371
6	1.200	-13.670	-17.571	48.900	47.291	1.609	12.000	○	24.903
7	1.500	-13.670	-16.581	49.280	47.786	1.493	12.000	○	23.119

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
8	1.800	-13.670	-15.615	49.659	48.250	1.410	12.000	○	21.823
9	2.000	-13.670	-14.983	49.913	48.542	1.371	12.000	○	21.225
10	2.100	-13.670	-14.671	50.039	48.682	1.357	12.000	○	21.005
11	2.400	-13.670	-13.749	50.419	49.084	1.335	12.000	○	20.661
12	2.500	-13.670	-13.446	50.546	49.211	1.334	12.000	○	20.653
13	2.700	-13.670	-12.846	50.799	49.455	1.344	12.000	○	20.798
14	3.000	-13.670	-11.962	51.179	49.795	1.384	12.000	○	21.424
15	3.300	-13.670	-11.094	51.558	50.101	1.457	12.000	○	22.557
16	3.600	-13.670	-10.242	51.938	50.374	1.564	12.000	○	24.212
17	3.900	-13.670	-9.403	52.318	50.612	1.707	12.000	○	26.418
18	4.000	-13.670	-9.127	52.445	50.682	1.762	12.000	○	27.280
19	4.200	-13.670	-8.577	52.698	50.812	1.886	12.000	○	29.198
20	4.500	-13.670	-7.763	53.078	51.036	2.042	12.000	○	31.614
21	4.800	-13.670	-6.959	53.458	51.250	2.208	12.000	○	34.179
22	5.000	-13.670	-6.428	53.711	51.363	2.348	12.000	○	36.341

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	0.000	-6.428	54.049	51.363	2.686	12.000	○	41.584
2	0.300	0.000	-5.638	54.053	51.705	2.348	12.000	○	36.344
3	0.600	0.000	-4.855	54.057	51.996	2.061	12.000	○	31.902
4	0.900	0.000	-4.079	54.061	52.237	1.824	12.000	○	28.231
5	1.000	0.000	-3.821	54.062	52.307	1.755	12.000	○	27.172
6	1.200	0.000	-3.307	54.064	52.431	1.634	12.000	○	25.289
7	1.500	0.000	-2.540	54.068	52.580	1.488	12.000	○	23.030
8	1.800	0.000	-1.776	54.072	52.688	1.383	12.000	○	21.414
9	2.000	0.000	-1.268	54.074	52.739	1.336	12.000	○	20.676
10	2.100	0.000	-1.014	54.076	52.757	1.318	12.000	○	20.407
11	2.400	0.000	-0.253	54.079	52.788	1.291	12.000	○	19.984
12	2.700	0.000	0.507	54.083	52.782	1.301	12.000	○	20.138
13	3.000	0.000	1.268	54.087	52.739	1.348	12.000	○	20.868
14	3.300	0.000	2.030	54.090	52.657	1.433	12.000	○	22.190
15	3.600	0.000	2.795	54.094	52.535	1.559	12.000	○	24.132
16	3.900	0.000	3.564	54.098	52.371	1.727	12.000	○	26.728
17	4.000	0.000	3.821	54.099	52.307	1.792	12.000	○	27.746
18	4.200	0.000	4.337	54.101	52.162	1.939	12.000	○	30.023

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
19	4.500	0.000	5.115	54.105	51.905	2.200	12.000	○	34.061
20	4.800	0.000	5.900	54.109	51.597	2.512	12.000	○	38.880
21	5.000	0.000	6.428	54.111	51.363	2.748	12.000	○	42.541

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	13.670	6.428	53.748	51.363	2.384	12.000	○	36.911
2	0.300	13.670	7.226	53.374	51.184	2.190	12.000	○	33.894
3	0.600	13.670	8.033	53.000	50.953	2.047	12.000	○	31.688
4	0.900	13.670	8.851	52.626	50.749	1.876	12.000	○	29.046
5	1.000	13.670	9.127	52.501	50.682	1.818	12.000	○	28.150
6	1.200	13.670	9.681	52.252	50.536	1.715	12.000	○	26.551
7	1.500	13.670	10.524	51.878	50.287	1.590	12.000	○	24.620
8	1.800	13.670	11.382	51.504	50.003	1.501	12.000	○	23.232
9	2.000	13.670	11.962	51.254	49.795	1.460	12.000	○	22.594
10	2.100	13.670	12.255	51.130	49.685	1.444	12.000	○	22.361
11	2.400	13.670	13.145	50.756	49.335	1.420	12.000	○	21.989
12	2.500	13.670	13.446	50.631	49.211	1.419	12.000	○	21.973
13	2.700	13.670	14.054	50.382	48.954	1.428	12.000	○	22.103
14	3.000	13.670	14.983	50.008	48.542	1.466	12.000	○	22.695
15	3.300	13.670	15.934	49.634	48.099	1.535	12.000	○	23.761
16	3.600	13.670	16.908	49.260	47.625	1.635	12.000	○	25.309
17	3.900	13.670	17.907	48.886	47.119	1.767	12.000	○	27.348
18	4.000	13.670	18.246	48.761	46.943	1.818	12.000	○	28.141
19	4.200	13.670	18.933	48.512	46.580	1.932	12.000	○	29.901
20	4.500	13.671	19.986	48.138	46.006	2.132	12.000	○	32.997
21	4.800	13.671	21.069	47.764	45.394	2.370	12.000	○	36.684
22	5.000	13.671	21.808	47.514	44.962	2.552	12.000	○	39.505

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	25.062	21.808	48.195	44.962	3.233	12.000	○	56.812
2	0.300	25.062	22.943	46.728	44.582	2.146	12.000	○	37.712
3	0.600	25.062	24.112	45.260	44.172	1.088	12.000	○	19.113
4	0.750	25.062	24.708	44.526	43.807	0.719	12.000	○	12.636

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
5	0.900	25.062	25.313	43.793	43.051	0.741	12.000	○	13.029
6	1.000	25.062	25.722	43.303	42.526	0.777	12.000	○	13.651
7	1.200	25.062	26.550	42.325	41.394	0.931	12.000	○	16.352
8	1.500	25.062	26.425	40.857	39.578	1.280	12.000	○	22.485
9	1.800	25.062	26.057	39.390	37.975	1.414	12.000	○	24.852
10	2.000	25.062	25.831	38.411	36.940	1.472	12.000	○	25.861
11	2.100	25.062	25.724	37.922	36.427	1.495	12.000	○	26.274
12	2.400	25.062	25.427	36.455	34.902	1.552	12.000	○	27.279
13	2.700	25.062	25.166	34.987	33.388	1.599	12.000	○	28.096
14	3.000	25.062	24.940	33.519	31.877	1.642	12.000	○	28.851
15	3.300	25.062	24.750	32.052	30.367	1.685	12.000	○	29.610
16	3.500	25.062	24.642	31.073	29.358	1.715	12.000	○	30.135

検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ常時3]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-25.054	-24.642	31.883	29.358	2.524	12.000	○	44.356
2	0.300	-25.054	-24.809	33.268	30.870	2.398	12.000	○	42.134
3	0.600	-25.054	-25.012	34.654	32.381	2.273	12.000	○	39.944
4	0.750	-25.054	-25.126	35.347	33.136	2.211	12.000	○	38.848
5	0.900	-25.054	-25.249	36.040	33.892	2.148	12.000	○	37.738
6	1.200	-25.054	-25.522	37.425	35.409	2.017	12.000	○	35.435
7	1.500	-25.054	-25.831	38.811	36.940	1.872	12.000	○	32.886
8	1.800	-25.054	-26.175	40.197	38.501	1.696	12.000	○	29.797
9	2.100	-25.054	-26.556	41.583	40.138	1.445	12.000	○	25.388
10	2.400	-25.054	-26.134	42.968	41.979	0.989	12.000	○	17.377
11	2.500	-25.054	-25.722	43.430	42.526	0.904	12.000	○	15.878
12	2.700	-25.054	-24.909	44.354	43.559	0.795	12.000	○	13.971
13	3.000	-25.054	-23.718	45.740	44.316	1.423	12.000	○	25.011
14	3.300	-25.054	-22.562	47.125	44.705	2.421	12.000	○	42.535
15	3.500	-25.054	-21.808	48.049	44.962	3.087	12.000	○	54.240

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-13.671	-21.808	47.647	44.962	2.685	12.000	○	41.559

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
2	0.300	-13.671	-20.705	48.027	45.602	2.424	12.000	○	37.529
3	0.600	-13.671	-19.632	48.407	46.201	2.205	12.000	○	34.135
4	0.900	-13.671	-18.588	48.786	46.763	2.023	12.000	○	31.315
5	1.000	-13.671	-18.246	48.913	46.943	1.970	12.000	○	30.495
6	1.200	-13.670	-17.571	49.166	47.291	1.875	12.000	○	29.028
7	1.500	-13.670	-16.581	49.546	47.786	1.760	12.000	○	27.244
8	1.800	-13.670	-15.615	49.926	48.250	1.676	12.000	○	25.948
9	2.000	-13.670	-14.983	50.179	48.542	1.638	12.000	○	25.349
10	2.100	-13.670	-14.671	50.306	48.682	1.623	12.000	○	25.129
11	2.400	-13.670	-13.749	50.685	49.084	1.601	12.000	○	24.786
12	2.500	-13.670	-13.446	50.812	49.211	1.601	12.000	○	24.778
13	2.700	-13.670	-12.846	51.065	49.455	1.610	12.000	○	24.923
14	3.000	-13.670	-11.962	51.445	49.795	1.650	12.000	○	25.549
15	3.300	-13.670	-11.094	51.825	50.101	1.724	12.000	○	26.682
16	3.600	-13.670	-10.242	52.205	50.374	1.831	12.000	○	28.337
17	3.900	-13.670	-9.403	52.585	50.612	1.973	12.000	○	30.543
18	4.000	-13.670	-9.127	52.711	50.682	2.029	12.000	○	31.404
19	4.200	-13.670	-8.577	52.964	50.812	2.153	12.000	○	33.322
20	4.500	-13.670	-7.763	53.344	51.036	2.309	12.000	○	35.738
21	4.800	-13.670	-6.959	53.724	51.250	2.474	12.000	○	38.303
22	5.000	-13.670	-6.428	53.977	51.363	2.614	12.000	○	40.465

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	0.000	-6.428	54.049	51.363	2.686	12.000	○	41.584
2	0.300	0.000	-5.638	54.053	51.705	2.348	12.000	○	36.344
3	0.600	0.000	-4.855	54.057	51.996	2.061	12.000	○	31.902
4	0.900	0.000	-4.079	54.061	52.237	1.824	12.000	○	28.231
5	1.000	0.000	-3.821	54.062	52.307	1.755	12.000	○	27.172
6	1.200	0.000	-3.307	54.064	52.431	1.634	12.000	○	25.289
7	1.500	0.000	-2.540	54.068	52.580	1.488	12.000	○	23.030
8	1.800	0.000	-1.776	54.072	52.688	1.383	12.000	○	21.414
9	2.000	0.000	-1.268	54.074	52.739	1.336	12.000	○	20.676
10	2.100	0.000	-1.014	54.076	52.757	1.318	12.000	○	20.407
11	2.400	0.000	-0.253	54.079	52.788	1.291	12.000	○	19.984
12	2.700	0.000	0.507	54.083	52.782	1.301	12.000	○	20.138

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
13	3.000	0.000	1.268	54.087	52.739	1.348	12.000	○	20.868
14	3.300	0.000	2.030	54.090	52.657	1.433	12.000	○	22.190
15	3.600	0.000	2.795	54.094	52.535	1.559	12.000	○	24.132
16	3.900	0.000	3.564	54.098	52.371	1.727	12.000	○	26.728
17	4.000	0.000	3.821	54.099	52.307	1.792	12.000	○	27.746
18	4.200	0.000	4.337	54.101	52.162	1.939	12.000	○	30.023
19	4.500	0.000	5.115	54.105	51.905	2.200	12.000	○	34.061
20	4.800	0.000	5.900	54.109	51.597	2.512	12.000	○	38.880
21	5.000	0.000	6.428	54.111	51.363	2.748	12.000	○	42.541

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	13.670	6.428	53.748	51.363	2.384	12.000	○	36.911
2	0.300	13.670	7.226	53.374	51.184	2.190	12.000	○	33.894
3	0.600	13.670	8.033	53.000	50.953	2.047	12.000	○	31.688
4	0.900	13.670	8.851	52.626	50.749	1.876	12.000	○	29.046
5	1.000	13.670	9.127	52.501	50.682	1.818	12.000	○	28.150
6	1.200	13.670	9.681	52.252	50.536	1.715	12.000	○	26.551
7	1.500	13.670	10.524	51.878	50.287	1.590	12.000	○	24.620
8	1.800	13.670	11.382	51.504	50.003	1.501	12.000	○	23.232
9	2.000	13.670	11.962	51.254	49.795	1.460	12.000	○	22.594
10	2.100	13.670	12.255	51.130	49.685	1.444	12.000	○	22.361
11	2.400	13.670	13.145	50.756	49.335	1.420	12.000	○	21.989
12	2.500	13.670	13.446	50.631	49.211	1.419	12.000	○	21.973
13	2.700	13.670	14.054	50.382	48.954	1.428	12.000	○	22.103
14	3.000	13.670	14.983	50.008	48.542	1.466	12.000	○	22.695
15	3.300	13.670	15.934	49.634	48.099	1.535	12.000	○	23.761
16	3.600	13.670	16.908	49.260	47.625	1.635	12.000	○	25.309
17	3.900	13.670	17.907	48.886	47.119	1.767	12.000	○	27.348
18	4.000	13.670	18.246	48.761	46.943	1.818	12.000	○	28.141
19	4.200	13.670	18.933	48.512	46.580	1.932	12.000	○	29.901
20	4.500	13.671	19.986	48.138	46.006	2.132	12.000	○	32.997
21	4.800	13.671	21.069	47.764	45.394	2.370	12.000	○	36.684
22	5.000	13.671	21.808	47.514	44.962	2.552	12.000	○	39.505

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	25.062	21.808	48.195	44.962	3.233	12.000	○	56.812
2	0.300	25.062	22.943	46.728	44.582	2.146	12.000	○	37.712
3	0.600	25.062	24.112	45.260	44.172	1.088	12.000	○	19.113
4	0.750	25.062	24.708	44.526	43.807	0.719	12.000	○	12.636
5	0.900	25.062	25.313	43.793	43.051	0.741	12.000	○	13.029
6	1.000	25.062	25.722	43.303	42.526	0.777	12.000	○	13.651
7	1.200	25.062	26.550	42.325	41.394	0.931	12.000	○	16.352
8	1.500	25.062	26.425	40.857	39.578	1.280	12.000	○	22.485
9	1.800	25.062	26.057	39.390	37.975	1.414	12.000	○	24.852
10	2.000	25.062	25.831	38.411	36.940	1.472	12.000	○	25.861
11	2.100	25.062	25.724	37.922	36.427	1.495	12.000	○	26.274
12	2.400	25.062	25.427	36.455	34.902	1.552	12.000	○	27.279
13	2.700	25.062	25.166	34.987	33.388	1.599	12.000	○	28.096
14	3.000	25.062	24.940	33.519	31.877	1.642	12.000	○	28.851
15	3.300	25.062	24.750	32.052	30.367	1.685	12.000	○	29.610
16	3.500	25.062	24.642	31.073	29.358	1.715	12.000	○	30.135

地震時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ地震時1]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-25.054	-24.642	31.088	29.358	1.730	12.000	○	60.787
2	0.300	-25.054	-24.809	32.465	30.870	1.594	12.000	○	56.030
3	0.600	-25.054	-25.012	33.842	32.381	1.461	12.000	○	51.338
4	0.750	-25.054	-25.126	34.530	33.136	1.394	12.000	○	48.988
5	0.900	-25.054	-25.249	35.218	33.892	1.326	12.000	○	46.614
6	1.200	-25.054	-25.522	36.595	35.409	1.186	12.000	○	41.695
7	1.500	-25.054	-25.831	37.972	36.940	1.032	12.000	○	36.282
8	1.800	-25.054	-26.175	39.349	38.501	0.848	12.000	○	29.793
9	2.100	-25.054	-26.556	40.726	40.138	0.588	12.000	○	20.662
10	2.400	-25.054	-26.134	42.102	41.979	0.123	12.000	○	4.327
11	2.500	-25.054	-25.722	42.561	42.526	0.035	12.000	○	1.225
12	2.700	-25.054	-24.909	43.479	43.559	-0.080	-50.000	○	-2.798
13	3.000	-25.054	-23.718	44.856	44.316	0.540	12.000	○	18.970
14	3.300	-25.054	-22.562	46.233	44.705	1.528	12.000	○	53.705
15	3.500	-25.054	-21.808	47.151	44.962	2.188	12.000	○	76.908

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-13.671	-21.808	46.783	44.962	1.820	12.000	○	56.358
2	0.300	-13.671	-20.705	47.161	45.602	1.558	12.000	○	48.243
3	0.600	-13.671	-19.632	47.539	46.201	1.337	12.000	○	41.399
4	0.900	-13.671	-18.588	47.917	46.763	1.153	12.000	○	35.703
5	1.000	-13.671	-18.246	48.043	46.943	1.100	12.000	○	34.045
6	1.200	-13.671	-17.571	48.295	47.291	1.004	12.000	○	31.072
7	1.500	-13.671	-16.581	48.673	47.786	0.887	12.000	○	27.449
8	1.800	-13.671	-15.615	49.051	48.250	0.801	12.000	○	24.800
9	2.000	-13.670	-14.983	49.303	48.542	0.761	12.000	○	23.566
10	2.100	-13.670	-14.671	49.429	48.682	0.746	12.000	○	23.107
11	2.400	-13.670	-13.749	49.807	49.084	0.722	12.000	○	22.364
12	2.500	-13.670	-13.446	49.933	49.211	0.721	12.000	○	22.329
13	2.700	-13.670	-12.846	50.185	49.455	0.729	12.000	○	22.581
14	3.000	-13.670	-11.962	50.563	49.795	0.768	12.000	○	23.777

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
15	3.300	-13.670	-11.094	50.941	50.101	0.839	12.000	○	25.985
16	3.600	-13.670	-10.242	51.319	50.374	0.944	12.000	○	29.239
17	3.900	-13.670	-9.403	51.697	50.612	1.085	12.000	○	33.594
18	4.000	-13.670	-9.127	51.823	50.682	1.140	12.000	○	35.298
19	4.200	-13.670	-8.577	52.075	50.812	1.263	12.000	○	39.096
20	4.500	-13.670	-7.763	52.453	51.036	1.417	12.000	○	43.871
21	4.800	-13.670	-6.959	52.830	51.250	1.581	12.000	○	48.944
22	5.000	-13.670	-6.428	53.082	51.363	1.719	12.000	○	53.230

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	0.000	-6.428	53.164	51.363	1.801	12.000	○	55.750
2	0.300	0.000	-5.638	53.164	51.705	1.458	12.000	○	45.155
3	0.600	0.000	-4.855	53.164	51.996	1.168	12.000	○	36.158
4	0.900	0.000	-4.079	53.164	52.237	0.927	12.000	○	28.702
5	1.000	0.000	-3.821	53.164	52.307	0.857	12.000	○	26.547
6	1.200	0.000	-3.307	53.164	52.431	0.733	12.000	○	22.704
7	1.500	0.000	-2.540	53.164	52.580	0.584	12.000	○	18.073
8	1.800	0.000	-1.776	53.164	52.688	0.476	12.000	○	14.726
9	2.000	0.000	-1.268	53.164	52.739	0.426	12.000	○	13.175
10	2.100	0.000	-1.014	53.164	52.757	0.407	12.000	○	12.599
11	2.400	0.000	-0.253	53.164	52.788	0.376	12.000	○	11.639
12	2.700	0.000	0.507	53.164	52.782	0.382	12.000	○	11.832
13	3.000	0.000	1.268	53.164	52.739	0.426	12.000	○	13.178
14	3.300	0.000	2.030	53.164	52.657	0.507	12.000	○	15.708
15	3.600	0.000	2.795	53.164	52.535	0.629	12.000	○	19.478
16	3.900	0.000	3.564	53.164	52.371	0.793	12.000	○	24.555
17	4.000	0.000	3.821	53.164	52.307	0.858	12.000	○	26.554
18	4.200	0.000	4.337	53.164	52.162	1.002	12.000	○	31.031
19	4.500	0.000	5.115	53.164	51.905	1.259	12.000	○	38.993
20	4.800	0.000	5.900	53.164	51.597	1.567	12.000	○	48.517
21	5.000	0.000	6.428	53.164	51.363	1.801	12.000	○	55.762

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	13.670	6.428	52.685	51.363	1.321	12.000	○	40.912
2	0.300	13.670	7.226	52.326	51.184	1.142	12.000	○	35.353
3	0.600	13.670	8.033	51.967	50.953	1.015	12.000	○	31.416
4	0.900	13.670	8.851	51.609	50.749	0.859	12.000	○	26.606
5	1.000	13.670	9.127	51.489	50.682	0.807	12.000	○	24.971
6	1.200	13.670	9.681	51.250	50.536	0.714	12.000	○	22.090
7	1.500	13.670	10.524	50.891	50.287	0.604	12.000	○	18.703
8	1.800	13.670	11.382	50.533	50.003	0.530	12.000	○	16.400
9	2.000	13.670	11.962	50.293	49.795	0.499	12.000	○	15.442
10	2.100	13.670	12.255	50.174	49.685	0.489	12.000	○	15.133
11	2.400	13.670	13.145	49.815	49.335	0.480	12.000	○	14.864
12	2.500	13.670	13.446	49.696	49.211	0.484	12.000	○	14.990
13	2.700	13.670	14.054	49.457	48.954	0.503	12.000	○	15.565
14	3.000	13.670	14.983	49.098	48.542	0.556	12.000	○	17.224
15	3.300	13.670	15.934	48.739	48.099	0.640	12.000	○	19.829
16	3.600	13.671	16.908	48.380	47.625	0.756	12.000	○	23.401
17	3.900	13.671	17.907	48.022	47.119	0.903	12.000	○	27.954
18	4.000	13.671	18.246	47.902	46.943	0.959	12.000	○	29.698
19	4.200	13.671	18.933	47.663	46.580	1.083	12.000	○	33.534
20	4.500	13.671	19.986	47.304	46.006	1.298	12.000	○	40.200
21	4.800	13.671	21.069	46.946	45.394	1.552	12.000	○	48.049
22	5.000	13.671	21.808	46.707	44.962	1.744	12.000	○	54.007

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	25.062	21.808	47.247	44.962	2.285	12.000	○	80.302
2	0.300	25.062	22.943	45.813	44.582	1.231	12.000	○	43.279
3	0.600	25.062	24.112	44.379	44.172	0.207	12.000	○	7.258
4	0.750	25.062	24.708	43.662	43.807	-0.145	-50.000	○	-5.108
5	0.900	25.062	25.313	42.945	43.051	-0.106	-50.000	○	-3.732
6	1.000	25.062	25.722	42.467	42.526	-0.060	-50.000	○	-2.095
7	1.200	25.062	26.550	41.511	41.394	0.116	12.000	○	4.091
8	1.500	25.062	26.425	40.077	39.578	0.499	12.000	○	17.536
9	1.800	25.062	26.057	38.643	37.975	0.667	12.000	○	23.447
10	2.000	25.062	25.831	37.687	36.940	0.747	12.000	○	26.249

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
11	2.100	25.062	25.724	37.208	36.427	0.782	12.000	○	27.467
12	2.400	25.062	25.427	35.774	34.902	0.872	12.000	○	30.653
13	2.700	25.062	25.166	34.340	33.388	0.952	12.000	○	33.466
14	3.000	25.062	24.940	32.906	31.877	1.029	12.000	○	36.152
15	3.300	25.062	24.750	31.472	30.367	1.105	12.000	○	38.846
16	3.500	25.062	24.642	30.516	29.358	1.158	12.000	○	40.682

検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ地震時2]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-25.054	-24.642	30.538	29.358	1.180	12.000	○	41.462
2	0.300	-25.054	-24.809	31.970	30.870	1.100	12.000	○	38.641
3	0.600	-25.054	-25.012	33.402	32.381	1.021	12.000	○	35.885
4	0.750	-25.054	-25.126	34.118	33.136	0.982	12.000	○	34.503
5	0.900	-25.054	-25.249	34.834	33.892	0.942	12.000	○	33.097
6	1.200	-25.054	-25.522	36.266	35.409	0.857	12.000	○	30.114
7	1.500	-25.054	-25.831	37.698	36.940	0.758	12.000	○	26.638
8	1.800	-25.054	-26.175	39.129	38.501	0.628	12.000	○	22.085
9	2.100	-25.054	-26.556	40.561	40.138	0.424	12.000	○	14.891
10	2.400	-25.054	-26.134	41.993	41.979	0.014	12.000	○	0.492
11	2.500	-25.054	-25.722	42.471	42.526	-0.056	-50.000	○	-1.965
12	2.700	-25.054	-24.909	43.425	43.559	-0.134	-50.000	○	-4.696
13	3.000	-25.054	-23.718	44.857	44.316	0.541	12.000	○	19.008
14	3.300	-25.054	-22.562	46.289	44.705	1.584	12.000	○	55.679
15	3.500	-25.054	-21.808	47.244	44.962	2.281	12.000	○	80.173

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-13.671	-21.808	46.559	44.962	1.597	12.000	○	49.449
2	0.300	-13.671	-20.705	46.940	45.602	1.338	12.000	○	41.419
3	0.600	-13.671	-19.632	47.321	46.201	1.120	12.000	○	34.662
4	0.900	-13.671	-18.588	47.702	46.763	0.938	12.000	○	29.052
5	1.000	-13.671	-18.246	47.829	46.943	0.886	12.000	○	27.422
6	1.200	-13.671	-17.571	48.083	47.291	0.792	12.000	○	24.506
7	1.500	-13.671	-16.581	48.463	47.786	0.677	12.000	○	20.969

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
8	1.800	-13.671	-15.615	48.844	48.250	0.595	12.000	○	18.407
9	2.000	-13.670	-14.983	49.098	48.542	0.557	12.000	○	17.230
10	2.100	-13.670	-14.671	49.225	48.682	0.543	12.000	○	16.800
11	2.400	-13.670	-13.749	49.606	49.084	0.521	12.000	○	16.143
12	2.500	-13.670	-13.446	49.733	49.211	0.521	12.000	○	16.137
13	2.700	-13.670	-12.846	49.987	49.455	0.531	12.000	○	16.447
14	3.000	-13.670	-11.962	50.367	49.795	0.573	12.000	○	17.729
15	3.300	-13.670	-11.094	50.748	50.101	0.647	12.000	○	20.024
16	3.600	-13.670	-10.242	51.129	50.374	0.755	12.000	○	23.364
17	3.900	-13.670	-9.403	51.510	50.612	0.898	12.000	○	27.806
18	4.000	-13.670	-9.127	51.637	50.682	0.954	12.000	○	29.539
19	4.200	-13.670	-8.577	51.890	50.812	1.079	12.000	○	33.395
20	4.500	-13.670	-7.763	52.271	51.036	1.236	12.000	○	38.257
21	4.800	-13.670	-6.959	52.652	51.250	1.402	12.000	○	43.417
22	5.000	-13.670	-6.428	52.906	51.363	1.543	12.000	○	47.760

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	0.000	-6.428	53.245	51.363	1.882	12.000	○	58.260
2	0.300	0.000	-5.638	53.248	51.705	1.542	12.000	○	47.744
3	0.600	0.000	-4.855	53.250	51.996	1.254	12.000	○	38.827
4	0.900	0.000	-4.079	53.253	52.237	1.016	12.000	○	31.451
5	1.000	0.000	-3.821	53.254	52.307	0.947	12.000	○	29.322
6	1.200	0.000	-3.307	53.255	52.431	0.825	12.000	○	25.532
7	1.500	0.000	-2.540	53.258	52.580	0.678	12.000	○	20.981
8	1.800	0.000	-1.776	53.261	52.688	0.572	12.000	○	17.713
9	2.000	0.000	-1.268	53.262	52.739	0.524	12.000	○	16.215
10	2.100	0.000	-1.014	53.263	52.757	0.506	12.000	○	15.666
11	2.400	0.000	-0.253	53.266	52.788	0.478	12.000	○	14.785
12	2.700	0.000	0.507	53.268	52.782	0.486	12.000	○	15.058
13	3.000	0.000	1.268	53.271	52.739	0.532	12.000	○	16.483
14	3.300	0.000	2.030	53.274	52.657	0.617	12.000	○	19.093
15	3.600	0.000	2.795	53.276	52.535	0.741	12.000	○	22.942
16	3.900	0.000	3.564	53.279	52.371	0.908	12.000	○	28.099
17	4.000	0.000	3.821	53.280	52.307	0.973	12.000	○	30.124
18	4.200	0.000	4.337	53.281	52.162	1.119	12.000	○	34.654

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
19	4.500	0.000	5.115	53.284	51.905	1.379	12.000	○	42.695
20	4.800	0.000	5.900	53.286	51.597	1.689	12.000	○	52.299
21	5.000	0.000	6.428	53.288	51.363	1.925	12.000	○	59.597

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	13.670	6.428	52.807	51.363	1.444	12.000	○	44.710
2	0.300	13.670	7.226	52.457	51.184	1.273	12.000	○	39.403
3	0.600	13.670	8.033	52.106	50.953	1.154	12.000	○	35.719
4	0.900	13.670	8.851	51.756	50.749	1.006	12.000	○	31.161
5	1.000	13.670	9.127	51.639	50.682	0.956	12.000	○	29.610
6	1.200	13.670	9.681	51.405	50.536	0.869	12.000	○	26.897
7	1.500	13.670	10.524	51.055	50.287	0.768	12.000	○	23.763
8	1.800	13.670	11.382	50.704	50.003	0.701	12.000	○	21.712
9	2.000	13.670	11.962	50.470	49.795	0.676	12.000	○	20.922
10	2.100	13.670	12.255	50.354	49.685	0.669	12.000	○	20.697
11	2.400	13.670	13.145	50.003	49.335	0.668	12.000	○	20.681
12	2.500	13.670	13.446	49.886	49.211	0.675	12.000	○	20.891
13	2.700	13.670	14.054	49.653	48.954	0.699	12.000	○	21.635
14	3.000	13.670	14.983	49.302	48.542	0.761	12.000	○	23.546
15	3.300	13.670	15.934	48.951	48.099	0.853	12.000	○	26.404
16	3.600	13.671	16.908	48.601	47.625	0.976	12.000	○	30.228
17	3.900	13.671	17.907	48.250	47.119	1.132	12.000	○	35.033
18	4.000	13.671	18.246	48.134	46.943	1.191	12.000	○	36.861
19	4.200	13.671	18.933	47.900	46.580	1.320	12.000	○	40.866
20	4.500	13.671	19.986	47.549	46.006	1.543	12.000	○	47.784
21	4.800	13.671	21.069	47.199	45.394	1.805	12.000	○	55.886
22	5.000	13.671	21.808	46.965	44.962	2.003	12.000	○	62.012

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	25.062	21.808	47.368	44.962	2.406	12.000	○	84.558
2	0.300	25.062	22.943	45.919	44.582	1.338	12.000	○	47.009
3	0.600	25.062	24.112	44.470	44.172	0.298	12.000	○	10.463
4	0.750	25.062	24.708	43.746	43.807	-0.062	-50.000	○	-2.165

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
5	0.900	25.062	25.313	43.021	43.051	-0.030	-50.000	○	-1.052
6	1.000	25.062	25.722	42.538	42.526	0.012	12.000	○	0.411
7	1.200	25.062	26.550	41.572	41.394	0.178	12.000	○	6.246
8	1.500	25.062	26.425	40.123	39.578	0.545	12.000	○	19.166
9	1.800	25.062	26.057	38.674	37.975	0.699	12.000	○	24.552
10	2.000	25.062	25.831	37.708	36.940	0.768	12.000	○	27.004
11	2.100	25.062	25.724	37.225	36.427	0.798	12.000	○	28.047
12	2.400	25.062	25.427	35.776	34.902	0.874	12.000	○	30.709
13	2.700	25.062	25.166	34.327	33.388	0.939	12.000	○	32.996
14	3.000	25.062	24.940	32.878	31.877	1.000	12.000	○	35.157
15	3.300	25.062	24.750	31.429	30.367	1.062	12.000	○	37.326
16	3.500	25.062	24.642	30.463	29.358	1.104	12.000	○	38.812

検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ地震時3]

スパン1 スパン名称: [スパン1(川裏)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-25.054	-24.642	31.104	29.358	1.746	12.000	○	61.347
2	0.300	-25.054	-24.809	32.481	30.870	1.611	12.000	○	56.609
3	0.600	-25.054	-25.012	33.859	32.381	1.478	12.000	○	51.936
4	0.750	-25.054	-25.126	34.547	33.136	1.411	12.000	○	49.595
5	0.900	-25.054	-25.249	35.236	33.892	1.344	12.000	○	47.230
6	1.200	-25.054	-25.522	36.613	35.409	1.205	12.000	○	42.330
7	1.500	-25.054	-25.831	37.991	36.940	1.051	12.000	○	36.936
8	1.800	-25.054	-26.175	39.368	38.501	0.867	12.000	○	30.466
9	2.100	-25.054	-26.556	40.745	40.138	0.608	12.000	○	21.354
10	2.400	-25.054	-26.134	42.123	41.979	0.143	12.000	○	5.037
11	2.500	-25.054	-25.722	42.582	42.526	0.055	12.000	○	1.941
12	2.700	-25.054	-24.909	43.500	43.559	-0.059	-50.000	○	-2.069
13	3.000	-25.054	-23.718	44.877	44.316	0.561	12.000	○	19.718
14	3.300	-25.054	-22.562	46.255	44.705	1.550	12.000	○	54.472
15	3.500	-25.054	-21.808	47.173	44.962	2.211	12.000	○	77.687

スパン2 スパン名称: [スパン2(中央1)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	-13.671	-21.808	46.796	44.962	1.834	12.000	○	56.781

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
2	0.300	-13.671	-20.705	47.177	45.602	1.575	12.000	○	48.752
3	0.600	-13.671	-19.632	47.558	46.201	1.356	12.000	○	41.995
4	0.900	-13.671	-18.588	47.939	46.763	1.175	12.000	○	36.385
5	1.000	-13.671	-18.246	48.066	46.943	1.123	12.000	○	34.755
6	1.200	-13.671	-17.571	48.319	47.291	1.028	12.000	○	31.840
7	1.500	-13.671	-16.581	48.700	47.786	0.914	12.000	○	28.303
8	1.800	-13.671	-15.615	49.081	48.250	0.831	12.000	○	25.741
9	2.000	-13.670	-14.983	49.335	48.542	0.793	12.000	○	24.564
10	2.100	-13.670	-14.671	49.462	48.682	0.780	12.000	○	24.134
11	2.400	-13.670	-13.749	49.843	49.084	0.758	12.000	○	23.477
12	2.500	-13.670	-13.446	49.970	49.211	0.758	12.000	○	23.471
13	2.700	-13.670	-12.846	50.223	49.455	0.768	12.000	○	23.781
14	3.000	-13.670	-11.962	50.604	49.795	0.810	12.000	○	25.063
15	3.300	-13.670	-11.094	50.985	50.101	0.884	12.000	○	27.358
16	3.600	-13.670	-10.242	51.366	50.374	0.992	12.000	○	30.698
17	3.900	-13.670	-9.403	51.747	50.612	1.135	12.000	○	35.139
18	4.000	-13.670	-9.127	51.873	50.682	1.191	12.000	○	36.872
19	4.200	-13.670	-8.577	52.127	50.812	1.315	12.000	○	40.728
20	4.500	-13.670	-7.763	52.508	51.036	1.473	12.000	○	45.589
21	4.800	-13.670	-6.959	52.889	51.250	1.639	12.000	○	50.749
22	5.000	-13.670	-6.428	53.143	51.363	1.779	12.000	○	55.092

スパン3 スパン名称: [スパン3(中央2)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	0.000	-6.428	53.245	51.363	1.882	12.000	○	58.260
2	0.300	0.000	-5.638	53.248	51.705	1.542	12.000	○	47.744
3	0.600	0.000	-4.855	53.250	51.996	1.254	12.000	○	38.827
4	0.900	0.000	-4.079	53.253	52.237	1.016	12.000	○	31.451
5	1.000	0.000	-3.821	53.254	52.307	0.947	12.000	○	29.322
6	1.200	0.000	-3.307	53.255	52.431	0.825	12.000	○	25.532
7	1.500	0.000	-2.540	53.258	52.580	0.678	12.000	○	20.981
8	1.800	0.000	-1.776	53.261	52.688	0.572	12.000	○	17.713
9	2.000	0.000	-1.268	53.262	52.739	0.524	12.000	○	16.215
10	2.100	0.000	-1.014	53.263	52.757	0.506	12.000	○	15.666
11	2.400	0.000	-0.253	53.266	52.788	0.478	12.000	○	14.785
12	2.700	0.000	0.507	53.268	52.782	0.486	12.000	○	15.058

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
13	3.000	0.000	1.268	53.271	52.739	0.532	12.000	○	16.483
14	3.300	0.000	2.030	53.274	52.657	0.617	12.000	○	19.093
15	3.600	0.000	2.795	53.276	52.535	0.741	12.000	○	22.942
16	3.900	0.000	3.564	53.279	52.371	0.908	12.000	○	28.099
17	4.000	0.000	3.821	53.280	52.307	0.973	12.000	○	30.124
18	4.200	0.000	4.337	53.281	52.162	1.119	12.000	○	34.654
19	4.500	0.000	5.115	53.284	51.905	1.379	12.000	○	42.695
20	4.800	0.000	5.900	53.286	51.597	1.689	12.000	○	52.299
21	5.000	0.000	6.428	53.288	51.363	1.925	12.000	○	59.597

スパン4 スパン名称: [スパン4(中央3)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	13.670	6.428	52.807	51.363	1.444	12.000	○	44.710
2	0.300	13.670	7.226	52.457	51.184	1.273	12.000	○	39.403
3	0.600	13.670	8.033	52.106	50.953	1.154	12.000	○	35.719
4	0.900	13.670	8.851	51.756	50.749	1.006	12.000	○	31.161
5	1.000	13.670	9.127	51.639	50.682	0.956	12.000	○	29.610
6	1.200	13.670	9.681	51.405	50.536	0.869	12.000	○	26.897
7	1.500	13.670	10.524	51.055	50.287	0.768	12.000	○	23.763
8	1.800	13.670	11.382	50.704	50.003	0.701	12.000	○	21.712
9	2.000	13.670	11.962	50.470	49.795	0.676	12.000	○	20.922
10	2.100	13.670	12.255	50.354	49.685	0.669	12.000	○	20.697
11	2.400	13.670	13.145	50.003	49.335	0.668	12.000	○	20.681
12	2.500	13.670	13.446	49.886	49.211	0.675	12.000	○	20.891
13	2.700	13.670	14.054	49.653	48.954	0.699	12.000	○	21.635
14	3.000	13.670	14.983	49.302	48.542	0.761	12.000	○	23.546
15	3.300	13.670	15.934	48.951	48.099	0.853	12.000	○	26.404
16	3.600	13.671	16.908	48.601	47.625	0.976	12.000	○	30.228
17	3.900	13.671	17.907	48.250	47.119	1.132	12.000	○	35.033
18	4.000	13.671	18.246	48.134	46.943	1.191	12.000	○	36.861
19	4.200	13.671	18.933	47.900	46.580	1.320	12.000	○	40.866
20	4.500	13.671	19.986	47.549	46.006	1.543	12.000	○	47.784
21	4.800	13.671	21.069	47.199	45.394	1.805	12.000	○	55.886
22	5.000	13.671	21.808	46.965	44.962	2.003	12.000	○	62.012

スパン5 スパン名称: [スパン10(川表)]

番号	距離 X(m)	軸方向変位 (mm)		鉛直方向変位 (mm)					地盤バネ反力 R_v(kN/m)
		函体	地盤	函体	地盤	相対	許容	判定	
1	0.000	25.062	21.808	47.368	44.962	2.406	12.000	○	84.558
2	0.300	25.062	22.943	45.919	44.582	1.338	12.000	○	47.009
3	0.600	25.062	24.112	44.470	44.172	0.298	12.000	○	10.463
4	0.750	25.062	24.708	43.746	43.807	-0.062	-50.000	○	-2.165
5	0.900	25.062	25.313	43.021	43.051	-0.030	-50.000	○	-1.052
6	1.000	25.062	25.722	42.538	42.526	0.012	12.000	○	0.411
7	1.200	25.062	26.550	41.572	41.394	0.178	12.000	○	6.246
8	1.500	25.062	26.425	40.123	39.578	0.545	12.000	○	19.166
9	1.800	25.062	26.057	38.674	37.975	0.699	12.000	○	24.552
10	2.000	25.062	25.831	37.708	36.940	0.768	12.000	○	27.004
11	2.100	25.062	25.724	37.225	36.427	0.798	12.000	○	28.047
12	2.400	25.062	25.427	35.776	34.902	0.874	12.000	○	30.709
13	2.700	25.062	25.166	34.327	33.388	0.939	12.000	○	32.996
14	3.000	25.062	24.940	32.878	31.877	1.000	12.000	○	35.157
15	3.300	25.062	24.750	31.429	30.367	1.062	12.000	○	37.326
16	3.500	25.062	24.642	30.463	29.358	1.104	12.000	○	38.812

4.1.3 継手

常時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ常時1]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26465 -0.00462	-0.07219 -0.00126	0.19245 0.00336
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07219 -0.00126	-0.00001 0.00000	0.07218 0.00126
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.07143 0.00125
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.27890 0.00487	0.20746 0.00362

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.9	
スパン(2- 1)間	-47.6-(-48.0)	0.4
スパン(3- 2)間	-54.0-(-53.9)	0.1
スパン(4- 3)間	-53.6-(-54.0)	0.4
スパン(5- 4)間	-48.1-(-47.4)	0.7
終点	-31.1	

検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ常時2]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.27837 -0.00486	-0.07254 -0.00127	0.20583 0.00359
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07254 -0.00127	-0.00071 -0.00001	0.07183 0.00125
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00071 -0.00001	0.07143 0.00125	0.07213 0.00126
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.28029 0.00489	0.20886 0.00365

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.1	
スパン(2- 1)間	-47.4-(-48.1)	0.8
スパン(3- 2)間	-54.0-(-53.7)	0.3
スパン(4- 3)間	-53.7-(-54.1)	0.4
スパン(5- 4)間	-48.2-(-47.5)	0.7
終点	-31.1	

検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ常時3]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26465 -0.00462	-0.07254 -0.00127	0.19210 0.00335

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07254 -0.00127	-0.00071 -0.00001	0.07183 0.00125
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00071 -0.00001	0.07143 0.00125	0.07213 0.00126
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.07143 0.00125	0.28029 0.00489	0.20886 0.00365

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.9	
スパン(2- 1)間	-47.6-(-48.0)	0.4
スパン(3- 2)間	-54.0-(-54.0)	0.1
スパン(4- 3)間	-53.7-(-54.1)	0.4
スパン(5- 4)間	-48.2-(-47.5)	0.7
終点	-31.1	

地震時

検討ケース1 - 荷重名称: [組合せ地震時1]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26295 -0.00459	-0.07220 -0.00126	0.19075 0.00333
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07219 -0.00126	-0.00001 0.00000	0.07218 0.00126
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	0.00000 0.00000	0.06850 0.00120	0.06850 0.00120
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.06850 0.00120	0.27389 0.00478	0.20539 0.00358

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.1	
スパン(2- 1)間	-46.8-(-47.2)	0.4
スパン(3- 2)間	-53.2-(-53.1)	0.1
スパン(4- 3)間	-52.7-(-53.2)	0.5
スパン(5- 4)間	-47.2-(-46.7)	0.5
終点	-30.5	

検討ケース2 - 荷重名称: [組合せ地震時2]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.27347 -0.00477	-0.07273 -0.00127	0.20074 0.00350
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07272 -0.00127	-0.00050 -0.00001	0.07222 0.00126
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00049 -0.00001	0.06694 0.00117	0.06744 0.00118
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.06695 0.00117	0.27675 0.00483	0.20980 0.00366

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-30.5	
スパン(2- 1)間	-46.6-(-47.2)	0.7
スパン(3- 2)間	-53.2-(-52.9)	0.3
スパン(4- 3)間	-52.8-(-53.3)	0.5
スパン(5- 4)間	-47.4-(-47.0)	0.4
終点	-30.5	

検討ケース3 - 荷重名称: [組合せ地震時3]

開口照査

継手位置	函体水平変位量 δx (mm)	開口 (mm)
始点	-25.1	
スパン(2- 1)間	-13.7-(-25.1)	11.4
スパン(3- 2)間	0.0-(-13.7)	13.7
スパン(4- 3)間	13.7-(0.0)	13.7
スパン(5- 4)間	25.1-(13.7)	11.4
終点	25.1	

折れ角照査

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(2- 1)間	0.00000 0.00000	-0.26305 -0.00459	-0.07273 -0.00127	0.19032 0.00332
スパン(3- 2)間	0.00000 0.00000	-0.07272 -0.00127	-0.00050 -0.00001	0.07222 0.00126

継手位置	初期折れ角(度) (rad)	θ1(度) (rad)	θ2(度) (rad)	折れ角 θ(度) (rad)
スパン(4- 3)間	0.00000 0.00000	-0.00049 -0.00001	0.06694 0.00117	0.06744 0.00118
スパン(5- 4)間	0.00000 0.00000	0.06695 0.00117	0.27675 0.00483	0.20980 0.00366

目違い照査

継手位置	函体鉛直変位量 δy (mm)	目違い (mm)
始点	-31.1	
スパン(2- 1)間	-46.8-(-47.2)	0.4
スパン(3- 2)間	-53.2-(-53.1)	0.1
スパン(4- 3)間	-52.8-(-53.3)	0.5
スパン(5- 4)間	-47.4-(-47.0)	0.4
終点	-30.5	

4.1.4 単スパン緊張

常時

荷重ID	スパン－ブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
1	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.654 <14.000 OK	5.604 >0.000 OK
1	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.617 <15.000 OK	5.573 >0.000 OK
1	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.614 <15.000 OK	5.574 >0.000 OK
1	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.460 >0.000 OK
1	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.477 <15.000 OK	5.341 >0.000 OK
1	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.312 >0.000 OK
1	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.482 <15.000 OK	5.347 >0.000 OK
1	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.518 <15.000 OK	5.472 >0.000 OK
1	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.536 <15.000 OK	5.495 >0.000 OK
1	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.495 <15.000 OK	5.405 >0.000 OK
1	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.393 >0.000 OK
1	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.495 <15.000 OK	5.405 >0.000 OK
1	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.536 <15.000 OK	5.495 >0.000 OK
1	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.482 >0.000 OK
1	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.443 <15.000 OK	5.386 >0.000 OK
1	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.432 <15.000 OK	5.372 >0.000 OK
1	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.382 >0.000 OK
1	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.477 >0.000 OK
1	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.553 <15.000 OK	5.503 >0.000 OK
1	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.554 <15.000 OK	5.504 >0.000 OK
1	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.579 <14.000 OK	5.548 >0.000 OK
2	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.641 <14.000 OK	5.617 >0.000 OK
2	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.617 <15.000 OK	5.574 >0.000 OK
2	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.615 <15.000 OK	5.573 >0.000 OK
2	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.499 <15.000 OK	5.470 >0.000 OK
2	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.440 <15.000 OK	5.377 >0.000 OK
2	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.369 >0.000 OK
2	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.445 <15.000 OK	5.384 >0.000 OK
2	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.509 <15.000 OK	5.482 >0.000 OK
2	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.535 <15.000 OK	5.496 >0.000 OK
2	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.494 <15.000 OK	5.406 >0.000 OK
2	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.489 <15.000 OK	5.395 >0.000 OK
2	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.494 <15.000 OK	5.406 >0.000 OK
2	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.535 <15.000 OK	5.496 >0.000 OK
2	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.483 >0.000 OK
2	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.442 <15.000 OK	5.387 >0.000 OK
2	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.430 <15.000 OK	5.373 >0.000 OK

荷重ID	スパンーブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
2	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.383 >0.000 OK
2	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.478 >0.000 OK
2	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.551 <15.000 OK	5.504 >0.000 OK
2	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.553 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
2	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.578 <14.000 OK	5.549 >0.000 OK
3	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.654 <14.000 OK	5.604 >0.000 OK
3	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.617 <15.000 OK	5.573 >0.000 OK
3	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.614 <15.000 OK	5.574 >0.000 OK
3	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.461 >0.000 OK
3	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.476 <15.000 OK	5.342 >0.000 OK
3	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.490 <15.000 OK	5.313 >0.000 OK
3	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.481 <15.000 OK	5.348 >0.000 OK
3	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.518 <15.000 OK	5.473 >0.000 OK
3	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.535 <15.000 OK	5.496 >0.000 OK
3	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.494 <15.000 OK	5.406 >0.000 OK
3	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.489 <15.000 OK	5.395 >0.000 OK
3	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.494 <15.000 OK	5.406 >0.000 OK
3	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.535 <15.000 OK	5.496 >0.000 OK
3	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.483 >0.000 OK
3	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.442 <15.000 OK	5.387 >0.000 OK
3	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.430 <15.000 OK	5.373 >0.000 OK
3	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.383 >0.000 OK
3	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.478 >0.000 OK
3	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.551 <15.000 OK	5.504 >0.000 OK
3	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.553 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
3	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.578 <14.000 OK	5.549 >0.000 OK
4	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.659 <14.000 OK	5.609 >0.000 OK
4	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.627 <15.000 OK	5.583 >0.000 OK
4	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.622 <15.000 OK	5.581 >0.000 OK
4	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.460 >0.000 OK
4	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.477 <15.000 OK	5.341 >0.000 OK
4	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.312 >0.000 OK
4	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.482 <15.000 OK	5.347 >0.000 OK
4	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.518 <15.000 OK	5.472 >0.000 OK
4	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
4	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.514 <15.000 OK	5.424 >0.000 OK
4	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.514 <15.000 OK	5.416 >0.000 OK
4	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.515 <15.000 OK	5.425 >0.000 OK

荷重ID	スパン－ブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
4	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.546 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
4	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.482 >0.000 OK
4	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.443 <15.000 OK	5.386 >0.000 OK
4	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.432 <15.000 OK	5.372 >0.000 OK
4	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.382 >0.000 OK
4	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.477 >0.000 OK
4	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.560 <15.000 OK	5.511 >0.000 OK
4	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.564 <15.000 OK	5.514 >0.000 OK
4	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.584 <14.000 OK	5.552 >0.000 OK
5	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.646 <14.000 OK	5.622 >0.000 OK
5	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.626 <15.000 OK	5.584 >0.000 OK
5	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.622 <15.000 OK	5.581 >0.000 OK
5	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.499 <15.000 OK	5.470 >0.000 OK
5	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.440 <15.000 OK	5.377 >0.000 OK
5	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.369 >0.000 OK
5	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.445 <15.000 OK	5.384 >0.000 OK
5	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.509 <15.000 OK	5.482 >0.000 OK
5	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
5	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.425 >0.000 OK
5	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.512 <15.000 OK	5.418 >0.000 OK
5	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.426 >0.000 OK
5	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.506 >0.000 OK
5	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.483 >0.000 OK
5	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.442 <15.000 OK	5.387 >0.000 OK
5	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.430 <15.000 OK	5.373 >0.000 OK
5	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.383 >0.000 OK
5	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.478 >0.000 OK
5	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.559 <15.000 OK	5.512 >0.000 OK
5	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.563 <15.000 OK	5.515 >0.000 OK
5	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.582 <14.000 OK	5.554 >0.000 OK
6	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.659 <14.000 OK	5.609 >0.000 OK
6	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.627 <15.000 OK	5.583 >0.000 OK
6	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.622 <15.000 OK	5.581 >0.000 OK
6	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.461 >0.000 OK
6	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.476 <15.000 OK	5.342 >0.000 OK
6	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.490 <15.000 OK	5.313 >0.000 OK
6	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.481 <15.000 OK	5.348 >0.000 OK
6	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.518 <15.000 OK	5.473 >0.000 OK

荷重ID	スパン－ブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
6	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
6	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.425 >0.000 OK
6	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.512 <15.000 OK	5.418 >0.000 OK
6	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.426 >0.000 OK
6	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.506 >0.000 OK
6	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.483 >0.000 OK
6	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.442 <15.000 OK	5.387 >0.000 OK
6	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.430 <15.000 OK	5.373 >0.000 OK
6	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.383 >0.000 OK
6	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.478 >0.000 OK
6	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.559 <15.000 OK	5.512 >0.000 OK
6	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.563 <15.000 OK	5.515 >0.000 OK
6	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.582 <14.000 OK	5.554 >0.000 OK
7	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.659 <14.000 OK	5.609 >0.000 OK
7	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.656 <15.000 OK	5.612 >0.000 OK
7	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.648 <15.000 OK	5.608 >0.000 OK
7	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.460 >0.000 OK
7	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.477 <15.000 OK	5.341 >0.000 OK
7	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.312 >0.000 OK
7	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.482 <15.000 OK	5.347 >0.000 OK
7	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.518 <15.000 OK	5.472 >0.000 OK
7	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
7	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.514 <15.000 OK	5.424 >0.000 OK
7	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.514 <15.000 OK	5.416 >0.000 OK
7	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.515 <15.000 OK	5.425 >0.000 OK
7	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.546 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
7	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.482 >0.000 OK
7	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.443 <15.000 OK	5.386 >0.000 OK
7	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.432 <15.000 OK	5.372 >0.000 OK
7	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.382 >0.000 OK
7	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.477 >0.000 OK
7	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.586 <15.000 OK	5.536 >0.000 OK
7	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.593 <15.000 OK	5.543 >0.000 OK
7	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.584 <14.000 OK	5.552 >0.000 OK
8	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.646 <14.000 OK	5.622 >0.000 OK
8	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.655 <15.000 OK	5.613 >0.000 OK
8	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.649 <15.000 OK	5.607 >0.000 OK
8	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.499 <15.000 OK	5.470 >0.000 OK

荷重ID	スパン－ブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力 (kN)	有効プレストレス力 (kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
8	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.440 <15.000 OK	5.377 >0.000 OK
8	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.369 >0.000 OK
8	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.445 <15.000 OK	5.384 >0.000 OK
8	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.509 <15.000 OK	5.482 >0.000 OK
8	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
8	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.425 >0.000 OK
8	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.512 <15.000 OK	5.418 >0.000 OK
8	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.426 >0.000 OK
8	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.506 >0.000 OK
8	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.483 >0.000 OK
8	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.442 <15.000 OK	5.387 >0.000 OK
8	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.430 <15.000 OK	5.373 >0.000 OK
8	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.383 >0.000 OK
8	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.478 >0.000 OK
8	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.585 <15.000 OK	5.538 >0.000 OK
8	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.592 <15.000 OK	5.544 >0.000 OK
8	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.582 <14.000 OK	5.554 >0.000 OK
9	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.659 <14.000 OK	5.609 >0.000 OK
9	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.656 <15.000 OK	5.612 >0.000 OK
9	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.648 <15.000 OK	5.608 >0.000 OK
9	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.461 >0.000 OK
9	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.476 <15.000 OK	5.342 >0.000 OK
9	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.490 <15.000 OK	5.313 >0.000 OK
9	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.481 <15.000 OK	5.348 >0.000 OK
9	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.518 <15.000 OK	5.473 >0.000 OK
9	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.505 >0.000 OK
9	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.425 >0.000 OK
9	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.512 <15.000 OK	5.418 >0.000 OK
9	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.513 <15.000 OK	5.426 >0.000 OK
9	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.545 <15.000 OK	5.506 >0.000 OK
9	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.508 <15.000 OK	5.483 >0.000 OK
9	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.442 <15.000 OK	5.387 >0.000 OK
9	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.430 <15.000 OK	5.373 >0.000 OK
9	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.435 <15.000 OK	5.383 >0.000 OK
9	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.491 <15.000 OK	5.478 >0.000 OK
9	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.585 <15.000 OK	5.538 >0.000 OK
9	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.592 <15.000 OK	5.544 >0.000 OK
9	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.582 <14.000 OK	5.554 >0.000 OK

地震時

荷重ID	スパン－ブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
1	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.662 <21.000 OK	5.587 >-2.550 OK
1	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.588 <22.500 OK	5.526 >-2.700 OK
1	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.585 <22.500 OK	5.523 >-2.700 OK
1	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.369 <22.500 OK	5.273 >-2.700 OK
1	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.306 <22.500 OK	5.035 >-2.700 OK
1	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.334 <22.500 OK	4.978 >-2.700 OK
1	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.316 <22.500 OK	5.047 >-2.700 OK
1	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.389 <22.500 OK	5.298 >-2.700 OK
1	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.424 <22.500 OK	5.343 >-2.700 OK
1	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.343 <22.500 OK	5.162 >-2.700 OK
1	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.335 <22.500 OK	5.139 >-2.700 OK
1	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.343 <22.500 OK	5.162 >-2.700 OK
1	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.424 <22.500 OK	5.343 >-2.700 OK
1	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.364 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
1	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.221 <22.500 OK	5.142 >-2.700 OK
1	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.196 <22.500 OK	5.117 >-2.700 OK
1	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
1	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
1	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.575 <22.500 OK	5.400 >-2.700 OK
1	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.578 <22.500 OK	5.403 >-2.700 OK
1	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.609 <21.000 OK	5.509 >-2.550 OK
2	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.584 >-2.550 OK	5.664 <21.000 OK
2	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.589 <22.500 OK	5.525 >-2.700 OK
2	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.586 <22.500 OK	5.522 >-2.700 OK
2	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.352 <22.500 OK	5.290 >-2.700 OK
2	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.240 <22.500 OK	5.100 >-2.700 OK
2	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.232 <22.500 OK	5.080 >-2.700 OK
2	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.250 <22.500 OK	5.113 >-2.700 OK
2	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.372 <22.500 OK	5.315 >-2.700 OK
2	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.425 <22.500 OK	5.343 >-2.700 OK
2	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.344 <22.500 OK	5.162 >-2.700 OK
2	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.335 <22.500 OK	5.139 >-2.700 OK
2	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.344 <22.500 OK	5.161 >-2.700 OK
2	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.424 <22.500 OK	5.343 >-2.700 OK
2	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
2	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.220 <22.500 OK	5.143 >-2.700 OK
2	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.195 <22.500 OK	5.118 >-2.700 OK
2	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK

荷重ID	スパンーブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
2	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
2	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.570 <22.500 OK	5.406 >-2.700 OK
2	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.572 <22.500 OK	5.408 >-2.700 OK
2	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.604 <21.000 OK	5.514 >-2.550 OK
3	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.662 <21.000 OK	5.587 >-2.550 OK
3	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.588 <22.500 OK	5.526 >-2.700 OK
3	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.585 <22.500 OK	5.523 >-2.700 OK
3	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.368 <22.500 OK	5.274 >-2.700 OK
3	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.304 <22.500 OK	5.037 >-2.700 OK
3	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.332 <22.500 OK	4.981 >-2.700 OK
3	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.313 <22.500 OK	5.050 >-2.700 OK
3	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.388 <22.500 OK	5.299 >-2.700 OK
3	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.425 <22.500 OK	5.343 >-2.700 OK
3	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.344 <22.500 OK	5.162 >-2.700 OK
3	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.335 <22.500 OK	5.139 >-2.700 OK
3	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.344 <22.500 OK	5.161 >-2.700 OK
3	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.424 <22.500 OK	5.343 >-2.700 OK
3	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
3	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.220 <22.500 OK	5.143 >-2.700 OK
3	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.195 <22.500 OK	5.118 >-2.700 OK
3	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
3	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
3	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.570 <22.500 OK	5.406 >-2.700 OK
3	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.572 <22.500 OK	5.408 >-2.700 OK
3	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.604 <21.000 OK	5.514 >-2.550 OK
4	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.672 <21.000 OK	5.596 >-2.550 OK
4	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.598 <22.500 OK	5.535 >-2.700 OK
4	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.593 <22.500 OK	5.530 >-2.700 OK
4	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.369 <22.500 OK	5.273 >-2.700 OK
4	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.306 <22.500 OK	5.035 >-2.700 OK
4	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.334 <22.500 OK	4.978 >-2.700 OK
4	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.316 <22.500 OK	5.047 >-2.700 OK
4	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.389 <22.500 OK	5.298 >-2.700 OK
4	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.352 >-2.700 OK
4	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.362 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
4	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.357 <22.500 OK	5.162 >-2.700 OK
4	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.182 >-2.700 OK
4	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.353 >-2.700 OK

荷重ID	スパンーブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
4	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.364 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
4	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.221 <22.500 OK	5.142 >-2.700 OK
4	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.196 <22.500 OK	5.117 >-2.700 OK
4	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
4	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
4	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.583 <22.500 OK	5.408 >-2.700 OK
4	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.588 <22.500 OK	5.412 >-2.700 OK
4	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.618 <21.000 OK	5.518 >-2.550 OK
5	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.594 >-2.550 OK	5.674 <21.000 OK
5	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.599 <22.500 OK	5.534 >-2.700 OK
5	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.594 <22.500 OK	5.529 >-2.700 OK
5	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.352 <22.500 OK	5.290 >-2.700 OK
5	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.240 <22.500 OK	5.100 >-2.700 OK
5	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.232 <22.500 OK	5.080 >-2.700 OK
5	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.250 <22.500 OK	5.113 >-2.700 OK
5	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.372 <22.500 OK	5.315 >-2.700 OK
5	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.352 >-2.700 OK
5	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
5	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.358 <22.500 OK	5.161 >-2.700 OK
5	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
5	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.353 >-2.700 OK
5	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
5	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.220 <22.500 OK	5.143 >-2.700 OK
5	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.195 <22.500 OK	5.118 >-2.700 OK
5	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
5	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
5	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.578 <22.500 OK	5.413 >-2.700 OK
5	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.582 <22.500 OK	5.418 >-2.700 OK
5	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.613 <21.000 OK	5.523 >-2.550 OK
6	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.672 <21.000 OK	5.596 >-2.550 OK
6	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.598 <22.500 OK	5.535 >-2.700 OK
6	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.593 <22.500 OK	5.530 >-2.700 OK
6	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.368 <22.500 OK	5.274 >-2.700 OK
6	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.304 <22.500 OK	5.037 >-2.700 OK
6	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.332 <22.500 OK	4.981 >-2.700 OK
6	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.313 <22.500 OK	5.050 >-2.700 OK
6	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.388 <22.500 OK	5.299 >-2.700 OK
6	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.352 >-2.700 OK

荷重ID	スパン－ブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
6	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
6	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.358 <22.500 OK	5.161 >-2.700 OK
6	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
6	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.353 >-2.700 OK
6	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
6	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.220 <22.500 OK	5.143 >-2.700 OK
6	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.195 <22.500 OK	5.118 >-2.700 OK
6	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
6	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
6	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.578 <22.500 OK	5.413 >-2.700 OK
6	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.582 <22.500 OK	5.418 >-2.700 OK
6	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.613 <21.000 OK	5.523 >-2.550 OK
7	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.672 <21.000 OK	5.596 >-2.550 OK
7	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.644 <22.500 OK	5.581 >-2.700 OK
7	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.626 <22.500 OK	5.563 >-2.700 OK
7	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.369 <22.500 OK	5.273 >-2.700 OK
7	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.306 <22.500 OK	5.035 >-2.700 OK
7	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.334 <22.500 OK	4.978 >-2.700 OK
7	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.316 <22.500 OK	5.047 >-2.700 OK
7	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.389 <22.500 OK	5.298 >-2.700 OK
7	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.352 >-2.700 OK
7	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.362 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
7	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.357 <22.500 OK	5.162 >-2.700 OK
7	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.182 >-2.700 OK
7	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.353 >-2.700 OK
7	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.364 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
7	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.221 <22.500 OK	5.142 >-2.700 OK
7	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.196 <22.500 OK	5.117 >-2.700 OK
7	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
7	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
7	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.615 <22.500 OK	5.439 >-2.700 OK
7	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.633 <22.500 OK	5.458 >-2.700 OK
7	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.618 <21.000 OK	5.518 >-2.550 OK
8	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.594 >-2.550 OK	5.674 <21.000 OK
8	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.644 <22.500 OK	5.580 >-2.700 OK
8	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.627 <22.500 OK	5.562 >-2.700 OK
8	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.352 <22.500 OK	5.290 >-2.700 OK
8	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.240 <22.500 OK	5.100 >-2.700 OK

荷重ID	スパンーブロック	プレストレッシング直後のプレストレス力(kN)	有効プレストレス力(kN)	合成応力度(N/mm²)	
				上縁	下縁
8	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.232 <22.500 OK	5.080 >-2.700 OK
8	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.250 <22.500 OK	5.113 >-2.700 OK
8	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.372 <22.500 OK	5.315 >-2.700 OK
8	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.352 >-2.700 OK
8	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
8	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.358 <22.500 OK	5.161 >-2.700 OK
8	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
8	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.353 >-2.700 OK
8	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
8	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.220 <22.500 OK	5.143 >-2.700 OK
8	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.195 <22.500 OK	5.118 >-2.700 OK
8	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
8	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
8	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.609 <22.500 OK	5.445 >-2.700 OK
8	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.628 <22.500 OK	5.464 >-2.700 OK
8	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.613 <21.000 OK	5.523 >-2.550 OK
9	1- 1	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.672 <21.000 OK	5.596 >-2.550 OK
9	1- 2	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.644 <22.500 OK	5.581 >-2.700 OK
9	1- 3	664.547 <692.416 OK	566.576 <593.500 OK	5.626 <22.500 OK	5.563 >-2.700 OK
9	2- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.368 <22.500 OK	5.274 >-2.700 OK
9	2- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.304 <22.500 OK	5.037 >-2.700 OK
9	2- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.332 <22.500 OK	4.981 >-2.700 OK
9	2- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.313 <22.500 OK	5.050 >-2.700 OK
9	2- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.388 <22.500 OK	5.299 >-2.700 OK
9	3- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.352 >-2.700 OK
9	3- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
9	3- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.358 <22.500 OK	5.161 >-2.700 OK
9	3- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.181 >-2.700 OK
9	3- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.434 <22.500 OK	5.353 >-2.700 OK
9	4- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.363 <22.500 OK	5.323 >-2.700 OK
9	4- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.220 <22.500 OK	5.143 >-2.700 OK
9	4- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.195 <22.500 OK	5.118 >-2.700 OK
9	4- 4	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.122 >-2.700 OK	5.219 <22.500 OK
9	4- 5	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.244 >-2.700 OK	5.398 <22.500 OK
9	5- 1	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.609 <22.500 OK	5.445 >-2.700 OK
9	5- 2	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.628 <22.500 OK	5.464 >-2.700 OK
9	5- 3	666.599 <692.416 OK	568.406 <593.500 OK	5.613 <21.000 OK	5.523 >-2.550 OK

4.1.5 全スパン緊張

常時　　：検討ケース1

荷重名称：組合せ常時1

継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(　2-　1)間	-22.8	-13.3	9.5 ＜50.0 OK
スパン(　3-　2)間	-13.3	0.0	13.3 ＜50.0 OK
スパン(　4-　3)間	0.0	13.3	13.3 ＜50.0 OK
スパン(　5-　4)間	13.3	22.8	9.5 ＜50.0 OK

鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	45.7
PC鋼材の伸び量	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	376.940 < 533.904 OK

常時　　：検討ケース2

荷重名称：組合せ常時2

継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(　2-　1)間	-22.8	-13.3	9.5 ＜50.0 OK
スパン(　3-　2)間	-13.3	0.0	13.3 ＜50.0 OK
スパン(　4-　3)間	0.0	13.3	13.3 ＜50.0 OK
スパン(　5-　4)間	13.3	22.8	9.5 ＜50.0 OK

鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	45.7
PC鋼材の伸び量	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 × 4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	376.940 < 533.904 OK

常時　　：検討ケース3
荷重名称 ：組合せ常時3
継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(　2-　1)間	-22.8	-13.3	9.5 ＜50.0 OK
スパン(　3-　2)間	-13.3	0.0	13.3 ＜50.0 OK
スパン(　4-　3)間	0.0	13.3	13.3 ＜50.0 OK
スパン(　5-　4)間	13.3	22.8	9.5 ＜50.0 OK

鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	45.7
PC鋼材の伸び量	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 ×　4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	376.940 < 533.904 OK

地震時　：検討ケース1
荷重名称 ：組合せ地震時1
継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(　2-　1)間	-23.9	-13.5	10.5 ＜50.0 OK
スパン(　3-　2)間	-13.5	0.0	13.5 ＜50.0 OK
スパン(　4-　3)間	0.0	13.5	13.5 ＜50.0 OK
スパン(　5-　4)間	13.5	23.9	10.5 ＜50.0 OK

鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	47.9
PC鋼材の伸び量	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 ×　4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	395.307 < 533.904 OK

地震時　：検討ケース2
荷重名称 ：組合せ地震時2
継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(　2-　1)間	-23.9	-13.5	10.5 ＜50.0 OK
スパン(　3-　2)間	-13.5	0.0	13.5 ＜50.0 OK
スパン(　4-　3)間	0.0	13.5	13.5 ＜50.0 OK
スパン(　5-　4)間	13.5	23.9	10.5 ＜50.0 OK

鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	47.9
PC鋼材の伸び量	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 ×　4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	395.307 < 533.904 OK

地震時　：検討ケース3
荷重名称 ：組合せ地震時3
継手部の開口量

継手位置	左函軸変位量 (mm)	右函軸変位量 (mm)	開口量 (mm)
スパン(　2-　1)間	-23.9	-13.5	10.5 ＜50.0 OK
スパン(　3-　2)間	-13.5	0.0	13.5 ＜50.0 OK
スパン(　4-　3)間	0.0	13.5	13.5 ＜50.0 OK
スパン(　5-　4)間	13.5	23.9	10.5 ＜50.0 OK

鋼材の伸び量と緊張力(軸力)との釣り合い、緊張力の照査

項　　目	記号	単位	計　算　結　果
PC鋼材の伸び量	Δl	mm	47.9
PC鋼材の伸び量	l	mm	22000.0
PC鋼材のヤング係数	Ep	N/mm²	2.00 × 10⁵
PC鋼材の断面積	Ap	mm²	227.0 ×　4 = 908.0
全緊張力(軸力)	Pi	kN	128.0
許容引張応力度(設計荷重時)	σpa	N/mm²	588.0
許容引張力(σpa×Ap)		kN	533.904
PC鋼材の緊張力	Pt	kN	395.307 < 533.904 OK