

PC 単純桁の設計 サンプルデータ

Sample2_WT(PRC)

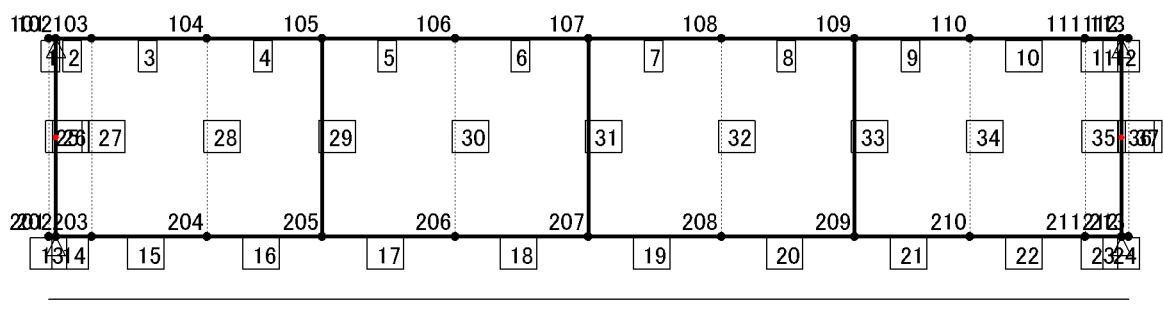
PRCダブルT桁橋サンプルデータ

目次

1章 構造図	1
2章 入力データ	1
2.1 設計条件	1
2.2 設計の考え方	2
2.3 主桁	2
2.3.1 断面形状	2
2.4 横桁	3
2.4.1 横桁配置	3
2.4.2 形状	3
2.5 橋面	4
2.5.1 基本	4
2.5.2 単位体積重量	4
2.5.3 形状	4
2.5.4 幅員構成	5
2.6 鋼材配置	5
2.7 鉄筋配置	6
2.8 せん断補強	6
2.9 下部工中心	6
3章 詳細データ	7
3.1 材料	7
3.1.1 コンクリート	7
3.1.2 PC鋼材	9
3.1.3 鉄筋	9
3.2 基本データ	10
3.3 組み合わせコントロール	10
3.4 検討荷重ケース	10
3.4.1 検討荷重ケース	10
3.4.2 任意荷重ケース	11
3.5 構造データ	11
3.5.1 格点	11
3.5.2 部材	12
3.5.3 支点	13
3.5.4 照査点	14
曲げ	14
せん断	14
3.5.5 格子	14
主桁	14
支間長	14
支承線	15
ライン	15
幅員	15
項目	15
構造	16
死荷重	16
等分布	16
線	16
主桁	17
横げた	18
3.5.6 検討組み合わせケース	18

3.5.7 鋼材配置	24
3.5.8 断面データ	26
3.5.9 カット位置、一覧表	33
3.6 活荷重	44
3.6.1 基本	44
3.6.2 旧活荷重	44
基本	44
3.7 鉄筋	44
3.8 せん断補強	45
3.9 計算設定	45
3.9.1 格子解析	45
3.9.2 鋼材	45
3.9.3 照査	45
3.10 下部工中心	46
4章 解析結果	46
4.1 断面力(照査点毎)	46
4.1.1 2 -j	46
4.1.2 6 -j	46
4.1.3 10 -j	47
4.2 反力	47
4.2.1 最大	47
5章 鋼材結果	48
6章 断面データ	48
7章 照査結果	48
8章 下部工設計用反力	48
8.1 内訳	48
8.2 組み合わせ	48
9章 主要数量	49
10章 総括 詳細	49
10.1 総括表 決定ケース	49
10.2 総括表 照査点ごと	50
11章 概算数量	52
11.1 橋面積	52
11.2 主桁コンクリート体積	52
11.3 横桁部	52
11.4 主桁外型枠面積	53
11.5 横桁外型枠面積	53
11.6 横桁外型枠面積(底面)	54
11.7 PC鋼材質量(縦締め)	55

1章 構造図



2章 入力データ

2.1 設計条件

設計メモ : PRCダブルT桁

構造形式 : 一括施工 : 多主版桁

設計法 : PRC

材料

コンクリート

	設計基準強度 (N/mm ²)
主桁コンクリート	30
床版コンクリート	30
横桁コンクリート	30

PC鋼材

縦引き	12T12.4A (SWPR7AN)
横引き	12W7 (SWPR1AN)

主鉄筋 : SD345

せん断補強筋 : SD345

橋梁緒元

活荷重 : 旧活荷重(L-20)

支間長 (m) : 29.600

斜角始端側 s (度)	90.000
斜角終端側 e (度)	90.000
モデル基準点 X座標	0.000
モデル基準点 Y座標	0.000
桁がかり長 左 (m)	0.200
桁がかり長 右 (m)	0.200

2.2 設計の考え方

格点の生成オプション

- 支間中央 : 考慮する
- せん断照査 : 考慮する
- 拡幅 : 考慮しない

X方向最小格点数(支承線内): 8

格点番号の方向 : X方向

横桁の剛性 : フランジ考慮(FULL)

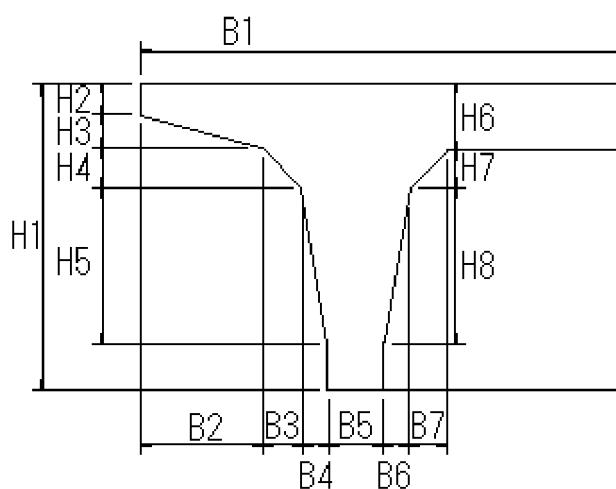
断面常数の扱い : ねじり剛度を考慮する

せん断補強材 : スターラップ以外に折曲げ鉄筋を考慮する

の取り方 : 有効幅計算で張出部のハンチサイズを内側に合わせない

2.3 主桁

2.3.1 断面形状

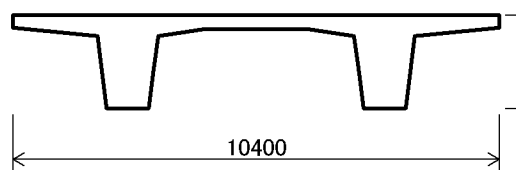


サークルハンチ : なし

主桁数 (本) : 2

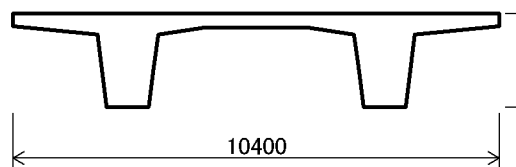
【左端部】

No.	B (m)	H (m)
1	10.400	2.000
2	1.800	0.270
3	0.000	0.180
4	0.200	0.000
5	0.900	1.550
6	0.200	0.300
7	1.000	0.150
8	-----	1.550



【右端部】

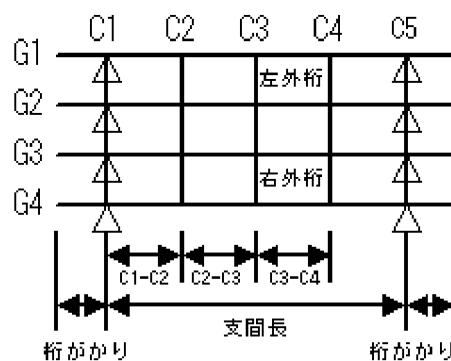
No.	B (m)	H (m)
1	10.400	2.000
2	1.800	0.270
3	0.000	0.180
4	0.200	0.000
5	0.900	1.550
6	0.200	0.300
7	1.000	0.150
8	-----	1.550



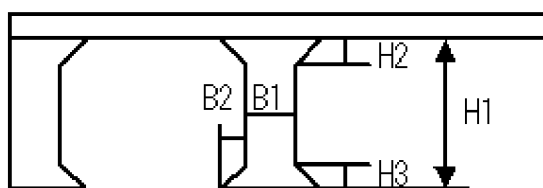
2.4 横桁

2.4.1 横桁配置

横桁間隔	左外桁 (m)	右外桁 (m)
C1-C2	7.400	7.400
C2-C3	7.400	7.400
C3-C4	7.400	7.400
C4-C5	7.400	7.400



2.4.2 形状



	B1 (m)	B2 (m)	H1 (m)	H2 (m)	H3 (m)
1	0.400	0.000	1.700	0.000	0.000
2	0.400	0.000	1.700	0.000	0.000
3	0.400	0.000	1.700	0.000	0.000
4	0.400	0.000	1.700	0.000	0.000
5	0.400	0.000	1.700	0.000	0.000

2.5 橋面

2.5.1 基本

- 車道 : あり
- 中央分離帯 : なし
- 地覆・壁高欄(右): あり
- 地覆・壁高欄(左): あり
- 歩道(右) : なし
- 歩道(左) : なし

2.5.2 単位体積重量

【等分布荷重】

項目	単位重量 (kN/m ³)	平均厚 (mm)	強度 (kN/m ²)
車道舗装	22.600	0.000	2.300
歩道コンクリート(左)	23.000	0.000	0.000
歩道コンクリート(右)	23.000	0.000	0.000
歩道舗装(左)	22.600	0.000	0.000
歩道舗装(右)	22.600	0.000	0.000

【線荷重】

項目	
高欄・遮音壁 (左) (kN/m)	1.550
高欄・遮音壁 (右) (kN/m)	1.550
壁高欄・地覆 (左) (kN/m ³)	24.500
壁高欄・地覆 (右) (kN/m ³)	24.500
縁石 (左) (kN/m ³)	24.500
縁石 (右) (kN/m ³)	24.500
分離帯 (kN/m ³)	24.500

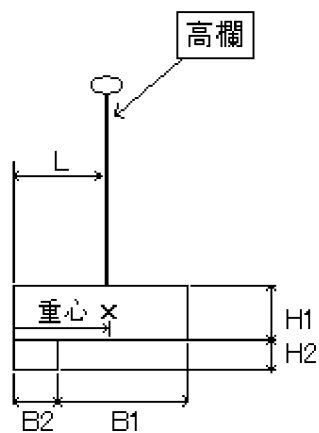
2.5.3 形状

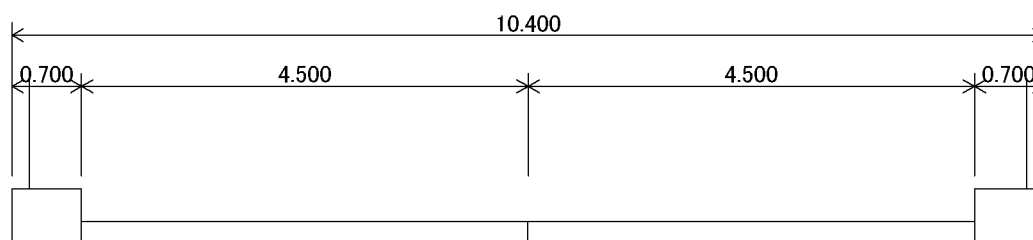
【地覆】(m)

タイプ : 地覆型

	左地覆	右地覆
B1	0.700	0.700
B2	0.000	0.000
H1	0.553	0.553
H2	0.000	0.000
L	0.176	0.176

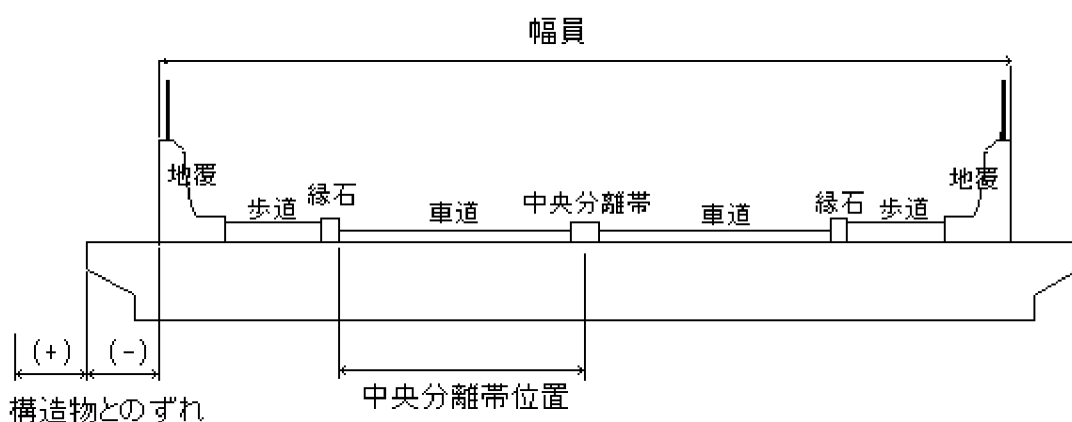
	左地覆	右地覆
面積(m ²)	0.387	0.387
重心 (m)	0.176	0.176





2.5.4 幅員構成

変化数 : 0

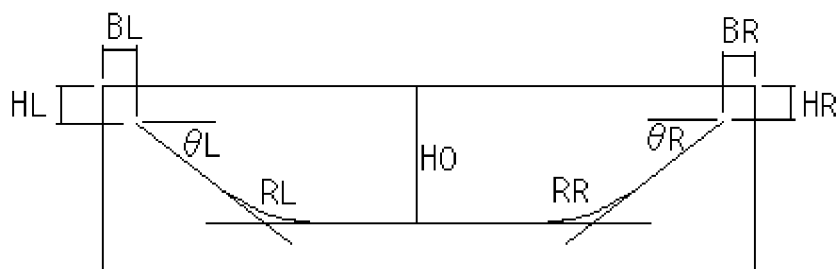


【幅員】(m)

寸法入力の方法 : 斜線上

	幅員	構造物とのずれ
始点	10.400	0.000
終点	10.400	0.000

2.6 鋼材配置



鋼材配置の入力 : 角度

主桁1, 2

No.	導入応力度 (N/mm ²)	定着端 低減距離 (m)	ボンドコン トロール長 (m)	引張 方向	H (m)	B (m)	(°)	R (m)	本数 (本)
1	1250.001	3.725	0.000	3:両方	HL 1.045 HR 1.045 Ho 1.640	BL 0.675 BR 0.675	L6.000 R6.000	RL 10.000 RR 10.000	4.000
2	1250.001	3.725	0.000	3:両方	HL 1.225 HR 1.225 Ho 1.750	BL 0.675 BR 0.675	L6.000 R6.000	RL 10.000 RR 10.000	4.000
3	1250.000	3.725	0.000	3:両方	HL 1.625 HR 1.625 Ho 1.850	BL 0.675 BR 0.675	L3.000 R3.000	RL 0.000 RR 0.000	3.000

2.7 鉄筋配置

主桁1, 2

No.	断面位置 開始 (m)	断面位置 終了 (m)	配置タイプ	鉄筋径 D (mm)	配置位置 Zi (m)	本数 N (本)	ピッチCs (mm)
1	1.200	22.400	段鉄筋(上縁から)	16	0.2100	5.00	300.0
2	1.200	22.400	段鉄筋(上縁から)	16	1.6400	3.00	300.0

2.8 せん断補強

主桁1, 2

No	断面位置		a (cm)	角度 (度)	鉄筋 Aw (cm ²)	a' (cm)	角度 (度)	鋼棒 Ap' (mm ²)	pe' (N/mm ²)	横Aw _t (cm ²)	軸Alt (cm ²)	a'' (cm)
	開始	終了										
1	0.0	28.8	12.5	90.0	11.140	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1

a, a', a'' : ピッチ

2.9 下部工中心

	A1側	A2側
x座標(m)	0.0000	29.6000
y座標(m)	0.0000	0.0000

3章 詳細データ

3.1 材料

3.1.1 コンクリート

コンクリートA

設計基準強度: 30

許容曲げ圧縮応力度 (導入直後)	14.00	N/mm ²
” (その他)	11.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度 (導入直後)	-1.20	N/mm ²
” (死荷重時)	0.00	N/mm ²
” (設計荷重時)	-1.20	N/mm ²
” (温度変化時)	-1.70	N/mm ²
” (風時)	-2.20	N/mm ²
” (温度+風時)	-2.20	N/mm ²
” (中間支点上)	0.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度(継ぎ目) 導入直後	0.00	N/mm ²
” 設計時	0.00	N/mm ²
” 活荷重割増時	0.00	N/mm ²
負担できる平均せん断応力度 (設計時)	0.45	N/mm ²
平均せん断応力度最大(せん断のみ)	4.00	N/mm ²
” (せん断とねじり)	4.80	N/mm ²
許容斜引張応力度 (死荷重時:せん断のみ)	0.800	N/mm ²
” (死荷重時:せん断とねじり)	1.100	N/mm ²
許容斜引張応力度 (設計時:せん断のみ)	0.800	N/mm ²
” (設計時:せん断とねじり)	1.100	N/mm ²
ヤング係数 (設計基準値)	2.800 × 10 ⁴	N/mm ²
” (導入時)	2.340 × 10 ⁴	N/mm ²
クリープ係数 (主桁自重作用時)	2.60	
” (橋面荷重作用時)	1.70	
乾燥収縮度 (プレストレス減少算出時)	20.00 × 10 ⁻⁵	
” (不静定力算出時)	15.00 × 10 ⁻⁵	
単位体積重量	24.50	kN/m ³
膨張係数	10.00 × 10 ⁻⁶	
せん断弾性係数	1.217 × 10 ⁴	N/mm ²

コンクリートC

設計基準強度: 30

許容曲げ圧縮応力度 (導入直後)	14.00	N/mm ²
〃 (その他)	11.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度 (導入直後)	-1.20	N/mm ²
〃 (死荷重時)	0.00	N/mm ²
〃 (設計荷重時)	-1.20	N/mm ²
〃 (温度変化時)	-1.70	N/mm ²
〃 (風時)	-2.20	N/mm ²
〃 (温度+風時)	-2.20	N/mm ²
〃 (中間支点上)	0.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度(継ぎ目) 導入直後	0.00	N/mm ²
〃 設計時	0.00	N/mm ²
〃 活荷重割増時	0.00	N/mm ²
負担できる平均せん断応力度 (設計時)	0.45	N/mm ²
平均せん断応力度最大(せん断のみ)	4.00	N/mm ²
〃 (せん断とねじり)	4.80	N/mm ²
許容斜引張応力度 (死荷重時:せん断のみ)	0.800	N/mm ²
〃 (死荷重時:せん断とねじり)	1.100	N/mm ²
許容斜引張応力度 (設計時:せん断のみ)	0.800	N/mm ²
〃 (設計時:せん断とねじり)	1.100	N/mm ²
ヤング係数 (設計基準値)	2.800 × 10 ⁴	N/mm ²
〃 (導入時)	2.340 × 10 ⁴	N/mm ²
クリープ係数 (主桁自重作用時)	2.60	
〃 (橋面荷重作用時)	1.70	
乾燥収縮度 (プレストレス減少算出時)	20.00 × 10 ⁻⁵	
〃 (不静定力算出時)	15.00 × 10 ⁻⁵	
単位体積重量	24.50	kN/m ³
膨張係数	10.00 × 10 ⁻⁶	
せん断弾性係数	1.217 × 10 ⁴	N/mm ²

3.1.2 PC鋼材

鋼材1

鋼材種類：12T12.4A (SWPR7AN)

鋼材断面積 A_p	1114.800	mm^2
シース直径	65.0	mm
(引張)強度 p_u	1700.0	N/mm^2
許容(引張)応力度(導入直後)	1190.0	N/mm^2
” (設計荷重時)	1020.0	N/mm^2
” (引張補強材として)	180.0	N/mm^2
ヤング係数 E_p	2.00	$\times 10^5 \text{ N}/\text{mm}^2$
1.0m当たりの摩擦係数	0.00400	
1.0rad当たりの摩擦係数 μ	0.30000	
すべりによるセット量	7.0	mm
レラクセーション率(導入前)	6.0	%
” (中間支点上)	5.0	%
” (その他)	5.0	%
単位長さ質量	8.748	kg/m
弾性変形による減少量(仮定値)	20.0	N/mm^2
プレストレスの低減量(引張側鉄筋量)	5.0	%
疲労強度算出用係数 a	2.0	
” k	0.15	
等価繰返し回数	22.0	$\times 10^6$ 回
材料係数 s	1.05	

3.1.3 鉄筋

鉄筋

鉄筋規格：SD345

降伏点応力度	345.0	N/mm^2
設計引張強度	490.0	N/mm^2
許容引張応力度の基本値(死荷重時)	180.0	N/mm^2
” (設計時)	180.0	N/mm^2
” (地震時)	200.0	N/mm^2
ヤング係数	2.00	$\times 10^5 \text{ N}/\text{mm}^2$
PRC橋の応力度上限値 (斜引張鉄筋)	120.0	N/mm^2
” (横方向鉄筋)	120.0	N/mm^2
” (軸方向鉄筋)	120.0	N/mm^2
疲労強度算出用係数 a	4.0	
” K	0.13	
等価繰返し回数	21.0	$\times 10^6$ 回
材料係数 s	1.05	

3.2 基本データ

設計メモ

PRCダブルT桁

解析法 : GRID(格子)

設計法 : PRC

施工法 : 一括施工

材料

コンクリート

	設計基準強度	適用部材
コンクリート A	30	1. 上部工
コンクリート B	30	4. 上部場所打ち
コンクリート C	30	3. 上部横桁
コンクリート D	21	4. 上部場所打ち

鋼材

鋼材 1	12T12.4A (SWPR7AN)
鋼材 2	12W7 (SWPR1AN)

鉄筋 : SD345

3.3 組み合わせコントロール

	割増係数	死荷重	支点沈	活荷重	プレ2	乾燥	温度	地震
導入直後	1.00	1.00	0.00	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00
死荷重時	1.00	1.00	0.00	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00
全死荷重時	1.00	1.00	1.00	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00
設計時	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00
疲労時		1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00
終局時a		1.30	0.00	2.50	1.00	1.00	0.00	0.00
終局時b		1.00	0.00	2.50	1.00	1.00	0.00	0.00
終局時c		1.70	0.00	1.70	1.00	1.00	0.00	0.00

支点沈下 : 考慮しない

雪荷重 : 組み合わせない

鉄筋拘束力を終局時a)、b)、c)に : 考慮する

平均せん断応力度の組み合わせ : 設計荷重作用時

3.4 検討荷重ケース

3.4.1 検討荷重ケース

荷重ケース	荷重名
1	主桁自重
2	橋面荷重
19	活荷重Mmax
20	活荷重Mmin

荷重ケース	荷重名
21	活荷重Smax
22	活荷重Smin
23	活荷重Nmax
24	活荷重Nmin
25	活荷重Tmax
26	活荷重Tmin
27	活荷重Mmax(疲労)
28	活荷重Mmin(疲労)
29	活荷重Smax(疲労)
30	活荷重Smin(疲労)
31	活荷重Nmax(疲労)
32	活荷重Nmin(疲労)
33	活荷重Tmax(疲労)
34	活荷重Tmin(疲労)
35	直プレ2次
36	有プレ2次
37	鉄筋拘束力
70	直プレ
71	有プレ
80	直プレ2次(PC2)
81	有プレ2次(PC2)

3.4.2 任意荷重ケース

荷重ケース	荷重名	検討荷重 ケース
1001	横桁自重	1

3.5 構造データ

3.5.1 格点

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
1	101	-0.2000	2.7500	載荷
2	102	0.0000	2.7500	載荷
3	103	1.0000	2.7500	載荷
4	104	4.2000	2.7500	載荷
5	105	7.4000	2.7500	載荷
6	106	11.1000	2.7500	載荷
7	107	14.8000	2.7500	載荷
8	108	18.5000	2.7500	載荷
9	109	22.2000	2.7500	載荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
10	110	25.4000	2.7500	載荷
11	111	28.6000	2.7500	載荷
12	112	29.6000	2.7500	載荷
13	113	29.8000	2.7500	載荷
14	201	-0.2000	-2.7500	載荷
15	202	0.0000	-2.7500	載荷
16	203	1.0000	-2.7500	載荷
17	204	4.2000	-2.7500	載荷
18	205	7.4000	-2.7500	載荷
19	206	11.1000	-2.7500	載荷
20	207	14.8000	-2.7500	載荷
21	208	18.5000	-2.7500	載荷
22	209	22.2000	-2.7500	載荷
23	210	25.4000	-2.7500	載荷
24	211	28.6000	-2.7500	載荷
25	212	29.6000	-2.7500	載荷
26	213	29.8000	-2.7500	載荷

3.5.2 部材

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
1	1	101	102	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
2	2	102	103	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
3	3	103	104	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
4	4	104	105	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
5	5	105	106	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
6	6	106	107	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
7	7	107	108	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
8	8	108	109	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
9	9	109	110	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
10	10	110	111	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
11	11	111	112	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
12	12	112	113	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
13	13	201	202	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
14	14	202	203	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
15	15	203	204	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
16	16	204	205	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
17	17	205	206	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
18	18	206	207	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
19	19	207	208	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
20	20	208	209	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
21	21	209	210	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
22	22	210	211	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
23	23	211	212	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
24	24	212	213	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
25	25	101	201	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
26	26	102	202	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
27	27	103	203	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
28	28	104	204	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
29	29	105	205	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
30	30	106	206	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
31	31	107	207	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
32	32	108	208	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
33	33	109	209	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
34	34	110	210	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
35	35	111	211	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
36	36	112	212	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
37	37	113	213	1	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00

部材種別
1: 上部工
2: 下部工
3: 上部 横桁
4: 上部 場所打ち
5: 仮設部材
6: 下部工2
100~: 任意材料

3.5.3 支点

No.1

名称 :

No.	格点番号	支 点 コ ー ド	Kx (kN.m/rad) Kxy (kN.m/rad)	Ky (kN.m/rad) Kxz (kN.m/m)	Kz (kN/m) Kyz (kN.m/m)
1	102	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
2	202	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
3	112	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000

No.	格点 番号	支 点 コ ー ド	Kx (kN.m/rad)	Ky (kN.m/rad)	Kz (kN/m)
			Kxy (kN.m/rad)	Kxz (kN.m/m)	Kyz (kN.m/m)
4	212	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000

3.5.4 照査点

曲げ

No.	部材 番号	i 端	j 端	コメント i 端	コメント j 端
6	6	0	1		G1-支間中央
18	18	0	1		G2-支間中央

せん断

No.	部材 番号	i 端	j 端	コメント i 端	コメント j 端
2	2	0	1		G1-せん断照査点
10	10	0	1		G1-せん断照査点
14	14	0	1		G2-せん断照査点
22	22	0	1		G2-せん断照査点

3.5.5 格子

主桁

No.	主桁1	主桁2
1	101	201
2	102	202
3	103	203
4	104	204
5	105	205
6	106	206
7	107	207
8	108	208
9	109	209
10	110	210
11	111	211
12	112	212
13	113	213

支間長

	支間長 (m)
1	29.6000

支承線

No.	支承線1	支承線2
1	101	113
2	201	213

ライン

橋面外形左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	5.2000
2	29.8000	5.2000

左歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	4.5000
2	29.8000	4.5000

左歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	4.5000
2	29.8000	4.5000

左車道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	4.5000
2	29.8000	4.5000

右車道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	-4.5000
2	29.8000	-4.5000

右歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	-4.5000
2	29.8000	-4.5000

右歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	-4.5000
2	29.8000	-4.5000

橋面外形右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	-5.2000
2	29.8000	-5.2000

集計エリア左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	5.2000
2	29.8000	5.2000

集計エリア右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	-5.2000
2	29.8000	-5.2000

構造物中心

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2000	0.0000
2	29.8000	0.0000

幅員
項目

車道

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左車道(左)	右車道(右)

歩道

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左歩道(左)	左歩道(右)
2	右歩道(左)	右歩道(右)

歩道(左)

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左歩道(左)	左歩道(右)

歩道(右)

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	右歩道(左)	右歩道(右)

集計エリア

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	集計エリア左	集計エリア右

構造

中心線取り扱いライン	構造物中心
集計有効エリア左端ライン	集計エリア左
集計有効エリア右端ライン	集計エリア右
車道取り扱い幅員項目	車道
歩道取り扱い幅員項目	歩道

死荷重
等分布

	荷重名称	載荷範囲	荷重強度 (kN/m ²)	荷重番号
1	車道舗装	車道	2.3000	2 : 橋面荷重

線

No.1

荷重名 : 高欄(左)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.2000	5.0240	29.8000	5.0240	1.550	1.550

No.2

荷重名 : 高欄(右)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.2000	-5.0240	29.8000	-5.0240	1.550	1.550

No.3

荷重名 : 地覆(左)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.2000	5.0240	29.8000	5.0240	9.480	9.480

No.4

荷重名 : 地覆(右)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.2000	-5.0240	29.8000	-5.0240	9.480	9.480

No.5

荷重名 : 縁石(左)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.2000	4.5000	29.8000	4.5000	0.000	0.000

No.6

荷重名 : 縁石(右)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.2000	-4.5000	29.8000	-4.5000	0.000	0.000

主桁

No.1

荷重名 : 主桁自重

荷重番号: 1

・主桁1

	開始 格点	終了 格点	開始格点から の距離 (m)	終了格点から の距離 (m)	開始点荷重 強度 (kN/m)	終了点荷重 強度 (kN/m)
1	101	113	0.0000	0.0000	89.2535	89.2535

・主桁2

	開始 格点	終了 格点	開始格点から の距離 (m)	終了格点から の距離 (m)	開始点荷重 強度 (kN/m)	終了点荷重 強度 (kN/m)
1	201	213	0.0000	0.0000	89.2535	89.2535

横げた

横桁1

荷重名 : 支点上横桁1

荷重番号: 1001

	格点番号		荷重強度 (kN/m)	
	i 端	j 端	i 端側	j 端側
1	102	202	13.007	13.007

横桁2

荷重名 : 中間横桁1

荷重番号: 1001

	格点番号		荷重強度 (kN/m)	
	i 端	j 端	i 端側	j 端側
1	105	205	13.007	13.007

横桁3

荷重名 : 中間横桁2

荷重番号: 1001

	格点番号		荷重強度 (kN/m)	
	i 端	j 端	i 端側	j 端側
1	107	207	13.007	13.007

横桁4

荷重名 : 中間横桁3

荷重番号: 1001

	格点番号		荷重強度 (kN/m)	
	i 端	j 端	i 端側	j 端側
1	109	209	13.007	13.007

横桁5

荷重名 : 支点上横桁2

荷重番号: 1001

	格点番号		荷重強度 (kN/m)	
	i 端	j 端	i 端側	j 端側
1	112	212	13.007	13.007

3.5.6 検討組み合わせケース

合成応力度

No.	実行	組み合わせグループ	組み合わせ名
1	1	導入直後	導入直後 1+35+70+80+1001
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+71+81+1001

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+37+71+81+1001
4	1	設計時	設計時 活Mmax 1+2+19+36+37+71+81+1001
5	1	設計時	設計時 活Mmin 1+2+20+36+37+71+81+1001
6	1	設計時	設計時 活Nmax 1+2+23+36+37+71+81+1001
7	1	設計時	設計時 活Nmin 1+2+24+36+37+71+81+1001

鋼材応力度の増加量

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	死荷重時	死荷重時 1+36+71+81+1001
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+37+71+81+1001
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+36+37+71+81+1001
4	1	設計時	活Mmin 1+2+20+36+37+71+81+1001
5	1	設計時	活Nmax 1+2+23+36+37+71+81+1001
6	1	設計時	活Nmin 1+2+24+36+37+71+81+1001

曲げひび割れ幅

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	死荷重時	死荷重時 1+36+71+81+1001
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+37+71+81+1001
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+36+37+71+81+1001
4	1	設計時	活Mmin 1+2+20+36+37+71+81+1001
5	1	設計時	活Nmax 1+2+23+36+37+71+81+1001
6	1	設計時	活Nmin 1+2+24+36+37+71+81+1001

曲げ破壊モーメント

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Mmax $1.30 * (1+2+1001) + 2.50 * (19) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
2	1	終局時a	終局時a 活Mmin $1.30 * (1+2+1001) + 2.50 * (20) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
3	1	終局時a	終局時a 活Nmax $1.30 * (1+2+1001) + 2.50 * (23) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
4	1	終局時a	終局時a 活Nmin $1.30 * (1+2+1001) + 2.50 * (24) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
5	1	終局時b	終局時b 活Mmax $1.00*(1+2+1001)+2.50*(19)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
6	1	終局時b	終局時b 活Mmin $1.00*(1+2+1001)+2.50*(20)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
7	1	終局時b	終局時b 活Nmax $1.00*(1+2+1001)+2.50*(23)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
8	1	終局時b	終局時b 活Nmin $1.00*(1+2+1001)+2.50*(24)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
9	1	終局時c	終局時c 活Mmax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(19)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
10	1	終局時c	終局時c 活Mmin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(20)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
11	1	終局時c	終局時c 活Nmax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(23)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
12	1	終局時c	終局時c 活Nmin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(24)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$

RC応力度

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 $1+2+36+37+71+81+1001$
2	1	設計時	設計時 活Mmax $1+2+19+36+37+71+81+1001$
3	1	設計時	設計時 活Mmin $1+2+20+36+37+71+81+1001$
4	1	設計時	設計時 活Nmax $1+2+23+36+37+71+81+1001$
5	1	設計時	設計時 活Nmin $1+2+24+36+37+71+81+1001$

平均せん断応力度

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 $1+2+36+37+81+1001$
2	1	設計時	設計時 活Smax $1+2+21+36+37+81+1001$
3	1	設計時	設計時 活Smin $1+2+22+36+37+81+1001$
4	1	設計時	設計時 活Tmax $1+2+25+36+37+81+1001$
5	1	設計時	設計時 活Tmin $1+2+26+36+37+81+1001$

斜引張応力度

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 $1+2+36+37+81+1001$
2	1	設計時	設計時 活Smax $1+2+21+36+37+81+1001$
3	1	設計時	設計時 活Smin $1+2+22+36+37+81+1001$

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
4	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+36+37+81+1001
5	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+36+37+81+1001

せん断による圧壊に対する耐力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
4	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
5	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
6	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$

せん断による斜引張破壊に対する耐力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
4	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
5	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
6	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$

ねじりによる圧壊に対する耐力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
3	1	終局時a	終局時a 活Tmax $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(25)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
4	1	終局時a	終局時a 活Tmin $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(26)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
5	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(21)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
6	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(22)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$
7	1	終局時b	終局時b 活Tmax $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(25)+1.00^*(36+81)+1.00^*(37)$

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
8	1	終局時b	終局時b 活Tmin $1.00*(1+2+1001)+2.50*(26)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
9	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(21)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
10	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(22)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
11	1	終局時c	終局時c 活Tmax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(25)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
12	1	終局時c	終局時c 活Tmin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(26)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$

ねじりによる斜引張破壊に対する耐力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Tmax $1.30*(1+2+1001)+2.50*(25)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
2	1	終局時a	終局時a 活Tmin $1.30*(1+2+1001)+2.50*(26)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
3	1	終局時b	終局時b 活Tmax $1.00*(1+2+1001)+2.50*(25)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
4	1	終局時b	終局時b 活Tmin $1.00*(1+2+1001)+2.50*(26)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
5	1	終局時c	終局時c 活Tmax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(25)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$
6	1	終局時c	終局時c 活Tmin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(26)+1.00*(36+81)+1.00*(37)$

ねじりに対する鉄筋の応力度

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+37+81+1001
2	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+36+37+81+1001
3	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+36+37+81+1001

斜引張鉄筋

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+37+81+1001
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+36+37+81+1001
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+36+37+81+1001

変動応力度(曲げ)

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	疲労時	疲労時 活Mmax 1+2+27+36+37+71+81+1001
2	1	疲労時	疲労時 活Mmin 1+2+28+36+37+71+81+1001
3	1	疲労時	疲労時 活Nmax 1+2+31+36+37+71+81+1001

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
4	1	疲労時	疲労時 活Nmin 1+2+32+36+37+71+81+1001

変動応力度(せん断)

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	疲労時	疲労時 活Smax 1+2+29+36+37+81+1001
2	1	疲労時	疲労時 活Smin 1+2+30+36+37+81+1001
3	1	疲労時	疲労時 活Tmax 1+2+33+36+37+81+1001
4	1	疲労時	疲労時 活Tmin 1+2+34+36+37+81+1001

せん断必要鉄筋

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+36+37+81+1001
2	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+36+37+81+1001
3	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30 * (1+2+1001) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
4	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30 * (1+2+1001) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
5	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00 * (1+2+1001) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
6	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00 * (1+2+1001) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
7	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70 * (1+2+1001) + 1.70 * (21) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$
8	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70 * (1+2+1001) + 1.70 * (22) + 1.00 * (36+81) + 1.00 * (37)$

反力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	導入直後	導入直後 1+35+80+1001
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+81+1001
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+81+1001
4	1	設計時	設計時 活R xmax 1+2+19+36+81+1001
5	1	設計時	設計時 活R xmin 1+2+20+36+81+1001
6	1	設計時	設計時 活R ymax 1+2+21+36+81+1001
7	1	設計時	設計時 活R ymin 1+2+22+36+81+1001
8	1	設計時	設計時 活Rzmax 1+2+23+36+81+1001

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
9	1	設計時	設計時 活Rzmin 1+2+24+36+81+1001

下部工設計用反力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	導入直後	導入直後 1+35+80+1001
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+81+1001
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+81+1001
4	1	設計時	設計時 活R xmax 1+2+19+36+81+1001
5	1	設計時	設計時 活R xmin 1+2+20+36+81+1001
6	1	設計時	設計時 活R ymax 1+2+21+36+81+1001
7	1	設計時	設計時 活R ymin 1+2+22+36+81+1001
8	1	設計時	設計時 活Rzmax 1+2+23+36+81+1001
9	1	設計時	設計時 活Rzmin 1+2+24+36+81+1001

3.5.7 鋼材配置

Group No.1

グループ名 : 主桁1
適用部材 : 1 ~ 12
ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.200000	3.750000	0.000000

Group No.2

グループ名 : 主桁2
適用部材 : 13 ~ 24
ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.200000	-1.750000	0.000000

No.1

ケース名	
配置方法	角度
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材1
緊 張 法	ポステン

同種類本数 (本)	4.000
曲げ用付加本数 (本)	0.000
軸力用付加本数 (本)	0.000
導入応力度 (N/mm ²)	1250.001
左定着端低減距離 (m)	3.7250
右定着端低減距離 (m)	3.7250
左アンボンドコントロール長 (m)	0.0000
右アンボンドコントロール長 (m)	0.0000

No.	座標X(m)	座標Y(m)	角度 (°)	半径R(m)
1	0.6750	1.0450	6.0000	0.0000
2	6.3360	1.6400	0.0000	10.0000

No.	座標X(m)	座標Y(m)	角度 (°)	半径R(m)
3	29.3250	1.0450	-6.0000	10.0000

No.2

ケース名	
配置方法	角度
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材1
緊張法	ポステン

同種類本数 (本)	4.000
曲げ用付加本数 (本)	0.000
軸力用付加本数 (本)	0.000
導入応力度 (N/mm ²)	1250.001
左定着端低減距離 (m)	3.7250
右定着端低減距離 (m)	3.7250
左アンボンドコントロール長 (m)	0.0000
右アンボンドコントロール長 (m)	0.0000

No.	座標X(m)	座標Y(m)	角度 (°)	半径R(m)
1	0.6750	1.2250	6.0000	0.0000
2	5.6700	1.7500	0.0000	10.0000
3	29.3250	1.2250	-6.0000	10.0000

No.3

ケース名	
配置方法	角度
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材1
緊張法	ポステン

同種類本数 (本)	3.000
曲げ用付加本数 (本)	0.000
軸力用付加本数 (本)	0.000
導入応力度 (N/mm ²)	1250.000
左定着端低減距離 (m)	3.7250
右定着端低減距離 (m)	3.7250
左アンボンドコントロール長 (m)	0.0000
右アンボンドコントロール長 (m)	0.0000

No.	座標X(m)	座標Y(m)	角度 (°)	半径R(m)
1	0.6750	1.6250	3.0000	0.0000
2	4.9683	1.8500	0.0000	0.0000
3	29.3250	1.6250	-3.0000	0.0000

Group No.3

グループ名 : 横桁1
適用部材 : 26 ~ 26

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
0.850000	3.200000	-90.000000

Group No.4

グループ名 : 横桁2
適用部材 : 29 ~ 29

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
8.250000	3.200000	-90.000000

Group No.5

グループ名 : 横桁3
適用部材 : 31 ~ 31

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
15.650000	3.200000	-90.000000

Group No.6

グループ名 : 横桁4
適用部材 : 33 ~ 33

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
23.050000	3.200000	-90.000000

Group No.7

グループ名 : 横桁5
適用部材 : 36 ~ 36

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
30.450000	3.200000	-90.000000

3.5.8 断面データ

入力モード

【着目点】1-i (101) ~ 24-j (212)

登録断面番号: 1

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	2.450	2.750
解析用 : I (m)	3.850	3.850
" : J (m)	-1.000	-1.000
照査用 : M (m)	3.850	3.850
" : N (m)	1.800	2.100
" : K (m)	1.174	0.900

断面種類 : 多主版(部分型)

A (m ²)	3.6430
I (m ⁴)	1.246274
J (m ³)	0.380545

主桁番号 : 1

主桁分割数 : 2

【着目点】25-i (101) ~ 25-j (101)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.000	0.000
解析用	: I (m)	0.000	0.000
"	: J (m)	0.000	0.000
照査用	: M (m)	0.000	0.000
"	: N (m)	0.000	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0000
I (m ⁴)	0.000000
J (m ³)	0.000000

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】26-i (102) ~ 26-j (102)

登録断面番号: 2

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.200	0.600
解析用	: I (m)	0.200	0.600
"	: J (m)	0.000	0.400
照査用	: M (m)	0.200	0.600
"	: N (m)	0.000	0.400
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9200
I (m ⁴)	0.342958
J (m ³)	0.038230

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】27-i (103) ~ 27-j (103)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.400	1.600
解析用	: I (m)	0.400	1.600
"	: J (m)	0.400	1.600
照査用	: M (m)	0.400	1.600
"	: N (m)	0.400	1.600
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6000
I (m ⁴)	0.004500
J (m ³)	0.016299

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】28-i (104) ~ 28-j (104)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.600	1.500
解析用	: I (m)	1.600	1.500
"	: J (m)	1.600	1.500
照査用	: M (m)	1.600	1.500
"	: N (m)	1.600	1.500
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9300
I (m ⁴)	0.006975
J (m ³)	0.026199

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】 29-i (105) ~ 29-j (105)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.700	1.950
解析用	: I (m)	1.700	1.950
"	: J (m)	1.500	1.750
照査用	: M (m)	1.700	1.950
"	: N (m)	1.500	1.750
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.7750
I (m ⁴)	0.591472
J (m ³)	0.063140

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】 30-i (106) ~ 30-j (106)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.750	1.750
解析用	: I (m)	1.750	1.750
"	: J (m)	1.750	1.750
照査用	: M (m)	1.750	1.750
"	: N (m)	1.750	1.750
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.0500
I (m ⁴)	0.007875
J (m ³)	0.029799

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】31-i (107) ~ 31-j (107)

登録断面番号: 4

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.950	1.950
解析用	: I (m)	1.950	1.950
"	: J (m)	1.750	1.750
照査用	: M (m)	1.950	1.950
"	: N (m)	1.750	1.750
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.8500
I (m ⁴)	0.602596
J (m ³)	0.065390

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】32-i (108) ~ 32-j (108)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.750	1.750
解析用	: I (m)	1.750	1.750
"	: J (m)	1.750	1.750
照査用	: M (m)	1.750	1.750
"	: N (m)	1.750	1.750
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.0500
I (m ⁴)	0.007875
J (m ³)	0.029799

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】33-i (109) ~ 33-j (109)

登録断面番号: 5

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.950	1.700
解析用	: I (m)	1.950	1.700
"	: J (m)	1.750	1.500
照査用	: M (m)	1.950	1.700
"	: N (m)	1.750	1.500
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.7750
I (m ⁴)	0.591472
J (m ³)	0.063140

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】34-i (110) ~ 34-j (110)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.500	1.600
解析用	: I (m)	1.500	1.600
"	: J (m)	1.500	1.600
照査用	: M (m)	1.500	1.600
"	: N (m)	1.500	1.600
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9300
I (m ⁴)	0.006975
J (m ³)	0.026199

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】35-i (111) ~ 35-j (111)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.600	0.400
解析用	: I (m)	1.600	0.400
"	: J (m)	1.600	0.400
照査用	: M (m)	1.600	0.400
"	: N (m)	1.600	0.400
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6000
I (m ⁴)	0.004500
J (m ³)	0.016299

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】36-i (112) ~ 36-j (112)

登録断面番号: 6

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.600	0.200
解析用	: I (m)	0.600	0.200
"	: J (m)	0.400	0.000
照査用	: M (m)	0.600	0.200
"	: N (m)	0.400	0.000
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9200
I (m ⁴)	0.342958
J (m ³)	0.038230

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】37-i (113) ~ 37-j (113)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.000	0.000
解析用 : I	(m)	0.000	0.000
" : J	(m)	0.000	0.000
照査用 : M	(m)	0.000	0.000
" : N	(m)	0.000	0.000
" : K	(m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0000
I (m ⁴)	0.000000
J (m ³)	0.000000

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

表入力モード

	登録断面 番号(M)	登録断面 番号(N)	A (m ²)	I (m ⁴)	J (m ³)
1-i ~ 24-j	1	-1	3.6430	1.246274	0.380545
25-i ~ 25-j	0	-1	0.0000	0.000000	0.000000
26-i ~ 26-j	2	-1	0.9200	0.342958	0.038230
27-i ~ 27-j	0	-1	0.6000	0.004500	0.016299
28-i ~ 28-j	0	-1	0.9300	0.006975	0.026199
29-i ~ 29-j	3	-1	1.7750	0.591472	0.063140
30-i ~ 30-j	0	-1	1.0500	0.007875	0.029799
31-i ~ 31-j	4	-1	1.8500	0.602596	0.065390
32-i ~ 32-j	0	-1	1.0500	0.007875	0.029799
33-i ~ 33-j	5	-1	1.7750	0.591472	0.063140
34-i ~ 34-j	0	-1	0.9300	0.006975	0.026199
35-i ~ 35-j	0	-1	0.6000	0.004500	0.016299
36-i ~ 36-j	6	-1	0.9200	0.342958	0.038230
37-i ~ 37-j	0	-1	0.0000	0.000000	0.000000

3.5.9 カット位置、一覧表
入力モード

【着目点】1-i (101) ~ 24-j (212)

登録断面番号: 1

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	2.450	2.750
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	-1.000	-1.000
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	1.800	2.100
"	: K (m)	1.174	0.900

断面種類 : 多主版(部分型)

A (m ²)	3.6430
I (m ⁴)	1.246274
J (m ³)	0.380545

主桁番号 : 1

主桁分割数 : 2

【着目点】25-i (101) ~ 25-j (101)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.000	0.000
解析用	: I (m)	0.000	0.000
"	: J (m)	0.000	0.000
照査用	: M (m)	0.000	0.000
"	: N (m)	0.000	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0000
I (m ⁴)	0.000000
J (m ³)	0.000000

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】26-i (102) ~ 26-j (102)

登録断面番号: 2

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.200	0.600
解析用	: I (m)	0.200	0.600
"	: J (m)	0.000	0.400
照査用	: M (m)	0.200	0.600
"	: N (m)	0.000	0.400
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9200
I (m ⁴)	0.342958
J (m ³)	0.038230

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】27-i (103) ~ 27-j (103)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.400	1.600
解析用	: I (m)	0.400	1.600
"	: J (m)	0.400	1.600
照査用	: M (m)	0.400	1.600
"	: N (m)	0.400	1.600
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6000
I (m ⁴)	0.004500
J (m ³)	0.016299

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】28-i (104) ~ 28-j (104)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.600	1.500
解析用	: I (m)	1.600	1.500
"	: J (m)	1.600	1.500
照査用	: M (m)	1.600	1.500
"	: N (m)	1.600	1.500
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9300
I (m ⁴)	0.006975
J (m ³)	0.026199

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】29-i (105) ~ 29-j (105)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.700	1.950
解析用	: I (m)	1.700	1.950
"	: J (m)	1.500	1.750
照査用	: M (m)	1.700	1.950
"	: N (m)	1.500	1.750
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.7750
I (m ⁴)	0.591472
J (m ³)	0.063140

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】30-i (106) ~ 30-j (106)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.750	1.750
解析用	: I (m)	1.750	1.750
"	: J (m)	1.750	1.750
照査用	: M (m)	1.750	1.750
"	: N (m)	1.750	1.750
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.0500
I (m ⁴)	0.007875
J (m ³)	0.029799

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】31-i (107) ~ 31-j (107)

登録断面番号: 4

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.950	1.950
解析用	: I (m)	1.950	1.950
"	: J (m)	1.750	1.750
照査用	: M (m)	1.950	1.950
"	: N (m)	1.750	1.750
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.8500
I (m ⁴)	0.602596
J (m ³)	0.065390

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】32-i (108) ~ 32-j (108)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.750	1.750
解析用	: I (m)	1.750	1.750
"	: J (m)	1.750	1.750
照査用	: M (m)	1.750	1.750
"	: N (m)	1.750	1.750
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.0500
I (m ⁴)	0.007875
J (m ³)	0.029799

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】33-i (109) ~ 33-j (109)

登録断面番号: 5

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.950	1.700
解析用	: I (m)	1.950	1.700
"	: J (m)	1.750	1.500
照査用	: M (m)	1.950	1.700
"	: N (m)	1.750	1.500
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.7750
I (m ⁴)	0.591472
J (m ³)	0.063140

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】34-i (110) ~ 34-j (110)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.500	1.600
解析用	: I (m)	1.500	1.600
"	: J (m)	1.500	1.600
照査用	: M (m)	1.500	1.600
"	: N (m)	1.500	1.600
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9300
I (m ⁴)	0.006975
J (m ³)	0.026199

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】35-i (111) ~ 35-j (111)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.600	0.400
解析用	: I (m)	1.600	0.400
"	: J (m)	1.600	0.400
照査用	: M (m)	1.600	0.400
"	: N (m)	1.600	0.400
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6000
I (m ⁴)	0.004500
J (m ³)	0.016299

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】 36-i (112) ~ 36-j (112)

登録断面番号: 6

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.600	0.200
解析用	: I (m)	0.600	0.200
"	: J (m)	0.400	0.000
照査用	: M (m)	0.600	0.200
"	: N (m)	0.400	0.000
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9200
I (m ⁴)	0.342958
J (m ³)	0.038230

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】 37-i (113) ~ 37-j (113)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.000	0.000
解析用	: I (m)	0.000	0.000
"	: J (m)	0.000	0.000
照査用	: M (m)	0.000	0.000
"	: N (m)	0.000	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0000
I (m ⁴)	0.000000
J (m ³)	0.000000

仮想横桁全高 (m): 0.300

横桁の上フランジ厚(m): 0.300

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

表入力モード

	登録断面 番号(M)	登録断面 番号(N)	A (m ²)	I (m ⁴)	J (m ³)
1-i ~ 24-j	1	-1	3.6430	1.246274	0.380545
25-i ~ 25-j	0	-1	0.0000	0.000000	0.000000
26-i ~ 26-j	2	-1	0.9200	0.342958	0.038230
27-i ~ 27-j	0	-1	0.6000	0.004500	0.016299
28-i ~ 28-j	0	-1	0.9300	0.006975	0.026199
29-i ~ 29-j	3	-1	1.7750	0.591472	0.063140
30-i ~ 30-j	0	-1	1.0500	0.007875	0.029799
31-i ~ 31-j	4	-1	1.8500	0.602596	0.065390
32-i ~ 32-j	0	-1	1.0500	0.007875	0.029799
33-i ~ 33-j	5	-1	1.7750	0.591472	0.063140
34-i ~ 34-j	0	-1	0.9300	0.006975	0.026199
35-i ~ 35-j	0	-1	0.6000	0.004500	0.016299
36-i ~ 36-j	6	-1	0.9200	0.342958	0.038230
37-i ~ 37-j	0	-1	0.0000	0.000000	0.000000

カット位置、

着目点	切断面 (m)	解析I用 (m)	解析J用 (m)	照査M用 (m)	照査N用 (m)	照査K用 (m)	
1-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
1-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
2-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
2-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
3-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
3-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
4-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
4-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
5-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
5-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
6-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
6-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
7-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
7-j	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
8-i	1	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
	2	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000

着目点		切断面 (m)	解析I用 (m)	解析J用 (m)	照查M用 (m)	照查N用 (m)	照查K用 (m)
21-j	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
22-i	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
22-j	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
23-i	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
23-j	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
24-i	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
24-j	1	2.7500	3.8500	-1.0000	3.8500	2.1000	0.9000
	2	2.4500	3.8500	-1.0000	3.8500	1.8000	1.1739
25-i	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
25-j	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
26-i	1	0.2000	0.2000	0.0000	0.2000	0.0000	0.0000
	2	0.6000	0.6000	0.4000	0.6000	0.4000	0.0000
26-j	1	0.2000	0.2000	0.0000	0.2000	0.0000	0.0000
	2	0.6000	0.6000	0.4000	0.6000	0.4000	0.0000
27-i	1	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	-1.0000
	2	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
27-j	1	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	-1.0000
	2	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
28-i	1	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
	2	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	-1.0000
28-j	1	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
	2	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	-1.0000
29-i	1	1.7000	1.7000	1.5000	1.7000	1.5000	0.0000
	2	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
29-j	1	1.7000	1.7000	1.5000	1.7000	1.5000	0.0000
	2	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
30-i	1	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
	2	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
30-j	1	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
	2	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
31-i	1	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
	2	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
31-j	1	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
	2	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
32-i	1	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
	2	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
32-j	1	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
	2	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	1.7500	-1.0000
33-i	1	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
	2	1.7000	1.7000	1.5000	1.7000	1.5000	0.0000
33-j	1	1.9500	1.9500	1.7500	1.9500	1.7500	0.0000
	2	1.7000	1.7000	1.5000	1.7000	1.5000	0.0000
34-i	1	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	-1.0000
	2	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000

着目点	切断面 (m)	解析I用 (m)	解析J用 (m)	照査M用 (m)	照査N用 (m)	照査K用 (m)	
34-j	1	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	1.5000	-1.0000
	2	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
35-i	1	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
	2	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	-1.0000
35-j	1	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	1.6000	-1.0000
	2	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	0.4000	-1.0000
36-i	1	0.6000	0.6000	0.4000	0.6000	0.4000	0.0000
	2	0.2000	0.2000	0.0000	0.2000	0.0000	0.0000
36-j	1	0.6000	0.6000	0.4000	0.6000	0.4000	0.0000
	2	0.2000	0.2000	0.0000	0.2000	0.0000	0.0000
37-i	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
37-j	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000

3.6 活荷重

3.6.1 基本

活荷重選択 : L-20
 反力計算時の衝撃係数 : 考慮する
 従載荷/主載荷荷重強度 (%) : 50

3.6.2 旧活荷重

基本

TT-43荷重使用時の指定	線荷重のみ係数倍する
線活荷重強度 (kN/m)	50.000
主載荷幅 (m)	5.50
下記荷重強度の指定	内部計算
等分布活荷重強度 (kN/m ²)	3.500
群集荷重強度 (kN/m ²)	3.500

3.7 鉄筋

No.1 2-j ~ 9-i

No.3 14-j ~ 21-i

No.	配置タイプ	鉄筋径 D	配置位置 Z _i (m)	本数 N(本)	曲げ用付加 本数(本)	軸力用付加 本数(本)	ピッチ C _s (mm)
1	段鉄筋(上縁から)	D16	0.2100	5.00	0.00	0.00	300.0

No.2 2-j ~ 9-i

No.4 14-j ~ 21-i

No.	配置タイプ	鉄筋径 D	配置位置 Z _i (m)	本数 N(本)	曲げ用付加 本数(本)	軸力用付加 本数(本)	ピッチ C _s (mm)
1	段鉄筋(上縁から)	D16	1.6400	3.00	0.00	0.00	300.0

3.8 せん断補強

No	部材No		i 端 or j 端	a (cm)	角度 (度)	鉄筋 Aw (cm ²)	a' (cm)	角度 (度)	鋼棒 Ap' (mm ²)	pe' (N/mm ²)	横Aw _t (cm ²)	軸Al _t (cm ²)	a'' (cm)
	始	終											
1	1	10	両端	12.5	90.0	11.140	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
2	11	11	i端	12.5	90.0	11.140	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
3	13	22	両端	12.5	90.0	11.140	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
4	23	23	i端	12.5	90.0	11.140	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1

a, a', a'' : ピッチ

3.9 計算設定

3.9.1 格子解析

- X 軸回り回転変位計算 : しない
- Y 軸回り回転変位計算 : しない
- Z 軸方向変位(たわみ)計算 : する
- 曲げモーメント計算 : する
- せん断力計算 : する
- ねじりモーメント計算 : しない
- X 軸回り回転反力計算 : する
- Y 軸回り回転反力計算 : する
- Z 軸方向鉛直反力計算 : する
- 曲げモーメント最大・最小時 せん断力計算 : する
- 曲げモーメント最大・最小時 ねじりモーメント計算 : しない
- せん断力最大・最小時 曲げモーメント計算 : する
- せん断力最大・最小時 ねじりモーメント計算 : しない
- ねじりモーメント最大・最小時 曲げモーメント計算 : しない
- ねじりモーメント最大・最小時 せん断力計算 : しない
- 支点沈下の計算 : しない
- 格点リナンバ : しない

3.9.2 鋼材

- 支点上レラクセーションを使う時 : 上端からの距離0.00cm
- プレストレス変位、2次力の計算法 : 一般解
- PRC時クリープ減少量算出位置 : 各図心ごと
- プレストレスの水平成分にCos を : 乗じない
- 定着端低減の曲線 : 直線

3.9.3 照査

- 曲げ破壊安全度の計算 : する
- せん断力に対する照査 : する
- ねじり照査 : する
- 概算数量の計算 : する

【曲げ照査】

- taの取り扱い : 入力値
- 終局時の検討断面 : M用
- 破壊抵抗曲げモーメントの算出法 : N一定
- 破壊抵抗曲げモーメントの低減 : 考慮しない
- Mu算出時の主桁鉄筋の考慮 : しない
- Mu算出時に後打ち部を : 考慮しない
- 設計荷重時の鋼材応力度増加量の算出位置 : 鋼材図心位置
- RC応力度計算、Mu、M- 算出時の外ケーブルを : 補強材として考慮する

- ひび割れ計算のタイミング : 引張応力発生
- 腐食環境

係数	桁上縁	桁下縁
環境条件による係数	0.0035	0.0050

- 曲げひび割れ配筋データの参照先 : 配筋から計算
- ひび割れ幅の増加を考慮するためのひずみ量 'csd : 0×10^{-6}

【せん断照査】

- 有効高dの算出法 : 配筋から計算
- ウェブ厚の設定方法 : 登録断面から
- スターラップ以外のせん断補強筋 : せん断鋼棒
- せん断鋼棒の導入プレストレスを必要鉄筋量の計算で : 考慮する
- Sc に乗ずる「K」の最小値 : 0.00

3.10 下部工中心

斜角を考慮した方向の反力を算出する

	A1側	A2側
x座標(m)	0.0000	29.6000
y座標(m)	0.0000	0.0000
斜角(度)	90.0000	90.0000

4章 解析結果

4.1 断面力(照査点毎)

4.1.1 2 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1274.540	1231.698	0.000	0.000
1001:横桁自重	53.655	53.655	0.000	0.000
2:橋面荷重	305.306	295.044	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	496.909	497.127	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-53.915	0.813	0.000	0.000
21:活荷重Smax	487.563	497.905	0.000	0.000
22:活荷重Smin	258.270	-16.685	0.000	0.000
27:活荷重Mmax(疲労)	496.909	497.127	0.000	0.000
28:活荷重Mmin(疲労)	-53.915	0.813	0.000	0.000
29:活荷重Smax(疲労)	487.563	497.905	0.000	0.000
30:活荷重Smin(疲労)	258.270	-16.685	0.000	0.000
37:鉄筋拘束力	6.379	0.000	-76.344	0.000
70:直ブレ	-1207.040	0.000	1803.146	0.000
71:有ブレ	-1094.745	0.000	1635.394	0.000

4.1.2 6 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	9773.258	0.000	0.000	0.000
1001:横桁自重	529.396	-17.885	0.000	0.000

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	2341.110	0.000	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	3551.894	-149.893	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-23.045	-1.584	0.000	0.000
21:活荷重Smax	2778.833	195.864	0.000	0.000
22:活荷重Smin	2478.773	-226.963	0.000	0.000
27:活荷重Mmax(疲労)	3551.894	-149.893	0.000	0.000
28:活荷重Mmin(疲労)	-23.045	-1.584	0.000	0.000
29:活荷重Smax(疲労)	2778.833	195.864	0.000	0.000
30:活荷重Smin(疲労)	2478.773	-226.963	0.000	0.000
37:鉄筋拘束力	12.940	0.000	-166.429	0.000
70:直ブレ	-14888.731	0.000	13601.250	0.000
71:有ブレ	-12415.204	0.000	11341.617	0.000

4.1.3 10 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1274.540	-1231.698	0.000	0.000
1001:横桁自重	53.655	-53.655	0.000	0.000
2:橋面荷重	305.306	-295.044	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	493.308	-494.235	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-53.538	-1.034	0.000	0.000
21:活荷重Smax	257.670	16.630	0.000	0.000
22:活荷重Smin	483.433	-497.811	0.000	0.000
27:活荷重Mmax(疲労)	493.308	-494.235	0.000	0.000
28:活荷重Mmin(疲労)	-53.538	-1.034	0.000	0.000
29:活荷重Smax(疲労)	257.670	16.630	0.000	0.000
30:活荷重Smin(疲労)	483.433	-497.811	0.000	0.000
70:直ブレ	-1207.523	0.000	1803.143	0.000
71:有ブレ	-1094.690	0.000	1634.654	0.000

4.2 反力

4.2.1 最大

格点番号	102	202	112	212	合計
主桁自重	1338.802	1338.802	1338.803	1338.802	5355.210
支点上横桁1	35.770	35.770	0.000	0.000	71.540
中間横桁1	26.827	26.827	8.942	8.942	71.540
中間横桁2	17.885	17.885	17.885	17.885	71.540
中間横桁3	8.942	8.942	26.828	26.827	71.540
支点上横桁2	0.000	0.000	35.770	35.770	71.540
車道舗装	155.250	155.250	155.250	155.250	621.000
高欄(左)	32.863	-9.613	32.863	-9.613	46.500
高欄(右)	-9.613	32.863	-9.613	32.863	46.500
地覆(左)	200.993	-58.793	200.993	-58.793	284.400
地覆(右)	-58.793	200.993	-58.793	200.993	284.400
縁石(左)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
縁石(右)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
死荷重(合計)	1748.927	1748.927	1748.928	1748.927	6995.710
直ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
有ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
活荷重(最大)	564.477	564.477	564.477	564.477	-----
活荷重(最小)	-33.888	-33.888	-33.888	-33.888	-----
合計(最大)	2313.404	2313.404	2313.404	2313.404	-----
合計(最小)	1715.040	1715.040	1715.040	1715.040	-----
R(道示.式4.1.1)	1681.152	1681.152	1681.152	1681.152	-----

5章 鋼材結果

6章 断面データ

7章 照査結果

8章 下部工設計用反力

8.1 内訳

荷重名称	R x(kNm)	A1側		Rz(kN)	A2側		合計(kN)
		R y(kNm)	Rz(kN)		R x(kNm)	R y(kNm)	
1:主桁自重	0.000	0.000	2677.605	0.000	0.000	2677.605	5355.210
2:橋面荷重	0.000	0.000	641.400	0.000	0.000	641.400	1282.800
19:活荷重R x最大時	1231.978	0.000	547.527	1231.978	0.000	547.527	
20:活荷重R x最小時	-1231.978	0.000	547.527	-1231.978	0.000	547.527	
21:活荷重R y最大時	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
22:活荷重R y最小時	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
23:活荷重Rz 最大時	-440.870	0.000	882.147	-440.870	0.000	882.147	
24:活荷重Rz 最小時	1.453	0.000	-2.918	1.453	0.000	-2.918	
35:直ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
36:有ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
80:直ブレ(PC鋼材2)	----	----	----	----	----	----	
81:有ブレ(PC鋼材2)	----	----	----	----	----	----	
1001:横桁自重	0.000	0.000	178.850	0.000	0.000	178.850	357.700

「----」の荷重ケースは計算が行われていません。

8.2 組み合わせ

着目支点：A1側

グループ名	組み合わせ名	R x(kNm)	R y(kNm)	Rz(kN)
導入直後	導入直後	0.000	0.000	2856.455
死荷重時	死荷重時	0.000	0.000	2856.455
全死荷重時	全死荷重時	0.000	0.000	3497.855
設計時	設計時 活R xmax	1231.978	0.000	4045.382
	設計時 活R xmin	-1231.978	0.000	4045.382
	設計時 活R ymax	0.000	0.000	3497.855
	設計時 活R ymin	0.000	0.000	3497.855
	設計時 活Rzmax	-440.870	0.000	4380.002
	設計時 活Rzmin	1.453	0.000	3494.937

着目支点：A2側

グループ名	組み合わせ名	R x(kNm)	R y(kNm)	Rz(kN)	合計(kN)
導入直後	導入直後	0.000	0.000	2856.455	5712.910
死荷重時	死荷重時	0.000	0.000	2856.455	5712.910
全死荷重時	全死荷重時	0.000	0.000	3497.855	6995.710
設計時	設計時 活R xmax	1231.978	0.000	4045.382	8090.763
	設計時 活R xmin	-1231.978	0.000	4045.382	8090.763
	設計時 活R ymax	0.000	0.000	3497.855	6995.710
	設計時 活R ymin	0.000	0.000	3497.855	6995.710
	設計時 活Rzmax	-440.870	0.000	4380.002	8760.004
	設計時 活Rzmin	1.453	0.000	3494.937	6989.874

9章 主要数量

	コンクリート(m ³)	外型枠(m ²)	内型枠(m ²)	PC鋼材(kg)	鉄筋(kg)
1橋当り	233.180	507.524	0.000	5522.4	0.0
コンクリートm ³ 当り	1.000	2.177	0.000	23.7	0.0
橋面積m ² 当り	0.864	1.880	0.000	20.5	0.0

(橋面積: 270.000 + 0.000 = 270.000 m²)

10章 総括 詳細

10.1 総括表 決定ケース

PRC設計総括表

PRC曲げ

鋼材応力度(PC1)

	決定ケース	p_p (N/mm ²)	p_{pa} (N/mm ²)	判定
6-j	[設計時] 活Mmax	963.031	1020.000	OK

曲げひび割れ幅

	決定ケース	W (cm)	Wa (cm)	判定
18-j	[設計時] 活Mmax	0.0013	0.1760	OK

曲げ破壊安全度

	決定ケース	安全率	判定
6-j	終局時c 活Mmax	1.18	OK

PC,PRC せん断

平均せん断応力度

	決定ケース	荷重状態	(N/mm ²)	(N/mm ²) ^a	判定
2-j	設計時 活Smax	せん断	0.698	0.450	Over

斜引張応力度

	決定ケース	荷重状態	l (N/mm ²)	l ^a (N/mm ²)	判定
2-j	設計時 活Smax	設計時	-0.656	0.800	OK

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時c 活Smax	1.97	OK

斜引張破壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時c 活Smax	1.80	OK

PC,PRC ねじり

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時c 活Smax	999.99	OK

斜引張破壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時a 活Tmax	0.00	NG

RCねじり鉄筋応力度

	決定ケース	sl (N/mm ²)	sa (N/mm ²)	判定
2-j	全死荷重時	0.00	180.00	OK

10.2 総括表 照査点ごと

PRC設計総括表

PRC曲げ

鋼材応力度(PC1)

	決定ケース	p (N/mm ²)	pa (N/mm ²)	判定
6-j	[設計時] 活Mmax	963.031	1020.000	OK
18-j	[設計時] 活Mmax	963.031	1020.000	OK

曲げひび割れ幅

	決定ケース	W (cm)	Wa (cm)	判定
6-j	[設計時] 活Mmax	0.0013	0.1760	OK
18-j	[設計時] 活Mmax	0.0013	0.1760	OK

曲げ破壊安全度

	決定ケース	安全率	判定
6-j	終局時c 活Mmax	1.18	OK
18-j	終局時c 活Mmax	1.18	OK

PC,PRC せん断

平均せん断応力度

	決定ケース	荷重状態	(N/mm ²)	a (N/mm ²)	判定
2-j	設計時 活Smax	せん断	0.698	0.450	Over

	決定ケース	荷重状態	(N/mm ²)	^a (N/mm ²)	判定
10-j	設計時 活Smin	せん断	-0.573	0.450	Over
14-j	設計時 活Smax	せん断	0.698	0.450	Over
22-j	設計時 活Smin	せん断	-0.573	0.450	Over

斜引張応力度

	決定ケース	荷重状態	l (N/mm ²)	la (N/mm ²)	判定
2-j	設計時 活Smax	設計時	-0.656	0.800	OK
10-j	設計時 活Smin	設計時	-0.648	0.800	OK
14-j	設計時 活Smax	設計時	-0.656	0.800	OK
22-j	設計時 活Smin	設計時	-0.648	0.800	OK

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時c 活Smax	1.97	OK
10-j	終局時c 活Smin	2.33	OK
14-j	終局時c 活Smax	1.97	OK
22-j	終局時c 活Smin	2.33	OK

斜引張破壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時c 活Smax	1.80	OK
10-j	終局時c 活Smin	2.14	OK
14-j	終局時c 活Smax	1.80	OK
22-j	終局時c 活Smin	2.14	OK

PC,PRC ねじり

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時c 活Smax	999.99	OK
10-j	終局時c 活Smin	999.99	OK
14-j	終局時c 活Smax	999.99	OK
22-j	終局時c 活Smin	999.99	OK

斜引張破壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
2-j	終局時a 活Tmax	0.00	NG
10-j	終局時a 活Tmax	0.00	NG

	決定ケース	安全率	判定
14-j	終局時a 活Tmax	0.00	NG
22-j	終局時a 活Tmax	0.00	NG

RCねじり鉄筋応力度

	決定ケース	sl (N/mm ²)	sa (N/mm ²)	判定
2-j	全死荷重時	0.00	180.00	OK
10-j	全死荷重時	0.00	180.00	OK
14-j	全死荷重時	0.00	180.00	OK
22-j	全死荷重時	0.00	180.00	OK

11章 概算数量

11.1 橋面積

車道部	270.00
計	270.00 (m ²)

11.2 主桁コンクリート体積

No.	断面積	水平長	体積
1	7.286	* 0.200	= 1.457
2	7.286	* 1.000	= 7.286
3~ 4	7.286	* 3.200 * 2	= 46.630
5~ 8	7.286	* 3.700 * 4	= 107.833
9~ 10	7.286	* 3.200 * 2	= 46.630
11	7.286	* 1.000	= 7.286
12	7.286	* 0.200	= 1.457
計			218.580 (m ³)

11.3 横桁部

横桁1

No.	断面積	厚さ	体積
1	7.300	* 0.400	= 2.920
計			2.920 (m ³)

横桁2

No.	断面積	厚さ	体積
2	7.300	* 0.400	= 2.920
計			2.920 (m ³)

横桁3

No.	断面積	厚 さ	体積
3	7.300	* 0.400	= 2.920
計			2.920 (m ³)

横桁4

No.	断面積	厚 さ	体積
4	7.300	* 0.400	= 2.920
計			2.920 (m ³)

横桁5

No.	断面積	厚 さ	体積
5	7.300	* 0.400	= 2.920
計			2.920 (m ³)
合計			233.180 (m ³) 0.864 (m ³ /m ²)

11.4 主桁外型枠面積

No.	周長	区間長	面積
1	16.432	* 0.200	= 3.286
2	16.432	* 1.000	= 16.432
3 ~ 4	16.432	* 3.200 * 2	= 105.163
5 ~ 8	16.432	* 3.700 * 4	= 243.190
9 ~ 10	16.432	* 3.200 * 2	= 105.163
11	16.432	* 1.000	= 16.432
12	16.432	* 0.200	= 3.286
端板	7.286	* 2	= 14.572
計			507.524 (m ²) 2.177 (m ² /m ³)

11.5 横桁外型枠面積

横桁1

No.	断面積	面 数	面積
1	7.300	* 2.000	= 14.600
計			14.600 (m ²)

横桁2

No.	断面積	面 数	面積
2	7.300	* 2.000	= 14.600
計			14.600 (m ²)

横桁3

No.	断面積	面数		面積
3	7.300	* 2.000	=	14.600
計				14.600 (m ²)

横桁4

No.	断面積	面数		面積
4	7.300	* 2.000	=	14.600
計				14.600 (m ²)

横桁5

No.	断面積	面数		面積
5	7.300	* 2.000	=	14.600
計				14.600 (m ²)

11.6 横桁外型枠面積 (底面)

横桁1

No.	断面積	面数		面積
1	1.840	* 1.000	=	1.840
計				1.840 (m ²)

横桁2

No.	断面積	面数		面積
2	1.840	* 1.000	=	1.840
計				1.840 (m ²)

横桁3

No.	断面積	面数		面積
3	1.840	* 1.000	=	1.840
計				1.840 (m ²)

横桁4

No.	断面積	面数		面積
4	1.840	* 1.000	=	1.840
計				1.840 (m ²)

横桁5

No.	断面積	面数		面積
5	1.840	* 1.000	=	1.840
計				1.840 (m ²)
合計				82.200 (m ²) 0.353 (m ² /m ³)

11.7 PC鋼材質量(縦締め)

主桁1 (Group 1)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	28.710	* 8.748	* 4 =	1004.6
2	28.703	* 8.748	* 4 =	1004.4
3	28.662	* 8.748	* 3 =	752.2
計				2761.2 (kg)

主桁2 (Group 2)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	28.710	* 8.748	* 4 =	1004.6
2	28.703	* 8.748	* 4 =	1004.4
3	28.662	* 8.748	* 3 =	752.2
計				2761.2 (kg)
合計				5522.4 (kg) 23.7 (kg/m ³)