

PC 単純桁の設計 サンプルデータ

Sample9_COMPO

PCコンポ橋サンプルデータ

目次

1章 入力データ	1
1.1 設計条件	1
1.2 設計の考え方	2
1.3 主桁	2
1.3.1 断面形状	2
1.3.2 側面形状	4
1.3.3 主桁配置	5
1.4 横桁	5
1.4.1 横桁配置	5
1.4.2 形状	5
1.5 後打ち部形状	6
1.6 セグメント継ぎ目位置	7
1.7 PC板荷重	7
1.8 橋面	7
1.8.1 基本	7
1.8.2 単位体積重量	8
1.8.3 形状	8
1.8.4 幅員構成	9
1.9 鋼材配置	10
1.10 鉄筋配置	10
1.11 せん断補強	10
1.12 下部工中心	11
2章 詳細データ	11
2.1 材料	11
2.1.1 コンクリート	11
2.1.2 PC鋼材	13
2.1.3 鉄筋	14
2.2 基本データ	15
2.3 組み合わせコントロール	15
2.4 検討荷重ケース	15
2.4.1 検討荷重ケース	15
2.4.2 任意荷重ケース	16
2.5 格点	16
2.6 部材	18
2.7 支点	22
2.8 照査点	23
2.8.1 曲げ	23
2.8.2 せん断	24
2.8.3 セグメント継ぎ目位置	24
2.9 格子	25
2.9.1 主桁	25
2.9.2 支間長	25
2.9.3 支承線	25
2.9.4 ライン	25
2.9.5 幅員項目	26
2.9.6 幅員構造	27
2.9.7 合成前死荷重	28
線	28
主桁	32

横げた	33
2.9.8 合成後死荷重	34
等分布	34
線	34
2.10 検討組み合わせケース	35
2.11 鋼材配置	40
2.12 断面データ	44
2.13 カット位置、一覧表(合成後)	69
2.14 活荷重	79
2.14.1 基本	79
2.14.2 断面力算出用荷重強度	79
2.14.3 AB活荷重	79
基本	79
L荷重強度	79
T荷重強度	79
2.15 鉄筋	80
2.16 せん断補強	80
2.17 計算設定	80
2.17.1 格子解析	80
2.17.2 鋼材	80
2.17.3 照査	81
2.18 下部工中心	82
3章 解析結果	82
3.1 断面力(照査点毎)	82
3.1.1 合成前	82
3 - j	82
6 - j	82
7 - j	82
8 - j	82
11 - j	82
17 - j	82
20 - j	83
21 - j	83
22 - j	83
25 - j	83
31 - j	83
34 - j	83
35 - j	83
36 - j	83
39 - j	83
3.1.2 合成後	84
3 - j	84
6 - j	84
7 - j	84
8 - j	84
11 - j	84
17 - j	84
20 - j	85
21 - j	85
22 - j	85

25 -j	85
31 -j	85
34 -j	85
35 -j	86
36 -j	86
39 -j	86
3.2 反力	86
3.2.1 最大	86
合成前	86
合成後	88
合成前、合成後集計	89
4章 鋼材結果	90
5章 断面データ	90
6章 照査結果	90
7章 下部工設計用反力	90
7.1 合成前 内訳	90
7.2 合成前 組み合わせ	90
7.3 合成後 内訳	91
7.4 合成後 組み合わせ	91
7.5 合成前後集計 内訳	92
7.6 合成前後集計 組み合わせ	92
8章 概算数量	92
8.1 橋面積	92
8.2 主桁コンクリート体積	93
8.3 横桁部	94
8.4 主桁外型枠面積	94
8.5 横桁外型枠面積	96
8.6 横桁外型枠面積(底面)	96
8.7 PC鋼材質量(縦締め)	97
8.8 PC鋼材質量(横締め)	98

1章 入力データ

1.1 設計条件

設計メモ : PCコンボ橋

設計法 : PC

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	50
床版コンクリート	30
横桁コンクリート	30

PC鋼材

縦引き	12T12.7B (SWPR7BN)
横引き	T12.7B(SWPR7BN)

主鉄筋 : SD295A

せん断補強筋 : SD295A

橋梁緒元

活荷重 : B 活荷重(T・L荷重)

支間長 (m) : 30.000

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)	0.400
桁がかり長 右 (m)	0.400

クリープ、乾燥収縮差(床版合成2次応力算出用)

その他普通ポルトランドセメント

セメント種類による係数	1.0
フローひずみに対するクリープ係数 fo	2.0
環境条件に関する係数	3.0
養生日数	0.0
床版コンクリート打設時の日数	90.0
遅れ弾性ひずみに対するクリープ係数 do	0.4
コンクリートの乾燥収縮ひずみ so(10e ⁻⁵)	25.0
コンクリートの温度()	20.0

主桁コンクリートと床版の温度差 : 5.000 度

(温度差による断面力算出用)

鋼材応力度算出時主桁コンクリートのクリープ係数

最終	1	2.67
床版施工以降	2	1.49
橋面施工以降	3	1.37

1.2 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 : 考慮する

X方向最小格点数(支承線内): 10

格点番号の方向 : X方向

横桁の剛性 : フランジ考慮(有効幅)

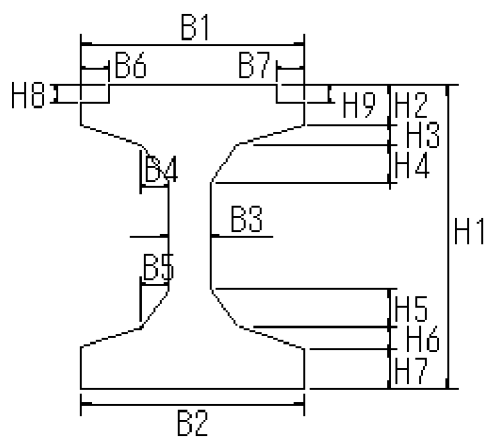
断面常数の扱い : ねじり剛度を考慮しない

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

1.3 主桁

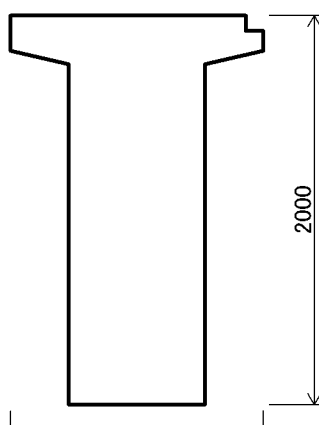
1.3.1 断面形状



外桁のときには「B6、H8」が外側の寸法です

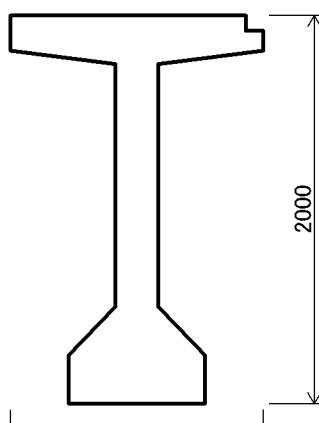
【外桁(端部)】

No.	B (m)	H (m)
1	1.300	2.000
2	0.700	0.180
3	0.700	0.070
4	0.000	0.000
5	0.000	0.000
6	0.000	0.000
7	0.090	0.000
8	-----	0.000
9	-----	0.080



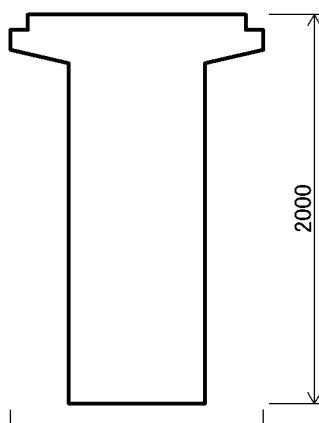
【外桁(中間部)】

No.	B (m)	H (m)
1	1.300	2.000
2	0.700	0.180
3	0.220	0.070
4	0.000	0.000
5	0.000	0.000
6	0.000	0.250
7	0.090	0.250
8	-----	0.000
9	-----	0.080



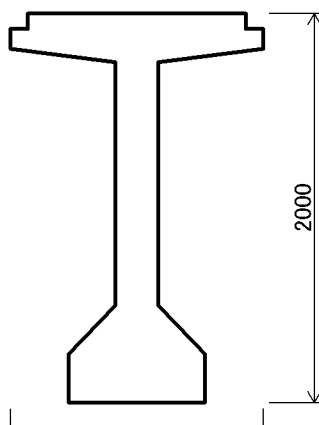
【中桁(端部)】

No.	B (m)	H (m)
1	1.300	2.000
2	0.700	0.180
3	0.700	0.070
4	0.000	0.000
5	0.000	0.000
6	0.090	0.000
7	0.090	0.000
8	-----	0.080
9	-----	0.080



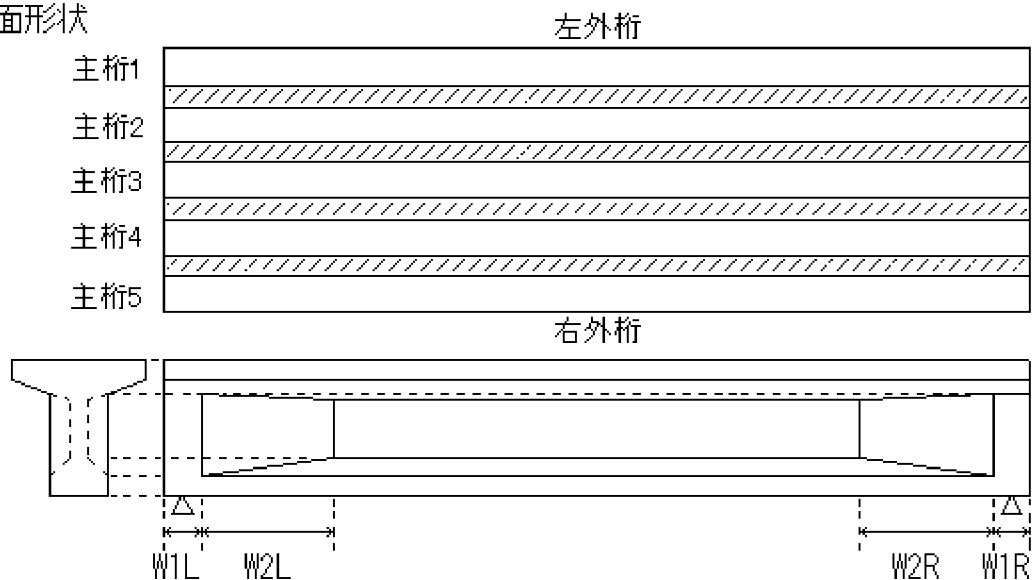
【中桁(中間部)】

No.	B (m)	H (m)
1	1.300	2.000
2	0.700	0.180
3	0.220	0.070
4	0.000	0.000
5	0.000	0.000
6	0.090	0.250
7	0.090	0.250
8	-----	0.080
9	-----	0.080



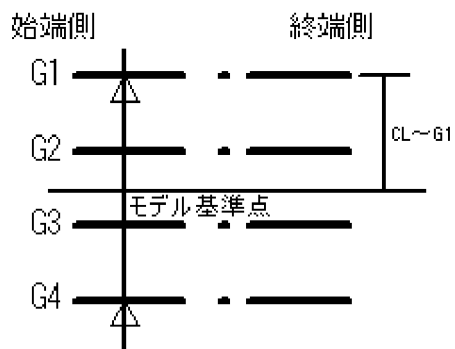
1.3.2 側面形状

平面形状



	W1L (m)	W2L (m)	W2R (m)	W1R (m)
左外桁	1.000	1.200	1.200	1.000
右外桁	1.000	1.200	1.200	1.000

1.3.3 主桁配置



センターラインからG1までの距離

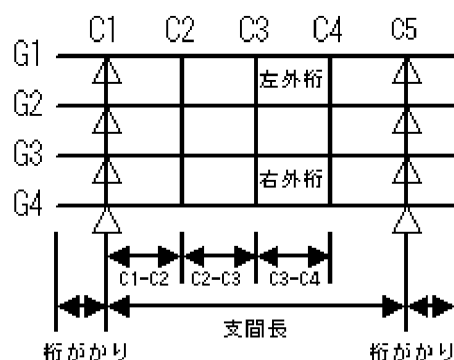
6.200 (m)

	主桁間隔(m)
G1-G2	3.100
G2-G3	3.100
G3-G4	3.100
G4-G5	3.100

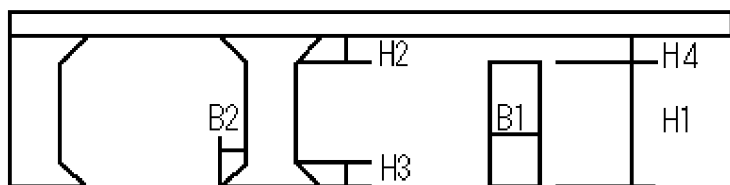
1.4 横桁

1.4.1 横桁配置

横桁間隔	左外桁 (m)	右外桁 (m)
C1-C2	15.000	15.000
C2-C3	15.000	15.000



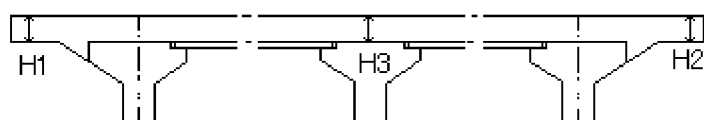
1.4.2 形状



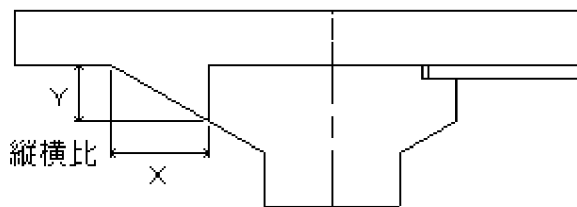
	B1 (m)	B2 (m)	H1 (m)	H2 (m)	H3 (m)	H4 (m)
1	0.700	0.000	2.000	0.000	0.000	0.000
2	0.300	0.000	1.570	0.000	0.000	0.180
3	0.700	0.000	2.000	0.000	0.000	0.000

1.5 後打ち部形状

断面形状



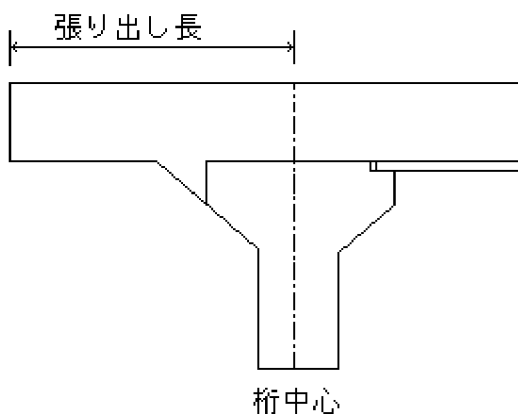
拡大図



No.	H (m)
1	0.250
2	0.250
3	0.170

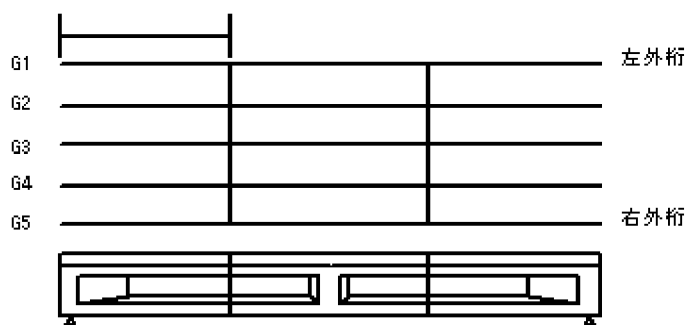
ハンチ形状の縦横比

$$X : Y = 5.4 : 7.0$$



	張り出し長 (m)
右外桁始端	1.200
右外桁終端	1.200
左外桁始端	1.200
左外桁終端	1.200

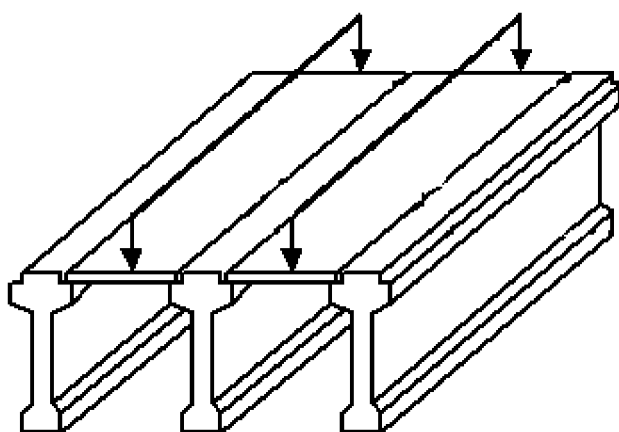
1.6 セグメント継ぎ目位置



左右対称（橋軸方向）

No.	左外桁(m)	右外桁(m)	適用
1	9.900	9.900	

1.7 PC板荷重



	荷重強度 (kN/m)
G1-G2	3.763
G2-G3	3.763
G3-G4	3.763
G4-G5	3.763

1.8 橋面

1.8.1 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) : あり
- 歩道(左) : あり

1.8.2 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	22.500	100.000	2.250
歩道コンクリート(左)	23.000	350.000	8.050
歩道コンクリート(右)	23.000	350.000	8.050
歩道舗装(左)	22.500	30.000	0.675
歩道舗装(右)	22.500	30.000	0.675

【線荷重】

項目	
高欄・遮音壁 (左)(kN/m)	0.600
高欄・遮音壁 (右)(kN/m)	0.600
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

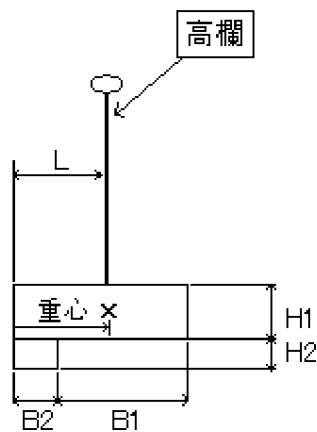
1.8.3 形状

【地覆】(m)

タイプ： 地覆型

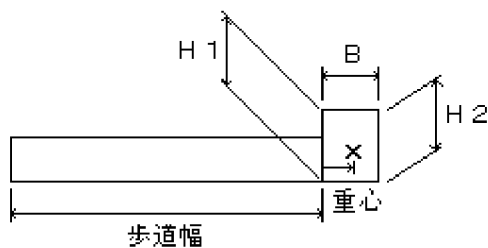
	左地覆	右地覆
B1	0.400	0.400
B2	0.000	0.000
H1	0.510	0.510
H2	0.000	0.000
L	0.200	0.200

	左地覆	右地覆
面積(m ²)	0.204	0.204
重心 (m)	0.200	0.200

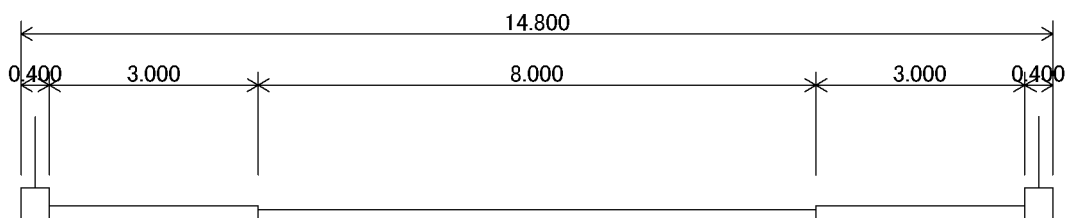


【歩道】(m)

	左	右
縁石 H1	0.000	0.000
縁石 H2	0.000	0.000
縁石 B	0.000	0.000
歩道幅	3.000	3.000

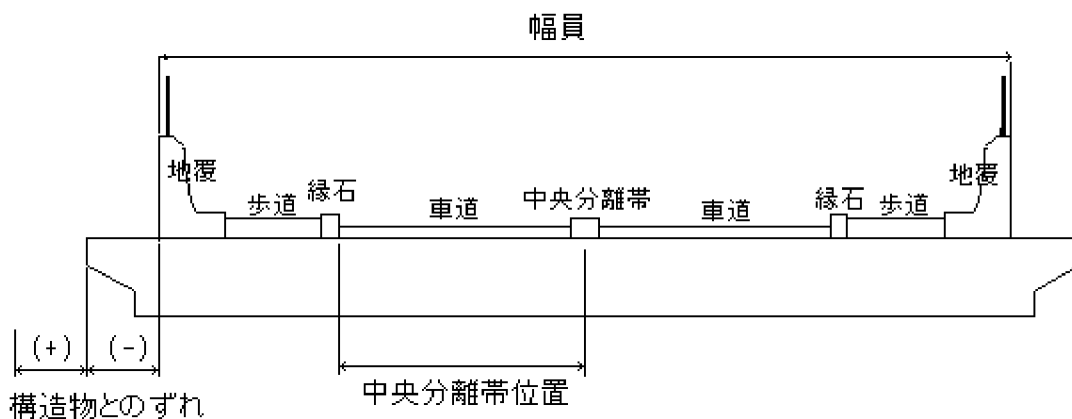


	左縁石	右縁石
面積(m ²)	0.000	0.000
重心 (m)	0.000	0.000



1.8.4 幅員構成

変化数 : 0

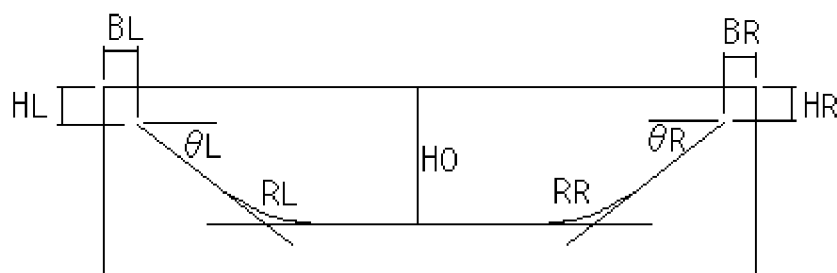


【幅員】(m)

寸法入力の方法 : 投影

	幅員	構造物とのずれ
始点	14.800	0.000
終点	14.800	0.000

1.9 鋼材配置



鋼材配置の入力： 角度

主桁1, 2, 3, 4, 5

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	1350.000	0.000	0.000	3:両方	HL 0.310 HR 0.310 Ho 1.790	BL 0.000 BR 0.000	L7.000 R7.000	RL 19.560 RR 19.560	1.000
2	1350.000	0.000	0.000	3:両方	HL 0.780 HR 0.780 Ho 1.910	BL 0.000 BR 0.000	L6.300 R6.300	RL 18.175 RR 18.175	1.000
3	1350.000	0.000	0.000	3:両方	HL 1.250 HR 1.250 Ho 1.910	BL 0.000 BR 0.000	L5.000 R5.000	RL 25.385 RR 25.385	1.000
4	1350.000	0.000	0.000	3:両方	HL 1.720 HR 1.720 Ho 1.910	BL 0.000 BR 0.000	L2.000 R2.000	RL 52.083 RR 52.083	1.000

横桁1, 2, 3

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	1350.000	0.000	0.000	3:両方	HL 0.250 HR 0.250 Ho 0.250	BL 0.000 BR 0.000	L0.000 R0.000	RL 0.000 RR 0.000	1.000
2	1350.000	0.000	0.000	3:両方	HL 1.250 HR 1.250 Ho 1.250	BL 0.000 BR 0.000	L0.000 R0.000	RL 0.000 RR 0.000	1.000

1.10 鉄筋配置

主桁1, 2, 3, 4, 5

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)
1	0.000	30.800	段鉄筋(下縁から)	16	0.1000	6.00

1.11 せん断補強

主桁1, 2, 3, 4, 5

No	断面位置		a (cm)	角度 (度)	鉄筋 A _w (cm ²)	a' (cm)	角度 (度)	鋼棒 A _p (mm ²)	pe' (N/mm ²)	横A _w t (cm ²)	軸A _l t (cm ²)	a'' (cm)
	開始	終了										
1	0.0	30.8	25.0	90.0	2.530	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1

a, a', a'' : ピッチ

1.12 下部工中心

	A1側	A2側
x座標(m)	0.0000	30.0000
y座標(m)	0.0000	0.0000

2章 詳細データ

2.1 材料

2.1.1 コンクリート

コンクリートA

設計基準強度: 50

許容曲げ圧縮応力度 (導入直後)	20.00	N/mm ²
” (その他)	16.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度 (導入直後)	-1.80	N/mm ²
” (死荷重時)	0.00	N/mm ²
” (設計荷重時)	-1.80	N/mm ²
” (温度変化時)	-2.30	N/mm ²
” (風時)	-2.80	N/mm ²
” (温度+風時)	-2.80	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	-3.00	N/mm ²
負担できる平均せん断応力度 (設計時)	0.65	N/mm ²
平均せん断応力度最大(せん断のみ)	6.00	N/mm ²
” (せん断とねじり)	6.80	N/mm ²
許容斜引張応力度 (死荷重時:せん断のみ)	1.200	N/mm ²
” (死荷重時:せん断とねじり)	1.500	N/mm ²
許容斜引張応力度 (設計時:せん断のみ)	2.300	N/mm ²
” (設計時:せん断とねじり)	2.800	N/mm ²
ヤング係数 (設計基準値)	3.300 × 10 ⁴	N/mm ²
” (導入時)	2.750 × 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	1.435 × 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	-3.00	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)	1.700	N/mm ²
" (設計時:せん断とねじり)	2.200	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

2.1.2 PC鋼材

鋼材1

鋼材種類: 12T12.7B (SWPR7BN)

鋼材断面積 A_p	1184.500	mm^2
シース直径	65.0	mm
(引張)強度 p_u	1850.0	N/mm^2
許容(引張)応力度(導入直後)	1295.0	N/mm^2
” (設計荷重時)	1110.0	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	8.0	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	9.288	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	

鋼材2

鋼材種類: T12.7B(SWPR7BN)

鋼材断面積 A_p	98.710	mm^2
シース直径	26.0	mm
(引張)強度 p_u	1850.0	N/mm^2
許容(引張)応力度(導入直後)	1295.0	N/mm^2
” (設計荷重時)	1110.0	N/mm^2
” (引張補強材として)	180.0	N/mm^2
ヤング係数 E_p	2.00×10^5	N/mm^2
1.0m当たりの摩擦係数	0.00000	
1.0rad当たりの摩擦係数 μ	0.00000	
すべりによるセット量	0.0	mm
レラクセーション率(導入前)	6.0	%
” (中間支点上)	7.0	%
” (その他)	5.0	%
単位長さ質量	0.774	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	22.0×10^6	回
材料係数 s	1.05	

2.1.3 鉄筋

鉄筋

鉄筋規格: SD295A

降伏点応力度	295.0	N/mm^2
設計引張強度	440.0	N/mm^2
許容引張応力度の基本値(死荷重時)	100.0	N/mm^2
” (設計時)	180.0	N/mm^2
” (地震時)	180.0	N/mm^2
ヤング係数	2.00×10^5	N/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	21.0×10^6	回
材料係数 s	1.05	

2.2 基本データ

設計メモ

PCコンボ橋

解析法 : GRID(格子)

設計法 : PC

施工法 : 合成桁

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	50	1. 上部工 4. 上部場所打ち 3. 上部横桁 4. 上部場所打ち
コンクリート B	30	
コンクリート C	30	
コンクリート D	21	

鋼材

鋼材 1	12T12.7B (SWPR7BN)
鋼材 2	T12.7B(SWPR7BN)

鉄筋 : SD295A

2.3 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
温度時	1.15	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	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
過載荷時		1.00	1.00	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

平均せん断応力度の組み合わせ : 設計荷重作用時

2.4 検討荷重ケース

2.4.1 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
21	活荷重Smax
22	活荷重Smin

荷重ケース	荷重名
23	活荷重Nmax
24	活荷重Nmin
25	活荷重Tmax
26	活荷重Tmin
35	直プレ2次
36	有プレ2次
40	場所打ち床版荷重
70	直プレ
71	有プレ
78	直プレ1次(PC2)
79	有プレ1次(PC2)
80	直プレ2次(PC2)
81	有プレ2次(PC2)

2.4.2 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	40
1002	PC板荷重	40

2.5 格点

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
1	101	-0.4000	6.2000	載荷
2	102	0.0000	6.2000	載荷
3	103	0.6000	6.2000	載荷
4	104	1.0000	6.2000	載荷
5	105	1.8000	6.2000	載荷
6	106	5.6500	6.2000	載荷
7	107	9.5000	6.2000	載荷
8	108	15.0000	6.2000	載荷
9	109	20.5000	6.2000	載荷
10	110	24.3500	6.2000	載荷
11	111	28.2000	6.2000	載荷
12	112	29.0000	6.2000	載荷
13	113	29.4000	6.2000	載荷
14	114	30.0000	6.2000	載荷
15	115	30.4000	6.2000	載荷
16	201	-0.4000	3.1000	載荷
17	202	0.0000	3.1000	載荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	载荷条件
18	203	0.6000	3.1000	载荷
19	204	1.0000	3.1000	载荷
20	205	1.8000	3.1000	载荷
21	206	5.6500	3.1000	载荷
22	207	9.5000	3.1000	载荷
23	208	15.0000	3.1000	载荷
24	209	20.5000	3.1000	载荷
25	210	24.3500	3.1000	载荷
26	211	28.2000	3.1000	载荷
27	212	29.0000	3.1000	载荷
28	213	29.4000	3.1000	载荷
29	214	30.0000	3.1000	载荷
30	215	30.4000	3.1000	载荷
31	301	-0.4000	0.0000	载荷
32	302	0.0000	0.0000	载荷
33	303	0.6000	0.0000	载荷
34	304	1.0000	0.0000	载荷
35	305	1.8000	0.0000	载荷
36	306	5.6500	0.0000	载荷
37	307	9.5000	0.0000	载荷
38	308	15.0000	0.0000	载荷
39	309	20.5000	0.0000	载荷
40	310	24.3500	0.0000	载荷
41	311	28.2000	0.0000	载荷
42	312	29.0000	0.0000	载荷
43	313	29.4000	0.0000	载荷
44	314	30.0000	0.0000	载荷
45	315	30.4000	0.0000	载荷
46	401	-0.4000	-3.1000	载荷
47	402	0.0000	-3.1000	载荷
48	403	0.6000	-3.1000	载荷
49	404	1.0000	-3.1000	载荷
50	405	1.8000	-3.1000	载荷
51	406	5.6500	-3.1000	载荷
52	407	9.5000	-3.1000	载荷
53	408	15.0000	-3.1000	载荷
54	409	20.5000	-3.1000	载荷
55	410	24.3500	-3.1000	载荷
56	411	28.2000	-3.1000	载荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
57	412	29.0000	-3.1000	載荷
58	413	29.4000	-3.1000	載荷
59	414	30.0000	-3.1000	載荷
60	415	30.4000	-3.1000	載荷
61	501	-0.4000	-6.2000	載荷
62	502	0.0000	-6.2000	載荷
63	503	0.6000	-6.2000	載荷
64	504	1.0000	-6.2000	載荷
65	505	1.8000	-6.2000	載荷
66	506	5.6500	-6.2000	載荷
67	507	9.5000	-6.2000	載荷
68	508	15.0000	-6.2000	載荷
69	509	20.5000	-6.2000	載荷
70	510	24.3500	-6.2000	載荷
71	511	28.2000	-6.2000	載荷
72	512	29.0000	-6.2000	載荷
73	513	29.4000	-6.2000	載荷
74	514	30.0000	-6.2000	載荷
75	515	30.4000	-6.2000	載荷

2.6 部材

合成前

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		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			
1	1	101	102	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
2	2	102	103	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
3	3	103	104	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
4	4	104	105	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
5	5	105	106	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
6	6	106	107	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
7	7	107	108	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
8	8	108	109	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
9	9	109	110	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
10	10	110	111	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
11	11	111	112	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
12	12	112	113	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
13	13	113	114	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
14	14	114	115	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		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			
15	15	201	202	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
16	16	202	203	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
17	17	203	204	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
18	18	204	205	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
19	19	205	206	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
20	20	206	207	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
21	21	207	208	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
22	22	208	209	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
23	23	209	210	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
24	24	210	211	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
25	25	211	212	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
26	26	212	213	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
27	27	213	214	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
28	28	214	215	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
29	29	301	302	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
30	30	302	303	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
31	31	303	304	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
32	32	304	305	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
33	33	305	306	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
34	34	306	307	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
35	35	307	308	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
36	36	308	309	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
37	37	309	310	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
38	38	310	311	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
39	39	311	312	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
40	40	312	313	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
41	41	313	314	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
42	42	314	315	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
43	43	401	402	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
44	44	402	403	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
45	45	403	404	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
46	46	404	405	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
47	47	405	406	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
48	48	406	407	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
49	49	407	408	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
50	50	408	409	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
51	51	409	410	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		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			
52	52	410	411	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
53	53	411	412	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
54	54	412	413	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
55	55	413	414	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
56	56	414	415	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
57	57	501	502	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
58	58	502	503	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
59	59	503	504	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
60	60	504	505	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
61	61	505	506	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
62	62	506	507	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
63	63	507	508	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
64	64	508	509	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
65	65	509	510	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
66	66	510	511	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
67	67	511	512	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
68	68	512	513	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
69	69	513	514	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
70	70	514	515	1	剛	剛	3.300	1.435	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

合成後追加部材分

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		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			
71	71	101	201	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
72	72	201	301	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
73	73	301	401	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
74	74	401	501	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
75	75	102	202	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
76	76	202	302	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
77	77	302	402	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		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			
78	78	402	502	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
79	79	103	203	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
80	80	203	303	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
81	81	303	403	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
82	82	403	503	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
83	83	104	204	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
84	84	204	304	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
85	85	304	404	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
86	86	404	504	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
87	87	105	205	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
88	88	205	305	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
89	89	305	405	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
90	90	405	505	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
91	91	106	206	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
92	92	206	306	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
93	93	306	406	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
94	94	406	506	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
95	95	107	207	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
96	96	207	307	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
97	97	307	407	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
98	98	407	507	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
99	99	108	208	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
100	100	208	308	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
101	101	308	408	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
102	102	408	508	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
103	103	109	209	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
104	104	209	309	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
105	105	309	409	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
106	106	409	509	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
107	107	110	210	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
108	108	210	310	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
109	109	310	410	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
110	110	410	510	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
111	111	111	211	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
112	112	211	311	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
113	113	311	411	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
114	114	411	511	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		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			
115	115	112	212	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
116	116	212	312	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
117	117	312	412	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
118	118	412	512	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
119	119	113	213	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
120	120	213	313	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
121	121	313	413	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
122	122	413	513	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
123	123	114	214	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
124	124	214	314	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
125	125	314	414	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
126	126	414	514	3	剛	剛	2.800	1.217	10.00
127	127	115	215	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
128	128	215	315	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
129	129	315	415	1	剛	剛	3.300	1.435	10.00
130	130	415	515	1	剛	剛	3.300	1.435	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

2.7 支点

合成前

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	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
2	202	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
3	302	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
4	402	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
5	502	Y Pin	-1.000000E+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) Kxy (kN.m/rad)	Ky (kN.m/rad) Kxz (kN.m/m)	Kz (kN/m) Kyz (kN.m/m)
6	114	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
7	214	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
8	314	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
9	414	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
10	514	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000

合成後

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	302	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
4	402	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
5	502	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
6	114	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
7	214	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
8	314	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
9	414	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
10	514	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000

2.8 照査点

2.8.1 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-セグメント継目位置
7	7	0	1		G1-支間中央
8	8	0	1		G1-セグメント継目位置
20	20	0	1		G2-セグメント継目位置

No.	部材番号	i 端	j 端	コメント i 端	コメント j 端
21	21	0	1		G2-支間中央
22	22	0	1		G2-セグメント継目位置
34	34	0	1		G3-セグメント継目位置
35	35	0	1		G3-支間中央
36	36	0	1		G3-セグメント継目位置
48	48	0	1		G4-セグメント継目位置
49	49	0	1		G4-支間中央
50	50	0	1		G4-セグメント継目位置
62	62	0	1		G5-セグメント継目位置
63	63	0	1		G5-支間中央
64	64	0	1		G5-セグメント継目位置

2.8.2 せん断

No.	部材番号	i 端	j 端	コメント i 端	コメント j 端
3	3	0	1		G1-せん断照査点
11	11	0	1		G1-せん断照査点
17	17	0	1		G2-せん断照査点
25	25	0	1		G2-せん断照査点
31	31	0	1		G3-せん断照査点
39	39	0	1		G3-せん断照査点
45	45	0	1		G4-せん断照査点
53	53	0	1		G4-せん断照査点
59	59	0	1		G5-せん断照査点
67	67	0	1		G5-せん断照査点

2.8.3 セグメント継ぎ目位置

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-セグメント継目位置,
8	8	0	1		G1-セグメント継目位置,
20	20	0	1		G2-セグメント継目位置,
22	22	0	1		G2-セグメント継目位置,
34	34	0	1		G3-セグメント継目位置,
36	36	0	1		G3-セグメント継目位置,
48	48	0	1		G4-セグメント継目位置,
50	50	0	1		G4-セグメント継目位置,
62	62	0	1		G5-セグメント継目位置,
64	64	0	1		G5-セグメント継目位置,

2.9 格子

2.9.1 主桁

No.	主桁1	主桁2	主桁3	主桁4	主桁5
1	101	201	301	401	501
2	102	202	302	402	502
3	103	203	303	403	503
4	104	204	304	404	504
5	105	205	305	405	505
6	106	206	306	406	506
7	107	207	307	407	507
8	108	208	308	408	508
9	109	209	309	409	509
10	110	210	310	410	510
11	111	211	311	411	511
12	112	212	312	412	512
13	113	213	313	413	513
14	114	214	314	414	514
15	115	215	315	415	515

2.9.2 支間長

	支間長 (m)
1	30.0000

2.9.3 支承線

No.	支承線1	支承線2
1	101	115
2	201	215
3	301	315
4	401	415
5	501	515

2.9.4 ライン

合成前

左端ライン

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	7.4000
2	30.4000	7.4000

中心線

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	0.0000
2	30.4000	0.0000

右端ライン

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-7.4000
2	30.4000	-7.4000

合成後

橋面外形左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	7.4000
2	30.4000	7.4000

左歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	7.0000
2	30.4000	7.0000

左歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	4.0000
2	30.4000	4.0000

左車道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	4.0000
2	30.4000	4.0000

右車道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-4.0000
2	30.4000	-4.0000

右歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-4.0000
2	30.4000	-4.0000

右歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-7.0000
2	30.4000	-7.0000

橋面外形右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-7.4000
2	30.4000	-7.4000

集計エリア左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	7.4000
2	30.4000	7.4000

集計エリア右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-7.4000
2	30.4000	-7.4000

構造物中心

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	0.0000
2	30.4000	0.0000

2.9.5 幅員項目

合成前

左側幅員

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左端ライン	中心線

右側幅員

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	中心線	右端ライン

全幅員

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左端ライン	右端ライン

合成後

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

2.9.6 幅員構造

合成前

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

合成後

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

2.9.7 合成前死荷重

線

No.1

荷重名 : PC板荷重1

荷重番号: 1002

	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	-0.4000	4.6500	30.4000	4.6500	3.763	3.763

No.2

荷重名 : PC板荷重2

荷重番号: 1002

	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	-0.4000	1.5500	30.4000	1.5500	3.763	3.763

No.3

荷重名 : PC板荷重3

荷重番号: 1002

	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	-0.4000	-1.5500	30.4000	-1.5500	3.763	3.763

No.4

荷重名 : PC板荷重4

荷重番号: 1002

	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	-0.4000	-4.6500	30.4000	-4.6500	3.763	3.763

No.5

荷重名 : 場所打ち床版荷重1

荷重番号: 40

	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	-0.4000	7.1636	30.4000	7.1636	2.896	2.896

No.6

荷重名 : 場所打ち床版荷重2

荷重番号: 40

	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	-0.4000	6.8886	30.4000	6.8886	0.567	0.567

No.7

荷重名 : 場所打ち床版荷重3

荷重番号: 40

	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	-0.4000	6.2000	30.4000	6.2000	5.415	5.415

No.8

荷重名 : 場所打ち床版荷重4

荷重番号: 40

	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	-0.4000	5.5500	30.4000	5.5500	0.000	0.000

No.9

荷重名 : 場所打ち床版荷重5

荷重番号: 40

	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	-0.4000	4.6500	30.4000	4.6500	7.497	7.497

No.10

荷重名 : 場所打ち床版荷重6

荷重番号: 40

	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	-0.4000	3.7500	30.4000	3.7500	0.000	0.000

No.11

荷重名 : 場所打ち床版荷重7

荷重番号: 40

	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	-0.4000	3.1000	30.4000	3.1000	5.415	5.415

No.12

荷重名 : 場所打ち床版荷重8

荷重番号: 40

	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	-0.4000	2.4500	30.4000	2.4500	0.000	0.000

No.13

荷重名 : 場所打ち床版荷重9

荷重番号: 40

	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	-0.4000	1.5500	30.4000	1.5500	7.497	7.497

No.14

荷重名 : 場所打ち床版荷重10

荷重番号: 40

	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	-0.4000	0.6500	30.4000	0.6500	0.000	0.000

No.15

荷重名 : 場所打ち床版荷重11

荷重番号: 40

	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	-0.4000	0.0000	30.4000	0.0000	5.415	5.415

No.16

荷重名 : 場所打ち床版荷重12

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-0.6500	30.4000	-0.6500	0.000	0.000

No.17

荷重名 : 場所打ち床版荷重13

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-1.5500	30.4000	-1.5500	7.497	7.497

No.18

荷重名 : 場所打ち床版荷重14

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-2.4500	30.4000	-2.4500	0.000	0.000

No.19

荷重名 : 場所打ち床版荷重15

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-3.1000	30.4000	-3.1000	5.415	5.415

No.20

荷重名 : 場所打ち床版荷重16

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-3.7500	30.4000	-3.7500	0.000	0.000

No.21

荷重名 : 場所打ち床版荷重17

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-4.6500	30.4000	-4.6500	7.497	7.497

No.22

荷重名 : 場所打ち床版荷重18

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-5.5500	30.4000	-5.5500	0.000	0.000

No.23

荷重名 : 場所打ち床版荷重19

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-6.2000	30.4000	-6.2000	5.415	5.415

No.24

荷重名 : 場所打ち床版荷重20

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-6.8886	30.4000	-6.8886	0.416	0.416

No.25

荷重名 : 場所打ち床版荷重21

荷重番号: 40

	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	-0.4000	-7.1636	30.4000	-7.1636	2.896	2.896

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	103	0.0000	0.0000	37.2841	37.2841
2	103	104	0.0000	0.0000	37.2841	30.7769
3	104	105	0.0000	0.0000	30.7769	20.7025
4	105	111	0.0000	0.0000	20.7025	20.7025
5	111	112	0.0000	0.0000	20.7025	30.7769
6	112	113	0.0000	0.0000	30.7769	37.2841
7	113	115	0.0000	0.0000	37.2841	37.2841

・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	203	0.0000	0.0000	37.1077	37.1077
2	203	204	0.0000	0.0000	37.1077	30.6005
3	204	205	0.0000	0.0000	30.6005	20.5261
4	205	211	0.0000	0.0000	20.5261	20.5261
5	211	212	0.0000	0.0000	20.5261	30.6005
6	212	213	0.0000	0.0000	30.6005	37.1077
7	213	215	0.0000	0.0000	37.1077	37.1077

・主桁3

	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	301	303	0.0000	0.0000	37.1077	37.1077
2	303	304	0.0000	0.0000	37.1077	30.6005

	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)
3	304	305	0.0000	0.0000	30.6005	20.5261
4	305	311	0.0000	0.0000	20.5261	20.5261
5	311	312	0.0000	0.0000	20.5261	30.6005
6	312	313	0.0000	0.0000	30.6005	37.1077
7	313	315	0.0000	0.0000	37.1077	37.1077

・主桁4

	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	401	403	0.0000	0.0000	37.1077	37.1077
2	403	404	0.0000	0.0000	37.1077	30.6005
3	404	405	0.0000	0.0000	30.6005	20.5261
4	405	411	0.0000	0.0000	20.5261	20.5261
5	411	412	0.0000	0.0000	20.5261	30.6005
6	412	413	0.0000	0.0000	30.6005	37.1077
7	413	415	0.0000	0.0000	37.1077	37.1077

・主桁5

	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	501	503	0.0000	0.0000	37.2841	37.2841
2	503	504	0.0000	0.0000	37.2841	30.7769
3	504	505	0.0000	0.0000	30.7769	20.7025
4	505	511	0.0000	0.0000	20.7025	20.7025
5	511	512	0.0000	0.0000	20.7025	30.7769
6	512	513	0.0000	0.0000	30.7769	37.2841
7	513	515	0.0000	0.0000	37.2841	37.2841

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	25.841	25.841
2	202	302	25.841	25.841
3	302	402	25.841	25.841
4	402	502	25.841	25.841

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	108	208	10.489	10.489
2	208	308	10.489	10.489
3	308	408	10.489	10.489
4	408	508	10.489	10.489

横桁3

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	114	214	25.841	25.841
2	214	314	25.841	25.841
3	314	414	25.841	25.841
4	414	514	25.841	25.841

2.9.8 合成後死荷重

等分布

	荷重名称	載荷範圍	荷重強度 (kN/m ²)	荷重番号
1	車道舗装	車道	2.2500	2 : 橋面荷重
2	歩道コンクリート	歩道	8.0500	2 : 橋面荷重
3	歩道舗装	歩道	0.6750	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	-0.4000	7.2000	30.4000	7.2000	0.600	0.600

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	-0.4000	-7.2000	30.4000	-7.2000	0.600	0.600

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	-0.4000	7.2000	30.4000	7.2000	4.998	4.998

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	-0.4000	-7.2000	30.4000	-7.2000	4.998	4.998

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	-0.4000	4.0000	30.4000	4.0000	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	-0.4000	-4.0000	30.4000	-4.0000	0.000	0.000

2.10 検討組み合わせケース

合成応力度

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+70+78+80
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+71+79+81+1001+1002
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+71+79+81+1001+1002
4	1	設計時	設計時 活Mmax 1+2+19+36+40+71+79+81+1001+1002
5	1	設計時	設計時 活Mmin 1+2+20+36+40+71+79+81+1001+1002
6	1	設計時	設計時 活Nmax 1+2+23+36+40+71+79+81+1001+1002
7	1	設計時	設計時 活Nmin 1+2+24+36+40+71+79+81+1001+1002

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
8	1	温度時	温度時 活Mmax 温差 1+2+19+36+40+71+79+81+1001+1002
9	1	温度時	温度時 活Mmin 温差 1+2+20+36+40+71+79+81+1001+1002
10	1	温度時	温度時 活Nmax 温差 1+2+23+36+40+71+79+81+1001+1002
11	1	温度時	温度時 活Nmin 温差 1+2+24+36+40+71+79+81+1001+1002
12	1	過載荷時	過載荷時 活Mmax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (19) + 1.00 * (36+71+79+81)$

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+40+71+79+81+1001+1002
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+71+79+81+1001+1002
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+36+40+71+79+81+1001+1002
4	1	設計時	活Mmin 1+2+20+36+40+71+79+81+1001+1002
5	1	設計時	活Nmax 1+2+23+36+40+71+79+81+1001+1002
6	1	設計時	活Nmin 1+2+24+36+40+71+79+81+1001+1002

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+40+71+79+81+1001+1002
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+71+79+81+1001+1002
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+36+40+71+79+81+1001+1002
4	1	設計時	活Mmin 1+2+20+36+40+71+79+81+1001+1002
5	1	設計時	活Nmax 1+2+23+36+40+71+79+81+1001+1002
6	1	設計時	活Nmin 1+2+24+36+40+71+79+81+1001+1002

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 $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (19) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Mmin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (20) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時a	終局時a 活Nmax $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (23) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時a	終局時a 活Nmin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (24) + 1.00 * (36+81)$

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 $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (19) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時b	終局時b 活Mmin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (20) + 1.00 * (36+81)$
7	1	終局時b	終局時b 活Nmax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (23) + 1.00 * (36+81)$
8	1	終局時b	終局時b 活Nmin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (24) + 1.00 * (36+81)$
9	1	終局時c	終局時c 活Mmax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (19) + 1.00 * (36+81)$
10	1	終局時c	終局時c 活Mmin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (20) + 1.00 * (36+81)$
11	1	終局時c	終局時c 活Nmax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (23) + 1.00 * (36+81)$
12	1	終局時c	終局時c 活Nmin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (24) + 1.00 * (36+81)$

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+40+71+79+81+1001+1002
2	1	設計時	設計時 活Mmax 1+2+19+36+40+71+79+81+1001+1002
3	1	設計時	設計時 活Mmin 1+2+20+36+40+71+79+81+1001+1002
4	1	設計時	設計時 活Nmax 1+2+23+36+40+71+79+81+1001+1002
5	1	設計時	設計時 活Nmin 1+2+24+36+40+71+79+81+1001+1002

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+40+81+1001+1002
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+36+40+81+1001+1002
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+36+40+81+1001+1002
4	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+36+40+81+1001+1002
5	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+36+40+81+1001+1002

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+40+81+1001+1002
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+36+40+81+1001+1002
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+36+40+81+1001+1002

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+40+81+1001+1002
5	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+36+40+81+1001+1002

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 $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
5	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (21) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (22) + 1.00 * (36+81)$

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 $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
5	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (21) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (22) + 1.00 * (36+81)$

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 $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時a	終局時a 活Tmax $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (25) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時a	終局時a 活Tmin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (26) + 1.00 * (36+81)$
5	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
7	1	終局時b	終局時b 活Tmax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (25) + 1.00 * (36+81)$

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 $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (26) + 1.00 * (36+81)$
9	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (21) + 1.00 * (36+81)$
10	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (22) + 1.00 * (36+81)$
11	1	終局時c	終局時c 活Tmax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (25) + 1.00 * (36+81)$
12	1	終局時c	終局時c 活Tmin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (26) + 1.00 * (36+81)$

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 $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (25) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Tmin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (26) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時b	終局時b 活Tmax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (25) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時b	終局時b 活Tmin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (26) + 1.00 * (36+81)$
5	1	終局時c	終局時c 活Tmax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (25) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時c	終局時c 活Tmin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (26) + 1.00 * (36+81)$

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+40+81+1001+1002
2	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+36+40+81+1001+1002
3	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+36+40+81+1001+1002

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+40+81+1001+1002
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+36+40+81+1001+1002
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+36+40+81+1001+1002

せん断必要鉄筋

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 $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
4	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00 * (1+2+40+1001+1002) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
5	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (21) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70 * (1+2+40+1001+1002) + 1.70 * (22) + 1.00 * (36+81)$

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
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+81+1001+1002
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+81+1001+1002
4	1	設計時	設計時 活R xmax 1+2+19+36+40+81+1001+1002
5	1	設計時	設計時 活R xmin 1+2+20+36+40+81+1001+1002
6	1	設計時	設計時 活R ymax 1+2+21+36+40+81+1001+1002
7	1	設計時	設計時 活R ymin 1+2+22+36+40+81+1001+1002
8	1	設計時	設計時 活Rzmax 1+2+23+36+40+81+1001+1002
9	1	設計時	設計時 活Rzmin 1+2+24+36+40+81+1001+1002

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
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+81+1001+1002
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+81+1001+1002
4	1	設計時	設計時 活R xmax 1+2+19+36+40+81+1001+1002
5	1	設計時	設計時 活R xmin 1+2+20+36+40+81+1001+1002
6	1	設計時	設計時 活R ymax 1+2+21+36+40+81+1001+1002
7	1	設計時	設計時 活R ymin 1+2+22+36+40+81+1001+1002
8	1	設計時	設計時 活Rzmax 1+2+23+36+40+81+1001+1002
9	1	設計時	設計時 活Rzmin 1+2+24+36+40+81+1001+1002

2.11 鋼材配置

合成前

合成後

Group No.1

グループ名 : 主桁1
 適用部材 : 1 ~ 14
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	7.200000	0.000000

Group No.2

グループ名 : 主桁2
 適用部材 : 15 ~ 28
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	4.100000	0.000000

Group No.3

グループ名 : 主桁3
 適用部材 : 29 ~ 42
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	1.000000	0.000000

Group No.4

グループ名 : 主桁4
 適用部材 : 43 ~ 56
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	-2.100000	0.000000

Group No.5

グループ名 : 主桁5
 適用部材 : 57 ~ 70
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	-5.200000	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)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	0.3100	7.0000	0.0000
2	12.0536	1.7900	0.0000	19.5600
3	30.8000	0.3100	-7.0000	19.5600

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)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	0.7800	6.3000	0.0000
2	10.2354	1.9100	0.0000	18.1750
3	30.8000	0.7800	-6.3000	18.1750

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)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	1.2500	5.0000	0.0000
2	7.5438	1.9100	0.0000	25.3850
3	30.8000	1.2500	-5.0000	25.3850

No.4

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)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	1.7200	2.0000	0.0000
2	5.4409	1.9100	0.0000	52.0830
3	30.8000	1.7200	-2.0000	52.0830

Group No.6

グループ名 : 横桁1
 適用部材 : 75 ~ 78
 ケーブル : PC鋼材2

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
1.000000	6.550000	-90.000000

Group No.8

グループ名 : 横桁3
 適用部材 : 123 ~ 126
 ケーブル : PC鋼材2

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
31.000000	6.550000	-90.000000

No.1

ケース名	
配置方法	座標
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材2
緊 張 法	ポステン

同種類本数 (本)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	0.2500	-----	0.0000
2	13.1000	0.2500	-----	0.0000

No.2

ケース名	
配置方法	座標
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材2
緊 張 法	ポステン

同種類本数 (本)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	1.2500	-----	0.0000
2	13.1000	1.2500	-----	0.0000

Group No.7

グループ名 : 横桁2
 適用部材 : 99 ~ 102
 ケーブル : PC鋼材2

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
15.785000	6.310000	-90.000000

No.1

ケース名	
配置方法	座標
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材2
緊 張 法	ポステン

同種類本数 (本)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	0.2500	-----	0.0000
2	12.6200	0.2500	-----	0.0000

No.2

ケース名	
配置方法	座標
計 算	する
引張方向	両方
ケーブル	PC鋼材2
緊 張 法	ポステン

同種類本数 (本)	1.000
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)	1350.000
左定着端低減距離 (m)	0.0000
右定着端低減距離 (m)	0.0000
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	0.0000	1.2500	-----	0.0000
2	12.6200	1.2500	-----	0.0000

2.12 断面データ

合成前

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 ~ 3-i	1	-1	1.5218	0.555409	0.000001
3-j ~ 4-i	7	-1	1.2562	0.489952	0.000001
4-j ~ 11-i	2	-1	0.8450	0.441317	0.000001
11-j ~ 12-i	8	-1	1.2562	0.489952	0.000001
12-j ~ 14-j	1	-1	1.5218	0.555409	0.000001
15-i ~ 17-i	3	-1	1.5146	0.549688	0.000001
17-j ~ 18-i	9	-1	1.2490	0.484537	0.000001
18-j ~ 25-i	4	-1	0.8378	0.435499	0.000001
25-j ~ 26-i	10	-1	1.2490	0.484537	0.000001
26-j ~ 31-i	3	-1	1.5146	0.549688	0.000001

	登録断面 番号(M)	登録断面 番号(N)	A (m ²)	I (m ⁴)	J (m ³)
31-j ~ 32-i	11	-1	1.2490	0.484537	0.000001
32-j ~ 39-i	4	-1	0.8378	0.435499	0.000001
39-j ~ 40-i	12	-1	1.2490	0.484537	0.000001
40-j ~ 45-i	3	-1	1.5146	0.549688	0.000001
45-j ~ 46-i	13	-1	1.2490	0.484537	0.000001
46-j ~ 53-i	4	-1	0.8378	0.435499	0.000001
53-j ~ 54-i	14	-1	1.2490	0.484537	0.000001
54-j ~ 56-j	3	-1	1.5146	0.549688	0.000001
57-i ~ 59-i	5	-1	1.5218	0.555409	0.000001
59-j ~ 60-i	15	-1	1.2562	0.489952	0.000001
60-j ~ 67-i	6	-1	0.8450	0.441317	0.000001
67-j ~ 68-i	16	-1	1.2562	0.489952	0.000001
68-j ~ 70-j	5	-1	1.5218	0.555409	0.000001

合成後

入力モード

【着目点】1-i (101) ~ 3-i (103)

登録断面番号: 1

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.200	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	0.850	1.200
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	0.850	1.200
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9591
I (m ⁴)	0.897936
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.077	0.000
H (m)	0.100	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.250

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】3-j (103) ~ 4-i (104)

登録断面番号: 7

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.200	1.550
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	0.930	1.280
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	0.930	1.280
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6935
I (m ⁴)	0.801360
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.077	0.000
H (m)	0.100	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.250

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】4-j (104) ~ 11-i (111)

登録断面番号: 2

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.200	1.550
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	1.090	1.440
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	1.090	1.440
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.2823
I (m ⁴)	0.735512
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.077	0.000
H (m)	0.100	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.250

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】11-j (111) ~ 12-i (112)

登録断面番号: 8

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.200	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	0.930	1.280
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	0.930	1.280
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6935
I (m ⁴)	0.801360
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.077	0.000
H (m)	0.100	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.250

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】12-j (112) ~ 14-j (114)

登録断面番号: 1

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.200	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	0.850	1.200
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	0.850	1.200
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9591
I (m ⁴)	0.897936
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.077	0.000
H (m)	0.100	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.250

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】15-i (201) ~ 17-i (203)

登録断面番号: 3

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.200	1.200
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.200	1.200
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9618
I (m ⁴)	0.908671
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】17-j (203) ~ 18-i (204)

登録断面番号: 9

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.280	1.280
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.280	1.280
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6962
I (m ⁴)	0.811210
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】18-j (204) ~ 25-i (211)

登録断面番号: 4

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.440	1.440
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.440	1.440
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.2850
I (m ⁴)	0.744364
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】25-j (211) ~ 26-i (212)

登録断面番号: 10

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.280	1.280
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.280	1.280
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6962
I (m ⁴)	0.811210
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】26-j (212) ~ 31-i (303)

登録断面番号: 3

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.200	1.200
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.200	1.200
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9618
I (m ⁴)	0.908671
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】31-j (303) ~ 32-i (304)

登録断面番号: 11

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.550	1.550
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	1.280	1.280
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	1.280	1.280
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6962
I (m ⁴)	0.811210
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】32-j (304) ~ 39-i (311)

登録断面番号: 4

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.550	1.550
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	1.440	1.440
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	1.440	1.440
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.2850
I (m ⁴)	0.744364
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】39-j (311) ~ 40-i (312)

登録断面番号: 12

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.280	1.280
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.280	1.280
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6962
I (m ⁴)	0.811210
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】40-j (312) ~ 45-i (403)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.550	1.550
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	1.200	1.200
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	1.200	1.200
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9618
I (m ⁴)	0.908671
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】45-j (403) ~ 46-i (404)

登録断面番号: 13

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.550	1.550
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	1.280	1.280
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	1.280	1.280
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6962
I (m ⁴)	0.811210
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】46-j (404) ~ 53-i (411)

登録断面番号: 4

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.440	1.440
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.440	1.440
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.2850
I (m ⁴)	0.744364
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】53-j (411) ~ 54-i (412)

登録断面番号: 14

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.280	1.280
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.280	1.280
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6962
I (m ⁴)	0.811210
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】54-j (412) ~ 56-j (414)

登録断面番号: 3

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.550
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.200	1.200
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.200	1.200
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9618
I (m ⁴)	0.908671
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.000
H (m)	0.000	0.000

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.170

【着目点】57-i (501) ~ 59-i (503)

登録断面番号: 5

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.200
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.200	0.850
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.200	0.850
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9591
I (m ⁴)	0.897936
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.077
H (m)	0.000	0.100

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.250

【着目点】59-j (503) ~ 60-i (504)

登録断面番号: 15

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.200
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.280	0.930
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.280	0.930
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6935
I (m ⁴)	0.801360
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.077
H (m)	0.000	0.100

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.250

【着目点】60-j (504) ~ 67-i (511)

登録断面番号: 6

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.200
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.440	1.090
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.440	1.090
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.2823
I (m ⁴)	0.735512
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.077
H (m)	0.000	0.100

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.250

【着目点】67-j (511) ~ 68-i (512)

登録断面番号: 16

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	1.550	1.200
解析用 : I (m)	4.000	4.000
" : J (m)	1.280	0.930
照査用 : M (m)	4.000	4.000
" : N (m)	1.280	0.930
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.6935
I (m ⁴)	0.801360
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.077
H (m)	0.000	0.100

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.250

【着目点】68-j (512) ~ 70-j (514)

登録断面番号: 5

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.550	1.200
解析用	: I (m)	4.000	4.000
"	: J (m)	1.200	0.850
照査用	: M (m)	4.000	4.000
"	: N (m)	1.200	0.850
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : ポステンI桁

A (m ²)	1.9591
I (m ⁴)	0.897936
J (m ³)	0.000001

主桁上床版厚 (m): 0.17

ハンチ形状

	左	右
B (m)	0.000	0.077
H (m)	0.000	0.100

後打ち床版厚(左)(m): 0.170

後打ち床版厚(右)(m): 0.250

【着目点】71-i (101) ~ 74-j (401)

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	0.025
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.000	0.025
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.000	0.025
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0043
I (m ⁴)	0.000010
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】75-i (102) ~ 78-j (402)

登録断面番号: 17

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.375	0.475
解析用	: I (m)	3.750	3.750
"	: J (m)	0.025	0.125
照査用	: M (m)	3.750	3.750
"	: N (m)	0.025	0.125
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.5445
I (m ⁴)	0.621209
J (m ³)	0.000001

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】79-i (103) ~ 82-j (403)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.125	0.200
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.125	0.200
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.125	0.200
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0553
I (m ⁴)	0.000133
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】83-i (104) ~ 86-j (404)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.200	0.400
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.200	0.400
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.200	0.400
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.1020
I (m ⁴)	0.000246
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】87-i (105) ~ 90-j (405)

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	1.925
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.400	1.925
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.400	1.925
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.3953
I (m ⁴)	0.000952
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】91-i (106) ~ 94-j (406)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.925	1.925
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	1.925	1.925
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	1.925	1.925
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6545
I (m ⁴)	0.001576
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】95-i (107) ~ 98-j (407)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.925	2.675
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	1.925	2.675
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	1.925	2.675
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.7820
I (m ⁴)	0.001634
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】99-i (108) ~ 102-j (408)

登録断面番号: 18

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	2.825	2.825
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	2.675	2.675
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	2.675	2.675
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.4315
I (m ⁴)	0.418129
J (m ³)	0.000001

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.180

【着目点】103-i (109) ~ 106-j (409)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	2.675	1.925
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	2.675	1.925
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	2.675	1.925
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.7820
I (m ⁴)	0.001634
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】107-i (110) ~ 110-j (410)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.925	1.925
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	1.925	1.925
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	1.925	1.925
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6545
I (m ⁴)	0.001576
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】111-i (111) ~ 114-j (411)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.925	0.400
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	1.925	0.400
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	1.925	0.400
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.3952
I (m ⁴)	0.000952
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】115-i (112) ~ 118-j (412)

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	0.200
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.400	0.200
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.400	0.200
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.1020
I (m ⁴)	0.000246
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】119-i (113) ~ 122-j (413)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.200	0.125
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.200	0.125
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.200	0.125
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0552
I (m ⁴)	0.000133
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】123-i (114) ~ 126-j (414)

登録断面番号: 19

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.475	0.375
解析用	: I (m)	3.750	3.750
"	: J (m)	0.125	0.025
照査用	: M (m)	3.750	3.750
"	: N (m)	0.125	0.025
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.5445
I (m ⁴)	0.621209
J (m ³)	0.000001

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】127-i (115) ~ 130-j (415)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.025	0.000
解析用	: I (m)	2.067	2.067
"	: J (m)	0.025	0.000
照査用	: M (m)	2.067	2.067
"	: N (m)	0.025	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0042
I (m ⁴)	0.000010
J (m ³)	0.000001

仮想横桁全高 (m): 0.170

横桁の上フランジ厚(m): 0.170

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 ~ 3-i	1	-1	1.9591	0.897936	0.000001
3-j ~ 4-i	7	-1	1.6935	0.801360	0.000001
4-j ~ 11-i	2	-1	1.2823	0.735512	0.000001
11-j ~ 12-i	8	-1	1.6935	0.801360	0.000001
12-j ~ 14-j	1	-1	1.9591	0.897936	0.000001
15-i ~ 17-i	3	-1	1.9618	0.908671	0.000001
17-j ~ 18-i	9	-1	1.6962	0.811210	0.000001
18-j ~ 25-i	4	-1	1.2850	0.744364	0.000001
25-j ~ 26-i	10	-1	1.6962	0.811210	0.000001
26-j ~ 31-i	3	-1	1.9618	0.908671	0.000001
31-j ~ 32-i	11	-1	1.6962	0.811210	0.000001
32-j ~ 39-i	4	-1	1.2850	0.744364	0.000001
39-j ~ 40-i	12	-1	1.6962	0.811210	0.000001
40-j ~ 45-i	3	-1	1.9618	0.908671	0.000001
45-j ~ 46-i	13	-1	1.6962	0.811210	0.000001
46-j ~ 53-i	4	-1	1.2850	0.744364	0.000001
53-j ~ 54-i	14	-1	1.6962	0.811210	0.000001
54-j ~ 56-j	3	-1	1.9618	0.908671	0.000001
57-i ~ 59-i	5	-1	1.9591	0.897936	0.000001
59-j ~ 60-i	15	-1	1.6935	0.801360	0.000001
60-j ~ 67-i	6	-1	1.2823	0.735512	0.000001
67-j ~ 68-i	16	-1	1.6935	0.801360	0.000001
68-j ~ 70-j	5	-1	1.9591	0.897936	0.000001
71-i ~ 74-j	0	-1	0.0043	0.000010	0.000001
75-i ~ 78-j	17	-1	1.5445	0.621209	0.000001
79-i ~ 82-j	0	-1	0.0553	0.000133	0.000001
83-i ~ 86-j	0	-1	0.1020	0.000246	0.000001
87-i ~ 90-j	0	-1	0.3953	0.000952	0.000001
91-i ~ 94-j	0	-1	0.6545	0.001576	0.000001
95-i ~ 98-j	0	-1	0.7820	0.001634	0.000001
99-i ~ 102-j	18	-1	1.4315	0.418129	0.000001
103-i ~ 106-j	0	-1	0.7820	0.001634	0.000001
107-i ~ 110-j	0	-1	0.6545	0.001576	0.000001
111-i ~ 114-j	0	-1	0.3952	0.000952	0.000001
115-i ~ 118-j	0	-1	0.1020	0.000246	0.000001
119-i ~ 122-j	0	-1	0.0552	0.000133	0.000001
123-i ~ 126-j	19	-1	1.5445	0.621209	0.000001
127-i ~ 130-j	0	-1	0.0042	0.000010	0.000001

2.13 カット位置、 一覧表(合成後)

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 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
1-j	1 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
2-i	1 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
2-j	1 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
3-i	1 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
3-j	1 1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
4-i	1 1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
4-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
5-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
5-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
6-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
6-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
7-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
7-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
8-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
8-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
9-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
9-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
10-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
10-j	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
11-i	1 1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
11-j	1 1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
12-i	1 1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
12-j	1 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
13-i	1 1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2 1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000

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)
13-j	1	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
14-i	1	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
14-j	1	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
15-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
15-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
16-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
16-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
17-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
17-j	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
18-i	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
18-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
19-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
19-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
20-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
20-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
21-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
21-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
22-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
22-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
23-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
23-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
24-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
24-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
25-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
25-j	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
26-i	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000

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)
52-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
53-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
53-j	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
54-i	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
54-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
55-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
55-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
56-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
56-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
57-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
57-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
58-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
58-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
59-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
59-j	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
60-i	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
60-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
61-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
61-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
62-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
62-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
63-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
63-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
64-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
64-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
65-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000

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)
65-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
66-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
66-j	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
67-i	1	1.5500	4.0000	1.4400	4.0000	1.4400	0.0000
	2	1.2000	4.0000	1.0900	4.0000	1.0900	0.0000
67-j	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
68-i	1	1.5500	4.0000	1.2800	4.0000	1.2800	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.9300	4.0000	0.9300	0.0000
68-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
69-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
69-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
70-i	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
70-j	1	1.5500	4.0000	1.2000	4.0000	1.2000	0.0000
	2	1.2000	4.0000	0.8500	4.0000	0.8500	0.0000
71-i	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
71-j	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
72-i	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
72-j	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
73-i	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
73-j	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
74-i	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
74-j	1	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
	2	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
75-i	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
75-j	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
76-i	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
76-j	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
77-i	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
77-j	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
78-i	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000

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)
78-j	1	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
	2	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
79-i	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
79-j	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
80-i	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
80-j	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
81-i	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
81-j	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
82-i	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
82-j	1	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
83-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
83-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
84-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
84-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
85-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
85-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
86-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
86-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
87-i	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
87-j	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
88-i	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
88-j	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
89-i	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
89-j	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
90-i	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
90-j	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
91-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000

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)
91-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
92-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
92-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
93-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
93-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
94-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
94-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
95-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
95-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
96-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
96-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
97-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
97-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
98-i	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
98-j	1	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
	2	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
99-i	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
99-j	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
100-i	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
100-j	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
101-i	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
101-j	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
102-i	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
102-j	1	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
	2	2.8250	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	0.0000
103-i	1	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
103-j	1	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000
104-i	1	2.6750	2.0667	2.6750	2.0667	2.6750	-1.0000
	2	1.9250	2.0667	1.9250	2.0667	1.9250	-1.0000

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)
117-j	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
118-i	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
118-j	1	0.4000	2.0667	0.4000	2.0667	0.4000	-1.0000
	2	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
119-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
119-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
120-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
120-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
121-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
121-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
122-i	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
122-j	1	0.2000	2.0667	0.2000	2.0667	0.2000	-1.0000
	2	0.1250	2.0667	0.1250	2.0667	0.1250	-1.0000
123-i	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
123-j	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
124-i	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
124-j	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
125-i	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
125-j	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
126-i	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
126-j	1	0.4750	3.7500	0.1250	3.7500	0.1250	0.0000
	2	0.3750	3.7500	0.0250	3.7500	0.0250	0.0000
127-i	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
127-j	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
128-i	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
128-j	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
129-i	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
129-j	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-1.0000
130-i	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250	-1.0000
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000	-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)
130-j	1	0.0250	2.0667	0.0250	2.0667	0.0250
	2	0.0000	2.0667	0.0000	2.0667	0.0000

2.14 活荷重

2.14.1 基本

活荷重選択 : B-TL
 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

2.14.2 断面力算出用荷重強度

条 件	算 出 用	荷重強度 (kN/m ²)
曲げモーメント最大・最小時	せん断力	12.000
曲げモーメント最大・最小時	ねじりモーメント	12.000
せん断力最大・最小時	曲げモーメント	10.000
せん断力最大・最小時	ねじりモーメント	12.000
ねじりモーメント最大・最小時	せん断力	12.000
ねじりモーメント最大・最小時	曲げモーメント	10.000

2.14.3 AB活荷重

基本

荷重強度の指定	内部計算
---------	------

L荷重強度

載荷位置	影響面最大
橋軸方向載荷長 (m)	10.0000
主載荷幅 (m)	5.50
変位算出用荷重強度 (kN/m ²)	10.000
曲げモーメント算出用荷重強度 (kN/m ²)	10.000
せん断力算出用荷重強度 (kN/m ²)	12.000
ねじりモーメント算出用荷重強度 (kN/m ²)	12.000
X 軸回り反力算出用荷重強度 (kN/m ²)	12.000
Y 軸回り反力算出用荷重強度 (kN/m ²)	12.000
Z 軸回り反力算出用荷重強度 (kN/m ²)	12.000

T荷重強度

計算方法	2 輪影響値合計が着目符号の場合に載荷
一輪荷重強度(kN)	100.000
非載荷幅 (m)	0.25
車輪間隔 (m)	1.75
トラック間隔 (m)	1.00
最大載荷台数(台)	20

2.15 鉄筋

- No.1 1-i ~ 14-j
- No.2 15-i ~ 28-j
- No.3 29-i ~ 42-j
- No.4 43-i ~ 56-j
- No.5 57-i ~ 70-j

No.	配置タイプ	鉄筋径 D	配置位置 Zi (m)	本数 N(本)	曲げ用付加本数(本)	軸力用付加本数(本)	ピッチ Cs(mm)
1	段鉄筋(下縁から)	D16	0.1000	6.00	0.00	0.00	0.0

2.16 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Alt (cm ²)	a'' (cm)
	始	終											
1	1	14	両端	25.0	90.0	2.530	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
2	15	28	両端	25.0	90.0	2.530	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
3	29	42	両端	25.0	90.0	2.530	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
4	43	56	両端	25.0	90.0	2.530	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1
5	57	70	両端	25.0	90.0	2.530	0.0	0.0	0.0	0.0	0.000	0.000	0.1

a, a', a'' : ピッチ

2.17 計算設定

2.17.1 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

2.17.2 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
 プレストレス減少量算出時 : 設計・製造便覧対応(JIS)

	合成前	合成後
クリープ係数	1.20	1.80
乾燥収縮度 (10e ⁻⁵)	7.00	13.00

合成桁2次力生成タイミング

PC1 : ステップ1
 PC2 : ステップ2
 外ケーブル : ステップ2

鋼材応力度算出時主桁コンクリートのクリープ係数

最終	1	2.67
床版施工以降	2	1.49
橋面施工以降	3	1.37

2.17.3 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 : しない
 概算数量の計算 : する

【曲げ照査】

taの取り扱い : 入力値
 PC鋼材引を張補強材とみなすか : みなさない
 引張鉄筋量で上下縁ともに引張が発生している場合 : 両方とも表示
 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 : 考慮する
 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

クリープ、乾燥収縮差(床版合成2次応力算出用)

クリープ係数、乾燥収縮差は内部計算値を使用する

相対湿度 : 相対湿度70%

セメント種類 : 普通ポルトランドセメント

セメント種類による係数	1.0
フローひずみに対するクリープ係数 fo	2.0
環境条件に関する係数	3.0
養生日数	0.0
床版コンクリート打設時の日数	90.0
遅れ弾性ひずみに対するクリープ係数 do	0.4
コンクリートの乾燥収縮ひずみ so(10e ⁻⁵)	25.0
コンクリートの温度 T()	20.0

温度差 : 考慮する 5.000 度

【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

2.18 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	30.0000
y座標(m)	0.0000	0.0000
斜角(度)	90.0000	90.0000

3章 解析結果

3.1 断面力(照査点毎)

3.1.1 合成前

3 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	308.396	293.865	0.000	0.000
1001:横桁自重	8.129	8.129	0.000	0.000
1002:PC板荷重	27.131	26.341	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	196.868	191.134	0.000	0.000

6 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2025.190	113.864	0.000	0.000
1001:横桁自重	77.223	8.129	0.000	0.000
1002:PC板荷重	183.061	10.348	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1328.313	75.088	0.000	0.000

7 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2338.316	0.000	0.000	0.000
1001:横桁自重	121.931	-8.129	0.000	0.000
1002:PC板荷重	211.518	0.000	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1534.806	0.000	0.000	0.000

8 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2025.190	-113.864	0.000	0.000
1001:横桁自重	77.223	-8.129	0.000	0.000
1002:PC板荷重	183.061	-10.348	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1328.313	-75.088	0.000	0.000

11 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	308.396	-293.865	0.000	0.000
1001:横桁自重	8.129	-8.129	0.000	0.000
1002:PC板荷重	27.131	-26.341	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	196.868	-191.134	0.000	0.000

17 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	305.852	291.395	0.000	0.000
1001:横桁自重	16.257	16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	54.262	52.682	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	171.386	166.394	0.000	0.000

20 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2008.028	112.894	0.000	0.000
1001:横桁自重	154.446	16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	366.121	20.696	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1156.382	65.369	0.000	0.000
21 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2318.485	0.000	0.000	0.000
1001:横桁自重	243.862	-16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	423.036	0.000	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1336.147	0.000	0.000	0.000
22 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2008.028	-112.894	0.000	0.000
1001:横桁自重	154.446	-16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	366.121	-20.697	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1156.382	-65.369	0.000	0.000
25 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	305.852	-291.395	0.000	0.000
1001:横桁自重	16.257	-16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	54.262	-52.682	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	171.386	-166.394	0.000	0.000
31 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	305.852	291.395	0.000	0.000
1001:横桁自重	16.257	16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	54.262	52.682	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	186.184	180.761	0.000	0.000
34 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2008.028	112.894	0.000	0.000
1001:横桁自重	154.446	16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	366.121	20.696	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1256.224	71.013	0.000	0.000
35 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2318.485	0.000	0.000	0.000
1001:横桁自重	243.862	-16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	423.036	0.000	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1451.511	0.000	0.000	0.000
36 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	2008.028	-112.894	0.000	0.000
1001:横桁自重	154.446	-16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	366.121	-20.697	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	1256.224	-71.013	0.000	0.000
39 - j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	305.852	-291.395	0.000	0.000
1001:横桁自重	16.257	-16.257	0.000	0.000
1002:PC板荷重	54.262	-52.682	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	186.184	-180.761	0.000	0.000

3.1.2 合成後

3 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	305.479	293.743	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	235.646	247.204	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-32.476	-16.099	0.000	0.000
21:活荷重Smax	231.125	247.425	0.000	0.000
22:活荷重Smin	-13.163	-17.224	0.000	0.000
70:直ブレ	-1279.527	0.000	5386.463	0.000
71:有ブレ	-1093.369	0.000	4602.789	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	1.039	1.040	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	0.884	0.884	0.000	0.000

6 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1797.657	57.237	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	1884.865	172.035	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-168.327	-15.893	0.000	0.000
21:活荷重Smax	1667.548	189.277	0.000	0.000
22:活荷重Smin	46.831	-33.580	0.000	0.000
70:直ブレ	-4901.849	0.000	5566.150	0.000
71:有ブレ	-3995.725	0.000	4537.227	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	10.217	1.114	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	8.685	0.947	0.000	0.000

7 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1695.523	-95.466	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2588.570	114.427	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-254.726	-15.709	0.000	0.000
21:活荷重Smax	2209.355	156.381	0.000	0.000
22:活荷重Smin	134.795	-56.998	0.000	0.000
70:直ブレ	-5430.101	0.000	5654.597	0.000
71:有ブレ	-4413.708	0.000	4596.183	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	16.882	1.212	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	14.350	1.030	0.000	0.000

8 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1797.656	-58.326	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	1884.864	-171.001	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-168.327	15.709	0.000	0.000
21:活荷重Smax	46.831	33.375	0.000	0.000
22:活荷重Smin	1665.338	-188.196	0.000	0.000
70:直ブレ	-4901.849	0.000	5566.150	0.000
71:有ブレ	-3995.725	0.000	4537.227	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	10.217	-1.212	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	8.685	-1.030	0.000	0.000

11 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	305.479	-293.775	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	235.646	-247.182	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-32.476	16.092	0.000	0.000
21:活荷重Smax	-13.161	17.223	0.000	0.000
22:活荷重Smin	231.121	-247.403	0.000	0.000
70:直ブレ	-1279.528	0.000	5386.463	0.000
71:有ブレ	-1093.370	0.000	4602.789	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	1.039	-1.042	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	0.883	-0.885	0.000	0.000

17 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	195.234	191.307	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	363.909	362.519	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-126.748	5.502	0.000	0.000
21:活荷重Smax	348.076	387.757	0.000	0.000
22:活荷重Smin	250.606	-19.770	0.000	0.000
70:直ブレ	-1252.445	0.000	5386.326	0.000
71:有ブレ	-1069.533	0.000	4599.689	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-0.476	-0.477	0.000	0.000

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
81:有ブレ2次(PC2)	-0.405	-0.405	0.000	0.000
20 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1476.657	110.396	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2148.484	91.723	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-75.853	5.819	0.000	0.000
21:活荷重Smax	2016.713	213.223	0.000	0.000
22:活荷重Smin	1668.379	-165.149	0.000	0.000
70:直ブレ	-4857.732	0.000	5564.663	0.000
71:有ブレ	-3946.881	0.000	4521.258	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-4.975	-0.574	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-4.229	-0.488	0.000	0.000
21 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1936.049	57.887	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2236.383	-41.862	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-47.032	-3.218	0.000	0.000
21:活荷重Smax	2036.931	136.796	0.000	0.000
22:活荷重Smin	750.320	-246.747	0.000	0.000
70:直ブレ	-5384.242	0.000	5652.055	0.000
71:有ブレ	-4393.930	0.000	4612.484	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-8.865	-0.707	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-7.536	-0.601	0.000	0.000
22 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1476.657	-109.165	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2148.484	-92.558	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-75.853	-5.699	0.000	0.000
21:活荷重Smax	1668.894	163.954	0.000	0.000
22:活荷重Smin	2016.199	-213.981	0.000	0.000
70:直ブレ	-4857.732	0.000	5564.663	0.000
71:有ブレ	-3946.881	0.000	4521.258	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-4.975	0.707	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-4.229	0.601	0.000	0.000
25 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	195.235	-191.259	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	363.909	-362.531	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-126.747	-5.492	0.000	0.000
21:活荷重Smax	250.606	19.711	0.000	0.000
22:活荷重Smin	348.072	-387.778	0.000	0.000
70:直ブレ	-1252.446	0.000	5386.326	0.000
71:有ブレ	-1069.534	0.000	4599.689	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-0.476	0.479	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-0.405	0.407	0.000	0.000
31 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	174.467	171.543	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	404.840	429.929	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-143.468	8.683	0.000	0.000
21:活荷重Smax	392.919	441.437	0.000	0.000
22:活荷重Smin	389.022	-28.296	0.000	0.000
70:直ブレ	-1252.442	0.000	5386.315	0.000
71:有ブレ	-1069.484	0.000	4599.475	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-1.126	-1.126	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-0.957	-0.957	0.000	0.000
34 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1385.391	113.237	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2249.853	58.385	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-71.120	8.566	0.000	0.000
21:活荷重Smax	2124.903	224.645	0.000	0.000
22:活荷重Smin	1712.326	-232.989	0.000	0.000

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
70:直ブレ	-4857.391	0.000	5564.273	0.000
71:有ブレ	-3947.915	0.000	4522.443	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-10.485	-1.079	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-8.912	-0.917	0.000	0.000

35 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1904.258	75.158	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2209.529	-73.932	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-32.914	-2.310	0.000	0.000
21:活荷重Smax	2078.552	138.879	0.000	0.000
22:活荷重Smin	1281.966	-331.076	0.000	0.000
70:直ブレ	-5383.713	0.000	5651.499	0.000
71:有ブレ	-4399.273	0.000	4618.094	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-16.033	-1.009	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-13.628	-0.857	0.000	0.000

36 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	1385.391	-113.521	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2249.853	-62.867	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-71.093	-8.409	0.000	0.000
21:活荷重Smax	1712.326	225.749	0.000	0.000
22:活荷重Smin	2124.738	-226.378	0.000	0.000
70:直ブレ	-4857.392	0.000	5564.273	0.000
71:有ブレ	-3947.916	0.000	4522.443	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-10.485	1.009	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-8.912	0.857	0.000	0.000

39 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	174.467	-171.575	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	404.839	-430.088	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-143.986	-8.725	0.000	0.000
21:活荷重Smax	389.022	28.200	0.000	0.000
22:活荷重Smin	392.913	-441.596	0.000	0.000
70:直ブレ	-1252.443	0.000	5386.315	0.000
71:有ブレ	-1069.485	0.000	4599.475	0.000
80:直ブレ2次(PC2)	-1.126	1.125	0.000	0.000
81:有ブレ2次(PC2)	-0.957	0.956	0.000	0.000

3.2 反力

3.2.1 最大

合成前

格点番号	102	202	302	402	502	114
主桁自重	344.761	342.044	342.044	342.045	344.761	344.761
支点上横桁1	40.054	80.108	80.108	80.108	40.054	0.000
中間横桁1	8.129	16.257	16.257	16.257	8.129	8.129
支点上横桁2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	40.054
PC板荷重1	28.975	28.975	0.000	0.000	0.000	28.975
PC板荷重2	0.000	28.975	28.975	0.000	0.000	0.000
PC板荷重3	0.000	0.000	28.975	28.975	0.000	0.000
PC板荷重4	0.000	0.000	0.000	28.975	28.975	0.000
場所打ち床版荷重1	58.466	-13.864	0.000	0.000	0.000	58.466
場所打ち床版荷重2	10.671	-1.940	0.000	0.000	0.000	10.671
場所打ち床版荷重3	83.383	0.000	0.000	0.000	0.000	83.383
場所打ち床版荷重4	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

格点番号	102	202	302	402	502	114
場所打ち床版荷重5	57.727	57.727	0.000	0.000	0.000	57.727
場所打ち床版荷重6	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重7	0.000	83.383	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重8	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重9	0.000	57.727	57.727	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重10	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重11	0.000	0.000	83.383	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重12	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重13	0.000	0.000	57.727	57.727	0.000	0.000
場所打ち床版荷重14	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重15	0.000	0.000	0.000	83.383	0.000	0.000
場所打ち床版荷重16	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重17	0.000	0.000	0.000	57.727	57.727	0.000
場所打ち床版荷重18	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
場所打ち床版荷重19	0.000	0.000	0.000	0.000	83.383	0.000
場所打ち床版荷重20	0.000	0.000	0.000	-1.422	7.826	0.000
場所打ち床版荷重21	0.000	0.000	0.000	-13.864	58.466	0.000
死荷重(合計)	632.166	679.394	695.197	679.911	629.320	632.166
直ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
有ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
合計(最大)	632.166	679.394	695.197	679.911	629.320	632.166
合計(最小)	632.166	679.394	695.197	679.911	629.320	632.166
R(道示.式4.1.1)	632.166	679.394	695.197	679.911	629.320	632.166

格点番号	214	314	414	514	合計	
主桁自重	342.044	342.045	342.044	344.761	3431.311	
支点上横桁1	0.000	0.000	0.000	0.000	320.431	
中間横桁1	16.257	16.257	16.257	8.129	130.060	
支点上横桁2	80.108	80.108	80.108	40.054	320.431	
PC板荷重1	28.975	0.000	0.000	0.000	115.900	
PC板荷重2	28.975	28.975	0.000	0.000	115.900	
PC板荷重3	0.000	28.975	28.975	0.000	115.900	
PC板荷重4	0.000	0.000	28.975	28.975	115.900	
場所打ち床版荷重1	-13.864	0.000	0.000	0.000	89.204	
場所打ち床版荷重2	-1.940	0.000	0.000	0.000	17.464	
場所打ち床版荷重3	0.000	0.000	0.000	0.000	166.767	
場所打ち床版荷重4	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重5	57.727	0.000	0.000	0.000	230.908	
場所打ち床版荷重6	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	

格点番号	214	314	414	514	合計	
場所打ち床版荷重7	83.383	0.000	0.000	0.000	166.767	
場所打ち床版荷重8	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重9	57.727	57.727	0.000	0.000	230.908	
場所打ち床版荷重10	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重11	0.000	83.383	0.000	0.000	166.767	
場所打ち床版荷重12	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重13	0.000	57.727	57.727	0.000	230.908	
場所打ち床版荷重14	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重15	0.000	0.000	83.383	0.000	166.767	
場所打ち床版荷重16	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重17	0.000	0.000	57.727	57.727	230.908	
場所打ち床版荷重18	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
場所打ち床版荷重19	0.000	0.000	0.000	83.383	166.767	
場所打ち床版荷重20	0.000	0.000	-1.422	7.826	12.807	
場所打ち床版荷重21	0.000	0.000	-13.864	58.466	89.205	
死荷重(合計)	679.394	695.197	679.911	629.320	6631.976	
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	
合計(最大)	679.394	695.197	679.911	629.320	-----	
合計(最小)	679.394	695.197	679.911	629.320	-----	
R(道示.式4.1.1)	679.394	695.197	679.911	629.320	-----	

合成後

格点番号	102	202	302	402	502	114
車道舗装	31.595	67.022	79.965	67.022	31.595	31.595
歩道コンクリート	212.878	119.135	79.794	119.135	212.878	212.878
歩道舗装	17.850	9.990	6.691	9.990	17.850	17.850
高欄(左)	8.800	1.134	0.796	-0.253	-1.237	8.800
高欄(右)	-1.237	-0.253	0.796	1.134	8.800	-1.237
地覆(左)	73.301	9.450	6.628	-2.104	-10.306	73.301
地覆(右)	-10.306	-2.104	6.628	9.450	73.301	-10.306
縁石(左)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
縁石(右)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
死荷重(合計)	332.881	204.375	181.298	204.375	332.881	332.881
直ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
有ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
活荷重(最大)	259.375	426.380	492.334	426.380	259.375	259.375
活荷重(最小)	-17.034	-4.038	-2.070	-4.038	-17.034	-17.034
合計(最大)	592.256	630.754	673.632	630.754	592.256	592.256

格点番号	102	202	302	402	502	114
合計(最小)	315.847	200.337	179.228	200.337	315.847	315.847
R(道示.式4.1.1)	298.813	196.298	177.158	196.298	298.813	298.813

格点番号	214	314	414	514	合計	
車道舗装	67.022	79.965	67.022	31.595	554.400	
歩道コンクリート	119.135	79.794	119.135	212.878	1487.640	
歩道舗装	9.990	6.691	9.990	17.850	124.740	
高欄(左)	1.134	0.796	-0.253	-1.237	18.480	
高欄(右)	-0.253	0.796	1.134	8.800	18.480	
地覆(左)	9.450	6.628	-2.104	-10.306	153.938	
地覆(右)	-2.104	6.628	9.450	73.301	153.938	
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)	204.375	181.298	204.375	332.881	2511.617	
直ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
有ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
活荷重(最大)	426.380	492.334	426.380	259.375	-----	
活荷重(最小)	-4.038	-2.070	-4.038	-17.034	-----	
合計(最大)	630.754	673.632	630.754	592.256	-----	
合計(最小)	200.337	179.228	200.337	315.847	-----	
R(道示.式4.1.1)	196.298	177.158	196.298	298.813	-----	

合成前、合成後集計

格点番号	102	202	302	402	502	114
合成前死荷重	632.166	679.394	695.197	679.911	629.320	632.166
合成後死荷重	332.881	204.375	181.298	204.375	332.881	332.881
死荷重(合計)	965.047	883.768	876.494	884.286	962.201	965.047
直ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
有ブレ	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
活荷重(最大)	259.375	426.380	492.334	426.380	259.375	259.375
活荷重(最小)	-17.034	-4.038	-2.070	-4.038	-17.034	-17.034
合計(最大)	1224.422	1310.148	1368.829	1310.665	1221.576	1224.422
合計(最小)	948.013	879.730	874.425	880.247	945.167	948.013
R(道示.式4.1.1)	930.979	875.692	872.355	876.209	928.133	930.979

格点番号	214	314	414	514	合計	
合成前死荷重	679.394	695.197	679.911	629.320	6631.976	
合成後死荷重	204.375	181.298	204.375	332.881	2511.617	

格点番号	214	314	414	514	合計	
死荷重(合計)	883.768	876.494	884.286	962.201	9143.593	
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)	426.380	492.334	426.380	259.375	-----	
活荷重(最小)	-4.038	-2.070	-4.038	-17.034	-----	
合計(最大)	1310.148	1368.829	1310.665	1221.576	-----	
合計(最小)	879.730	874.425	880.247	945.167	-----	
R(道示.式4.1.1)	875.692	872.355	876.209	928.133	-----	

4章 鋼材結果

5章 断面データ

6章 照査結果

7章 下部工設計用反力

7.1 合成前 内訳

荷重名称	A1側			A2側			合計(kN)
	R x(kNm)	R y(kNm)	Rz(kN)	R x(kNm)	R y(kNm)	Rz(kN)	
1:主桁自重	0.000	0.000	1715.656	0.000	0.000	1715.656	3431.311
2:橋面荷重	----	----	----	----	----	----	
19:活荷重Rxmax	----	----	----	----	----	----	
20:活荷重Rxmin	----	----	----	----	----	----	
21:活荷重Rymax	----	----	----	----	----	----	
22:活荷重Rymin	----	----	----	----	----	----	
23:活荷重R max	----	----	----	----	----	----	
24:活荷重R min	----	----	----	----	----	----	
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
40:場所打ち床版荷重	16.040	0.000	983.071	16.040	0.000	983.071	1966.143
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	385.460	0.000	0.000	385.460	770.921
1002:PC板荷重	0.000	0.000	231.801	0.000	0.000	231.801	463.602

「---」の荷重ケースは計算が行われていません。

7.2 合成前 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	1715.656
死荷重時	死荷重時	16.040	0.000	3315.988
全死荷重時	全死荷重時	16.040	0.000	3315.988
設計時	設計時 活R xmax	16.040	0.000	3315.988
	設計時 活R xmin	16.040	0.000	3315.988
	設計時 活R ymax	16.040	0.000	3315.988
	設計時 活R ymin	16.040	0.000	3315.988
	設計時 活Rzmax	16.040	0.000	3315.988
	設計時 活Rzmin	16.040	0.000	3315.988

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	1715.656	3431.311

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)
死荷重時	死荷重時		16.040		0.000	3315.988	6631.976
全死荷重時	全死荷重時		16.040		0.000	3315.988	6631.976
設計時	設計時 活R xmax		16.040		0.000	3315.988	6631.976
	設計時 活R xmin		16.040		0.000	3315.988	6631.976
	設計時 活R ymax		16.040		0.000	3315.988	6631.976
	設計時 活R ymin		16.040		0.000	3315.988	6631.976
	設計時 活Rzmax		16.040		0.000	3315.988	6631.976
	設計時 活Rzmin		16.040		0.000	3315.988	6631.976

7.3 合成後 内訳

荷重名称	R	A1側		Rz(kN)	A2側		Rz(kN)	合計(kN)
		x(kNm)	y(kNm)		x(kNm)	y(kNm)		
1:主桁自重	----	----	----	----	----	----	----	
2:橋面荷重	0.000	0.000	0.000	1255.808	0.000	0.000	1255.808	2511.617
19:活荷重R x最大時	2360.016	0.000	0.000	896.791	2360.016	0.000	896.791	
20:活荷重R x最小時	-2360.016	0.000	0.000	896.791	-2360.016	0.000	896.791	
21:活荷重R y最大時	0.000	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	0.000	
23:活荷重Rz 最大時	0.000	0.000	0.000	1563.996	0.000	0.000	1563.996	
24:活荷重Rz 最小時	-6.875	0.000	0.000	-12.556	-6.875	0.000	-12.556	
35:直ブレ	----	----	----	----	----	----	----	
36:有ブレ	----	----	----	----	----	----	----	
40:場所打ち床版荷重	----	----	----	----	----	----	----	
80:直ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
81:有ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1001:横桁自重	----	----	----	----	----	----	----	
1002:PC板荷重	----	----	----	----	----	----	----	

「---」の荷重ケースは計算が行われていません。

7.4 合成後 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	0.000
死荷重時	死荷重時		0.000		0.000	0.000
全死荷重時	全死荷重時		0.000		0.000	1255.808
設計時	設計時 活R xmax		2360.016		0.000	2152.599
	設計時 活R xmin		-2360.016		0.000	2152.599
	設計時 活R ymax		0.000		0.000	1255.808
	設計時 活R ymin		0.000		0.000	1255.808
	設計時 活Rzmax		0.000		0.000	2819.805
	設計時 活Rzmin		-6.875		0.000	1243.252

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	0.000	0.000
死荷重時	死荷重時		0.000		0.000	0.000	0.000
全死荷重時	全死荷重時		0.000		0.000	1255.808	2511.617
設計時	設計時 活R xmax		2360.016		0.000	2152.599	4305.199
	設計時 活R xmin		-2360.016		0.000	2152.599	4305.199
	設計時 活R ymax		0.000		0.000	1255.808	2511.617
	設計時 活R ymin		0.000		0.000	1255.808	2511.617
	設計時 活Rzmax		0.000		0.000	2819.805	5639.610
	設計時 活Rzmin		-6.875		0.000	1243.252	2486.505

7.5 合成前後集計 内訳

荷重名称	A1側			A2側			合計(kN)
	R x(kNm)	R y(kNm)	Rz(kN)	R x(kNm)	R y(kNm)	Rz(kN)	
1:主桁自重	0.000	0.000	1715.656	0.000	0.000	1715.656	3431.311
2:橋面荷重	0.000	0.000	1255.808	0.000	0.000	1255.808	2511.617
19:活荷重R x最大時	2360.016	0.000	896.791	2360.016	0.000	896.791	
20:活荷重R x最小時	-2360.016	0.000	896.791	-2360.016	0.000	896.791	
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	0.000	0.000	1563.996	0.000	0.000	1563.996	
24:活荷重Rz 最小時	-6.875	0.000	-12.556	-6.875	0.000	-12.556	
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
40:場所打ち床版荷重	16.040	0.000	983.071	16.040	0.000	983.071	1966.143
80:直ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
81:有ブレ(PC鋼材2)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
1001:横桁自重	0.000	0.000	385.460	0.000	0.000	385.460	770.921
1002:PC板荷重	0.000	0.000	231.801	0.000	0.000	231.801	463.602

7.6 合成前後集計 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	1715.656
死荷重時	死荷重時	16.040	0.000	3315.988
全死荷重時	全死荷重時	16.040	0.000	4571.797
設計時	設計時 活R xmax	2376.056	0.000	5468.588
	設計時 活R xmin	-2343.976	0.000	5468.588
	設計時 活R ymax	16.040	0.000	4571.797
	設計時 活R ymin	16.040	0.000	4571.797
	設計時 活Rzmax	16.040	0.000	6135.793
	設計時 活Rzmin	9.165	0.000	4559.241

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	1715.656	3431.311
死荷重時	死荷重時	16.040	0.000	3315.988	6631.976
全死荷重時	全死荷重時	16.040	0.000	4571.797	9143.593
設計時	設計時 活R xmax	2376.056	0.000	5468.588	10937.175
	設計時 活R xmin	-2343.976	0.000	5468.588	10937.175
	設計時 活R ymax	16.040	0.000	4571.797	9143.593
	設計時 活R ymin	16.040	0.000	4571.797	9143.593
	設計時 活Rzmax	16.040	0.000	6135.793	12271.586
	設計時 活Rzmin	9.165	0.000	4559.241	9118.481

8章 概算数量

8.1 橋面積

車道部	246.40
歩道部	184.80
計	431.20 (m ²)

8.2 主桁コンクリート体積

主桁1

No.	断面積	水平長	体積
1	1.522	* 0.400	= 0.609
2	1.522	* 0.600	= 0.913
3	1.389	* 0.400	= 0.556
4	1.051	* 0.800	= 0.840
5 ~ 6	0.845	* 3.850 * 2	= 6.507
7 ~ 8	0.845	* 5.500 * 2	= 9.295
9 ~ 10	0.845	* 3.850 * 2	= 6.507
11	1.051	* 0.800	= 0.840
12	1.389	* 0.400	= 0.556
13	1.522	* 0.600	= 0.913
14	1.522	* 0.400	= 0.609
計			28.144 (m ³)

主桁2

No.	断面積	水平長	体積
15	1.515	* 0.400	= 0.606
16	1.515	* 0.600	= 0.909
17	1.382	* 0.400	= 0.553
18	1.043	* 0.800	= 0.835
19 ~ 20	0.838	* 3.850 * 2	= 6.451
21 ~ 22	0.838	* 5.500 * 2	= 9.216
23 ~ 24	0.838	* 3.850 * 2	= 6.451
25	1.043	* 0.800	= 0.835
26	1.382	* 0.400	= 0.553
27	1.515	* 0.600	= 0.909
28	1.515	* 0.400	= 0.606
計			27.922 (m ³)

主桁3

No.	断面積	水平長	体積
29	1.515	* 0.400	= 0.606
30	1.515	* 0.600	= 0.909
31	1.382	* 0.400	= 0.553
32	1.043	* 0.800	= 0.835
33 ~ 34	0.838	* 3.850 * 2	= 6.451
35 ~ 36	0.838	* 5.500 * 2	= 9.216
37 ~ 38	0.838	* 3.850 * 2	= 6.451
39	1.043	* 0.800	= 0.835
40	1.382	* 0.400	= 0.553
41	1.515	* 0.600	= 0.909
42	1.515	* 0.400	= 0.606
計			27.922 (m ³)

主桁4

No.	断面積	水平長	体積
43	1.515	* 0.400	= 0.606
44	1.515	* 0.600	= 0.909
45	1.382	* 0.400	= 0.553
46	1.043	* 0.800	= 0.835
47 ~ 48	0.838	* 3.850 * 2	= 6.451
49 ~ 50	0.838	* 5.500 * 2	= 9.216
51 ~ 52	0.838	* 3.850 * 2	= 6.451
53	1.043	* 0.800	= 0.835
54	1.382	* 0.400	= 0.553
55	1.515	* 0.600	= 0.909

No.	断面積	水平長	体積
56	1.515	* 0.400	= 0.606
計			27.922 (m ³)

主桁5

No.	断面積	水平長	体積
57	1.522	* 0.400	= 0.609
58	1.522	* 0.600	= 0.913
59	1.389	* 0.400	= 0.556
60	1.051	* 0.800	= 0.840
61 ~ 62	0.845	* 3.850 * 2	= 6.507
63 ~ 64	0.845	* 5.500 * 2	= 9.295
65 ~ 66	0.845	* 3.850 * 2	= 6.507
67	1.051	* 0.800	= 0.840
68	1.389	* 0.400	= 0.556
69	1.522	* 0.600	= 0.913
70	1.522	* 0.400	= 0.609
計			28.144 (m ³)
合計			140.054 (m ³) 0.325 (m ³ /m ²)

8.3 横桁部

横桁1

No.	断面積	厚さ	体積
1 ~ 4	4.671	* 0.700 * 4	= 13.079
計			13.079 (m ³)

横桁2

No.	断面積	厚さ	体積
5 ~ 8	4.424	* 0.300 * 4	= 5.309
計			5.309 (m ³)

横桁3

No.	断面積	厚さ	体積
9 ~ 12	4.671	* 0.700 * 4	= 13.079
計			13.079 (m ³)
合計			31.466 (m ³) 0.073 (m ³ /m ²)

8.4 主桁外型枠面積

主桁1

No.	周長	区間長	面積
1	5.176	* 0.400	= 2.070
2	5.176	* 0.600	= 3.106

No.	周長	区間長		面積
3	5.287	* 0.400	=	2.115
4	5.620	* 0.800	=	4.496
5 ~ 6	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
7 ~ 8	5.842	* 5.500 *	2 =	64.264
9 ~ 10	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
11	5.620	* 0.800	=	4.496
12	5.287	* 0.400	=	2.115
13	5.176	* 0.600	=	3.106
14	5.176	* 0.400	=	2.070
端板	1.522	* 2	=	3.044
計				180.849 (m ²)

主桁2

No.	周長	区間長		面積
15	5.176	* 0.400	=	2.070
16	5.176	* 0.600	=	3.106
17	5.287	* 0.400	=	2.115
18	5.620	* 0.800	=	4.496
19 ~ 20	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
21 ~ 22	5.842	* 5.500 *	2 =	64.264
23 ~ 24	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
25	5.620	* 0.800	=	4.496
26	5.287	* 0.400	=	2.115
27	5.176	* 0.600	=	3.106
28	5.176	* 0.400	=	2.070
端板	1.515	* 2	=	3.029
計				180.835 (m ²)

主桁3

No.	周長	区間長		面積
29	5.176	* 0.400	=	2.070
30	5.176	* 0.600	=	3.106
31	5.287	* 0.400	=	2.115
32	5.620	* 0.800	=	4.496
33 ~ 34	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
35 ~ 36	5.842	* 5.500 *	2 =	64.264
37 ~ 38	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
39	5.620	* 0.800	=	4.496
40	5.287	* 0.400	=	2.115
41	5.176	* 0.600	=	3.106
42	5.176	* 0.400	=	2.070
端板	1.515	* 2	=	3.029
計				180.835 (m ²)

主桁4

No.	周長	区間長		面積
43	5.176	* 0.400	=	2.070
44	5.176	* 0.600	=	3.106
45	5.287	* 0.400	=	2.115
46	5.620	* 0.800	=	4.496
47 ~ 48	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
49 ~ 50	5.842	* 5.500 *	2 =	64.264
51 ~ 52	5.842	* 3.850 *	2 =	44.985
53	5.620	* 0.800	=	4.496
54	5.287	* 0.400	=	2.115
55	5.176	* 0.600	=	3.106
56	5.176	* 0.400	=	2.070
端板	1.515	* 2	=	3.029

No.	周長	区間長	面積
計			180.835 (m ²)
主桁5			
No.	周長	区間長	面積
57	5.176	* 0.400	= 2.070
58	5.176	* 0.600	= 3.106
59	5.287	* 0.400	= 2.115
60	5.620	* 0.800	= 4.496
61 ~ 62	5.842	* 3.850 * 2	= 44.985
63 ~ 64	5.842	* 5.500 * 2	= 64.264
65 ~ 66	5.842	* 3.850 * 2	= 44.985
67	5.620	* 0.800	= 4.496
68	5.287	* 0.400	= 2.115
69	5.176	* 0.600	= 3.106
70	5.176	* 0.400	= 2.070
端板	1.522	* 2	= 3.044
計			180.849 (m ²)
合計			904.203 (m ²) 6.456 (m ² /m ³)

8.5 横桁外型枠面積

横桁1

No.	断面積	面数	面積
1 ~ 4	4.671	* 2.000 * 4	= 37.368
計			37.368 (m ²)

横桁2

No.	断面積	面数	面積
5 ~ 8	4.424	* 2.000 * 4	= 35.390
計			35.390 (m ²)

横桁3

No.	断面積	面数	面積
9 ~ 12	4.671	* 2.000 * 4	= 37.368
計			37.368 (m ²)

8.6 横桁外型枠面積 (底面)

横桁1

No.	断面積	面数	面積
1 ~ 4	1.680	* 1.000 * 4	= 6.720
計			6.720 (m ²)

横桁2

No.	断面積	面数	面積
5 ~ 8	0.720	* 1.000 * 4 =	2.880
計			2.880 (m ²)

横桁3

No.	断面積	面数	面積
9 ~ 12	1.680	* 1.000 * 4 =	6.720
計			6.720 (m ²)
合計			126.446 (m ²) 0.903 (m ² /m ³)

8.7 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	30.975	* 9.288	* 1 =	287.7
2	30.920	* 9.288	* 1 =	287.2
3	30.855	* 9.288	* 1 =	286.6
4	30.806	* 9.288	* 1 =	286.1
計				1147.6 (kg)

主桁2 (Group 2)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.975	* 9.288	* 1 =	287.7
2	30.920	* 9.288	* 1 =	287.2
3	30.855	* 9.288	* 1 =	286.6
4	30.806	* 9.288	* 1 =	286.1
計				1147.6 (kg)

主桁3 (Group 3)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.975	* 9.288	* 1 =	287.7
2	30.920	* 9.288	* 1 =	287.2
3	30.855	* 9.288	* 1 =	286.6
4	30.806	* 9.288	* 1 =	286.1
計				1147.6 (kg)

主桁4 (Group 4)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.975 *	9.288 *	1 =	287.7
2	30.920 *	9.288 *	1 =	287.2
3	30.855 *	9.288 *	1 =	286.6
4	30.806 *	9.288 *	1 =	286.1
計				1147.6 (kg)

主桁5 (Group 5)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.975 *	9.288 *	1 =	287.7
2	30.920 *	9.288 *	1 =	287.2
3	30.855 *	9.288 *	1 =	286.6
4	30.806 *	9.288 *	1 =	286.1
計				1147.6 (kg)

合計				5738.0 (kg)
				41.0 (kg/m ³)

8.8 PC鋼材質量(横締め)

横桁1 (Group 6)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	13.100 *	0.774 *	1 =	10.1
2	13.100 *	0.774 *	1 =	10.1
計				20.3 (kg)

横桁2 (Group 7)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	12.620 *	0.774 *	1 =	9.8
2	12.620 *	0.774 *	1 =	9.8
計				19.5 (kg)

横桁3 (Group 8)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
----	------	------	----	----

1	13.100	*	0.774	*	1 =	10.1
2	13.100	*	0.774	*	1 =	10.1
計						20.3 (kg)
合計						5798.1 (kg)
						41.4 (kg/m ³)