

PC 単純桁の設計 サンプルデータ

Sample1_PosT

ポストテンション方式PC単純T桁橋
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	1
1.3 主桁	2
1.3.1 断面形状	2
1.3.2 側面形状	3
1.3.3 主桁配置	3
1.4 横桁	4
1.4.1 横桁配置	4
1.4.2 形状	4
1.5 橋面	4
1.5.1 基本	4
1.5.2 単位体積重量	4
1.5.3 形状	5
1.5.4 幅員構成	5
1.6 鋼材配置	6
1.7 下部工中心	7
2章 詳細データ	7
2.1 材料	7
2.1.1 コンクリート	7
2.1.2 PC鋼材	9
2.2 基本データ	9
2.3 組み合わせコントロール	10
2.4 検討荷重ケース	10
2.4.1 検討荷重ケース	10
2.4.2 任意荷重ケース	10
2.5 格点	11
2.6 部材	13
2.7 支点	18
2.8 照査点	19
2.8.1 曲げ	19
2.8.2 せん断	19
2.9 格子	20
2.9.1 主桁	20
2.9.2 支間長	20
2.9.3 支承線	20
2.9.4 ライン	20
2.9.5 幅員項目	21
2.9.6 幅員構造	22
2.9.7 合成前死荷重	23
線	23
主桁	23
横げた	23
2.9.8 合成後死荷重	24
等分布	24
線	24
2.10 検討組み合わせケース	25
2.11 鋼材配置	30
2.12 断面データ	33

2.13 カット位置、 一覧表(合成後)	54
2.14 活荷重	65
2.14.1 基本	65
2.14.2 断面力算出用荷重強度	65
2.14.3 AB活荷重	65
基本	65
L荷重強度	66
2.15 計算設定	66
2.15.1 格子解析	66
2.15.2 鋼材	66
2.15.3 照査	67
2.16 下部工中心	67
3章 解析結果	68
3.1 断面力(照査点毎)	68
3.1.1 合成前	68
3 - j	68
8 - j	68
13 - j	68
19 - j	68
24 - j	68
29 - j	68
35 - j	68
40 - j	68
45 - j	68
3.1.2 合成後	68
3 - j	68
8 - j	69
13 - j	69
19 - j	69
24 - j	69
29 - j	69
35 - j	69
40 - j	70
45 - j	70
3.2 反力	70
3.2.1 最大	70
合成前	70
合成後	71
合成前、合成後集計	71
4章 鋼材結果	72
5章 断面データ	72
6章 照査結果	72
7章 下部工設計用反力	72
7.1 合成前 内訳	72
7.2 合成前 組み合わせ	72
7.3 合成後 内訳	73
7.4 合成後 組み合わせ	73
7.5 合成前後集計 内訳	74
7.6 合成前後集計 組み合わせ	74
8章 総括 詳細	75

8.1 総括表 決定ケース	75
8.2 総括表 照査点ごと	76
9章 概算数量	78
9.1 橋面積	78
9.2 主桁コンクリート体積	78
9.3 横桁部	80
9.4 主桁外型枠面積	80
9.5 横桁外型枠面積	82
9.6 横桁外型枠面積(底面)	82
9.7 PC鋼材質量(縦締め)	82

1章 入力データ

1.1 設計条件

設計メモ : ポストテンション方式PC単純T桁橋

プレストレストコンクリート上部構造の設計計算例

構造形式 : 合成桁 : ポステント桁

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	40
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	12W7 (SWPR1AN)

主鉄筋 : SD345

せん断補強筋 : SD345

外桁/中桁の区別 : 同じ

橋梁緒元

活荷重 : B 活荷重(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

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): 12

格点番号の方向 : X方向

横桁の剛性 : フランジ考慮(FULL)

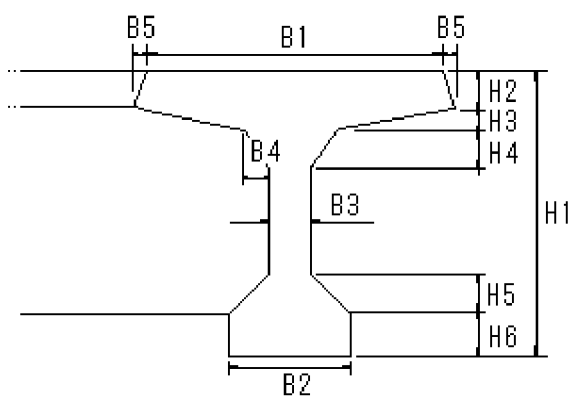
断面常数の扱い : ねじり剛度を考慮する

せん断補強材 : スターラップ以外に折曲げ鉄筋を考慮する

の取り方 : 有効幅計算で張出部のハンチサイズを内側に合わせない

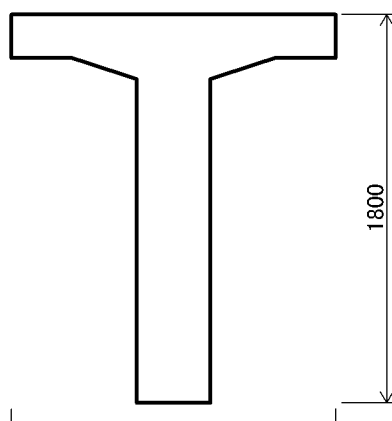
1.3 主桁

1.3.1 断面形状



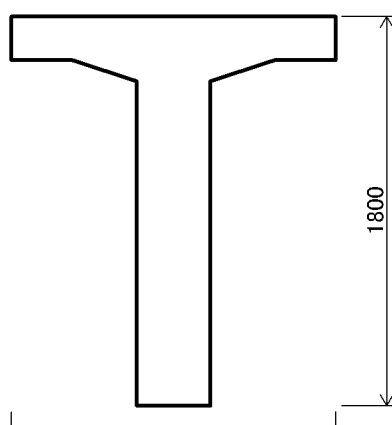
【端部】

No.	B (m)	H (m)
1	1.500	1.800
2	0.340	0.200
3	0.340	0.000
4	0.300	0.100
5	0.000	0.000
6	-----	0.000



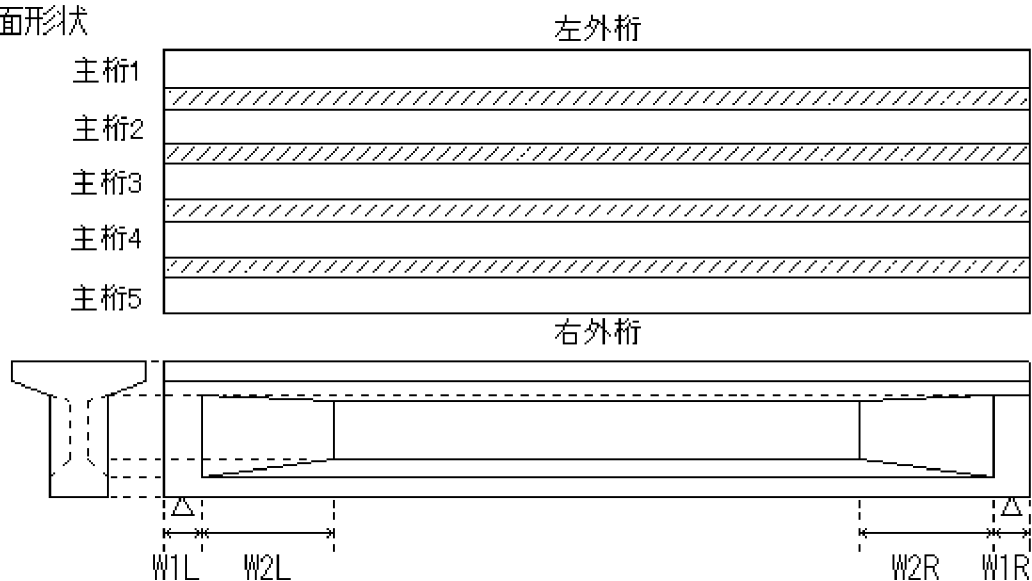
【中間部】

No.	B (m)	H (m)
1	1.500	1.800
2	0.340	0.200
3	0.340	0.000
4	0.300	0.100
5	0.000	0.000
6	-----	0.000



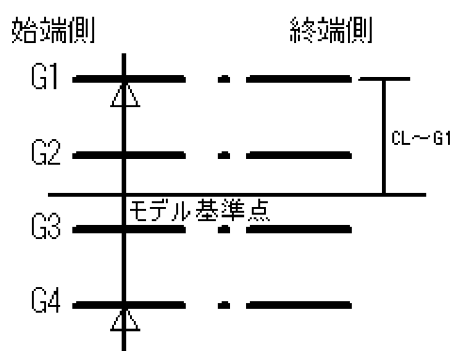
1.3.2 側面形状

平面形状



	W1L (m)	W2L (m)	W2R (m)	W1R (m)
左外桁	1.000	0.525	0.525	1.000
右外桁	1.000	0.525	0.525	1.000

1.3.3 主桁配置



寸法入力の方法 : 投影

センターラインからG1までの距離

始端側 (m) : 4.440

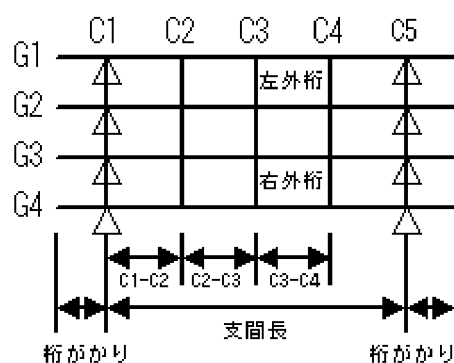
終端側 (m) : 4.440

主桁間隔	始端側 (m)	終端側 (m)
G1-G2	2.220	2.220
G2-G3	2.220	2.220
G3-G4	2.220	2.220
G4-G5	2.220	2.220

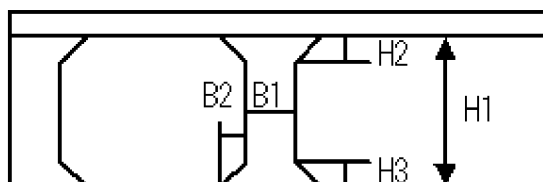
1.4 横桁

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)
1	0.500	0.000	1.600	0.000	0.000
2	0.500	0.000	1.600	0.000	0.000
3	0.500	0.000	1.600	0.000	0.000

1.5 橋面

1.5.1 基本

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

1.5.2 単位体積重量

【等分布荷重】

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

【線荷重】

項目		
高欄・遮音壁 (左) (kN/m)		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

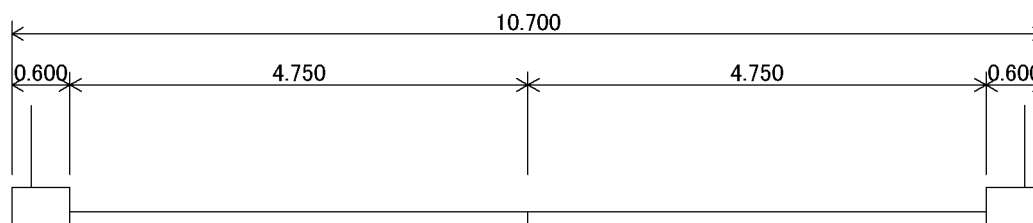
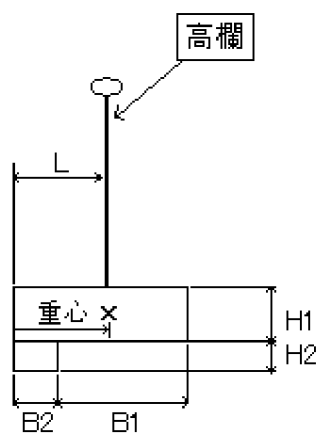
1.5.3 形状

【地覆】(m)

タイプ : 地覆型

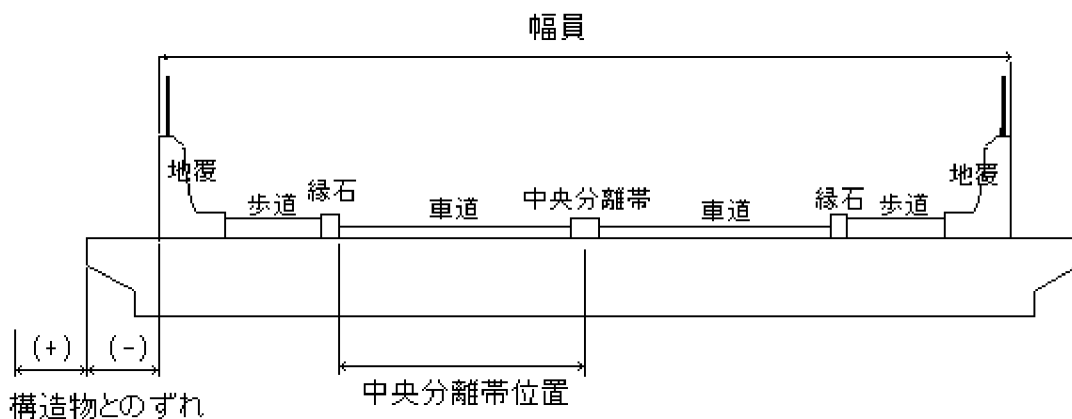
	左地覆	右地覆
B1	0.600	0.600
B2	0.000	0.000
H1	0.425	0.425
H2	0.000	0.000
L	0.200	0.200

	左地覆	右地覆
面積 (m ²)	0.255	0.255
重心 (m)	0.200	0.200



1.5.4 幅員構成

変化数 : 0

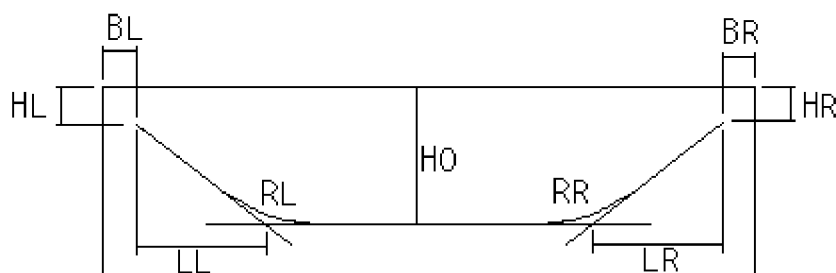


【幅員】(m)

寸法入力の方法：斜線上

	幅員	構造物とのずれ
始点	10.700	0.160
終点	10.700	0.160

1.6 鋼材配置



鋼材配置の入力：長さ

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	1303.000	0.000	0.000	3:両方	HL 0.275 HR 0.275 Ho 1.590	BL 0.150 BR 0.150	L13.250 R13.250	RL 14.094 RR 14.094	1.000
2	1303.000	0.000	0.000	3:両方	HL 0.695 HR 0.695 Ho 1.590	BL 0.150 BR 0.150	L10.950 R10.950	RL 14.094 RR 14.094	1.000
3	1303.000	0.000	0.000	3:両方	HL 1.115 HR 1.115 Ho 1.710	BL 0.150 BR 0.150	L8.650 R8.650	RL 14.094 RR 14.094	1.000
4	1303.000	0.000	0.000	3:両方	HL 1.535 HR 1.535 Ho 1.710	BL 0.150 BR 0.150	L6.350 R6.350	RL 14.094 RR 14.094	1.000

1.7 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: 40

許容曲げ圧縮応力度 (導入直後)	18.00	N/mm ²
” (その他)	14.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度 (導入直後)	-1.50	N/mm ²
” (死荷重時)	0.00	N/mm ²
” (設計荷重時)	-1.50	N/mm ²
” (温度変化時)	-2.00	N/mm ²
” (風時)	-2.50	N/mm ²
” (温度+風時)	-2.50	N/mm ²
” (中間支点上)	0.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度(継ぎ目) 導入直後	0.00	N/mm ²
” 設計時	0.00	N/mm ²
” 活荷重割増時	0.00	N/mm ²
負担できる平均せん断応力度 (設計時)	0.55	N/mm ²
平均せん断応力度最大(せん断のみ)	5.30	N/mm ²
” (せん断とねじり)	6.10	N/mm ²
許容斜引張応力度 (死荷重時:せん断のみ)	1.000	N/mm ²
” (死荷重時:せん断とねじり)	1.300	N/mm ²
許容斜引張応力度 (設計時:せん断のみ)	2.000	N/mm ²
” (設計時:せん断とねじり)	2.500	N/mm ²
ヤング係数 (設計基準値)	3.100 × 10 ⁴	N/mm ²
” (導入時)	2.600 × 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	1.348 × 10 ⁴	N/mm ²

コンクリートC

設計基準強度: 30

許容曲げ圧縮応力度 (導入直後)	14.00	N/mm ²
” (その他)	11.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度 (導入直後)	-1.20	N/mm ²
” (死荷重時)	0.00	N/mm ²
” (設計荷重時)	-1.20	N/mm ²
” (温度変化時)	-1.70	N/mm ²
” (風時)	-2.20	N/mm ²
” (温度+風時)	-2.20	N/mm ²
” (中間支点上)	0.00	N/mm ²
許容曲げ引張応力度(継ぎ目) 導入直後	0.00	N/mm ²
” 設計時	0.00	N/mm ²
” 活荷重割増時	0.00	N/mm ²
負担できる平均せん断応力度 (設計時)	0.45	N/mm ²
平均せん断応力度最大(せん断のみ)	4.00	N/mm ²
” (せん断とねじり)	4.80	N/mm ²
許容斜引張応力度 (死荷重時:せん断のみ)	0.800	N/mm ²
” (死荷重時:せん断とねじり)	1.100	N/mm ²
許容斜引張応力度 (設計時:せん断のみ)	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	

2.2 基本データ

設計メモ

ポストテンション方式PC単純T桁橋

プレストレストコンクリート上部構造の設計計算例

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

鋼材

鋼材 1	12T12.7B (SWPR7BN)
鋼材 2	12W7 (SWPR1AN)

鉄筋 : SD345

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
終局時a		1.30	0.00	2.50	1.00	1.00	0.00	0.00
終局時b		1.00	0.00	2.50	1.00	1.00	0.00	0.00
終局時c		1.70	0.00	1.70	1.00	1.00	0.00	0.00

支点沈下 : 考慮しない
 雪荷重 : 組み合わせない
 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
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
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

2.5 格点

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	载荷条件
1	101	-0.4000	4.4400	载荷
2	102	0.0000	4.4400	载荷
3	103	0.6000	4.4400	载荷
4	104	0.9000	4.4400	载荷
5	105	1.1250	4.4400	载荷
6	106	4.5938	4.4400	载荷
7	107	8.0625	4.4400	载荷
8	108	11.5313	4.4400	载荷
9	109	15.0000	4.4400	载荷
10	110	18.4688	4.4400	载荷
11	111	21.9375	4.4400	载荷
12	112	25.4063	4.4400	载荷
13	113	28.8750	4.4400	载荷
14	114	29.1000	4.4400	载荷
15	115	29.4000	4.4400	载荷
16	116	30.0000	4.4400	载荷
17	117	30.4000	4.4400	载荷
18	201	-0.4000	2.2200	载荷
19	202	0.0000	2.2200	载荷
20	203	0.6000	2.2200	载荷
21	204	0.9000	2.2200	载荷
22	205	1.1250	2.2200	载荷
23	206	4.5938	2.2200	载荷
24	207	8.0625	2.2200	载荷
25	208	11.5313	2.2200	载荷
26	209	15.0000	2.2200	载荷
27	210	18.4688	2.2200	载荷
28	211	21.9375	2.2200	载荷
29	212	25.4063	2.2200	载荷
30	213	28.8750	2.2200	载荷
31	214	29.1000	2.2200	载荷
32	215	29.4000	2.2200	载荷
33	216	30.0000	2.2200	载荷
34	217	30.4000	2.2200	载荷
35	301	-0.4000	0.0000	载荷
36	302	0.0000	0.0000	载荷
37	303	0.6000	0.0000	载荷
38	304	0.9000	0.0000	载荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	载荷条件
39	305	1.1250	0.0000	载荷
40	306	4.5938	0.0000	载荷
41	307	8.0625	0.0000	载荷
42	308	11.5313	0.0000	载荷
43	309	15.0000	0.0000	载荷
44	310	18.4688	0.0000	载荷
45	311	21.9375	0.0000	载荷
46	312	25.4063	0.0000	载荷
47	313	28.8750	0.0000	载荷
48	314	29.1000	0.0000	载荷
49	315	29.4000	0.0000	载荷
50	316	30.0000	0.0000	载荷
51	317	30.4000	0.0000	载荷
52	401	-0.4000	-2.2200	载荷
53	402	0.0000	-2.2200	载荷
54	403	0.6000	-2.2200	载荷
55	404	0.9000	-2.2200	载荷
56	405	1.1250	-2.2200	载荷
57	406	4.5938	-2.2200	载荷
58	407	8.0625	-2.2200	载荷
59	408	11.5313	-2.2200	载荷
60	409	15.0000	-2.2200	载荷
61	410	18.4688	-2.2200	载荷
62	411	21.9375	-2.2200	载荷
63	412	25.4063	-2.2200	载荷
64	413	28.8750	-2.2200	载荷
65	414	29.1000	-2.2200	载荷
66	415	29.4000	-2.2200	载荷
67	416	30.0000	-2.2200	载荷
68	417	30.4000	-2.2200	载荷
69	501	-0.4000	-4.4400	载荷
70	502	0.0000	-4.4400	载荷
71	503	0.6000	-4.4400	载荷
72	504	0.9000	-4.4400	载荷
73	505	1.1250	-4.4400	载荷
74	506	4.5938	-4.4400	载荷
75	507	8.0625	-4.4400	载荷
76	508	11.5313	-4.4400	载荷
77	509	15.0000	-4.4400	载荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
78	510	18.4688	-4.4400	載荷
79	511	21.9375	-4.4400	載荷
80	512	25.4063	-4.4400	載荷
81	513	28.8750	-4.4400	載荷
82	514	29.1000	-4.4400	載荷
83	515	29.4000	-4.4400	載荷
84	516	30.0000	-4.4400	載荷
85	517	30.4000	-4.4400	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		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	I i	J i			
1	1	101	102	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
2	2	102	103	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
3	3	103	104	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
4	4	104	105	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
5	5	105	106	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
6	6	106	107	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
7	7	107	108	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
8	8	108	109	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
9	9	109	110	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
10	10	110	111	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
11	11	111	112	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
12	12	112	113	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
13	13	113	114	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
14	14	114	115	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
15	15	115	116	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
16	16	116	117	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
17	17	201	202	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
18	18	202	203	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
19	19	203	204	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
20	20	204	205	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
21	21	205	206	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
22	22	206	207	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
23	23	207	208	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
24	24	208	209	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
25	25	209	210	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
26	26	210	211	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
27	27	211	212	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
28	28	212	213	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
29	29	213	214	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
30	30	214	215	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
31	31	215	216	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
32	32	216	217	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
33	33	301	302	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
34	34	302	303	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
35	35	303	304	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
36	36	304	305	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
37	37	305	306	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
38	38	306	307	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
39	39	307	308	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
40	40	308	309	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
41	41	309	310	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
42	42	310	311	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
43	43	311	312	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
44	44	312	313	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
45	45	313	314	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
46	46	314	315	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
47	47	315	316	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
48	48	316	317	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
49	49	401	402	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
50	50	402	403	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
51	51	403	404	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
52	52	404	405	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
53	53	405	406	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
54	54	406	407	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
55	55	407	408	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
56	56	408	409	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
57	57	409	410	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
58	58	410	411	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
59	59	411	412	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
60	60	412	413	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
61	61	413	414	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
62	62	414	415	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
63	63	415	416	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
64	64	416	417	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
65	65	501	502	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
66	66	502	503	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
67	67	503	504	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
68	68	504	505	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
69	69	505	506	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
70	70	506	507	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
71	71	507	508	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
72	72	508	509	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
73	73	509	510	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
74	74	510	511	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
75	75	511	512	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
76	76	512	513	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
77	77	513	514	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
78	78	514	515	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
79	79	515	516	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
80	80	516	517	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	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		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
81	81	101	201	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
82	82	201	301	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
83	83	301	401	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
84	84	401	501	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
85	85	102	202	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
86	86	202	302	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
87	87	302	402	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
88	88	402	502	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
89	89	103	203	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
90	90	203	303	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
91	91	303	403	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
92	92	403	503	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
93	93	104	204	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
94	94	204	304	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
95	95	304	404	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
96	96	404	504	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
97	97	105	205	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
98	98	205	305	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
99	99	305	405	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
100	100	405	505	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
101	101	106	206	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
102	102	206	306	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
103	103	306	406	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
104	104	406	506	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
105	105	107	207	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
106	106	207	307	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
107	107	307	407	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
108	108	407	507	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
109	109	108	208	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
110	110	208	308	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
111	111	308	408	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
112	112	408	508	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
113	113	109	209	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
114	114	209	309	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
115	115	309	409	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
116	116	409	509	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
117	117	110	210	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
118	118	210	310	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
119	119	310	410	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
120	120	410	510	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
121	121	111	211	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
122	122	211	311	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
123	123	311	411	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
124	124	411	511	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
125	125	112	212	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
126	126	212	312	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
127	127	312	412	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
128	128	412	512	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
129	129	113	213	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
130	130	213	313	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
131	131	313	413	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
132	132	413	513	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
133	133	114	214	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
134	134	214	314	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
135	135	314	414	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
136	136	414	514	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
137	137	115	215	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
138	138	215	315	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
139	139	315	415	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
140	140	415	515	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
141	141	116	216	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
142	142	216	316	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
143	143	316	416	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
144	144	416	516	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
145	145	117	217	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
146	146	217	317	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
147	147	317	417	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
148	148	417	517	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	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
6	116	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
7	216	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
8	316	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
9	416	Y Pin	-1.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
10	516	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	116	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
7	216	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
8	316	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000

No.	格点 番号	支 点 コ ー ド	Kx (kN.m/rad) Kxy (kN.m/rad)	Ky (kN.m/rad) Kxz (kN.m/m)	Kz (kN/m) Kyz (kN.m/m)
9	416	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
10	516	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
8	8	0	1		G1-支間中央
24	24	0	1		G2-支間中央
40	40	0	1		G3-支間中央
56	56	0	1		G4-支間中央
72	72	0	1		G5-支間中央

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
13	13	0	1		G1-せん断照査点
19	19	0	1		G2-せん断照査点
29	29	0	1		G2-せん断照査点
35	35	0	1		G3-せん断照査点
45	45	0	1		G3-せん断照査点
51	51	0	1		G4-せん断照査点
61	61	0	1		G4-せん断照査点
67	67	0	1		G5-せん断照査点
77	77	0	1		G5-せん断照査点

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
16	116	216	316	416	516
17	117	217	317	417	517

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	117
2	201	217
3	301	317
4	401	417
5	501	517

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	5.1900
2	30.4000	5.1900

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	-5.1900
2	30.4000	-5.1900

合成後

橋面外形左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	5.3500
2	30.4000	5.3500

左歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	4.7500
2	30.4000	4.7500

左歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	4.7500
2	30.4000	4.7500

左車道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	4.7500
2	30.4000	4.7500

右車道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-4.7500
2	30.4000	-4.7500

右歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-4.7500
2	30.4000	-4.7500

右歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-4.7500
2	30.4000	-4.7500

橋面外形右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-5.3500
2	30.4000	-5.3500

集計エリア左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	5.3500
2	30.4000	5.3500

集計エリア右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.4000	-5.3500
2	30.4000	-5.3500

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 : 場所打ち床版荷重

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	3.3300	30.4000	3.3300	3.528	3.528
2	-0.4000	1.1100	30.4000	1.1100	3.528	3.528
3	-0.4000	-1.1100	30.4000	-1.1100	3.528	3.528
4	-0.4000	-3.3300	30.4000	-3.3300	3.528	3.528

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	117	0.0000	0.0000	21.4130	21.4130

・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	217	0.0000	0.0000	21.4130	21.4130

・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	317	0.0000	0.0000	21.4130	21.4130

・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	417	0.0000	0.0000	21.4130	21.4130

・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	517	0.0000	0.0000	21.4130	21.4130

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	16.433	16.433
2	202	302	16.433	16.433
3	302	402	16.433	16.433
4	402	502	16.433	16.433

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	109	209	16.433	16.433
2	209	309	16.433	16.433
3	309	409	16.433	16.433
4	409	509	16.433	16.433

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	116	216	16.433	16.433
2	216	316	16.433	16.433
3	316	416	16.433	16.433
4	416	516	16.433	16.433

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	2.3000	2 : 橋面荷重

線

No.1

荷重名 : 高欄(左)

荷重番号: 2

	始点 X座標 (m)	始点 Y座標 (m)	終点 X座標 (m)	終点 Y座標 (m)	始点側 荷重強度 (kN/m)	終点側 荷重強度 (kN/m)
1	-0.4000	5.1500	30.4000	5.1500	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	-5.1500	30.4000	-5.1500	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	5.1500	30.4000	5.1500	6.250	6.250

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	-5.1500	30.4000	-5.1500	6.250	6.250

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	4.7500	30.4000	4.7500	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	-4.7500	30.4000	-4.7500	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+80
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+71+81+1001

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+71+81+1001
4	1	設計時	設計時 活Mmax 1+2+19+36+40+71+81+1001
5	1	設計時	設計時 活Mmin 1+2+20+36+40+71+81+1001
6	1	設計時	設計時 活Nmax 1+2+23+36+40+71+81+1001
7	1	設計時	設計時 活Nmin 1+2+24+36+40+71+81+1001

鋼材応力度の増加量

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+71+81+1001
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+71+81+1001
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+36+40+71+81+1001
4	1	設計時	活Mmin 1+2+20+36+40+71+81+1001
5	1	設計時	活Nmax 1+2+23+36+40+71+81+1001
6	1	設計時	活Nmin 1+2+24+36+40+71+81+1001

曲げひび割れ幅

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+71+81+1001
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+71+81+1001
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+36+40+71+81+1001
4	1	設計時	活Mmin 1+2+20+36+40+71+81+1001
5	1	設計時	活Nmax 1+2+23+36+40+71+81+1001
6	1	設計時	活Nmin 1+2+24+36+40+71+81+1001

曲げ破壊モーメント

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Mmax $1.30 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (19) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Mmin $1.30 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (20) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時a	終局時a 活Nmax $1.30 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (23) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時a	終局時a 活Nmin $1.30 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (24) + 1.00 * (36+81)$

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

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

平均せん断応力度

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 $1+2+36+40+81+1001$
2	1	設計時	設計時 活Smax $1+2+21+36+40+81+1001$
3	1	設計時	設計時 活Smin $1+2+22+36+40+81+1001$
4	1	設計時	設計時 活Tmax $1+2+25+36+40+81+1001$
5	1	設計時	設計時 活Tmin $1+2+26+36+40+81+1001$

斜引張応力度

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 $1+2+36+40+81+1001$
2	1	設計時	設計時 活Smax $1+2+21+36+40+81+1001$
3	1	設計時	設計時 活Smin $1+2+22+36+40+81+1001$

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
4	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+36+40+81+1001
5	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+36+40+81+1001

せん断による圧壊に対する耐力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (21) + 1.00 * (36+81)$
4	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00 * (1+2+40+1001) + 2.50 * (22) + 1.00 * (36+81)$
5	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70 * (1+2+40+1001) + 1.70 * (21) + 1.00 * (36+81)$
6	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70 * (1+2+40+1001) + 1.70 * (22) + 1.00 * (36+81)$

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

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

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

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

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

斜引張鉄筋

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+81+1001
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+36+40+81+1001
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+36+40+81+1001

せん断必要鉄筋

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30*(1+2+40+1001)+2.50*(21)+1.00*(36+81)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30*(1+2+40+1001)+2.50*(22)+1.00*(36+81)$
3	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00*(1+2+40+1001)+2.50*(21)+1.00*(36+81)$

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

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

下部工設計用反力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	導入直後	導入直後 1+35+80
2	1	死荷重時	死荷重時 1+36+40+81+1001
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+36+40+81+1001
4	1	設計時	設計時 活R xmax 1+2+19+36+40+81+1001
5	1	設計時	設計時 活R xmin 1+2+20+36+40+81+1001
6	1	設計時	設計時 活R ymax 1+2+21+36+40+81+1001
7	1	設計時	設計時 活R ymin 1+2+22+36+40+81+1001
8	1	設計時	設計時 活Rzmax 1+2+23+36+40+81+1001
9	1	設計時	設計時 活Rzmin 1+2+24+36+40+81+1001

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 ~ 16
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	5.340000	0.000000

Group No.2

グループ名 : 主桁2
 適用部材 : 17 ~ 32
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	3.120000	0.000000

Group No.3

グループ名 : 主桁3
 適用部材 : 33 ~ 48
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	0.900000	0.000000

Group No.4

グループ名 : 主桁4
 適用部材 : 49 ~ 64
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	-1.320000	0.000000

Group No.5

グループ名 : 主桁5
 適用部材 : 65 ~ 80
 ケーブル : PC鋼材1

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
-0.400000	-3.540000	0.000000

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)	1303.000
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	0.1500	0.2750	-----	0.0000
2	13.4000	1.5900	-----	14.0940
3	17.4000	1.5900	-----	14.0940
4	30.6500	0.2750	-----	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)	1303.000
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	0.1500	0.6950	-----	0.0000
2	11.1000	1.5900	-----	14.0940
3	19.7000	1.5900	-----	14.0940
4	30.6500	0.6950	-----	0.0000

No.3

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)	1303.000
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	0.1500	1.1150	-----	0.0000
2	8.8000	1.7100	-----	14.0940
3	22.0000	1.7100	-----	14.0940
4	30.6500	1.1150	-----	0.0000

No.4

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)	1303.000
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	0.1500	1.5350	-----	0.0000
2	6.5000	1.7100	-----	14.0940
3	24.3000	1.7100	-----	14.0940
4	30.6500	1.5350	-----	0.0000

Group No.6

グループ名 : 横桁1
適用部材 : 85 ~ 88

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
0.800000	4.610000	-90.000000

Group No.7

グループ名 : 横桁2
適用部材 : 113 ~ 116

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
15.800000	4.610000	-90.000000

Group No.8

グループ名 : 横桁3
適用部材 : 141 ~ 144

原点 X (m)	原点 Y (m)	方向角 (°)
30.800000	4.610000	-90.000000

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	0.8740	0.279478	0.023199
3-j ~ 4-i	5	-1	0.8740	0.279478	0.023199
4-j ~ 13-i	2	-1	0.8740	0.279478	0.023199
13-j ~ 14-i	6	-1	0.8740	0.279478	0.023199
14-j ~ 16-j	1	-1	0.8740	0.279478	0.023199
17-i ~ 19-i	3	-1	0.8740	0.279478	0.023199
19-j ~ 20-i	7	-1	0.8740	0.279478	0.023199
20-j ~ 29-i	4	-1	0.8740	0.279478	0.023199
29-j ~ 30-i	8	-1	0.8740	0.279478	0.023199
30-j ~ 35-i	3	-1	0.8740	0.279478	0.023199
35-j ~ 36-i	9	-1	0.8740	0.279478	0.023199
36-j ~ 45-i	4	-1	0.8740	0.279478	0.023199
45-j ~ 46-i	10	-1	0.8740	0.279478	0.023199
46-j ~ 51-i	3	-1	0.8740	0.279478	0.023199
51-j ~ 52-i	11	-1	0.8740	0.279478	0.023199
52-j ~ 61-i	4	-1	0.8740	0.279478	0.023199
61-j ~ 62-i	12	-1	0.8740	0.279478	0.023199
62-j ~ 64-j	3	-1	0.8740	0.279478	0.023199
65-i ~ 67-i	1	-1	0.8740	0.279478	0.023199
67-j ~ 68-i	13	-1	0.8740	0.279478	0.023199
68-j ~ 77-i	2	-1	0.8740	0.279478	0.023199
77-j ~ 78-i	14	-1	0.8740	0.279478	0.023199

	登録断面 番号(M)	登録断面 番号(N)	A (m ²)	I (m ⁴)	J (m ³)
78-j ~ 80-j	1	-1	0.8740	0.279478	0.023199

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)	0.750	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.580	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.580	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】3-j (103) ~ 4-i (104)

登録断面番号: 5

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.750	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.580	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.580	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】4-j (104) ~ 13-i (113)

登録断面番号: 2

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.750	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.580	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.580	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】13-j (113) ~ 14-i (114)

登録断面番号: 6

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.750	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.580	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.580	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】14-j (114) ~ 16-j (116)

登録断面番号: 1

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.750	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.580	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.580	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】17-i (201) ~ 19-i (203)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】19-j (203) ~ 20-i (204)

登録断面番号: 7

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】20-j (204) ~ 29-i (213)

登録断面番号: 4

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】29-j (213) ~ 30-i (214)

登録断面番号: 8

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】30-j (214) ~ 35-i (303)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】35-j (303) ~ 36-i (304)

登録断面番号: 9

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】36-j (304) ~ 45-i (313)

登録断面番号: 4

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】45-j (313) ~ 46-i (314)

登録断面番号: 10

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】46-j (314) ~ 51-i (403)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】51-j (403) ~ 52-i (404)

登録断面番号: 11

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】52-j (404) ~ 61-i (413)

登録断面番号: 4

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】61-j (413) ~ 62-i (414)

登録断面番号: 12

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】62-j (414) ~ 64-j (416)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	1.110
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.940
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.940
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	1.0041
I (m ⁴)	0.316022
J (m ³)	0.024932

【着目点】65-i (501) ~ 67-i (503)

登録断面番号: 1

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	0.750
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.580
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.580
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】67-j (503) ~ 68-i (504)

登録断面番号: 13

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	0.750
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.580
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.580
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】68-j (504) ~ 77-i (513)

登録断面番号: 2

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	0.750
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.580
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.580
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】77-j (513) ~ 78-i (514)

登録断面番号: 14

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	0.750
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.580
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.580
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】78-j (514) ~ 80-j (516)

登録断面番号: 1

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.110	0.750
解析用	: I (m)	3.850	3.850
"	: J (m)	0.940	0.580
照査用	: M (m)	3.850	3.850
"	: N (m)	0.940	0.580
"	: K (m)	0.580	0.580

断面種類 : T桁

A (m ²)	0.9390
I (m ⁴)	0.299000
J (m ³)	0.024065

【着目点】81-i (101) ~ 84-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	0.075
解析用	: I (m)	0.000	0.075
"	: J (m)	0.000	0.075
照査用	: M (m)	0.000	0.075
"	: N (m)	0.000	0.075
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0150
I (m ⁴)	0.000050
J (m ³)	0.000021

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】85-i (102) ~ 88-j (402)

登録断面番号: 15

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.325	0.425
解析用	: I (m)	0.325	0.425
"	: J (m)	0.075	0.175
照査用	: M (m)	0.325	0.425
"	: N (m)	0.075	0.175
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9500
I (m ⁴)	0.273482
J (m ³)	0.062041

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】89-i (103) ~ 92-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)	0.175	0.150
解析用	: I (m)	0.175	0.150
"	: J (m)	0.175	0.150
照査用	: M (m)	0.175	0.150
"	: N (m)	0.175	0.150
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0650
I (m ⁴)	0.000217
J (m ³)	0.000535

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】93-i (104) ~ 96-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)	0.150	0.113
解析用	: I (m)	0.150	0.113
"	: J (m)	0.150	0.113
照査用	: M (m)	0.150	0.113
"	: N (m)	0.150	0.113
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0525
I (m ⁴)	0.000175
J (m ³)	0.000373

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】97-i (105) ~ 100-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)	0.113	1.734
解析用	: I (m)	0.113	1.734
"	: J (m)	0.113	1.734
照査用	: M (m)	0.113	1.734
"	: N (m)	0.113	1.734
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.3694
I (m ⁴)	0.001231
J (m ³)	0.004589

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】101-i (106) ~ 108-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)	1.734	1.734
解析用	: I (m)	1.734	1.734
"	: J (m)	1.734	1.734
照査用	: M (m)	1.734	1.734
"	: N (m)	1.734	1.734
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6937
I (m ⁴)	0.002312
J (m ³)	0.008914

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】109-i (108) ~ 112-j (408)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.734	1.609
解析用	: I (m)	1.734	1.609
"	: J (m)	1.734	1.609
照査用	: M (m)	1.734	1.609
"	: N (m)	1.734	1.609
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6687
I (m ⁴)	0.002229
J (m ³)	0.008581

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】113-i (109) ~ 116-j (409)

登録断面番号: 16

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	1.859	1.859
解析用	: I (m)	1.859	1.859
"	: J (m)	1.609	1.609
照査用	: M (m)	1.859	1.859
"	: N (m)	1.609	1.609
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	1.5437
I (m ⁴)	0.485340
J (m ³)	0.069793

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

横桁上のスペース(m) : 0.000

【着目点】117-i (110) ~ 120-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)	1.609	1.734
解析用	: I (m)	1.609	1.734
"	: J (m)	1.609	1.734
照査用	: M (m)	1.609	1.734
"	: N (m)	1.609	1.734
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6687
I (m ⁴)	0.002229
J (m ³)	0.008581

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】121-i (111) ~ 128-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)	1.734	1.734
解析用	: I (m)	1.734	1.734
"	: J (m)	1.734	1.734
照査用	: M (m)	1.734	1.734
"	: N (m)	1.734	1.734
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.6937
I (m ⁴)	0.002312
J (m ³)	0.008914

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】129-i (113) ~ 132-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)	1.734	0.112
解析用	: I (m)	1.734	0.112
"	: J (m)	1.734	0.112
照査用	: M (m)	1.734	0.112
"	: N (m)	1.734	0.112
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.3694
I (m ⁴)	0.001231
J (m ³)	0.004589

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】133-i (114) ~ 136-j (414)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.113	0.150
解析用	: I (m)	0.113	0.150
"	: J (m)	0.113	0.150
照査用	: M (m)	0.113	0.150
"	: N (m)	0.113	0.150
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0525
I (m ⁴)	0.000175
J (m ³)	0.000373

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】137-i (115) ~ 140-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)	0.150	0.175
解析用	: I (m)	0.150	0.175
"	: J (m)	0.150	0.175
照査用	: M (m)	0.150	0.175
"	: N (m)	0.150	0.175
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0650
I (m ⁴)	0.000217
J (m ³)	0.000535

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】141-i (116) ~ 144-j (416)

登録断面番号: 17

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.425	0.325
解析用	: I (m)	0.425	0.325
"	: J (m)	0.175	0.075
照査用	: M (m)	0.425	0.325
"	: N (m)	0.175	0.075
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.9500
I (m ⁴)	0.273482
J (m ³)	0.062041

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】145-i (117) ~ 148-j (417)

登録断面番号: 0 (仮想横桁)

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.075	0.000
解析用	: I (m)	0.075	0.000
"	: J (m)	0.075	0.000
照査用	: M (m)	0.075	0.000
"	: N (m)	0.075	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0150
I (m ⁴)	0.000050
J (m ³)	0.000021

仮想横桁全高 (m): 0.200

横桁の上フランジ厚(m): 0.200

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	0.9390	0.299000	0.024065
3-j ~ 4-i	5	-1	0.9390	0.299000	0.024065
4-j ~ 13-i	2	-1	0.9390	0.299000	0.024065
13-j ~ 14-i	6	-1	0.9390	0.299000	0.024065
14-j ~ 16-j	1	-1	0.9390	0.299000	0.024065
17-i ~ 19-i	3	-1	1.0041	0.316022	0.024932
19-j ~ 20-i	7	-1	1.0041	0.316022	0.024932
20-j ~ 29-i	4	-1	1.0041	0.316022	0.024932
29-j ~ 30-i	8	-1	1.0041	0.316022	0.024932
30-j ~ 35-i	3	-1	1.0041	0.316022	0.024932
35-j ~ 36-i	9	-1	1.0041	0.316022	0.024932
36-j ~ 45-i	4	-1	1.0041	0.316022	0.024932
45-j ~ 46-i	10	-1	1.0041	0.316022	0.024932
46-j ~ 51-i	3	-1	1.0041	0.316022	0.024932
51-j ~ 52-i	11	-1	1.0041	0.316022	0.024932
52-j ~ 61-i	4	-1	1.0041	0.316022	0.024932
61-j ~ 62-i	12	-1	1.0041	0.316022	0.024932
62-j ~ 64-j	3	-1	1.0041	0.316022	0.024932
65-i ~ 67-i	1	-1	0.9390	0.299000	0.024065
67-j ~ 68-i	13	-1	0.9390	0.299000	0.024065
68-j ~ 77-i	2	-1	0.9390	0.299000	0.024065
77-j ~ 78-i	14	-1	0.9390	0.299000	0.024065
78-j ~ 80-j	1	-1	0.9390	0.299000	0.024065
81-i ~ 84-j	0	-1	0.0150	0.000050	0.000021
85-i ~ 88-j	15	-1	0.9500	0.273482	0.062041
89-i ~ 92-j	0	-1	0.0650	0.000217	0.000535
93-i ~ 96-j	0	-1	0.0525	0.000175	0.000373
97-i ~ 100-j	0	-1	0.3694	0.001231	0.004589
101-i ~ 108-j	0	-1	0.6937	0.002312	0.008914
109-i ~ 112-j	0	-1	0.6687	0.002229	0.008581
113-i ~ 116-j	16	-1	1.5437	0.485340	0.069793
117-i ~ 120-j	0	-1	0.6687	0.002229	0.008581
121-i ~ 128-j	0	-1	0.6937	0.002312	0.008914
129-i ~ 132-j	0	-1	0.3694	0.001231	0.004589
133-i ~ 136-j	0	-1	0.0525	0.000175	0.000373
137-i ~ 140-j	0	-1	0.0650	0.000217	0.000535
141-i ~ 144-j	17	-1	0.9500	0.273482	0.062041
145-i ~ 148-j	0	-1	0.0150	0.000050	0.000021

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	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
1-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
2-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
2-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
3-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
3-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
4-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
4-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
5-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
5-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
6-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
6-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
7-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
7-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
8-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
8-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
9-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
9-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
10-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
10-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
11-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
11-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
12-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
12-j	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
13-i	1	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
	2	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800

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	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
	2	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
79-i	1	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
	2	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
79-j	1	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
	2	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
80-i	1	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
	2	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
80-j	1	1.1100	3.8500	0.9400	3.8500	0.9400	0.5800
	2	0.7500	3.8500	0.5800	3.8500	0.5800	0.5800
81-i	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
81-j	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
82-i	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
82-j	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
83-i	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
83-j	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
84-i	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
84-j	1	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
	2	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
85-i	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
85-j	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
86-i	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
86-j	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
87-i	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
87-j	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
88-i	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
88-j	1	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
	2	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
89-i	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
89-j	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
90-i	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
90-j	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
91-i	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-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	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
92-i	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
92-j	1	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
93-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
93-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
94-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
94-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
95-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
95-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
96-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
96-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
97-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
97-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
98-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
98-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
99-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
99-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
100-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
100-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
101-i	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
101-j	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
102-i	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
102-j	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
103-i	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
103-j	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
104-i	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-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)
130-j	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
131-i	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
131-j	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
132-i	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
132-j	1	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	1.7344	-1.0000
	2	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
133-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
133-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
134-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
134-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
135-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
135-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
136-i	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
136-j	1	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	0.1125	-1.0000
	2	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
137-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
137-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
138-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
138-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
139-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
139-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
140-i	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
140-j	1	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	0.1500	-1.0000
	2	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	0.1750	-1.0000
141-i	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
141-j	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
142-i	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
142-j	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
143-i	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	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)
143-j	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
144-i	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
144-j	1	0.4250	0.4250	0.1750	0.4250	0.1750	0.0000
	2	0.3250	0.3250	0.0750	0.3250	0.0750	0.0000
145-i	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
145-j	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
146-i	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
146-j	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
147-i	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
147-j	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
148-i	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000
148-j	1	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	0.0750	-1.0000
	2	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-1.0000

2.14 活荷重

2.14.1 基本

活荷重選択 : B-L
 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

载荷位置	影響面最大
橋軸方向载荷長 (m)	10.0000
主载荷幅 (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

2.15 計算設定

2.15.1 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

2.15.2 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

2.15.3 照査

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

【曲げ照査】

- taの取り扱い : 入力値
- 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 : 考慮しない
- 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	4.0
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 : 考慮しない

【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

2.16 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)
1001:横桁自重	8.208	9.120	0.000	0.000
1:主桁自重	278.690	301.923	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	22.958	24.872	0.000	0.000

8 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	136.802	-9.120	0.000	0.000
1:主桁自重	2407.249	0.000	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	198.309	0.000	0.000	0.000

13 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	8.208	-9.120	0.000	0.000
1:主桁自重	278.690	-301.923	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	22.958	-24.872	0.000	0.000

19 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	16.416	18.240	0.000	0.000
1:主桁自重	278.690	301.923	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	45.917	49.745	0.000	0.000

24 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	273.604	-18.240	0.000	0.000
1:主桁自重	2407.249	0.000	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	396.618	0.000	0.000	0.000

29 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	16.416	-18.240	0.000	0.000
1:主桁自重	278.690	-301.923	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	45.917	-49.745	0.000	0.000

35 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	16.416	18.240	0.000	0.000
1:主桁自重	278.690	301.923	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	45.917	49.745	0.000	0.000

40 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	273.604	-18.240	0.000	0.000
1:主桁自重	2407.249	0.000	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	396.618	0.000	0.000	0.000

45 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1001:横桁自重	16.416	-18.240	0.000	0.000
1:主桁自重	278.690	-301.923	0.000	0.000
40:場所打ち床版荷重	45.917	-49.745	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	96.513	121.485	0.000	0.000

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
19:活荷重Mmax	223.812	224.358	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-6.452	55.936	0.000	0.000
21:活荷重Smax	178.979	288.197	0.000	0.000
22:活荷重Smin	63.943	-13.885	0.000	0.000
70:直ブレ	-1677.438	0.000	5162.846	0.000
71:有ブレ	-1362.076	0.000	4192.222	0.000
8 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	672.687	-41.403	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	2297.424	56.752	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-138.021	-24.483	0.000	0.000
21:活荷重Smax	1852.468	150.406	0.000	0.000
22:活荷重Smin	604.173	-128.122	0.000	0.000
70:直ブレ	-5408.839	0.000	5406.494	0.000
71:有ブレ	-4094.161	0.000	4092.386	0.000
13 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	96.400	-121.562	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	224.085	-223.391	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-6.798	-57.318	0.000	0.000
21:活荷重Smax	64.406	13.865	0.000	0.000
22:活荷重Smin	178.640	-288.081	0.000	0.000
70:直ブレ	-1677.438	0.000	5162.846	0.000
71:有ブレ	-1362.075	0.000	4192.216	0.000
19 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	91.810	85.588	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	246.780	316.021	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-2.582	0.146	0.000	0.000
21:活荷重Smax	238.636	334.682	0.000	0.000
22:活荷重Smin	11.065	-1.751	0.000	0.000
70:直ブレ	-1677.438	0.000	5162.846	0.000
71:有ブレ	-1362.529	0.000	4193.617	0.000
24 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	883.242	28.932	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	1994.687	-20.850	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-1.278	0.062	0.000	0.000
21:活荷重Smax	1568.759	116.373	0.000	0.000
22:活荷重Smin	850.368	-189.414	0.000	0.000
70:直ブレ	-5408.839	0.000	5406.494	0.000
71:有ブレ	-4166.599	0.000	4164.793	0.000
29 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	91.904	-85.485	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	246.672	-315.941	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-2.582	-0.145	0.000	0.000
21:活荷重Smax	11.080	1.741	0.000	0.000
22:活荷重Smin	238.437	-334.852	0.000	0.000
70:直ブレ	-1677.438	0.000	5162.846	0.000
71:有ブレ	-1362.532	0.000	4193.622	0.000
35 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	86.038	87.109	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	244.240	305.548	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-2.599	0.153	0.000	0.000
21:活荷重Smax	230.853	328.799	0.000	0.000
22:活荷重Smin	10.599	-1.568	0.000	0.000
70:直ブレ	-1677.438	0.000	5162.846	0.000
71:有ブレ	-1362.431	0.000	4193.312	0.000

40 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	884.674	24.942	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	1901.514	-0.870	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-1.283	0.050	0.000	0.000
21:活荷重Smax	1607.728	119.280	0.000	0.000
22:活荷重Smin	645.506	-209.905	0.000	0.000
70:直ブレ	-5408.839	0.000	5406.494	0.000
71:有ブレ	-4166.789	0.000	4164.983	0.000

45 - j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
2:橋面荷重	86.075	-87.160	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	244.172	-305.447	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-2.598	-0.152	0.000	0.000
21:活荷重Smax	10.606	1.549	0.000	0.000
22:活荷重Smin	230.644	-328.908	0.000	0.000
70:直ブレ	-1677.438	0.000	5162.846	0.000
71:有ブレ	-1362.432	0.000	4193.314	0.000

3.2 反力

3.2.1 最大

合成前

格点番号	102	202	302	402	502	116
主桁自重	329.760	329.760	329.760	329.760	329.760	329.760
支点上横桁1	18.240	36.481	36.481	36.481	18.240	0.000
中間横桁1	9.120	18.240	18.240	18.240	9.120	9.120
支点上横桁2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	18.240
場所打ち床版荷重	27.166	54.331	54.331	54.331	27.166	27.166
死荷重(合計)	384.286	438.812	438.812	438.812	384.286	384.286
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)	384.286	438.812	438.812	438.812	384.286	384.286
合計(最小)	384.286	438.812	438.812	438.812	384.286	384.286
R(道示.式4.1.1)	384.286	438.812	438.812	438.812	384.286	384.286

格点番号	216	316	416	516	合計	
主桁自重	329.760	329.760	329.760	329.760	3297.602	
支点上横桁1	0.000	0.000	0.000	0.000	145.922	
中間横桁1	18.240	18.240	18.240	9.120	145.922	
支点上横桁2	36.481	36.481	36.481	18.240	145.922	
場所打ち床版荷重	54.331	54.331	54.331	27.166	434.650	
死荷重(合計)	438.812	438.812	438.812	384.286	4170.018	
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)	438.812	438.812	438.812	384.286	-----	
合計(最小)	438.812	438.812	438.812	384.286	-----	
R(道示.式4.1.1)	438.812	438.812	438.812	384.286	-----	

合成後

格点番号	102	202	302	402	502	116
車道舗装	59.003	72.580	73.324	72.580	59.003	59.003
高欄(左)	9.005	0.525	0.865	0.588	-1.743	9.005
高欄(右)	-1.743	0.588	0.865	0.525	9.005	-1.743
地覆(左)	93.807	5.472	9.006	6.126	-18.161	93.807
地覆(右)	-18.161	6.126	9.006	5.472	93.807	-18.161
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)	141.910	85.292	93.066	85.292	141.910	141.910
活荷重(最大)	318.227	367.419	363.747	367.419	318.227	318.227
活荷重(最小)	-43.487	-1.046	-0.126	-1.046	-43.487	-43.487
合計(最大)	460.138	452.710	456.812	452.710	460.138	460.138
合計(最小)	98.423	84.245	92.940	84.245	98.423	98.423
R(道示.式4.1.1)	54.936	83.199	92.814	83.199	54.936	54.936

格点番号	216	316	416	516	合計	
車道舗装	72.580	73.324	72.580	59.003	672.980	
高欄(左)	0.525	0.865	0.588	-1.743	18.480	
高欄(右)	0.588	0.865	0.525	9.005	18.480	
地覆(左)	5.472	9.006	6.126	-18.161	192.500	
地覆(右)	6.126	9.006	5.472	93.807	192.500	
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)	85.292	93.066	85.292	141.910	1094.940	
活荷重(最大)	367.419	363.747	367.419	318.227	-----	
活荷重(最小)	-1.046	-0.126	-1.046	-43.487	-----	
合計(最大)	452.710	456.812	452.710	460.138	-----	
合計(最小)	84.245	92.940	84.245	98.423	-----	
R(道示.式4.1.1)	83.199	92.814	83.199	54.936	-----	

合成前、合成後集計

格点番号	102	202	302	402	502	116
合成前死荷重	384.286	438.812	438.812	438.812	384.286	384.286
合成後死荷重	141.910	85.292	93.066	85.292	141.910	141.910
死荷重(合計)	526.196	524.104	531.878	524.104	526.196	526.196
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)	318.227	367.419	363.747	367.419	318.227	318.227
活荷重(最小)	-43.487	-1.046	-0.126	-1.046	-43.487	-43.487

格点番号	102	202	302	402	502	116
合計(最大)	844.424	891.522	895.625	891.522	844.424	844.424
合計(最小)	482.709	523.058	531.752	523.058	482.709	482.709
R(道示.式4.1.1)	439.222	522.011	531.626	522.011	439.222	439.222

格点番号	216	316	416	516	合計	
合成前死荷重	438.812	438.812	438.812	384.286	4170.018	
合成後死荷重	85.292	93.066	85.292	141.910	1094.940	
死荷重(合計)	524.104	531.878	524.104	526.196	5264.958	
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)	367.419	363.747	367.419	318.227	-----	
活荷重(最小)	-1.046	-0.126	-1.046	-43.487	-----	
合計(最大)	891.522	895.625	891.522	844.424	-----	
合計(最小)	523.058	531.752	523.058	482.709	-----	
R(道示.式4.1.1)	522.011	531.626	522.011	439.222	-----	

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	1648.801	0.000		0.000	1648.801	3297.602
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	0.000		0.000	217.325	0.000		0.000	217.325	434.650
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	218.883	0.000		0.000	218.883	437.766

「----」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	1648.801
死荷重時	死荷重時		0.000		0.000	2085.009
全死荷重時	全死荷重時		0.000		0.000	2085.009
設計時	設計時 活R xmax		0.000		0.000	2085.009

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)
設計時	活R xmin		0.000		0.000	2085.009
設計時	活R ymax		0.000		0.000	2085.009
設計時	活R ymin		0.000		0.000	2085.009
設計時	活Rzmax		0.000		0.000	2085.009
設計時	活Rzmin		0.000		0.000	2085.009

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	1648.801	3297.602
死荷重時	死荷重時		0.000		0.000	2085.009	4170.018
全死荷重時	全死荷重時		0.000		0.000	2085.009	4170.018
設計時	設計時 活R xmax		0.000		0.000	2085.009	4170.018
	設計時 活R xmin		0.000		0.000	2085.009	4170.018
	設計時 活R ymax		0.000		0.000	2085.009	4170.018
	設計時 活R ymin		0.000		0.000	2085.009	4170.018
	設計時 活Rzmax		0.000		0.000	2085.009	4170.018
	設計時 活Rzmin		0.000		0.000	2085.009	4170.018

7.3 合成後 内訳

荷重名称	R	A1側			A2側			合計(kN)
		x(kNm)	R	y(kNm)	Rz(kN)	R	x(kNm)	
1:主桁自重	----	----	----	----	----	----	----	----
2:橋面荷重	0.000		0.000	547.470	0.000	0.000	547.470	1094.940
19:活荷重R x最大時	2076.675		0.000	872.920	2076.675	0.000	872.920	
20:活荷重R x最小時	-2076.675		0.000	872.920	-2076.675	0.000	872.920	
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	1378.378	0.000	0.000	1378.378	
24:活荷重Rz 最小時	0.000		0.000	-0.366	0.000	0.000	-0.366	
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)	----	----	----	----	----	----	----	
81:有ブレ(PC鋼材2)	----	----	----	----	----	----	----	
1001:横桁自重	----	----	----	----	----	----	----	

「---」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	547.470
設計時	設計時 活R xmax		2076.675		0.000	1420.390
	設計時 活R xmin		-2076.675		0.000	1420.390
	設計時 活R ymax		0.000		0.000	547.470
	設計時 活R ymin		0.000		0.000	547.470
	設計時 活Rzmax		0.000		0.000	1925.848
	設計時 活Rzmin		0.000		0.000	547.104

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

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)
全死荷重時	全死荷重時	0.000	0.000	547.470	1094.940
設計時	設計時 活R xmax	2076.675	0.000	1420.390	2840.781
	設計時 活R xmin	-2076.675	0.000	1420.390	2840.781
	設計時 活R ymax	0.000	0.000	547.470	1094.940
	設計時 活R ymin	0.000	0.000	547.470	1094.940
	設計時 活Rzmax	0.000	0.000	1925.848	3851.696
	設計時 活Rzmin	0.000	0.000	547.104	1094.207

7.5 合成前後集計 内訳

荷重名称	R x(kNm)	A1側		Rz(kN)	A2側		合計(kN)
		R y(kNm)	R x(kNm)		R y(kNm)	Rz(kN)	
1:主桁自重	0.000	0.000	1648.801	0.000	0.000	1648.801	3297.602
2:橋面荷重	0.000	0.000	547.470	0.000	0.000	547.470	1094.940
19:活荷重R x最大時	2076.675	0.000	872.920	2076.675	0.000	872.920	
20:活荷重R x最小時	-2076.675	0.000	872.920	-2076.675	0.000	872.920	
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	1378.378	0.000	0.000	1378.378	
24:活荷重Rz 最小時	0.000	0.000	-0.366	0.000	0.000	-0.366	
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	0.000	0.000	217.325	0.000	0.000	217.325	434.650
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	218.883	0.000	0.000	218.883	437.766

「---」の荷重ケースは計算が行われていません。

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	1648.801
死荷重時	死荷重時	0.000	0.000	2085.009
全死荷重時	全死荷重時	0.000	0.000	2632.479
設計時	設計時 活R xmax	2076.675	0.000	3505.399
	設計時 活R xmin	-2076.675	0.000	3505.399
	設計時 活R ymax	0.000	0.000	2632.479
	設計時 活R ymin	0.000	0.000	2632.479
	設計時 活Rzmax	0.000	0.000	4010.857
	設計時 活Rzmin	0.000	0.000	2632.112

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	1648.801	3297.602
死荷重時	死荷重時	0.000	0.000	2085.009	4170.018
全死荷重時	全死荷重時	0.000	0.000	2632.479	5264.958
設計時	設計時 活R xmax	2076.675	0.000	3505.399	7010.799
	設計時 活R xmin	-2076.675	0.000	3505.399	7010.799
	設計時 活R ymax	0.000	0.000	2632.479	5264.958
	設計時 活R ymin	0.000	0.000	2632.479	5264.958
	設計時 活Rzmax	0.000	0.000	4010.857	8021.714
	設計時 活Rzmin	0.000	0.000	2632.112	5264.225

8章 総括 詳細

8.1 総括表 決定ケース

PC設計総括表

PC曲げ

合成応力度（圧縮）

	決定ケース	c (N/mm ²)	c_a (N/mm ²)	判定
8-j	[導入直後]	19.246	18.000	NG

合成応力度（引張）

	決定ケース	t (N/mm ²)	t_a (N/mm ²)	判定
8-j	[導入直後]	-1.039	-1.500	OK

鋼材応力度(PC1)

	決定ケース	p (N/mm ²)	p_a (N/mm ²)	判定
24-j	[設計時] 活Mmax	950.779	1110.000	OK

曲げ破壊安全度

	決定ケース	安全率	判定
8-j	終局時 a 活Mmax	1.26	OK

PC,PRC せん断

平均せん断応力度

	決定ケース	荷重状態	(N/mm ²)	a (N/mm ²)	判定
29-j	設計時 活Smin	せん断	-0.818	0.550	Over

斜引張応力度

	決定ケース	荷重状態	l (N/mm ²)	l_a (N/mm ²)	判定
29-j	設計時 活Smin	設計時	-0.262	2.000	OK

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
29-j	終局時 a 活Smin	2.47	OK

斜引張破壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
29-j	終局時 a 活Smin	0.67	NG

PC,PRC ねじり

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
3-j	終局時a 活Smax	999.99	OK

8.2 総括表 照査点ごと

PC設計総括表

PC曲げ

合成応力度（圧縮）

	決定ケース	c (N/mm ²)	c_a (N/mm ²)	判定
8-j	[導入直後]	19.246	18.000	NG
24-j	[導入直後]	19.246	18.000	NG
40-j	[導入直後]	19.246	18.000	NG
56-j	[導入直後]	19.246	18.000	NG
72-j	[導入直後]	19.246	18.000	NG

合成応力度（引張）

	決定ケース	t (N/mm ²)	t_a (N/mm ²)	判定
8-j	[導入直後]	-1.039	-1.500	OK
24-j	[導入直後]	-1.039	-1.500	OK
40-j	[導入直後]	-1.039	-1.500	OK
56-j	[導入直後]	-1.039	-1.500	OK
72-j	[導入直後]	-1.039	-1.500	OK

鋼材応力度(PC1)

	決定ケース	p_s (N/mm ²)	p_a (N/mm ²)	判定
8-j	[設計時] 活Mmax	931.617	1110.000	OK
24-j	[設計時] 活Mmax	950.779	1110.000	OK
40-j	[設計時] 活Mmax	948.981	1110.000	OK
56-j	[設計時] 活Mmax	950.779	1110.000	OK
72-j	[設計時] 活Mmax	931.617	1110.000	OK

曲げ破壊安全度

	決定ケース	安全率	判定
8-j	終局時a 活Mmax	1.26	OK
24-j	終局時a 活Mmax	1.26	OK
40-j	終局時c 活Mmax	1.28	OK
56-j	終局時a 活Mmax	1.26	OK
72-j	終局時a 活Mmax	1.26	OK

PC,PRC せん断

平均せん断応力度

	決定ケース	荷重状態	(N/mm ²)	(N/mm ²) ^a	判定
3-j	設計時 活Smax	せん断	0.745	0.550	Over
13-j	設計時 活Smin	せん断	-0.745	0.550	Over
19-j	設計時 活Smax	せん断	0.818	0.550	Over
29-j	設計時 活Smin	せん断	-0.818	0.550	Over
35-j	設計時 活Smax	せん断	0.811	0.550	Over
45-j	設計時 活Smin	せん断	-0.811	0.550	Over
51-j	設計時 活Smax	せん断	0.818	0.550	Over
61-j	設計時 活Smin	せん断	-0.818	0.550	Over
67-j	設計時 活Smax	せん断	0.745	0.550	Over
77-j	設計時 活Smin	せん断	-0.745	0.550	Over

斜引張応力度

	決定ケース	荷重状態	l (N/mm ²)	la (N/mm ²)	判定
3-j	設計時 活Smax	設計時	-0.218	2.000	OK
13-j	設計時 活Smin	設計時	-0.218	2.000	OK
19-j	設計時 活Smax	設計時	-0.262	2.000	OK
29-j	設計時 活Smin	設計時	-0.262	2.000	OK
35-j	設計時 活Smax	設計時	-0.257	2.000	OK
45-j	設計時 活Smin	設計時	-0.257	2.000	OK
51-j	設計時 活Smax	設計時	-0.262	2.000	OK
61-j	設計時 活Smin	設計時	-0.262	2.000	OK
67-j	設計時 活Smax	設計時	-0.218	2.000	OK
77-j	設計時 活Smin	設計時	-0.218	2.000	OK

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
3-j	終局時a 活Smax	2.69	OK
13-j	終局時a 活Smin	2.69	OK
19-j	終局時a 活Smax	2.47	OK
29-j	終局時a 活Smin	2.47	OK
35-j	終局時a 活Smax	2.50	OK
45-j	終局時a 活Smin	2.49	OK
51-j	終局時a 活Smax	2.47	OK
61-j	終局時a 活Smin	2.47	OK
67-j	終局時a 活Smax	2.69	OK
77-j	終局時a 活Smin	2.69	OK

斜引張破壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
3-j	終局時a 活Smax	0.73	NG
13-j	終局時a 活Smin	0.73	NG
19-j	終局時a 活Smax	0.67	NG
29-j	終局時a 活Smin	0.67	NG
35-j	終局時a 活Smax	0.68	NG
45-j	終局時a 活Smin	0.68	NG
51-j	終局時a 活Smax	0.67	NG
61-j	終局時a 活Smin	0.67	NG
67-j	終局時a 活Smax	0.73	NG
77-j	終局時a 活Smin	0.73	NG

PC,PRC ねじり

ウェブ圧壊に対する耐力

	決定ケース	安全率	判定
3-j	終局時a 活Smax	999.99	OK
13-j	終局時a 活Smin	999.99	OK
19-j	終局時a 活Smax	999.99	OK
29-j	終局時a 活Smin	999.99	OK
35-j	終局時a 活Smax	999.99	OK
45-j	終局時a 活Smin	999.99	OK
51-j	終局時a 活Smax	999.99	OK
61-j	終局時a 活Smin	999.99	OK
67-j	終局時a 活Smax	999.99	OK
77-j	終局時a 活Smin	999.99	OK

9章 概算数量

9.1 橋面積

車道部	292.60
計	292.60 (m ²)

9.2 主桁コンクリート体積

主桁1

No.	断面積	水平長	体積
1	0.874 *	0.400	= 0.350
2	0.874 *	0.600	= 0.524
3	0.874 *	0.300	= 0.262
4	0.874 *	0.225	= 0.197

No.	断面積	水平長	体積
5 ~ 12	0.874 *	3.469 *	8 = 24.253
13	0.874 *	0.225	= 0.197
14	0.874 *	0.300	= 0.262
15	0.874 *	0.600	= 0.524
16	0.874 *	0.400	= 0.350
計			26.919 (m ³)

主桁2

No.	断面積	水平長	体積
17	0.874 *	0.400	= 0.350
18	0.874 *	0.600	= 0.524
19	0.874 *	0.300	= 0.262
20	0.874 *	0.225	= 0.197
21 ~ 28	0.874 *	3.469 *	8 = 24.253
29	0.874 *	0.225	= 0.197
30	0.874 *	0.300	= 0.262
31	0.874 *	0.600	= 0.524
32	0.874 *	0.400	= 0.350
計			26.919 (m ³)

主桁3

No.	断面積	水平長	体積
33	0.874 *	0.400	= 0.350
34	0.874 *	0.600	= 0.524
35	0.874 *	0.300	= 0.262
36	0.874 *	0.225	= 0.197
37 ~ 44	0.874 *	3.469 *	8 = 24.253
45	0.874 *	0.225	= 0.197
46	0.874 *	0.300	= 0.262
47	0.874 *	0.600	= 0.524
48	0.874 *	0.400	= 0.350
計			26.919 (m ³)

主桁4

No.	断面積	水平長	体積
49	0.874 *	0.400	= 0.350
50	0.874 *	0.600	= 0.524
51	0.874 *	0.300	= 0.262
52	0.874 *	0.225	= 0.197
53 ~ 60	0.874 *	3.469 *	8 = 24.253
61	0.874 *	0.225	= 0.197
62	0.874 *	0.300	= 0.262
63	0.874 *	0.600	= 0.524
64	0.874 *	0.400	= 0.350
計			26.919 (m ³)

主桁5

No.	断面積	水平長	体積
65	0.874 *	0.400	= 0.350
66	0.874 *	0.600	= 0.524
67	0.874 *	0.300	= 0.262
68	0.874 *	0.225	= 0.197
69 ~ 76	0.874 *	3.469 *	8 = 24.253
77	0.874 *	0.225	= 0.197
78	0.874 *	0.300	= 0.262
79	0.874 *	0.600	= 0.524

No.	断面積	水平長	体積
80	0.874	* 0.400	= 0.350
計			26.919 (m ³)
合計			134.596 (m ³) 0.460 (m ³ /m ²)

9.3 横桁部

横桁1

No.	断面積	厚 さ	体積
1 ~ 4	2.978	* 0.500 * 4	= 5.956
計			5.956 (m ³)

横桁2

No.	断面積	厚 さ	体積
5 ~ 8	2.978	* 0.500 * 4	= 5.956
計			5.956 (m ³)

横桁3

No.	断面積	厚 さ	体積
9 ~ 12	2.978	* 0.500 * 4	= 5.956
計			5.956 (m ³)
合計			17.868 (m ³) 0.061 (m ³ /m ²)

9.4 主桁外型枠面積

主桁1

No.	周長	区間長	面積
1	4.932	* 0.400	= 1.973
2	4.932	* 0.600	= 2.959
3	4.932	* 0.300	= 1.480
4	4.932	* 0.225	= 1.110
5 ~ 12	4.932	* 3.469 * 8	= 136.876
13	4.932	* 0.225	= 1.110
14	4.932	* 0.300	= 1.480
15	4.932	* 0.600	= 2.959
16	4.932	* 0.400	= 1.973
端板	0.874	* 2	= 1.748
計			153.668 (m ²)

主桁2

No.	周長	区間長	面積
17	4.932	* 0.400	= 1.973
18	4.932	* 0.600	= 2.959

No.	周長	区間長	面積
19	4.932	* 0.300	= 1.480
20	4.932	* 0.225	= 1.110
21 ~ 28	4.932	* 3.469 * 8	= 136.876
29	4.932	* 0.225	= 1.110
30	4.932	* 0.300	= 1.480
31	4.932	* 0.600	= 2.959
32	4.932	* 0.400	= 1.973
端板	0.874	* 2	= 1.748
計			153.668 (m ²)

主桁3

No.	周長	区間長	面積
33	4.932	* 0.400	= 1.973
34	4.932	* 0.600	= 2.959
35	4.932	* 0.300	= 1.480
36	4.932	* 0.225	= 1.110
37 ~ 44	4.932	* 3.469 * 8	= 136.876
45	4.932	* 0.225	= 1.110
46	4.932	* 0.300	= 1.480
47	4.932	* 0.600	= 2.959
48	4.932	* 0.400	= 1.973
端板	0.874	* 2	= 1.748
計			153.668 (m ²)

主桁4

No.	周長	区間長	面積
49	4.932	* 0.400	= 1.973
50	4.932	* 0.600	= 2.959
51	4.932	* 0.300	= 1.480
52	4.932	* 0.225	= 1.110
53 ~ 60	4.932	* 3.469 * 8	= 136.876
61	4.932	* 0.225	= 1.110
62	4.932	* 0.300	= 1.480
63	4.932	* 0.600	= 2.959
64	4.932	* 0.400	= 1.973
端板	0.874	* 2	= 1.748
計			153.668 (m ²)

主桁5

No.	周長	区間長	面積
65	4.932	* 0.400	= 1.973
66	4.932	* 0.600	= 2.959
67	4.932	* 0.300	= 1.480
68	4.932	* 0.225	= 1.110
69 ~ 76	4.932	* 3.469 * 8	= 136.876
77	4.932	* 0.225	= 1.110
78	4.932	* 0.300	= 1.480
79	4.932	* 0.600	= 2.959
80	4.932	* 0.400	= 1.973
端板	0.874	* 2	= 1.748
計			153.668 (m ²)
合計			768.338 (m ²) 5.708 (m ² /m ³)

9.5 横桁外型枠面積

横桁1

No.	断面積	面数	面積
1 ~ 4	2.978	* 2.000 * 4	= 23.824
計			23.824 (m ²)

横桁2

No.	断面積	面数	面積
5 ~ 8	2.978	* 2.000 * 4	= 23.824
計			23.824 (m ²)

横桁3

No.	断面積	面数	面積
9 ~ 12	2.978	* 2.000 * 4	= 23.824
計			23.824 (m ²)

9.6 横桁外型枠面積 (底面)

横桁1

No.	断面積	面数	面積
1 ~ 4	0.940	* 1.000 * 4	= 3.760
計			3.760 (m ²)

横桁2

No.	断面積	面数	面積
5 ~ 8	0.940	* 1.000 * 4	= 3.760
計			3.760 (m ²)

横桁3

No.	断面積	面数	面積
9 ~ 12	0.940	* 1.000 * 4	= 3.760
計			3.760 (m ²)
合計			82.752 (m ²) 0.615 (m ² /m ³)

9.7 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	30.628	* 9.288	* 1 =	284.5
2	30.572	* 9.288	* 1 =	284.0
3	30.540	* 9.288	* 1 =	283.7
4	30.505	* 9.288	* 1 =	283.3
計				1135.4 (kg)

主桁2 (Group 2)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.628	* 9.288	* 1 =	284.5
2	30.572	* 9.288	* 1 =	284.0
3	30.540	* 9.288	* 1 =	283.7
4	30.505	* 9.288	* 1 =	283.3
計				1135.4 (kg)

主桁3 (Group 3)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.628	* 9.288	* 1 =	284.5
2	30.572	* 9.288	* 1 =	284.0
3	30.540	* 9.288	* 1 =	283.7
4	30.505	* 9.288	* 1 =	283.3
計				1135.4 (kg)

主桁4 (Group 4)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.628	* 9.288	* 1 =	284.5
2	30.572	* 9.288	* 1 =	284.0
3	30.540	* 9.288	* 1 =	283.7
4	30.505	* 9.288	* 1 =	283.3
計				1135.4 (kg)

主桁5 (Group 5)

鋼材	鋼材延長	単位質量	本数	質量
1	30.628	* 9.288	* 1 =	284.5
2	30.572	* 9.288	* 1 =	284.0
3	30.540	* 9.288	* 1 =	283.7
4	30.505	* 9.288	* 1 =	283.3

計 1135.4 (kg)

合計 5677.0 (kg)
42.2 (kg/m³)