

PC 単純桁の設計
サンプルデータ

Sample8_RCSlab

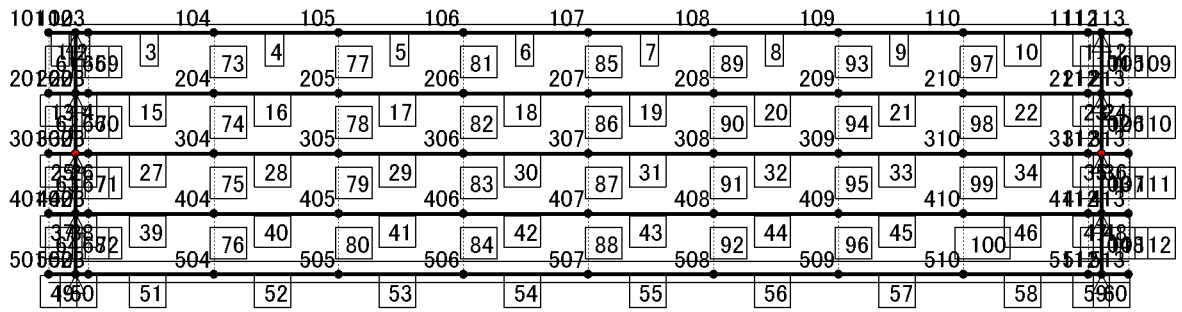
RC円孔ホロー床版橋サンプルデータ

目次

1章 構造図	1
2章 入力データ	1
2.1 設計条件	1
2.2 設計の考え方	1
2.3 主桁	2
2.3.1 断面形状	2
2.4 横桁	3
2.4.1 横桁配置	3
2.4.2 形状	3
2.5 橋面	3
2.5.1 基本	3
2.5.2 単位体積重量	4
2.5.3 形状	4
2.5.4 幅員構成	5
2.6 鉄筋配置	6
2.7 下部工中心	6
3章 詳細データ	7
3.1 材料	7
3.1.1 コンクリート	7
3.1.2 鉄筋	9
3.2 基本データ	9
3.3 組み合わせコントロール	9
3.4 検討荷重ケース	10
3.4.1 検討荷重ケース	10
3.4.2 任意荷重ケース	10
3.5 構造データ	10
3.5.1 格点	10
3.5.2 部材	12
3.5.3 支点	15
3.5.4 照査点	16
曲げ	16
せん断	16
3.5.5 格子	17
主桁	17
支間長	17
支承線	17
ライン	17
幅員	18
項目	18
構造	19
死荷重	19
等分布	19
線	19
主桁	20
横げた	21
3.5.6 検討組み合わせケース	21
3.5.7 断面データ	26
3.5.8 カット位置、一覧表	30
3.6 活荷重	43

3.6.1 基本	43
3.6.2 断面力算出用荷重強度	44
3.6.3 AB活荷重	44
基本	44
L荷重強度	44
T荷重強度	44
3.7 鉄筋	44
3.8 計算設定	45
3.8.1 格子解析	45
3.8.2 照査	45
3.9 下部工中心	46
4章 解析結果	46
4.1 断面力(照査点毎)	46
4.1.1 14 -j	46
4.1.2 18 -j	46
4.1.3 22 -j	46
4.1.4 26 -j	46
4.1.5 30 -j	46
4.1.6 34 -j	46
4.1.7 38 -j	47
4.1.8 42 -j	47
4.1.9 46 -j	47
4.2 反力	47
4.2.1 最大	47
5章 鋼材結果	48
6章 断面データ	48
7章 照査結果	48
8章 下部工設計用反力	48
8.1 内訳	48
8.2 組み合わせ	48
9章 概算数量	49
9.1 橋面積	49
9.2 主桁コンクリート体積	49
9.3 主桁外型枠面積	49

1章 構造図



2章 入力データ

2.1 設計条件

設計メモ : RC床版橋

構造形式 : 一括施工 : 円孔ホロー

設計法 : RC

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

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) : 9.500

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)	0.250
桁がかり長 右 (m)	0.250

2.2 設計の考え方

格点の生成オプション

支間中央 : 考慮する

せん断照査 : 考慮する

拡幅 : 考慮しない

X方向最小格点数(支承線内): 8

格点番号の方向 : X方向

横桁の剛性 : フランジ考慮(FULL)

断面常数の扱い : ねじり剛度を考慮する

せん断補強材 : スターラップ以外に折曲げ鉄筋を考慮する

【モデル化の方法】

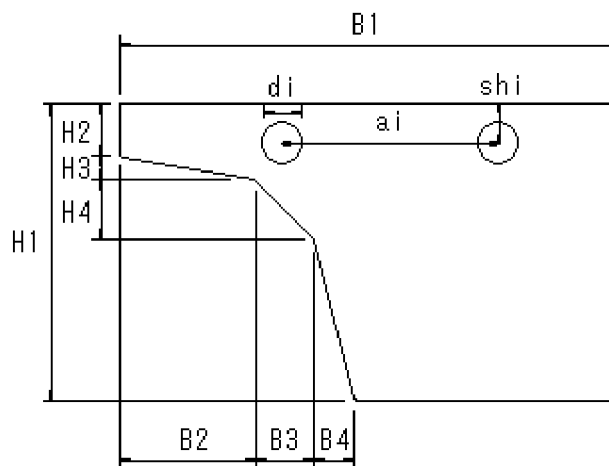
ホローがない(充実)場合の分割数 : 5

ホローの分割数 : 5

の取り方 : 有効幅計算で張出部のハンチサイズを内側に合わせない

2.3 主桁

2.3.1 断面形状



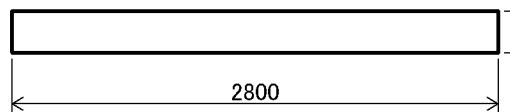
J算出法 : 中ウェブを無視(1セル)

サークルハンチ : なし

【左端部】

No.	B (m)	H (m)
1	2.800	0.240
2	0.000	0.000
3	0.000	0.000
4	0.000	0.000

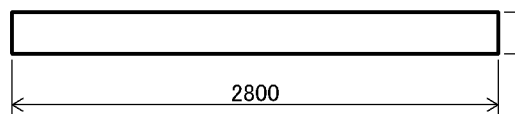
No.	sh (m)	d (m)	a (m)	m
1	0.000	0.000	0.000	0
2	0.000	0.000	0.000	0
3	0.000	0.000	0.000	0



【右端部】

No.	B (m)	H (m)
1	2.800	0.240
2	0.000	0.000
3	0.000	0.000
4	0.000	0.000

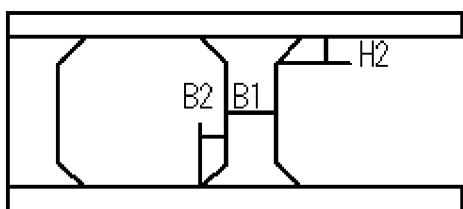
No.	sh (m)	d (m)	a (m)
1	0.000	0.000	0.000
2	0.000	0.000	0.000
3	0.000	0.000	0.000



2.4 横桁

2.4.1 横桁配置

2.4.2 形状



	B1 (m)	B2 (m)	H2 (m)
1	0.000	0.000	0.000
2	0.000	0.000	0.000

2.5 橋面

2.5.1 基本

- 車道 : なし
- 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) : あり

2.5.2 単位体積重量

【等分布荷重】

項目	単位重量 (kN/m ³)	平均厚 (mm)	強度 (kN/m ²)
車道舗装	22.600	0.000	0.000
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)	0.000
高欄・遮音壁 (右)(kN/m)	0.000
壁高欄・地覆 (左)(kN/m ³)	24.500
壁高欄・地覆 (右)(kN/m ³)	24.500
縁石 (左)(kN/m ³)	24.500
縁石 (右)(kN/m ³)	24.500
分離帯 (kN/m ³)	24.500

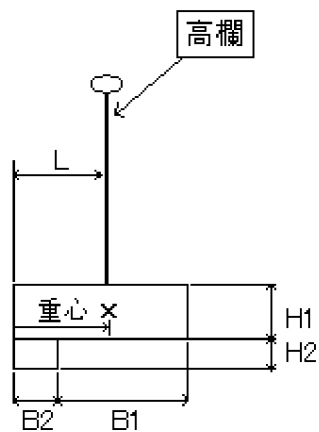
2.5.3 形状

【地覆】(m)

タイプ： 地覆型

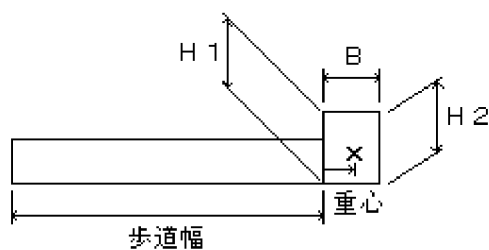
	左地覆	右地覆
B1	0.400	0.400
B2	0.000	0.000
H1	0.300	0.300
H2	0.000	0.000
L	0.200	0.200

	左地覆	右地覆
面積(m ²)	0.000	0.000
重心 (m)	0.200	0.200

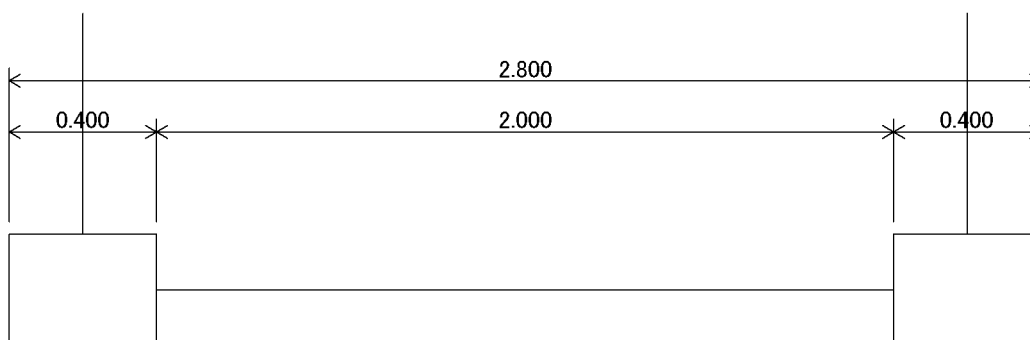


【歩道】(m)

	左
縁石 H1	0.000
縁石 H2	0.000
縁石 B	0.000
歩道幅	2.000

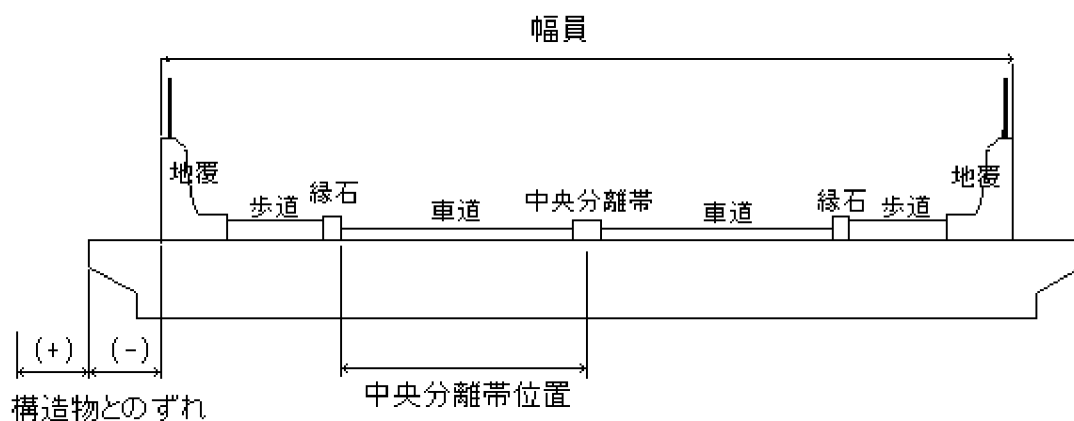


	左縁石
面積(m ²)	0.000
重心 (m)	0.000



2.5.4 幅員構成

変化数 : 0



【幅員】(m)

寸法入力の方法 : 斜線上

	幅員	構造物とのずれ
始点	2.800	0.000
終点	2.800	0.000

2.6 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	10.000	段鉄筋(上縁から)	29	0.2000	10.00

2.7 下部工中心

	A1側	A2側
x座標(m)	0.0000	9.5000
y座標(m)	0.0000	0.0000

3章 詳細データ

3.1 材料

3.1.1 コンクリート

コンクリートA

設計基準強度: 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

3.1.2 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	

3.2 基本データ

設計メモ

RC床版橋

解析法 : GRID(格子)

設計法 : RC

施工法 : 一括施工

材料

コンクリート

	設計基準強度	適用部材
コンクリート A	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

鉄筋 : SD295A

3.3 組み合わせコントロール

	割増係数	死荷重	支点沈	活荷重	プレ2	乾燥	温度	地震
導入直後	1.00	1.00	0.00	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00
死荷重時	1.00	1.00	0.00	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00
全死荷重時	1.00	1.00	1.00	0.00	1.00	1.00	0.00	0.00
設計時	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.00	0.00
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

	割増係数	死荷重	支点沈	活荷重	プレ2	乾燥	温度	地震
終局時c		1.70	0.00	1.70	1.00	1.00	0.00	0.00

支点沈下 : 考慮しない
 雪荷重 : 組み合わせない
 鉄筋拘束力を終局時a)、b)、c)に : 考慮する
 平均せん断応力度の組み合わせ : 設計荷重作用時

3.4 検討荷重ケース

3.4.1 検討荷重ケース

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

3.4.2 任意荷重ケース

荷重ケース	荷重名	検討荷重ケース
1001	横桁自重	1

3.5 構造データ

3.5.1 格点

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
1	101	-0.2500	1.1200	載荷
2	102	0.0000	1.1200	載荷
3	103	0.1200	1.1200	載荷
4	104	1.2775	1.1200	載荷
5	105	2.4350	1.1200	載荷
6	106	3.5925	1.1200	載荷
7	107	4.7500	1.1200	載荷
8	108	5.9075	1.1200	載荷
9	109	7.0650	1.1200	載荷
10	110	8.2225	1.1200	載荷
11	111	9.3800	1.1200	載荷
12	112	9.5000	1.1200	載荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	载荷条件
13	113	9.7500	1.1200	载荷
14	201	-0.2500	0.5600	载荷
15	202	0.0000	0.5600	载荷
16	203	0.1200	0.5600	载荷
17	204	1.2775	0.5600	载荷
18	205	2.4350	0.5600	载荷
19	206	3.5925	0.5600	载荷
20	207	4.7500	0.5600	载荷
21	208	5.9075	0.5600	载荷
22	209	7.0650	0.5600	载荷
23	210	8.2225	0.5600	载荷
24	211	9.3800	0.5600	载荷
25	212	9.5000	0.5600	载荷
26	213	9.7500	0.5600	载荷
27	301	-0.2500	0.0000	载荷
28	302	0.0000	0.0000	载荷
29	303	0.1200	0.0000	载荷
30	304	1.2775	0.0000	载荷
31	305	2.4350	0.0000	载荷
32	306	3.5925	0.0000	载荷
33	307	4.7500	0.0000	载荷
34	308	5.9075	0.0000	载荷
35	309	7.0650	0.0000	载荷
36	310	8.2225	0.0000	载荷
37	311	9.3800	0.0000	载荷
38	312	9.5000	0.0000	载荷
39	313	9.7500	0.0000	载荷
40	401	-0.2500	-0.5600	载荷
41	402	0.0000	-0.5600	载荷
42	403	0.1200	-0.5600	载荷
43	404	1.2775	-0.5600	载荷
44	405	2.4350	-0.5600	载荷
45	406	3.5925	-0.5600	载荷
46	407	4.7500	-0.5600	载荷
47	408	5.9075	-0.5600	载荷
48	409	7.0650	-0.5600	载荷
49	410	8.2225	-0.5600	载荷
50	411	9.3800	-0.5600	载荷
51	412	9.5000	-0.5600	载荷

No.	格点番号	X (m)	Y (m)	載荷条件
52	413	9.7500	-0.5600	載荷
53	501	-0.2500	-1.1200	載荷
54	502	0.0000	-1.1200	載荷
55	503	0.1200	-1.1200	載荷
56	504	1.2775	-1.1200	載荷
57	505	2.4350	-1.1200	載荷
58	506	3.5925	-1.1200	載荷
59	507	4.7500	-1.1200	載荷
60	508	5.9075	-1.1200	載荷
61	509	7.0650	-1.1200	載荷
62	510	8.2225	-1.1200	載荷
63	511	9.3800	-1.1200	載荷
64	512	9.5000	-1.1200	載荷
65	513	9.7500	-1.1200	載荷

3.5.2 部材

No.	部材番号	格点番号		部材種別	結合条件		外形情報 (m)		ヤング係数 *10e4 (N/mm ²)	せん断弾性 *10e4 (N/mm ²)	線膨張係数 *10e-6
		i 端	j 端		i 端	j 端	l i	J i			
1	1	101	102	1	剛	剛	0.0000	0.0000	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	201	202	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
14	14	202	203	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
15	15	203	204	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
16	16	204	205	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
17	17	205	206	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
18	18	206	207	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
19	19	207	208	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
20	20	208	209	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			
21	21	209	210	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
22	22	210	211	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
23	23	211	212	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
24	24	212	213	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
25	25	301	302	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
26	26	302	303	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
27	27	303	304	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
28	28	304	305	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
29	29	305	306	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
30	30	306	307	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
31	31	307	308	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
32	32	308	309	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
33	33	309	310	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
34	34	310	311	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
35	35	311	312	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
36	36	312	313	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
37	37	401	402	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
38	38	402	403	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
39	39	403	404	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
40	40	404	405	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
41	41	405	406	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
42	42	406	407	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
43	43	407	408	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
44	44	408	409	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
45	45	409	410	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
46	46	410	411	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
47	47	411	412	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
48	48	412	413	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
49	49	501	502	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
50	50	502	503	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
51	51	503	504	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
52	52	504	505	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
53	53	505	506	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
54	54	506	507	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
55	55	507	508	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
56	56	508	509	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
57	57	509	510	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			
58	58	510	511	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
59	59	511	512	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
60	60	512	513	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
61	61	101	201	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
62	62	201	301	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
63	63	301	401	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
64	64	401	501	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
65	65	102	202	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
66	66	202	302	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
67	67	302	402	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
68	68	402	502	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
69	69	103	203	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
70	70	203	303	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
71	71	303	403	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
72	72	403	503	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
73	73	104	204	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
74	74	204	304	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
75	75	304	404	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
76	76	404	504	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
77	77	105	205	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
78	78	205	305	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
79	79	305	405	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
80	80	405	505	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
81	81	106	206	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
82	82	206	306	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
83	83	306	406	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
84	84	406	506	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
85	85	107	207	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
86	86	207	307	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
87	87	307	407	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
88	88	407	507	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
89	89	108	208	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
90	90	208	308	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
91	91	308	408	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
92	92	408	508	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
93	93	109	209	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
94	94	209	309	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	I i	J i			
95	95	309	409	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
96	96	409	509	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
97	97	110	210	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
98	98	210	310	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
99	99	310	410	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
100	100	410	510	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
101	101	111	211	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
102	102	211	311	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
103	103	311	411	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
104	104	411	511	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
105	105	112	212	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
106	106	212	312	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
107	107	312	412	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
108	108	412	512	3	剛	剛	0.0000	0.0000	2.800	1.217	10.00
109	109	113	213	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
110	110	213	313	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
111	111	313	413	1	剛	剛	0.0000	0.0000	3.100	1.348	10.00
112	112	413	513	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

3.5.3 支点

No.1

名称 :

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

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)
5	502	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
6	112	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
7	212	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
8	312	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
9	412	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000
10	512	XY Pin	0.000000E+000 0.000000E+000	0.000000E+000 0.000000E+000	-1.000000E+000 0.000000E+000

3.5.4 照査点

曲げ

No.	部材 番号	i 端	j 端	コメント i 端	コメント j 端
6	6	0	1		G1-支間中央
18	18	0	1		G2-支間中央
30	30	0	1		G3-支間中央
42	42	0	1		G4-支間中央
54	54	0	1		G5-支間中央

せん断

No.	部材 番号	i 端	j 端	コメント i 端	コメント j 端
2	2	0	1		G1-せん断照査点
10	10	0	1		G1-せん断照査点
14	14	0	1		G2-せん断照査点
22	22	0	1		G2-せん断照査点
26	26	0	1		G3-せん断照査点
34	34	0	1		G3-せん断照査点
38	38	0	1		G4-せん断照査点
46	46	0	1		G4-せん断照査点
50	50	0	1		G5-せん断照査点
58	58	0	1		G5-せん断照査点

3.5.5 格子

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

支間長

	支間長 (m)
1	9.5000

支承線

No.	支承線1	支承線2
1	101	113
2	201	213
3	301	313
4	401	413
5	501	513

ライン

橋面外形左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	1.4000
2	9.7500	1.4000

左歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	1.0000
2	9.7500	1.0000

左歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.0000
2	9.7500	-1.0000

左車道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.0000
2	9.7500	-1.0000

右車道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.0000
2	9.7500	-1.0000

右歩道(左)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.0000
2	9.7500	-1.0000

右歩道(右)

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.0000
2	9.7500	-1.0000

橋面外形右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.4000
2	9.7500	-1.4000

集計エリア左

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	1.4000
2	9.7500	1.4000

集計エリア右

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.4000
2	9.7500	-1.4000

構造物中心

	X 座標 (m)	Y 座標 (m)
1	-0.2500	-1.0000
2	9.7500	-1.0000

幅員
項目

車道

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左車道(左)	右車道(右)

歩道

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

歩道(左)

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	左歩道(左)	左歩道(右)

歩道(右)

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	右歩道(左)	右歩道(右)

集計エリア

	幅員左端ライン	幅員右端ライン
1	集計エリア左	集計エリア右

構造

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

死荷重
等分布

	荷重名称	載荷範囲	荷重強度 (kN/m ²)	荷重番号
1	歩道コンクリート	歩道	0.0000	2 : 橋面荷重
2	歩道舗装	歩道	0.0000	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	-0.2500	1.2000	9.7500	1.2000	0.000	0.000

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	-0.2500	-1.2000	9.7500	-1.2000	0.000	0.000

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	-0.2500	1.2000	9.7500	1.2000	0.000	0.000

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	-0.2500	-1.2000	9.7500	-1.2000	0.000	0.000

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	-0.2500	-1.0000	9.7500	-1.0000	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	-0.2500	-1.0000	9.7500	-1.0000	0.000	0.000

主桁

No.1

荷重名 : 主桁自重

荷重番号: 1

・主桁1

	開始 格点	終了 格点	開始格点から の距離 (m)	終了格点から の距離 (m)	開始点荷重 強度 (kN/m)	終了点荷重 強度 (kN/m)
1	101	113	0.0000	0.0000	3.2928	3.2928

・主桁2

	開始 格点	終了 格点	開始格点から の距離 (m)	終了格点から の距離 (m)	開始点荷重 強度 (kN/m)	終了点荷重 強度 (kN/m)
1	201	213	0.0000	0.0000	3.2928	3.2928

・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	313	0.0000	0.0000	3.2928	3.2928

・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	413	0.0000	0.0000	3.2928	3.2928

・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	513	0.0000	0.0000	3.2928	3.2928

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	0.000	0.000
2	202	302	0.000	0.000
3	302	402	0.000	0.000
4	402	502	0.000	0.000

横桁2

荷重名 : 支点上横桁2

荷重番号: 1001

	格点番号		荷重強度 (kN/m)	
	i 端	j 端	i 端側	j 端側
1	112	212	0.000	0.000
2	212	312	0.000	0.000
3	312	412	0.000	0.000
4	412	512	0.000	0.000

3.5.6 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+1001
2	1	死荷重時	死荷重時 1+1001
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+1001
4	1	設計時	設計時 活Mmax 1+2+19+1001
5	1	設計時	設計時 活Mmin 1+2+20+1001
6	1	設計時	設計時 活Nmax 1+2+23+1001
7	1	設計時	設計時 活Nmin 1+2+24+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+1001
2	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+1001
3	1	設計時	活Mmax 1+2+19+1001

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

曲げ破壊モーメント

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Mmax $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(19)$
2	1	終局時a	終局時a 活Mmin $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(20)$
3	1	終局時a	終局時a 活Nmax $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(23)$
4	1	終局時a	終局時a 活Nmin $1.30^*(1+2+1001)+2.50^*(24)$
5	1	終局時b	終局時b 活Mmax $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(19)$
6	1	終局時b	終局時b 活Mmin $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(20)$
7	1	終局時b	終局時b 活Nmax $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(23)$
8	1	終局時b	終局時b 活Nmin $1.00^*(1+2+1001)+2.50^*(24)$
9	1	終局時c	終局時c 活Mmax $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(19)$
10	1	終局時c	終局時c 活Mmin $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(20)$
11	1	終局時c	終局時c 活Nmax $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(23)$
12	1	終局時c	終局時c 活Nmin $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(24)$

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+1001
2	1	設計時	設計時 活Mmax 1+2+19+1001
3	1	設計時	設計時 活Mmin 1+2+20+1001
4	1	設計時	設計時 活Nmax 1+2+23+1001
5	1	設計時	設計時 活Nmin 1+2+24+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+1001
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+1001
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+1001
4	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+1001
5	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+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+1001
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+1001
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+1001
4	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+1001
5	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+1001

せん断による圧壊に対する耐力

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

せん断による斜引張破壊に対する耐力

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

ねじりによる圧壊に対する耐力

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
1	1	終局時a	終局時a 活Smax $1.30*(1+2+1001)+2.50*(21)$
2	1	終局時a	終局時a 活Smin $1.30*(1+2+1001)+2.50*(22)$
3	1	終局時a	終局時a 活Tmax $1.30*(1+2+1001)+2.50*(25)$
4	1	終局時a	終局時a 活Tmin $1.30*(1+2+1001)+2.50*(26)$
5	1	終局時b	終局時b 活Smax $1.00*(1+2+1001)+2.50*(21)$
6	1	終局時b	終局時b 活Smin $1.00*(1+2+1001)+2.50*(22)$
7	1	終局時b	終局時b 活Tmax $1.00*(1+2+1001)+2.50*(25)$
8	1	終局時b	終局時b 活Tmin $1.00*(1+2+1001)+2.50*(26)$
9	1	終局時c	終局時c 活Smax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(21)$
10	1	終局時c	終局時c 活Smin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(22)$
11	1	終局時c	終局時c 活Tmax $1.70*(1+2+1001)+1.70*(25)$
12	1	終局時c	終局時c 活Tmin $1.70*(1+2+1001)+1.70*(26)$

ねじりによる斜引張破壊に対する耐力

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

No.	実行	組合せグループ	組合せ名
5	1	終局時c	終局時c 活Tmax $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(25)$
6	1	終局時c	終局時c 活Tmin $1.70^*(1+2+1001)+1.70^*(26)$

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+1001
2	1	設計時	設計時 活Tmax 1+2+25+1001
3	1	設計時	設計時 活Tmin 1+2+26+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+1001
2	1	設計時	設計時 活Smax 1+2+21+1001
3	1	設計時	設計時 活Smin 1+2+22+1001

せん断必要鉄筋

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

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+1001
2	1	死荷重時	死荷重時 1+1001
3	1	全死荷重時	全死荷重時 1+2+1001
4	1	設計時	設計時 活R xmax 1+2+19+1001

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

3.5.7 断面データ

入力モード

【着目点】 1-i (101) ~ 60-j (512)

登録断面番号: 1

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.280	0.280
解析用	: I (m)	1.188	1.188
"	: J (m)	-1.000	-1.000
照査用	: M (m)	1.188	1.188
"	: N (m)	0.000	-1.000
"	: K (m)	0.000	-1.000

断面種類 : 水口ー(部分型)

A (m ²)	0.1344
I (m ⁴)	0.000645
J (m ³)	0.002441

主桁番号 : 1
 主桁分割数 : 5
 ホール分割数 : 5

【着目点】61-i (101) ~ 64-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	0.125
解析用 : I (m)	0.000	0.125
" : J (m)	0.000	0.125
照査用 : M (m)	0.000	0.125
" : N (m)	0.000	0.125
" : K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0300
I (m ⁴)	0.000144
J (m ³)	0.000105

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】65-i (102) ~ 68-j (402)

登録断面番号: 2

	断面左側	断面右側
切断面 (m)	0.125	0.060
解析用 : I (m)	0.125	0.060
" : J (m)	0.125	0.060
照査用 : M (m)	0.125	0.060
" : N (m)	0.125	0.060
" : K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0444
I (m ⁴)	0.000213
J (m ³)	0.000268

横桁の上フランジ厚(m): -0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】69-i (103) ~ 72-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)	0.060	0.579
解析用	: I (m)	0.060	0.579
"	: J (m)	0.060	0.579
照査用	: M (m)	0.060	0.579
"	: N (m)	0.060	0.579
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.1533
I (m ⁴)	0.000736
J (m ³)	0.002248

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】73-i (104) ~ 100-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)	0.579	0.579
解析用	: I (m)	0.579	0.579
"	: J (m)	0.579	0.579
照査用	: M (m)	0.579	0.579
"	: N (m)	0.579	0.579
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.2778
I (m ⁴)	0.001333
J (m ³)	0.004637

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】101-i (111) ~ 104-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)	0.579	0.060
解析用 : I	(m)	0.579	0.060
" : J	(m)	0.579	0.060
照査用 : M	(m)	0.579	0.060
" : N	(m)	0.579	0.060
" : K	(m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.1533
I (m ⁴)	0.000736
J (m ³)	0.002248

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】105-i (112) ~ 108-j (412)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.060	0.125
解析用 : I	(m)	0.060	0.125
" : J	(m)	0.060	0.125
照査用 : M	(m)	0.060	0.125
" : N	(m)	0.060	0.125
" : K	(m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0444
I (m ⁴)	0.000213
J (m ³)	0.000268

横桁の上フランジ厚(m): -0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】109-i (113) ~ 112-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)	0.125	0.000
解析用	: I (m)	0.125	0.000
"	: J (m)	0.125	0.000
照査用	: M (m)	0.125	0.000
"	: N (m)	0.125	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0300
I (m ⁴)	0.000144
J (m ³)	0.000105

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

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 ~ 60-j	1	-1	0.1344	0.000645	0.002441
61-i ~ 64-j	0	-1	0.0300	0.000144	0.000105
65-i ~ 68-j	2	-1	0.0444	0.000213	0.000268
69-i ~ 72-j	0	-1	0.1533	0.000736	0.002248
73-i ~ 100-j	0	-1	0.2778	0.001333	0.004637
101-i ~ 104-j	0	-1	0.1533	0.000736	0.002248
105-i ~ 108-j	3	-1	0.0444	0.000213	0.000268
109-i ~ 112-j	0	-1	0.0300	0.000144	0.000105

3.5.8 カット位置、一覧表

入力モード

【着目点】1-i (101) ~ 60-j (512)

登録断面番号: 1

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.280	0.280
解析用	: I (m)	1.188	1.188
"	: J (m)	-1.000	-1.000
照査用	: M (m)	1.188	1.188
"	: N (m)	0.000	-1.000
"	: K (m)	0.000	-1.000

断面種類 : ホ口ー(部分型)

A (m ²)	0.1344
I (m ⁴)	0.000645
J (m ³)	0.002441

主桁番号 : 1

主桁分割数 : 5

ホ口ー分割数 : 5

【着目点】61-i (101) ~ 64-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	0.125
解析用	: I (m)	0.000	0.125
"	: J (m)	0.000	0.125
照査用	: M (m)	0.000	0.125
"	: N (m)	0.000	0.125
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0300
I (m ⁴)	0.000144
J (m ³)	0.000105

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】65-i (102) ~ 68-j (402)

登録断面番号: 2

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.125	0.060
解析用	: I (m)	0.125	0.060
"	: J (m)	0.125	0.060
照査用	: M (m)	0.125	0.060
"	: N (m)	0.125	0.060
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0444
I (m ⁴)	0.000213
J (m ³)	0.000268

横桁の上フランジ厚(m): -0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】69-i (103) ~ 72-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)	0.060	0.579
解析用	: I (m)	0.060	0.579
"	: J (m)	0.060	0.579
照査用	: M (m)	0.060	0.579
"	: N (m)	0.060	0.579
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.1533
I (m ⁴)	0.000736
J (m ³)	0.002248

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】73-i (104) ~ 100-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)	0.579	0.579
解析用	: I (m)	0.579	0.579
"	: J (m)	0.579	0.579
照査用	: M (m)	0.579	0.579
"	: N (m)	0.579	0.579
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.2778
I (m ⁴)	0.001333
J (m ³)	0.004637

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】101-i (111) ~ 104-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)	0.579	0.060
解析用	: I (m)	0.579	0.060
"	: J (m)	0.579	0.060
照査用	: M (m)	0.579	0.060
"	: N (m)	0.579	0.060
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.1533
I (m ⁴)	0.000736
J (m ³)	0.002248

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】105-i (112) ~ 108-j (412)

登録断面番号: 3

		断面左側	断面右側
切断面	(m)	0.060	0.125
解析用	: I (m)	0.060	0.125
"	: J (m)	0.060	0.125
照査用	: M (m)	0.060	0.125
"	: N (m)	0.060	0.125
"	: K (m)	0.000	0.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0444
I (m ⁴)	0.000213
J (m ³)	0.000268

横桁の上フランジ厚(m): -0.240

横桁の下フランジ厚(m): 0.000

【着目点】109-i (113) ~ 112-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)	0.125	0.000
解析用	: I (m)	0.125	0.000
"	: J (m)	0.125	0.000
照査用	: M (m)	0.125	0.000
"	: N (m)	0.125	0.000
"	: K (m)	-1.000	-1.000

断面種類 : その他

A (m ²)	0.0300
I (m ⁴)	0.000144
J (m ³)	0.000105

仮想横桁全高 (m): 0.240

横桁の上フランジ厚(m): 0.240

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 ~ 60-j	1	-1	0.1344	0.000645	0.002441
61-i ~ 64-j	0	-1	0.0300	0.000144	0.000105
65-i ~ 68-j	2	-1	0.0444	0.000213	0.000268
69-i ~ 72-j	0	-1	0.1533	0.000736	0.002248
73-i ~ 100-j	0	-1	0.2778	0.001333	0.004637
101-i ~ 104-j	0	-1	0.1533	0.000736	0.002248
105-i ~ 108-j	3	-1	0.0444	0.000213	0.000268
109-i ~ 112-j	0	-1	0.0300	0.000144	0.000105

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 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
1-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
2-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
2-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
3-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
3-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
4-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
4-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
5-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
5-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
6-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
6-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
7-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
7-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
8-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
8-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
9-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
9-j	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-1.0000
10-i	1 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	0.0000	0.0000
	2 0.2800	1.1875	-1.0000	1.1875	-1.0000	-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)
62-j	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
63-i	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
63-j	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
64-i	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
64-j	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
65-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
65-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
66-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
66-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
67-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
67-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
68-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
68-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
69-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
69-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
70-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
70-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
71-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
71-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
72-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
72-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
73-i	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
73-j	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
74-i	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
74-j	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
75-i	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-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)
101-j	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
102-i	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
102-j	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
103-i	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
103-j	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
104-i	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
104-j	1	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	0.5788	-1.0000
	2	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	-1.0000
105-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
105-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
106-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
106-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
107-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
107-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
108-i	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
108-j	1	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0600	0.0000
	2	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.0000
109-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
109-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
110-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
110-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
111-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
111-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
112-i	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000
112-j	1	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	0.1250	-1.0000

3.6 活荷重

3.6.1 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

3.6.2 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

3.6.3 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

3.7 鉄筋

No.1 1-i ~ 12-j

No.2 13-i ~ 24-j

No.3 25-i ~ 36-j

No.4 37-i ~ 48-j

No.5 49-i ~ 60-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(上縁から)	D29	0.2000	10.00	0.00	0.00	0.0

3.8 計算設定

3.8.1 格子解析

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

3.8.2 照査

曲げ破壊安全度の計算	: する
RC部材の応力計算	: する
せん断力に対する照査	: する
ねじり照査	: する
概算数量の計算	: する

【曲げ照査】

taの取り扱い	: 入力値
終局時の検討断面	: M用
破壊抵抗曲げモーメントの算出法	: N一定
破壊抵抗曲げモーメントの低減	: 考慮しない
Mu算出時の主桁鉄筋の考慮	: しない
Mu算出時に後打ち部を	: 考慮しない
RC断面の応力度計算に圧縮鉄筋を	: 考慮する
RC断面の応力度計算に軸力を	: 考慮する
鉄筋とコンクリートのヤング係数比	: 15.00
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

【せん断照査】

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

3.9 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	9.5000
y座標(m)	0.0000	0.0000
斜角(度)	90.0000	90.0000

4章 解析結果

4.1 断面力(照査点毎)

4.1.1 14 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1.750	15.246	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	0.823	7.047	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.051	0.019	0.000	0.000
21:活荷重Smax	0.775	7.111	0.000	0.000
22:活荷重Smin	-0.003	-0.045	0.000	0.000

4.1.2 18 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	37.044	0.000	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	15.796	-0.295	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.044	0.000	0.000	0.000
21:活荷重Smax	8.874	1.861	0.000	0.000
22:活荷重Smin	6.879	-2.156	0.000	0.000

4.1.3 22 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1.750	-15.246	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	0.761	-6.273	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.055	-0.583	0.000	0.000
21:活荷重Smax	-0.005	0.013	0.000	0.000
22:活荷重Smin	0.711	-6.869	0.000	0.000

4.1.4 26 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1.750	15.246	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	0.813	6.983	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.056	0.016	0.000	0.000
21:活荷重Smax	0.766	7.047	0.000	0.000
22:活荷重Smin	-0.009	-0.047	0.000	0.000

4.1.5 30 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	37.044	0.000	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	15.798	-0.319	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.044	0.000	0.000	0.000
21:活荷重Smax	8.886	1.932	0.000	0.000
22:活荷重Smin	6.869	-2.251	0.000	0.000

4.1.6 34 -j

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1.750	-15.246	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	0.716	-6.676	0.000	0.000

荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
20:活荷重Mmin	-0.054	-0.292	0.000	0.000
21:活荷重Smax	-0.004	0.010	0.000	0.000
22:活荷重Smin	0.666	-6.978	0.000	0.000
4.1.7 38 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1.750	15.246	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	0.823	7.047	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.051	0.019	0.000	0.000
21:活荷重Smax	0.775	7.111	0.000	0.000
22:活荷重Smin	-0.003	-0.045	0.000	0.000
4.1.8 42 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	37.044	0.000	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	15.796	-0.295	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.044	0.000	0.000	0.000
21:活荷重Smax	8.874	1.861	0.000	0.000
22:活荷重Smin	6.879	-2.156	0.000	0.000
4.1.9 46 -j				
荷重名称	M(kNm)	S(kN)	N(kN)	T(kNm)
1:主桁自重	1.750	-15.246	0.000	0.000
19:活荷重Mmax	0.761	-6.273	0.000	0.000
20:活荷重Mmin	-0.055	-0.583	0.000	0.000
21:活荷重Smax	-0.005	0.013	0.000	0.000
22:活荷重Smin	0.711	-6.869	0.000	0.000

4.2 反力

4.2.1 最大

格点番号	102	202	302	402	502	112
主桁自重	16.464	16.464	16.464	16.464	16.464	16.464
支点上横桁1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
支点上横桁2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
歩道コンクリート	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
歩道舗装	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
高欄(左)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
高欄(右)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
地覆(左)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
地覆(右)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
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)	16.464	16.464	16.464	16.464	16.464	16.464
活荷重(最大)	6.881	7.965	7.851	7.965	6.881	6.881
活荷重(最小)	-1.253	-0.016	-0.006	-0.016	-1.253	-1.253
合計(最大)	23.345	24.429	24.315	24.429	23.345	23.345
合計(最小)	15.211	16.448	16.458	16.448	15.211	15.211
R(道示.式4.1.1)	13.959	16.433	16.451	16.433	13.959	13.959

格点番号	212	312	412	512	合計	
主桁自重	16.464	16.464	16.464	16.464	164.640	
支点上横桁1	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
支点上横桁2	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
歩道コンクリート	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
歩道舗装	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
高欄(左)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
高欄(右)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
地覆(左)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
地覆(右)	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
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)	16.464	16.464	16.464	16.464	164.640	
活荷重(最大)	7.965	7.851	7.965	6.881	-----	
活荷重(最小)	-0.016	-0.006	-0.016	-1.253	-----	
合計(最大)	24.429	24.315	24.429	23.345	-----	
合計(最小)	16.448	16.458	16.448	15.211	-----	
R(道示.式4.1.1)	16.433	16.451	16.433	13.959	-----	

5章 鋼材結果

6章 断面データ

7章 照査結果

8章 下部工設計用反力

8.1 内訳

荷重名称	A1側			A2側			合計(kN)
	R	x(kNm)	Rz(kN)	R	x(kNm)	Rz(kN)	
1:主桁自重	0.000	0.000	82.320	0.000	0.000	82.320	164.640
2:橋面荷重	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000
19:活荷重R x最大時	8.759	0.000	17.500	8.759	0.000	17.500	
20:活荷重R x最小時	-8.759	0.000	17.500	-8.759	0.000	17.500	
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	35.023	0.000	0.000	35.023	
24:活荷重Rz 最小時	0.000	0.000	-0.023	0.000	0.000	-0.023	
1001:横桁自重	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000

8.2 組み合わせ

着目支点：A1側

グループ名	組み合わせ名	R	x(kNm)	R	y(kNm)	Rz(kN)
導入直後	導入直後		0.000		0.000	82.320
死荷重時	死荷重時		0.000		0.000	82.320
全死荷重時	全死荷重時		0.000		0.000	82.320
設計時	設計時 活R xmax		8.759		0.000	99.820
	設計時 活R xmin		-8.759		0.000	99.820
	設計時 活R ymax		0.000		0.000	82.320
	設計時 活R ymin		0.000		0.000	82.320
	設計時 活Rzmax		0.000		0.000	117.343
	設計時 活Rzmin		0.000		0.000	82.297

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)
-------	--------	----------	----------	--------

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	82.320	164.640
死荷重時	死荷重時	0.000	0.000	82.320	164.640
全死荷重時	全死荷重時	0.000	0.000	82.320	164.640
設計時	設計時 活R xmax	8.759	0.000	99.820	199.640
	設計時 活R xmin	-8.759	0.000	99.820	199.640
	設計時 活R ymax	0.000	0.000	82.320	164.640
	設計時 活R ymin	0.000	0.000	82.320	164.640
	設計時 活Rzmax	0.000	0.000	117.343	234.686
	設計時 活Rzmin	0.000	0.000	82.297	164.594

9章 概算数量

9.1 橋面積

歩道部	20.00
計	20.00 (m ²)

9.2 主桁コンクリート体積

No.	断面積	水平長	体積
1	0.672	* 0.250	= 0.168
2	0.672	* 0.120	= 0.081
3~ 10	0.672	* 1.158 * 8	= 6.223
11	0.672	* 0.120	= 0.081
12	0.672	* 0.250	= 0.168
計			6.720 (m ³) 0.336 (m ³ /m ²)

9.3 主桁外型枠面積

No.	周長	区間長	面積
1	3.280	* 0.250	= 0.820
2	3.280	* 0.120	= 0.394
3~ 10	3.280	* 1.158 * 8	= 30.373
11	3.280	* 0.120	= 0.394
12	3.280	* 0.250	= 0.820
端板	0.672	* 2	= 1.344
計			34.144 (m ²) 5.081 (m ² /m ³)