

UC-win/FRAME3D

サンプルデータ

出力例

L01_Bridge{StaticEarthquake}

連続橋(RC 単柱)の水平震度荷重載荷

目次

1章 一般事項	1
2章 入力データ	2
2.1 モデル設定	3
2.1.1 解析条件	3
2.1.2 限界状態設計オプション	3
2.2 モデル表示	4
2.2.1 ソリッド表示	4
(1) モデル	4
(2) A1	4
(3) P1	5
(4) P2	5
(5) P3	6
(6) P4	6
(7) A2	7
(8) 上部構造	7
2.2.2 節点番号	8
(1) モデル	8
(2) A1	8
(3) P1	9
(4) P2	9
(5) P3	10
(6) P4	10
(7) A2	11
(8) 上部構造	11
2.2.3 部材番号	12
(1) モデル	12
(2) A1	12
(3) P1	13
(4) P2	13
(5) P3	14
(6) P4	14
(7) A2	15
(8) 上部構造	15
2.3 節点座標	16
2.4 支点条件	17
2.4.1 一覧	17
(1) 地震時	17
2.5 部材データ (1)	18
2.6 部材データ (2)	20
2.7 断面データ (一覧)	22
2.8 断面データ (詳細)	23
2.8.1 橋脚 - フーチング	23
(1) 寸法データ	23
(2) 材料	23
1) コンクリート	23
2.8.2 橋脚 - 張出U	24
(1) 寸法データ	24
(2) 材料	24

1) コンクリート	24
2.8.3 橋脚 - 張出L	25
(1) 寸法データ	25
(2) 材料	25
1) コンクリート	25
2.8.4 上部構造	26
(1) 寸法データ	26
(2) 材料	26
1) 非構造材料	26
2) 直接指定材料	26
2.8.5 橋台フーチング	27
(1) 寸法データ	27
(2) 材料	27
1) コンクリート	27
2.8.6 橋脚	28
(1) 準拠基準	28
(2) 寸法データ	28
(3) 材料	28
1) 鉄筋	28
2) コンクリート	29
(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ	29
1) 設計基準	29
a) アウトライン	29
1. コア	29
b) 鉄筋	29
2.8.7 橋台	30
(1) 準拠基準	30
(2) 寸法データ	30
(3) 材料	30
1) 鉄筋	30
2) コンクリート	31
(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ	31
1) 設計基準	31
a) アウトライン	31
1. コア	31
b) 鉄筋	31
2.9 剛体要素(剛域・質点)	32
2.10 ばね特性	33
2.10.1 P1,P2.P3,P4	33
(1) タイプ	33
(2) グラフ	33
2.10.2 A1,A2	33
(1) タイプ	33
(2) グラフ	34
2.11 入力荷重ケース	35
2.11.1 組合せ荷重ケース	35
2.11.2 支点・分布ばねケース	35
2.11.3 基本荷重ケース	35
(1) 死荷重 (St.)	35

1) 節点荷重	35
2) 部材荷重	36
3) 部材荷重偏心量	37
(2) 水平震度荷重 X' (+)	38
1) 節点荷重	38
2) 部材荷重	39
3) 部材荷重偏心量	41
(3) 水平震度荷重 X' (-)	42
1) 節点荷重	42
2) 部材荷重	42
3) 部材荷重偏心量	44
(4) 水平震度荷重 Z' (+)	45
1) 節点荷重	45
2) 部材荷重	46
3) 部材荷重偏心量	47
(5) 水平震度荷重 Z' (-)	49
1) 節点荷重	49
2) 部材荷重	49
3) 部材荷重偏心量	51

3章 結果

3.1 フレーム計算

3.1.1 標準出力(基本/組合せ荷重ケース)

(1) 節点の結果	54
1) 変位	54
a) 基本荷重ケースの結果	54
1. 死荷重 (St.)	54
1. 表	54
2. 水平震度荷重 X' (+)	56
1. 表	56
3. 水平震度荷重 X' (-)	58
1. 表	58
4. 水平震度荷重 Z' (+)	60
1. 表	60
5. 水平震度荷重 Z' (-)	62
1. 表	62
b) 組合せ荷重ケースの結果	64
1. 地震時 (橋軸)	64
1. 表	64
2. 地震時 (橋軸直角)	66
1. 表	66
2) 反力	68
a) 基本荷重ケースの結果	68
1. 死荷重 (St.)	68
1. 表	68
2. 水平震度荷重 X' (+)	69
1. 表	69
3. 水平震度荷重 X' (-)	70
1. 表	70
4. 水平震度荷重 Z' (+)	71

1.表	71
5.水平震度荷重 Z' (-)	72
1.表	72
b) 組合せ荷重ケースの結果	73
1.地震時 (橋軸)	73
1.表	73
2.地震時 (橋軸直角)	74
1.表	74
(2) 部材の結果	75
1) 変位	75
a) 基本荷重ケースの結果	75
1.死荷重 (St.)	75
1.表	75
2.水平震度荷重 X' (+)	78
1.表	78
3.水平震度荷重 X' (-)	81
1.表	81
4.水平震度荷重 Z' (+)	84
1.表	84
5.水平震度荷重 Z' (-)	87
1.表	87
b) 組合せ荷重ケースの結果	90
1.地震時 (橋軸)	90
1.表	90
2.地震時 (橋軸直角)	93
1.表	93
2) 断面力	96
a) 基本荷重ケースの結果	96
1.死荷重 (St.)	96
1.表	96
2.水平震度荷重 X' (+)	99
1.表	99
3.水平震度荷重 X' (-)	102
1.表	102
4.水平震度荷重 Z' (+)	105
1.表	105
5.水平震度荷重 Z' (-)	108
1.表	108
b) 組合せ荷重ケースの結果	111
1.地震時 (橋軸)	111
1.表	111
2.地震時 (橋軸直角)	114
1.表	114
3.2 断面力	117
3.2.1 荷重ケース	117
(1) A1 部材2	117
(2) A1 部材3	117
(3) P1 部材8	117
(4) P1 部材9	117

(5) P1 部材10	118
(6) P2 部材15	118
(7) P2 部材16	118
(8) P2 部材17	119
(9) P3 部材22	119
(10) P3 部材23	119
(11) P3 部材24	119
(12) P4 部材29	120
(13) P4 部材30	120
(14) P4 部材31	120
(15) A2 部材34	121
(16) A2 部材35	121
3.3 照査一覧	121
3.3.1 一覧 [ランから]	121
(1) 応力度・耐力等の照査	121
3.3.2 応力度・耐力等の照査	122
(1) 許容曲げ応力度の照査 [OK]	122
1) A1 部材2 [OK]	122
2) A1 部材3 [OK]	122
3) P1 部材8 [OK]	122
4) P1 部材9 [OK]	122
5) P1 部材10 [OK]	122
6) P2 部材15 [OK]	122
7) P2 部材16 [OK]	122
8) P2 部材17 [OK]	123
9) P3 部材22 [OK]	123
10) P3 部材23 [OK]	123
11) P3 部材24 [OK]	123
12) P4 部材29 [OK]	123
13) P4 部材30 [OK]	123
14) P4 部材31 [OK]	123
15) A2 部材34 [OK]	124
16) A2 部材35 [OK]	124
(2) 許容せん断応力度の照査 [OK]	125
1) A1 部材2 [OK]	125
2) A1 部材3 [OK]	125
3) P1 部材8 [OK]	125
4) P1 部材9 [OK]	125
5) P1 部材10 [OK]	125
6) P2 部材15 [OK]	125
7) P2 部材16 [OK]	125
8) P2 部材17 [OK]	126
9) P3 部材22 [OK]	126
10) P3 部材23 [OK]	126
11) P3 部材24 [OK]	126
12) P4 部材29 [OK]	126
13) P4 部材30 [OK]	126
14) P4 部材31 [OK]	126
15) A2 部材34 [OK]	126

16) A2 部材35 [OK]	127
3.4 断面計算	128
3.4.1 標準出力	128
(1) 一覧	128
1) 曲げ応力度一覧	128
2) せん断応力度一覧	139

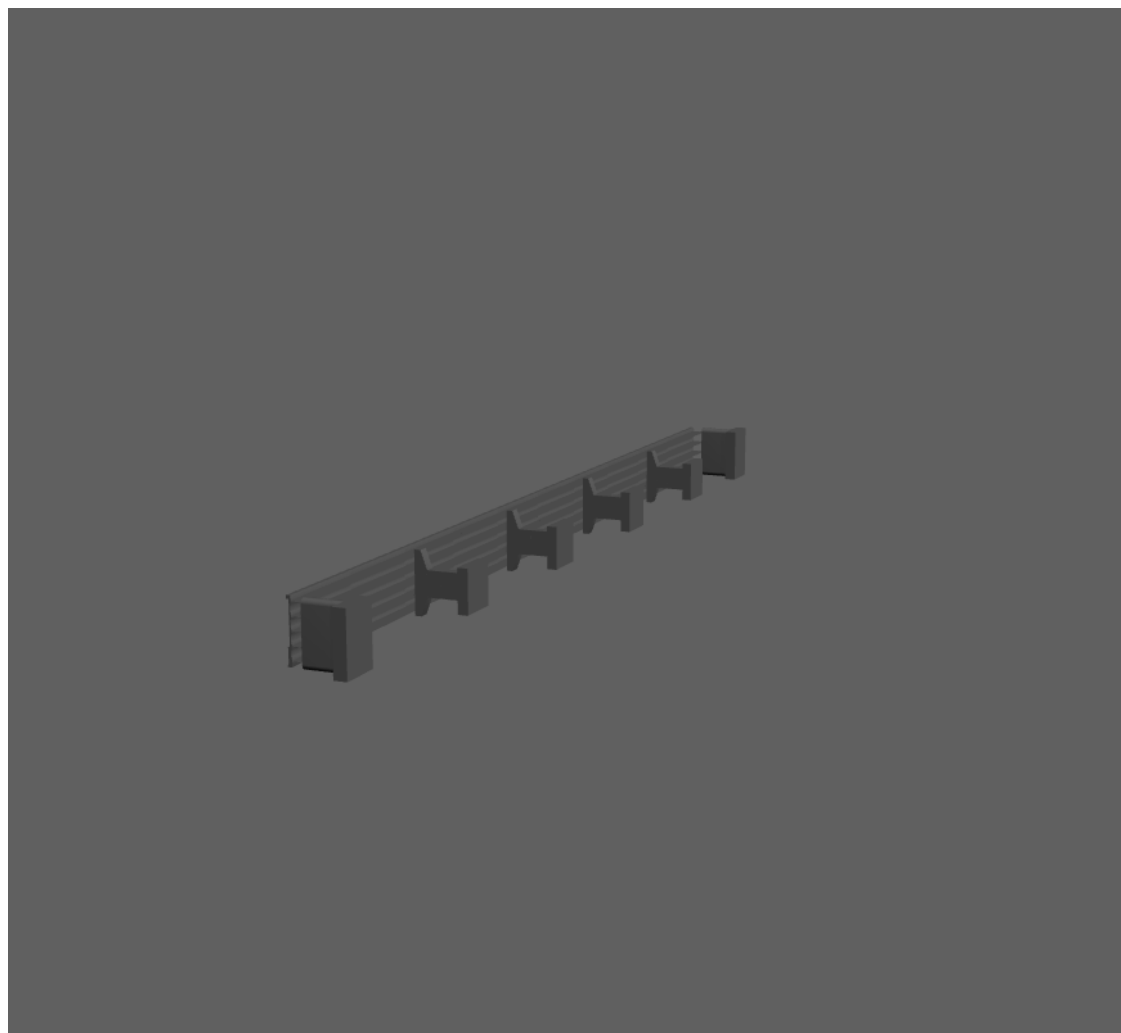
1章 一般事項

ファイル名: L01_Bridge{StaticEarthquake}.f3d

製品名 : UC-win/FRAME(3D) (3.01.00)

タイトル :

コメント :



2章 入力データ

2.1 モデル設定

2.1.1 解析条件

材料特性 : 線形
幾何学的特性 : 微小変位

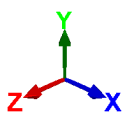
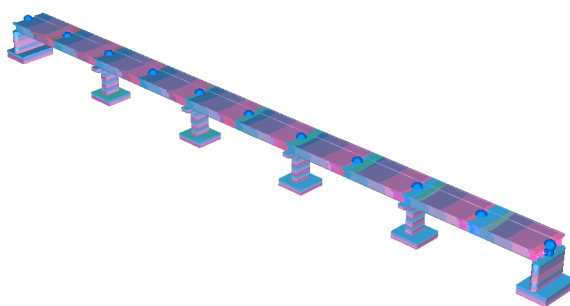
2.1.2 限界状態設計オプション

限界状態荷重ケースを使用する : [OFF]

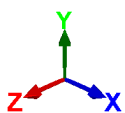
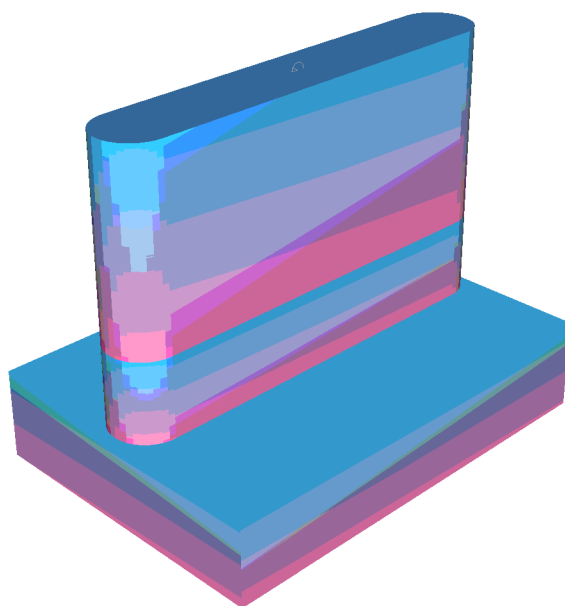
2.2 モデル表示

2.2.1 ソリッド表示

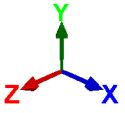
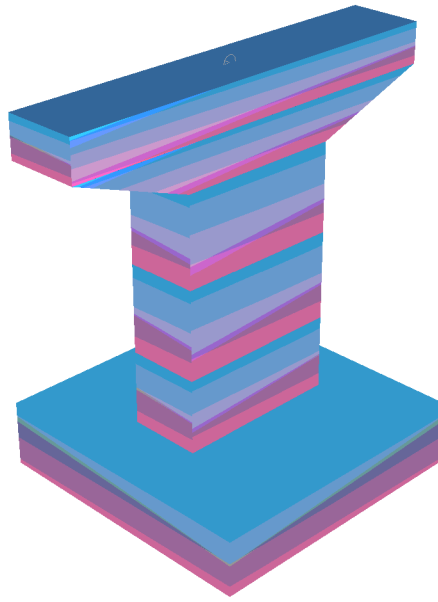
(1) モデル



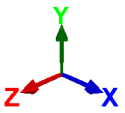
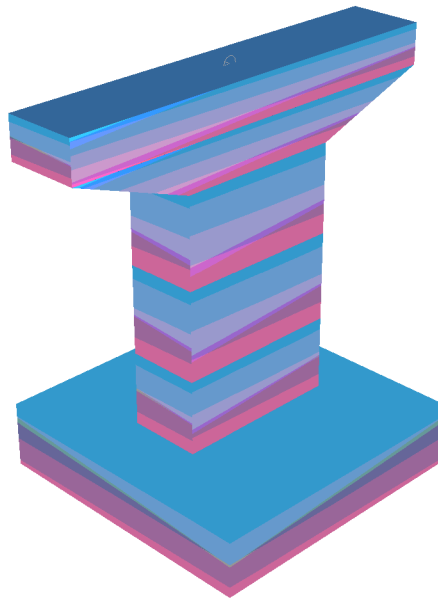
(2) A1



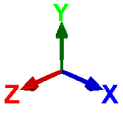
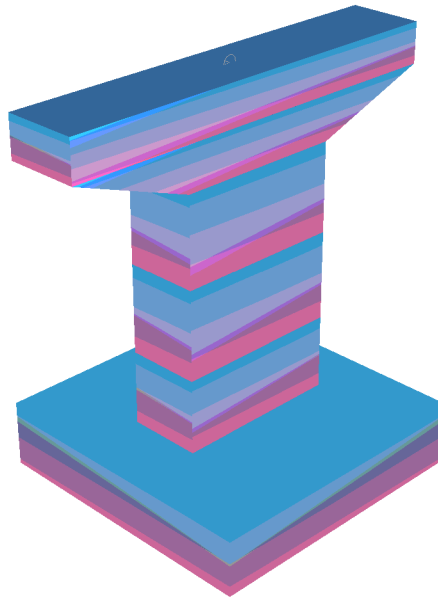
(3) P1



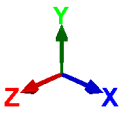
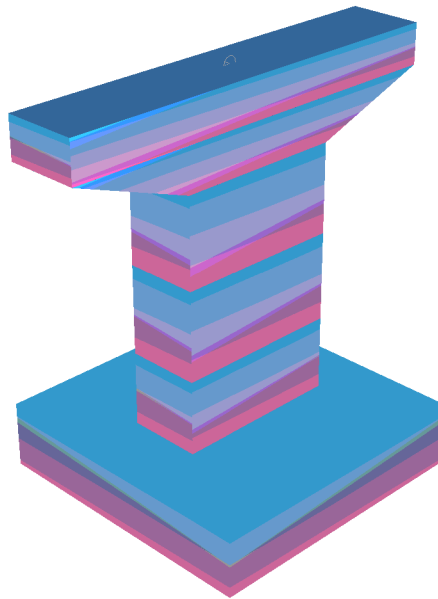
(4) P2



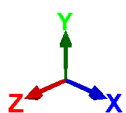
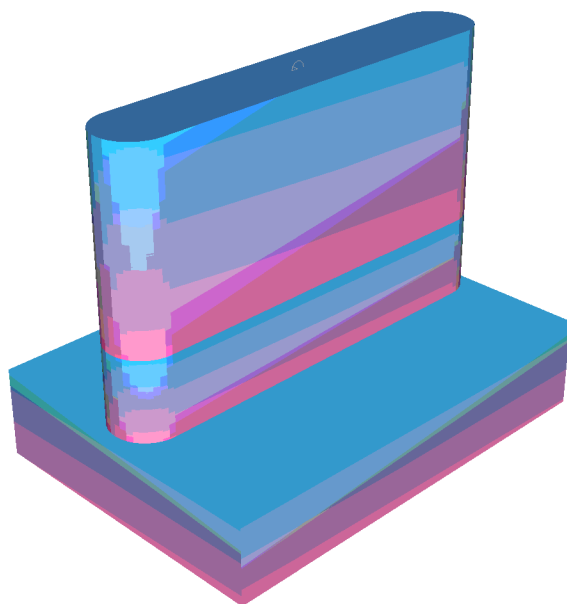
(5) P3



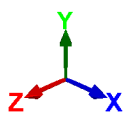
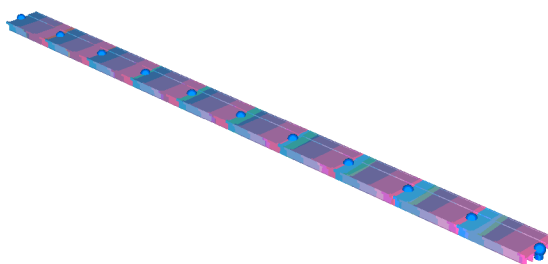
(6) P4



(7) A2

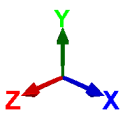
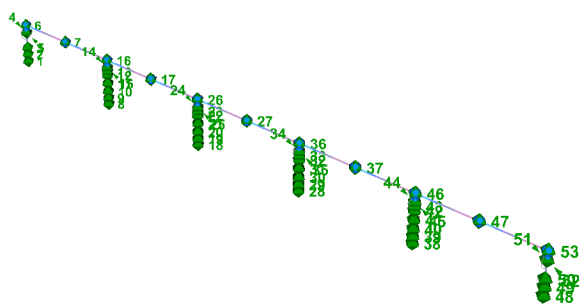


(8) 上部構造

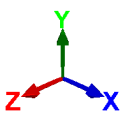


2.2.2 節点番号

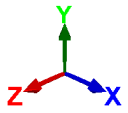
(1) モデル



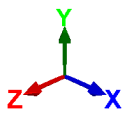
(2) A1



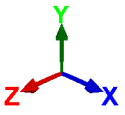
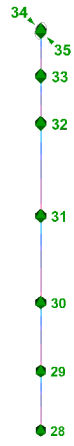
(3) P1



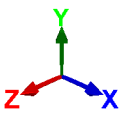
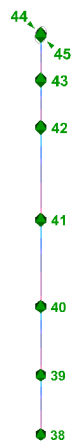
(4) P2



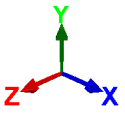
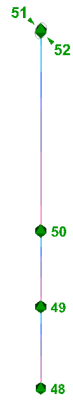
(5) P3



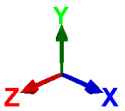
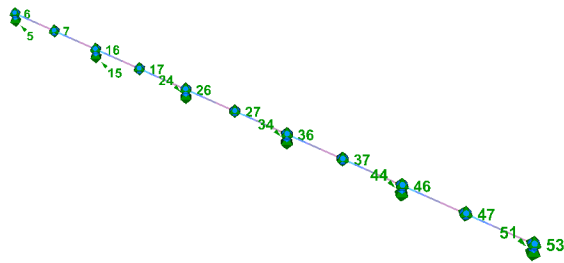
(6) P4



(7) A2

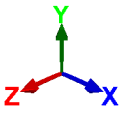
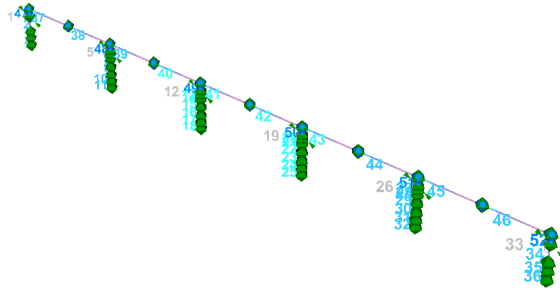


(8) 上部構造

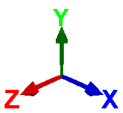


2.2.3 部材番号

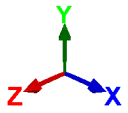
(1) モデル



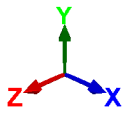
(2) A1



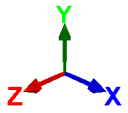
(3) P1



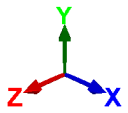
(4) P2



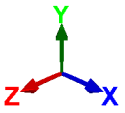
(5) P3



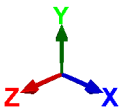
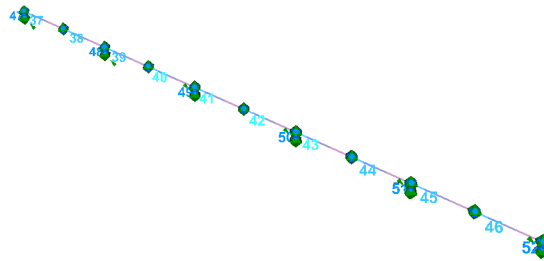
(6) P4



(7) A2



(8) 上部構造



2.3 節点座標

名称	X(m)	Y(m)	Z(m)
1	-100.000	0.000	0.000
2	-100.000	2.500	0.000
3	-100.000	4.700	0.000
4	-100.000	10.000	0.000
5	-100.000	10.000	0.000
6	-100.000	12.500	0.000
7	-80.000	12.500	0.000
8	-60.000	-2.000	0.000
9	-60.000	0.000	0.000
10	-60.000	2.200	0.000
11	-60.000	4.850	0.000
12	-60.000	7.500	0.000
13	-60.000	8.800	0.000
14	-60.000	10.000	0.000
15	-60.000	10.000	0.000
16	-60.000	12.500	0.000
17	-40.000	12.500	0.000
18	-20.000	-2.000	0.000
19	-20.000	0.000	0.000
20	-20.000	2.200	0.000
21	-20.000	4.850	0.000
22	-20.000	7.500	0.000
23	-20.000	8.800	0.000
24	-20.000	10.000	0.000
25	-20.000	10.000	0.000
26	-20.000	12.500	0.000
27	0.000	12.500	0.000

名称	X(m)	Y(m)	Z(m)
28	20.000	-2.000	0.000
29	20.000	0.000	0.000
30	20.000	2.200	0.000
31	20.000	4.850	0.000
32	20.000	7.500	0.000
33	20.000	8.800	0.000
34	20.000	10.000	0.000
35	20.000	10.000	0.000
36	20.000	12.500	0.000
37	40.000	12.500	0.000
38	60.000	-2.000	0.000
39	60.000	0.000	0.000
40	60.000	2.200	0.000
41	60.000	4.850	0.000
42	60.000	7.500	0.000
43	60.000	8.800	0.000
44	60.000	10.000	0.000
45	60.000	10.000	0.000
46	60.000	12.500	0.000
47	80.000	12.500	0.000
48	100.000	0.000	0.000
49	100.000	2.500	0.000
50	100.000	4.700	0.000
51	100.000	10.000	0.000
52	100.000	10.000	0.000
53	100.000	12.500	0.000

2.4 支点条件

2.4.1 一覧

注) 単位 : kN/m, kNm/ rad, kN/ rad

(1) 地震時

節点	x_i	y_i	z_i	$\theta_{x_i} - z_i$
	θ_{x_i}	θ_{y_i}	θ_{z_i}	$\theta_{z_i} - x_i$
1	1.42500E+006	固定	1.42500E+006	
	1.75600E+007	固定	1.75600E+007	
8	1.42500E+006	固定	1.42500E+006	
	1.75600E+007	固定	1.75600E+007	
18	1.42500E+006	固定	1.42500E+006	
	1.75600E+007	固定	1.75600E+007	
28	1.42500E+006	固定	1.42500E+006	
	1.75600E+007	固定	1.75600E+007	
38	1.42500E+006	固定	1.42500E+006	
	1.75600E+007	固定	1.75600E+007	
48	1.42500E+006	固定	1.42500E+006	
	1.75600E+007	固定	1.75600E+007	

2.5 部材データ (1)

名称	タイプ	配置 角度(°)	節点 名称		断面 No.		境界条件(剛結: -)	
			i端側	j端側	i端側	j端側	i端側	j端側
1	ばね要素	---	4	5	---	---	---	---
2	弾性梁	0	4	3	7	7	- - -	- - -
3	弾性梁	0	3	2	7	7	- - -	- - -
4	弾性梁	0	2	1	5	5	- - -	- - -
5	ばね要素	---	14	15	---	---	---	---
6	弾性梁	0	14	13	2	2	- - -	- - -
7	弾性梁	0	13	12	2	3	- - -	- - -
8	弾性梁	0	12	11	6	6	- - -	- - -
9	弾性梁	0	11	10	6	6	- - -	- - -
10	弾性梁	0	10	9	6	6	- - -	- - -
11	弾性梁	0	9	8	1	1	- - -	- - -
12	ばね要素	---	24	25	---	---	---	---
13	弾性梁	0	25	23	2	2	- - -	- - -
14	弾性梁	0	23	22	2	3	- - -	- - -
15	弾性梁	0	22	21	6	6	- - -	- - -
16	弾性梁	0	21	20	6	6	- - -	- - -
17	弾性梁	0	20	19	6	6	- - -	- - -
18	弾性梁	0	19	18	1	1	- - -	- - -
19	ばね要素	---	34	35	---	---	---	---
20	弾性梁	0	35	33	2	2	- - -	- - -
21	弾性梁	0	33	32	2	3	- - -	- - -
22	弾性梁	0	32	31	6	6	- - -	- - -
23	弾性梁	0	31	30	6	6	- - -	- - -
24	弾性梁	0	30	29	6	6	- - -	- - -
25	弾性梁	0	29	28	1	1	- - -	- - -
26	ばね要素	---	44	45	---	---	---	---
27	弾性梁	0	45	43	2	2	- - -	- - -
28	弾性梁	0	43	42	2	3	- - -	- - -
29	弾性梁	0	42	41	6	6	- - -	- - -
30	弾性梁	0	41	40	6	6	- - -	- - -
31	弾性梁	0	40	39	6	6	- - -	- - -
32	弾性梁	0	39	38	1	1	- - -	- - -
33	ばね要素	---	51	52	---	---	---	---
34	弾性梁	0	52	50	7	7	- - -	- - -
35	弾性梁	0	50	49	7	7	- - -	- - -
36	弾性梁	0	49	48	5	5	- - -	- - -
37	弾性梁	0	6	7	4	4	- - -	- - -

名称	タイプ	配置 角度(°)	節点 名称		断面 No.		境界条件(剛結: -)					
			i 端側	j 端側	i 端側	j 端側	i 端側		j 端側			
38	弾性梁	0	7	16	4	4	-	-	-	-	-	-
39	弾性梁	0	16	17	4	4	-	-	-	-	-	-
40	弾性梁	0	17	26	4	4	-	-	-	-	-	-
41	弾性梁	0	26	27	4	4	-	-	-	-	-	-
42	弾性梁	0	27	36	4	4	-	-	-	-	-	-
43	弾性梁	0	36	37	4	4	-	-	-	-	-	-
44	弾性梁	0	37	46	4	4	-	-	-	-	-	-
45	弾性梁	0	46	47	4	4	-	-	-	-	-	-
46	弾性梁	0	47	53	4	4	-	-	-	-	-	-

断面

No.	名称
1	橋脚 - フーチング
2	橋脚 - 張出U
3	橋脚 - 張出L
4	上部構造
5	橋台フーチング
6	橋脚
7	橋台

2.6 部材データ (2)

名称	分割 No.	グループ名称	鉄筋の許容応力度に必要な部材条件
1	ばね要素	A1	---
2	1	A1	一般部材
3	2	A1	一般部材
4	1	A1	一般部材
5	ばね要素	P1	---
6	1	P1	一般部材
7	1	P1	一般部材
8	1	P1	一般部材
9	1	P1	一般部材
10	2	P1	一般部材
11	1	P1	一般部材
12	ばね要素	P2	---
13	1	P2	一般部材
14	1	P2	一般部材
15	1	P2	一般部材
16	1	P2	一般部材
17	2	P2	一般部材
18	1	P2	一般部材
19	ばね要素	P3	---
20	1	P3	一般部材
21	1	P3	一般部材
22	1	P3	一般部材
23	1	P3	一般部材
24	2	P3	一般部材
25	1	P3	一般部材
26	ばね要素	P4	---
27	1	P4	一般部材
28	1	P4	一般部材
29	1	P4	一般部材
30	1	P4	一般部材
31	2	P4	一般部材
32	1	P4	一般部材
33	ばね要素	A2	---
34	1	A2	一般部材
35	2	A2	一般部材
36	1	A2	一般部材
37	1	上部構造	一般部材

名称	分割 No.	グループ名称	鉄筋の許容応力度に必要な部材条件
38	1	上部構造	一般部材
39	1	上部構造	一般部材
40	1	上部構造	一般部材
41	1	上部構造	一般部材
42	1	上部構造	一般部材
43	1	上部構造	一般部材
44	1	上部構造	一般部材
45	1	上部構造	一般部材
46	1	上部構造	一般部材

2.7 断面データ (一覧)

No.	名称	面積(m ²)	I _{zp} (m ⁴)	I _{yp} (m ⁴)	J(m ⁴)
1	橋脚 - フーチング	7.2250E+001	4.3501E+002	4.3501E+002	7.2122E+002
2	橋脚 - 張出U	2.6840E+001	1.0825E+001	3.3291E+002	3.6054E+001
3	橋脚 - 張出L	1.1000E+001	4.4367E+000	2.2917E+001	1.2470E+001
4	上部構造	5.2809E+000	1.8781E+000	6.3120E+001	3.5682E-001
5	橋台フーチング	1.0200E+002	6.1413E+002	1.2240E+003	1.3609E+003
6	橋脚	1.1000E+001	4.4367E+000	2.2917E+001	1.2470E+001
7	橋台	2.3142E+001	7.4521E+000	2.5933E+002	2.6190E+001

No.	E(N/mm ²)	G(N/mm ²)	α(1/°C)	Cz(m)	Cy(m)	θ(°)
1	2.35E+004	1.01E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
2	2.35E+004	1.01E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
3	2.35E+004	1.01E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
4	2.35E+004	9.79E+003	1.0E-005	0.0000	2.3602	0.00
5	2.35E+004	1.01E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
6	2.35E+004	1.01E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00
7	2.35E+004	1.01E+004	1.0E-005	0.0000	0.0000	0.00

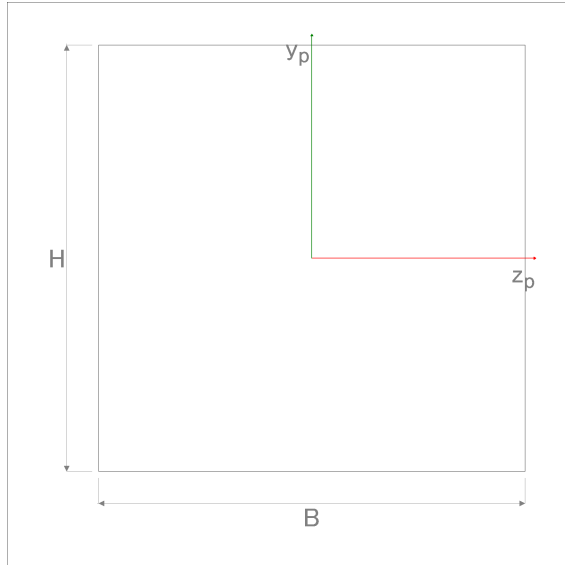
No.	準拠基準
1	
2	
3	
4	
5	
6	曲げ : 道示-III, IV : せん断 : 道示-IV
7	曲げ : 道示-III, IV : せん断 : 道示-IV

2.8 断面データ (詳細)

2.8.1 橋脚 - フーチング

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	8.500
断面全高H (m)	8.500
鋼材全断面積(mm ²)	0.0



A(m ²)	7.2250E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
yu(m)	4.250	yl(m)	4.250
zr(m)	4.250	zl(m)	4.250
I _{zp} (m ⁴)	4.3501E+002	I _{yp} (m ⁴)	4.3501E+002
Wzu(m ³)	102.354	Wzl(m ³)	102.354
Wyr(m ³)	102.354	Wyl(m ³)	102.354
Ao(m)	25.500	Ai(m)	0.000
J(m ⁴)	7.2122E+002	θ(°)	0

A' : 総ボロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

(2) 材料

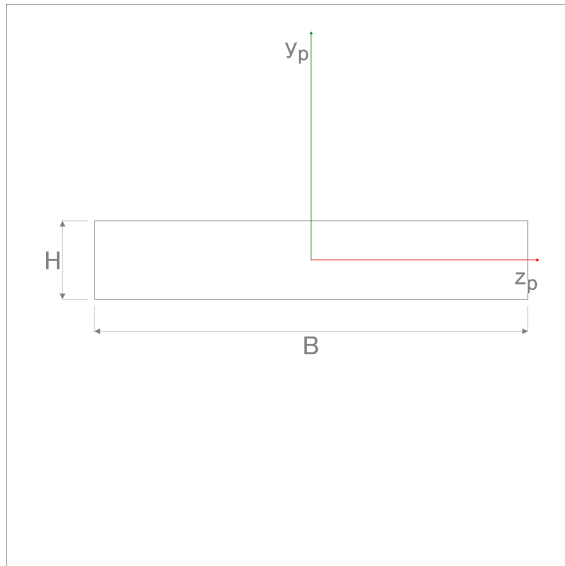
1) コンクリート

名称	σ' _{ck} (N/mm ²) σ _{ct} (N/mm ²) 一軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) σ _{ca1} (N/mm ²)	τ _{a1} (道示-IV) (N/mm ²) τ _{a2} (道示-IV) (N/mm ²) τ _c (道示-III) (N/mm ²) τ _c (道示-IV, V) (N/mm ²) τ _{max} (N/mm ²) σ _{1a} (N/mm ²)	E _c (N/mm ²) γ _c (kN/m ³) ν _c α (1/°C) τ _c (N/mm ²) G _c (N/mm ²)
21 MPa	21.00 1.75 7.00 8.00 5.50	0.22 1.90 0.36 0.33 2.80 0.80	2.35E+004 24.5 0.167 1.0E-005 1.40 1.01E+004

2.8.2 橋脚 - 張出U

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	12.200
断面全高H (m)	2.200
鋼材全断面積(mm ²)	0.0



A(m ²)	2.6840E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
yu(m)	1.100	yl(m)	1.100
zr(m)	6.100	zl(m)	6.100
I _{zp} (m ⁴)	1.0825E+001	I _{yp} (m ⁴)	3.3291E+002
Wzu(m ³)	9.841	Wzl(m ³)	9.841
Wyr(m ³)	54.575	Wyl(m ³)	54.575
Ao(m)	16.600	Ai(m)	0.000
J(m ⁴)	3.6054E+001	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

(2) 材料

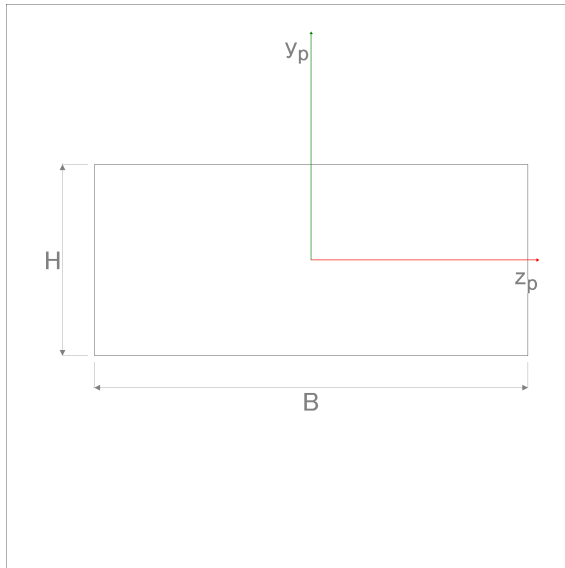
1) コンクリート

名称	σ' _{ck} (N/mm ²) σ _{ct} (N/mm ²) 一軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) σ _{ca1} (N/mm ²)	τ _{a1} (道示-IV) (N/mm ²) τ _{a2} (道示-IV) (N/mm ²) τ _c (道示-III) (N/mm ²) τ _c (道示-IV, V) (N/mm ²) τ _{max} (N/mm ²) σ _{1a} (N/mm ²)	E _c (N/mm ²) γ _c (kN/m ³) ν _c α (1/°C) τ _c (N/mm ²) G _c (N/mm ²)
21 MPa	21.00 1.75 7.00 8.00 5.50	0.22 1.90 0.36 0.33 2.80 0.80	2.35E+004 24.5 0.167 1.0E-005 1.40 1.01E+004

2.8.3 橋脚 - 張出L

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鋼材全断面積(mm ²)	0.0



A(m ²)	1.1000E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
yu(m)	1.100	yl(m)	1.100
zr(m)	2.500	zl(m)	2.500
I _{zp} (m ⁴)	4.4367E+000	I _{yp} (m ⁴)	2.2917E+001
Wzu(m ³)	4.033	Wzl(m ³)	4.033
Wyr(m ³)	9.167	Wyl(m ³)	9.167
Ao(m)	9.400	Ai(m)	0.000
J(m ⁴)	1.2470E+001	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

(2) 材料

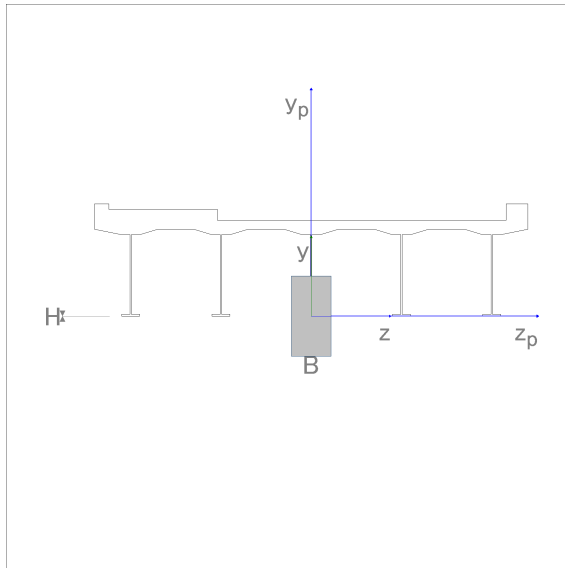
1) コンクリート

名称	σ' _{ck} (N/mm ²) σ _{ti} (N/mm ²) 一軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) σ _{ca1} (N/mm ²)	τ _{a1} (道示-IV) (N/mm ²) τ _{a2} (道示-IV) (N/mm ²) τ _c (道示-III) (N/mm ²) τ _c (道示-IV, V) (N/mm ²) τ _{max} (N/mm ²) σ _{ia} (N/mm ²)	E _c (N/mm ²) γ _c (kN/m ³) ν _c α (1/°C) τ _c (N/mm ²) G _c (N/mm ²)
21 MPa	21.00 1.75 7.00 8.00 5.50	0.22 1.90 0.36 0.33 2.80 0.80	2.35E+004 24.5 0.167 1.0E-005 1.40 1.01E+004

2.8.4 上部構造

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	0.000
断面全高H (m)	0.000
鋼材全断面積 (mm ²)	0.0



A (m ²)	5.2809E+000	A' (m ²)	0.0000E+000
yu (m)	0.000	yl (m)	0.000
zr (m)	0.000	zl (m)	0.000
I _{zp} (m ⁴)	1.8781E+000	I _{yp} (m ⁴)	6.3120E+001
Wzu (m ³)	0.000	Wzl (m ³)	0.000
Wyr (m ³)	0.000	Wyl (m ³)	0.000
Ao (m)	0.000	Ai (m)	0.000
J (m ⁴)	3.5682E-001	θ (°)	0

A' : 総ボロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

数値断面

名称	A (m ²)	I _{yy} (m ⁴)	I _{yy} (m ⁴)	I _{zz} (m ⁴)	J (m ⁴)
数値断面	5.2809E+000	6.3120E+001	0.0000E+000	1.8781E+000	3.5682E-001

(2) 材料

1) 非構造材料

名称	γ _{ns} (kN/m ³)
0Weight	0.0

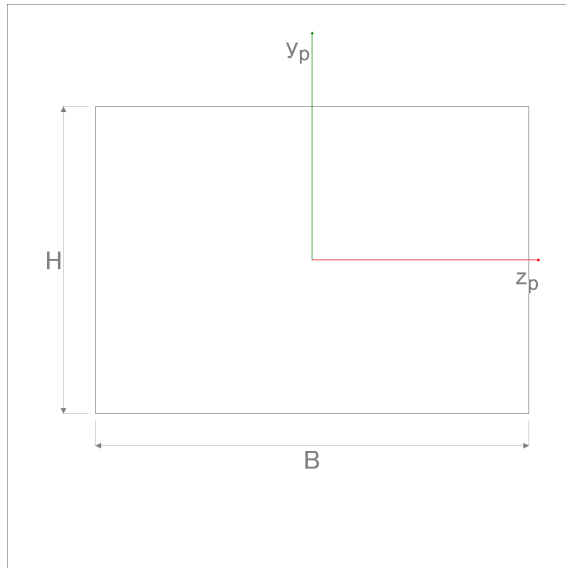
2) 直接指定材料

名称	E (N/mm ²)	v	G (N/mm ²)	単位重量 (kN/m ³)
数値断面	2.35E+004	0.200	9.79E+003	0.0

2.8.5 橋台フーチング

(1) 寸法データ

断面全幅B (m)	12.000
断面全高H (m)	8.500
鋼材全断面積(mm ²)	0.0



A(m ²)	1.0200E+002	A'(m ²)	0.0000E+000
yu(m)	4.250	yl(m)	4.250
zr(m)	6.000	zl(m)	6.000
I _{zp} (m ⁴)	6.1413E+002	I _{yp} (m ⁴)	1.2240E+003
Wzu(m ³)	144.500	Wzl(m ³)	144.500
Wyr(m ³)	204.000	Wyl(m ³)	204.000
Ao(m)	29.000	Ai(m)	0.000
J(m ⁴)	1.3609E+003	θ(°)	0

A' : 総水口一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

(2) 材料

1) コンクリート

名称	σ' _{ck} (N/mm ²) σ _{ti} (N/mm ²) 一軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ _{cab} (N/mm ²) σ _{ca1} (N/mm ²)	τ _{a1} (道示-IV) (N/mm ²) τ _{a2} (道示-IV) (N/mm ²) τ _c (道示-III) (N/mm ²) τ _c (道示-IV, V) (N/mm ²) τ _{max} (N/mm ²) σ _{ia} (N/mm ²)	E _c (N/mm ²) γ _c (kN/m ³) ν _c α (1/°C) τ _c (N/mm ²) G _c (N/mm ²)
21 MPa	21.00 1.75 7.00 8.00 5.50	0.22 1.90 0.36 0.33 2.80 0.80	2.35E+004 24.5 0.167 1.0E-005 1.40 1.01E+004

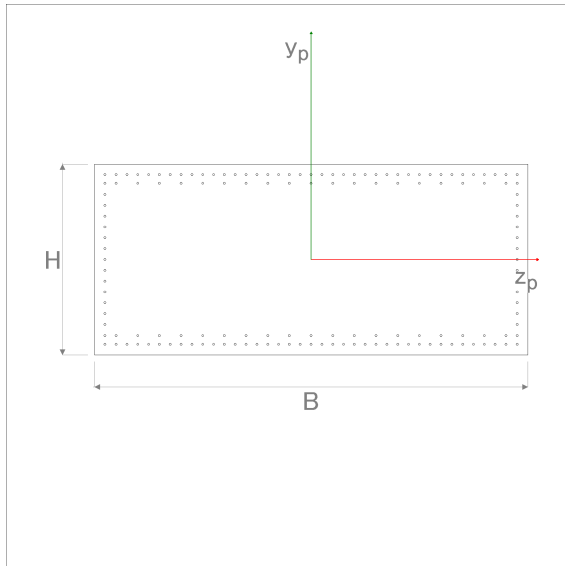
2.8.6 橋脚

(1) 準拠基準

曲げ計算用準拠基準 : 道示-III,IV
せん断計算用準拠基準 : 道示-IV

(2) 寸法データ

断面全幅B (m)		5.000
断面全高H (m)		2.200
鉄筋(SD295A) 鋼材全断面積(mm ²)	D29*146	93790.4 93790.4



A(m ²)	1.1000E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
yu(m)	1.100	yl(m)	1.100
zr(m)	2.500	zl(m)	2.500
I _{zp} (m ⁴)	4.4367E+000	I _{yp} (m ⁴)	2.2917E+001
Wzu(m ³)	4.033	Wzl(m ³)	4.033
Wyr(m ³)	9.167	Wyl(m ³)	9.167
Ao(m)	9.400	Ai(m)	0.000
J(m ⁴)	1.2470E+001	θ(°)	0

A' : 総ボロ一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

(3) 材料

1) 鉄筋

名称	σ_{sy} (N/mm ²) σ_{su} (N/mm ²) σ_{ss}^1 (N/mm ²) σ_{sa} [地震・衝撃, 一軸] (N/mm ²) σ_{sa} [地震・衝撃, 二軸] (N/mm ²) σ_{sa} [気中] (N/mm ²) σ_{sa} [水中] (N/mm ²) σ_{sa} [主荷重] (N/mm ²)	E_s (N/mm ²) γ_s (kN/m ³) ν_s α (1/°C) G_s (N/mm ²)
SD295A タイプ : 異型鉄筋	295.00 442.50 180.00 180.00 198.00 180.00 160.00 100.00	2.00E+005 77.0 0.300 1.0E-005 7.69E+004

2) コンクリート

名称	σ'_{ck} (N/mm ²) σ_{bt} (N/mm ²) 一軸曲げ σ_{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ_{cab} (N/mm ²) σ_{ca1} (N/mm ²)	τ_{a1} (道示-IV) (N/mm ²) τ_{a2} (道示-IV) (N/mm ²) τ_c (道示-III) (N/mm ²) τ_c (道示-IV, V) (N/mm ²) τ_{max} (N/mm ²) σ_{ia} (N/mm ²)	E_c (N/mm ²) γ_c (kN/m ³) V_c α (1/°C) τ_o (N/mm ²) G_c (N/mm ²)
21 MPa	21.00 1.75 7.00 8.00 5.50	0.22 1.90 0.36 0.33 2.80 0.80	2.35E+004 24.5 0.167 1.0E-005 1.40 1.01E+004

(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ

1) 設計基準

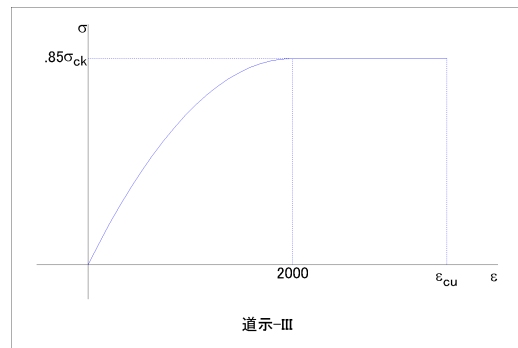
a) アウトライン

1. コア

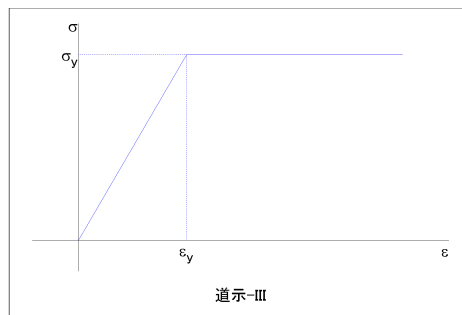
材料名称: 21 MPa

参照値

ϵ_{peak}	2000.0	μ
ϵ_{cu}	3500.0	μ
σ_{ck}	21.00	N/mm ²
$0.85\sigma_{ck}$	17.85	N/mm ²



b) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	ϵ_y (μ)	σ_y (N/mm ²)
主鉄筋	SD295A	D29	1475.0	295.00

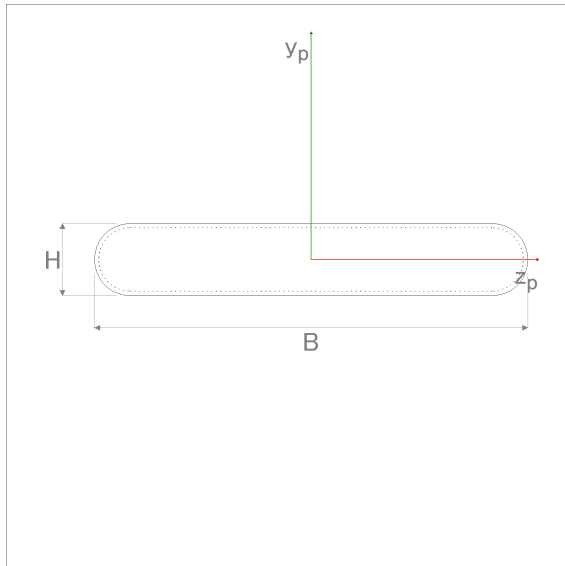
2.8.7 橋台

(1) 準拠基準

曲げ計算用準拠基準 : 道示-III,IV
 せん断計算用準拠基準 : 道示-IV

(2) 寸法データ

断面全幅B (m)		12.000
断面全高H (m)		2.000
鉄筋(SD295A) 鋼材全断面積(mm ²)	D29*206	132334.4 132334.4



A(m ²)	2.3142E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
y _u (m)	1.000	y _l (m)	1.000
z _r (m)	6.000	z _l (m)	6.000
I _{z_p} (m ⁴)	7.4521E+000	I _{y_p} (m ⁴)	2.5933E+002
W _{z_u} (m ³)	7.452	W _{z_l} (m ³)	7.452
W _{y_r} (m ³)	43.221	W _{y_l} (m ³)	43.221
A _o (m)	15.942	A _i (m)	0.000
J(m ⁴)	2.6190E+001	θ(°)	0

A' : 総水口一面積
 A_o : 外側型枠の長さ
 A_i : 内側型枠の長さ

$$W_{z_u} = \frac{I_{z_p}}{y_u}, \quad W_{z_l} = \frac{I_{z_p}}{y_l}, \quad W_{y_r} = \frac{I_{y_p}}{z_r}, \quad W_{y_l} = \frac{I_{y_p}}{z_l}$$

(3) 材料

1) 鉄筋

名称	σ_{sy} (N/mm ²) σ_{su} (N/mm ²) σ_{ss}^1 (N/mm ²) σ_{sa} [地震・衝撃, 一軸] (N/mm ²) σ_{sa} [地震・衝撃, 二軸] (N/mm ²) σ_{sa} [気中] (N/mm ²) σ_{sa} [水中] (N/mm ²) σ_{sa} [主荷重] (N/mm ²)	E_s (N/mm ²) γ_s (kN/m ³) ν_s α (1/°C) G_s (N/mm ²)
SD295A タイプ : 異型鉄筋	295.00 442.50 180.00 180.00 198.00 180.00 160.00 100.00	2.00E+005 77.0 0.300 1.0E-005 7.69E+004

2) コンクリート

名称	σ'_{ck} (N/mm ²) σ_{bt} (N/mm ²) 一軸曲げ σ_{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ_{cab} (N/mm ²) σ_{ca1} (N/mm ²)	τ_{a1} (道示-IV) (N/mm ²) τ_{a2} (道示-IV) (N/mm ²) τ_c (道示-III) (N/mm ²) τ_c (道示-IV, V) (N/mm ²) τ_{max} (N/mm ²) σ_{ia} (N/mm ²)	E_c (N/mm ²) γ_c (kN/m ³) V_c α (1/°C) τ_o (N/mm ²) G_c (N/mm ²)
21 MPa	21.00 1.75 7.00 8.00 5.50	0.22 1.90 0.36 0.33 2.80 0.80	2.35E+004 24.5 0.167 1.0E-005 1.40 1.01E+004

(4) 応力度耐力等の照査用パラメータ

1) 設計基準

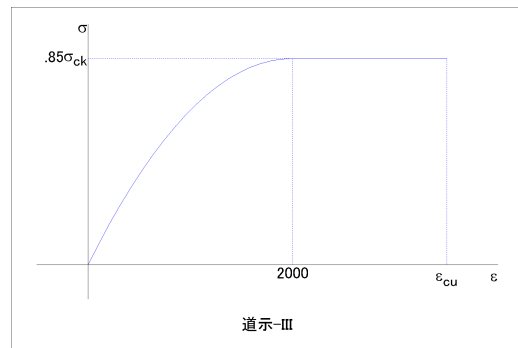
a) アウトライン

1. コア

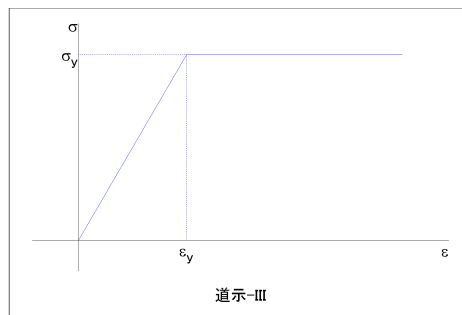
材料名称: 21 MPa

参照値

ϵ_{peak}	2000.0	μ
ϵ_{cu}	3500.0	μ
σ_{ck}	21.00	N/mm ²
$0.85\sigma_{ck}$	17.85	N/mm ²



b) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	ϵ_y (μ)	σ_y (N/mm ²)
主鉄筋	SD295A	D29	1475.0	295.00

2.9 剛体要素(剛域・質点)

共通

名称	主節点	従属節点	死荷重 ケース	質量
47	6	5	含める	任意設定
48	16	15	含める	任意設定
49	26	24	含める	任意設定
50	36	34	含める	任意設定
51	46	44	含める	任意設定
52	53	51	含める	任意設定
53	7	---	含める	任意設定
54	17	---	含める	任意設定
55	27	---	含める	任意設定
56	37	---	含める	任意設定
57	47	---	含める	任意設定

質量

名称	並進		回転
	方向	質量, ($M_{mx1}, M_{my1}, M_{mz1}$) (tonnes)	($I_{mx1}, I_{my1}, I_{mz1}$) (tonnes m ²)
47	共通	157.000	(0.00, 0.00, 0.00)
48	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
49	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
50	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
51	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
52	共通	157.000	(0.00, 0.00, 0.00)
53	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
54	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
55	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
56	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)
57	共通	314.000	(0.00, 0.00, 0.00)

2.10 ばね特性

2.10.1 P1,P2.P3,P4

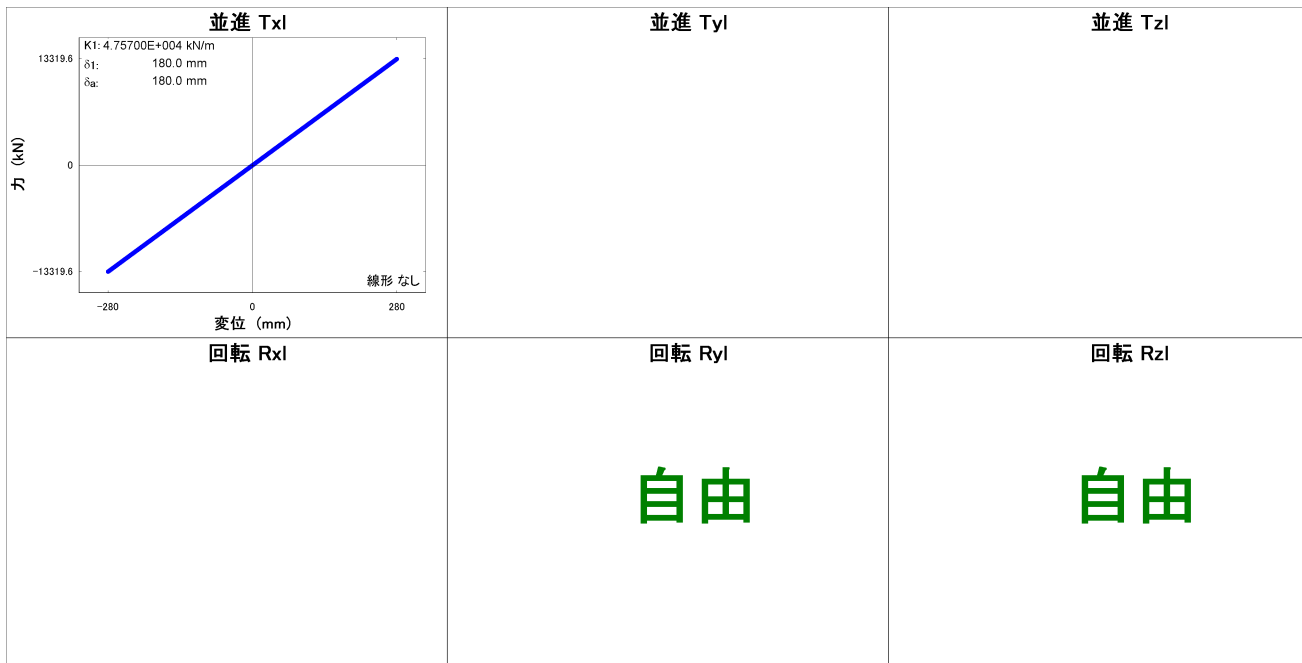
(1) タイプ

方向	カテゴリ	詳細
並進 TxI	線形	なし
並進 TyI	線形	なし
並進 TzI	線形	なし
回転 RxI	線形	なし
回転 RyI	自由	なし
回転 RzI	自由	なし

ばね要素 No. : 5, 12, 19, 26

(2) グラフ

ばね要素 No. : 5, 12, 19, 26



2.10.2 A1,A2

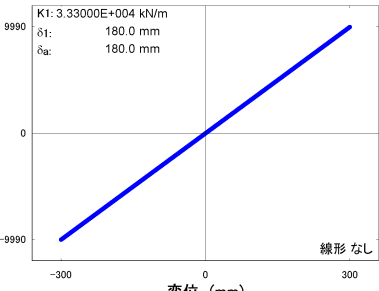
(1) タイプ

方向	カテゴリ	詳細
並進 TxI	線形	なし
並進 TyI	線形	なし
並進 TzI	線形	なし
回転 RxI	線形	なし
回転 RyI	自由	なし
回転 RzI	自由	なし

ばね要素 No. : 1, 33

(2) グラフ

ばね要素 No. : 1, 33

<p>並進 Tx1</p>  <p>力 (kN)</p> <p>変位 (mm)</p>	<p>並進 Ty1</p>	<p>並進 Tz1</p>
<p>回転 Rx1</p>	<p>回転 Ry1</p> <p>自由</p>	<p>回転 Rz1</p> <p>自由</p>

2.11 入力荷重ケース

2.11.1 組合せ荷重ケース

組合せ荷重ケース名称	全体割増	荷重ケース名称	部分割増
地震時 (橋軸)	1.000	死荷重 (St.)	1.000
		死荷重 (Non St.)	1.000
		水平震度荷重 X' (+)	1.000
地震時 (橋軸直角)	1.000	死荷重 (St.)	1.000
		死荷重 (Non St.)	1.000
		水平震度荷重 Z' (+)	1.000

2.11.2 支点・分布ばねケース

荷重ケース名称	支点ケース	分布ばねケース
死荷重 (St.)	地震時	なし
死荷重 (Non St.)	地震時	なし
水平震度荷重 X' (+)	地震時	なし
水平震度荷重 X' (-)	地震時	なし
水平震度荷重 Z' (+)	地震時	なし
水平震度荷重 Z' (-)	地震時	なし

2.11.3 基本荷重ケース

(1) 死荷重 (St.)

1) 節点荷重

節点	値		ベクトル
6	1539.6	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
7	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
16	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
17	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
26	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
27	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
36	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
37	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
46	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
47	3079.3	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)
53	1539.6	kN	全体座標系 (0.00, -1.00, 0.00)

2) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
2	i	0.000	-566.969	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	5.300	-566.969	kN/m		
3	i	0.000	-566.969	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.200	-566.969	kN/m		
4	i	0.000	-2499.000	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.500	-2499.000	kN/m		
6	i	0.000	-657.580	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	1.200	-657.580	kN/m		
7	i	0.000	-657.580	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.325	-560.560	kN/m		
7	i	0.325	-560.560	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.650	-463.540	kN/m		
7	i	0.650	-463.540	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.975	-366.520	kN/m		
7	i	0.975	-366.520	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	1.300	-269.500	kN/m		
8	i	0.000	-269.500	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.650	-269.500	kN/m		
9	i	0.000	-269.500	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.650	-269.500	kN/m		
10	i	0.000	-269.500	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.200	-269.500	kN/m		
11	i	0.000	-1770.125	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.000	-1770.125	kN/m		
13	i	0.000	-657.580	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	1.200	-657.580	kN/m		
14	i	0.000	-657.580	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.325	-560.560	kN/m		
14	i	0.325	-560.560	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.650	-463.540	kN/m		
14	i	0.650	-463.540	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.975	-366.520	kN/m		
14	i	0.975	-366.520	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	1.300	-269.500	kN/m		
15	i	0.000	-269.500	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.650	-269.500	kN/m		
16	i	0.000	-269.500	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.650	-269.500	kN/m		
17	i	0.000	-269.500	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.200	-269.500	kN/m		
18	i	0.000	-1770.125	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	2.000	-1770.125	kN/m		
20	i	0.000	-657.580	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	1.200	-657.580	kN/m		
21	i	0.000	-657.580	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.325	-560.560	kN/m		
21	i	0.325	-560.560	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.650	-463.540	kN/m		
21	i	0.650	-463.540	kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
	i	0.975	-366.520	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
21	i i	0.975 1.300	-366.520 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
22	i i	0.000 2.650	-269.500 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
23	i i	0.000 2.650	-269.500 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
24	i i	0.000 2.200	-269.500 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
25	i i	0.000 2.000	-1770.125 -1770.125	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
27	i i	0.000 1.200	-657.580 -657.580	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
28	i i	0.000 0.325	-657.580 -560.560	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
28	i i	0.325 0.650	-560.560 -463.540	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
28	i i	0.650 0.975	-463.540 -366.520	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
28	i i	0.975 1.300	-366.520 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
29	i i	0.000 2.650	-269.500 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
30	i i	0.000 2.650	-269.500 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
31	i i	0.000 2.200	-269.500 -269.500	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
32	i i	0.000 2.000	-1770.125 -1770.125	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
34	i i	0.000 5.300	-566.969 -566.969	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
35	i i	0.000 2.200	-566.969 -566.969	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)
36	i i	0.000 2.500	-2499.000 -2499.000	kN/m kN/m	全体座標系 Y	分布荷重(単独)

3) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
2	0.000
3	0.000
4	0.000
6	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
8	0.000
9	0.000

部材	偏心量 (m)
10	0.000
11	0.000
13	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
15	0.000
16	0.000
17	0.000
18	0.000
20	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
22	0.000
23	0.000
24	0.000
25	0.000
27	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
29	0.000
30	0.000
31	0.000
32	0.000
34	0.000
35	0.000
36	0.000

(2) 水平震度荷重 X' (+)

1) 節点荷重

節点	値		ベクトル
6	314.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
7	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
16	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)

節点	値		ベクトル
17	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
26	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
27	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
36	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
37	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
46	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
47	628.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)
53	314.0	kN	全体座標系 (1.00, 0.00, 0.00)

2) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
2	i	0.000	115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	5.300	115.628	kN/m		
3	i	0.000	115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	115.628	kN/m		
4	i	0.000	509.646	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.500	509.646	kN/m		
6	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.200	134.107	kN/m		
7	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.325	114.321	kN/m		
7	i	0.325	114.321	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.650	94.534	kN/m		
7	i	0.650	94.534	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.975	74.748	kN/m		
7	i	0.975	74.748	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.300	54.962	kN/m		
8	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
9	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
10	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	54.962	kN/m		
11	i	0.000	360.999	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.000	360.999	kN/m		
13	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.200	134.107	kN/m		
14	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.325	114.321	kN/m		
14	i	0.325	114.321	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.650	94.534	kN/m		
14	i	0.650	94.534	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.975	74.748	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
14	i	0.975	74.748	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.300	54.962	kN/m		
15	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
16	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
17	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	54.962	kN/m		
18	i	0.000	360.999	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.000	360.999	kN/m		
20	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.200	134.107	kN/m		
21	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.325	114.321	kN/m		
21	i	0.325	114.321	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.650	94.534	kN/m		
21	i	0.650	94.534	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.975	74.748	kN/m		
21	i	0.975	74.748	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.300	54.962	kN/m		
22	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
23	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
24	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	54.962	kN/m		
25	i	0.000	360.999	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.000	360.999	kN/m		
27	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.200	134.107	kN/m		
28	i	0.000	134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.325	114.321	kN/m		
28	i	0.325	114.321	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.650	94.534	kN/m		
28	i	0.650	94.534	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.975	74.748	kN/m		
28	i	0.975	74.748	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.300	54.962	kN/m		
29	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
30	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	54.962	kN/m		
31	i	0.000	54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	54.962	kN/m		
32	i	0.000	360.999	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.000	360.999	kN/m		
34	i	0.000	115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	5.300	115.628	kN/m		
35	i	0.000	115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	115.628	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
36	i i	0.000 2.500	509.646 509.646	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)

3) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
2	0.000
3	0.000
4	0.000
6	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
8	0.000
9	0.000
10	0.000
11	0.000
13	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
15	0.000
16	0.000
17	0.000
18	0.000
20	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
22	0.000
23	0.000
24	0.000
25	0.000
27	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000

部材	偏心量 (m)
28	0.000
29	0.000
30	0.000
31	0.000
32	0.000
34	0.000
35	0.000
36	0.000

(3) 水平震度荷重 X' (-)

1) 節点荷重

節点	値		ベクトル
6	314.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
7	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
16	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
17	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
26	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
27	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
36	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
37	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
46	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
47	628.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)
53	314.0	kN	全体座標系 (-1.00, 0.00, 0.00)

2) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
2	i	0.000	-115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	5.300	-115.628	kN/m		
3	i	0.000	-115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	-115.628	kN/m		
4	i	0.000	-509.646	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.500	-509.646	kN/m		
6	i	0.000	-134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.200	-134.107	kN/m		
7	i	0.000	-134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.325	-114.321	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
7	i i	0.325 0.650	-114.321 -94.534	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
7	i i	0.650 0.975	-94.534 -74.748	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
7	i i	0.975 1.300	-74.748 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
8	i i	0.000 2.650	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
9	i i	0.000 2.650	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
10	i i	0.000 2.200	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
11	i i	0.000 2.000	-360.999 -360.999	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
13	i i	0.000 1.200	-134.107 -134.107	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
14	i i	0.000 0.325	-134.107 -114.321	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
14	i i	0.325 0.650	-114.321 -94.534	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
14	i i	0.650 0.975	-94.534 -74.748	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
14	i i	0.975 1.300	-74.748 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
15	i i	0.000 2.650	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
16	i i	0.000 2.650	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
17	i i	0.000 2.200	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
18	i i	0.000 2.000	-360.999 -360.999	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
20	i i	0.000 1.200	-134.107 -134.107	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
21	i i	0.000 0.325	-134.107 -114.321	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
21	i i	0.325 0.650	-114.321 -94.534	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
21	i i	0.650 0.975	-94.534 -74.748	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
21	i i	0.975 1.300	-74.748 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
22	i i	0.000 2.650	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
23	i i	0.000 2.650	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
24	i i	0.000 2.200	-54.962 -54.962	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
25	i i	0.000 2.000	-360.999 -360.999	kN/m kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
27	i	0.000	-134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.200	-134.107	kN/m		
28	i	0.000	-134.107	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.325	-114.321	kN/m		
28	i	0.325	-114.321	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.650	-94.534	kN/m		
28	i	0.650	-94.534	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	0.975	-74.748	kN/m		
28	i	0.975	-74.748	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	1.300	-54.962	kN/m		
29	i	0.000	-54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	-54.962	kN/m		
30	i	0.000	-54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.650	-54.962	kN/m		
31	i	0.000	-54.962	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	-54.962	kN/m		
32	i	0.000	-360.999	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.000	-360.999	kN/m		
34	i	0.000	-115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	5.300	-115.628	kN/m		
35	i	0.000	-115.628	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.200	-115.628	kN/m		
36	i	0.000	-509.646	kN/m	全体座標系 X	分布荷重(単独)
	i	2.500	-509.646	kN/m		

3) 部材荷重偏心率

部材	偏心率 (m)
2	0.000
3	0.000
4	0.000
6	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
8	0.000
9	0.000
10	0.000
11	0.000
13	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
15	0.000

部材	偏心量 (m)
16	0.000
17	0.000
18	0.000
20	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
22	0.000
23	0.000
24	0.000
25	0.000
27	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
29	0.000
30	0.000
31	0.000
32	0.000
34	0.000
35	0.000
36	0.000

(4) 水平震度荷重 Z' (+)

1) 節点荷重

節点	値		ベクトル
6	307.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
7	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
16	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
17	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
26	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
27	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
36	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
37	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)

節点	値		ベクトル
46	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
47	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)
53	307.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, 1.00)

2) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
2	i	0.000	113.394	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	5.300	113.394	kN/m		
3	i	0.000	113.394	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	113.394	kN/m		
4	i	0.000	499.800	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.500	499.800	kN/m		
6	i	0.000	131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.200	131.516	kN/m		
7	i	0.000	131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.325	112.112	kN/m		
7	i	0.325	112.112	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.650	92.708	kN/m		
7	i	0.650	92.708	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.975	73.304	kN/m		
7	i	0.975	73.304	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.300	53.900	kN/m		
8	i	0.000	53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	53.900	kN/m		
9	i	0.000	53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	53.900	kN/m		
10	i	0.000	53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	53.900	kN/m		
11	i	0.000	354.025	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.000	354.025	kN/m		
13	i	0.000	131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.200	131.516	kN/m		
14	i	0.000	131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.325	112.112	kN/m		
14	i	0.325	112.112	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.650	92.708	kN/m		
14	i	0.650	92.708	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.975	73.304	kN/m		
14	i	0.975	73.304	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.300	53.900	kN/m		
15	i	0.000	53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	53.900	kN/m		
16	i	0.000	53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	53.900	kN/m		
17	i	0.000	53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	53.900	kN/m		
18	i	0.000	354.025	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.000	354.025	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
20	i i	0.000 1.200	131.516 131.516	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
21	i i	0.000 0.325	131.516 112.112	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
21	i i	0.325 0.650	112.112 92.708	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
21	i i	0.650 0.975	92.708 73.304	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
21	i i	0.975 1.300	73.304 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
22	i i	0.000 2.650	53.900 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
23	i i	0.000 2.650	53.900 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
24	i i	0.000 2.200	53.900 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
25	i i	0.000 2.000	354.025 354.025	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
27	i i	0.000 1.200	131.516 131.516	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
28	i i	0.000 0.325	131.516 112.112	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
28	i i	0.325 0.650	112.112 92.708	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
28	i i	0.650 0.975	92.708 73.304	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
28	i i	0.975 1.300	73.304 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
29	i i	0.000 2.650	53.900 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
30	i i	0.000 2.650	53.900 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
31	i i	0.000 2.200	53.900 53.900	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
32	i i	0.000 2.000	354.025 354.025	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
34	i i	0.000 5.300	113.394 113.394	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
35	i i	0.000 2.200	113.394 113.394	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
36	i i	0.000 2.500	499.800 499.800	kN/m kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)

3) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
2	0.000
3	0.000
4	0.000
6	0.000

部材	偏心量 (m)
7	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
8	0.000
9	0.000
10	0.000
11	0.000
13	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
15	0.000
16	0.000
17	0.000
18	0.000
20	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
22	0.000
23	0.000
24	0.000
25	0.000
27	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
29	0.000
30	0.000
31	0.000
32	0.000
34	0.000
35	0.000
36	0.000

(5) 水平震度荷重 Z' (-)

1) 節点荷重

節点	値		ベクトル
6	307.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
7	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
16	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
17	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
26	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
27	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
36	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
37	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
46	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
47	615.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)
53	307.9	kN	全体座標系 (0.00, 0.00, -1.00)

2) 部材荷重

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
2	i	0.000	-113.394	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	5.300	-113.394	kN/m		
3	i	0.000	-113.394	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	-113.394	kN/m		
4	i	0.000	-499.800	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.500	-499.800	kN/m		
6	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.200	-131.516	kN/m		
7	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.325	-112.112	kN/m		
7	i	0.325	-112.112	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.650	-92.708	kN/m		
7	i	0.650	-92.708	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.975	-73.304	kN/m		
7	i	0.975	-73.304	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.300	-53.900	kN/m		
8	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
9	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
10	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	-53.900	kN/m		
11	i	0.000	-354.025	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.000	-354.025	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
13	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.200	-131.516	kN/m		
14	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.325	-112.112	kN/m		
14	i	0.325	-112.112	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.650	-92.708	kN/m		
14	i	0.650	-92.708	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.975	-73.304	kN/m		
14	i	0.975	-73.304	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.300	-53.900	kN/m		
15	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
16	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
17	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	-53.900	kN/m		
18	i	0.000	-354.025	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.000	-354.025	kN/m		
20	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.200	-131.516	kN/m		
21	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.325	-112.112	kN/m		
21	i	0.325	-112.112	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.650	-92.708	kN/m		
21	i	0.650	-92.708	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.975	-73.304	kN/m		
21	i	0.975	-73.304	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.300	-53.900	kN/m		
22	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
23	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
24	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	-53.900	kN/m		
25	i	0.000	-354.025	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.000	-354.025	kN/m		
27	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.200	-131.516	kN/m		
28	i	0.000	-131.516	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.325	-112.112	kN/m		
28	i	0.325	-112.112	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.650	-92.708	kN/m		
28	i	0.650	-92.708	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	0.975	-73.304	kN/m		
28	i	0.975	-73.304	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	1.300	-53.900	kN/m		
29	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		
30	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.650	-53.900	kN/m		

部材	距離		値		ベクトル	荷重タイプ
	節点	(m)				
31	i	0.000	-53.900	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	-53.900	kN/m		
32	i	0.000	-354.025	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.000	-354.025	kN/m		
34	i	0.000	-113.394	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	5.300	-113.394	kN/m		
35	i	0.000	-113.394	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.200	-113.394	kN/m		
36	i	0.000	-499.800	kN/m	全体座標系 Z	分布荷重(単独)
	i	2.500	-499.800	kN/m		

3) 部材荷重偏心量

部材	偏心量 (m)
2	0.000
3	0.000
4	0.000
6	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
7	0.000
8	0.000
9	0.000
10	0.000
11	0.000
13	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
14	0.000
15	0.000
16	0.000
17	0.000
18	0.000
20	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
21	0.000
22	0.000
23	0.000

部材	偏心量 (m)
24	0.000
25	0.000
27	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
28	0.000
29	0.000
30	0.000
31	0.000
32	0.000
34	0.000
35	0.000
36	0.000

3章 結果

3.1 フレーム計算

3.1.1 標準出力(基本/組合せ荷重ケース)

(1) 節点の結果

1) 変位

a) 基本荷重ケースの結果

1.死荷重 (St.)

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	-0.2	0.0	0.0
2	-0.5	0.0	0.0
3	-0.9	0.0	0.0
4	-1.8	-0.1	0.0
5	-9.5	-0.1	0.0
6	0.2	-0.1	0.0
7	0.1	-47.9	0.0
8	0.1	0.0	0.0
9	0.2	0.0	0.0
10	0.3	-0.1	0.0
11	0.5	-0.2	0.0
12	0.7	-0.3	0.0
13	0.9	-0.3	0.0
14	1.0	-0.3	0.0
15	2.6	-0.3	0.0
16	0.1	-0.3	0.0
17	0.1	-16.8	0.0
18	0.0	0.0	0.0
19	0.0	0.0	0.0
20	-0.1	-0.1	0.0
21	-0.2	-0.2	0.0
22	-0.2	-0.3	0.0
23	-0.3	-0.3	0.0
24	-0.8	-0.3	0.0
25	-0.3	-0.3	0.0
26	0.0	-0.3	0.0
27	0.0	-26.9	0.0
28	0.0	0.0	0.0
29	0.0	0.0	0.0
30	0.1	-0.1	0.0
31	0.2	-0.2	0.0
32	0.2	-0.3	0.0
33	0.3	-0.3	0.0

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
34	0.8	-0.3	0.0
35	0.3	-0.3	0.0
36	0.0	-0.3	0.0
37	-0.1	-16.8	0.0
38	-0.1	0.0	0.0
39	-0.2	0.0	0.0
40	-0.3	-0.1	0.0
41	-0.5	-0.2	0.0
42	-0.7	-0.3	0.0
43	-0.9	-0.3	0.0
44	-2.6	-0.3	0.0
45	-1.0	-0.3	0.0
46	-0.1	-0.3	0.0
47	-0.1	-47.9	0.0
48	0.2	0.0	0.0
49	0.5	0.0	0.0
50	0.9	0.0	0.0
51	9.5	-0.1	0.0
52	1.8	-0.1	0.0
53	-0.2	-0.1	0.0

2.水平震度荷重 X' (+)

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	2.2	0.0	0.0
2	4.5	0.0	0.0
3	6.8	0.0	0.0
4	12.7	0.0	0.0
5	41.5	0.0	0.0
6	42.7	0.0	0.0
7	42.8	-1.7	0.0
8	1.8	0.0	0.0
9	4.0	0.0	0.0
10	6.7	0.0	0.0
11	10.7	0.0	0.0
12	15.1	0.0	0.0
13	17.4	0.0	0.0
14	19.5	0.0	0.0
15	42.5	0.0	0.0
16	42.8	0.0	0.0
17	42.9	0.4	0.0
18	1.8	0.0	0.0
19	4.0	0.0	0.0
20	6.7	0.0	0.0
21	10.7	0.0	0.0
22	15.1	0.0	0.0
23	17.4	0.0	0.0
24	42.3	0.0	0.0
25	19.5	0.0	0.0
26	42.9	0.0	0.0
27	42.9	0.0	0.0
28	1.8	0.0	0.0
29	4.0	0.0	0.0
30	6.7	0.0	0.0
31	10.7	0.0	0.0
32	15.1	0.0	0.0
33	17.4	0.0	0.0
34	42.3	0.0	0.0
35	19.5	0.0	0.0
36	42.9	0.0	0.0
37	42.9	-0.4	0.0
38	1.8	0.0	0.0

名称	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
39	4.0	0.0	0.0
40	6.7	0.0	0.0
41	10.7	0.0	0.0
42	15.1	0.0	0.0
43	17.4	0.0	0.0
44	42.5	0.0	0.0
45	19.5	0.0	0.0
46	42.8	0.0	0.0
47	42.8	1.7	0.0
48	2.2	0.0	0.0
49	4.5	0.0	0.0
50	6.8	0.0	0.0
51	41.5	0.0	0.0
52	12.7	0.0	0.0
53	42.7	0.0	0.0

3.水平震度荷重 X' (-)

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	-2.2	0.0	0.0
2	-4.5	0.0	0.0
3	-6.8	0.0	0.0
4	-12.7	0.0	0.0
5	-41.5	0.0	0.0
6	-42.7	0.0	0.0
7	-42.8	1.7	0.0
8	-1.8	0.0	0.0
9	-4.0	0.0	0.0
10	-6.7	0.0	0.0
11	-10.7	0.0	0.0
12	-15.1	0.0	0.0
13	-17.4	0.0	0.0
14	-19.5	0.0	0.0
15	-42.5	0.0	0.0
16	-42.8	0.0	0.0
17	-42.9	-0.4	0.0
18	-1.8	0.0	0.0
19	-4.0	0.0	0.0
20	-6.7	0.0	0.0
21	-10.7	0.0	0.0
22	-15.1	0.0	0.0
23	-17.4	0.0	0.0
24	-42.3	0.0	0.0
25	-19.5	0.0	0.0
26	-42.9	0.0	0.0
27	-42.9	0.0	0.0
28	-1.8	0.0	0.0
29	-4.0	0.0	0.0
30	-6.7	0.0	0.0
31	-10.7	0.0	0.0
32	-15.1	0.0	0.0
33	-17.4	0.0	0.0
34	-42.3	0.0	0.0
35	-19.5	0.0	0.0
36	-42.9	0.0	0.0
37	-42.9	0.4	0.0
38	-1.8	0.0	0.0

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
39	-4.0	0.0	0.0
40	-6.7	0.0	0.0
41	-10.7	0.0	0.0
42	-15.1	0.0	0.0
43	-17.4	0.0	0.0
44	-42.5	0.0	0.0
45	-19.5	0.0	0.0
46	-42.8	0.0	0.0
47	-42.8	-1.7	0.0
48	-2.2	0.0	0.0
49	-4.5	0.0	0.0
50	-6.8	0.0	0.0
51	-41.5	0.0	0.0
52	-12.7	0.0	0.0
53	-42.7	0.0	0.0

4.水平震度荷重 Z' (+)

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.0	0.0	2.0
2	0.0	0.0	4.2
3	0.0	0.0	6.1
4	0.0	0.0	10.8
5	0.0	0.0	10.8
6	0.0	0.0	13.0
7	0.0	0.0	17.9
8	0.0	0.0	1.7
9	0.0	0.0	4.2
10	0.0	0.0	7.0
11	0.0	0.0	10.6
12	0.0	0.0	14.2
13	0.0	0.0	16.1
14	0.0	0.0	17.7
15	0.0	0.0	17.7
16	0.0	0.0	21.3
17	0.0	0.0	23.5
18	0.0	0.0	1.9
19	0.0	0.0	4.8
20	0.0	0.0	8.0
21	0.0	0.0	12.1
22	0.0	0.0	16.3
23	0.0	0.0	18.4
24	0.0	0.0	20.4
25	0.0	0.0	20.4
26	0.0	0.0	24.4
27	0.0	0.0	24.9
28	0.0	0.0	1.9
29	0.0	0.0	4.8
30	0.0	0.0	8.0
31	0.0	0.0	12.1
32	0.0	0.0	16.3
33	0.0	0.0	18.4
34	0.0	0.0	20.4
35	0.0	0.0	20.4
36	0.0	0.0	24.4
37	0.0	0.0	23.5
38	0.0	0.0	1.7

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
39	0.0	0.0	4.2
40	0.0	0.0	7.0
41	0.0	0.0	10.6
42	0.0	0.0	14.2
43	0.0	0.0	16.1
44	0.0	0.0	17.7
45	0.0	0.0	17.7
46	0.0	0.0	21.3
47	0.0	0.0	17.9
48	0.0	0.0	2.0
49	0.0	0.0	4.2
50	0.0	0.0	6.1
51	0.0	0.0	10.8
52	0.0	0.0	10.8
53	0.0	0.0	13.0

5.水平震度荷重 Z' (-)

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	0.0	0.0	-2.0
2	0.0	0.0	-4.2
3	0.0	0.0	-6.1
4	0.0	0.0	-10.8
5	0.0	0.0	-10.8
6	0.0	0.0	-13.0
7	0.0	0.0	-17.9
8	0.0	0.0	-1.7
9	0.0	0.0	-4.2
10	0.0	0.0	-7.0
11	0.0	0.0	-10.6
12	0.0	0.0	-14.2
13	0.0	0.0	-16.1
14	0.0	0.0	-17.7
15	0.0	0.0	-17.7
16	0.0	0.0	-21.3
17	0.0	0.0	-23.5
18	0.0	0.0	-1.9
19	0.0	0.0	-4.8
20	0.0	0.0	-8.0
21	0.0	0.0	-12.1
22	0.0	0.0	-16.3
23	0.0	0.0	-18.4
24	0.0	0.0	-20.4
25	0.0	0.0	-20.4
26	0.0	0.0	-24.4
27	0.0	0.0	-24.9
28	0.0	0.0	-1.9
29	0.0	0.0	-4.8
30	0.0	0.0	-8.0
31	0.0	0.0	-12.1
32	0.0	0.0	-16.3
33	0.0	0.0	-18.4
34	0.0	0.0	-20.4
35	0.0	0.0	-20.4
36	0.0	0.0	-24.4
37	0.0	0.0	-23.5
38	0.0	0.0	-1.7

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
39	0.0	0.0	-4.2
40	0.0	0.0	-7.0
41	0.0	0.0	-10.6
42	0.0	0.0	-14.2
43	0.0	0.0	-16.1
44	0.0	0.0	-17.7
45	0.0	0.0	-17.7
46	0.0	0.0	-21.3
47	0.0	0.0	-17.9
48	0.0	0.0	-2.0
49	0.0	0.0	-4.2
50	0.0	0.0	-6.1
51	0.0	0.0	-10.8
52	0.0	0.0	-10.8
53	0.0	0.0	-13.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1. 地震時 (橋軸)

1. 表

名称	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
1	2.0	0.0	0.0
2	4.0	0.0	0.0
3	5.9	0.0	0.0
4	10.9	-0.1	0.0
5	32.0	-0.1	0.0
6	42.9	-0.1	0.0
7	42.9	-49.6	0.0
8	1.8	0.0	0.0
9	4.1	0.0	0.0
10	7.0	-0.1	0.0
11	11.2	-0.2	0.0
12	15.9	-0.3	0.0
13	18.3	-0.3	0.0
14	20.5	-0.3	0.0
15	45.1	-0.3	0.0
16	42.9	-0.3	0.0
17	42.9	-16.4	0.0
18	1.7	0.0	0.0
19	3.9	0.0	0.0
20	6.6	-0.1	0.0
21	10.5	-0.2	0.0
22	14.9	-0.3	0.0
23	17.1	-0.3	0.0
24	41.5	-0.3	0.0
25	19.2	-0.3	0.0
26	42.9	-0.3	0.0
27	42.9	-26.9	0.0
28	1.8	0.0	0.0
29	4.0	0.0	0.0
30	6.8	-0.1	0.0
31	10.8	-0.2	0.0
32	15.3	-0.3	0.0
33	17.6	-0.3	0.0
34	43.1	-0.3	0.0
35	19.7	-0.3	0.0
36	42.8	-0.3	0.0
37	42.8	-17.2	0.0

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
38	1.7	0.0	0.0
39	3.8	0.0	0.0
40	6.4	-0.1	0.0
41	10.2	-0.2	0.0
42	14.4	-0.3	0.0
43	16.5	-0.3	0.0
44	39.8	-0.3	0.0
45	18.5	-0.3	0.0
46	42.7	-0.3	0.0
47	42.7	-46.2	0.0
48	2.4	0.0	0.0
49	5.1	0.0	0.0
50	7.6	0.0	0.0
51	51.0	-0.1	0.0
52	14.5	-0.1	0.0
53	42.5	-0.1	0.0

2.地震時（橋軸直角）

1.表

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
1	-0.2	0.0	2.0
2	-0.5	0.0	4.2
3	-0.9	0.0	6.1
4	-1.8	-0.1	10.8
5	-9.5	-0.1	10.8
6	0.2	-0.1	13.0
7	0.1	-47.9	17.9
8	0.1	0.0	1.7
9	0.2	0.0	4.2
10	0.3	-0.1	7.0
11	0.5	-0.2	10.6
12	0.7	-0.3	14.2
13	0.9	-0.3	16.1
14	1.0	-0.3	17.7
15	2.6	-0.3	17.7
16	0.1	-0.3	21.3
17	0.1	-16.8	23.5
18	0.0	0.0	1.9
19	0.0	0.0	4.8
20	-0.1	-0.1	8.0
21	-0.2	-0.2	12.1
22	-0.2	-0.3	16.3
23	-0.3	-0.3	18.4
24	-0.8	-0.3	20.4
25	-0.3	-0.3	20.4
26	0.0	-0.3	24.4
27	0.0	-26.9	24.9
28	0.0	0.0	1.9
29	0.0	0.0	4.8
30	0.1	-0.1	8.0
31	0.2	-0.2	12.1
32	0.2	-0.3	16.3
33	0.3	-0.3	18.4
34	0.8	-0.3	20.4
35	0.3	-0.3	20.4
36	0.0	-0.3	24.4
37	-0.1	-16.8	23.5
38	-0.1	0.0	1.7

名称	$\delta X(\text{mm})$	$\delta Y(\text{mm})$	$\delta Z(\text{mm})$
39	-0.2	0.0	4.2
40	-0.3	-0.1	7.0
41	-0.5	-0.2	10.6
42	-0.7	-0.3	14.2
43	-0.9	-0.3	16.1
44	-2.6	-0.3	17.7
45	-1.0	-0.3	17.7
46	-0.1	-0.3	21.3
47	-0.1	-47.9	17.9
48	0.2	0.0	2.0
49	0.5	0.0	4.2
50	0.9	0.0	6.1
51	9.5	-0.1	10.8
52	1.8	-0.1	10.8
53	-0.2	-0.1	13.0

2) 反力

a) 基本荷重ケースの結果

1. 死荷重 (St.)

1. 表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	254.8	13110.7	0.0
8	-79.8	13694.4	0.0
18	24.0	12997.6	0.0
28	-24.0	12997.6	0.0
38	79.8	13694.4	0.0
48	-254.8	13110.7	0.0

2.水平震度荷重 X' (+)

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	-3101.2	-101.2	0.0
8	-2510.4	42.5	0.0
18	-2505.7	-13.8	0.0
28	-2505.7	13.8	0.0
38	-2510.4	-42.5	0.0
48	-3101.2	101.2	0.0

3.水平震度荷重 X' (-)

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	3101.2	101.2	0.0
8	2510.4	-42.5	0.0
18	2505.7	13.8	0.0
28	2505.7	-13.8	0.0
38	2510.4	42.5	0.0
48	3101.2	-101.2	0.0

4.水平震度荷重 Z' (+)

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	0.0	0.0	-2781.0
8	0.0	0.0	-2475.0
18	0.0	0.0	-2704.4
28	0.0	0.0	-2704.4
38	0.0	0.0	-2475.0
48	0.0	0.0	-2781.0

5.水平震度荷重 Z' (-)

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	0.0	0.0	2781.0
8	0.0	0.0	2475.0
18	0.0	0.0	2704.4
28	0.0	0.0	2704.4
38	0.0	0.0	2475.0
48	0.0	0.0	2781.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1.地震時(橋軸)

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	-2846.4	13009.5	0.0
8	-2590.2	13736.8	0.0
18	-2481.7	12983.7	0.0
28	-2529.7	13011.4	0.0
38	-2430.6	13651.9	0.0
48	-3356.0	13211.9	0.0

2.地震時（橋軸直角）

1.表

名称	RX(kN)	RY(kN)	RZ(kN)
1	254.8	13110.7	-2781.0
8	-79.8	13694.4	-2475.0
18	24.0	12997.6	-2704.4
28	-24.0	12997.6	-2704.4
38	79.8	13694.4	-2475.0
48	-254.8	13110.7	-2781.0

(2) 部材の結果

1) 変位

a) 基本荷重ケースの結果

1. 死荷重 (St.)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.1	1.8	0.0
2	5.300	0.0	0.9	0.0
3	0.000	0.0	0.9	0.0
3	1.100	0.0	0.7	0.0
3	2.200	0.0	0.5	0.0
4	0.000	0.0	0.5	0.0
4	2.500	0.0	0.2	0.0
6	0.000	0.3	-1.0	0.0
6	1.200	0.3	-0.9	0.0
7	0.000	0.3	-0.9	0.0
7	0.325	0.3	-0.8	0.0
7	0.650	0.3	-0.8	0.0
7	0.975	0.3	-0.8	0.0
7	1.300	0.3	-0.7	0.0
8	0.000	0.3	-0.7	0.0
8	2.650	0.2	-0.5	0.0
9	0.000	0.2	-0.5	0.0
9	2.650	0.1	-0.3	0.0
10	0.000	0.1	-0.3	0.0
10	1.100	0.1	-0.2	0.0
10	2.200	0.0	-0.2	0.0
11	0.000	0.0	-0.2	0.0
11	2.000	0.0	-0.1	0.0
13	0.000	0.3	0.3	0.0
13	1.200	0.3	0.3	0.0
14	0.000	0.3	0.3	0.0
14	0.325	0.3	0.2	0.0
14	0.650	0.3	0.2	0.0
14	0.975	0.3	0.2	0.0
14	1.300	0.3	0.2	0.0
15	0.000	0.3	0.2	0.0
15	2.650	0.2	0.2	0.0
16	0.000	0.2	0.2	0.0
16	2.650	0.1	0.1	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
17	0.000	0.1	0.1	0.0
17	1.100	0.1	0.1	0.0
17	2.200	0.0	0.0	0.0
18	0.000	0.0	0.0	0.0
18	2.000	0.0	0.0	0.0
20	0.000	0.3	-0.3	0.0
20	1.200	0.3	-0.3	0.0
21	0.000	0.3	-0.3	0.0
21	0.325	0.3	-0.2	0.0
21	0.650	0.3	-0.2	0.0
21	0.975	0.3	-0.2	0.0
21	1.300	0.3	-0.2	0.0
22	0.000	0.3	-0.2	0.0
22	2.650	0.2	-0.2	0.0
23	0.000	0.2	-0.2	0.0
23	2.650	0.1	-0.1	0.0
24	0.000	0.1	-0.1	0.0
24	1.100	0.1	-0.1	0.0
24	2.200	0.0	0.0	0.0
25	0.000	0.0	0.0	0.0
25	2.000	0.0	0.0	0.0
27	0.000	0.3	1.0	0.0
27	1.200	0.3	0.9	0.0
28	0.000	0.3	0.9	0.0
28	0.325	0.3	0.8	0.0
28	0.650	0.3	0.8	0.0
28	0.975	0.3	0.8	0.0
28	1.300	0.3	0.7	0.0
29	0.000	0.3	0.7	0.0
29	2.650	0.2	0.5	0.0
30	0.000	0.2	0.5	0.0
30	2.650	0.1	0.3	0.0
31	0.000	0.1	0.3	0.0
31	1.100	0.1	0.2	0.0
31	2.200	0.0	0.2	0.0
32	0.000	0.0	0.2	0.0
32	2.000	0.0	0.1	0.0
34	0.000	0.1	-1.8	0.0
34	5.300	0.0	-0.9	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
35	0.000	0.0	-0.9	0.0
35	1.100	0.0	-0.7	0.0
35	2.200	0.0	-0.5	0.0
36	0.000	0.0	-0.5	0.0
36	2.500	0.0	-0.2	0.0
37	0.000	0.2	-0.1	0.0
37	20.000	0.1	-47.9	0.0
38	0.000	0.1	-47.9	0.0
38	20.000	0.1	-0.3	0.0
39	0.000	0.1	-0.3	0.0
39	20.000	0.1	-16.8	0.0
40	0.000	0.1	-16.8	0.0
40	20.000	0.0	-0.3	0.0
41	0.000	0.0	-0.3	0.0
41	20.000	0.0	-26.9	0.0
42	0.000	0.0	-26.9	0.0
42	20.000	0.0	-0.3	0.0
43	0.000	0.0	-0.3	0.0
43	20.000	-0.1	-16.8	0.0
44	0.000	-0.1	-16.8	0.0
44	20.000	-0.1	-0.3	0.0
45	0.000	-0.1	-0.3	0.0
45	20.000	-0.1	-47.9	0.0
46	0.000	-0.1	-47.9	0.0
46	20.000	-0.2	-0.1	0.0

2. 水平震度荷重 X' (+)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.0	-12.7	0.0
2	5.300	0.0	-6.8	0.0
3	0.000	0.0	-6.8	0.0
3	1.100	0.0	-5.6	0.0
3	2.200	0.0	-4.5	0.0
4	0.000	0.0	-4.5	0.0
4	2.500	0.0	-2.2	0.0
6	0.000	0.0	-19.5	0.0
6	1.200	0.0	-17.4	0.0
7	0.000	0.0	-17.4	0.0
7	0.325	0.0	-16.8	0.0
7	0.650	0.0	-16.3	0.0
7	0.975	0.0	-15.7	0.0
7	1.300	0.0	-15.1	0.0
8	0.000	0.0	-15.1	0.0
8	2.650	0.0	-10.7	0.0
9	0.000	0.0	-10.7	0.0
9	2.650	0.0	-6.7	0.0
10	0.000	0.0	-6.7	0.0
10	1.100	0.0	-5.3	0.0
10	2.200	0.0	-4.0	0.0
11	0.000	0.0	-4.0	0.0
11	2.000	0.0	-1.8	0.0
13	0.000	0.0	-19.5	0.0
13	1.200	0.0	-17.4	0.0
14	0.000	0.0	-17.4	0.0
14	0.325	0.0	-16.8	0.0
14	0.650	0.0	-16.2	0.0
14	0.975	0.0	-15.7	0.0
14	1.300	0.0	-15.1	0.0
15	0.000	0.0	-15.1	0.0
15	2.650	0.0	-10.7	0.0
16	0.000	0.0	-10.7	0.0
16	2.650	0.0	-6.7	0.0
17	0.000	0.0	-6.7	0.0
17	1.100	0.0	-5.2	0.0
17	2.200	0.0	-4.0	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
18	0.000	0.0	-4.0	0.0
18	2.000	0.0	-1.8	0.0
20	0.000	0.0	-19.5	0.0
20	1.200	0.0	-17.4	0.0
21	0.000	0.0	-17.4	0.0
21	0.325	0.0	-16.8	0.0
21	0.650	0.0	-16.2	0.0
21	0.975	0.0	-15.7	0.0
21	1.300	0.0	-15.1	0.0
22	0.000	0.0	-15.1	0.0
22	2.650	0.0	-10.7	0.0
23	0.000	0.0	-10.7	0.0
23	2.650	0.0	-6.7	0.0
24	0.000	0.0	-6.7	0.0
24	1.100	0.0	-5.2	0.0
24	2.200	0.0	-4.0	0.0
25	0.000	0.0	-4.0	0.0
25	2.000	0.0	-1.8	0.0
27	0.000	0.0	-19.5	0.0
27	1.200	0.0	-17.4	0.0
28	0.000	0.0	-17.4	0.0
28	0.325	0.0	-16.8	0.0
28	0.650	0.0	-16.3	0.0
28	0.975	0.0	-15.7	0.0
28	1.300	0.0	-15.1	0.0
29	0.000	0.0	-15.1	0.0
29	2.650	0.0	-10.7	0.0
30	0.000	0.0	-10.7	0.0
30	2.650	0.0	-6.7	0.0
31	0.000	0.0	-6.7	0.0
31	1.100	0.0	-5.3	0.0
31	2.200	0.0	-4.0	0.0
32	0.000	0.0	-4.0	0.0
32	2.000	0.0	-1.8	0.0
34	0.000	0.0	-12.7	0.0
34	5.300	0.0	-6.8	0.0
35	0.000	0.0	-6.8	0.0
35	1.100	0.0	-5.6	0.0
35	2.200	0.0	-4.5	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
36	0.000	0.0	-4.5	0.0
36	2.500	0.0	-2.2	0.0
37	0.000	42.7	0.0	0.0
37	20.000	42.8	-1.7	0.0
38	0.000	42.8	-1.7	0.0
38	20.000	42.8	0.0	0.0
39	0.000	42.8	0.0	0.0
39	20.000	42.9	0.4	0.0
40	0.000	42.9	0.4	0.0
40	20.000	42.9	0.0	0.0
41	0.000	42.9	0.0	0.0
41	20.000	42.9	0.0	0.0
42	0.000	42.9	0.0	0.0
42	20.000	42.9	0.0	0.0
43	0.000	42.9	0.0	0.0
43	20.000	42.9	-0.4	0.0
44	0.000	42.9	-0.4	0.0
44	20.000	42.8	0.0	0.0
45	0.000	42.8	0.0	0.0
45	20.000	42.8	1.7	0.0
46	0.000	42.8	1.7	0.0
46	20.000	42.7	0.0	0.0

3.水平震度荷重 X' (-)

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.0	12.7	0.0
2	5.300	0.0	6.8	0.0
3	0.000	0.0	6.8	0.0
3	1.100	0.0	5.6	0.0
3	2.200	0.0	4.5	0.0
4	0.000	0.0	4.5	0.0
4	2.500	0.0	2.2	0.0
6	0.000	0.0	19.5	0.0
6	1.200	0.0	17.4	0.0
7	0.000	0.0	17.4	0.0
7	0.325	0.0	16.8	0.0
7	0.650	0.0	16.3	0.0
7	0.975	0.0	15.7	0.0
7	1.300	0.0	15.1	0.0
8	0.000	0.0	15.1	0.0
8	2.650	0.0	10.7	0.0
9	0.000	0.0	10.7	0.0
9	2.650	0.0	6.7	0.0
10	0.000	0.0	6.7	0.0
10	1.100	0.0	5.3	0.0
10	2.200	0.0	4.0	0.0
11	0.000	0.0	4.0	0.0
11	2.000	0.0	1.8	0.0
13	0.000	0.0	19.5	0.0
13	1.200	0.0	17.4	0.0
14	0.000	0.0	17.4	0.0
14	0.325	0.0	16.8	0.0
14	0.650	0.0	16.2	0.0
14	0.975	0.0	15.7	0.0
14	1.300	0.0	15.1	0.0
15	0.000	0.0	15.1	0.0
15	2.650	0.0	10.7	0.0
16	0.000	0.0	10.7	0.0
16	2.650	0.0	6.7	0.0
17	0.000	0.0	6.7	0.0
17	1.100	0.0	5.2	0.0
17	2.200	0.0	4.0	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
18	0.000	0.0	4.0	0.0
18	2.000	0.0	1.8	0.0
20	0.000	0.0	19.5	0.0
20	1.200	0.0	17.4	0.0
21	0.000	0.0	17.4	0.0
21	0.325	0.0	16.8	0.0
21	0.650	0.0	16.2	0.0
21	0.975	0.0	15.7	0.0
21	1.300	0.0	15.1	0.0
22	0.000	0.0	15.1	0.0
22	2.650	0.0	10.7	0.0
23	0.000	0.0	10.7	0.0
23	2.650	0.0	6.7	0.0
24	0.000	0.0	6.7	0.0
24	1.100	0.0	5.2	0.0
24	2.200	0.0	4.0	0.0
25	0.000	0.0	4.0	0.0
25	2.000	0.0	1.8	0.0
27	0.000	0.0	19.5	0.0
27	1.200	0.0	17.4	0.0
28	0.000	0.0	17.4	0.0
28	0.325	0.0	16.8	0.0
28	0.650	0.0	16.3	0.0
28	0.975	0.0	15.7	0.0
28	1.300	0.0	15.1	0.0
29	0.000	0.0	15.1	0.0
29	2.650	0.0	10.7	0.0
30	0.000	0.0	10.7	0.0
30	2.650	0.0	6.7	0.0
31	0.000	0.0	6.7	0.0
31	1.100	0.0	5.3	0.0
31	2.200	0.0	4.0	0.0
32	0.000	0.0	4.0	0.0
32	2.000	0.0	1.8	0.0
34	0.000	0.0	12.7	0.0
34	5.300	0.0	6.8	0.0
35	0.000	0.0	6.8	0.0
35	1.100	0.0	5.6	0.0
35	2.200	0.0	4.5	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
36	0.000	0.0	4.5	0.0
36	2.500	0.0	2.2	0.0
37	0.000	-42.7	0.0	0.0
37	20.000	-42.8	1.7	0.0
38	0.000	-42.8	1.7	0.0
38	20.000	-42.8	0.0	0.0
39	0.000	-42.8	0.0	0.0
39	20.000	-42.9	-0.4	0.0
40	0.000	-42.9	-0.4	0.0
40	20.000	-42.9	0.0	0.0
41	0.000	-42.9	0.0	0.0
41	20.000	-42.9	0.0	0.0
42	0.000	-42.9	0.0	0.0
42	20.000	-42.9	0.0	0.0
43	0.000	-42.9	0.0	0.0
43	20.000	-42.9	0.4	0.0
44	0.000	-42.9	0.4	0.0
44	20.000	-42.8	0.0	0.0
45	0.000	-42.8	0.0	0.0
45	20.000	-42.8	-1.7	0.0
46	0.000	-42.8	-1.7	0.0
46	20.000	-42.7	0.0	0.0

4. 水平震度荷重 Z' (+)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.0	0.0	-10.8
2	5.300	0.0	0.0	-6.1
3	0.000	0.0	0.0	-6.1
3	1.100	0.0	0.0	-5.1
3	2.200	0.0	0.0	-4.2
4	0.000	0.0	0.0	-4.2
4	2.500	0.0	0.0	-2.0
6	0.000	0.0	0.0	-17.7
6	1.200	0.0	0.0	-16.1
7	0.000	0.0	0.0	-16.1
7	0.325	0.0	0.0	-15.6
7	0.650	0.0	0.0	-15.2
7	0.975	0.0	0.0	-14.7
7	1.300	0.0	0.0	-14.2
8	0.000	0.0	0.0	-14.2
8	2.650	0.0	0.0	-10.6
9	0.000	0.0	0.0	-10.6
9	2.650	0.0	0.0	-7.0
10	0.000	0.0	0.0	-7.0
10	1.100	0.0	0.0	-5.6
10	2.200	0.0	0.0	-4.2
11	0.000	0.0	0.0	-4.2
11	2.000	0.0	0.0	-1.7
13	0.000	0.0	0.0	-20.4
13	1.200	0.0	0.0	-18.4
14	0.000	0.0	0.0	-18.4
14	0.325	0.0	0.0	-17.9
14	0.650	0.0	0.0	-17.4
14	0.975	0.0	0.0	-16.9
14	1.300	0.0	0.0	-16.3
15	0.000	0.0	0.0	-16.3
15	2.650	0.0	0.0	-12.1
16	0.000	0.0	0.0	-12.1
16	2.650	0.0	0.0	-8.0
17	0.000	0.0	0.0	-8.0
17	1.100	0.0	0.0	-6.4
17	2.200	0.0	0.0	-4.8

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
18	0.000	0.0	0.0	-4.8
18	2.000	0.0	0.0	-1.9
20	0.000	0.0	0.0	-20.4
20	1.200	0.0	0.0	-18.4
21	0.000	0.0	0.0	-18.4
21	0.325	0.0	0.0	-17.9
21	0.650	0.0	0.0	-17.4
21	0.975	0.0	0.0	-16.9
21	1.300	0.0	0.0	-16.3
22	0.000	0.0	0.0	-16.3
22	2.650	0.0	0.0	-12.1
23	0.000	0.0	0.0	-12.1
23	2.650	0.0	0.0	-8.0
24	0.000	0.0	0.0	-8.0
24	1.100	0.0	0.0	-6.4
24	2.200	0.0	0.0	-4.8
25	0.000	0.0	0.0	-4.8
25	2.000	0.0	0.0	-1.9
27	0.000	0.0	0.0	-17.7
27	1.200	0.0	0.0	-16.1
28	0.000	0.0	0.0	-16.1
28	0.325	0.0	0.0	-15.6
28	0.650	0.0	0.0	-15.2
28	0.975	0.0	0.0	-14.7
28	1.300	0.0	0.0	-14.2
29	0.000	0.0	0.0	-14.2
29	2.650	0.0	0.0	-10.6
30	0.000	0.0	0.0	-10.6
30	2.650	0.0	0.0	-7.0
31	0.000	0.0	0.0	-7.0
31	1.100	0.0	0.0	-5.6
31	2.200	0.0	0.0	-4.2
32	0.000	0.0	0.0	-4.2
32	2.000	0.0	0.0	-1.7
34	0.000	0.0	0.0	-10.8
34	5.300	0.0	0.0	-6.1
35	0.000	0.0	0.0	-6.1
35	1.100	0.0	0.0	-5.1
35	2.200	0.0	0.0	-4.2

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
36	0.000	0.0	0.0	-4.2
36	2.500	0.0	0.0	-2.0
37	0.000	0.0	0.0	13.0
37	20.000	0.0	0.0	17.9
38	0.000	0.0	0.0	17.9
38	20.000	0.0	0.0	21.3
39	0.000	0.0	0.0	21.3
39	20.000	0.0	0.0	23.5
40	0.000	0.0	0.0	23.5
40	20.000	0.0	0.0	24.4
41	0.000	0.0	0.0	24.4
41	20.000	0.0	0.0	24.9
42	0.000	0.0	0.0	24.9
42	20.000	0.0	0.0	24.4
43	0.000	0.0	0.0	24.4
43	20.000	0.0	0.0	23.5
44	0.000	0.0	0.0	23.5
44	20.000	0.0	0.0	21.3
45	0.000	0.0	0.0	21.3
45	20.000	0.0	0.0	17.9
46	0.000	0.0	0.0	17.9
46	20.000	0.0	0.0	13.0

5. 水平震度荷重 Z' (-)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.0	0.0	10.8
2	5.300	0.0	0.0	6.1
3	0.000	0.0	0.0	6.1
3	1.100	0.0	0.0	5.1
3	2.200	0.0	0.0	4.2
4	0.000	0.0	0.0	4.2
4	2.500	0.0	0.0	2.0
6	0.000	0.0	0.0	17.7
6	1.200	0.0	0.0	16.1
7	0.000	0.0	0.0	16.1
7	0.325	0.0	0.0	15.6
7	0.650	0.0	0.0	15.2
7	0.975	0.0	0.0	14.7
7	1.300	0.0	0.0	14.2
8	0.000	0.0	0.0	14.2
8	2.650	0.0	0.0	10.6
9	0.000	0.0	0.0	10.6
9	2.650	0.0	0.0	7.0
10	0.000	0.0	0.0	7.0
10	1.100	0.0	0.0	5.6
10	2.200	0.0	0.0	4.2
11	0.000	0.0	0.0	4.2
11	2.000	0.0	0.0	1.7
13	0.000	0.0	0.0	20.4
13	1.200	0.0	0.0	18.4
14	0.000	0.0	0.0	18.4
14	0.325	0.0	0.0	17.9
14	0.650	0.0	0.0	17.4
14	0.975	0.0	0.0	16.9
14	1.300	0.0	0.0	16.3
15	0.000	0.0	0.0	16.3
15	2.650	0.0	0.0	12.1
16	0.000	0.0	0.0	12.1
16	2.650	0.0	0.0	8.0
17	0.000	0.0	0.0	8.0
17	1.100	0.0	0.0	6.4
17	2.200	0.0	0.0	4.8

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
18	0.000	0.0	0.0	4.8
18	2.000	0.0	0.0	1.9
20	0.000	0.0	0.0	20.4
20	1.200	0.0	0.0	18.4
21	0.000	0.0	0.0	18.4
21	0.325	0.0	0.0	17.9
21	0.650	0.0	0.0	17.4
21	0.975	0.0	0.0	16.9
21	1.300	0.0	0.0	16.3
22	0.000	0.0	0.0	16.3
22	2.650	0.0	0.0	12.1
23	0.000	0.0	0.0	12.1
23	2.650	0.0	0.0	8.0
24	0.000	0.0	0.0	8.0
24	1.100	0.0	0.0	6.4
24	2.200	0.0	0.0	4.8
25	0.000	0.0	0.0	4.8
25	2.000	0.0	0.0	1.9
27	0.000	0.0	0.0	17.7
27	1.200	0.0	0.0	16.1
28	0.000	0.0	0.0	16.1
28	0.325	0.0	0.0	15.6
28	0.650	0.0	0.0	15.2
28	0.975	0.0	0.0	14.7
28	1.300	0.0	0.0	14.2
29	0.000	0.0	0.0	14.2
29	2.650	0.0	0.0	10.6
30	0.000	0.0	0.0	10.6
30	2.650	0.0	0.0	7.0
31	0.000	0.0	0.0	7.0
31	1.100	0.0	0.0	5.6
31	2.200	0.0	0.0	4.2
32	0.000	0.0	0.0	4.2
32	2.000	0.0	0.0	1.7
34	0.000	0.0	0.0	10.8
34	5.300	0.0	0.0	6.1
35	0.000	0.0	0.0	6.1
35	1.100	0.0	0.0	5.1
35	2.200	0.0	0.0	4.2

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
36	0.000	0.0	0.0	4.2
36	2.500	0.0	0.0	2.0
37	0.000	0.0	0.0	-13.0
37	20.000	0.0	0.0	-17.9
38	0.000	0.0	0.0	-17.9
38	20.000	0.0	0.0	-21.3
39	0.000	0.0	0.0	-21.3
39	20.000	0.0	0.0	-23.5
40	0.000	0.0	0.0	-23.5
40	20.000	0.0	0.0	-24.4
41	0.000	0.0	0.0	-24.4
41	20.000	0.0	0.0	-24.9
42	0.000	0.0	0.0	-24.9
42	20.000	0.0	0.0	-24.4
43	0.000	0.0	0.0	-24.4
43	20.000	0.0	0.0	-23.5
44	0.000	0.0	0.0	-23.5
44	20.000	0.0	0.0	-21.3
45	0.000	0.0	0.0	-21.3
45	20.000	0.0	0.0	-17.9
46	0.000	0.0	0.0	-17.9
46	20.000	0.0	0.0	-13.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1.地震時(橋軸)

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.1	-10.9	0.0
2	5.300	0.0	-5.9	0.0
3	0.000	0.0	-5.9	0.0
3	1.100	0.0	-4.9	0.0
3	2.200	0.0	-4.0	0.0
4	0.000	0.0	-4.0	0.0
4	2.500	0.0	-2.0	0.0
6	0.000	0.3	-20.5	0.0
6	1.200	0.3	-18.3	0.0
7	0.000	0.3	-18.3	0.0
7	0.325	0.3	-17.7	0.0
7	0.650	0.3	-17.1	0.0
7	0.975	0.3	-16.5	0.0
7	1.300	0.3	-15.9	0.0
8	0.000	0.3	-15.9	0.0
8	2.650	0.2	-11.2	0.0
9	0.000	0.2	-11.2	0.0
9	2.650	0.1	-7.0	0.0
10	0.000	0.1	-7.0	0.0
10	1.100	0.1	-5.5	0.0
10	2.200	0.0	-4.1	0.0
11	0.000	0.0	-4.1	0.0
11	2.000	0.0	-1.8	0.0
13	0.000	0.3	-19.2	0.0
13	1.200	0.3	-17.1	0.0
14	0.000	0.3	-17.1	0.0
14	0.325	0.3	-16.5	0.0
14	0.650	0.3	-16.0	0.0
14	0.975	0.3	-15.4	0.0
14	1.300	0.3	-14.9	0.0
15	0.000	0.3	-14.9	0.0
15	2.650	0.2	-10.5	0.0
16	0.000	0.2	-10.5	0.0
16	2.650	0.1	-6.6	0.0
17	0.000	0.1	-6.6	0.0
17	1.100	0.1	-5.2	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
17	2.200	0.0	-3.9	0.0
18	0.000	0.0	-3.9	0.0
18	2.000	0.0	-1.7	0.0
20	0.000	0.3	-19.7	0.0
20	1.200	0.3	-17.6	0.0
21	0.000	0.3	-17.6	0.0
21	0.325	0.3	-17.0	0.0
21	0.650	0.3	-16.5	0.0
21	0.975	0.3	-15.9	0.0
21	1.300	0.3	-15.3	0.0
22	0.000	0.3	-15.3	0.0
22	2.650	0.2	-10.8	0.0
23	0.000	0.2	-10.8	0.0
23	2.650	0.1	-6.8	0.0
24	0.000	0.1	-6.8	0.0
24	1.100	0.1	-5.3	0.0
24	2.200	0.0	-4.0	0.0
25	0.000	0.0	-4.0	0.0
25	2.000	0.0	-1.8	0.0
27	0.000	0.3	-18.5	0.0
27	1.200	0.3	-16.5	0.0
28	0.000	0.3	-16.5	0.0
28	0.325	0.3	-16.0	0.0
28	0.650	0.3	-15.5	0.0
28	0.975	0.3	-14.9	0.0
28	1.300	0.3	-14.4	0.0
29	0.000	0.3	-14.4	0.0
29	2.650	0.2	-10.2	0.0
30	0.000	0.2	-10.2	0.0
30	2.650	0.1	-6.4	0.0
31	0.000	0.1	-6.4	0.0
31	1.100	0.1	-5.0	0.0
31	2.200	0.0	-3.8	0.0
32	0.000	0.0	-3.8	0.0
32	2.000	0.0	-1.7	0.0
34	0.000	0.1	-14.5	0.0
34	5.300	0.0	-7.6	0.0
35	0.000	0.0	-7.6	0.0
35	1.100	0.0	-6.3	0.0

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
35	2.200	0.0	-5.1	0.0
36	0.000	0.0	-5.1	0.0
36	2.500	0.0	-2.4	0.0
37	0.000	42.9	-0.1	0.0
37	20.000	42.9	-49.6	0.0
38	0.000	42.9	-49.6	0.0
38	20.000	42.9	-0.3	0.0
39	0.000	42.9	-0.3	0.0
39	20.000	42.9	-16.4	0.0
40	0.000	42.9	-16.4	0.0
40	20.000	42.9	-0.3	0.0
41	0.000	42.9	-0.3	0.0
41	20.000	42.9	-26.9	0.0
42	0.000	42.9	-26.9	0.0
42	20.000	42.8	-0.3	0.0
43	0.000	42.8	-0.3	0.0
43	20.000	42.8	-17.2	0.0
44	0.000	42.8	-17.2	0.0
44	20.000	42.7	-0.3	0.0
45	0.000	42.7	-0.3	0.0
45	20.000	42.7	-46.2	0.0
46	0.000	42.7	-46.2	0.0
46	20.000	42.5	-0.1	0.0

2.地震時（橋軸直角）

1.表

X:部材のi端からの距離

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
2	0.000	0.1	1.8	-10.8
2	5.300	0.0	0.9	-6.1
3	0.000	0.0	0.9	-6.1
3	1.100	0.0	0.7	-5.1
3	2.200	0.0	0.5	-4.2
4	0.000	0.0	0.5	-4.2
4	2.500	0.0	0.2	-2.0
6	0.000	0.3	-1.0	-17.7
6	1.200	0.3	-0.9	-16.1
7	0.000	0.3	-0.9	-16.1
7	0.325	0.3	-0.8	-15.6
7	0.650	0.3	-0.8	-15.2
7	0.975	0.3	-0.8	-14.7
7	1.300	0.3	-0.7	-14.2
8	0.000	0.3	-0.7	-14.2
8	2.650	0.2	-0.5	-10.6
9	0.000	0.2	-0.5	-10.6
9	2.650	0.1	-0.3	-7.0
10	0.000	0.1	-0.3	-7.0
10	1.100	0.1	-0.2	-5.6
10	2.200	0.0	-0.2	-4.2
11	0.000	0.0	-0.2	-4.2
11	2.000	0.0	-0.1	-1.7
13	0.000	0.3	0.3	-20.4
13	1.200	0.3	0.3	-18.4
14	0.000	0.3	0.3	-18.4
14	0.325	0.3	0.2	-17.9
14	0.650	0.3	0.2	-17.4
14	0.975	0.3	0.2	-16.9
14	1.300	0.3	0.2	-16.3
15	0.000	0.3	0.2	-16.3
15	2.650	0.2	0.2	-12.1
16	0.000	0.2	0.2	-12.1
16	2.650	0.1	0.1	-8.0
17	0.000	0.1	0.1	-8.0
17	1.100	0.1	0.1	-6.4
17	2.200	0.0	0.0	-4.8

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
18	0.000	0.0	0.0	-4.8
18	2.000	0.0	0.0	-1.9
20	0.000	0.3	-0.3	-20.4
20	1.200	0.3	-0.3	-18.4
21	0.000	0.3	-0.3	-18.4
21	0.325	0.3	-0.2	-17.9
21	0.650	0.3	-0.2	-17.4
21	0.975	0.3	-0.2	-16.9
21	1.300	0.3	-0.2	-16.3
22	0.000	0.3	-0.2	-16.3
22	2.650	0.2	-0.2	-12.1
23	0.000	0.2	-0.2	-12.1
23	2.650	0.1	-0.1	-8.0
24	0.000	0.1	-0.1	-8.0
24	1.100	0.1	-0.1	-6.4
24	2.200	0.0	0.0	-4.8
25	0.000	0.0	0.0	-4.8
25	2.000	0.0	0.0	-1.9
27	0.000	0.3	1.0	-17.7
27	1.200	0.3	0.9	-16.1
28	0.000	0.3	0.9	-16.1
28	0.325	0.3	0.8	-15.6
28	0.650	0.3	0.8	-15.2
28	0.975	0.3	0.8	-14.7
28	1.300	0.3	0.7	-14.2
29	0.000	0.3	0.7	-14.2
29	2.650	0.2	0.5	-10.6
30	0.000	0.2	0.5	-10.6
30	2.650	0.1	0.3	-7.0
31	0.000	0.1	0.3	-7.0
31	1.100	0.1	0.2	-5.6
31	2.200	0.0	0.2	-4.2
32	0.000	0.0	0.2	-4.2
32	2.000	0.0	0.1	-1.7
34	0.000	0.1	-1.8	-10.8
34	5.300	0.0	-0.9	-6.1
35	0.000	0.0	-0.9	-6.1
35	1.100	0.0	-0.7	-5.1
35	2.200	0.0	-0.5	-4.2

名称	X(m)	δX (mm)	δY (mm)	δZ (mm)
36	0.000	0.0	-0.5	-4.2
36	2.500	0.0	-0.2	-2.0
37	0.000	0.2	-0.1	13.0
37	20.000	0.1	-47.9	17.9
38	0.000	0.1	-47.9	17.9
38	20.000	0.1	-0.3	21.3
39	0.000	0.1	-0.3	21.3
39	20.000	0.1	-16.8	23.5
40	0.000	0.1	-16.8	23.5
40	20.000	0.0	-0.3	24.4
41	0.000	0.0	-0.3	24.4
41	20.000	0.0	-26.9	24.9
42	0.000	0.0	-26.9	24.9
42	20.000	0.0	-0.3	24.4
43	0.000	0.0	-0.3	24.4
43	20.000	-0.1	-16.8	23.5
44	0.000	-0.1	-16.8	23.5
44	20.000	-0.1	-0.3	21.3
45	0.000	-0.1	-0.3	21.3
45	20.000	-0.1	-47.9	17.9
46	0.000	-0.1	-47.9	17.9
46	20.000	-0.2	-0.1	13.0

2) 断面力

a) 基本荷重ケースの結果

1. 死荷重 (St.)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

ea : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	-2610.9	254.8	0.0	0.0	0.0
2	5.300	-5615.8	254.8	0.0	0.0	1350.5
3	0.000	-5615.8	254.8	0.0	0.0	1350.5
3	1.100	-6239.5	254.8	0.0	0.0	1630.8
3	2.200	-6863.2	254.8	0.0	0.0	1911.1
4	0.000	-6863.2	254.8	0.0	0.0	1911.1
4	2.500	-13110.7	254.8	0.0	0.0	2548.1
6	0.000	-6741.2	-79.8	0.0	0.0	0.0
6	1.200	-7530.3	-79.8	0.0	0.0	-95.8
7	0.000	-7530.3	-79.8	0.0	0.0	-95.8
7	0.325	-7728.2	-79.8	0.0	0.0	-121.7
7	0.650	-7894.6	-79.8	0.0	0.0	-147.7
7	0.975	-8029.5	-79.8	0.0	0.0	-173.6
7	1.300	-8132.9	-79.8	0.0	0.0	-199.6
8	0.000	-8132.9	-79.8	0.0	0.0	-199.6
8	2.650	-8847.0	-79.8	0.0	0.0	-411.1
9	0.000	-8847.0	-79.8	0.0	0.0	-411.1
9	2.650	-9561.2	-79.8	0.0	0.0	-622.6
10	0.000	-9561.2	-79.8	0.0	0.0	-622.6
10	1.100	-9857.7	-79.8	0.0	0.0	-710.4
10	2.200	-10154.1	-79.8	0.0	0.0	-798.2
11	0.000	-10154.1	-79.8	0.0	0.0	-798.2
11	2.000	-13694.4	-79.8	0.0	0.0	-957.9
13	0.000	-6044.4	24.0	0.0	0.0	0.0
13	1.200	-6833.5	24.0	0.0	0.0	28.8
14	0.000	-6833.5	24.0	0.0	0.0	28.8
14	0.325	-7031.4	24.0	0.0	0.0	36.6
14	0.650	-7197.9	24.0	0.0	0.0	44.4
14	0.975	-7332.7	24.0	0.0	0.0	52.2
14	1.300	-7436.1	24.0	0.0	0.0	60.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
15	0.000	-7436.1	24.0	0.0	0.0	60.0
15	2.650	-8150.3	24.0	0.0	0.0	123.7
16	0.000	-8150.3	24.0	0.0	0.0	123.7
16	2.650	-8864.4	24.0	0.0	0.0	187.3
17	0.000	-8864.4	24.0	0.0	0.0	187.3
17	1.100	-9160.9	24.0	0.0	0.0	213.8
17	2.200	-9457.3	24.0	0.0	0.0	240.2
18	0.000	-9457.3	24.0	0.0	0.0	240.2
18	2.000	-12997.6	24.0	0.0	0.0	288.2
20	0.000	-6044.4	-24.0	0.0	0.0	0.0
20	1.200	-6833.5	-24.0	0.0	0.0	-28.8
21	0.000	-6833.5	-24.0	0.0	0.0	-28.8
21	0.325	-7031.4	-24.0	0.0	0.0	-36.6
21	0.650	-7197.9	-24.0	0.0	0.0	-44.4
21	0.975	-7332.7	-24.0	0.0	0.0	-52.2
21	1.300	-7436.1	-24.0	0.0	0.0	-60.0
22	0.000	-7436.1	-24.0	0.0	0.0	-60.0
22	2.650	-8150.3	-24.0	0.0	0.0	-123.7
23	0.000	-8150.3	-24.0	0.0	0.0	-123.7
23	2.650	-8864.4	-24.0	0.0	0.0	-187.3
24	0.000	-8864.4	-24.0	0.0	0.0	-187.3
24	1.100	-9160.9	-24.0	0.0	0.0	-213.8
24	2.200	-9457.3	-24.0	0.0	0.0	-240.2
25	0.000	-9457.3	-24.0	0.0	0.0	-240.2
25	2.000	-12997.6	-24.0	0.0	0.0	-288.2
27	0.000	-6741.2	79.8	0.0	0.0	0.0
27	1.200	-7530.3	79.8	0.0	0.0	95.8
28	0.000	-7530.3	79.8	0.0	0.0	95.8
28	0.325	-7728.2	79.8	0.0	0.0	121.7
28	0.650	-7894.6	79.8	0.0	0.0	147.7
28	0.975	-8029.5	79.8	0.0	0.0	173.6
28	1.300	-8132.9	79.8	0.0	0.0	199.6
29	0.000	-8132.9	79.8	0.0	0.0	199.6
29	2.650	-8847.0	79.8	0.0	0.0	411.1
30	0.000	-8847.0	79.8	0.0	0.0	411.1
30	2.650	-9561.2	79.8	0.0	0.0	622.6
31	0.000	-9561.2	79.8	0.0	0.0	622.6
31	1.100	-9857.7	79.8	0.0	0.0	710.4
31	2.200	-10154.1	79.8	0.0	0.0	798.2

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
32	0.000	-10154.1	79.8	0.0	0.0	798.2
32	2.000	-13694.4	79.8	0.0	0.0	957.9
34	0.000	-2610.9	-254.8	0.0	0.0	0.0
34	5.300	-5615.8	-254.8	0.0	0.0	-1350.5
35	0.000	-5615.8	-254.8	0.0	0.0	-1350.5
35	1.100	-6239.5	-254.8	0.0	0.0	-1630.8
35	2.200	-6863.2	-254.8	0.0	0.0	-1911.1
36	0.000	-6863.2	-254.8	0.0	0.0	-1911.1
36	2.500	-13110.7	-254.8	0.0	0.0	-2548.1
37	0.000	-254.8	1071.2	0.0	0.0	-637.0
37	20.000	-254.8	1071.2	0.0	0.0	20787.9
38	0.000	-254.8	-2008.0	0.0	0.0	20787.9
38	20.000	-254.8	-2008.0	0.0	0.0	-19372.8
39	0.000	-175.0	1653.8	0.0	0.0	-19173.3
39	20.000	-175.0	1653.8	0.0	0.0	13903.3
40	0.000	-175.0	-1425.5	0.0	0.0	13903.3
40	20.000	-175.0	-1425.5	0.0	0.0	-14605.9
41	0.000	-199.0	1539.6	0.0	0.0	-14665.9
41	20.000	-199.0	1539.6	0.0	0.0	16127.0
42	0.000	-199.0	-1539.6	0.0	0.0	16127.0
42	20.000	-199.0	-1539.6	0.0	0.0	-14665.9
43	0.000	-175.0	1425.5	0.0	0.0	-14605.9
43	20.000	-175.0	1425.5	0.0	0.0	13903.3
44	0.000	-175.0	-1653.8	0.0	0.0	13903.3
44	20.000	-175.0	-1653.8	0.0	0.0	-19173.3
45	0.000	-254.8	2008.0	0.0	0.0	-19372.8
45	20.000	-254.8	2008.0	0.0	0.0	20787.9
46	0.000	-254.8	-1071.2	0.0	0.0	20787.9
46	20.000	-254.8	-1071.2	0.0	0.0	-637.0

2. 水平震度荷重 X' (+)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	101.2	-959.9	0.0	0.0	0.0
2	5.300	101.2	-1572.7	0.0	0.0	-6711.4
3	0.000	101.2	-1572.7	0.0	0.0	-6711.4
3	1.100	101.2	-1699.9	0.0	0.0	-8511.4
3	2.200	101.2	-1827.1	0.0	0.0	-10451.3
4	0.000	101.2	-1827.1	0.0	0.0	-10451.3
4	2.500	101.2	-3101.2	0.0	0.0	-16611.7
6	0.000	-42.5	-1092.4	0.0	0.0	0.0
6	1.200	-42.5	-1253.3	0.0	0.0	-1407.4
7	0.000	-42.5	-1253.3	0.0	0.0	-1407.4
7	0.325	-42.5	-1293.7	0.0	0.0	-1821.5
7	0.650	-42.5	-1327.6	0.0	0.0	-2247.6
7	0.975	-42.5	-1355.1	0.0	0.0	-2683.7
7	1.300	-42.5	-1376.2	0.0	0.0	-3127.7
8	0.000	-42.5	-1376.2	0.0	0.0	-3127.7
8	2.650	-42.5	-1521.8	0.0	0.0	-6967.6
9	0.000	-42.5	-1521.8	0.0	0.0	-6967.6
9	2.650	-42.5	-1667.5	0.0	0.0	-11193.5
10	0.000	-42.5	-1667.5	0.0	0.0	-11193.5
10	1.100	-42.5	-1727.9	0.0	0.0	-13061.0
10	2.200	-42.5	-1788.4	0.0	0.0	-14995.0
11	0.000	-42.5	-1788.4	0.0	0.0	-14995.0
11	2.000	-42.5	-2510.4	0.0	0.0	-19293.8
13	0.000	13.8	-1087.7	0.0	0.0	0.0
13	1.200	13.8	-1248.6	0.0	0.0	-1401.8
14	0.000	13.8	-1248.6	0.0	0.0	-1401.8
14	0.325	13.8	-1289.0	0.0	0.0	-1814.3
14	0.650	13.8	-1322.9	0.0	0.0	-2238.9
14	0.975	13.8	-1350.4	0.0	0.0	-2673.5
14	1.300	13.8	-1371.5	0.0	0.0	-3116.0
15	0.000	13.8	-1371.5	0.0	0.0	-3116.0
15	2.650	13.8	-1517.2	0.0	0.0	-6943.5

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
16	0.000	13.8	-1517.2	0.0	0.0	-6943.5
16	2.650	13.8	-1662.8	0.0	0.0	-11156.9
17	0.000	13.8	-1662.8	0.0	0.0	-11156.9
17	1.100	13.8	-1723.3	0.0	0.0	-13019.3
17	2.200	13.8	-1783.7	0.0	0.0	-14948.1
18	0.000	13.8	-1783.7	0.0	0.0	-14948.1
18	2.000	13.8	-2505.7	0.0	0.0	-19237.6
20	0.000	-13.8	-1087.7	0.0	0.0	0.0
20	1.200	-13.8	-1248.6	0.0	0.0	-1401.8
21	0.000	-13.8	-1248.6	0.0	0.0	-1401.8
21	0.325	-13.8	-1289.0	0.0	0.0	-1814.3
21	0.650	-13.8	-1322.9	0.0	0.0	-2238.9
21	0.975	-13.8	-1350.4	0.0	0.0	-2673.5
21	1.300	-13.8	-1371.5	0.0	0.0	-3116.0
22	0.000	-13.8	-1371.5	0.0	0.0	-3116.0
22	2.650	-13.8	-1517.2	0.0	0.0	-6943.5
23	0.000	-13.8	-1517.2	0.0	0.0	-6943.5
23	2.650	-13.8	-1662.8	0.0	0.0	-11156.9
24	0.000	-13.8	-1662.8	0.0	0.0	-11156.9
24	1.100	-13.8	-1723.3	0.0	0.0	-13019.3
24	2.200	-13.8	-1783.7	0.0	0.0	-14948.1
25	0.000	-13.8	-1783.7	0.0	0.0	-14948.1
25	2.000	-13.8	-2505.7	0.0	0.0	-19237.6
27	0.000	42.5	-1092.4	0.0	0.0	0.0
27	1.200	42.5	-1253.3	0.0	0.0	-1407.4
28	0.000	42.5	-1253.3	0.0	0.0	-1407.4
28	0.325	42.5	-1293.7	0.0	0.0	-1821.5
28	0.650	42.5	-1327.6	0.0	0.0	-2247.6
28	0.975	42.5	-1355.1	0.0	0.0	-2683.7
28	1.300	42.5	-1376.2	0.0	0.0	-3127.7
29	0.000	42.5	-1376.2	0.0	0.0	-3127.7
29	2.650	42.5	-1521.8	0.0	0.0	-6967.6
30	0.000	42.5	-1521.8	0.0	0.0	-6967.6
30	2.650	42.5	-1667.5	0.0	0.0	-11193.5
31	0.000	42.5	-1667.5	0.0	0.0	-11193.5
31	1.100	42.5	-1727.9	0.0	0.0	-13061.0
31	2.200	42.5	-1788.4	0.0	0.0	-14995.0
32	0.000	42.5	-1788.4	0.0	0.0	-14995.0
32	2.000	42.5	-2510.4	0.0	0.0	-19293.8

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
34	0.000	-101.2	-959.9	0.0	0.0	0.0
34	5.300	-101.2	-1572.7	0.0	0.0	-6711.4
35	0.000	-101.2	-1572.7	0.0	0.0	-6711.4
35	1.100	-101.2	-1699.9	0.0	0.0	-8511.4
35	2.200	-101.2	-1827.1	0.0	0.0	-10451.3
36	0.000	-101.2	-1827.1	0.0	0.0	-10451.3
36	2.500	-101.2	-3101.2	0.0	0.0	-16611.7
37	0.000	645.9	-101.2	0.0	0.0	2399.7
37	20.000	645.9	-101.2	0.0	0.0	375.7
38	0.000	17.9	-101.2	0.0	0.0	375.7
38	20.000	17.9	-101.2	0.0	0.0	-1648.3
39	0.000	482.3	-58.8	0.0	0.0	1082.6
39	20.000	482.3	-58.8	0.0	0.0	-92.4
40	0.000	-145.7	-58.8	0.0	0.0	-92.4
40	20.000	-145.7	-58.8	0.0	0.0	-1267.4
41	0.000	314.0	-72.6	0.0	0.0	1451.8
41	20.000	314.0	-72.6	0.0	0.0	0.0
42	0.000	-314.0	-72.6	0.0	0.0	0.0
42	20.000	-314.0	-72.6	0.0	0.0	-1451.8
43	0.000	145.7	-58.8	0.0	0.0	1267.4
43	20.000	145.7	-58.8	0.0	0.0	92.4
44	0.000	-482.3	-58.8	0.0	0.0	92.4
44	20.000	-482.3	-58.8	0.0	0.0	-1082.6
45	0.000	-17.9	-101.2	0.0	0.0	1648.3
45	20.000	-17.9	-101.2	0.0	0.0	-375.7
46	0.000	-645.9	-101.2	0.0	0.0	-375.7
46	20.000	-645.9	-101.2	0.0	0.0	-2399.7

3. 水平震度荷重 X' (-)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

 εa : 軸ひずみ ϕ_{yp} , ϕ_{zp} : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	-101.2	959.9	0.0	0.0	0.0
2	5.300	-101.2	1572.7	0.0	0.0	6711.4
3	0.000	-101.2	1572.7	0.0	0.0	6711.4
3	1.100	-101.2	1699.9	0.0	0.0	8511.4
3	2.200	-101.2	1827.1	0.0	0.0	10451.3
4	0.000	-101.2	1827.1	0.0	0.0	10451.3
4	2.500	-101.2	3101.2	0.0	0.0	16611.7
6	0.000	42.5	1092.4	0.0	0.0	0.0
6	1.200	42.5	1253.3	0.0	0.0	1407.4
7	0.000	42.5	1253.3	0.0	0.0	1407.4
7	0.325	42.5	1293.7	0.0	0.0	1821.5
7	0.650	42.5	1327.6	0.0	0.0	2247.6
7	0.975	42.5	1355.1	0.0	0.0	2683.7
7	1.300	42.5	1376.2	0.0	0.0	3127.7
8	0.000	42.5	1376.2	0.0	0.0	3127.7
8	2.650	42.5	1521.8	0.0	0.0	6967.6
9	0.000	42.5	1521.8	0.0	0.0	6967.6
9	2.650	42.5	1667.5	0.0	0.0	11193.5
10	0.000	42.5	1667.5	0.0	0.0	11193.5
10	1.100	42.5	1727.9	0.0	0.0	13061.0
10	2.200	42.5	1788.4	0.0	0.0	14995.0
11	0.000	42.5	1788.4	0.0	0.0	14995.0
11	2.000	42.5	2510.4	0.0	0.0	19293.8
13	0.000	-13.8	1087.7	0.0	0.0	0.0
13	1.200	-13.8	1248.6	0.0	0.0	1401.8
14	0.000	-13.8	1248.6	0.0	0.0	1401.8
14	0.325	-13.8	1289.0	0.0	0.0	1814.3
14	0.650	-13.8	1322.9	0.0	0.0	2238.9
14	0.975	-13.8	1350.4	0.0	0.0	2673.5
14	1.300	-13.8	1371.5	0.0	0.0	3116.0
15	0.000	-13.8	1371.5	0.0	0.0	3116.0
15	2.650	-13.8	1517.2	0.0	0.0	6943.5

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
16	0.000	-13.8	1517.2	0.0	0.0	6943.5
16	2.650	-13.8	1662.8	0.0	0.0	11156.9
17	0.000	-13.8	1662.8	0.0	0.0	11156.9
17	1.100	-13.8	1723.3	0.0	0.0	13019.3
17	2.200	-13.8	1783.7	0.0	0.0	14948.1
18	0.000	-13.8	1783.7	0.0	0.0	14948.1
18	2.000	-13.8	2505.7	0.0	0.0	19237.6
20	0.000	13.8	1087.7	0.0	0.0	0.0
20	1.200	13.8	1248.6	0.0	0.0	1401.8
21	0.000	13.8	1248.6	0.0	0.0	1401.8
21	0.325	13.8	1289.0	0.0	0.0	1814.3
21	0.650	13.8	1322.9	0.0	0.0	2238.9
21	0.975	13.8	1350.4	0.0	0.0	2673.5
21	1.300	13.8	1371.5	0.0	0.0	3116.0
22	0.000	13.8	1371.5	0.0	0.0	3116.0
22	2.650	13.8	1517.2	0.0	0.0	6943.5
23	0.000	13.8	1517.2	0.0	0.0	6943.5
23	2.650	13.8	1662.8	0.0	0.0	11156.9
24	0.000	13.8	1662.8	0.0	0.0	11156.9
24	1.100	13.8	1723.3	0.0	0.0	13019.3
24	2.200	13.8	1783.7	0.0	0.0	14948.1
25	0.000	13.8	1783.7	0.0	0.0	14948.1
25	2.000	13.8	2505.7	0.0	0.0	19237.6
27	0.000	-42.5	1092.4	0.0	0.0	0.0
27	1.200	-42.5	1253.3	0.0	0.0	1407.4
28	0.000	-42.5	1253.3	0.0	0.0	1407.4
28	0.325	-42.5	1293.7	0.0	0.0	1821.5
28	0.650	-42.5	1327.6	0.0	0.0	2247.6
28	0.975	-42.5	1355.1	0.0	0.0	2683.7
28	1.300	-42.5	1376.2	0.0	0.0	3127.7
29	0.000	-42.5	1376.2	0.0	0.0	3127.7
29	2.650	-42.5	1521.8	0.0	0.0	6967.6
30	0.000	-42.5	1521.8	0.0	0.0	6967.6
30	2.650	-42.5	1667.5	0.0	0.0	11193.5
31	0.000	-42.5	1667.5	0.0	0.0	11193.5
31	1.100	-42.5	1727.9	0.0	0.0	13061.0
31	2.200	-42.5	1788.4	0.0	0.0	14995.0
32	0.000	-42.5	1788.4	0.0	0.0	14995.0
32	2.000	-42.5	2510.4	0.0	0.0	19293.8

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
34	0.000	101.2	959.9	0.0	0.0	0.0
34	5.300	101.2	1572.7	0.0	0.0	6711.4
35	0.000	101.2	1572.7	0.0	0.0	6711.4
35	1.100	101.2	1699.9	0.0	0.0	8511.4
35	2.200	101.2	1827.1	0.0	0.0	10451.3
36	0.000	101.2	1827.1	0.0	0.0	10451.3
36	2.500	101.2	3101.2	0.0	0.0	16611.7
37	0.000	-645.9	101.2	0.0	0.0	-2399.7
37	20.000	-645.9	101.2	0.0	0.0	-375.7
38	0.000	-17.9	101.2	0.0	0.0	-375.7
38	20.000	-17.9	101.2	0.0	0.0	1648.3
39	0.000	-482.3	58.8	0.0	0.0	-1082.6
39	20.000	-482.3	58.8	0.0	0.0	92.4
40	0.000	145.7	58.8	0.0	0.0	92.4
40	20.000	145.7	58.8	0.0	0.0	1267.4
41	0.000	-314.0	72.6	0.0	0.0	-1451.8
41	20.000	-314.0	72.6	0.0	0.0	0.0
42	0.000	314.0	72.6	0.0	0.0	0.0
42	20.000	314.0	72.6	0.0	0.0	1451.8
43	0.000	-145.7	58.8	0.0	0.0	-1267.4
43	20.000	-145.7	58.8	0.0	0.0	-92.4
44	0.000	482.3	58.8	0.0	0.0	-92.4
44	20.000	482.3	58.8	0.0	0.0	1082.6
45	0.000	17.9	101.2	0.0	0.0	-1648.3
45	20.000	17.9	101.2	0.0	0.0	375.7
46	0.000	645.9	101.2	0.0	0.0	375.7
46	20.000	645.9	101.2	0.0	0.0	2399.7

4. 水平震度荷重 Z' (+)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

 ϵa : 軸ひずみ ϕ_{yp} , ϕ_{zp} : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	0.0	0.0	-681.1	-1747.9	0.0
2	5.300	0.0	0.0	-1282.1	-6950.2	0.0
3	0.000	0.0	0.0	-1282.1	-6950.2	0.0
3	1.100	0.0	0.0	-1406.8	-8429.1	0.0
3	2.200	0.0	0.0	-1531.5	-10045.2	0.0
4	0.000	0.0	0.0	-1531.5	-10045.2	0.0
4	2.500	0.0	0.0	-2781.0	-15435.9	0.0
6	0.000	0.0	0.0	-1084.4	-2684.9	0.0
6	1.200	0.0	0.0	-1242.3	-4080.9	0.0
7	0.000	0.0	0.0	-1242.2	-4080.9	0.0
7	0.325	0.0	0.0	-1281.8	-4491.2	0.0
7	0.650	0.0	0.0	-1315.1	-4913.4	0.0
7	0.975	0.0	0.0	-1342.1	-5345.4	0.0
7	1.300	0.0	0.0	-1362.7	-5785.1	0.0
8	0.000	0.0	0.0	-1362.7	-5785.1	0.0
8	2.650	0.0	0.0	-1505.6	-9585.6	0.0
9	0.000	0.0	0.0	-1505.6	-9585.6	0.0
9	2.650	0.0	0.0	-1648.4	-13764.6	0.0
10	0.000	0.0	0.0	-1648.4	-13764.6	0.0
10	1.100	0.0	0.0	-1707.7	-15610.5	0.0
10	2.200	0.0	0.0	-1767.0	-17521.6	0.0
11	0.000	0.0	0.0	-1767.0	-17521.6	0.0
11	2.000	0.0	0.0	-2475.0	-21763.6	0.0
13	0.000	0.0	0.0	-1313.8	-3265.4	0.0
13	1.200	0.0	0.0	-1471.6	-4936.7	0.0
14	0.000	0.0	0.0	-1471.6	-4936.7	0.0
14	0.325	0.0	0.0	-1511.2	-5421.5	0.0
14	0.650	0.0	0.0	-1544.5	-5918.3	0.0
14	0.975	0.0	0.0	-1571.5	-6424.8	0.0
14	1.300	0.0	0.0	-1592.1	-6939.0	0.0
15	0.000	0.0	0.0	-1592.1	-6939.0	0.0
15	2.650	0.0	0.0	-1735.0	-11347.5	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
16	0.000	0.0	0.0	-1735.0	-11347.5	0.0
16	2.650	0.0	0.0	-1877.8	-16134.4	0.0
17	0.000	0.0	0.0	-1877.8	-16134.4	0.0
17	1.100	0.0	0.0	-1937.1	-18232.6	0.0
17	2.200	0.0	0.0	-1996.4	-20396.1	0.0
18	0.000	0.0	0.0	-1996.4	-20396.1	0.0
18	2.000	0.0	0.0	-2704.4	-25096.9	0.0
20	0.000	0.0	0.0	-1313.8	-3265.4	0.0
20	1.200	0.0	0.0	-1471.6	-4936.6	0.0
21	0.000	0.0	0.0	-1471.6	-4936.6	0.0
21	0.325	0.0	0.0	-1511.2	-5421.5	0.0
21	0.650	0.0	0.0	-1544.5	-5918.3	0.0
21	0.975	0.0	0.0	-1571.5	-6424.8	0.0
21	1.300	0.0	0.0	-1592.2	-6939.0	0.0
22	0.000	0.0	0.0	-1592.1	-6939.0	0.0
22	2.650	0.0	0.0	-1735.0	-11347.5	0.0
23	0.000	0.0	0.0	-1735.0	-11347.5	0.0
23	2.650	0.0	0.0	-1877.8	-16134.4	0.0
24	0.000	0.0	0.0	-1877.8	-16134.4	0.0
24	1.100	0.0	0.0	-1937.1	-18232.6	0.0
24	2.200	0.0	0.0	-1996.4	-20396.1	0.0
25	0.000	0.0	0.0	-1996.4	-20396.1	0.0
25	2.000	0.0	0.0	-2704.4	-25096.9	0.0
27	0.000	0.0	0.0	-1084.4	-2684.9	0.0
27	1.200	0.0	0.0	-1242.2	-4080.9	0.0
28	0.000	0.0	0.0	-1242.2	-4080.9	0.0
28	0.325	0.0	0.0	-1281.8	-4491.2	0.0
28	0.650	0.0	0.0	-1315.1	-4913.4	0.0
28	0.975	0.0	0.0	-1342.1	-5345.4	0.0
28	1.300	0.0	0.0	-1362.8	-5785.1	0.0
29	0.000	0.0	0.0	-1362.7	-5785.1	0.0
29	2.650	0.0	0.0	-1505.6	-9585.6	0.0
30	0.000	0.0	0.0	-1505.6	-9585.6	0.0
30	2.650	0.0	0.0	-1648.4	-13764.6	0.0
31	0.000	0.0	0.0	-1648.4	-13764.6	0.0
31	1.100	0.0	0.0	-1707.7	-15610.5	0.0
31	2.200	0.0	0.0	-1767.0	-17521.6	0.0
32	0.000	0.0	0.0	-1767.0	-17521.6	0.0
32	2.000	0.0	0.0	-2475.0	-21763.6	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
34	0.000	0.0	0.0	-681.1	-1747.9	0.0
34	5.300	0.0	0.0	-1282.1	-6950.2	0.0
35	0.000	0.0	0.0	-1282.1	-6950.2	0.0
35	1.100	0.0	0.0	-1406.8	-8429.1	0.0
35	2.200	0.0	0.0	-1531.5	-10045.2	0.0
36	0.000	0.0	0.0	-1531.5	-10045.2	0.0
36	2.500	0.0	0.0	-2781.0	-15435.9	0.0
37	0.000	0.0	0.0	-373.1	0.0	0.0
37	20.000	0.0	0.0	-373.1	-7463.0	0.0
38	0.000	0.0	0.0	242.7	-7463.0	0.0
38	20.000	0.0	0.0	242.7	-2608.8	0.0
39	0.000	0.0	0.0	-225.8	-2608.8	0.0
39	20.000	0.0	0.0	-225.8	-7125.6	0.0
40	0.000	0.0	0.0	390.0	-7125.6	0.0
40	20.000	0.0	0.0	390.0	674.8	0.0
41	0.000	0.0	0.0	-307.9	674.8	0.0
41	20.000	0.0	0.0	-307.9	-5483.8	0.0
42	0.000	0.0	0.0	307.9	-5483.8	0.0
42	20.000	0.0	0.0	307.9	674.8	0.0
43	0.000	0.0	0.0	-390.0	674.8	0.0
43	20.000	0.0	0.0	-390.0	-7125.6	0.0
44	0.000	0.0	0.0	225.8	-7125.6	0.0
44	20.000	0.0	0.0	225.8	-2608.8	0.0
45	0.000	0.0	0.0	-242.7	-2608.8	0.0
45	20.000	0.0	0.0	-242.7	-7463.0	0.0
46	0.000	0.0	0.0	373.1	-7463.0	0.0
46	20.000	0.0	0.0	373.1	0.0	0.0

5. 水平震度荷重 Z' (-)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	0.0	0.0	681.1	1747.9	0.0
2	5.300	0.0	0.0	1282.1	6950.2	0.0
3	0.000	0.0	0.0	1282.1	6950.2	0.0
3	1.100	0.0	0.0	1406.8	8429.1	0.0
3	2.200	0.0	0.0	1531.5	10045.2	0.0
4	0.000	0.0	0.0	1531.5	10045.2	0.0
4	2.500	0.0	0.0	2781.0	15435.9	0.0
6	0.000	0.0	0.0	1084.4	2684.9	0.0
6	1.200	0.0	0.0	1242.3	4080.9	0.0
7	0.000	0.0	0.0	1242.2	4080.9	0.0
7	0.325	0.0	0.0	1281.8	4491.2	0.0
7	0.650	0.0	0.0	1315.1	4913.4	0.0
7	0.975	0.0	0.0	1342.1	5345.4	0.0
7	1.300	0.0	0.0	1362.7	5785.1	0.0
8	0.000	0.0	0.0	1362.7	5785.1	0.0
8	2.650	0.0	0.0	1505.6	9585.6	0.0
9	0.000	0.0	0.0	1505.6	9585.6	0.0
9	2.650	0.0	0.0	1648.4	13764.6	0.0
10	0.000	0.0	0.0	1648.4	13764.6	0.0
10	1.100	0.0	0.0	1707.7	15610.5	0.0
10	2.200	0.0	0.0	1767.0	17521.6	0.0
11	0.000	0.0	0.0	1767.0	17521.6	0.0
11	2.000	0.0	0.0	2475.0	21763.6	0.0
13	0.000	0.0	0.0	1313.8	3265.4	0.0
13	1.200	0.0	0.0	1471.6	4936.7	0.0
14	0.000	0.0	0.0	1471.6	4936.7	0.0
14	0.325	0.0	0.0	1511.2	5421.5	0.0
14	0.650	0.0	0.0	1544.5	5918.3	0.0
14	0.975	0.0	0.0	1571.5	6424.8	0.0
14	1.300	0.0	0.0	1592.1	6939.0	0.0
15	0.000	0.0	0.0	1592.1	6939.0	0.0
15	2.650	0.0	0.0	1735.0	11347.5	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
16	0.000	0.0	0.0	1735.0	11347.5	0.0
16	2.650	0.0	0.0	1877.8	16134.4	0.0
17	0.000	0.0	0.0	1877.8	16134.4	0.0
17	1.100	0.0	0.0	1937.1	18232.6	0.0
17	2.200	0.0	0.0	1996.4	20396.1	0.0
18	0.000	0.0	0.0	1996.4	20396.1	0.0
18	2.000	0.0	0.0	2704.4	25096.9	0.0
20	0.000	0.0	0.0	1313.8	3265.4	0.0
20	1.200	0.0	0.0	1471.6	4936.6	0.0
21	0.000	0.0	0.0	1471.6	4936.6	0.0
21	0.325	0.0	0.0	1511.2	5421.5	0.0
21	0.650	0.0	0.0	1544.5	5918.3	0.0
21	0.975	0.0	0.0	1571.5	6424.8	0.0
21	1.300	0.0	0.0	1592.2	6939.0	0.0
22	0.000	0.0	0.0	1592.1	6939.0	0.0
22	2.650	0.0	0.0	1735.0	11347.5	0.0
23	0.000	0.0	0.0	1735.0	11347.5	0.0
23	2.650	0.0	0.0	1877.8	16134.4	0.0
24	0.000	0.0	0.0	1877.8	16134.4	0.0
24	1.100	0.0	0.0	1937.1	18232.6	0.0
24	2.200	0.0	0.0	1996.4	20396.1	0.0
25	0.000	0.0	0.0	1996.4	20396.1	0.0
25	2.000	0.0	0.0	2704.4	25096.9	0.0
27	0.000	0.0	0.0	1084.4	2684.9	0.0
27	1.200	0.0	0.0	1242.2	4080.9	0.0
28	0.000	0.0	0.0	1242.2	4080.9	0.0
28	0.325	0.0	0.0	1281.8	4491.2	0.0
28	0.650	0.0	0.0	1315.1	4913.4	0.0
28	0.975	0.0	0.0	1342.1	5345.4	0.0
28	1.300	0.0	0.0	1362.8	5785.1	0.0
29	0.000	0.0	0.0	1362.7	5785.1	0.0
29	2.650	0.0	0.0	1505.6	9585.6	0.0
30	0.000	0.0	0.0	1505.6	9585.6	0.0
30	2.650	0.0	0.0	1648.4	13764.6	0.0
31	0.000	0.0	0.0	1648.4	13764.6	0.0
31	1.100	0.0	0.0	1707.7	15610.5	0.0
31	2.200	0.0	0.0	1767.0	17521.6	0.0
32	0.000	0.0	0.0	1767.0	17521.6	0.0
32	2.000	0.0	0.0	2475.0	21763.6	0.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
34	0.000	0.0	0.0	681.1	1747.9	0.0
34	5.300	0.0	0.0	1282.1	6950.2	0.0
35	0.000	0.0	0.0	1282.1	6950.2	0.0
35	1.100	0.0	0.0	1406.8	8429.1	0.0
35	2.200	0.0	0.0	1531.5	10045.2	0.0
36	0.000	0.0	0.0	1531.5	10045.2	0.0
36	2.500	0.0	0.0	2781.0	15435.9	0.0
37	0.000	0.0	0.0	373.1	0.0	0.0
37	20.000	0.0	0.0	373.1	7463.0	0.0
38	0.000	0.0	0.0	-242.7	7463.0	0.0
38	20.000	0.0	0.0	-242.7	2608.8	0.0
39	0.000	0.0	0.0	225.8	2608.8	0.0
39	20.000	0.0	0.0	225.8	7125.6	0.0
40	0.000	0.0	0.0	-390.0	7125.6	0.0
40	20.000	0.0	0.0	-390.0	-674.8	0.0
41	0.000	0.0	0.0	307.9	-674.8	0.0
41	20.000	0.0	0.0	307.9	5483.8	0.0
42	0.000	0.0	0.0	-307.9	5483.8	0.0
42	20.000	0.0	0.0	-307.9	-674.8	0.0
43	0.000	0.0	0.0	390.0	-674.8	0.0
43	20.000	0.0	0.0	390.0	7125.6	0.0
44	0.000	0.0	0.0	-225.8	7125.6	0.0
44	20.000	0.0	0.0	-225.8	2608.8	0.0
45	0.000	0.0	0.0	242.7	2608.8	0.0
45	20.000	0.0	0.0	242.7	7463.0	0.0
46	0.000	0.0	0.0	-373.1	7463.0	0.0
46	20.000	0.0	0.0	-373.1	0.0	0.0

b) 組合せ荷重ケースの結果

1. 地震時 (橋軸)

1. 表

X: 部材のi端からの距離

N : 軸力

Syp, Szp : せん断力

T : ねじりモーメント

Myp, Mzp : 曲げモーメント

εa : 軸ひずみ

φyp, φzp : 曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	-2509.7	-705.1	0.0	0.0	0.0
2	5.300	-5514.6	-1317.9	0.0	0.0	-5361.0
3	0.000	-5514.6	-1317.9	0.0	0.0	-5361.0
3	1.100	-6138.3	-1445.1	0.0	0.0	-6880.6
3	2.200	-6762.0	-1572.3	0.0	0.0	-8540.2
4	0.000	-6762.0	-1572.3	0.0	0.0	-8540.2
4	2.500	-13009.5	-2846.4	0.0	0.0	-14063.6
6	0.000	-6783.6	-1172.2	0.0	0.0	0.0
6	1.200	-7572.7	-1333.1	0.0	0.0	-1503.2
7	0.000	-7572.7	-1333.1	0.0	0.0	-1503.2
7	0.325	-7770.7	-1373.5	0.0	0.0	-1943.2
7	0.650	-7937.1	-1407.4	0.0	0.0	-2395.3
7	0.975	-8072.0	-1434.9	0.0	0.0	-2857.3
7	1.300	-8175.3	-1456.0	0.0	0.0	-3327.3
8	0.000	-8175.3	-1456.0	0.0	0.0	-3327.3
8	2.650	-8889.5	-1601.7	0.0	0.0	-7378.7
9	0.000	-8889.5	-1601.7	0.0	0.0	-7378.7
9	2.650	-9603.7	-1747.3	0.0	0.0	-11816.1
10	0.000	-9603.7	-1747.3	0.0	0.0	-11816.1
10	1.100	-9900.1	-1807.8	0.0	0.0	-13771.4
10	2.200	-10196.6	-1868.2	0.0	0.0	-15793.2
11	0.000	-10196.6	-1868.2	0.0	0.0	-15793.2
11	2.000	-13736.8	-2590.2	0.0	0.0	-20251.6
13	0.000	-6030.6	-1063.7	0.0	0.0	0.0
13	1.200	-6819.6	-1224.6	0.0	0.0	-1373.0
14	0.000	-6819.6	-1224.6	0.0	0.0	-1373.0
14	0.325	-7017.6	-1265.0	0.0	0.0	-1777.7
14	0.650	-7184.0	-1298.9	0.0	0.0	-2194.5
14	0.975	-7318.9	-1326.4	0.0	0.0	-2621.3
14	1.300	-7422.3	-1347.5	0.0	0.0	-3056.0
15	0.000	-7422.3	-1347.5	0.0	0.0	-3056.0

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
15	2.650	-8136.4	-1493.1	0.0	0.0	-6819.8
16	0.000	-8136.4	-1493.1	0.0	0.0	-6819.8
16	2.650	-8850.6	-1638.8	0.0	0.0	-10969.6
17	0.000	-8850.6	-1638.8	0.0	0.0	-10969.6
17	1.100	-9147.0	-1699.2	0.0	0.0	-12805.5
17	2.200	-9443.5	-1759.7	0.0	0.0	-14707.9
18	0.000	-9443.5	-1759.7	0.0	0.0	-14707.9
18	2.000	-12983.7	-2481.7	0.0	0.0	-18949.3
20	0.000	-6058.2	-1111.7	0.0	0.0	0.0
20	1.200	-6847.3	-1272.6	0.0	0.0	-1430.6
21	0.000	-6847.3	-1272.6	0.0	0.0	-1430.6
21	0.325	-7045.3	-1313.0	0.0	0.0	-1850.9
21	0.650	-7211.7	-1346.9	0.0	0.0	-2283.4
21	0.975	-7346.6	-1374.4	0.0	0.0	-2725.8
21	1.300	-7449.9	-1395.5	0.0	0.0	-3176.0
22	0.000	-7449.9	-1395.5	0.0	0.0	-3176.0
22	2.650	-8164.1	-1541.2	0.0	0.0	-7067.2
23	0.000	-8164.1	-1541.2	0.0	0.0	-7067.2
23	2.650	-8878.3	-1686.8	0.0	0.0	-11344.3
24	0.000	-8878.3	-1686.8	0.0	0.0	-11344.3
24	1.100	-9174.7	-1747.3	0.0	0.0	-13233.0
24	2.200	-9471.2	-1807.7	0.0	0.0	-15188.3
25	0.000	-9471.2	-1807.7	0.0	0.0	-15188.3
25	2.000	-13011.4	-2529.7	0.0	0.0	-19525.8
27	0.000	-6698.7	-1012.5	0.0	0.0	0.0
27	1.200	-7487.8	-1173.5	0.0	0.0	-1311.6
28	0.000	-7487.8	-1173.5	0.0	0.0	-1311.6
28	0.325	-7685.8	-1213.8	0.0	0.0	-1699.7
28	0.650	-7852.2	-1247.8	0.0	0.0	-2099.9
28	0.975	-7987.1	-1275.3	0.0	0.0	-2510.1
28	1.300	-8090.4	-1296.4	0.0	0.0	-2928.2
29	0.000	-8090.4	-1296.4	0.0	0.0	-2928.2
29	2.650	-8804.6	-1442.0	0.0	0.0	-6556.5
30	0.000	-8804.6	-1442.0	0.0	0.0	-6556.5
30	2.650	-9518.8	-1587.7	0.0	0.0	-10570.9
31	0.000	-9518.8	-1587.7	0.0	0.0	-10570.9
31	1.100	-9815.2	-1648.1	0.0	0.0	-12350.5
31	2.200	-10111.7	-1708.6	0.0	0.0	-14196.7
32	0.000	-10111.7	-1708.6	0.0	0.0	-14196.7

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
32	2.000	-13651.9	-2430.6	0.0	0.0	-18335.9
34	0.000	-2712.1	-1214.7	0.0	0.0	0.0
34	5.300	-5717.0	-1827.5	0.0	0.0	-8061.9
35	0.000	-5717.0	-1827.5	0.0	0.0	-8061.9
35	1.100	-6340.7	-1954.7	0.0	0.0	-10142.2
35	2.200	-6964.4	-2081.9	0.0	0.0	-12362.3
36	0.000	-6964.4	-2081.9	0.0	0.0	-12362.3
36	2.500	-13211.9	-3356.0	0.0	0.0	-19159.7
37	0.000	391.1	970.0	0.0	0.0	1762.7
37	20.000	391.1	970.0	0.0	0.0	21163.7
38	0.000	-236.9	-2109.2	0.0	0.0	21163.7
38	20.000	-236.9	-2109.2	0.0	0.0	-21021.2
39	0.000	307.3	1595.1	0.0	0.0	-18090.7
39	20.000	307.3	1595.1	0.0	0.0	13810.9
40	0.000	-320.7	-1484.2	0.0	0.0	13810.9
40	20.000	-320.7	-1484.2	0.0	0.0	-15873.3
41	0.000	115.0	1467.1	0.0	0.0	-13214.1
41	20.000	115.0	1467.1	0.0	0.0	16127.0
42	0.000	-513.0	-1612.2	0.0	0.0	16127.0
42	20.000	-513.0	-1612.2	0.0	0.0	-16117.7
43	0.000	-29.3	1366.7	0.0	0.0	-13338.4
43	20.000	-29.3	1366.7	0.0	0.0	13995.7
44	0.000	-657.3	-1712.6	0.0	0.0	13995.7
44	20.000	-657.3	-1712.6	0.0	0.0	-20255.9
45	0.000	-272.7	1906.8	0.0	0.0	-17724.5
45	20.000	-272.7	1906.8	0.0	0.0	20412.2
46	0.000	-900.7	-1172.5	0.0	0.0	20412.2
46	20.000	-900.7	-1172.5	0.0	0.0	-3036.8

2.地震時（橋軸直角）

1.表

X:部材のi端からの距離

N :軸力

Syp, Szp :せん断力

T :ねじりモーメント

Myp, Mzp :曲げモーメント

 ϵa :軸ひずみ ϕ_{yp} , ϕ_{zp} :曲率

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
2	0.000	-2610.9	254.8	-681.1	-1747.9	0.0
2	5.300	-5615.8	254.8	-1282.1	-6950.2	1350.5
3	0.000	-5615.8	254.8	-1282.1	-6950.2	1350.5
3	1.100	-6239.5	254.8	-1406.8	-8429.1	1630.8
3	2.200	-6863.2	254.8	-1531.5	-10045.2	1911.1
4	0.000	-6863.2	254.8	-1531.5	-10045.2	1911.1
4	2.500	-13110.7	254.8	-2781.0	-15435.9	2548.1
6	0.000	-6741.2	-79.8	-1084.4	-2684.9	0.0
6	1.200	-7530.3	-79.8	-1242.3	-4080.9	-95.8
7	0.000	-7530.3	-79.8	-1242.2	-4080.9	-95.8
7	0.325	-7728.2	-79.8	-1281.8	-4491.2	-121.7
7	0.650	-7894.6	-79.8	-1315.1	-4913.4	-147.7
7	0.975	-8029.5	-79.8	-1342.1	-5345.4	-173.6
7	1.300	-8132.9	-79.8	-1362.7	-5785.1	-199.6
8	0.000	-8132.9	-79.8	-1362.7	-5785.1	-199.6
8	2.650	-8847.0	-79.8	-1505.6	-9585.6	-411.1
9	0.000	-8847.0	-79.8	-1505.6	-9585.6	-411.1
9	2.650	-9561.2	-79.8	-1648.4	-13764.6	-622.6
10	0.000	-9561.2	-79.8	-1648.4	-13764.6	-622.6
10	1.100	-9857.7	-79.8	-1707.7	-15610.5	-710.4
10	2.200	-10154.1	-79.8	-1767.0	-17521.6	-798.2
11	0.000	-10154.1	-79.8	-1767.0	-17521.6	-798.2
11	2.000	-13694.4	-79.8	-2475.0	-21763.6	-957.9
13	0.000	-6044.4	24.0	-1313.8	-3265.4	0.0
13	1.200	-6833.5	24.0	-1471.6	-4936.7	28.8
14	0.000	-6833.5	24.0	-1471.6	-4936.7	28.8
14	0.325	-7031.4	24.0	-1511.2	-5421.5	36.6
14	0.650	-7197.9	24.0	-1544.5	-5918.3	44.4
14	0.975	-7332.7	24.0	-1571.5	-6424.8	52.2
14	1.300	-7436.1	24.0	-1592.1	-6939.0	60.0
15	0.000	-7436.1	24.0	-1592.1	-6939.0	60.0
15	2.650	-8150.3	24.0	-1735.0	-11347.5	123.7

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
16	0.000	-8150.3	24.0	-1735.0	-11347.5	123.7
16	2.650	-8864.4	24.0	-1877.8	-16134.4	187.3
17	0.000	-8864.4	24.0	-1877.8	-16134.4	187.3
17	1.100	-9160.9	24.0	-1937.1	-18232.6	213.8
17	2.200	-9457.3	24.0	-1996.4	-20396.1	240.2
18	0.000	-9457.3	24.0	-1996.4	-20396.1	240.2
18	2.000	-12997.6	24.0	-2704.4	-25096.9	288.2
20	0.000	-6044.4	-24.0	-1313.8	-3265.4	0.0
20	1.200	-6833.5	-24.0	-1471.6	-4936.6	-28.8
21	0.000	-6833.5	-24.0	-1471.6	-4936.6	-28.8
21	0.325	-7031.4	-24.0	-1511.2	-5421.5	-36.6
21	0.650	-7197.9	-24.0	-1544.5	-5918.3	-44.4
21	0.975	-7332.7	-24.0	-1571.5	-6424.8	-52.2
21	1.300	-7436.1	-24.0	-1592.2	-6939.0	-60.0
22	0.000	-7436.1	-24.0	-1592.1	-6939.0	-60.0
22	2.650	-8150.3	-24.0	-1735.0	-11347.5	-123.7
23	0.000	-8150.3	-24.0	-1735.0	-11347.5	-123.7
23	2.650	-8864.4	-24.0	-1877.8	-16134.4	-187.3
24	0.000	-8864.4	-24.0	-1877.8	-16134.4	-187.3
24	1.100	-9160.9	-24.0	-1937.1	-18232.6	-213.8
24	2.200	-9457.3	-24.0	-1996.4	-20396.1	-240.2
25	0.000	-9457.3	-24.0	-1996.4	-20396.1	-240.2
25	2.000	-12997.6	-24.0	-2704.4	-25096.9	-288.2
27	0.000	-6741.2	79.8	-1084.4	-2684.9	0.0
27	1.200	-7530.3	79.8	-1242.2	-4080.9	95.8
28	0.000	-7530.3	79.8	-1242.2	-4080.9	95.8
28	0.325	-7728.2	79.8	-1281.8	-4491.2	121.7
28	0.650	-7894.6	79.8	-1315.1	-4913.4	147.7
28	0.975	-8029.5	79.8	-1342.1	-5345.4	173.6
28	1.300	-8132.9	79.8	-1362.8	-5785.1	199.6
29	0.000	-8132.9	79.8	-1362.7	-5785.1	199.6
29	2.650	-8847.0	79.8	-1505.6	-9585.6	411.1
30	0.000	-8847.0	79.8	-1505.6	-9585.6	411.1
30	2.650	-9561.2	79.8	-1648.4	-13764.6	622.6
31	0.000	-9561.2	79.8	-1648.4	-13764.6	622.6
31	1.100	-9857.7	79.8	-1707.7	-15610.5	710.4
31	2.200	-10154.1	79.8	-1767.0	-17521.6	798.2
32	0.000	-10154.1	79.8	-1767.0	-17521.6	798.2
32	2.000	-13694.4	79.8	-2475.0	-21763.6	957.9

名称	X(m)	N(kN)	Syp(kN)	Szp(kN)	Myp(kNm)	Mzp(kNm)
34	0.000	-2610.9	-254.8	-681.1	-1747.9	0.0
34	5.300	-5615.8	-254.8	-1282.1	-6950.2	-1350.5
35	0.000	-5615.8	-254.8	-1282.1	-6950.2	-1350.5
35	1.100	-6239.5	-254.8	-1406.8	-8429.1	-1630.8
35	2.200	-6863.2	-254.8	-1531.5	-10045.2	-1911.1
36	0.000	-6863.2	-254.8	-1531.5	-10045.2	-1911.1
36	2.500	-13110.7	-254.8	-2781.0	-15435.9	-2548.1
37	0.000	-254.8	1071.2	-373.1	0.0	-637.0
37	20.000	-254.8	1071.2	-373.1	-7463.0	20787.9
38	0.000	-254.8	-2008.0	242.7	-7463.0	20787.9
38	20.000	-254.8	-2008.0	242.7	-2608.8	-19372.8
39	0.000	-175.0	1653.8	-225.8	-2608.8	-19173.3
39	20.000	-175.0	1653.8	-225.8	-7125.6	13903.3
40	0.000	-175.0	-1425.5	390.0	-7125.6	13903.3
40	20.000	-175.0	-1425.5	390.0	674.8	-14605.9
41	0.000	-199.0	1539.6	-307.9	674.8	-14665.9
41	20.000	-199.0	1539.6	-307.9	-5483.8	16127.0
42	0.000	-199.0	-1539.6	307.9	-5483.8	16127.0
42	20.000	-199.0	-1539.6	307.9	674.8	-14665.9
43	0.000	-175.0	1425.5	-390.0	674.8	-14605.9
43	20.000	-175.0	1425.5	-390.0	-7125.6	13903.3
44	0.000	-175.0	-1653.8	225.8	-7125.6	13903.3
44	20.000	-175.0	-1653.8	225.8	-2608.8	-19173.3
45	0.000	-254.8	2008.0	-242.7	-2608.8	-19372.8
45	20.000	-254.8	2008.0	-242.7	-7463.0	20787.9
46	0.000	-254.8	-1071.2	373.1	-7463.0	20787.9
46	20.000	-254.8	-1071.2	373.1	0.0	-637.0

3.2 断面力

3.2.1 荷重ケース

(1) A1 部材2

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 5.300							
死荷重 (St.)	---	5615.8	254.8	0.0	0.0	0.0	1350.5
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-101.2	-1572.7	0.0	0.0	0.0	-6711.4
水平震度荷重 X' (-)	---	101.2	1572.7	0.0	0.0	0.0	6711.4
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1282.1	0.0	-6950.2	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1282.1	0.0	6950.2	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	5514.6	-1317.9	0.0	0.0	0.0	-5361.0
地震時 (橋軸直角)	1.500	5615.8	254.8	-1282.1	0.0	-6950.2	1350.5

(2) A1 部材3

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.200							
死荷重 (St.)	---	6863.2	254.8	0.0	0.0	0.0	1911.1
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-101.2	-1827.1	0.0	0.0	0.0	-10451.3
水平震度荷重 X' (-)	---	101.2	1827.1	0.0	0.0	0.0	10451.3
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1531.5	0.0	-10045.2	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1531.5	0.0	10045.2	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	6762.0	-1572.3	0.0	0.0	0.0	-8540.2
地震時 (橋軸直角)	1.500	6863.2	254.8	-1531.5	0.0	-10045.2	1911.1

(3) P1 部材8

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	8847.0	-79.8	0.0	0.0	0.0	-411.1
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	42.5	-1521.8	0.0	0.0	0.0	-6967.6
水平震度荷重 X' (-)	---	-42.5	1521.8	0.0	0.0	0.0	6967.6
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1505.6	0.0	-9585.6	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1505.6	0.0	9585.6	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	8889.5	-1601.7	0.0	0.0	0.0	-7378.7
地震時 (橋軸直角)	1.500	8847.0	-79.8	-1505.6	0.0	-9585.6	-411.1

(4) P1 部材9

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	9561.2	-79.8	0.0	0.0	0.0	-622.6
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
水平震度荷重 X' (+)	---	42.5	-1667.5	0.0	0.0	0.0	-11193.5
水平震度荷重 X' (-)	---	-42.5	1667.5	0.0	0.0	0.0	11193.5
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1648.4	0.0	-13764.6	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1648.4	0.0	13764.6	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	9603.7	-1747.3	0.0	0.0	0.0	-11816.1
地震時 (橋軸直角)	1.500	9561.2	-79.8	-1648.4	0.0	-13764.6	-622.6

(5) P1 部材10

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.200							
死荷重 (St.)	---	10154.1	-79.8	0.0	0.0	0.0	-798.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	42.5	-1788.4	0.0	0.0	0.0	-14995.0
水平震度荷重 X' (-)	---	-42.5	1788.4	0.0	0.0	0.0	14995.0
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1767.0	0.0	-17521.6	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1767.0	0.0	17521.6	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	10196.6	-1868.2	0.0	0.0	0.0	-15793.2
地震時 (橋軸直角)	1.500	10154.1	-79.8	-1767.0	0.0	-17521.6	-798.2

(6) P2 部材15

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	8150.3	24.0	0.0	0.0	0.0	123.7
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-13.8	-1517.2	0.0	0.0	0.0	-6943.5
水平震度荷重 X' (-)	---	13.8	1517.2	0.0	0.0	0.0	6943.5
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1735.0	0.0	-11347.5	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1735.0	0.0	11347.5	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	8136.4	-1493.1	0.0	0.0	0.0	-6819.8
地震時 (橋軸直角)	1.500	8150.3	24.0	-1735.0	0.0	-11347.5	123.7

(7) P2 部材16

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	8864.4	24.0	0.0	0.0	0.0	187.3
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-13.8	-1662.8	0.0	0.0	0.0	-11156.9
水平震度荷重 X' (-)	---	13.8	1662.8	0.0	0.0	0.0	11156.9
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1877.8	0.0	-16134.4	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1877.8	0.0	16134.4	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	8850.6	-1638.8	0.0	0.0	0.0	-10969.6

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
地震時 (橋軸直角)	1.500	8864.4	24.0	-1877.8	0.0	-16134.4	187.3

(8) P2 部材17

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.200							
死荷重 (St.)	---	9457.3	24.0	0.0	0.0	0.0	240.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-13.8	-1783.7	0.0	0.0	0.0	-14948.1
水平震度荷重 X' (-)	---	13.8	1783.7	0.0	0.0	0.0	14948.1
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1996.4	0.0	-20396.1	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1996.4	0.0	20396.1	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	9443.5	-1759.7	0.0	0.0	0.0	-14707.9
地震時 (橋軸直角)	1.500	9457.3	24.0	-1996.4	0.0	-20396.1	240.2

(9) P3 部材22

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	8150.3	-24.0	0.0	0.0	0.0	-123.7
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	13.8	-1517.2	0.0	0.0	0.0	-6943.5
水平震度荷重 X' (-)	---	-13.8	1517.2	0.0	0.0	0.0	6943.5
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1735.0	0.0	-11347.5	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1735.0	0.0	11347.5	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	8164.1	-1541.2	0.0	0.0	0.0	-7067.2
地震時 (橋軸直角)	1.500	8150.3	-24.0	-1735.0	0.0	-11347.5	-123.7

(10) P3 部材23

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	8864.4	-24.0	0.0	0.0	0.0	-187.3
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	13.8	-1662.8	0.0	0.0	0.0	-11156.9
水平震度荷重 X' (-)	---	-13.8	1662.8	0.0	0.0	0.0	11156.9
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1877.8	0.0	-16134.4	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1877.8	0.0	16134.4	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	8878.3	-1686.8	0.0	0.0	0.0	-11344.3
地震時 (橋軸直角)	1.500	8864.4	-24.0	-1877.8	0.0	-16134.4	-187.3

(11) P3 部材24

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.200							
死荷重 (St.)	---	9457.3	-24.0	0.0	0.0	0.0	-240.2

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	13.8	-1783.7	0.0	0.0	0.0	-14948.1
水平震度荷重 X' (-)	---	-13.8	1783.7	0.0	0.0	0.0	14948.1
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1996.4	0.0	-20396.1	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1996.4	0.0	20396.1	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	9471.2	-1807.7	0.0	0.0	0.0	-15188.3
地震時 (橋軸直角)	1.500	9457.3	-24.0	-1996.4	0.0	-20396.1	-240.2

(12) P4 部材29

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	8847.0	79.8	0.0	0.0	0.0	411.1
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-42.5	-1521.8	0.0	0.0	0.0	-6967.6
水平震度荷重 X' (-)	---	42.5	1521.8	0.0	0.0	0.0	6967.6
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1505.6	0.0	-9585.6	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1505.6	0.0	9585.6	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	8804.6	-1442.0	0.0	0.0	0.0	-6556.5
地震時 (橋軸直角)	1.500	8847.0	79.8	-1505.6	0.0	-9585.6	411.1

(13) P4 部材30

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.650							
死荷重 (St.)	---	9561.2	79.8	0.0	0.0	0.0	622.6
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-42.5	-1667.5	0.0	0.0	0.0	-11193.5
水平震度荷重 X' (-)	---	42.5	1667.5	0.0	0.0	0.0	11193.5
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1648.4	0.0	-13764.6	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1648.4	0.0	13764.6	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	9518.8	-1587.7	0.0	0.0	0.0	-10570.9
地震時 (橋軸直角)	1.500	9561.2	79.8	-1648.4	0.0	-13764.6	622.6

(14) P4 部材31

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.200							
死荷重 (St.)	---	10154.1	79.8	0.0	0.0	0.0	798.2
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	-42.5	-1788.4	0.0	0.0	0.0	-14995.0
水平震度荷重 X' (-)	---	42.5	1788.4	0.0	0.0	0.0	14995.0
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1767.0	0.0	-17521.6	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1767.0	0.0	17521.6	0.0

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
地震時 (橋軸)	1.500	10111.7	-1708.6	0.0	0.0	0.0	-14196.7
地震時 (橋軸直角)	1.500	10154.1	79.8	-1767.0	0.0	-17521.6	798.2

(15) A2 部材34

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 5.300							
死荷重 (St.)	---	5615.8	-254.8	0.0	0.0	0.0	-1350.5
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	101.2	-1572.7	0.0	0.0	0.0	-6711.4
水平震度荷重 X' (-)	---	-101.2	1572.7	0.0	0.0	0.0	6711.4
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1282.1	0.0	-6950.2	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1282.1	0.0	6950.2	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	5717.0	-1827.5	0.0	0.0	0.0	-8061.9
地震時 (橋軸直角)	1.500	5615.8	-254.8	-1282.1	0.0	-6950.2	-1350.5

(16) A2 部材35

荷重ケース名称	許容割増	N' (kN)	S _{yp} (kN)	S _{zp} (kN)	T (kNm)	M _{yp} (kNm)	M _{zp} (kNm)
X = 2.200							
死荷重 (St.)	---	6863.2	-254.8	0.0	0.0	0.0	-1911.1
死荷重 (Non St.)	---	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
水平震度荷重 X' (+)	---	101.2	-1827.1	0.0	0.0	0.0	-10451.3
水平震度荷重 X' (-)	---	-101.2	1827.1	0.0	0.0	0.0	10451.3
水平震度荷重 Z' (+)	---	0.0	0.0	-1531.5	0.0	-10045.2	0.0
水平震度荷重 Z' (-)	---	0.0	0.0	1531.5	0.0	10045.2	0.0
地震時 (橋軸)	1.500	6964.4	-2081.9	0.0	0.0	0.0	-12362.3
地震時 (橋軸直角)	1.500	6863.2	-254.8	-1531.5	0.0	-10045.2	-1911.1

3.3 照査一覧

3.3.1 一覧 [ランから]

(1) 応力度・耐力等の照査

許容曲げ応力度の照査 [OK]

許容せん断応力度の照査 [OK]

3.3.2 応力度・耐力等の照査

(1) 許容曲げ応力度の照査 [OK]

σ'_c : コンクリートの最大圧縮応力
 σ_s : 鉄筋の最大引張応力
 σ'_s : 鉄筋の最大圧縮応力

1) A1 部材2 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 5.300			
地震時 (橋軸)	1.06 < 10.50 OK	15.78 < 270.00 OK	13.86 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	0.50 < 12.00 OK	0.55 < 295.00 OK	7.24 < 270.00 OK

2) A1 部材3 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.200			
地震時 (橋軸)	1.72 < 10.50 OK	35.26 < 270.00 OK	21.87 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	0.68 < 12.00 OK	1.66 < 295.00 OK	9.77 < 270.00 OK

3) P1 部材8 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	2.46 < 10.50 OK	20.18 < 270.00 OK	33.58 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	1.72 < 12.00 OK	4.03 < 295.00 OK	25.02 < 270.00 OK

4) P1 部材9 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	3.93 < 10.50 OK	61.14 < 270.00 OK	52.02 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	2.38 < 12.00 OK	14.74 < 295.00 OK	34.28 < 270.00 OK

5) P1 部材10 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.200			
地震時 (橋軸)	5.25 < 10.50 OK	102.85 < 270.00 OK	68.20 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	3.05 < 12.00 OK	28.60 < 295.00 OK	43.67 < 270.00 OK

6) P2 部材15 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	2.27 < 10.50 OK	19.05 < 270.00 OK	31.00 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	1.86 < 12.00 OK	9.72 < 295.00 OK	26.98 < 270.00 OK

7) P2 部材16 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	3.65 < 10.50 OK	57.25 < 270.00 OK	48.27 < 270.00 OK

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
地震時 (橋軸直角)	2.65 < 12.00 OK	26.97 < 295.00 OK	38.13 < 270.00 OK

8) P2 部材17 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.200			
地震時 (橋軸)	4.88 < 10.50 OK	96.22 < 270.00 OK	63.49 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	3.41 < 12.00 OK	46.54 < 295.00 OK	48.66 < 270.00 OK

9) P3 部材22 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	2.35 < 10.50 OK	21.10 < 270.00 OK	32.02 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	1.86 < 12.00 OK	9.72 < 295.00 OK	26.98 < 270.00 OK

10) P3 部材23 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	3.77 < 10.50 OK	61.30 < 270.00 OK	49.79 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	2.65 < 12.00 OK	26.97 < 295.00 OK	38.13 < 270.00 OK

11) P3 部材24 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.200			
地震時 (橋軸)	5.04 < 10.50 OK	101.76 < 270.00 OK	65.39 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	3.41 < 12.00 OK	46.54 < 295.00 OK	48.66 < 270.00 OK

12) P4 部材29 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	2.20 < 10.50 OK	13.86 < 270.00 OK	30.25 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	1.72 < 12.00 OK	4.03 < 295.00 OK	25.02 < 270.00 OK

13) P4 部材30 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.650			
地震時 (橋軸)	3.51 < 10.50 OK	47.98 < 270.00 OK	46.91 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	2.38 < 12.00 OK	14.74 < 295.00 OK	34.28 < 270.00 OK

14) P4 部材31 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	$\sigma'_{s'}$ (N/mm ²)
X = 2.200			
地震時 (橋軸)	4.72 < 10.50 OK	84.61 < 270.00 OK	61.83 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	3.05 < 12.00 OK	28.60 < 295.00 OK	43.67 < 270.00 OK

15) A2 部材34 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 5.300			
地震時 (橋軸)	1.63 < 10.50 OK	37.05 < 270.00 OK	20.51 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	0.50 < 12.00 OK	0.55 < 295.00 OK	7.24 < 270.00 OK

16) A2 部材35 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
X = 2.200			
地震時 (橋軸)	2.51 < 10.50 OK	67.68 < 270.00 OK	30.93 < 270.00 OK
地震時 (橋軸直角)	0.68 < 12.00 OK	1.66 < 295.00 OK	9.77 < 270.00 OK

(2) 許容せん断応力度の照査 [OK]

τ_m : 平均最大応力度
 A_w : 斜引張鉄筋量

1) A1 部材2 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 5.300		
地震時 (橋軸)	0.06 < 0.29 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.06 < 0.16 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

2) A1 部材3 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 2.200		
地震時 (橋軸)	0.07 < 0.29 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.07 < 0.16 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

3) P1 部材8 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.16 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.14 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

4) P1 部材9 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.17 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.15 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

5) P1 部材10 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 2.200		
地震時 (橋軸)	0.18 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.16 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

6) P2 部材15 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.15 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.16 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

7) P2 部材16 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.16 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.17 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

8) P2 部材17 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.200		
地震時 (橋軸)	0.17 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.19 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

9) P3 部材22 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.15 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.16 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

10) P3 部材23 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.16 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.17 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

11) P3 部材24 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.200		
地震時 (橋軸)	0.18 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.19 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

12) P4 部材29 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.14 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.14 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

13) P4 部材30 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.650		
地震時 (橋軸)	0.16 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.15 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

14) P4 部材31 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.200		
地震時 (橋軸)	0.17 < 0.32 OK(y _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)
地震時 (橋軸直角)	0.16 < 0.23 OK(z _p)	0.0 < 993.0 OK(z _p)

15) A2 部材34 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 5.300		

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
地震時 (橋軸)	0.08 < 0.29 OK(y ρ)	0.0 < 993.0 OK(z ρ)
地震時 (橋軸直角)	0.06 < 0.16 OK(z ρ)	0.0 < 993.0 OK(z ρ)

16) A2 部材35 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	Aw (mm ²)
X = 2.200		
地震時 (橋軸)	0.10 < 0.29 OK(y ρ)	0.0 < 993.0 OK(z ρ)
地震時 (橋軸直角)	0.07 < 0.16 OK(z ρ)	0.0 < 993.0 OK(z ρ)

3.4 断面計算

3.4.1 標準出力

(1) 一覧

1) 曲げ応力度一覧

応力度結果

部材名称 : A1 部材2

照査位置 : X = 5.300

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -5361.0 5514.6	1.06 < 10.50 13.86 < 270.00	x= -0.943, α = 0 15.78 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -6950.2 1350.5 5615.8	0.50 < 12.00 7.24 < 270.00	x= 3.215, α = 9 0.55 < 295.00

部材名称 : A1 部材3

照査位置 : X = 2.200

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -8540.2 6762.0	1.72 < 10.50 21.87 < 270.00	x= -0.794, α = 0 35.26 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -10045.2 1911.1 6863.2	0.68 < 12.00 9.77 < 270.00	x= 2.997, α = 9 1.66 < 295.00

部材名称 : P1 部材8

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -7378.7 8889.5	2.46 < 10.50 33.58 < 270.00	x= -1.344, α = 0 20.18 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -9585.6 -411.1 8847.0	1.72 < 12.00 25.02 < 270.00	x= -4.510, α = 282 4.03 < 295.00

部材名称 : P1 部材9

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -11816.1 9603.7	3.93 < 10.50 52.02 < 270.00	x= -1.021, α = 0 61.14 < 270.00

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸直角)	1.500 -13764.6 -622.6 9561.2	2.38 < 12.00 34.28 < 270.00	x= -3.699, α = 283 14.74 < 295.00

部材名称 : P1 部材10

照査位置 : X = 2.200

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -15793.2 10196.6	5.25 < 10.50 68.20 < 270.00	x= -0.902, α = 0 102.85 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -17521.6 -798.2 10154.1	3.05 < 12.00 43.67 < 270.00	x= -3.211, α = 283 28.60 < 295.00

部材名称 : P2 部材15

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -6819.8 8136.4	2.27 < 10.50 31.00 < 270.00	x= -1.334, α = 0 19.05 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -11347.5 123.7 8150.3	1.86 < 12.00 26.98 < 270.00	x= 3.702, α = 87 9.72 < 295.00

部材名称 : P2 部材16

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -10969.6 8850.6	3.65 < 10.50 48.27 < 270.00	x= -1.017, α = 0 57.25 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -16134.4 187.3 8864.4	2.65 < 12.00 38.13 < 270.00	x= 2.976, α = 87 26.97 < 295.00

部材名称 : P2 部材17

照査位置 : X = 2.200

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート 鉄筋	σ_c' (N/mm ²) σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -14707.9 9443.5	4.88 < 63.49 <	10.50 270.00	x= -0.899, α = 0 96.22 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -20396.1 240.2 9457.3	3.41 < 48.66 <	12.00 270.00	x= 2.611, α = 87 46.54 < 295.00

部材名称 : P3 部材22

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート 鉄筋	σ_c' (N/mm ²) σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -7067.2 8164.1	2.35 < 32.02 <	10.50 270.00	x= -1.301, α = 0 21.10 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -11347.5 -123.7 8150.3	1.86 < 26.98 <	12.00 270.00	x= -3.702, α = 273 9.72 < 295.00

部材名称 : P3 部材23

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート 鉄筋	σ_c' (N/mm ²) σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -11344.3 8878.3	3.77 < 49.79 <	10.50 270.00	x= -0.998, α = 0 61.30 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -16134.4 -187.3 8864.4	2.65 < 38.13 <	12.00 270.00	x= -2.976, α = 273 26.97 < 295.00

部材名称 : P3 部材24

照査位置 : X = 2.200

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート 鉄筋	σ_c' (N/mm ²) σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α (°) 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -15188.3 9471.2	5.04 < 65.39 <	10.50 270.00	x= -0.887, α = 0 101.76 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -20396.1 -240.2 9457.3	3.41 < 48.66 <	12.00 270.00	x= -2.611, α = 273 46.54 < 295.00

部材名称 : P4 部材29

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -6556.5 8804.6	2.20 < 10.50 30.25 < 270.00	x= -1.464, α = 0 13.86 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -9585.6 411.1 8847.0	1.72 < 12.00 25.02 < 270.00	x= 4.510, α = 78 4.03 < 295.00

部材名称 : P4 部材30

照査位置 : X = 2.650

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -10570.9 9518.8	3.51 < 10.50 46.91 < 270.00	x= -1.089, α = 0 47.98 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -13764.6 622.6 9561.2	2.38 < 12.00 34.28 < 270.00	x= 3.699, α = 77 14.74 < 295.00

部材名称 : P4 部材31

照査位置 : X = 2.200

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -14196.7 10111.7	4.72 < 10.50 61.83 < 270.00	x= -0.948, α = 0 84.61 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -17521.6 798.2 10154.1	3.05 < 12.00 43.67 < 270.00	x= 3.211, α = 77 28.60 < 295.00

部材名称 : A2 部材34

照査位置 : X = 5.300

荷重ケース名称	割増係数 断面力Myp(kNm) 断面力Mzp(kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 $\alpha(^{\circ})$ 鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	1.500 0.0 -8061.9 5717.0	1.63 < 10.50 20.51 < 270.00	x= -0.747, α = 0 37.05 < 270.00
地震時 (橋軸直角)	1.500 -6950.2 -1350.5 5615.8	0.50 < 12.00 7.24 < 270.00	x= -3.215, α = 351 0.55 < 295.00

部材名称 : A2 部材35

照査位置 : X = 2.200

荷重ケース名称	割増係数 断面力My _p (kNm) 断面力Mz _p (kNm) 軸力N'(kN)	圧縮応力度 コンクリート σ _c ' (N/mm ²) 鉄筋 σ _s ' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 中立軸 x(m)角度 α(°) 鉄筋 σ _s
地震時(橋軸)	1.500 0.0 -12362.3 6964.4	2.51 < 10.50 30.93 < 270.00	x= -0.672, α= 0 67.68 < 270.00
地震時(橋軸直角)	1.500 -10045.2 -1911.1 6863.2	0.68 < 12.00 9.77 < 270.00	x= -2.997, α= 351 1.66 < 295.00

抵抗曲げ結果

A1 部材2

X = 5.300

荷重ケース名称	Mr(Max)(kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σ _c ' (N/mm ²) 鉄筋 σ _s ' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σ _s
	Mr(Min)(kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σ _c ' (N/mm ²) 鉄筋 σ _s ' (N/mm ²)	鉄筋 σ _s
地震時(橋軸)	33172.0 0.505 180	6.61 75.59	270.00
	33172.0 0.505 360	6.61 75.59	270.00
地震時(橋軸直角)	108827.3 1.237 11	9.45 127.73	297.00
	108827.3 1.237 191	9.45 127.73	297.00

A1 部材3

X = 2.200

荷重ケース名称	Mr(Max)(kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σ _c ' (N/mm ²) 鉄筋 σ _s ' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σ _s
	Mr(Min)(kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σ _c ' (N/mm ²) 鉄筋 σ _s ' (N/mm ²)	鉄筋 σ _s
地震時(橋軸)	34117.5 0.517 180	6.82 78.57	270.00
	34117.5 0.517 360	6.82 78.57	270.00
地震時(橋軸直角)	113415.1 1.270 11	9.69 131.30	297.00
	113415.1 1.270 191	9.69 131.30	297.00

P1 部材8

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28261.0 0.704 180	9.20 114.47	270.00
	28261.0 0.704 0	9.20 114.47	270.00
地震時 (橋軸直角)	53744.0 1.749 99	10.19 140.83	297.00
	53744.0 1.749 279	10.19 140.83	297.00

P1 部材9

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28813.7 0.714 180	9.40 117.27	270.00
	28813.7 0.714 0	9.40 117.27	270.00
地震時 (橋軸直角)	54785.7 1.780 100	10.43 144.27	297.00
	54785.7 1.780 280	10.43 144.27	297.00

P1 部材10

X = 2.200

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	29270.5 0.722 180	9.56 119.58	270.00
	29270.5 0.722 0	9.56 119.58	270.00

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸直角)	55714.5 1.800 100	10.60 146.79	297.00
	55714.5 1.800 280	10.60 146.79	297.00

P2 部材15

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	27675.6 0.693 180	8.99 111.49	270.00
	27675.6 0.693 0	8.99 111.49	270.00
地震時 (橋軸直角)	50287.5 1.634 88	8.85 122.56	270.00
	50287.5 1.634 268	8.85 122.56	270.00

P2 部材16

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28230.9 0.703 180	9.19 114.32	270.00
	28230.9 0.703 0	9.19 114.32	270.00
地震時 (橋軸直角)	51419.6 1.662 88	9.06 125.60	270.00
	51419.6 1.662 268	9.06 125.60	270.00

P2 部材17

X = 2.200

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28689.9 0.711 180	9.35 116.65	270.00
	28689.9 0.711 0	9.35 116.65	270.00
地震時 (橋軸直角)	52372.6 1.683 87	9.22 128.03	270.00
	52372.6 1.683 267	9.22 128.03	270.00

P3 部材22

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	27697.2 0.693 180	9.00 111.60	270.00
	27697.2 0.693 0	9.00 111.60	270.00
地震時 (橋軸直角)	50287.5 1.634 92	8.85 122.56	270.00
	50287.5 1.634 272	8.85 122.56	270.00

P3 部材23

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28252.4 0.703 180	9.20 114.43	270.00
	28252.4 0.703 0	9.20 114.43	270.00

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸直角)	51419.6 1.662 92	9.06 125.60	270.00
	51419.6 1.662 272	9.06 125.60	270.00

P3 部材24

X = 2.200

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28711.3 0.712 180	9.36 116.76	270.00
	28711.3 0.712 0	9.36 116.76	270.00
地震時 (橋軸直角)	52372.6 1.683 93	9.22 128.03	270.00
	52372.6 1.683 273	9.22 128.03	270.00

P4 部材29

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	28195.2 0.702 180	9.18 114.14	270.00
	28195.2 0.702 0	9.18 114.14	270.00
地震時 (橋軸直角)	53744.0 1.749 81	10.19 140.83	297.00
	53744.0 1.749 261	10.19 140.83	297.00

P4 部材30

X = 2.650

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 $\alpha(^{\circ})$	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σ_s
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 $\alpha(^{\circ})$	コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	28748.1 0.712 180	9.38 116.94	270.00
	28748.1 0.712 0	9.38 116.94	270.00
地震時 (橋軸直角)	54785.7 1.780 80	10.43 144.27	297.00
	54785.7 1.780 260	10.43 144.27	297.00

P4 部材31

X = 2.200

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 $\alpha(^{\circ})$	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σ_s
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 $\alpha(^{\circ})$	コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	29205.2 0.720 180	9.54 119.25	270.00
	29205.2 0.720 0	9.54 119.25	270.00
地震時 (橋軸直角)	55714.5 1.800 80	10.60 146.79	297.00
	55714.5 1.800 260	10.60 146.79	297.00

A2 部材34

X = 5.300

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 $\alpha(^{\circ})$	圧縮応力度 コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σ_s
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 $\alpha(^{\circ})$	コンクリート σ_c' (N/mm ²) 鉄筋 σ_s' (N/mm ²)	鉄筋 σ_s
地震時 (橋軸)	33325.8 0.507 180	6.65 76.08	270.00
	33325.8 0.507 360	6.65 76.08	270.00

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸直角)	108827.3 1.237 169	9.45 127.73	297.00
	108827.3 1.237 349	9.45 127.73	297.00

A2 部材35

X = 2.200

荷重ケース名称	Mr(Max) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	圧縮応力度 コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	引張応力度(N/mm ²) 鉄筋 σs
	Mr(Min) (kNm) 中立軸 x(m) 角度 α(°)	コンクリート σc' (N/mm ²) 鉄筋 σs' (N/mm ²)	鉄筋 σs
地震時 (橋軸)	34270.4 0.519 180	6.86 79.05	270.00
	34270.4 0.519 360	6.86 79.05	270.00
地震時 (橋軸直角)	113415.1 1.270 169	9.69 131.30	297.00
	113415.1 1.270 349	9.69 131.30	297.00

2) せん断応力度一覧

道示-IV

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力 せん断力 曲げモーメント 有効高さ 有効幅 桁高変化量 許容せん断応力度 許容せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋許容応力 τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮) τm照査用許容割増 (τa1, τa2用)α		平均せん断応力度 (τa1と比較) 平均せん断応力度 (τa2と比較) 斜引張鉄筋量 せん断力 (有効高変化影響) せん断スパン割増係数 軸方向圧縮力補正係数 スパン低減係数 有効高dに関する補正係数 ptに関する補正係数 Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮) Aw算出用のSc Aw算出用のσsa (Cds考慮) τa1 (N/mm ²)		τm (N/mm ²) τm (N/mm ²) Aw (mm ²) Sh (kN) Cdc CN Cds Ce Cpt τa1 (N/mm ²) Sc (kN) σsa (N/mm ²)	
	zp	yp	zp	yp	zp	yp
A1 部材2 X = 5.300 地震時 (橋軸)	5514.6 0.0 0.0 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	5514.6 -1317.9 -5361.0 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.16 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.06 < 0.06 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.29 2.85 2383.2 1317.9 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00
A1 部材2 X = 5.300 地震時 (橋軸直角)	5615.8 -1282.1 -6950.2 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	5615.8 254.8 1350.5 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.06 < 0.06 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.16 2.85 993.0 1282.1 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.01 < 0.01 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.29 2.85 2383.2 254.8 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00
A1 部材3 X = 2.200 地震時 (橋軸)	6762.0 0.0 0.0 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	6762.0 -1572.3 -8540.2 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.16 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.07 < 0.07 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.29 2.85 2383.2 1572.3 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00
A1 部材3 X = 2.200 地震時 (橋軸直角)	6863.2 -1531.5 -10045.2 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	6863.2 254.8 1911.1 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.07 < 0.07 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.16 2.85 993.0 1531.5 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.01 < 0.01 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00	0.29 2.85 2383.2 254.8 1.000 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力 せん断力 曲げモーメント 有効高さ 有効幅 桁高変化量 許容せん断応力度 許容せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋許容応力 τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮) τm照査用許容割増 (τa1, τa2用)α		平均せん断応力度(τa1と比較) 平均せん断応力度(τa2と比較) 斜引張鉄筋量 せん断力(有効高変化影響) せん断スパン割増係数 軸方向圧縮力補正係数 スパン低減係数 有効高dに関する補正係数 ptに関する補正係数 Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮) Aw算出用のSc Aw算出用のσsa (Cds考慮) τa1(N/mm ²)		τm(N/mm ²) τm(N/mm ²) Aw(mm ²) Sh(kN) Cdc CN Cds Ce Cpt τa1(N/mm ²) Sc(kN) σsa(N/mm ²)	
	zp	yp	zp	yp	zp	yp
P1 部材8 X = 2.650 地震時 (橋軸)	8889.5 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8889.5 -1601.7 -7378.7 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.16 < 0.16 < 0.0 < 1601.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 1601.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00
P1 部材8 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	8847.0 -1505.6 -9585.6 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8847.0 -79.8 -411.1 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.14 < 0.14 < 0.0 < 1505.6 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 1505.6 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.01 < 0.01 < 0.0 < 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00
P1 部材9 X = 2.650 地震時 (橋軸)	9603.7 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9603.7 -1747.3 -11816.1 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.17 < 0.17 < 0.0 < 1747.3 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 1747.3 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00
P1 部材9 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	9561.2 -1648.4 -13764.6 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9561.2 -79.8 -622.6 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.15 < 0.15 < 0.0 < 1648.4 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 1648.4 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.01 < 0.01 < 0.0 < 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力	N'(kN)	平均せん断応力度(τa1と比較)	τm(N/mm ²)
	せん断力	S(kN)	平均せん断応力度(τa2と比較)	τm(N/mm ²)
	曲げモーメント	M(kNm)	斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)
	有効高さ	d(m)	せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)
	有効幅	b(m)	せん断スパン割増係数	Cdc
	桁高変化量	tanβ+tany	軸方向圧縮力補正係数	CN
	許容せん断応力度	τa1(N/mm ²)	スパン低減係数	Cds
	許容せん断応力度	τa2(N/mm ²)	有効高dに関する補正係数	Ce
	斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	ptに関する補正係数	Cpt
	斜引張鉄筋間隔	a(m)	Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮)	τa1(N/mm ²)
	斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	Aw算出用のSc	Sc(kN)
	斜引張鉄筋許容応力	σs(N/mm ²)	Aw算出用のσsa (Cds考慮)	σsa(N/mm ²)
	τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮)	τa1(N/mm ²)		
	τm照査用許容割増 (τa1,τa2用)α			
	zp	yp	zp	yp
P1 部材10 X = 2.200 地震時 (橋軸)	10196.6 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	10196.6 -1868.2 -15793.2 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.23 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.18 < 0.32 0.18 < 2.85 0.0 < 1191.6 1868.2 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00
P1 部材10 X = 2.200 地震時 (橋軸直角)	10154.1 -1767.0 -17521.6 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	10154.1 -79.8 -798.2 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.16 < 0.23 0.16 < 2.85 0.0 < 993.0 1767.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.01 < 0.32 0.01 < 2.85 0.0 < 1191.6 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00
P2 部材15 X = 2.650 地震時 (橋軸)	8136.4 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8136.4 -1493.1 -6819.8 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.23 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.15 < 0.32 0.15 < 2.85 0.0 < 1191.6 1493.1 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00
P2 部材15 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	8150.3 -1735.0 -11347.5 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8150.3 24.0 123.7 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.16 < 0.23 0.16 < 2.85 0.0 < 993.0 1735.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.00 < 0.32 0.00 < 2.85 0.0 < 1191.6 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力 せん断力 曲げモーメント 有効高さ 有効幅 桁高変化量 許容せん断応力度 許容せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋許容応力 τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮) τm照査用許容割増 (τa1, τa2用)α		N' (kN) S (kN) M (kNm) d (m) b (m) tanβ+tany τa1 (N/mm ²) τa2 (N/mm ²) Aw (mm ²) a (m) θ (°) σs (N/mm ²) τa1 (N/mm ²)		平均せん断応力度(τa1と比較) 平均せん断応力度(τa2と比較) 斜引張鉄筋量 せん断力(有効高変化影響) せん断スパン割増係数 軸方向圧縮力補正係数 スパン低減係数 有効高dに関する補正係数 ptに関する補正係数 Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮) Aw算出用のS c Aw算出用のσsa (Cds考慮) τa1 (N/mm ²)		τm (N/mm ²) τm (N/mm ²) Aw (mm ²) Sh (kN) Cdc CN Cds Ce Cpt τa1 (N/mm ²) Sc (kN) σsa (N/mm ²)	
	zp	yp	zp	yp	zp	yp		
P2 部材16 X = 2.650 地震時 (橋軸)	8850.6 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8850.6 -1638.8 -10969.6 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.16 < 0.16 < 0.0 < 1638.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 1638.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P2 部材16 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	8864.4 -1877.8 -16134.4 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8864.4 24.0 187.3 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.17 < 0.17 < 0.0 < 1877.8 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 1877.8 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.00 < 0.00 < 0.0 < 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P2 部材17 X = 2.200 地震時 (橋軸)	9443.5 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9443.5 -1759.7 -14707.9 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.17 < 0.17 < 0.0 < 1759.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 1759.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P2 部材17 X = 2.200 地震時 (橋軸直角)	9457.3 -1996.4 -20396.1 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9457.3 24.0 240.2 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.19 < 0.19 < 0.0 < 1996.4 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 1996.4 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.00 < 0.00 < 0.0 < 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力 せん断力 曲げモーメント 有効高さ 有効幅 桁高変化量 許容せん断応力度 許容せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋許容応力 τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮) τm照査用許容割増 (τa1, τa2用)α		平均せん断応力度(τa1と比較) 平均せん断応力度(τa2と比較) 斜引張鉄筋量 せん断力(有効高変化影響) せん断スパン割増係数 軸方向圧縮力補正係数 スパン低減係数 有効高dに関する補正係数 ptに関する補正係数 Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮) Aw算出用のSc Aw算出用のσsa (Cds考慮) τa1(N/mm ²)		τm(N/mm ²) τm(N/mm ²) Aw(mm ²) Sh(kN) Cdc CN Cds Ce Cpt τa1(N/mm ²) Sc(kN) σsa(N/mm ²)	
	zp	yp	zp	yp	zp	yp
P3 部材22 X = 2.650 地震時 (橋軸)	8164.1 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8164.1 -1541.2 -7067.2 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.23 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.15 < 0.32 0.15 < 2.85 0.0 < 1191.6 1541.2 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P3 部材22 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	8150.3 -1735.0 -11347.5 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8150.3 -24.0 -123.7 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.16 < 0.23 0.16 < 2.85 0.0 < 993.0 1735.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.00 < 0.32 0.00 < 2.85 0.0 < 1191.6 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P3 部材23 X = 2.650 地震時 (橋軸)	8878.3 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8878.3 -1686.8 -11344.3 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.23 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.16 < 0.32 0.16 < 2.85 0.0 < 1191.6 1686.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P3 部材23 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	8864.4 -1877.8 -16134.4 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8864.4 -24.0 -187.3 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.17 < 0.23 0.17 < 2.85 0.0 < 993.0 1877.8 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.00 < 0.32 0.00 < 2.85 0.0 < 1191.6 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力	N'(kN)	平均せん断応力度(τa1と比較)		τm(N/mm ²)
	せん断力	S(kN)	平均せん断応力度(τa2と比較)		τm(N/mm ²)
	曲げモーメント	M(kNm)	斜引張鉄筋量		Aw(mm ²)
	有効高さ	d(m)	せん断力(有効高変化影響)		Sh(kN)
	有効幅	b(m)	せん断スパン割増係数		Cdc
	桁高変化量	tanβ+tany	軸方向圧縮力補正係数		CN
	許容せん断応力度	τa1(N/mm ²)	スパン低減係数		Cds
	許容せん断応力度	τa2(N/mm ²)	有効高dに関する補正係数		Ce
	斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	ptに関する補正係数		Cpt
	斜引張鉄筋間隔	a(m)	Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮)		τa1(N/mm ²)
	斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	Aw算出用のSc		Sc(kN)
	斜引張鉄筋許容応力	σs(N/mm ²)	Aw算出用のσsa (Cds考慮)		σsa(N/mm ²)
	τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮)	τa1(N/mm ²)			
	τm照査用許容割増 (τa1,τa2用)α				
	zp	yp	zp	yp	
P3 部材24 X = 2.200 地震時 (橋軸)	9471.2 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9471.2 -1807.7 -15188.3 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.23 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.18 < 0.32 0.18 < 2.85 0.0 < 1191.6 1807.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	
P3 部材24 X = 2.200 地震時 (橋軸直角)	9457.3 -1996.4 -20396.1 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9457.3 -24.0 -240.2 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.19 < 0.23 0.19 < 2.85 0.0 < 993.0 1996.4 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.00 < 0.32 0.00 < 2.85 0.0 < 1191.6 24.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	
P4 部材29 X = 2.650 地震時 (橋軸)	8804.6 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8804.6 -1442.0 -6556.5 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.23 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.14 < 0.32 0.14 < 2.85 0.0 < 1191.6 1442.0 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	
P4 部材29 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	8847.0 -1505.6 -9585.6 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	8847.0 79.8 411.1 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.14 < 0.23 0.14 < 2.85 0.0 < 993.0 1505.6 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.01 < 0.32 0.01 < 2.85 0.0 < 1191.6 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力 せん断力 曲げモーメント 有効高さ 有効幅 桁高変化量 許容せん断応力度 許容せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋許容応力 τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮) τm照査用許容割増 (τa1, τa2用)α		N' (kN) S (kN) M (kNm) d (m) b (m) tanβ+tany τa1 (N/mm²) τa2 (N/mm²) Aw (mm²) a (m) θ (°) σs (N/mm²) (τa1, τa2用)α		平均せん断応力度(τa1と比較) 平均せん断応力度(τa2と比較) 斜引張鉄筋量 せん断力(有効高変化影響) せん断スパン割増係数 軸方向圧縮力補正係数 スパン低減係数 有効高dに関する補正係数 ptに関する補正係数 Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮) Aw算出用のSc Aw算出用のσsa (Cds考慮) τa1 (N/mm²)		τm (N/mm²) τm (N/mm²) Aw (mm²) Sh (kN) Cdc CN Cds Ce Cpt τa1 (N/mm²) Sc (kN) σsa (N/mm²)	
	zp	yp	zp	yp	zp	yp		
P4 部材30 X = 2.650 地震時 (橋軸)	9518.8 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9518.8 -1587.7 -10570.9 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.16 < 0.16 < 0.0 < 1587.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 1587.7 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P4 部材30 X = 2.650 地震時 (橋軸直角)	9561.2 -1648.4 -13764.6 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	9561.2 79.8 622.6 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.15 < 0.15 < 0.0 < 1648.4 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 79.8 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.01 < 0.01 < 0.0 < 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P4 部材31 X = 2.200 地震時 (橋軸)	10111.7 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	10111.7 -1708.6 -14196.7 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.00 < 0.00 < 0.0 < 0.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.17 < 0.17 < 0.0 < 1708.6 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 1708.6 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		
P4 部材31 X = 2.200 地震時 (橋軸直角)	10154.1 -1767.0 -17521.6 4.8800 2.2000 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.23 1.500	10154.1 79.8 798.2 2.0450 5.0000 0.000 0.33 2.85 1191.6 0.1500 90.00 270.00 0.32 1.500	0.16 < 0.16 < 0.0 < 1767.0 1.000 1.000 1.000 0.606 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.23 2.85 993.0 79.8 1.000 1.000 1.000 1.000 1.137 0.23 2440.7 270.00	0.01 < 0.01 < 0.0 < 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00	0.32 2.85 1191.6 79.8 1.000 1.000 1.000 0.843 1.159 0.32 3296.7 270.00		

部材名称 照査位置 荷重ケース名称	軸力	N'(kN)	平均せん断応力度(τa1と比較)	τm(N/mm ²)
	せん断力	S(kN)	平均せん断応力度(τa2と比較)	τm(N/mm ²)
	曲げモーメント	M(kNm)	斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)
	有効高さ	d(m)	せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)
	有効幅	b(m)	せん断スパン割増係数	Cdc
	桁高変化量	tanβ+tany	軸方向圧縮力補正係数	CN
	許容せん断応力度	τa1(N/mm ²)	スパン低減係数	Cds
	許容せん断応力度	τa2(N/mm ²)	有効高dに関する補正係数	Ce
	斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	ptに関する補正係数	Cpt
	斜引張鉄筋間隔	a(m)	Aw算出用のτa1 (Ce Cpt CN考慮)	τa1(N/mm ²)
	斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	Aw算出用のSc	Sc(kN)
	斜引張鉄筋許容応力	σs(N/mm ²)	Aw算出用のσsa (Cds考慮)	σsa(N/mm ²)
	τm照査用のτa1 (Ce Cpt CN Cdc考慮)	τa1(N/mm ²)		
	τm照査用許容割増 (τa1,τa2用)α			
	zp	yp	zp	yp
A2 部材34 X = 5.300 地震時 (橋軸)	5717.0 0.0 0.0 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	5717.0 -1827.5 -8061.9 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.00 < 0.16 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.08 < 0.29 0.08 < 2.85 0.0 < 2383.2 1827.5 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00
A2 部材34 X = 5.300 地震時 (橋軸直角)	5615.8 -1282.1 -6950.2 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	5615.8 -254.8 -1350.5 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.06 < 0.16 0.06 < 2.85 0.0 < 993.0 1282.1 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.01 < 0.29 0.01 < 2.85 0.0 < 2383.2 254.8 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00
A2 部材35 X = 2.200 地震時 (橋軸)	6964.4 0.0 0.0 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	6964.4 -2081.9 -12362.3 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.00 < 0.16 0.00 < 2.85 0.0 < 993.0 0.0 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.10 < 0.29 0.10 < 2.85 0.0 < 2383.2 2081.9 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00
A2 部材35 X = 2.200 地震時 (橋軸直角)	6863.2 -1531.5 -10045.2 11.6641 1.9657 0.000 0.33 2.85 993.0 0.1500 90.00 270.00 0.16 1.500	6863.2 -254.8 -1911.1 1.8547 11.7725 0.000 0.33 2.85 2383.2 0.1500 90.00 270.00 0.29 1.500	0.07 < 0.16 0.07 < 2.85 0.0 < 993.0 1531.5 1.000 1.000 1.000 0.500 0.989 0.16 3740.0 270.00	0.01 < 0.29 0.01 < 2.85 0.0 < 2383.2 254.8 1.000 1.000 1.000 0.872 1.003 0.29 6300.7 270.00