

UC-win/Section サンプルデータ

出力例

SamplesJ002

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 M- 特性を自動作成するための荷重ケースの選択	3
2.1.2 橋の重要度および橋種の設定	3
2.1.3 限界状態設計オプション	3
2.2 RC矩形	4
2.2.1 準拠基準	4
2.2.2 寸法データ	4
2.2.3 材料	4
(1) 鉄筋	4
(2) コンクリート	5
2.2.4 応力度耐力等の照査用パラメータ	5
(1) 設計基準	5
1) アウトライン	5
a) コンクリート	5
2) 鉄筋	5
2.2.5 $\mu, My0$ オプション	5
2.3 PC箱桁	6
2.3.1 準拠基準	6
2.3.2 寸法データ	6
2.3.3 材料	6
(1) 鉄筋	6
(2) コンクリート	7
(3) PC鋼棒	7
2.3.4 応力度耐力等の照査用パラメータ	7
(1) 設計基準	7
1) アウトライン	7
a) $ck=40$	7
2) プレストレス	7
a) PC-右	7
b) PC-左	8
3) 鉄筋	8
2.4 検討部材データ	9
2.4.1 PC箱桁	9
(1) 着目点 1	9
1) 断面力データ	9
(2) 着目点 2	9
1) 断面力データ	9
2.4.2 RC矩形	9
(1) 着目点 1	9
1) 断面力データ	9
(2) 着目点 2	10
1) 断面力データ	10
(3) 着目点 3	10
1) 断面力データ	10
3章 結果	11
3.1 照査一覧	12
3.1.1 一覧	12

(1) 応力度・耐力等の照査	12
3.1.2 応力度・耐力等の照査	13
(1) 許容曲げ応力度の照査 [NG 部材 1/2]	13
1) PC箱桁 [OK]	13
2) RC矩形 [NG]	13
(2) 許容せん断応力度の照査 [OK]	14
1) PC箱桁 [OK]	14
(3) 曲げ耐力の照査 [OK]	15
1) PC箱桁 [OK]	15
2) RC矩形 [OK]	15
(4) せん断耐力の照査 [OK]	16
1) PC箱桁 [OK]	16
2) RC矩形 [OK]	16
3.2 標準出力	17
3.2.1 一覧	17
(1) 曲げ応力度一覧	17
(2) せん断応力度一覧	20
(3) 曲げ耐力一覧	22
(4) せん断耐力一覧	25
3.2.2 詳細	26
(1) 曲げ結果書式1	26
1) 応力度計算	26
a) PC箱桁 - 着目点 1	26
b) PC箱桁 - 着目点 2	27
c) RC矩形 - 着目点 1	28
d) RC矩形 - 着目点 2	29
e) RC矩形 - 着目点 3	30
2) 耐力計算	31
a) PC箱桁 - 着目点 1	31
b) PC箱桁 - 着目点 2	32
c) RC矩形 - 着目点 1	33
d) RC矩形 - 着目点 2	34
e) RC矩形 - 着目点 3	35
(2) 曲げ結果書式2	36
1) 応力度計算	36
2) 耐力計算	38
(3) せん断結果書式1	40
1) 応力度計算	40
a) PC箱桁 - 着目点 1	40
b) PC箱桁 - 着目点 2	41
2) 耐力計算	42
a) PC箱桁 - 着目点 1	42
b) PC箱桁 - 着目点 2	43
c) RC矩形 - 着目点 1	44
d) RC矩形 - 着目点 2	45
e) RC矩形 - 着目点 3	46
(4) せん断結果書式2	47
1) 応力度計算	47
2) 耐力計算	48

1章 一般事項

ファイル名: SamplesJ002.rc2

製品名 : UC-win/Section (3.01.00)

タイトル : サンプルデ - タ (SamplesJ002)

2章 入力データ

2.1 モデル設定

2.1.1 M- 特性を自動作成するための荷重ケースの選択

荷重ケース名称 : なし

2.1.2 橋の重要度および橋種の設定

B種, 一般の橋

2.1.3 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 : [ON]

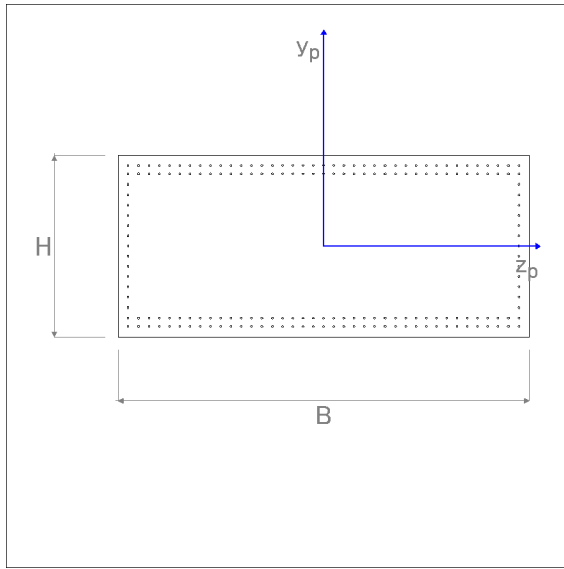
2.2 RC矩形

2.2.1 準拠基準

曲げ計算用準拠基準 : 道示-V (タイプII)
せん断計算用準拠基準 : 道示-V (タイプII)

2.2.2 寸法データ

断面全幅B (m)		5.000
断面全高H (m)		2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182	144544.4
鋼材全断面積(mm ²)		144544.4



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

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

2.2.3 材料

(1) 鉄筋

名称	σ_{sy} (N/mm ²) σ_{su} (N/mm ²) σ_{ss} (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_{st} (N/mm ²) 一軸曲げ σ_{cab} (N/mm ²) 二軸曲げ σ_{cab} (N/mm ²) σ_{cal} (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_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

2.2.4 応力度耐力等の照査用パラメータ

(1) 設計基準

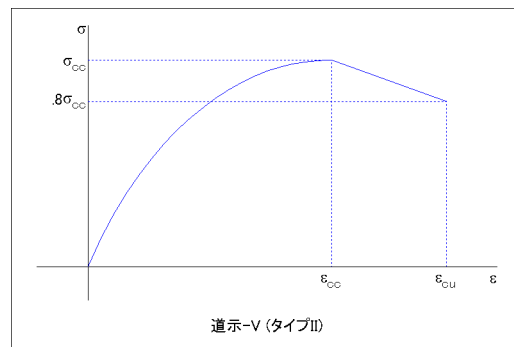
1) アウトライン

a) コンクリート

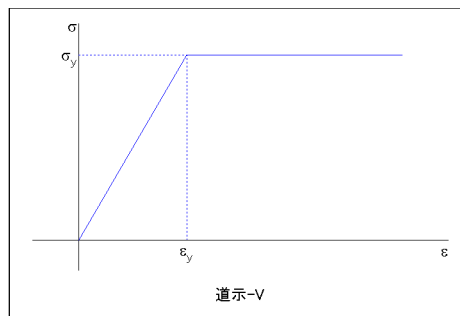
材料名称: 21 MPa

鉄筋 横拘束材料: Confinement 1

σ_{sy}	295.00	N/mm ²
A_h	198.6	mm ²
s	0.150	m
d	1.000	m
(ρ)	0.0052960	
断面補正係数: 矩形		
α	0.20	
β	0.40	
参照値		
ϵ_{cc}	2982.0	μ
ϵ_{cu}	4385.6	μ
σ_{cc}	22.19	N/mm ²
$0.8\sigma_{cc}$	17.75	N/mm ²
E_{des}	-3.16E+003	N/mm ²



2) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	ϵ_y (μ)	σ_y (N/mm ²)
主鉄筋	SD295A	D32	1475.0	295.00

2.2.5 M_u, My_0 オプション

$Y_{\epsilon_{cu}}$: 0.120 m

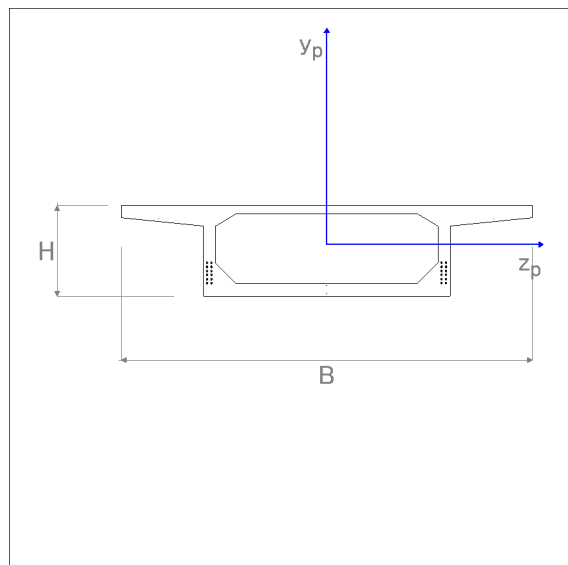
2.3 PC箱桁

2.3.1 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-III(H8)

2.3.2 寸法データ

断面全幅B (m)		10.000
断面全高H (m)		2.200
鉄筋(SD345)	D16*180	35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28	3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24	19300.8
鋼材全断面積(mm ²)		58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	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

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

2.3.3 材料

(1) 鉄筋

名称	σ_{sy} (N/mm ²) σ_{su} (N/mm ²) σ_{sa} (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)
SD345 タイプ : 異型鉄筋	345.00 442.50 200.00 200.00 220.00 180.00 160.00 100.00	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_{st} (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_c (N/mm ²) G_c (N/mm ²)
40 MPa	40.00 2.69 14.00 15.00 11.00	0.01 1.90 0.55 0.41 5.30 1.00	3.10E+004 24.5 0.167 1.0E-005 2.00 1.33E+004

(3) PC鋼棒

名称	σ_{sy} (N/mm ²) σ_{pu} (N/mm ²) σ_{pa2} (N/mm ²)	シース径 (mm) 面積 (mm ²) 定着具の呼称 定着具最小配置間隔 (mm) 定着具最小縁端距離 (mm)	E_p (N/mm ²) γ_p (kN/m ³) v_p α (1/°C) G_p (N/mm ²)
SBPR930/1180 - 1B32B2 Single Rod, Dia. 32	930.00 1180.00 697.50	38.0 804.2 1B32B2 220.0 135.0	2.00E+005 76.9 0.300 1.0E-005 7.69E+004

2.3.4 応力度耐力等の照査用パラメータ

(1) 設計基準

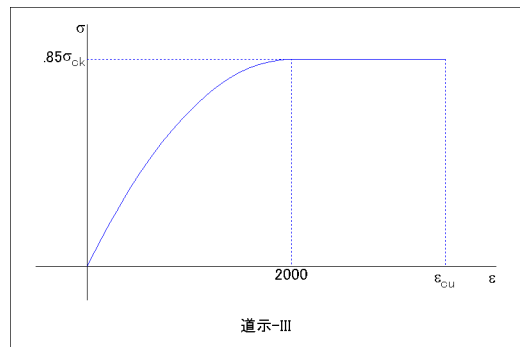
1) アウトライン

a) ck=40

材料名称: 40 MPa

参照値

ϵ_{peak}	2000.0	μ
ϵ_{cu}	3500.0	μ
σ_{ck}	40.00	N/mm ²
$0.85\sigma_{ck}$	34.00	N/mm ²



2) プレストレス

a) PC-右

材料名称: SBPR930/1180 - 1B32B2

シース径

38.0 mm

有効プレストレス

500.00 N/mm²

定着角度

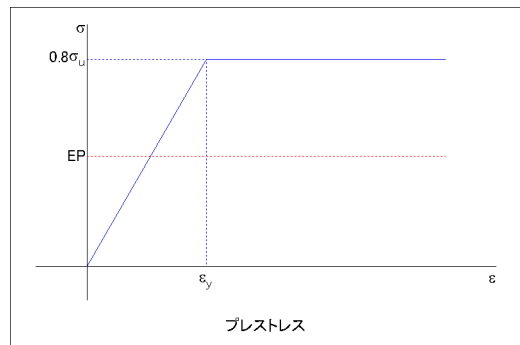
Xp-Yp 0 °

Xp-Zp 0 °

内/外の種別: 内ケーブル

参照値

ϵ_y	4720.0	μ
σ_u	1180.00	N/mm ²
$0.8\sigma_u$	944.00	N/mm ²
σ_{pa2}	697.50	N/mm ²



b) PC-左

材料名称: SBPR930/1180 - 1B32B2

シース径

38.0 mm

有効プレストレス

500.00 N/mm²

定着角度

Xp-Yp

0 °

Xp-Zp

0 °

内/外の種別: 内ケーブル

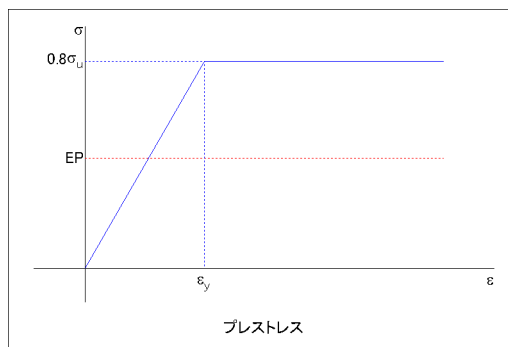
参照値

ϵ_y 4720.0 μ

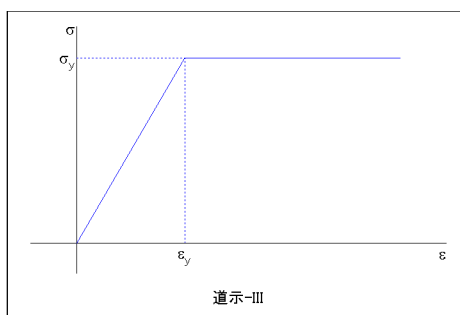
σ_u 1180.00 N/mm²

$0.8\sigma_u$ 944.00 N/mm²

σ_{pa2} 697.50 N/mm²



3) 鉄筋



要素名称	材料名称	直径	$\epsilon_y(\mu)$	$\sigma_y(N/mm^2)$
B. Flg 上	SD345	D16	1725.0	345.00
B. Flg 下	SD345	D16	1725.0	345.00
U. Flg. 上	SD345	D16	1725.0	345.00
U Flg. 下	SD345	D16	1725.0	345.00
左上ハンチ	SD345	D16	1725.0	345.00
右上ハンチ	SD345	D16	1725.0	345.00
左張出下	SD345	D16	1725.0	345.00
左張出上	SD345	D16	1725.0	345.00
右張出下	SD345	D16	1725.0	345.00
右張出上	SD345	D16	1725.0	345.00
左下	SD345	D13	1725.0	345.00
右下	SD345	D13	1725.0	345.00
Web. 左	SD345	D13	1725.0	345.00
Web. 右	SD345	D13	1725.0	345.00

2.4 検討部材データ

2.4.1 PC箱桁

断面から生成

PC箱桁

鉄筋の許容応力度に必要な部材条件

一般部材

(1) 着目点 1

1) 断面力データ

入力荷重ケース

荷重設定データ

ケース名称	N'	S _{yp}	S _{zp}	T	M _{yp}	M _{zp}
1	-9650.4	680.0	0.0	0.0	0.0	6808.2
2	-9650.4	680.0	0.0	0.0	0.0	6808.2

照査の設定

ケース名称	応力度		耐力		
	モーメント	せん断	モーメント	せん断	曲率
1	On	On	---	---	---
2	---	---	On	On	Off

(2) 着目点 2

1) 断面力データ

入力荷重ケース

荷重設定データ

ケース名称	N'	S _{yp}	S _{zp}	T	M _{yp}	M _{zp}
1	0.0	300.0	1000.0	0.0	10000.0	3000.0
2	0.0	300.0	1000.0	0.0	10000.0	3000.0

照査の設定

ケース名称	応力度		耐力		
	モーメント	せん断	モーメント	せん断	曲率
1	On	On	---	---	---
2	---	---	On	On	Off

2.4.2 RC矩形

断面から生成

RC矩形

鉄筋の許容応力度に必要な部材条件

一般部材

(1) 着目点 1

1) 断面力データ

入力荷重ケース

荷重設定データ

ケース名称	N'	S _{yp}	S _{zp}	T	M _{yp}	M _{zp}
1	10357.8	2073.0	0.0	0.0	0.0	20738.1
2	10357.8	2073.0	0.0	0.0	0.0	20738.1

照査の設定

ケース名称	応力度		耐力		
	モーメント	せん断	モーメント	せん断	曲率
1	On	On	---	---	---
2	---	---	On	On	Off

(2) 着目点 2

1) 断面力データ

入力荷重ケース

荷重設定データ

ケース名称	N'	S _{yp}	S _{zp}	T	M _{yp}	M _{zp}
1	10357.8	0.0	1953.0	0.0	19536.8	0.0
2	10357.8	0.0	1953.0	0.0	19536.8	0.0

照査の設定

ケース名称	応力度		耐力		
	モーメント	せん断	モーメント	せん断	曲率
1	On	On	---	---	---
2	---	---	On	On	Off

(3) 着目点 3

1) 断面力データ

入力荷重ケース

荷重設定データ

ケース名称	N'	S _{yp}	S _{zp}	T	M _{yp}	M _{zp}
1	10357.8	2073.0	1953.0	0.0	19536.8	20738.1
2	10357.8	2073.0	1953.0	0.0	19536.8	20738.1

照査の設定

ケース名称	応力度		耐力		
	モーメント	せん断	モーメント	せん断	曲率
1	On	On	---	---	---
2	---	---	On	On	Off

3章 結果

3.1 照査一覧

3.1.1 一覧

(1) 応力度・耐力等の照査

許容曲げ応力度の照査 [NG 部材 1/2]

許容せん断応力度の照査 [OK]

曲げ耐力の照査 [OK]

せん断耐力の照査 [OK]

3.1.2 応力度・耐力等の照査

(1) 許容曲げ応力度の照査 [NG 部材 1/2]

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
 σ_{pc_steel} : PC鋼材の最大引張応力

1) PC箱桁 [OK]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)	$\sigma_{pcsteel}$ (N/mm ²)
着目点 1				
1	0.00 < 11.00 OK	0.00 < 180.00 OK	0.00 < 200.00 OK	500.00 < 697.50 OK
着目点 2				
1	2.86 < 15.00 OK	3.53 < 180.00 OK	42.21 < 200.00 OK	483.13 < 697.50 OK

2) RC矩形 [NG]

	σ'_c (N/mm ²)	σ_s (N/mm ²)	σ'_s (N/mm ²)
着目点 1			
1	5.67 < 7.00 OK	109.17 < 180.00 OK	73.84 < 180.00 OK
着目点 2			
1	2.89 < 7.00 OK	28.20 < 180.00 OK	41.57 < 180.00 OK
着目点 3			
1	8.89 > 8.00 NG	163.20 < 180.00 OK	119.54 < 180.00 OK

(2) 許容せん断応力度の照査 [OK]

τ_m : 平均最大応力度
 σ_l : 最大斜引張応力度
 A_w : 斜引張鉄筋量
 τ_0 : 付着応力度

1) PC箱桁 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	σ_l (N/mm ²)	A_w (mm ²)	τ_0 (N/mm ²)
着目点 1				
1	0.52 < 0.55 OK(yp)	0.63 < 1.00 OK	0.0 < 1000.0 OK(zp)	0.04 < 2.00 OK(yp)
着目点 2				
1	0.23 < 0.55 OK(yp)	0.32 < 1.00 OK	0.0 < 1000.0 OK(zp)	0.02 < 2.00 OK(yp)

(3) 曲げ耐力の照査 [OK]

Mc : ひび割れ曲げモーメント
 Mu : 終局曲げモーメント

1) PC箱桁 [OK]

	$Mu_{min} < M < Mu_{max}$ (kNm)
着目点 1	
2	-14695.1 < 6808.2 < 32330.0 OK
着目点 2	
2	-71792.8 < 10440.3 < 125910.8 OK

2) RC矩形 [OK]

	$Mc < Mu$ (kNm)	$Mu_{min} < M < Mu_{max}$ (kNm)
着目点 1		
2	10856.2 < 48738.8 OK	-48738.8 < 20738.1 < 48738.8 OK
着目点 2		
2	24673.2 < 107803.7 OK	-107803.7 < 19536.8 < 107803.7 OK
着目点 3		
2	10544.2 < 65669.1 OK	-65669.1 < 28491.3 < 65669.1 OK

(4) せん断耐力の照査 [OK]

τ_m : 平均最大応力度
 A_w : 斜引張鉄筋量
 S : 応答せん断力
 P_s : せん断耐力

1) PC箱桁 [OK]

	τ_m (N/mm ²)	A_w (mm ²)
着目点 1		
2	0.52 < 5.30 OK(y _p)	0.0 < 1000.0 OK(z _p)
着目点 2		
2	0.23 < 5.30 OK(y _p)	0.0 < 1000.0 OK(z _p)

2) RC矩形 [OK]

	$S < P_s$ (kN)
着目点 1	
2	2073.0 < 7143.7 OK(y _p)
着目点 2	
2	1953.0 < 10526.7 OK(z _p)
着目点 3	
2	2073.0 < 7143.7 OK(y _p)

3.2 標準出力

3.2.1 一覧

(1) 曲げ応力度一覧

応力度結果

部材名称：PC箱桁

照査位置：着目点 1

荷重名称	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 PC鋼材 σ_{pc}
1	1.000 0.0 6808.2 -9650.4	0.00 < 11.00 0.00 < 200.00	x= ∞ , α = 0 0.00 < 180.00 500.00 < 697.50

部材名称：PC箱桁

照査位置：着目点 2

荷重名称	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 PC鋼材 σ_{pc}
1	1.000 10000.0 3000.0 0.0	2.86 < 15.00 42.21 < 200.00	x= -3.895, α = 16 3.53 < 180.00 483.13 < 697.50

部材名称：RC矩形

照査位置：着目点 1

荷重名称	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
1	1.000 0.0 20738.1 10357.8	5.67 < 7.00 73.84 < 180.00	x= 0.911, α = 0 109.17 < 180.00

部材名称：RC矩形

照査位置：着目点 2

荷重名称	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
1	1.000 19536.8 0.0 10357.8	2.89 < 7.00 41.57 < 180.00	x= -2.956, α = 90 28.20 < 180.00

部材名称：RC矩形

照査位置：着目点 3

荷重名称	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
1	1.000 19536.8 20738.1 10357.8	8.89 > 8.00 119.54 < 180.00	x= 1.371, α = 348 163.20 < 180.00

抵抗曲げ結果

PC箱桁

着目点 1

荷重名称	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
1	15503.7 0.386 0	2.63 34.30	180.00
	911.4 0.443 180	3.11 41.38	180.00

PC箱桁

着目点 2

荷重名称	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
1	56046.7 3.274 322	11.71 171.92	180.00
	21116.5 1.640 167	8.70 125.73	180.00

RC矩形

着目点 1

荷重名称	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
1	25990.3 0.849 0	7.00 90.15	152.34
	25990.3 0.849 180	7.00 90.15	152.34

RC矩形

着目点 2

荷重名称	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
1	47305.0 1.929 270	7.00 98.47	160.65
	47305.0 1.929 90	7.00 98.47	160.65

RC矩形

着目点 3

荷重名称	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
1	25693.1 1.406 348	8.00 107.85	140.40
	25693.1 1.406 168	8.00 107.85	140.40

(2) せん断応力度一覧

道示-III(H8)

部材名称 照査位置 荷重名称	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 平均せん断応力度 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 斜引張鉄筋降伏応力		平均せん断応力度 斜引張鉄筋量 付着応力度 鉄筋の周長の総和 せん断力(有効高変化影響) 部材軸方向の必要鉄筋量 σcが引張縁で0になるモーメント	
	zp	yp	zp	yp
PC箱桁 着目点 1 1	-9650.4 0.0 0.0 10.0000 0.5000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	-9650.4 680.0 6808.2 2.2000 0.6000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	0.00 < 0.55 0.0 < 1000.0 0.00 < 2.00 10120.0 0.0 0.0 0.0 0.0	0.52 < 0.55 0.0 < 1000.0 0.04 < 2.00 10120.0 680.0 0.0 6808.2
PC箱桁 着目点 2 1	0.0 1000.0 10000.0 10.0000 0.5000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	0.0 300.0 3000.0 2.2000 0.6000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	0.20 < 0.55 0.0 < 1000.0 0.01 < 2.00 10120.0 1000.0 0.0 14405.7	0.23 < 0.55 0.0 < 1000.0 0.02 < 2.00 10120.0 300.0 0.0 12494.2
RC矩形 着目点 1 1	10357.8 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 993.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	10357.8 2073.0 20738.1 2.0300 5.0000 0.000 0.33 1191.6 0.1500 90.00 180.00 345.00	0.00 < 0.22 0.0 < 993.0 0.00 < 1.40 18200.0 0.0 0.0 8631.5	0.20 < 0.22 0.0 < 1191.6 0.06 < 1.40 18200.0 2073.0 0.0 3797.9
RC矩形 着目点 2 1	10357.8 1953.0 19536.8 4.8800 2.2000 0.000 0.33 993.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	10357.8 0.0 0.0 2.0300 5.0000 0.000 0.33 1191.6 0.1500 90.00 180.00 345.00	0.18 < 0.22 0.0 < 993.0 0.03 < 1.40 18200.0 1953.0 0.0 8631.5	0.00 < 0.22 0.0 < 1191.6 0.00 < 1.40 18200.0 0.0 0.0 3797.9

部材名称 照査位置 荷重名称	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 平均せん断応力度 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 斜引張鉄筋降伏応力		平均せん断応力度 斜引張鉄筋量 付着応力度 鉄筋の周長の総和 せん断力(有効高変化影響) 部材軸方向の必要鉄筋量 σcが引張縁で0になるモーメント	
	zp	yp	zp	yp
RC矩形 着目点 3 1	10357.8 1953.0 19536.8 4.8800 2.2000 0.000 0.33 993.0 0.1500 90.00 180.00 345.00	10357.8 2073.0 20738.1 2.0300 5.0000 0.000 0.33 1191.6 0.1500 90.00 180.00 345.00	0.18 < 0.22 0.0 < 993.0 0.03 < 1.40 18200.0 1953.0 0.0 8631.5	0.20 < 0.22 0.0 < 1191.6 0.06 < 1.40 18200.0 2073.0 0.0 3797.9

(3) 曲げ耐力一覧

1.M-φ結果

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	軸力N' (kN)	Mc	(kNm)	φc	(1/m)	Mc(-)	(kNm)	φc(-)	(1/m)
		My0	(kNm)	φy0	(1/m)	My0(-)	(kNm)	φy0(-)	(1/m)
		Mu	(kNm)	φu	(1/m)	Mu(-)	(kNm)	φu(-)	(1/m)
2	-9650.4	16349.6,		6.9116E-005		-5874.5,		-9.1871E-005	
		24034.7,		9.1020E-004		-8527.1,		-9.3349E-004	
		32330.0,		5.3092E-002		-14695.1,		-3.5727E-002	

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	軸力N' (kN)	Mc	(kNm)	φc	(1/m)	Mc(-)	(kNm)	φc(-)	(1/m)
		My0	(kNm)	φy0	(1/m)	My0(-)	(kNm)	φy0(-)	(1/m)
		Mu	(kNm)	φu	(1/m)	Mu(-)	(kNm)	φu(-)	(1/m)
2	0.0	40737.7,		3.0080E-005		-33325.9,		-2.7366E-005	
		82123.8,		2.6089E-004		-67277.2,		-2.4656E-004	
		125162.3,		1.5757E-003		-108295.9,		-1.9212E-003	

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	軸力N' (kN)	Mc	(kNm)	φc	(1/m)	Mc(-)	(kNm)	φc(-)	(1/m)
		My0	(kNm)	φy0	(1/m)	My0(-)	(kNm)	φy0(-)	(1/m)
		Mu	(kNm)	φu	(1/m)	Mu(-)	(kNm)	φu(-)	(1/m)
2	10357.8	10856.2,		1.0412E-004		-10856.2,		-1.0412E-004	
		43233.8,		1.0769E-003		-43233.8,		-1.0769E-003	
		48738.8,		2.2918E-002		-48738.8,		-2.2918E-002	

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	軸力N' (kN)	Mc	(kNm)	φc	(1/m)	Mc(-)	(kNm)	φc(-)	(1/m)
		My0	(kNm)	φy0	(1/m)	My0(-)	(kNm)	φy0(-)	(1/m)
		Mu	(kNm)	φu	(1/m)	Mu(-)	(kNm)	φu(-)	(1/m)
2	10357.8	24673.2,		4.5815E-005		-24673.2,		-4.5815E-005	
		74978.1,		4.5268E-004		-74978.1,		-4.5268E-004	
		107803.7,		4.9896E-003		-107803.7,		-4.9896E-003	

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 3

荷重名称	軸力N' (kN)	Mc	(kNm)	φc	(1/m)	Mc(-)	(kNm)	φc(-)	(1/m)
		My0	(kNm)	φy0	(1/m)	My0(-)	(kNm)	φy0(-)	(1/m)
		Mu	(kNm)	φu	(1/m)	Mu(-)	(kNm)	φu(-)	(1/m)
2	10357.8	14048.1,		4.5543E-005		-14048.1,		-4.5543E-005	
		52257.5,		4.9851E-004		-52257.5,		-4.9851E-004	
		87190.8,		3.2397E-003		-87190.8,		-3.2397E-003	

2. ひび割曲げモーメント一覧

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	Mc (kNm)	Mc (-) (kNm)	x	(m)	角度 α	(°)
			x(-)	(m)	α(-)	(°)
2	16349.6		0.945,		0	
	-5874.5		1.255,		0	

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	Mc (kNm) Mc (-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	42855.4 -17004.7	6.780, 6.494,	-73 -73

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	Mc (kNm) Mc (-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	10856.2 -10856.2	1.485, 1.485,	0 0

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	Mc (kNm) Mc (-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	24673.2 -24673.2	3.375, 3.375,	-90 -90

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 3

荷重名称	Mc (kNm) Mc (-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	10544.2 -10544.2	3.395, 3.395,	-43 -43

3. 初降伏曲げモーメント一覧

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	My0 (kNm) My0(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	24034.7 -8527.1	0.255, 0.302,	0 0

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	My0 (kNm) My0(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	85531.9 -39683.4	2.990, 2.606,	-73 -73

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	My0 (kNm) My0(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	43233.8 -43233.8	0.710, 0.710,	0 0

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	My0 (kNm) My0(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	74978.1 -74978.1	1.622, 1.622,	-90 -90

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 3

荷重名称	My0 (kNm) My0(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)
2	45058.8 -45058.8	1.901, 1.901,	-43 -43

4. 終局曲げモーメント一覧

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	Mu (kNm) Mu(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)	安全率SF
2	32330.0 -14695.1	0.066, 0.098,	0 0	4.749 -2.158

部材名称 : PC箱桁

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	Mu (kNm) Mu(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)	安全率SF
2	125910.8 -71792.8	2.221, 1.822,	-73 -73	12.060 -6.877

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 1

荷重名称	Mu (kNm) Mu(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)	安全率SF
2	48738.8 -48738.8	0.311, 0.311,	0 0	2.350 -2.350

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 2

荷重名称	Mu (kNm) Mu(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)	安全率SF
2	107803.7 -107803.7	0.999, 0.999,	-90 -90	5.518 -5.518

部材名称 : RC矩形

照査位置 : 着目点 3

荷重名称	Mu (kNm) Mu(-) (kNm)	x (m) x(-) (m)	角度 α (°) α(-) (°)	安全率SF
2	65669.1 -65669.1	1.474, 1.474,	-43 -43	2.305 -2.305

(4) せん断耐力一覧

道示-III(H8)

部材名称 照査位置 荷重名称	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 平均せん断応力度 斜引張鉄筋断面積 斜引張鉄筋間隔 斜引張鉄筋配置角度 斜引張鉄筋降伏応力	N' (kN) S (kN) M (kNm) d (m) b (m) tanβ+tanγ τc (N/mm ²) Aw (mm ²) a (m) θ (°) σsy (N/mm ²)	平均せん断応力度 斜引張鉄筋量 せん断力(有効高変化影響) 部材軸方向の必要鉄筋量		τm (N/mm ²) Aw (mm ²) Sh (kN) As (mm ²)	
			zp	yp	zp	yp
PC箱桁 着目点 1 2	-9650.4 0.0 0.0 10.0000 0.5000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 345.00	-9650.4 680.0 6808.2 2.2000 0.6000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 345.00	0.00 < 5.30 0.0 < 1000.0 0.0 0.0	0.52 < 5.30 0.0 < 1000.0 680.0 0.0		
PC箱桁 着目点 2 2	0.0 1000.0 10000.0 10.0000 0.5000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 345.00	0.0 300.0 3000.0 2.2000 0.6000 0.000 0.55 1000.0 0.1500 90.00 345.00	0.20 < 5.30 0.0 < 1000.0 1000.0 0.0	0.23 < 5.30 0.0 < 1000.0 300.0 0.0		
RC矩形 着目点 1 2	10357.8 0.0 0.0 4.8800 2.2000 0.000 0.33 993.0 0.1500 90.00 345.00	10357.8 2073.0 20738.1 2.0300 5.0000 0.000 0.33 1191.6 0.1500 90.00 345.00	0.00 < 2.80 0.0 < 993.0 0.0 0.0	0.20 < 2.80 0.0 < 1191.6 2073.0 0.0		
RC矩形 着目点 2 2	10357.8 1953.0 19536.8 4.8800 2.2000 0.000 0.33 993.0 0.1500 90.00 345.00	10357.8 0.0 0.0 2.0300 5.0000 0.000 0.33 1191.6 0.1500 90.00 345.00	0.18 < 2.80 0.0 < 993.0 1953.0 0.0	0.00 < 2.80 0.0 < 1191.6 0.0 0.0		
RC矩形 着目点 3 2	10357.8 1953.0 19536.8 4.8800 2.2000 0.000 0.33 993.0 0.1500 90.00 345.00	10357.8 2073.0 20738.1 2.0300 5.0000 0.000 0.33 1191.6 0.1500 90.00 345.00	0.18 < 2.80 0.0 < 993.0 1953.0 0.0	0.20 < 2.80 0.0 < 1191.6 2073.0 0.0		

3.2.2 詳細

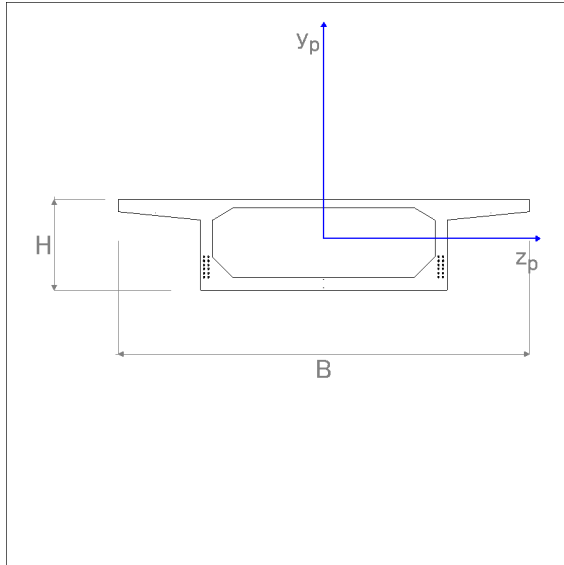
(1) 曲げ結果書式1

1) 応力度計算

a) PC箱桁 - 着目点 1

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	10.000	
断面全高H (m)	2.200	
鉄筋(SD345)	D16*180	35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28	3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24	19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4	



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	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

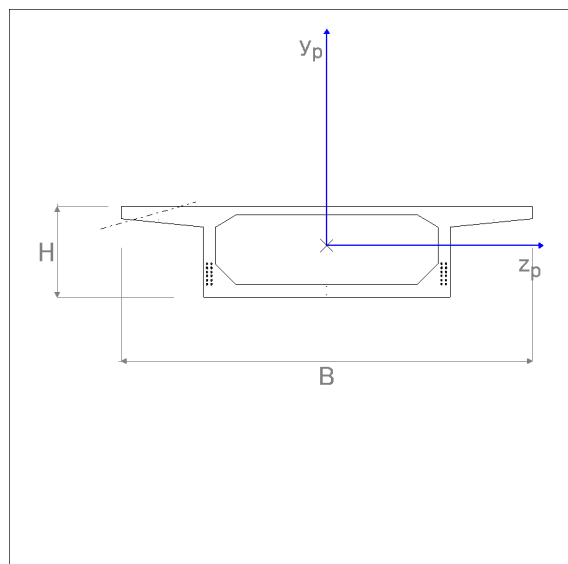
$$W_{zu} = \frac{I_{zp}}{y_u}, \quad W_{zl} = \frac{I_{zp}}{y_l}, \quad W_{yr} = \frac{I_{yp}}{z_r}, \quad W_{yl} = \frac{I_{yp}}{z_l}$$

曲げ照査 (道示-III, IV)		
断面力	Myp (kNm)	0.0
	Mzp (kNm)	6808.2
	N' (kN)	-9650.4
許容応力度の割増係数		1.000
応力度	σc' (N/mm ²)	0.00 < 11.00
	σs' (N/mm ²)	0.00 < 200.00
	σs (N/mm ²)	0.00 < 180.00
	σps (N/mm ²)	500.00 < 697.50
中立軸から圧縮縁 X(m)		∞
角度	α(°)	0
ヤング係数比		n = 15.000
抵抗	Mr (kNm)	15503.7

b) PC箱桁 - 着目点 2

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



一点鎖線は中立軸を示す

A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	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

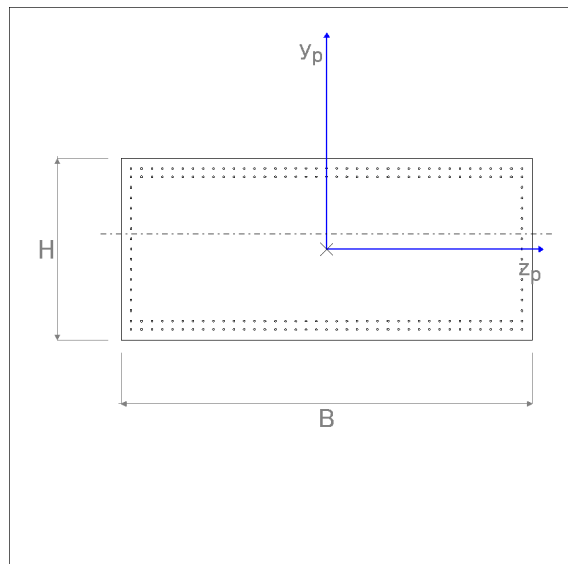
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

曲げ照査 (道示-III, IV)		
断面力	Myp (kNm)	10000.0
	Mzp (kNm)	3000.0
	N' (kN)	0.0
許容応力度の割増係数		1.000
応力度	σc' σca' (N/mm ²)	2.86 < 15.00
	σs' σsa' (N/mm ²)	42.21 < 200.00
	σs σsa (N/mm ²)	3.53 < 180.00
	σps σpsa (N/mm ²)	483.13 < 697.50
中立軸から圧縮縁 X(m)		-3.895
角度	α(°)	16
ヤング係数比		n = 15.000
抵抗	Mr (kNm)	56046.7

c) RC矩形 - 着目点 1

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



一点鎖線は中立軸を示す

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

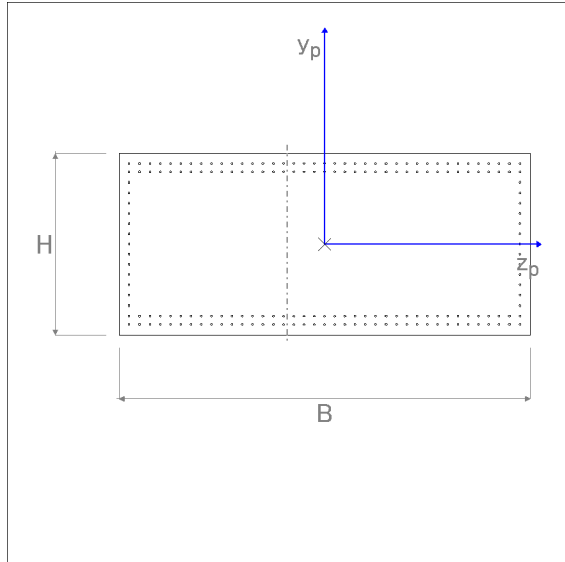
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

曲げ照査 (道示-V (タイプII))		
断面力	Myp (kNm)	0.0
	Mzp (kNm)	20738.1
	N' (kN)	10357.8
許容応力度の割増係数		1.000
応力度	σc' (N/mm ²)	5.67 < 7.00
	σs' (N/mm ²)	73.84 < 180.00
	σsa (N/mm ²)	109.17 < 180.00
中立軸から圧縮縁 X(m)		0.911
角度	α(°)	0
ヤング係数比		n = 15.000
抵抗	Mr (kNm)	25990.3

d) RC矩形 - 着目点 2

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



一点鎖線は中立軸を示す

A(m ²)	1.1000E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
y _u (m)	1.100	y _l (m)	1.100
z _r (m)	2.500	z _l (m)	2.500
I _{zp} (m ⁴)	4.4367E+000	I _{yp} (m ⁴)	2.2917E+001
W _{zu} (m ³)	4.033	W _{zl} (m ³)	4.033
W _{yr} (m ³)	9.167	W _{yl} (m ³)	9.167
A _o (m)	9.400	A _i (m)	0.000
J(m ⁴)	1.2470E+001	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

A_o : 外側型枠の長さ

A_i : 内側型枠の長さ

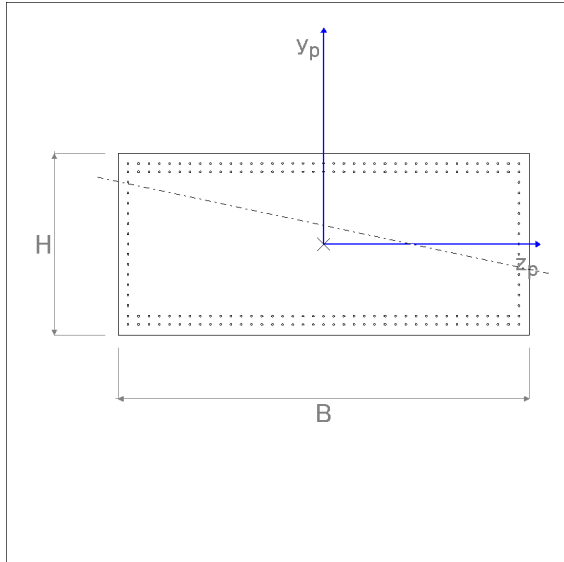
$$W_{zu} = \frac{I_{zp}}{y_u}, \quad W_{zl} = \frac{I_{zp}}{y_l}, \quad W_{yr} = \frac{I_{yp}}{z_r}, \quad W_{yl} = \frac{I_{yp}}{z_l}$$

曲げ照査 (道示-V (タイプII))		
断面力	M _{yp} (kNm)	19536.8
	M _{zp} (kNm)	0.0
	N' (kN)	10357.8
許容応力度の割増係数		1.000
応力度	σ _c '	2.89 < 7.00
	σ _s '	41.57 < 180.00
	σ _s	28.20 < 180.00
中立軸から圧縮縁 X(m)		-2.956
角度	α(°)	90
ヤング係数比		n = 15.000
抵抗	M _r (kNm)	47305.0

e) RC矩形 - 着目点 3

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



一点鎖線は中立軸を示す

A(m ²)	1.1000E+001	A'(m ²)	0.0000E+000
y _u (m)	1.100	y _l (m)	1.100
z _r (m)	2.500	z _l (m)	2.500
I _{zp} (m ⁴)	4.4367E+000	I _{yp} (m ⁴)	2.2917E+001
W _{zu} (m ³)	4.033	W _{zl} (m ³)	4.033
W _{yr} (m ³)	9.167	W _{yl} (m ³)	9.167
A _o (m)	9.400	A _i (m)	0.000
J(m ⁴)	1.2470E+001	θ(°)	0

A' : 総ホロ一面積

A_o : 外側型枠の長さ

A_i : 内側型枠の長さ

$$W_{zu} = \frac{I_{zp}}{y_u}, \quad W_{zl} = \frac{I_{zp}}{y_l}, \quad W_{yr} = \frac{I_{yp}}{z_r}, \quad W_{yl} = \frac{I_{yp}}{z_l}$$

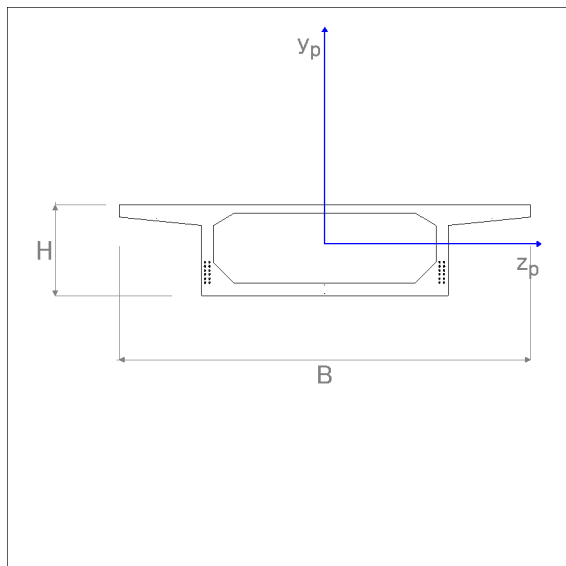
曲げ照査 (道示-V (タイプII))	
断面力	M _{yp} (kNm) 19536.8
	M _{zp} (kNm) 20738.1
	N' (kN) 10357.8
許容応力度の割増係数	1.000
応力度	σ _c ' σ _{ca} ' (N/mm ²) 8.89 > 8.00
	σ _s ' σ _{sa} ' (N/mm ²) 119.54 < 180.00
	σ _s σ _{sa} (N/mm ²) 163.20 < 180.00
中立軸から圧縮縁 X(m)	1.371
角度	α(°) 348
ヤング係数比	n = 15.000
抵抗	M _r (kNm) 25693.1

2) 耐力計算

a) PC箱桁 - 着目点 1

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材 (SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	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

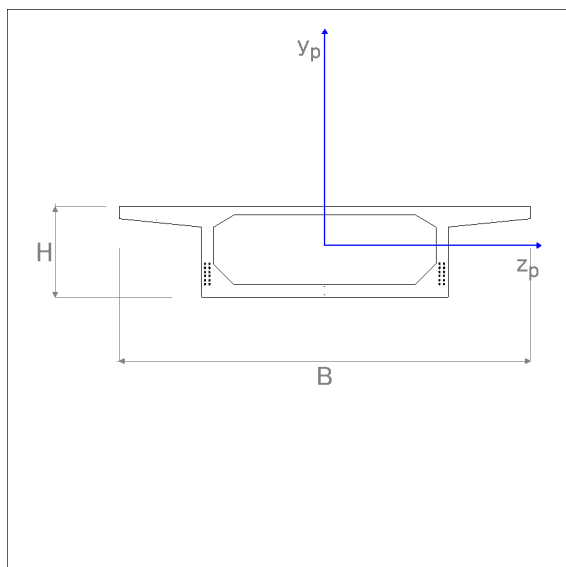
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

曲げ照査 (道示-III,IV)			
断面力	Myp (kNm)		0.0
	Mzp (kNm)		6808.2
	N' (kN)		-9650.4
角度	θ(°)		0
ひび割モーメント	Mc (kNm)	16349.6 <	32330.0
初降伏モーメント	My0 (kNm)		24034.7
終局モーメント	Mu (kNm)	32330.0 >	6808.2
ひび割曲率	φc (1/m)		6.9116E-005
初降伏曲率	φy0 (1/m)		9.1020E-004
終局曲率	φu (1/m)		5.3092E-002
ひび割中立軸	X (m)		0.945
初降伏中立軸	X (m)		0.255
終局中立軸	X (m)		0.066
ひび割中立軸角度	α (°)		0
初降伏中立軸角度	α (°)		0
終局中立軸角度	α (°)		0
ひび割モーメント(-)	Mc (kNm)	-5874.5 >	-14695.1
初降伏モーメント(-)	My0 (kNm)		-8527.1
終局モーメント(-)	Mu (kNm)	-14695.1 <	6808.2
ひび割曲率(-)	φc (1/m)		-9.1871E-005
初降伏曲率(-)	φy0 (1/m)		-9.3349E-004
終局曲率(-)	φu (1/m)		-3.5727E-002
ひび割中立軸(-)	X (m)		1.255
初降伏中立軸(-)	X (m)		0.302
終局中立軸(-)	X (m)		0.098
ひび割中立軸角度(-)	α (°)		0
初降伏中立軸角度(-)	α (°)		0
終局中立軸角度(-)	α (°)		0

b) PC箱桁 - 着目点 2

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	θ(°)	0

A' : 総ホ口一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

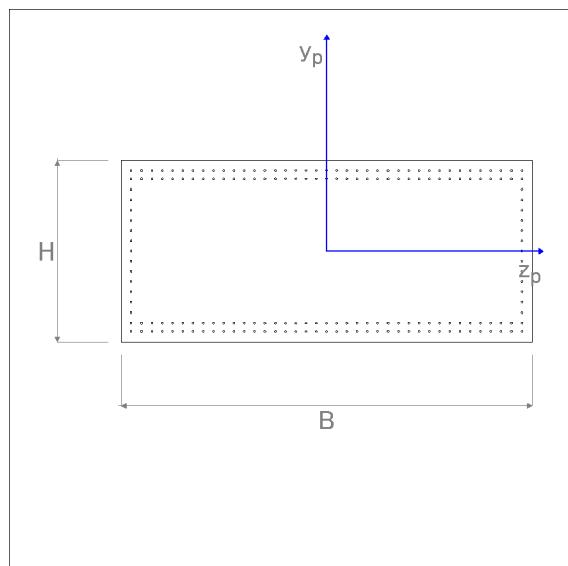
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

曲げ照査 (道示-III, IV)			
断面力	Myp (kNm)		10000.0
	Mzp (kNm)		3000.0
	N' (kN)		0.0
角度	θ(°)		73
ひび割モーメント	Mc (kNm)	40737.7 <	125162.3
初降伏モーメント	My0 (kNm)		82123.8
終局モーメント	Mu (kNm)	125162.3 >	10440.3
ひび割曲率	φc (1/m)		3.0080E-005
初降伏曲率	φy0 (1/m)		2.6089E-004
終局曲率	φu (1/m)		1.5757E-003
ひび割中立軸	X (m)		6.780
初降伏中立軸	X (m)		2.990
終局中立軸	X (m)		2.221
ひび割中立軸角度	α (°)		-73
初降伏中立軸角度	α (°)		-73
終局中立軸角度	α (°)		-73
ひび割モーメント(-)	Mc (kNm)	-33325.9 >	-108295.9
初降伏モーメント(-)	My0 (kNm)		-67277.2
終局モーメント(-)	Mu (kNm)	-108295.9 <	10440.3
ひび割曲率(-)	φc (1/m)		-2.7366E-005
初降伏曲率(-)	φy0 (1/m)		-2.4656E-004
終局曲率(-)	φu (1/m)		-1.9212E-003
ひび割中立軸(-)	X (m)		6.494
初降伏中立軸(-)	X (m)		2.606
終局中立軸(-)	X (m)		1.822
ひび割中立軸角度(-)	α (°)		-73
初降伏中立軸角度(-)	α (°)		-73
終局中立軸角度(-)	α (°)		-73

c) RC矩形 - 着目点 1

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



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' : 総ホロ-面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

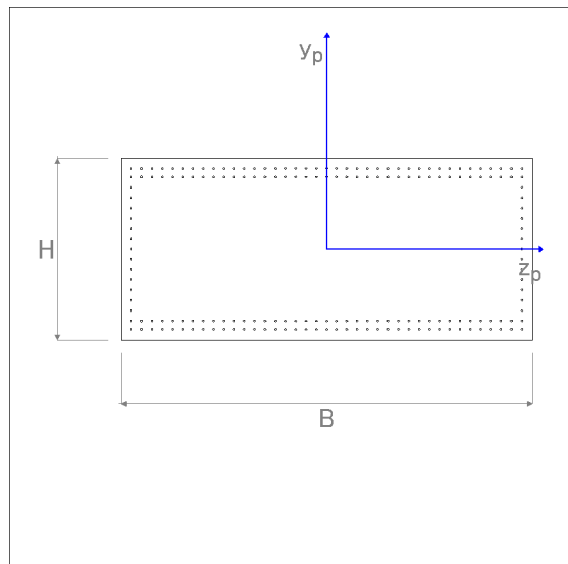
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

曲げ照査 (道示-V (タイプII))			
断面力	Myp (kNm)		0.0
	Mzp (kNm)		20738.1
角度	N' (kN)		10357.8
	θ(°)		0
断面要素名称		コンクリート	
横拘束筋断面積	Ah(m ²)		1.9860E-004
間隔	s(m)		0.1500
有効長	d(m)		1.0000
降伏強度	f _{yh} (N/mm ²)		295.00
ひび割モーメント	Mc(kNm)	10856.2 <	48738.8
初降伏モーメント	My0(kNm)		43233.8
終局モーメント	Mu(kNm)	48738.8 >	20738.1
ひび割曲率	φc(1/m)		1.0412E-004
初降伏曲率	φy0(1/m)		1.0769E-003
終局曲率	φu(1/m)		2.2918E-002
ひび割中立軸	X(m)		1.485
初降伏中立軸	X(m)		0.710
終局中立軸	X(m)		0.311
ひび割中立軸角度	α(°)		0
初降伏中立軸角度	α(°)		0
終局中立軸角度	α(°)		0
ひび割モーメント(-)	Mc(kNm)	-10856.2 >	-48738.8
初降伏モーメント(-)	My0(kNm)		-43233.8
終局モーメント(-)	Mu(kNm)	-48738.8 <	20738.1
ひび割曲率(-)	φc(1/m)		-1.0412E-004
初降伏曲率(-)	φy0(1/m)		-1.0769E-003
終局曲率(-)	φu(1/m)		-2.2918E-002
ひび割中立軸(-)	X(m)		1.485
初降伏中立軸(-)	X(m)		0.710
終局中立軸(-)	X(m)		0.311
ひび割中立軸角度(-)	α(°)		0
初降伏中立軸角度(-)	α(°)		0
終局中立軸角度(-)	α(°)		0

d) RC矩形 - 着目点 2

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



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' : 総ホロ-面積

Ao : 外側型枠の長さ

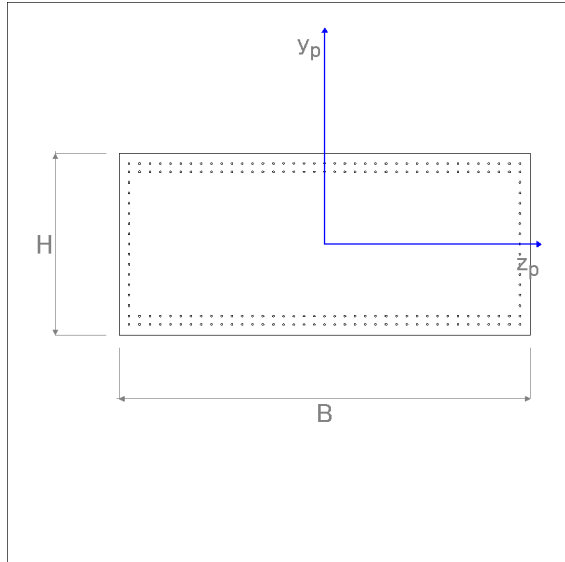
Ai : 内側型枠の長さ

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

曲げ照査 (道示-V (タイプII))			
断面力	Myp (kNm)		19536.8
	Mzp (kNm)		0.0
角度	N' (kN)		10357.8
	θ(°)		90
断面要素名称		コンクリート	
横拘束筋断面積	Ah(m ²)		1.9860E-004
間隔	s(m)		0.1500
有効長	d(m)		1.0000
降伏強度	f _{yh} (N/mm ²)		295.00
ひび割モーメント	Mc(kNm)	24673.2 <	107803.7
初降伏モーメント	My0(kNm)		74978.1
終局モーメント	Mu(kNm)	107803.7 >	19536.8
ひび割曲率	φc(1/m)		4.5815E-005
初降伏曲率	φy0(1/m)		4.5268E-004
終局曲率	φu(1/m)		4.9896E-003
ひび割中立軸	X(m)		3.375
初降伏中立軸	X(m)		1.622
終局中立軸	X(m)		0.999
ひび割中立軸角度	α(°)		-90
初降伏中立軸角度	α(°)		-90
終局中立軸角度	α(°)		-90
ひび割モーメント(-)	Mc(kNm)	-24673.2 >	-107803.7
初降伏モーメント(-)	My0(kNm)		-74978.1
終局モーメント(-)	Mu(kNm)	-107803.7 <	19536.8
ひび割曲率(-)	φc(1/m)		-4.5815E-005
初降伏曲率(-)	φy0(1/m)		-4.5268E-004
終局曲率(-)	φu(1/m)		-4.9896E-003
ひび割中立軸(-)	X(m)		3.375
初降伏中立軸(-)	X(m)		1.622
終局中立軸(-)	X(m)		0.999
ひび割中立軸角度(-)	α(°)		-90
初降伏中立軸角度(-)	α(°)		-90
終局中立軸角度(-)	α(°)		-90

e) RC矩形 - 着目点 3

タイトル	2		
断面全幅B (m)			5.000
断面全高H (m)			2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182		144544.4
鋼材全断面積(mm ²)			144544.4



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' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

$$Wzu = \frac{I_{zp}}{y_u}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{y_l}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{z_r}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{z_l}$$

曲げ照査 (道示-V (タイプII))			
断面力	Myp (kNm)		19536.8
	Mzp (kNm)		20738.1
角度	N' (kN)		10357.8
	θ(°)		43
断面要素名称		コンクリート	
横拘束筋断面積	Ah(m ²)		1.9860E-004
間隔	s(m)		0.1500
有効長	d(m)		1.0000
降伏強度	f _{yh} (N/mm ²)		295.00
ひび割モーメント	Mc(kNm)	14048.1 <	87190.8
初降伏モーメント	My0(kNm)		52257.5
終局モーメント	Mu(kNm)	87190.8 >	28491.3
ひび割曲率	φc(1/m)		4.5543E-005
初降伏曲率	φy0(1/m)		4.9851E-004
終局曲率	φu(1/m)		3.2397E-003
ひび割中立軸	X(m)		3.395
初降伏中立軸	X(m)		1.901
終局中立軸	X(m)		1.474
ひび割中立軸角度	α(°)		-43
初降伏中立軸角度	α(°)		-43
終局中立軸角度	α(°)		-43
ひび割モーメント(-)	Mc(kNm)	-14048.1 >	-87190.8
初降伏モーメント(-)	My0(kNm)		-52257.5
終局モーメント(-)	Mu(kNm)	-87190.8 <	28491.3
ひび割曲率(-)	φc(1/m)		-4.5543E-005
初降伏曲率(-)	φy0(1/m)		-4.9851E-004
終局曲率(-)	φu(1/m)		-3.2397E-003
ひび割中立軸(-)	X(m)		3.395
初降伏中立軸(-)	X(m)		1.901
終局中立軸(-)	X(m)		1.474
ひび割中立軸角度(-)	α(°)		-43
初降伏中立軸角度(-)	α(°)		-43
終局中立軸角度(-)	α(°)		-43

(2) 曲げ結果書式2

1) 応力度計算

タイトル	PC箱桁
------	------

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4

曲げ照査 (道示-III, IV)		
荷重ケース	着目点 1 1	着目点 2 1
断面力		
Myp (kNm)	0.0	10000.0
Mzp (kNm)	6808.2	3000.0
N' (kN)	-9650.4	0.0
許容応力度の割増係数	1.000	1.000
応力度		
σ_c' σ_{ca}' (N/mm ²)	0.00 < 11.00	2.86 < 15.00
σ_s' σ_{sa}' (N/mm ²)	0.00 < 200.00	42.21 < 200.00
σ_s σ_{sa} (N/mm ²)	0.00 < 180.00	3.53 < 180.00
σ_{ps} σ_{psa} (N/mm ²)	500.00 < 697.50	483.13 < 697.50
中立軸から圧縮縁 X(m)	∞	-3.895
角度	0	16
ヤング係数比	n = 15.000	n = 15.000
抵抗		
Mr (kNm)	15503.7	56046.7

タイトル	RC矩形
------	------

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4

曲げ照査 (道示-V (タイプII))			
荷重ケース	着目点 1 1	着目点 2 1	着目点 3 1
断面力			
Myp (kNm)	0.0	19536.8	19536.8
Mzp (kNm)	20738.1	0.0	20738.1
N' (kN)	10357.8	10357.8	10357.8
許容応力度の割増係数	1.000	1.000	1.000
応力度			
σc' σca' (N/mm ²)	5.67 < 7.00	2.89 < 7.00	8.89 > 8.00
σs' σsa' (N/mm ²)	73.84 < 180.00	41.57 < 180.00	119.54 < 180.00
σs σsa (N/mm ²)	109.17 < 180.00	28.20 < 180.00	163.20 < 180.00
中立軸から圧縮縁 X(m)	0.911	-2.956	1.371
角度	0	90	348
ヤング係数比	n = 15.000	n = 15.000	n = 15.000
抵抗			
Mr (kNm)	25990.3	47305.0	25693.1

2) 耐力計算

タイトル	PC箱桁		
断面全幅B (m)			10.000
断面全高H (m)			2.200
鉄筋(SD345)	D16*180		35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28		3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24		19300.8
鋼材全断面積(mm ²)			58596.4

曲げ照査 (道示-III, IV)			
荷重ケース		着目点 1 2	着目点 2 2
断面力	Myp (kNm)	0.0	10000.0
	Mzp (kNm)	6808.2	3000.0
角度	N' (kN)	-9650.4	0.0
	θ(°)	0	73
ひび割モーメント	Mc(kNm)	16349.6 <	32330.0
初降伏モーメント	My0(kNm)		24034.7
終局モーメント	Mu(kNm)	32330.0 >	6808.2
ひび割曲率	φc(1/m)		6.9116E-005
初降伏曲率	φy0(1/m)		9.1020E-004
終局曲率	φu(1/m)		5.3092E-002
ひび割中立軸	X(m)		0.945
初降伏中立軸	X(m)		0.255
終局中立軸	X(m)		0.066
ひび割中立軸角度	α(°)		0
初降伏中立軸角度	α(°)		0
終局中立軸角度	α(°)		0
ひび割モーメント(-)	Mc(kNm)	-5874.5 >	-14695.1
初降伏モーメント(-)	My0(kNm)		-8527.1
終局モーメント(-)	Mu(kNm)	-14695.1 <	6808.2
ひび割曲率(-)	φc(1/m)		-9.1871E-005
初降伏曲率(-)	φy0(1/m)		-9.3349E-004
終局曲率(-)	φu(1/m)		-3.5727E-002
ひび割中立軸(-)	X(m)		1.255
初降伏中立軸(-)	X(m)		0.302
終局中立軸(-)	X(m)		0.098
ひび割中立軸角度(-)	α(°)		0
初降伏中立軸角度(-)	α(°)		0
終局中立軸角度(-)	α(°)		0
ひび割モーメント	Mc(kNm)	40737.7 <	125162.3
初降伏モーメント	My0(kNm)		82123.8
終局モーメント	Mu(kNm)	125162.3 >	10440.3
ひび割曲率	φc(1/m)		3.0080E-005
初降伏曲率	φy0(1/m)		2.6089E-004
終局曲率	φu(1/m)		1.5757E-003
ひび割中立軸	X(m)		6.780
初降伏中立軸	X(m)		2.990
終局中立軸	X(m)		2.221
ひび割中立軸角度	α(°)		-73
初降伏中立軸角度	α(°)		-73
終局中立軸角度	α(°)		-73
ひび割モーメント(-)	Mc(kNm)	-33325.9 >	-108295.9
初降伏モーメント(-)	My0(kNm)		-67277.2
終局モーメント(-)	Mu(kNm)	-108295.9 <	10440.3
ひび割曲率(-)	φc(1/m)		-2.7366E-005
初降伏曲率(-)	φy0(1/m)		-2.4656E-004
終局曲率(-)	φu(1/m)		-1.9212E-003
ひび割中立軸(-)	X(m)		6.494
初降伏中立軸(-)	X(m)		2.606
終局中立軸(-)	X(m)		1.822
ひび割中立軸角度(-)	α(°)		-73
初降伏中立軸角度(-)	α(°)		-73
終局中立軸角度(-)	α(°)		-73

タイトル	RC矩形
------	------

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4

曲げ照査 (道示-V (タイプII))			
荷重ケース	着目点 1 2	着目点 2 2	着目点 3 2
断面力			
Myp (kNm)	0.0	19536.8	19536.8
Mzp (kNm)	20738.1	0.0	20738.1
N' (kN)	10357.8	10357.8	10357.8
角度			
θ(°)	0	90	43
断面要素名称	コンクリート	コンクリート	コンクリート
横拘束筋断面積 Ah(m ²)	1.9860E-004	1.9860E-004	1.9860E-004
間隔 s(m)	0.1500	0.1500	0.1500
有効長 d(m)	1.0000	1.0000	1.0000
降伏強度 fyh(N/mm ²)	295.00	295.00	295.00
ひび割モーメント Mc(kNm)	10856.2 < 48738.8	24673.2 < 107803.7	14048.1 < 87190.8
初降伏モーメント My0(kNm)	43233.8	74978.1	52257.5
終局モーメント Mu(kNm)	48738.8 > 20738.1	107803.7 > 19536.8	87190.8 > 28491.3
ひび割曲率 φc(1/m)	1.0412E-004	4.5815E-005	4.5543E-005
初降伏曲率 φy0(1/m)	1.0769E-003	4.5268E-004	4.9851E-004
終局曲率 φu(1/m)	2.2918E-002	4.9896E-003	3.2397E-003
ひび割中立軸 X(m)	1.485	3.375	3.395
初降伏中立軸 X(m)	0.710	1.622	1.901
終局中立軸 X(m)	0.311	0.999	1.474
ひび割中立軸角度 α(°)	0	-90	-43
初降伏中立軸角度 α(°)	0	-90	-43
終局中立軸角度 α(°)	0	-90	-43
ひび割モーメント(-) Mc(kNm)	-10856.2 > -48738.8	-24673.2 > -107803.7	-14048.1 > -87190.8
初降伏モーメント(-) My0(kNm)	-43233.8	-74978.1	-52257.5
終局モーメント(-) Mu(kNm)	-48738.8 < 20738.1	-107803.7 < 19536.8	-87190.8 < 28491.3
ひび割曲率(-) φc(1/m)	-1.0412E-004	-4.5815E-005	-4.5543E-005
初降伏曲率(-) φy0(1/m)	-1.0769E-003	-4.5268E-004	-4.9851E-004
終局曲率(-) φu(1/m)	-2.2918E-002	-4.9896E-003	-3.2397E-003
ひび割中立軸(-) X(m)	1.485	3.375	3.395
初降伏中立軸(-) X(m)	0.710	1.622	1.901
終局中立軸(-) X(m)	0.311	0.999	1.474
ひび割中立軸角度(-) α(°)	0	-90	-43
初降伏中立軸角度(-) α(°)	0	-90	-43
終局中立軸角度(-) α(°)	0	-90	-43

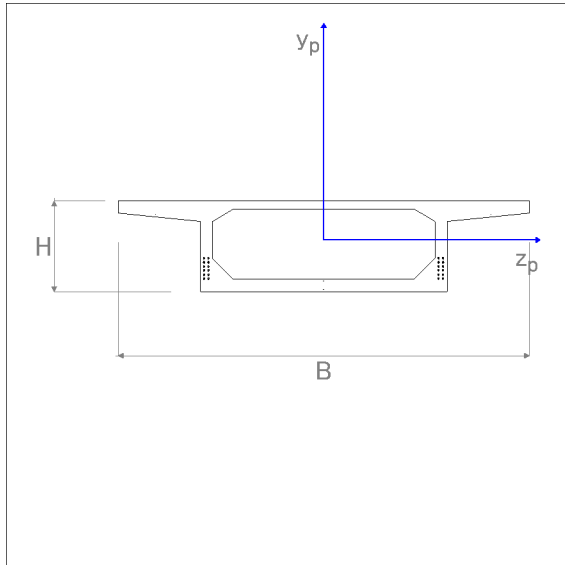
(3) せん断結果書式1

1) 応力度計算

a) PC箱桁 - 着目点 1

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	θ(°)	0

A' : 総ホロ－面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

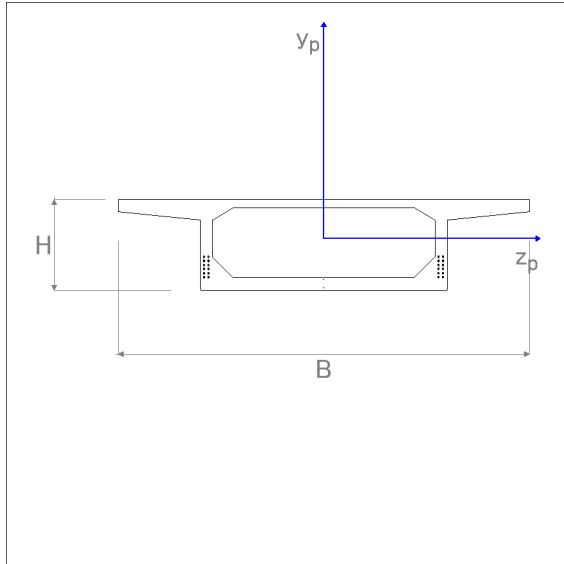
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

せん断照査 (道示-III(H8))		zp	yp
軸力	N' (kN)	-9650.4	-9650.4
せん断力	S (kN)	0.0	680.0
曲げモーメント	M (kNm)	0.0	6808.2
有効高さ	d (m)	10.0000	2.2000
有効幅	b (m)	0.5000	0.6000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc (N/mm ²)	0.55	0.55
せん断力(有効高変化影響)	Sh (kN)	0.0	680.0
σcが引張縁で0になるモーメント	Mo (kNm)	0.0	6808.2
斜引張鉄筋断面積	Aw (mm ²)	1000.0	1000.0
斜引張鉄筋間隔	a (m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ (°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋許容応力	σs (N/mm ²)	180.00	180.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy (N/mm ²)	345.00	345.00
平均せん断応力度	τm (N/mm ²)	0.00 < 0.55	0.52 < 0.55
斜引張鉄筋量	Aw (mm ²)	0.0 < 1000.0	0.0 < 1000.0
付着応力度	τo (N/mm ²)	0.00 < 2.00	0.04 < 2.00
鉄筋の周長の総和	U (mm)	10120.0	10120.0
部材軸方向の必要鉄筋量	As (mm ²)	0.0	0.0

b) PC箱桁 - 着目点 2

タイトル	1
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	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

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

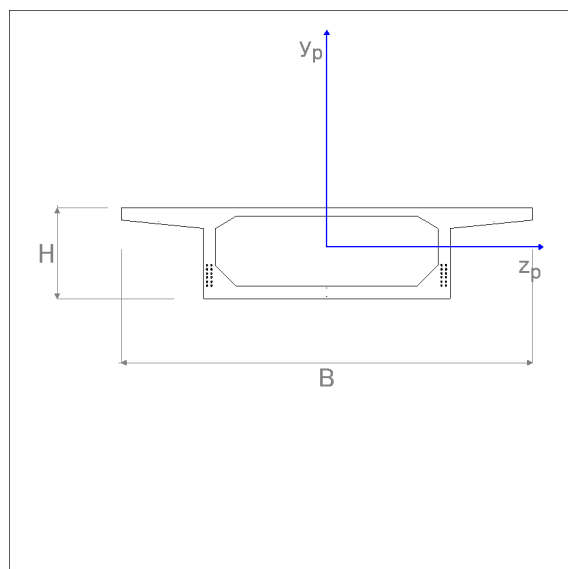
せん断照査 (道示-III(H8))		zp	yp
軸力	N' (kN)	0.0	0.0
せん断力	S (kN)	1000.0	300.0
曲げモーメント	M (kNm)	10000.0	3000.0
有効高さ	d (m)	10.0000	2.2000
有効幅	b (m)	0.5000	0.6000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc (N/mm ²)	0.55	0.55
せん断力(有効高変化影響)	Sh (kN)	1000.0	300.0
σcが引張縁で0になるモーメント	Mo (kNm)	14405.7	12494.2
斜引張鉄筋断面積	Aw (mm ²)	1000.0	1000.0
斜引張鉄筋間隔	a (m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ (°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋許容応力	σs (N/mm ²)	180.00	180.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy (N/mm ²)	345.00	345.00
平均せん断応力度	τm (N/mm ²)	0.20 < 0.55	0.23 < 0.55
斜引張鉄筋量	Aw (mm ²)	0.0 < 1000.0	0.0 < 1000.0
付着応力度	τo (N/mm ²)	0.01 < 2.00	0.02 < 2.00
鉄筋の周長の総和	U (mm)	10120.0	10120.0
部材軸方向の必要鉄筋量	As (mm ²)	0.0	0.0

2) 耐力計算

a) PC箱桁 - 着目点 1

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	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

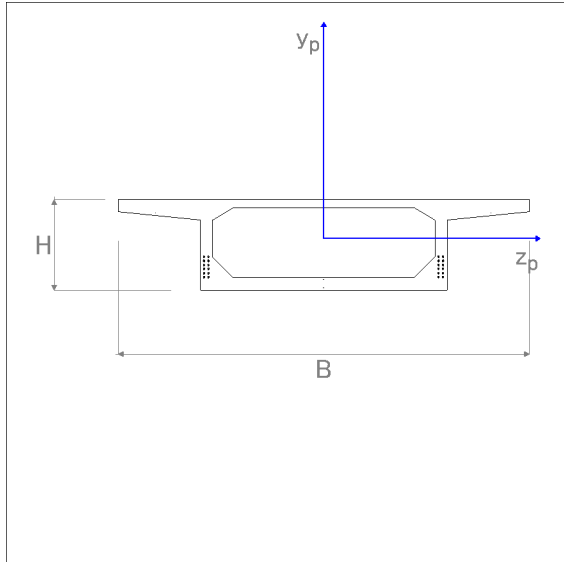
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

せん断照査 (道示-III(H8))		zp	yp
軸力	N'(kN)	-9650.4	-9650.4
せん断力	S(kN)	0.0	680.0
曲げモーメント	M(kNm)	0.0	6808.2
有効高さ	d(m)	10.0000	2.2000
有効幅	b(m)	0.5000	0.6000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.55	0.55
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	0.0	680.0
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	1000.0	1000.0
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	345.00	345.00
平均せん断応力度	τm(N/mm ²)	0.00 < 5.30	0.52 < 5.30
斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)	0.0 < 1000.0	0.0 < 1000.0
部材軸方向の必要鉄筋量	As(mm ²)	0.0	0.0

b) PC箱桁 - 着目点 2

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4



A(m ²)	6.0200E+000	A'(m ²)	8.7800E+000
yu(m)	0.945	yl(m)	1.255
zr(m)	5.000	zl(m)	5.000
I _{zp} (m ⁴)	4.4532E+000	I _{yp} (m ⁴)	4.4932E+001
Wzu(m ³)	4.715	Wzl(m ³)	3.547
Wyr(m ³)	8.986	Wyl(m ³)	8.986
Ao(m)	14.020	Ai(m)	8.780
J(m ⁴)	8.6721E+000	θ(°)	0

A' : 総ホ口一面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

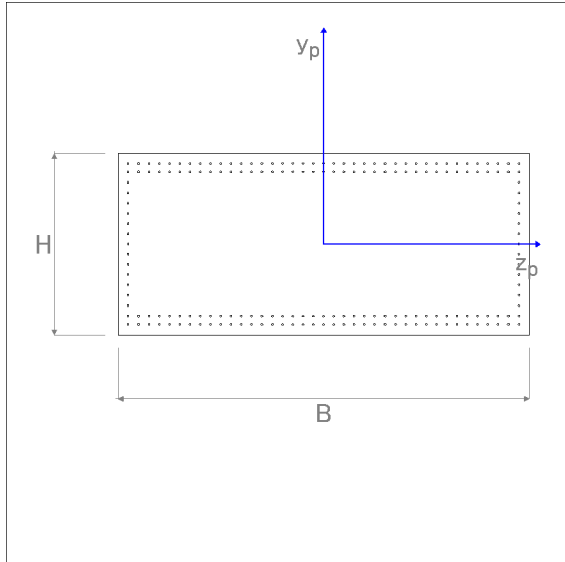
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, \quad Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, \quad Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, \quad Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

せん断照査 (道示-III(H8))		zp	yp
軸力	N'(kN)	0.0	0.0
せん断力	S(kN)	1000.0	300.0
曲げモーメント	M(kNm)	10000.0	3000.0
有効高さ	d(m)	10.0000	2.2000
有効幅	b(m)	0.5000	0.6000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.55	0.55
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1000.0	300.0
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	1000.0	1000.0
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	345.00	345.00
平均せん断応力度	τm(N/mm ²)	0.20 < 5.30	0.23 < 5.30
斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)	0.0 < 1000.0	0.0 < 1000.0
部材軸方向の必要鉄筋量	As(mm ²)	0.0	0.0

c) RC矩形 - 着目点 1

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



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' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

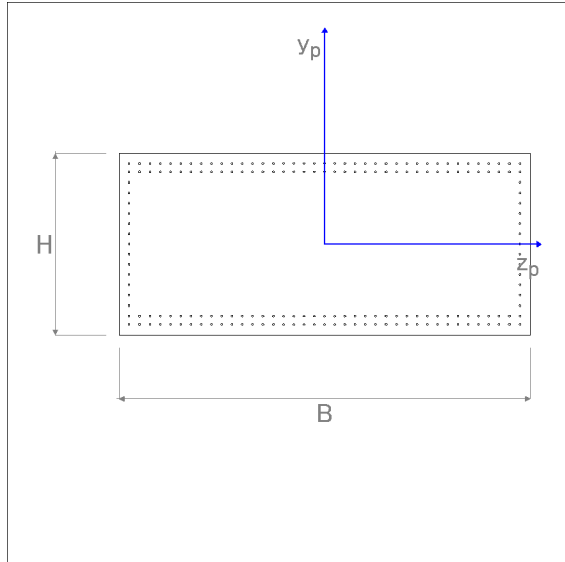
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

せん断照査 (道示-V (タイプII))		zp	yp
軸力	N' (kN)	10357.8	10357.8
せん断力	S(kN)	0.0	2073.0
曲げモーメント	M(kNm)	0.0	20738.1
有効高さ	d(m)	4.8800	2.0300
有効幅	b(m)	2.2000	5.0000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.33	0.33
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	0.0	2073.0
正負交番作用の補正係数	Cc	0.800	0.800
せん断スパン割増係数	Cdc	1.000	1.000
有効高dに関する補正係数	Ce	0.606	0.846
ptに関する補正係数	Cpt	1.304	1.327
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	993.0	1191.6
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	295.00	295.00
せん断耐力	Ps(kN)	10526.7 > 0.0	7143.7 > 2073.0
コンクリートせん断耐力	Sc(kN)	2239.6	3007.0
斜引張鉄筋せん断耐力	Ss(kN)	8287.1	4136.8

d) RC矩形 - 着目点 2

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



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' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

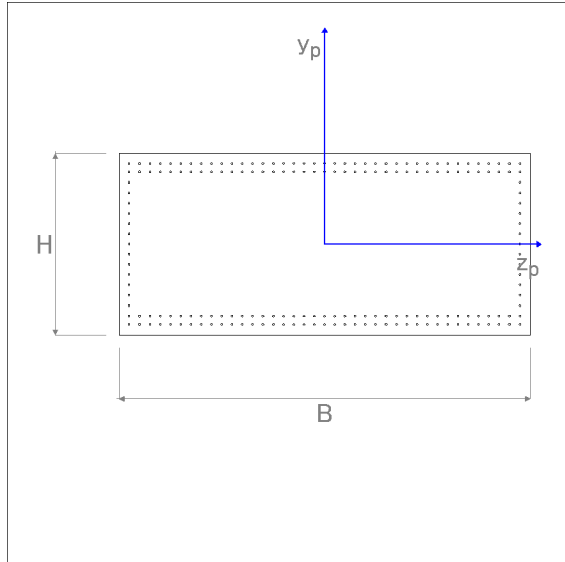
$$Wzu = \frac{I_{zp}}{yu}, Wzl = \frac{I_{zp}}{yl}, Wyr = \frac{I_{yp}}{zr}, Wyl = \frac{I_{yp}}{zl}$$

せん断照査 (道示-V (タイプII))		zp	yp
軸力	N' (kN)	10357.8	10357.8
せん断力	S(kN)	1953.0	0.0
曲げモーメント	M(kNm)	19536.8	0.0
有効高さ	d(m)	4.8800	2.0300
有効幅	b(m)	2.2000	5.0000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.33	0.33
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1953.0	0.0
正負交番作用の補正係数	Cc	0.800	0.800
せん断スパン割増係数	Cdc	1.000	1.000
有効高dに関する補正係数	Ce	0.606	0.846
ptに関する補正係数	Cpt	1.304	1.327
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	993.0	1191.6
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	295.00	295.00
せん断耐力	Ps(kN)	10526.7 > 1953.0	7143.7 > 0.0
コンクリートせん断耐力	Sc(kN)	2239.6	3007.0
斜引張鉄筋せん断耐力	Ss(kN)	8287.1	4136.8

e) RC矩形 - 着目点 3

タイトル	2
------	---

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4



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' : 総ホロー面積

Ao : 外側型枠の長さ

Ai : 内側型枠の長さ

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

せん断照査 (道示-V (タイプII))		zp	yp
軸力	N' (kN)	10357.8	10357.8
せん断力	S(kN)	1953.0	2073.0
曲げモーメント	M(kNm)	19536.8	20738.1
有効高さ	d(m)	4.8800	2.0300
有効幅	b(m)	2.2000	5.0000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.33	0.33
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1953.0	2073.0
正負交番作用の補正係数	Cc	0.800	0.800
せん断スパン割増係数	Cdc	1.000	1.000
有効高dに関する補正係数	Ce	0.606	0.846
ptに関する補正係数	Cpt	1.304	1.327
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	993.0	1191.6
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	295.00	295.00
せん断耐力	Ps(kN)	10526.7 > 1953.0	7143.7 > 2073.0
コンクリートせん断耐力	Sc(kN)	2239.6	3007.0
斜引張鉄筋せん断耐力	Ss(kN)	8287.1	4136.8

(4) せん断結果書式2

1) 応力度計算

タイトル	PC箱桁		
断面全幅B (m)			10.000
断面全高H (m)			2.200
鉄筋(SD345)	D16*180		35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28		3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24		19300.8
鋼材全断面積(mm ²)			58596.4

せん断照査 (道示-III(H8))		zp		yp	
照査位置 : 着目点 1 荷重名称 : 1					
軸力	N' (kN)	-9650.4		-9650.4	
せん断力	S(kN)	0.0		680.0	
曲げモーメント	M(kNm)	0.0		6808.2	
有効高さ	d(m)	10.0000		2.2000	
有効幅	b(m)	0.5000		0.6000	
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000		0.000	
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.55		0.55	
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	0.0		680.0	
σcが引張縁で0になるモーメント	Mo(kNm)	0.0		6808.2	
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	1000.0		1000.0	
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500		0.1500	
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00		90.00	
斜引張鉄筋許容応力	σs(N/mm ²)	180.00		180.00	
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	345.00		345.00	
平均せん断応力度	τm(N/mm ²)	0.00 <	0.55	0.52 <	0.55
斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)	0.0 <	1000.0	0.0 <	1000.0
付着応力度	τo(N/mm ²)	0.00 <	2.00	0.04 <	2.00
鉄筋の周長の総和	U(mm)	10120.0		10120.0	
部材軸方向の必要鉄筋量	As(mm ²)	0.0		0.0	
照査位置 : 着目点 2 荷重名称 : 1					
軸力	N' (kN)	0.0		0.0	
せん断力	S(kN)	1000.0		300.0	
曲げモーメント	M(kNm)	10000.0		3000.0	
有効高さ	d(m)	10.0000		2.2000	
有効幅	b(m)	0.5000		0.6000	
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000		0.000	
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.55		0.55	
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1000.0		300.0	
σcが引張縁で0になるモーメント	Mo(kNm)	14405.7		12494.2	
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	1000.0		1000.0	
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500		0.1500	
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00		90.00	
斜引張鉄筋許容応力	σs(N/mm ²)	180.00		180.00	
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	345.00		345.00	
平均せん断応力度	τm(N/mm ²)	0.20 <	0.55	0.23 <	0.55
斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)	0.0 <	1000.0	0.0 <	1000.0
付着応力度	τo(N/mm ²)	0.01 <	2.00	0.02 <	2.00
鉄筋の周長の総和	U(mm)	10120.0		10120.0	
部材軸方向の必要鉄筋量	As(mm ²)	0.0		0.0	

2) 耐力計算

タイトル	PC箱桁
------	------

断面全幅B (m)	10.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD345)	D16*180 35748.0
鉄筋(SD345)	D13*28 3547.6
PC鋼材(SBPR930/1180 - 1B32B2)	804.2*24 19300.8
鋼材全断面積(mm ²)	58596.4

せん断照査 (道示-III(H8))		zp	yp
照査位置 : 着目点 1 荷重名称 : 2			
軸力	N' (kN)	-9650.4	-9650.4
せん断力	S(kN)	0.0	680.0
曲げモーメント	M(kNm)	0.0	6808.2
有効高さ	d(m)	10.0000	2.2000
有効幅	b(m)	0.5000	0.6000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.55	0.55
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	0.0	680.0
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	1000.0	1000.0
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	345.00	345.00
平均せん断応力度	τm(N/mm ²)	0.00 < 5.30	0.52 < 5.30
斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)	0.0 < 1000.0	0.0 < 1000.0
部材軸方向の必要鉄筋量	As(mm ²)	0.0	0.0
照査位置 : 着目点 2 荷重名称 : 2			
軸力	N' (kN)	0.0	0.0
せん断力	S(kN)	1000.0	300.0
曲げモーメント	M(kNm)	10000.0	3000.0
有効高さ	d(m)	10.0000	2.2000
有効幅	b(m)	0.5000	0.6000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.55	0.55
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1000.0	300.0
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	1000.0	1000.0
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	345.00	345.00
平均せん断応力度	τm(N/mm ²)	0.20 < 5.30	0.23 < 5.30
斜引張鉄筋量	Aw(mm ²)	0.0 < 1000.0	0.0 < 1000.0
部材軸方向の必要鉄筋量	As(mm ²)	0.0	0.0

タイトル	RC矩形
------	------

断面全幅B (m)	5.000
断面全高H (m)	2.200
鉄筋(SD295A)	D32*182
鋼材全断面積(mm ²)	144544.4

せん断照査 (道示-V (タイプII))		zp	yp
照査位置 : 着目点 1 荷重名称 : 2			
軸力	N' (kN)	10357.8	10357.8
せん断力	S(kN)	0.0	2073.0
曲げモーメント	M(kNm)	0.0	20738.1
有効高さ	d(m)	4.8800	2.0300
有効幅	b(m)	2.2000	5.0000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.33	0.33
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	0.0	2073.0
正負交番作用の補正係数	Cc	0.800	0.800
せん断スパン割増係数	Cdc	1.000	1.000
有効高dに関する補正係数	Ce	0.606	0.846
ptに関する補正係数	Cpt	1.304	1.327
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	993.0	1191.6
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	295.00	295.00
せん断耐力	Ps(kN)	10526.7 > 0.0	7143.7 > 2073.0
コンクリートせん断耐力	Sc(kN)	2239.6	3007.0
斜引張鉄筋せん断耐力	Ss(kN)	8287.1	4136.8
照査位置 : 着目点 2 荷重名称 : 2			
軸力	N' (kN)	10357.8	10357.8
せん断力	S(kN)	1953.0	0.0
曲げモーメント	M(kNm)	19536.8	0.0
有効高さ	d(m)	4.8800	2.0300
有効幅	b(m)	2.2000	5.0000
桁高変化量	tanβ+tanγ	0.000	0.000
平均せん断応力度	τc(N/mm ²)	0.33	0.33
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1953.0	0.0
正負交番作用の補正係数	Cc	0.800	0.800
せん断スパン割増係数	Cdc	1.000	1.000
有効高dに関する補正係数	Ce	0.606	0.846
ptに関する補正係数	Cpt	1.304	1.327
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	993.0	1191.6
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	θ(°)	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	σsy(N/mm ²)	295.00	295.00
せん断耐力	Ps(kN)	10526.7 > 1953.0	7143.7 > 0.0
コンクリートせん断耐力	Sc(kN)	2239.6	3007.0
斜引張鉄筋せん断耐力	Ss(kN)	8287.1	4136.8

せん断照査 (道示-V (タイプII))		zp	yp
照査位置 : 着目点 3 荷重名称 : 2			
軸力	N' (kN)	10357.8	10357.8
せん断力	S(kN)	1953.0	2073.0
曲げモーメント	M(kNm)	19536.8	20738.1
有効高さ	d(m)	4.8800	2.0300
有効幅	b(m)	2.2000	5.0000
桁高変化量	$\tan\beta + \tan\gamma$	0.000	0.000
平均せん断応力度	$\tau_c(N/mm^2)$	0.33	0.33
せん断力(有効高変化影響)	Sh(kN)	1953.0	2073.0
正負交番作用の補正係数	Cc	0.800	0.800
せん断スパン割増係数	Cdc	1.000	1.000
有効高dに関する補正係数	Ce	0.606	0.846
ptに関する補正係数	Cpt	1.304	1.327
斜引張鉄筋断面積	Aw(mm ²)	993.0	1191.6
斜引張鉄筋間隔	a(m)	0.1500	0.1500
斜引張鉄筋配置角度	$\theta(^{\circ})$	90.00	90.00
斜引張鉄筋降伏応力	$\sigma_{sy}(N/mm^2)$	295.00	295.00
せん断耐力	Ps(kN)	10526.7 > 1953.0	7143.7 > 2073.0
コンクリートせん断耐力	Sc(kN)	2239.6	3007.0
斜引張鉄筋せん断耐力	Ss(kN)	8287.1	4136.8