

表紙テスト

フレーム計算構造体

ModelName

－ 目 次 －

1. 概要	1
1.1 基本データ	1
1.2 計算オプション	1
2. 構造	2
2.1 材質データ	2
2.2 断面データ	2
2.3 格点データ	2
2.4 部材データ	2
2.5 着目点データ	2
2.6 支点データ	3
2.7 荷重データ	4
(1) 自重、ピン支持	4
(2) 常時荷重	5
(3) 荷重(地震時)	6
3. 断面力の算出	7
3.1 常時荷重	7
3.2 荷重(地震時)	10
4. 応力度の照査	13
4.1 常時荷重	13
4.2 荷重(地震時)	17

1. 概要

1.1 基本データ

モデル名称	
単位系	S1単位
格点数	4
部材数	4
支点ケース数	2
分布バネケース数	1
荷重ケース数	3
組み合わせケース数	2

1.2 計算オプション

格点番号のリナンバ	しない
剛域の計算	しない

2. 構造

2.1 材質データ

No	材質番号	ヤング係数 E (kN/m ²)	線膨張係数 α (/°C)
1	1	1.00000E+12	9.99954E-06
2	2	1.00000E+05	9.99954E-06
3	3	1.00000E+12	9.99954E-06
4	4	1.00000E+12	9.99954E-06

2.2 断面データ

No	断面番号	断面積 A (m ²)	断面2次モーメント I _z (m ⁴)
1	1	3.00000E-01	2.24998E-03
2	2	3.00000E-01	2.24998E-03
3	3	3.00000E-01	2.24998E-03
4	4	3.60000E-01	3.88800E-03

2.3 格点データ

No	格点番号	X座標 (m)	Y座標 (m)
1	1	0.0000	0.0000
2	2	0.0000	3.0000
3	3	3.0000	3.0000
4	4	3.0000	0.0000

2.4 部材データ

No	部材番号	格点番号		断面番号	材質番号	結合条件		剛域長(m)		部材長(m)	部材名
		i端	j端			i端	j端	i端	j端		
1	1	1	2	1	1	剛	剛	—	—	3.000	左側壁
2	2	2	3	2	2	剛	剛	—	—	3.000	頂版
3	3	3	4	3	3	剛	剛	—	—	3.000	右側壁
4	4	4	1	4	4	剛	剛	—	—	3.000	底版

2.5 着目点データ

No	部材番号	点数	i端からの任意着目点の距離(m)						
			0.300	2.700					
1	1	2	0.300	2.700					
2	2	4	0.200	0.300	2.700	2.800			
3	3	2	0.300	2.700					
4	4	2	0.300	2.700					

着目点の名称は断面力の表にて参照下さい。

2.6 支点データ

・ 支点ケース番号: 1 タイトル : ピンとX-Roller

No	格点 番号	支点コード	K_x (kN/m)	K_y (kN/m)	K_m (kN·m/rad)
1	1	1 (ピン支点)	固定	固定	自由
2	4	2 (ピン・水平ローラー支点)	自由	固定	自由

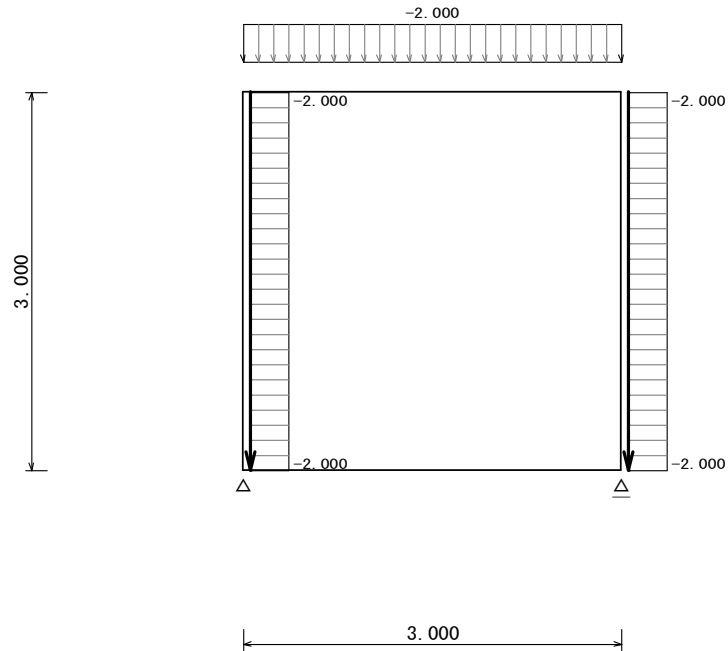
・ 支点ケース番号: 2 タイトル : 支点ケース. 2

No	格点 番号	支点コード	K_x (kN/m)	K_y (kN/m)	K_m (kN·m/rad)
1	4	5 (ハネ支点)	自由	自由	自由

2.7 荷重データ

(1) 自重、ピン支持

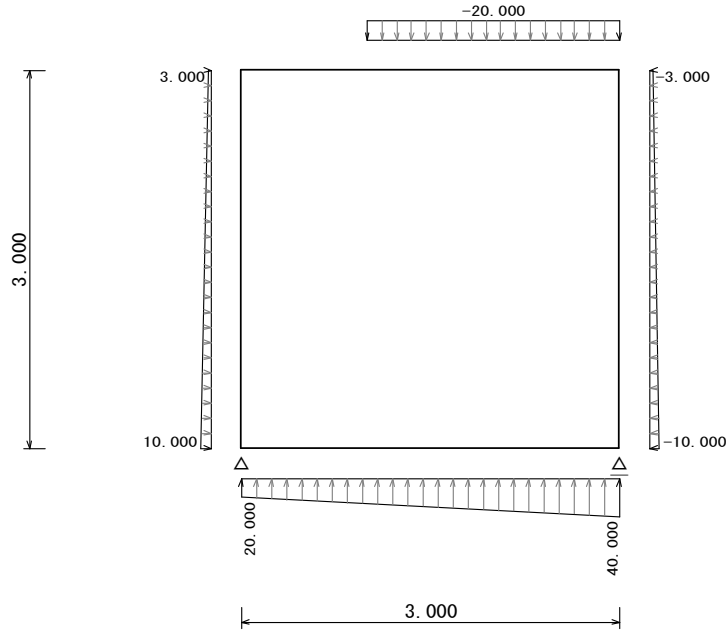
- ・荷重ケース番号 : 1 荷重タイトル : 自重、ピン支持
- ・支点ケース番号 : 1 支点タイトル : ピンとX-Roller



No	開始部材	終了部材	荷重タイプ	i端側荷重 (kN/m···)	j端側荷重 (kN/m···)	i端側の 距離(m)	j端側の 距離(m)	載荷長 (m)	荷重 (kN)	
									水平荷重	鉛直荷重
1	1	—	鉛直分布	-2.000	-2.000	0.0	0.0	3.000	—	-6.000
2	3	—	鉛直分布	-2.000	-2.000	0.0	0.0	3.000	—	-6.000
3	2	—	鉛直分布	-2.000	-2.000	0.0	0.0	3.000	—	-6.000
荷重合計		Σ (水平荷重) = 0.000 - 0.000				Σ (鉛直荷重) = 0.000 - 18.000				

(2) 常時荷重

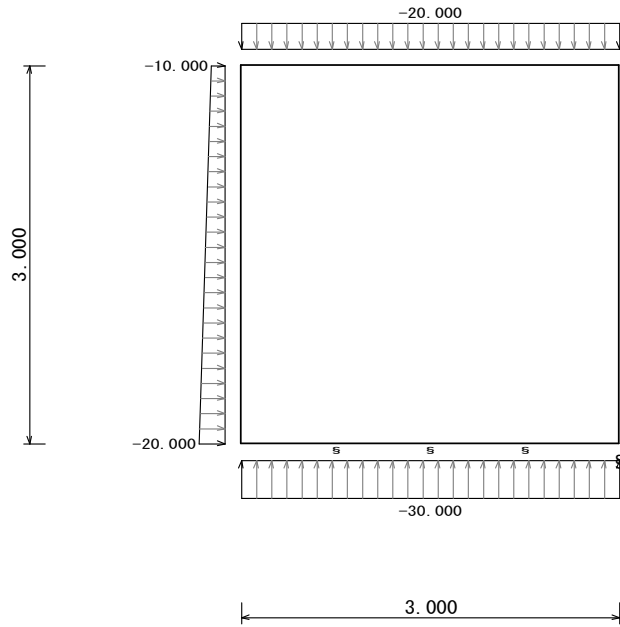
- 荷重ケース番号 : 2 荷重タイトル : 常時荷重
- 支点ケース番号 : 1 支点タイトル : ピンとX-Roller



No	開始部材	終了部材	荷重タイプ	i端側荷重 (kN/m···)	j端側荷重 (kN/m···)	i端側の 距離(m)	j端側の 距離(m)	載荷長 (m)	荷重 (kN)	
									水平荷重	鉛直荷重
1	1	—	水平分布	10.000	3.000	0.0	0.0	3.000	19.500	—
2	2	—	鉛直分布	-20.000	-20.000	1.000	0.0	2.000	—	-40.000
3	3	—	水平分布	-3.000	-10.000	0.0	0.0	3.000	-19.500	—
4	4	—	鉛直分布	40.000	20.000	0.0	0.0	3.000	—	90.000
荷重合計		Σ (水平荷重) = 19.500 - 19.500				Σ (鉛直荷重) = 90.000 - 40.000				

(3) 荷重(地震時)

- 荷重ケース番号 : 3 荷重タイトル : 荷重(地震時)
- 支点ケース番号 : 2 支点タイトル : 支点ケース. 2
- 分布バネケース番号 : 1 分布バネタイトル : 分布バネ



No	開始部材	終了部材	荷重タイプ	i端側荷重 (kN/m···)	j端側荷重 (kN/m···)	i端側の 距離(m)	j端側の 距離(m)	載荷長 (m)	荷重 (kN)	
									水平荷重	鉛直荷重
1	1	—	直角分布	-20.000	-10.000	0.0	0.0	3.000	45.000	—
2	2	—	直角分布	-20.000	-20.000	0.0	0.0	3.000	—	-60.000
3	4	—	直角分布	-30.000	-30.000	0.0	0.0	3.000	—	90.000
荷重合計		Σ (水平荷重) = 45.000 - 0.000				Σ (鉛直荷重) = 90.000 - 60.000				

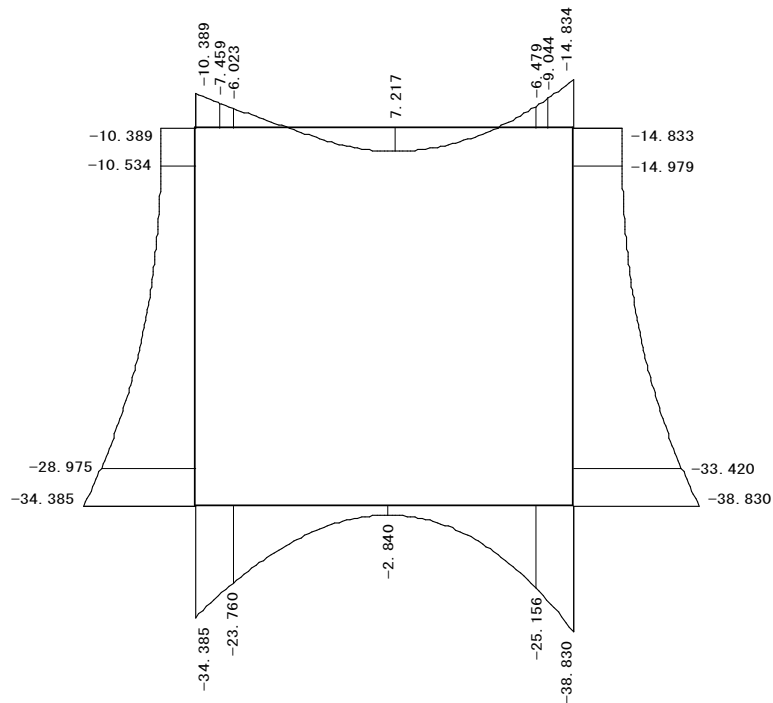
3. 断面力の算出

3.1 常時荷重

- ・組み合わせケース番号 : 1 タイトル : 常時荷重
- 全体割り増し係数 : 1.000

No	荷重ケース番号	荷重名	部分割増係数
1	1	自重、ピン支持	1.000
2	2	常時荷重	1.000

- ・モーメント図



・部材 1 左側壁

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	下端	0.000	3.000	-34.385	-20.852	19.499
2	h / 2	0.300	2.700	-28.975	-20.252	16.604
3	h / 2	2.700	0.300	-10.534	-15.452	1.004
4	上端	3.000	0.000	-10.389	-14.852	-0.001

・部材 2 頂版

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	左端	0.000	3.000	-10.389	-0.001	14.852
2	ハンチ	0.200	2.800	-7.459	-0.001	14.452
3	h / 2	0.300	2.700	-6.023	-0.001	14.252
4	M-max	1.590	1.410	7.217	-0.001	-0.128
5	h / 2	2.700	0.300	-6.479	-0.001	-24.548
6	ハンチ	2.800	0.200	-9.044	-0.001	-26.748
7	右端	3.000	0.000	-14.834	-0.001	-31.148

・部材 3 右側壁

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	上端	0.000	3.000	-14.833	-31.148	0.001
2	h / 2	0.300	2.700	-14.979	-31.748	-1.004
3	h / 2	2.700	0.300	-33.420	-36.548	-16.604
4	下端	3.000	0.000	-38.830	-37.148	-19.499

・部材 4 底版

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	右端	0.000	3.000	-38.830	-19.499	51.482
2	h / 2	0.300	2.700	-25.156	-19.499	39.782
3	M-max	1.470	1.530	-2.840	-19.499	-0.115
4	h / 2	2.700	0.300	-23.760	-19.499	-32.218
5	左端	3.000	0.000	-34.385	-19.499	-38.518

・格点変位

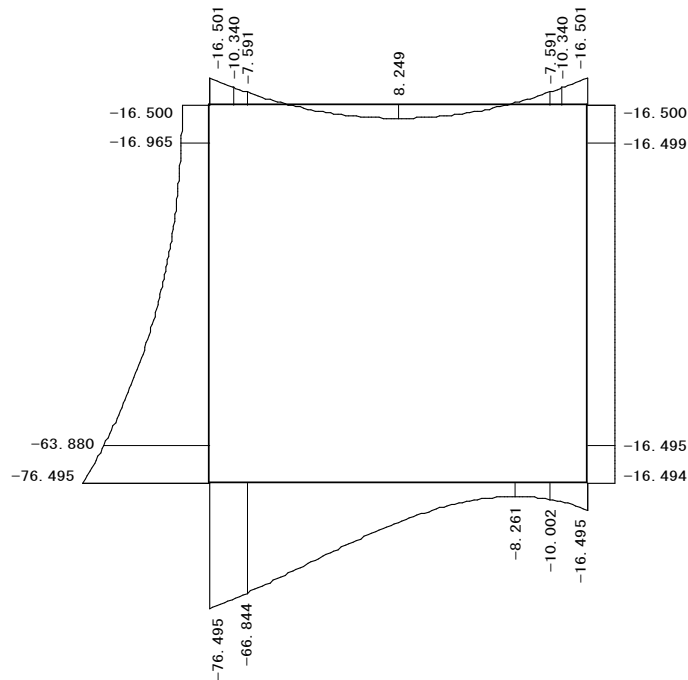
No	節点番号	X-変位 (mm)	Y-変位 (mm)	θ -回転 (m・rad)
1	1	0.000000	0.000000	-0.000005
2	2	0.000059	0.000000	-0.000029
3	3	-0.000068	0.000000	0.000035
4	4	0.000000	0.000000	0.000006

3.2 荷重(地震時)

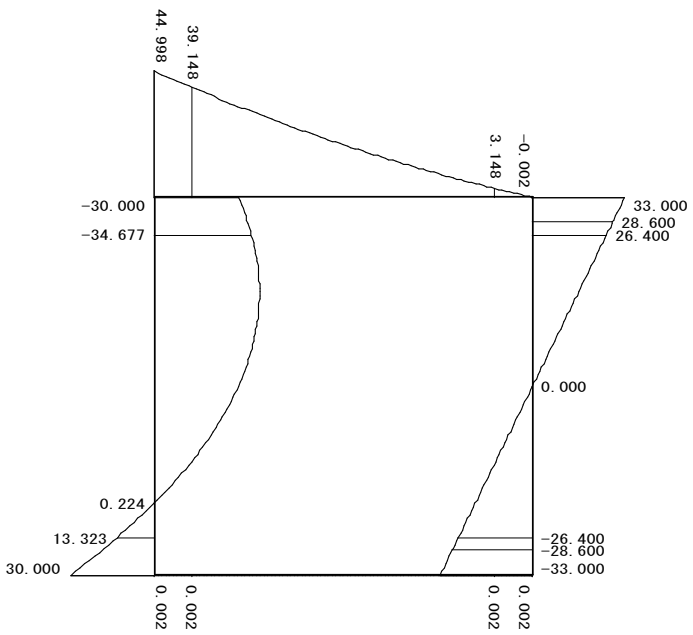
- 組み合わせケース番号 : 2 タイトル : 荷重(地震時)
- 全体割り増し係数 : 1.000

No	荷重ケース番号	荷重名	部分割増係数
1	1	自重、ピン支持	1.000
2	3	荷重(地震時)	1.000

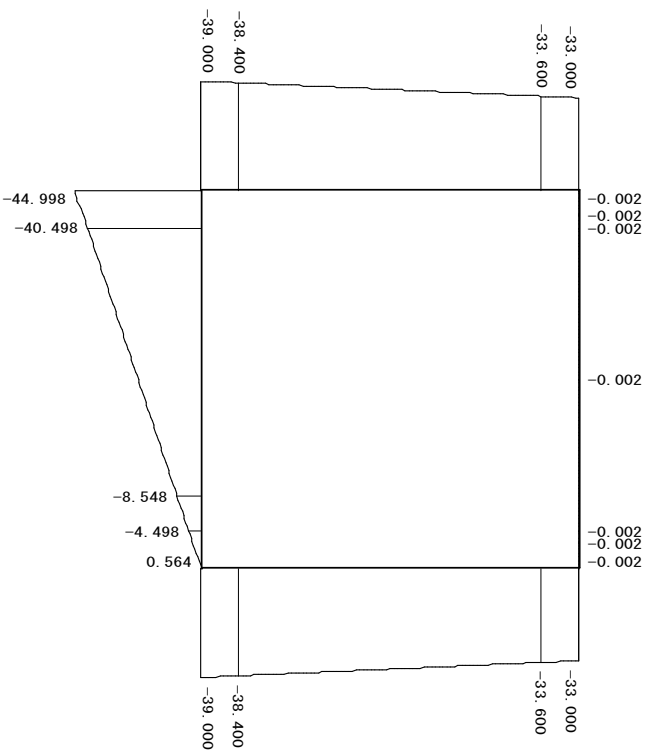
- モーメント図



•せん断力図



•軸力図



・部材 1 左側壁

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	下端	0.000	3.000	-76.495	-39.000	44.998
2	h / 2	0.300	2.700	-63.880	-38.400	39.148
3	h / 2	2.700	0.300	-16.965	-33.600	3.148
4	上端	3.000	0.000	-16.500	-33.000	-0.002

・部材 2 頂版

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	左端	0.000	3.000	-16.501	-0.002	33.000
2	ハンチ	0.200	2.800	-10.340	-0.002	28.600
3	h / 2	0.300	2.700	-7.591	-0.002	26.400
4	M-max	1.500	1.500	8.249	-0.002	0.000
5	h / 2	2.700	0.300	-7.591	-0.002	-26.400
6	ハンチ	2.800	0.200	-10.340	-0.002	-28.600
7	右端	3.000	0.000	-16.501	-0.002	-33.000

・部材 3 右側壁

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	上端	0.000	3.000	-16.500	-33.000	0.002
2	h / 2	0.300	2.700	-16.499	-33.600	0.002
3	h / 2	2.700	0.300	-16.495	-38.400	0.002
4	下端	3.000	0.000	-16.494	-39.000	0.002

・部材 4 底版

部材長 = 3.000 (m)

No	着目点	i端からの距離 (m)	j端からの距離 (m)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	せん断力 (kN)
1	右端	0.000	3.000	-16.495	0.564	30.000
2	h / 2	0.300	2.700	-10.002	-4.498	13.323
3	M-max	0.570	2.430	-8.261	-8.548	0.224
4	h / 2	2.700	0.300	-66.844	-40.498	-34.677
5	左端	3.000	0.000	-76.495	-44.998	-30.000

・格点変位

No	節点番号	X-変位 (mm)	Y-変位 (mm)	θ -回転 (m・rad)
1	1	0.750000	5.010006	-2.673354
2	2	8.770152	5.010006	-2.673401
3	3	8.769956	-3.010006	-2.673308
4	4	0.750000	-3.010006	-2.673330

4. 応力度の照査

4.1 常時荷重

許容応力度法

1. 左側壁

部材長 3.000 (m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		下端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	上端 0.000←j				
外鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
内鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-34.39	-28.98	-10.53	-10.39				
	圧縮軸力 N	kN		20.85	20.25	15.45	14.85				
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{2.68}{8.00}$	-----	-----	$\frac{0.82}{8.00}$	-----	-----	-----	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{65.4}{160.0}$	-----	-----	$\frac{18.0}{160.0}$	-----	-----	-----	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
判定				0. K			0. K				

許容応力度法

1. 左側壁

部材長 3.000 (m)

せん断応力度		照査位置 (m)		下端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	上端 0.000←j			
断面	部材高	H	mm	300	300	300	300			
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0			
せん断補強筋	径	D	mm	—	—	—	—			
	ピッチ	a	mm	—	—	—	—			
	鉄筋量	A _s	mm ²	—	—	—	—			
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-34.39	-28.98	-10.53	-10.39			
	圧縮軸力 N	kN		20.85	20.25	15.45	14.85			
	せん断力 S	kN		19.50	16.60	1.00	0.00			
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	$\frac{0.066}{0.565}$	$\frac{0.004}{0.586}$	-----	-----	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}				0.270	0.270				
	有効高補正 C _e				1.40	1.40				
	引張鉄筋比補正 C _{pt}				1.45	1.45				
	圧縮力補正 C _N				1.03	1.07				
判定				0. K		0. K				

1 常時荷重

許容応力度法

2. 頂版

部材長 3.000 (m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		左端 i→0.000	ハンチ i→0.200	h/2 i→0.300	M-max 1.410←j	h/2 0.300←j	ハンチ 0.200←j	右端 0.000←j	
外鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300	300	300	300	
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00
	2種目、径×本数				—	—	—	—	—	—	—
鉄筋量	A _s	mm ²	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	
内鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300	300	300	300	
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00
	2種目、径×本数				—	—	—	—	—	—	—
鉄筋量	A _s	mm ²	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-10.39	-7.46	-6.02	(+7.22)	-6.48	-9.04	-14.83	
	圧縮軸力 N	kN		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{0.80}{8.00}$	-----	-----	$\frac{0.55}{8.00}$	-----	-----	$\frac{1.14}{8.00}$	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{21.1}{160.0}$	-----	-----	-----	-----	-----	$\frac{30.1}{160.0}$	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	$\frac{14.7}{160.0}$	-----	-----	-----	
判定				0. K			0. K			0. K	

許容応力度法

2. 頂版

部材長 3.000 (m)

せん断応力度		照査位置 (m)		左端 i→0.000	ハンチ i→0.200	h/2 i→0.300	M-max 1.410←j	h/2 0.300←j	ハンチ 0.200←j	右端 0.000←j
断面	部材高	H	mm	300	300	300	300	300	300	300
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0
せん断補強筋	径	D	mm	—	—	—	—	—	—	—
	ピッチ	a	mm	—	—	—	—	—	—	—
	鉄筋量	A _s	mm ²	—	—	—	—	—	—	—
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-10.39	-7.46	-6.02	7.22	-6.48	-9.04	-14.83
	圧縮軸力 N	kN		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	せん断力 S	kN		14.85	14.45	14.25	0.13	24.55	26.75	31.15
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	-----	$\frac{0.057}{0.548}$	-----	$\frac{0.098}{0.548}$	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}					0.270		0.270		
	有効高補正 C _e					1.40		1.40		
	引張鉄筋比補正 C _{pt}					1.45		1.45		
	圧縮力補正 C _N					1.00		1.00		
判定						0. K		0. K		

1 常時荷重

許容応力度法

3. 右側壁

部材長 3.000 (m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		上端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	下端 0.000←j				
外鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
内鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-14.83	-14.98	-33.42	-38.83				
	圧縮軸力 N	kN		31.15	31.75	36.55	37.15				
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{1.18}{8.00}$	-----	-----	$\frac{3.04}{8.00}$	-----	-----	-----	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{23.6}{160.0}$	-----	-----	$\frac{71.0}{160.0}$	-----	-----	-----	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
判定				0. K			0. K				

許容応力度法

3. 右側壁

部材長 3.000 (m)

せん断応力度		照査位置 (m)		上端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	下端 0.000←j			
断面	部材高	H	mm	300	300	300	300			
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0			
せん断補強筋	径	D	mm	—	—	—	—			
	ピッチ	a	mm	—	—	—	—			
	鉄筋量	A _s	mm ²	—	—	—	—			
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-14.83	-14.98	-33.42	-38.83			
	圧縮軸力 N	kN		31.15	31.75	36.55	37.15			
	せん断力 S	kN		0.00	1.00	16.60	19.50			
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	$\frac{0.004}{0.608}$	$\frac{0.066}{0.576}$	-----	-----	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}				0.270	0.270				
	有効高補正 C _e				1.40	1.40				
	引張鉄筋比補正 C _{pt}				1.45	1.45				
	圧縮力補正 C _N				1.11	1.05				
判定				0. K		0. K				

1 常時荷重

許容応力度法

4. 底版

部材長 3.000 (m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		左端 j→0.000	h/2 j→0.300	h/2 0.300←i	右端 0.000←i				
外鉄筋	部材高	H	mm	360	360	360	360				
	有効高	d	mm	300.0	300.0	300.0	300.0				
	有効高	d'	mm	60.0	60.0	60.0	60.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
内鉄筋	部材高	H	mm	360	360	360	360				
	有効高	d	mm	300.0	300.0	300.0	300.0				
	有効高	d'	mm	60.0	60.0	60.0	60.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-34.39	-23.76	-25.16	-38.83				
	圧縮軸力 N	kN		19.50	19.50	19.50	19.50				
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{2.03}{8.00}$	-----	-----	$\frac{2.29}{8.00}$	-----	-----	-----	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{53.5}{160.0}$	-----	-----	$\frac{61.0}{160.0}$	-----	-----	-----	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
判定				0. K			0. K				

許容応力度法

4. 底版

部材長 3.000 (m)

せん断応力度		照査位置 (m)		左端 j→0.000	h/2 j→0.300	h/2 0.300←i	右端 0.000←i			
断面	部材高	H	mm	360	360	360	360			
	有効高	d	mm	300.0	300.0	300.0	300.0			
せん断補強筋	径	D	mm	—	—	—	—			
	ピッチ	a	mm	—	—	—	—			
	鉄筋量	A _s	mm ²	—	—	—	—			
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-34.39	-23.76	-25.16	-38.83			
	圧縮軸力 N	kN		19.50	19.50	19.50	19.50			
	せん断力 S	kN		38.52	32.22	39.78	51.48			
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	$\frac{0.107}{0.540}$	$\frac{0.133}{0.540}$	-----	-----	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}				0.270	0.270				
	有効高補正 C _e				1.40	1.40				
	引張鉄筋比補正 C _{pt}				1.36	1.36				
	圧縮力補正 C _N				1.05	1.05				
判定				0. K		0. K				

4.2 荷重(地震時)

許容応力度法(地震時) 1. 左側壁

部材長 3.000(m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		下端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	上端 0.000←j				
外鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
内鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-76.49	-63.88	-16.96	-16.50				
	圧縮軸力 N	kN		39.00	38.40	33.60	33.00				
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{5.93}{12.00}$	-----	-----	$\frac{1.31}{12.00}$	-----	-----	-----	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{146.7}{240.0}$	-----	-----	$\frac{26.6}{240.0}$	-----	-----	-----	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
判定				0.K			0.K				

許容応力度法(地震時) 1. 左側壁

部材長 3.000(m)

せん断応力度		照査位置 (m)		下端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	上端 0.000←j			
断面	部材高	H	mm	300	300	300	300			
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0			
せん断補強筋	径	D	mm	—	—	—	—			
	ピッチ	a	mm	—	—	—	—			
	鉄筋量	A _s	mm ²	—	—	—	—			
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-76.49	-63.88	-16.96	-16.50			
	圧縮軸力 N	kN		39.00	38.40	33.60	33.00			
	せん断力 S	kN		45.00	39.15	3.15	0.00			
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	$\frac{0.157}{0.847}$	$\frac{0.013}{0.904}$	-----	-----	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}				0.405	0.405				
	有効高補正 C _e				1.40	1.40				
	引張鉄筋比補正 C _{pt}				1.45	1.45				
	圧縮力補正 C _N				1.03	1.10				
判定				0.K		0.K				

2 荷重(地震時)

許容応力度法(地震時) 2. 頂版

部材長 3.000(m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		左端 i→0.000	ハンチ i→0.200	h/2 i→0.300	M-max i→1.500	h/2 0.300←j	ハンチ 0.200←j	右端 0.000←j	
外鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300	300	300	300	
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00
	2種目、径×本数				-	-	-	-	-	-	-
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	
内鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300	300	300	300	
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	50.0	
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00
	2種目、径×本数				-	-	-	-	-	-	-
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	2292.0	
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-16.50	-10.34	-7.59	(+8.25)	-7.59	-10.34	-16.50	
	圧縮軸力 N	kN		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{1.27}{12.00}$	-----	-----	$\frac{0.63}{12.00}$	-----	-----	$\frac{1.27}{12.00}$	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{33.5}{240.0}$	-----	-----	-----	-----	-----	$\frac{33.5}{240.0}$	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	$\frac{16.8}{240.0}$	-----	-----	-----	
判定				0.K			0.K			0.K	

許容応力度法(地震時) 2. 頂版

部材長 3.000(m)

せん断応力度		照査位置 (m)		左端 i→0.000	ハンチ i→0.200	h/2 i→0.300	M-max i→1.500	h/2 0.300←j	ハンチ 0.200←j	右端 0.000←j
断面	部材高	H	mm	300	300	300	300	300	300	300
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0	250.0
せん断補強筋	径	D	mm	-	-	-	-	-	-	-
	ピッチ	a	mm	-	-	-	-	-	-	-
	鉄筋量	A _s	mm ²	-	-	-	-	-	-	-
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-16.50	-10.34	-7.59	8.25	-7.59	-10.34	-16.50
	圧縮軸力 N	kN		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	せん断力 S	kN		33.00	28.60	26.40	0.00	26.40	28.60	33.00
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	-----	$\frac{0.106}{0.822}$	-----	$\frac{0.106}{0.822}$	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}					0.405		0.405		
	有効高補正 C _e					1.40		1.40		
	引張鉄筋比補正 C _{pt}					1.45		1.45		
	圧縮力補正 C _N					1.00		1.00		
判定						0.K		0.K		

2 荷重(地震時)

許容応力度法(地震時) 3. 右側壁

部材長 3.000(m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		上端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	下端 0.000←j				
外鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
内鉄筋	部材高	H	mm	300	300	300	300				
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0				
	有効高	d'	mm	50.0	50.0	50.0	50.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				—	—	—	—			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-16.50	-16.50	-16.49	-16.49				
	圧縮軸力 N	kN		33.00	33.60	38.40	39.00				
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{1.31}{12.00}$	-----	-----	$\frac{1.32}{12.00}$	-----	-----	-----	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{26.6}{240.0}$	-----	-----	$\frac{25.3}{240.0}$	-----	-----	-----	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
判定				0.K			0.K				

許容応力度法(地震時) 3. 右側壁

部材長 3.000(m)

せん断応力度		照査位置 (m)		上端 i→0.000	h/2 i→0.300	h/2 0.300←j	下端 0.000←j			
断面	部材高	H	mm	300	300	300	300			
	有効高	d	mm	250.0	250.0	250.0	250.0			
せん断補強筋	径	D	mm	—	—	—	—			
	ピッチ	a	mm	—	—	—	—			
	鉄筋量	A _s	mm ²	—	—	—	—			
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-16.50	-16.50	-16.49	-16.49			
	圧縮軸力 N	kN		33.00	33.60	38.40	39.00			
	せん断力 S	kN		0.00	0.00	0.00	0.00			
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	$\frac{0.000}{0.904}$	$\frac{0.000}{0.921}$	-----	-----	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}				0.405	0.405				
	有効高補正 C _e				1.40	1.40				
	引張鉄筋比補正 C _{pt}				1.45	1.45				
	圧縮力補正 C _N				1.10	1.12				
判定				0.K		0.K				

2 荷重(地震時)

許容応力度法(地震時) 4. 底版

部材長 3.000(m)

曲げ応力度		照査位置 (m)		左端 j→0.000	h/2 j→0.300	h/2 0.300←i	右端 0.000←i				
外鉄筋	部材高	H	mm	360	360	360	360				
	有効高	d	mm	300.0	300.0	300.0	300.0				
	有効高	d'	mm	60.0	60.0	60.0	60.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				-	-	-	-			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
内鉄筋	部材高	H	mm	360	360	360	360				
	有効高	d	mm	300.0	300.0	300.0	300.0				
	有効高	d'	mm	60.0	60.0	60.0	60.0				
	1種目、径×本数				D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00	D19×8.00			
	2種目、径×本数				-	-	-	-			
鉄筋量	A _s	mm ²		2292.0	2292.0	2292.0	2292.0				
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-76.49	-66.84	-10.00	-16.49				
	圧縮軸力 N	kN		45.00	40.50	4.50	-0.56				
応力度	圧縮	σ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{4.52}{12.00}$	-----	-----	$\frac{0.97}{12.00}$	-----	-----	-----	
	外引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	$\frac{118.6}{240.0}$	-----	-----	$\frac{27.9}{240.0}$	-----	-----	-----	
	内引張	σ _s	$\frac{N/mm^2}{許容値}$	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
判定				0.K			0.K				

許容応力度法(地震時) 4. 底版

部材長 3.000(m)

せん断応力度		照査位置 (m)		左端 j→0.000	h/2 j→0.300	h/2 0.300←i	右端 0.000←i			
断面	部材高	H	mm	360	360	360	360			
	有効高	d	mm	300.0	300.0	300.0	300.0			
せん断補強筋	径	D	mm	-	-	-	-			
	ピッチ	a	mm	-	-	-	-			
	鉄筋量	A _s	mm ²	-	-	-	-			
断面力	曲モーメント力 M	kN-m		-76.49	-66.84	-10.00	-16.49			
	圧縮軸力 N	kN		45.00	40.50	4.50	-0.56			
	せん断力 S	kN		30.00	34.68	13.32	30.00			
せん断応力度	応力度 τ _c	$\frac{N/mm^2}{許容値}$		-----	$\frac{0.116}{0.802}$	$\frac{0.044}{0.794}$	-----	-----	-----	-----
	基準許容応力度 τ _{a1}				0.405	0.405				
	有効高補正 C _e				1.40	1.40				
	引張鉄筋比補正 C _{pt}				1.36	1.36				
	圧縮力補正 C _N				1.04	1.03				
判定				0.K		0.K				