

## 1. 物件情報

工事名称：サンプル  
 工事略称：サンプル  
 利用者名：  
 会社名：  
 氏名：

## 2. 計算ルート

計算ルート：使用しない

## 3. 使用材料

物件全体で使用する材料の一覧です。

(1) 使用コンクリート材料 種別 : 普通コンクリート  
 強度 :  $F_c 21.0$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 許容応力度 : (N/mm<sup>2</sup>)

長期		短期	
圧縮	せん断	圧縮	せん断
7.00	0.70	14.00	1.05

## (2) 使用鉄筋材料

異形鉄筋		
鉄筋	材料	割増率
D10	SD295	1.00
D13	SD295	1.00
D25	SD345	1.10
D29	SD345	1.10

※割増率は鉄筋強度の割増率です。降伏曲げモーメント $M_y$ 算出時に使用します。

	長期許容応力度(N/mm <sup>2</sup> )		短期許容応力度(N/mm <sup>2</sup> )		F値(N/mm <sup>2</sup> )
	引張/圧縮	せん断	引張/圧縮	せん断	
SD295	196.6(195)	195	295	295	295
SD345	215(195)	195	345	345	345

4. RC造梁断面計算条件

- (1) 検討方法
  - 断面計算方法 : 検定計算
  - ピッチの制限値 : 下限値 上限値
  - : 25 (mm) 250 (mm)
  - ピッチの減少単位 : 25 (mm)
  - 鉄筋量の上下限值 : 計算ルートに応じた上下限值
  - : 下限値 上限値
  - pt 0.4 (%) 2.0 (%)
  - pw 0.2 (%) 1.2 (%)
  - 圧縮側コンクリート断面積と圧縮鉄筋の等価コンクリート断面積の重複 : 許容する
  - 軸力を考慮する : 考慮しない
- (2) 検討式
  - 設計用せん断力 : 計算ルートに応じた式
  - QD1=QL+n・QE n=1.5
  - QD2=Qo+α・ΣMy/h' α=1.0
  - QD3=min(QD1, QD2)
  - QD4=計算ルートに応じた式
  - 許容せん断力 : QA1
  - QA1=bj{α・fs+0.5wft(pw-0.002)}
  - QA2=BQsu+0.1σ0・bj 係数0.068
  - QA3=BQsu+0.1σ0・bj 係数0.053
- (3) 検討の有無
  - 付着の検討 : 付着応力度の確認式を用いて検討する
  - たわみの検討 : 告示1459号に従う
  - たわみの制限値 : 1/ 250.0
- (4) 応力採用位置
  - 鉛直荷重時応力採用位置 : 節点
  - 水平荷重時応力採用位置 : フェイス位置
- (5) 材料諸元
  - コンクリートのヤング係数 : RC規準5条より算出する 21000.0(N/mm<sup>2</sup>)
  - ヤング係数比 : コンクリート設計基準強度Fcを使ってRC規準より算出する 15.0
- (6) 材料条件
  - 材端支持条件 : 両端固定

5. 鉄筋配置条件

- (1) かぶり厚
  - 上端かぶり厚 : 40 (mm)
  - 下端かぶり厚 : 40 (mm)
  - 側面かぶり厚 : 40 (mm)
- (2) 鉄筋間隔
  - 上端 1 - 2 段筋間隔 : 65 (mm)
  - 上端 2 - 3 段筋間隔 : 65 (mm)
  - 下端 2 - 3 段筋間隔 : 65 (mm)
  - 下端 1 - 2 段筋間隔 : 65 (mm)

鉄筋間隔は各段の鉄筋の重心間距離を意味します。

6. 荷重ケース

番号	名称	状態	種類
1	常時	鉛直	(なし)
2	地震X	水平	(なし)
3	地震Y	水平	(なし)
4	風X	水平	(なし)
5	風Y	水平	(なし)

7. 応力の組み合わせ

番号	名称	状態	荷重ケース名称	荷重倍率
1	長期	長期	常時	1.000
2	地震XL	短期	常時	1.000
			地震X	1.000
3	地震XR	短期	常時	1.000
			地震X	-1.000

番号	名称	状態	荷重ケース名称	荷重倍率
4	地震YL	短期	常時	1.000
			地震Y	1.000
5	地震YR	短期	常時	1.000
			地震Y	-1.000
6	風XL	短期	常時	1.000
			風X	1.000
7	風XR	短期	常時	1.000
			風X	-1.000
8	風YL	短期	常時	1.000
			風Y	1.000
9	風YR	短期	常時	1.000
			風Y	-1.000

8. RC造梁断面リスト図

下記リスト図は、計算上のデータから再現したものであり、鉄筋やスタラップの位置は構造図とは異なることがあります。括弧内は副主筋本数です。

符号 部位	1 G1 2F			2 G1 3F		
	左端	中央	右端	左端	中央	右端
断面						
B x D	400x700	400x700	400x700	350x700	350x600	350x700
上端筋	3-D25	2-D25	3-D25	5-D29	5-D29	5-D29
下端筋	2-D25	3-D25	2-D25	5-D29	5-D29	5-D29
スタラップ	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@250	2-D13@200	2-D13@250
スラブ協力幅	- / -	- / -	- / -	500 / 500	500 / 500	500 / 500
スラブ厚	-	-	-	150	150	150
コン壁	なし	なし	なし	なし	なし	なし
タレ壁	なし	なし	なし	なし	なし	なし
符号 部位	3 G1 4F					
	左端	中央	右端			
断面						
B x D	300x600	300x500	300x600			
上端筋	2-D29	2-D29	2-D29			
下端筋	2-D29	2-D29	2-D29			
スタラップ	2-D13@175	2-D13@175	2-D13@175			
スラブ協力幅	700 / -	700 / -	700 / -			
スラブ厚	150	150	150			
コン壁	1000x 120	1000x 120	1000x 120			
タレ壁	800x 120	800x 120	800x 120			

9. RC造梁断面リスト

スラブ厚:(mm)      コシ壁・タレ壁  
 ピッチ : (mm)      壁高さ:(mm)  
 Fc : (N/mm2)      壁幅 : (mm)

		1 G1 2F						2 G1 3F					
		左端		中央		右端		左端		中央		右端	
梁せい		700		700		700		700		600		700	
梁幅		400		400		400		350		350		350	
スラブ協力幅		- / -		- / -		- / -		500 / 500		500 / 500		500 / 500	
スラブ厚		-		-		-		150		150		150	
上端筋	1 段筋	3-D25	-	2-D25	-	3-D25	-	3-D29	-	3-D29	-	3-D29	-
	2 段筋	-	-	-	-	-	-	2-D29	-	2-D29	-	2-D29	-
	3 段筋	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
下端筋	3 段筋	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
	2 段筋	-	-	-	-	-	-	2-D29	-	2-D29	-	2-D29	-
	1 段筋	2-D25	-	3-D25	-	2-D25	-	3-D29	-	3-D29	-	3-D29	-
スタラップ		2-D13@200		2-D13@200		2-D13@200		2-D13@250		2-D13@200		2-D13@250	
Fc (Lc)	主筋種別	Fc21				SD345				Fc21			
	スタラップ種別	-				SD295				SD295			
左側スラブの配筋		-				-				-			
右側スラブの配筋		-				-				-			
コシ壁	壁高さ	-		-		-		-		-		-	
	壁幅	-		-		-		-		-		-	
	縦筋	-		-		-		-		-		-	
	縦筋種別	-		-		-		-		-		-	
タレ壁	壁高さ	-		-		-		-		-		-	
	壁幅	-		-		-		-		-		-	
	縦筋	-		-		-		-		-		-	
	縦筋種別	-		-		-		-		-		-	
		3 G1 4F											
		左端		中央		右端							
梁せい		600		500		600							
梁幅		300		300		300							
スラブ協力幅		700 / -		700 / -		700 / -							
スラブ厚		150		150		150							
上端筋	1 段筋	2-D29	-	2-D29	-	2-D29	-						
	2 段筋	-	-	-	-	-	-						
	3 段筋	-	-	-	-	-	-						
下端筋	3 段筋	-	-	-	-	-	-						
	2 段筋	-	-	-	-	-	-						
	1 段筋	2-D29	-	2-D29	-	2-D29	-						
スタラップ		2-D13@175		2-D13@175		2-D13@175							
Fc (Lc)	主筋種別	Fc21				SD345							
	スタラップ種別	-				SD295							
左側スラブの配筋		4x 2-D13				SD295							
右側スラブの配筋		-				-							
コシ壁	壁高さ	1000		1000		1000							
	壁幅	120		120		120							
	縦筋	2-D10@100		2-D10@100		2-D10@100							
	縦筋種別	SD295		SD295		SD295							
タレ壁	壁高さ	800		800		800							
	壁幅	120		120		120							
	縦筋	2-D10@100		2-D10@100		2-D10@100							
	縦筋種別	SD295		SD295		SD295							

## 10. RC造梁断面計算結果

## (1) 記号の説明

B	: 梁幅(mm)	D	: 梁せい(mm)
BaL	: 左側スラブ協力幅(mm)	BaR	: 右側スラブ協力幅(mm)
スラブ厚:	(mm)		
コシ	: コシ壁の存在有無(有=存在する, 無=存在しない)		
タレ	: タレ壁の存在有無(有=存在する, 無=存在しない)		
L	: 部材長(mm)	I'	: 内法長さ(mm)
dtU	: 上端筋の鉄筋重心位置(mm)	dU	: 上端引張時の梁の有効せい(mm)
dtD	: 下端筋の鉄筋重心位置(mm)	dD	: 下端引張時の梁の有効せい(mm)
j	: 応力中心距離(mm) (=D-dtU-dtD)	ptU	: 上端筋の引張鉄筋比(%)
atU	: 上端筋の引張鉄筋断面積(mm <sup>2</sup> )	ptD	: 下端筋の引張鉄筋比(%)
atD	: 下端筋の引張鉄筋断面積(mm <sup>2</sup> )		
pw	: あばら筋比(%)		
位置	: 応力採用位置(mm)	水平	: 水平荷重時の応力採用位置(mm)
鉛直	: 鉛直荷重時の応力採用位置(mm)		
ND	: 設計用軸力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
NA	: 許容軸力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
MDU	: 上端引張時の設計用曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MDD	: 下端引張時の設計用曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MAU	: 上端引張時の許容曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MAD	: 下端引張時の許容曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
QD	: 設計用せん断力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]	α	: せん断スパン比による割増係数
QA	: 許容せん断力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
ND/NA	: 軸の検定比		
MDU/MAU	: 上端引張時の曲げの検定比		
MDD/MAD	: 下端引張時の曲げの検定比		
QD/QA	: せん断の検定比		
ND(M)	: 曲げ検討時の軸力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
MyU	: 上端引張時の降伏曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MyD	: 下端引張時の降伏曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
長期 N	: 長期荷重時の軸検定比(ND/NA)が最大である応力組み合わせの番号		
長期 M	: 長期荷重時の曲げ検定比(MDU/MAU, MDD/MAD)が最大である応力組み合わせの番号		
長期 Q	: 長期荷重時のせん断検定比(QD/QA)が最大である応力組み合わせの番号		
短期 N	: 短期荷重時の軸検定比(ND/NA)が最大である応力組み合わせの番号		
短期 M	: 短期荷重時の曲げ検定比(MDU/MAU, MDD/MAD)が最大である応力組み合わせの番号		
短期 Q	: 短期荷重時のせん断検定比(QD/QA)が最大である応力組み合わせの番号		
付着	: 付着の検討結果		
δ	: たわみ(mm) (参考値)		

## (2) 警告メッセージ

NO.	1	: 許容曲げモーメントが不足している。	
	2	: 許容せん断力が不足している。	
	3	: 許容軸力が不足している。	
	4	: あばら筋間隔が梁せいの3/4を超える。	(令78条)
	5	: 引張鉄筋比が規定値未満である。	(RC規準13条)
	6	: 軽量コンクリートを用いた梁の圧縮鉄筋断面積が規定値未満である。	(RC規準13条)
	7	: 主筋のあきが規定値未満である。	(RC規準13条)
	8	: あばら筋比が規定値未満である。	(RC規準13条)
	9	: あばら筋比が規定値を超える。	(RC規準13条)
	10	: 引張鉄筋比が指定した最大値を超える。	
	11	: 付着の検討が満足しない	
	12	: たわみの検討が満足しない	

符号	1 G1 2F					
	左端	1o/4端	中央	3・1o/4端	右端	
BxD	400x700	400x700	400x700	400x700	400x700	
主筋 上	3/0/0-D25	2/0/0-D25	2/0/0-D25	2/0/0-D25	3/0/0-D25	
副主筋 上	-	-	-	-	-	
主筋 下	2/0/0-D25	2/0/0-D25	3/0/0-D25	2/0/0-D25	2/0/0-D25	
副主筋 下	-	-	-	-	-	
スタラップ	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	
BaL/BaR	0/0	0/0	0/0	0/0	0/0	
スラブ厚	0	0	0	0	0	
コシ・タレ	無・無	無・無	無・無	無・無	無・無	
材料	Fc 21.0					
	鉄筋[SD345] スタラップ[SD295]					
部材長	L =6000 (l'=6000)					
材端条件	両端固定					
	左端	1o/4端	中央	3・1o/4端	右端	
dtU	68	68	68	68	68	
dtD	68	68	68	68	68	
dU	632.0	632.0	632.0	632.0	632.0	
dD	632.0	632.0	632.0	632.0	632.0	
j	564.0	564.0	564.0	564.0	564.0	
atU	1521	1014	1014	1014	1521	
atD	1014	1014	1521	1014	1014	
ptU	0.60	0.40	0.40	0.40	0.60	
ptD	0.40	0.40	0.60	0.40	0.40	
pw	0.32	0.32	0.32	0.32	0.32	
位置	鉛直	0	1500	3000	4500	6000
	水平	0	1500	3000	4500	6000
長期 M(U)	応組1	応組-	応組-	応組-	応組1	
長期 M(D)	応組-	応組1	応組1	応組1	応組-	
MDU	175	0	0	0	180	
MDD	0	-90	-178	-88	0	
MAU	185	0	0	0	185	
MAD	0	125	185	125	0	
MDU/MAU	0.95	0.00	0.00	0.00	0.97	
MDD/MAD	0.00	0.72	0.96	0.70	0.00	
長期 Q	応組1	応組1	応組1	応組1	応組1	
QD	107	52	-3	-58	-113	
$\alpha$	1.10	1.10	1.10	1.14	1.14	
QA	196	196	196	201	201	
QD/QA	0.55	0.27	0.02	0.29	0.56	
短期 M(U)	応組3	応組-	応組-	応組-	応組2	
短期 M(D)	応組-	応組2	応組2	応組3	応組-	
MDU	275	0	0	0	270	
MDD	0	-143	-183	-130	0	
MAU	297	0	0	0	297	
MAD	0	201	297	201	0	
MDU/MAU	0.93	0.00	0.00	0.00	0.91	
MDD/MAD	0.00	0.71	0.62	0.65	0.00	
短期 Q	応組3	応組3	応組2	応組2	応組2	
MyU	328	-	-	-	328	
MyD	219	-	-	-	219	
QD	91	83	-34	-89	91	
$\alpha$	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
QA	271	271	271	271	271	
QD/QA	0.34	0.31	0.13	0.33	0.34	
付着	0.58	0.33	0.33	0.33	0.61	
たわみ	検討結果なし					
警告						

符号	2 G1 3F					
	左端	左ハンチ	中央	右ハンチ	右端	
BxD	350x700	350x600	350x600	350x600	350x700	
主筋 上	3/2/0-D29	3/2/0-D29	3/2/0-D29	3/2/0-D29	3/2/0-D29	
副主筋 上	-	-	-	-	-	
主筋 下	3/2/0-D29	3/2/0-D29	3/2/0-D29	3/2/0-D29	3/2/0-D29	
副主筋 下	-	-	-	-	-	
スタラップ	2-D13@250	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200	2-D13@250	
BaL/BaR	500/500	500/500	500/500	500/500	500/500	
スラブ厚	150	150	150	150	150	
コシ・タレ	無・無	無・無	無・無	無・無	無・無	
材料	Fc 21.0					
	鉄筋[SD345] スタラップ[SD295]					
部材長	L =12600 (l'=12600)					
材端条件	両端固定					
	左端	左ハンチ	中央	右ハンチ	右端	
dtU	97	97	97	97	97	
dtD	97	97	97	97	97	
dU	603.5	503.5	503.5	503.5	603.5	
dD	603.5	503.5	503.5	503.5	603.5	
j	507.0	407.0	407.0	407.0	507.0	
atU	3210	3210	3210	3210	3210	
atD	3210	3210	3210	3210	3210	
ptU	1.52	1.82	1.82	1.82	1.52	
ptD	1.52	1.82	1.82	1.82	1.52	
pw	0.29	0.36	0.36	0.36	0.29	
位置	鉛直	0	1200	6300	11400	12600
	水平	0	1200	6300	11400	12600
長期 M(U)	応組1	応組1	応組-	応組1	応組1	
長期 M(D)	応組-	応組-	応組1	応組-	応組-	
MDU	235	93	0	116	263	
MDD	0	0	-171	0	0	
MAU	258	190	0	190	258	
MAD	0	0	280	0	0	
MDU/MAU	0.91	0.49	0.00	0.61	1.02 *	
MDD/MAD	0.00	0.00	0.61	0.00	0.00	
長期 Q	応組1	応組1	応組1	応組1	応組1	
QD	107	86	-2	-90	-111	
$\alpha$	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
QA	146	132	132	132	146	
QD/QA	0.73	0.65	0.02	0.68	0.76	
短期 M(U)	応組3	応組3	応組-	応組2	応組2	
短期 M(D)	応組-	応組2	応組2	応組3	応組-	
MDU	405	232	0	238	416	
MDD	0	-46	-180	-7	0	
MAU	517	379	0	379	517	
MAD	0	496	496	496	0	
MDU/MAU	0.78	0.61	0.00	0.63	0.80	
MDD/MAD	0.00	0.09	0.36	0.01	0.00	
短期 Q	応組3	応組3	応組2	応組2	応組2	
MyU	662	-	-	-	662	
MyD	662	-	-	-	662	
QD	105	105	-28	105	105	
$\alpha$	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
QA	219	199	199	199	219	
QD/QA	0.48	0.53	0.14	0.53	0.48	
付着	0.32	0.31	0.17	0.33	0.33	
たわみ	$\delta = 8.6, \delta/L=1/183 *$					
警告	1	12				



符号	3 G1 4F					
	左端	左ハンチ	中央	右ハンチ	右端	
BxD	300x600	300x500	300x500	300x500	300x600	
主筋 上	2/0/0-D29	2/0/0-D29	2/0/0-D29	2/0/0-D29	2/0/0-D29	
副主筋 上	-	-	-	-	-	
主筋 下	2/0/0-D29	2/0/0-D29	2/0/0-D29	2/0/0-D29	2/0/0-D29	
副主筋 下	-	-	-	-	-	
スタラップ	2-D13@175	2-D13@175	2-D13@175	2-D13@175	2-D13@175	
BaL/BaR	700/0	700/0	700/0	700/0	700/0	
スラブ厚	150	150	150	150	150	
コシ・タレ	有・有	有・有	有・有	有・有	有・有	
材料	Fc 21.0					
	鉄筋[SD345] スタラップ[SD295]					
部材長	L =12600 (l'=12600)					
材端条件	両端固定					
	左端	左ハンチ	中央	右ハンチ	右端	
dtU	71	71	71	71	71	
dtD	71	71	71	71	71	
dU	529.5	429.5	429.5	429.5	529.5	
dD	529.5	429.5	429.5	429.5	529.5	
j	459.0	359.0	359.0	359.0	459.0	
atU	1284	1284	1284	1284	1284	
atD	1284	1284	1284	1284	1284	
ptU	0.81	1.00	1.00	1.00	0.81	
ptD	0.81	1.00	1.00	1.00	0.81	
pw	0.48	0.48	0.48	0.48	0.48	
位置	鉛直	0	1200	6300	11400	12600
	水平	0	1200	6300	11400	12600
長期 M(U)	応組1	応組1	応組-	応組1	応組1	
長期 M(D)	応組-	応組-	応組1	応組-	応組-	
MDU	239	96	0	115	262	
MDD	0	0	-170	0	0	
MAU	245	219	0	219	245	
MAD	0	0	289	0	0	
MDU/MAU	0.98	0.44	0.00	0.53	1.07 *	
MDD/MAD	0.00	0.00	0.59	0.00	0.00	
長期 Q	応組1	応組1	応組1	応組1	応組1	
QD	107	86	-2	-90	-111	
$\alpha$	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
QA	645	620	620	620	645	
QD/QA	0.17	0.14	0.00	0.15	0.17	
短期 M(U)	応組3	応組3	応組-	応組2	応組2	
短期 M(D)	応組-	応組2	応組2	応組-	応組-	
MDU	359	195	0	201	370	
MDD	0	-2	-176	0	0	
MAU	490	437	0	437	490	
MAD	0	578	578	0	0	
MDU/MAU	0.73	0.44	0.00	0.46	0.76	
MDD/MAD	0.00	0.00	0.30	0.00	0.00	
短期 Q	応組2	応組2	応組2	応組2	応組2	
MyU	374	-	-	-	374	
MyD	232	-	-	-	232	
QD	48	48	-20	48	48	
$\alpha$	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	
QA	974	937	937	937	974	
QD/QA	0.05	0.05	0.02	0.05	0.05	
付着	0.92	0.91	0.23	0.95	0.95	
たわみ	$\delta = 0.9, \delta / L = 1 / 1689$					
警告	1					

## 11. RC造梁断面計算結果詳細出力

## (1) 記号の説明

B	: 梁幅(mm)	D	: 梁せい(mm)
BaL	: 左側スラブ協力幅(mm)	BaR	: 右側スラブ協力幅(mm)
スラブ厚:	(mm)		
コン壁	: コン壁の存在有無(有=存在する, 無=存在しない)		
タレ壁	: タレ壁の存在有無(有=存在する, 無=存在しない)		
L	: 部材長(mm)	I'	: 内法長さ(mm)
dtU	: 上端筋の鉄筋重心位置(mm)	dU	: 上端引張時の梁の有効せい(mm)
dtD	: 下端筋の鉄筋重心位置(mm)	dD	: 下端引張時の梁の有効せい(mm)
j	: 応力中心距離(mm) (=D-dtU-dtD)	ptU	: 上端筋の引張鉄筋比(%)
atU	: 上端筋の引張鉄筋断面積(mm <sup>2</sup> )	ptD	: 下端筋の引張鉄筋比(%)
atD	: 下端筋の引張鉄筋断面積(mm <sup>2</sup> )		
pw	: あばら筋比(%)		
位置	: 応力採用位置(mm)	水平	: 水平荷重時の応力採用位置(mm)
鉛直	: 鉛直荷重時の応力採用位置(mm)		
ND	: 設計用軸力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
NA	: 許容軸力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
MDU	: 上端引張時の設計用曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MDD	: 下端引張時の設計用曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MAU	: 上端引張時の許容曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MAD	: 下端引張時の許容曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
QD	: 設計用せん断力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
QA	: 許容せん断力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
ND/NA	: 軸の検定比	Qo	: 単純梁とした時の鉛直荷重により生じるせん断力(kN)
MDU/MAU	: 上端引張時の曲げの検定比		
MDD/MAD	: 下端引張時の曲げの検定比		
QD/QA	: せん断の検定比		
ND(M)	: 曲げ検討時の軸力(kN) [x10 <sup>3</sup> (N)]		
MyU	: 上端引張時の降伏曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
MyD	: 下端引張時の降伏曲げモーメント(kNm) [x10 <sup>6</sup> (Nmm)]		
長期 N	: 長期荷重時の軸検定比(ND/NA)が最大である応力組み合わせの番号		
長期 M	: 長期荷重時の曲げ検定比(MDU/MAU, MDD/MAD)が最大である応力組み合わせの番号		
長期 Q	: 長期荷重時のせん断検定比(QD/QA)が最大である応力組み合わせの番号		
短期 N	: 短期荷重時の軸検定比(ND/NA)が最大である応力組み合わせの番号		
短期 M	: 短期荷重時の曲げ検定比(MDU/MAU, MDD/MAD)が最大である応力組み合わせの番号		
短期 Q	: 短期荷重時のせん断検定比(QD/QA)が最大である応力組み合わせの番号		
付着	: 付着の検討結果		
τ a	: 付着応力度(N/mm <sup>2</sup> )		
fa	: 許容付着応力度(N/mm <sup>2</sup> )		
τ a/fa	: 付着の検定比		
δ	: たわみ(mm) (参考値)		

## (2) 警告メッセージ

NO.	1	: 許容曲げモーメントが不足している。	
	2	: 許容せん断力が不足している。	
	3	: 許容軸力が不足している。	
	4	: あばら筋間隔が梁せいの3/4を超える。	(令78条)
	5	: 引張鉄筋比が規定値未満である。	(RC規準13条)
	6	: 軽量コンクリートを用いた梁の圧縮鉄筋断面積が規定値未満である。	(RC規準13条)
	7	: 主筋のあきが規定値未満である。	(RC規準13条)
	8	: あばら筋比が規定値未満である。	(RC規準13条)
	9	: あばら筋比が規定値を超える。	(RC規準13条)
	10	: 引張鉄筋比が指定した最大値を超える。	
	11	: 付着の検討が満足しない	
	12	: たわみの検討が満足しない	

1		G1		2F		L=6000 (l'=6000) Fc 21.0 鉄筋[SD345] スタラップ[SD295]												
形状		B x D (mm)		上端筋				下端筋				スタラップ		スラブ			コシ 壁	タレ 壁
				主筋 1/2/3段-径		副主筋 1/2/3段-径		主筋 1/2/3段-径		副主筋 1/2/3段-径				BaL	BaR	T		
		左端	1o/4	中央	3・1o/4	右端												
		dt		d		j		at		pt		pw		My		Qo		
		dtU	dtD	dU	dD			atU	atD	ptU	ptD			鉛直	水平	MyU	MyD	
		400	700	3/0/0-D25	-	2/0/0-D25	-	2-D13@200	0/0	0	無・無							
		400	700	2/0/0-D25	-	2/0/0-D25	-	2-D13@200	0/0	0	無・無							
		400	700	2/0/0-D25	-	3/0/0-D25	-	2-D13@200	0/0	0	無・無							
		400	700	2/0/0-D25	-	2/0/0-D25	-	2-D13@200	0/0	0	無・無							
		400	700	3/0/0-D25	-	2/0/0-D25	-	2-D13@200	0/0	0	無・無							
諸条件		68.0	68.0	632.0	632.0	564.0	1521	1014	0.60	0.40	0.32	0	0	328	219	0.00		
		68.0	68.0	632.0	632.0	564.0	1014	1014	0.40	0.40	0.32	1500	1500	-	-	-		
		68.0	68.0	632.0	632.0	564.0	1014	1521	0.40	0.60	0.32	3000	3000	-	-	-		
		68.0	68.0	632.0	632.0	564.0	1014	1014	0.40	0.40	0.32	4500	4500	-	-	-		
		68.0	68.0	632.0	632.0	564.0	1521	1014	0.60	0.40	0.32	6000	6000	328	219	0.00		
応力 組合せ		左端		1o/4端		中央		3・1o/4端		右端		軸						
		MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	ND				
		MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	NA				
長期		MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	ND/NA				
		175.00	107.00	-90.38	52.00	-178.00	-3.00	-87.88	-58.00	180.00	-113.00	-	-	-				
		184.90	195.86	125.08	195.86	184.90	195.86	125.08	201.27	184.90	201.27	-	-	-				
地震XL		0.95	0.55	0.72	0.27	0.96	0.02	0.70	0.29	0.97	0.56	-	-	-				
		75.00	76.00	-142.88	21.00	-183.00	-34.00	-45.38	-89.00	270.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
地震XR		0.25	0.28	0.71	0.08	0.62	0.13	0.23	0.33	0.91	0.34	-	-	-				
		275.00	91.20	-37.88	83.00	-173.00	28.00	-130.38	-27.00	90.00	-82.00	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
地震YL		0.93	0.34	0.19	0.31	0.58	0.10	0.65	0.10	0.30	0.30	-	-	-				
		175.00	91.20	-90.38	52.00	-178.00	-3.00	-87.88	-58.00	180.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
地震YR		0.59	0.34	0.45	0.19	0.60	0.01	0.44	0.21	0.61	0.34	-	-	-				
		175.00	91.20	-90.38	52.00	-178.00	-3.00	-87.88	-58.00	180.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
風XL		125.00	91.20	-117.13	45.00	-181.50	-10.00	-68.13	-65.00	223.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
		0.42	0.34	0.58	0.17	0.61	0.04	0.34	0.24	0.75	0.34	-	-	-				
風XR		225.00	91.20	-63.63	59.00	-174.50	4.00	-107.63	-51.00	137.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
		0.76	0.34	0.32	0.22	0.59	0.01	0.54	0.19	0.46	0.34	-	-	-				
風YL		175.00	91.20	-90.38	52.00	-178.00	-3.00	-87.88	-58.00	180.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
		0.59	0.34	0.45	0.19	0.60	0.01	0.44	0.21	0.61	0.34	-	-	-				
風YR		175.00	91.20	-90.38	52.00	-178.00	-3.00	-87.88	-58.00	180.00	91.20	-	-	-				
		296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	200.71	270.60	296.70	270.60	-	-	-				
		0.59	0.34	0.45	0.19	0.60	0.01	0.44	0.21	0.61	0.34	-	-	-				
付着	0.58		0.33		0.33		0.33		0.61		-		-					
たわみ 警告	検討結果なし																	

2		G1 3F				L=12600 (1'=12600) Fc 21.0 鉄筋[SD345] スタラップ[SD295]												
形状		B x D (mm)		上端筋				下端筋				スタラップ		スラブ			コシ 壁 タレ 壁	
				主筋 1/2/3段-径		副主筋 1/2/3段-径		主筋 1/2/3段-径		副主筋 1/2/3段-径				BaL	BaR	T		
形状	左端	350	700	3/2/0-D29		-		3/2/0-D29		-		2-D13@250		500/500	150	無・無		
	左ハン	350	600	3/2/0-D29		-		3/2/0-D29		-		2-D13@200		500/500	150	無・無		
	中央	350	600	3/2/0-D29		-		3/2/0-D29		-		2-D13@200		500/500	150	無・無		
	右ハン	350	600	3/2/0-D29		-		3/2/0-D29		-		2-D13@200		500/500	150	無・無		
	右端	350	700	3/2/0-D29		-		3/2/0-D29		-		2-D13@250		500/500	150	無・無		
諸条件	dt		d		j	at		pt		pw	応力採用位置		My		Qo			
	dtU	dtD	dU	dD		atU	atD	ptU	ptD		鉛直	水平	MyU	MyD				
	左端	96.5	96.5	603.5	603.5	507.0	3210	3210	1.52	1.52	0.29	0	0	662	662	0.00		
	左ハン	96.5	96.5	503.5	503.5	407.0	3210	3210	1.82	1.82	0.36	1200	1200	-	-	-		
	中央	96.5	96.5	503.5	503.5	407.0	3210	3210	1.82	1.82	0.36	6300	6300	-	-	-		
右ハン	96.5	96.5	503.5	503.5	407.0	3210	3210	1.82	1.82	0.36	11400	11400	-	-	-			
右端	96.5	96.5	603.5	603.5	507.0	3210	3210	1.52	1.52	0.29	12600	12600	662	662	0.00			
応力 組合せ	左端		左ハンチ		中央		右ハンチ		右端		軸							
	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	ND					
	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	NA					
長期	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	ND/NA					
	235.00	107.00	92.90	86.24	-171.00	-2.00	115.57	-90.24	263.00	-111.00	-	-						
	258.42	145.64	189.75	132.42	280.15	132.42	189.75	132.42	258.42	145.64	-	-						
地震XL	0.91	0.73	0.49	0.65	0.61	0.02	0.61	0.68	1.02 *	0.76	-	-						
	65.00	81.00	-46.33	60.24	-179.50	-28.00	237.81	105.03	416.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	495.64	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
地震XR	0.13	0.37	0.09	0.30	0.36	0.14	0.63	0.53	0.80	0.48	-	-						
	405.00	105.03	232.14	105.03	-162.50	24.00	-6.67	-64.24	110.00	-85.00	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	495.64	198.95	516.85	218.68	-	-						
地震YL	0.78	0.48	0.61	0.53	0.33	0.12	0.01	0.32	0.21	0.39	-	-						
	235.00	105.03	92.90	86.24	-171.00	-2.00	115.57	-90.24	263.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
地震YR	0.45	0.48	0.24	0.43	0.35	0.01	0.30	0.45	0.51	0.48	-	-						
	235.00	105.03	92.90	86.24	-171.00	-2.00	115.57	-90.24	263.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
風XL	0.45	0.48	0.24	0.43	0.35	0.01	0.30	0.45	0.51	0.48	-	-						
	201.00	102.00	65.10	81.24	-172.50	-7.00	140.38	-95.24	294.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
風XR	0.39	0.47	0.17	0.41	0.35	0.04	0.37	0.48	0.57	0.48	-	-						
	269.00	105.03	120.71	91.24	-169.50	3.00	90.76	-85.24	232.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
風YL	0.52	0.48	0.32	0.46	0.34	0.02	0.24	0.43	0.45	0.48	-	-						
	235.00	105.03	92.90	86.24	-171.00	-2.00	115.57	-90.24	263.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
風YR	0.45	0.48	0.24	0.43	0.35	0.01	0.30	0.45	0.51	0.48	-	-						
	235.00	105.03	92.90	86.24	-171.00	-2.00	115.57	-90.24	263.00	105.03	-	-						
	516.85	218.68	379.50	198.95	495.64	198.95	379.50	198.95	516.85	218.68	-	-						
附着	0.32		0.31		0.17		0.33		0.33		-							
たわみ 警告	δ = 8.6, δ/L=1/ 183 > 1/250.0 NG																	
	1		12															

3		G1 4F				L=12600 (1'=12600) Fc 21.0 鉄筋[SD345] スタラップ[SD295]													
形状		B x D (mm)		上端筋				下端筋				スタラップ		スラブ			コシ 壁	タレ 壁	
				主筋 1/2/3段-径		副主筋 1/2/3段-径		主筋 1/2/3段-径		副主筋 1/2/3段-径				BaL	BaR	T			
		左端	300	600	2/0/0-D29		-		2/0/0-D29		-		2-D13@175		700/0	150			有・有
		左ハン	300	500	2/0/0-D29		-		2/0/0-D29		-		2-D13@175		700/0	150			有・有
		中央	300	500	2/0/0-D29		-		2/0/0-D29		-		2-D13@175		700/0	150			有・有
		右ハン	300	500	2/0/0-D29		-		2/0/0-D29		-		2-D13@175		700/0	150			有・有
諸条件		dt		d		j	at		pt		pw	応力採用位置		My		Qo			
		dtU	dtD	dU	dD		atU	atD	ptU	ptD		鉛直	水平	MyU	MyD				
		左端	70.5	70.5	529.5	529.5	459.0	1284	1284	0.81	0.81	0.48	0	0	374		232	0.00	
		左ハン	70.5	70.5	429.5	429.5	359.0	1284	1284	1.00	1.00	0.48	1200	1200	-		-	-	
		中央	70.5	70.5	429.5	429.5	359.0	1284	1284	1.00	1.00	0.48	6300	6300	-		-	-	
		右ハン	70.5	70.5	429.5	429.5	359.0	1284	1284	1.00	1.00	0.48	11400	11400	-		-	-	
右端	70.5	70.5	529.5	529.5	459.0	1284	1284	0.81	0.81	0.48	12600	12600	374	232	0.00				
応力 組合せ	左端		左ハンチ		中央		右ハンチ		右端		軸								
	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	MD	QD	ND						
	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	MA	QA	NA						
長期	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	MD/MA	QD/QA	ND/NA						
	239.00	107.00	96.26	86.24	-170.00	-2.00	114.88	-90.24	262.00	-111.00	-	-	-						
	244.98	644.56	218.71	620.20	289.17	620.20	218.71	620.20	244.98	644.56	-	-	-						
地震XL	0.98	0.17	0.44	0.14	0.59	0.00	0.53	0.15	1.07 *	0.17	-	-	-						
	119.00	48.08	-2.03	48.08	-176.00	-20.00	201.16	48.08	370.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	578.34	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
地震XR	0.24	0.05	0.00	0.05	0.30	0.02	0.46	0.05	0.76	0.05	-	-	-						
	359.00	48.08	194.54	48.08	-164.00	16.00	28.59	48.08	154.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
地震YL	0.73	0.05	0.44	0.05	0.28	0.02	0.07	0.05	0.31	0.05	-	-	-						
	239.00	48.08	96.26	48.08	-170.00	-2.00	114.88	48.08	262.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
地震YR	0.49	0.05	0.22	0.05	0.29	0.00	0.26	0.05	0.53	0.05	-	-	-						
	239.00	48.08	96.26	48.08	-170.00	-2.00	114.88	48.08	262.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
風XL	0.49	0.05	0.22	0.05	0.29	0.00	0.26	0.05	0.53	0.05	-	-	-						
	220.00	48.08	80.78	48.08	-170.50	-5.00	129.35	48.08	280.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
風XR	0.45	0.05	0.18	0.05	0.29	0.01	0.30	0.05	0.57	0.05	-	-	-						
	258.00	48.08	111.73	48.08	-169.50	1.00	100.40	48.08	244.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
風YL	0.53	0.05	0.26	0.05	0.29	0.00	0.23	0.05	0.50	0.05	-	-	-						
	239.00	48.08	96.26	48.08	-170.00	-2.00	114.88	48.08	262.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
風YR	0.49	0.05	0.22	0.05	0.29	0.00	0.26	0.05	0.53	0.05	-	-	-						
	239.00	48.08	96.26	48.08	-170.00	-2.00	114.88	48.08	262.00	48.08	-	-	-						
	489.97	973.76	437.43	937.14	578.34	937.14	437.43	937.14	489.97	973.76	-	-	-						
付着	0.92		0.91		0.23		0.95		0.95		-		-						
たわみ 警告	δ = 0.9, δ/L=1/1689 < 1/250.0 OK																		
1																			

12. 付着の検討結果(付着応力度の確認)

応組 : 応力の組み合わせ番号  
 QD : 設計用せん断力(kN) [ $\times 10^3$ (N)]  
 $\phi$  : 引張鉄筋周長の総和(mm)  
 j : 応力中心距離(mm) (=7/8·d)  
 $\tau_a$  : 付着応力度(N/mm<sup>2</sup>)  
 fa : 許容付着応力度(N/mm<sup>2</sup>)

$\Sigma My$  : 降伏曲げモーメントの絶対値の和(kNm)  
 l' : 梁の内法長さ(mm)  
 $\alpha$  : 設計用せん断力割増率  
 D : 梁せい(mm)  
 dt : 引張鉄筋重心位置(mm)  
 d : 梁の有効せい(mm) (=D-dt)

ID	符号	応組	部位	$\Sigma My$	l'	$\alpha$	QD	$\phi$	D	dt	d	j	$\tau_a$	fa	判定
1	G1	1	左端	-	-	-	107	240	700	68.0	632.0	553.0	0.8	1.4	OK
			1o/4端	-	-	-	52	160	700	68.0	632.0	553.0	0.6	2.1	OK
			中央	-	-	-	-3	160	700	68.0	632.0	553.0	0.0	2.1	OK
			3・1o/4端	-	-	-	-58	160	700	68.0	632.0	553.0	-0.7	2.1	OK
			右端	-	-	-	-113	240	700	68.0	632.0	553.0	-0.9	1.4	OK
1	G1	2	左端	547	6000	1.00	91	240	700	68.0	632.0	553.0	0.7	2.1	OK
			1o/4端	547	6000	1.00	91	160	700	68.0	632.0	553.0	1.0	3.2	OK
			中央	547	6000	1.00	91	160	700	68.0	632.0	553.0	1.0	3.2	OK
			3・1o/4端	547	6000	1.00	91	160	700	68.0	632.0	553.0	1.0	3.2	OK
			右端	547	6000	1.00	91	240	700	68.0	632.0	553.0	0.7	2.1	OK
2	G1	1	左端	-	-	-	107	450	700	96.5	603.5	528.1	0.5	1.4	OK
			左ハンチ端	-	-	-	86	450	600	96.5	503.5	440.6	0.4	1.4	OK
			中央	-	-	-	-2	450	600	96.5	503.5	440.6	0.0	2.1	OK
			右ハンチ端	-	-	-	-90	450	600	96.5	503.5	440.6	-0.5	1.4	OK
			右端	-	-	-	-111	450	700	96.5	603.5	528.1	-0.5	1.4	OK
2	G1	2	左端	1323	12600	1.00	105	450	700	96.5	603.5	528.1	0.4	2.1	OK
			左ハンチ端	1323	12600	1.00	105	450	600	96.5	503.5	440.6	0.5	3.2	OK
			中央	1323	12600	1.00	105	450	600	96.5	503.5	440.6	0.5	3.2	OK
			右ハンチ端	1323	12600	1.00	105	450	600	96.5	503.5	440.6	0.5	2.1	OK
			右端	1323	12600	1.00	105	450	700	96.5	603.5	528.1	0.4	2.1	OK
3	G1	1	左端	-	-	-	107	180	600	70.5	529.5	463.3	1.3	1.4	OK
			左ハンチ端	-	-	-	86	180	500	70.5	429.5	375.8	1.3	1.4	OK
			中央	-	-	-	-2	180	500	70.5	429.5	375.8	0.0	2.1	OK
			右ハンチ端	-	-	-	-90	180	500	70.5	429.5	375.8	-1.3	1.4	OK
			右端	-	-	-	-111	180	600	70.5	529.5	463.3	-1.3	1.4	OK
3	G1	2	左端	606	12600	1.00	48	180	600	70.5	529.5	463.3	0.6	2.1	OK
			左ハンチ端	606	12600	1.00	48	180	500	70.5	429.5	375.8	0.7	3.2	OK
			中央	606	12600	1.00	48	180	500	70.5	429.5	375.8	0.7	3.2	OK
			右ハンチ端	606	12600	1.00	48	180	500	70.5	429.5	375.8	0.7	2.1	OK
			右端	606	12600	1.00	48	180	600	70.5	529.5	463.3	0.6	2.1	OK

## 13. たわみの検討

応力 : 応力の組み合わせ番号  
 Ix : 断面2次モーメント (cm<sup>4</sup>) [x10<sup>4</sup>(mm<sup>4</sup>)]  
 Mo : 単純梁とした場合の中央の曲げモーメント (kNm) [x10<sup>6</sup>(Nmm)]  
 ML : 左端の曲げモーメント (kNm) [x10<sup>6</sup>(Nmm)]  
 MR : 右端の曲げモーメント (kNm) [x10<sup>6</sup>(Nmm)]  
 δ : たわみ量 (mm)  
   両端固定, 両端ピン : 中央のたわみ (= δ<sub>1</sub> - δ<sub>2</sub>) (mm)  
   一端固定他端自由 : 先端のたわみ量 (mm)  
   一端固定他端ピン : 最大たわみ量 (mm)

δ<sub>1</sub> : 単純梁とした場合の中央のたわみ (mm)  
 δ<sub>2</sub> : MLとMRから求める中央のたわみ (mm)  
 L : 部材長 (mm)

梁ID	符号	材端支持条件	応力	Ix	Mo	ML	MR	δ <sub>1</sub>	δ <sub>2</sub>	δ	δ/L	判定
2	G1	両端固定	1	1417500	420.0	235.0	263.0	29.9	21.3	8.6	1/ 183	NG
3	G1	両端固定	1	12971750	420.5	239.0	262.0	3.3	2.3	0.9	1/ 1689	OK

14. RC造梁応力一覧表

(1) 記号の説明

- M : 各荷重ケースの曲げモーメント (kNm) [ $\times 10^6$  (Nmm)]
- Q : 各荷重ケースのせん断力 (kN) [ $\times 10^3$  (N)]
- N : 各荷重ケースの軸力 (kN) [ $\times 10^3$  (N)]
- 荷重# : 各荷重ケース番号#番の応力  
ここで、#は1~20までの数字。
- $\eta E$  : 平成19年国交告第594号第二第三号イに規定する割増率(曲げ・せん断)
- $\eta En$  : 平成19年国交告第594号第二第三号イに規定する割増率(軸)

符号	荷重ケース		左端	左ハンチ端 (1 $\sigma$ /4端)	中央	右ハンチ端 (3 $\cdot$ 1 $\sigma$ /4端)	右端	$\eta E$	軸	
1 G1 2F	荷重1	M	175.00	-90.38	-178.00	-87.88	180.00	-	N	-
		Q	107.00	52.00	-3.00	-58.00	-113.00		$\eta En$	-
	荷重2	M	-100.00	-52.50	-5.00	42.50	90.00	-	N	-
		Q	-31.00	-31.00	-31.00	-31.00	-31.00		$\eta En$	-
	荷重3	M	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-	N	-
		Q	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		$\eta En$	-
	荷重4	M	-50.00	-26.75	-3.50	19.75	43.00	-	N	-
		Q	-7.00	-7.00	-7.00	-7.00	-7.00		$\eta En$	-
	荷重5	M	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-	N	-
		Q	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		$\eta En$	-
2 G1 3F	荷重1	M	235.00	92.90	-171.00	115.57	263.00	-	N	-
		Q	107.00	86.24	-2.00	-90.24	-111.00		$\eta En$	-
	荷重2	M	-170.00	-139.24	-8.50	122.24	153.00	-	N	-
		Q	-26.00	-26.00	-26.00	-26.00	-26.00		$\eta En$	-
	荷重3	M	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-	N	-
		Q	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		$\eta En$	-
	荷重4	M	-34.00	-27.81	-1.50	24.81	31.00	-	N	-
		Q	-5.00	-5.00	-5.00	-5.00	-5.00		$\eta En$	-
	荷重5	M	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-	N	-
		Q	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		$\eta En$	-
3 G1 4F	荷重1	M	239.00	96.26	-170.00	114.88	262.00	-	N	-
		Q	107.00	86.24	-2.00	-90.24	-111.00		$\eta En$	-
	荷重2	M	-120.00	-98.29	-6.00	86.29	108.00	-	N	-
		Q	-18.00	-18.00	-18.00	-18.00	-18.00		$\eta En$	-
	荷重3	M	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-	N	-
		Q	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		$\eta En$	-
	荷重4	M	-19.00	-15.48	-0.50	14.48	18.00	-	N	-
		Q	-3.00	-3.00	-3.00	-3.00	-3.00		$\eta En$	-
	荷重5	M	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	-	N	-
		Q	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		$\eta En$	-





応力 : 応力の組み合わせ番号  
 式 : 設計用せん断力算出に採用した式  
 QD1 : QD1式より算出した設計用せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]  
 Qo : 単純支持としたときの鉛直荷重により生じるせん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]  
 My : 梁の降伏曲げモーメント絶対値(kNm) [x10<sup>6</sup>(Nmm)]  
 l' : 梁の内法長さ(mm) α : 割増率  
 QD2 : QD2式より算出した設計用せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]  
 QD : 設計用せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]

ID	符号	応力	部位	式	QD1	QD2				QD	
						Qo	My	l'	α		QD2
1	G1	1	左端	QD1	107	-	-	-	-	-	107
			1/4端	QD1	52	-	-			-	52
			中央	QD1	-3	-	-			-	-3
			3/4端	QD1	-58	-	-			-	-58
			右端	QD1	-113	-	-			-	-113
1	G1	2	左端	QD3	76	0	547	6000	1.0	91	76
			1/4端	QD3	21	-	-			91	21
			中央	QD3	-34	-	-			91	-34
			3/4端	QD3	-89	-	-			91	-89
			右端	QD3	-144	0	547			91	91
1	G1	3	左端	QD3	138	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	83	-	-			91	83
			中央	QD3	28	-	-			91	28
			3/4端	QD3	-27	-	-			91	-27
			右端	QD3	-82	0	547			91	-82
1	G1	4	左端	QD3	107	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	52	-	-			91	52
			中央	QD3	-3	-	-			91	-3
			3/4端	QD3	-58	-	-			91	-58
			右端	QD3	-113	0	547			91	91
1	G1	5	左端	QD3	107	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	52	-	-			91	52
			中央	QD3	-3	-	-			91	-3
			3/4端	QD3	-58	-	-			91	-58
			右端	QD3	-113	0	547			91	91
1	G1	6	左端	QD3	100	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	45	-	-			91	45
			中央	QD3	-10	-	-			91	-10
			3/4端	QD3	-65	-	-			91	-65
			右端	QD3	-120	0	547			91	91
1	G1	7	左端	QD3	114	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	59	-	-			91	59
			中央	QD3	4	-	-			91	4
			3/4端	QD3	-51	-	-			91	-51
			右端	QD3	-106	0	547			91	91
1	G1	8	左端	QD3	107	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	52	-	-			91	52
			中央	QD3	-3	-	-			91	-3
			3/4端	QD3	-58	-	-			91	-58
			右端	QD3	-113	0	547			91	91
1	G1	9	左端	QD3	107	0	547	6000	1.0	91	91
			1/4端	QD3	52	-	-			91	52
			中央	QD3	-3	-	-			91	-3
			3/4端	QD3	-58	-	-			91	-58
			右端	QD3	-113	0	547			91	91
2	G1	1	左端	QD1	107	-	-	-	-	-	107
			左ハンチ端	QD1	86	-	-			-	86
			中央	QD1	-2	-	-			-	-2
			右ハンチ端	QD1	-90	-	-			-	-90
			右端	QD1	-111	-	-			-	-111
2	G1	2	左端	QD3	81	0	1323	12600	1.0	105	81
			左ハンチ端	QD3	60	-	-			105	60
			中央	QD3	-28	-	-			105	-28
			右ハンチ端	QD3	-116	-	-			105	105
			右端	QD3	-137	0	1323			105	105
2	G1	3	左端	QD3	133	0	1323	12600	1.0	105	105
			左ハンチ端	QD3	112	-	-			105	105
			中央	QD3	24	-	-			105	24
			右ハンチ端	QD3	-64	-	-			105	-64
			右端	QD3	-85	0	1323			105	-85

ID	符号	応力	部位	式	QD1	QD2					QD
						Qo	My	I'	$\alpha$	QD2	
2	G1	4	左端	QD3	107	0	1323	12600	1.0	105	105
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			105	86
			中央	QD3	-2	-	-			105	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			105	-90
			右端	QD3	-111	0	1323			105	105
2	G1	5	左端	QD3	107	0	1323	12600	1.0	105	105
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			105	86
			中央	QD3	-2	-	-			105	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			105	-90
			右端	QD3	-111	0	1323			105	105
2	G1	6	左端	QD3	102	0	1323	12600	1.0	105	102
			左ハンチ端	QD3	81	-	-			105	81
			中央	QD3	-7	-	-			105	-7
			右ハンチ端	QD3	-95	-	-			105	-95
			右端	QD3	-116	0	1323			105	105
2	G1	7	左端	QD3	112	0	1323	12600	1.0	105	105
			左ハンチ端	QD3	91	-	-			105	91
			中央	QD3	3	-	-			105	3
			右ハンチ端	QD3	-85	-	-			105	-85
			右端	QD3	-106	0	1323			105	105
2	G1	8	左端	QD3	107	0	1323	12600	1.0	105	105
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			105	86
			中央	QD3	-2	-	-			105	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			105	-90
			右端	QD3	-111	0	1323			105	105
2	G1	9	左端	QD3	107	0	1323	12600	1.0	105	105
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			105	86
			中央	QD3	-2	-	-			105	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			105	-90
			右端	QD3	-111	0	1323			105	105
3	G1	1	左端	QD1	107	-	-	-	-	-	107
			左ハンチ端	QD1	86	-	-			-	86
			中央	QD1	-2	-	-			-	-2
			右ハンチ端	QD1	-90	-	-			-	-90
			右端	QD1	-111	-	-			-	-111
3	G1	2	左端	QD3	89	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	68	-	-			48	48
			中央	QD3	-20	-	-			48	-20
			右ハンチ端	QD3	-108	-	-			48	48
			右端	QD3	-129	0	606			48	48
3	G1	3	左端	QD3	125	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	104	-	-			48	48
			中央	QD3	16	-	-			48	16
			右ハンチ端	QD3	-72	-	-			48	48
			右端	QD3	-93	0	606			48	48
3	G1	4	左端	QD3	107	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			48	48
			中央	QD3	-2	-	-			48	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			48	48
			右端	QD3	-111	0	606			48	48
3	G1	5	左端	QD3	107	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			48	48
			中央	QD3	-2	-	-			48	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			48	48
			右端	QD3	-111	0	606			48	48
3	G1	6	左端	QD3	104	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	83	-	-			48	48
			中央	QD3	-5	-	-			48	-5
			右ハンチ端	QD3	-93	-	-			48	48
			右端	QD3	-114	0	606			48	48
3	G1	7	左端	QD3	110	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	89	-	-			48	48
			中央	QD3	1	-	-			48	1
			右ハンチ端	QD3	-87	-	-			48	48
			右端	QD3	-108	0	606			48	48
3	G1	8	左端	QD3	107	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			48	48
			中央	QD3	-2	-	-			48	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			48	48
			右端	QD3	-111	0	606			48	48

ID	符号	応力	部位	式	QD1	QD2					QD
						Qo	My	I'	$\alpha$	QD2	
3	G1	9	左端	QD3	107	0	606	12600	1.0	48	48
			左ハンチ端	QD3	86	-	-			48	48
			中央	QD3	-2	-	-			48	-2
			右ハンチ端	QD3	-90	-	-			48	48
			右端	QD3	-111	0	606			48	48

16. 許容せん断力の算出詳細

応力 : 応力の組み合わせ番号  
 b : 梁の幅(mm)  
 j : 応力中心距離(mm) (=7/8・d)  
 d : 梁の有効せい(mm)  
 M : 設計する梁の最大曲げモーメント(kNm) [x10<sup>6</sup>(Nmm)]  
 Q : 設計する梁の最大せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]  
 α : 梁のせん断スパン比による割増係数  
 cfs : コンクリートの許容せん断応力度(N/mm2)  
 wft : あばら筋のせん断補強用許容引張応力度(N/mm2)  
 pw : あばら筋比(%)  
 QAG : 梁の許容せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]  
 QA1 : 許容せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]

Kpwh, Tpwh : コシ壁・タレ壁の縦補強筋比(%)  
 Kft, Tft : コシ壁・タレ壁の縦補強筋のせん断補強用許容引張応力度(N/mm2)  
 Ktw, Ttw : コシ壁・タレ壁の厚さ(mm)  
 Klw, Tlw : コシ壁・タレ壁の高さ(mm)  
 KQw, TQw : 梁に取り付くコシ壁・タレ壁の許容せん断力(kN) [x10<sup>3</sup>(N)]

ID	符号	応力	部位	QAG							Qw					QA1			
				b	j	せん断スパン比		pw	cfs	wft	QAG	Kpwh	Kft	Ktw	Klw		KQw		
						M	α											Tpwh	Tft
1	G1	1	左端	400	553.0	178	1.10	0.32	0.70	195.0	196	-	-	-	-	-	196		
						107   632.0						-	-	-	-	-			
			1/4端	400	553.0	178	1.10	0.32		195.0	196	-	-	-	-	-	-	-	196
						107   632.0						-	-	-	-	-			
			中央	400	553.0	178	1.10	0.32		195.0	196	-	-	-	-	-	-	-	196
107   632.0	-	-				-			-			-							
3/4端	400	553.0	180	1.14	0.32	195.0	201	-	-	-	-	-	-	-	201				
			113   632.0					-	-	-	-	-							
1	G1	2	左端	400	553.0	183	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
						76   632.0						-	-	-	-	-			
			1/4端	400	553.0	183	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
						76   632.0						-	-	-	-	-			
			中央	400	553.0	183	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
76   632.0	-	-				-			-			-							
3/4端	400	553.0	270	1.00	0.32	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271					
			91   632.0					-	-	-	-	-							
1	G1	3	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
						91   632.0						-	-	-	-	-			
			1/4端	400	553.0	275	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
						91   632.0						-	-	-	-	-			
			中央	400	553.0	275	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-				-			-			-							
3/4端	400	553.0	173	1.00	0.32	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271					
			82   632.0					-	-	-	-	-							
1	G1	4	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
						91   632.0						-	-	-	-	-			
			1/4端	400	553.0	178	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
						91   632.0						-	-	-	-	-			
			中央	400	553.0	178	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-				-			-			-							
3/4端	400	553.0	180	1.00	0.32	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271					
			91   632.0					-	-	-	-	-							
1	G1	5	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
						91   632.0						-	-	-	-	-			
			1/4端	400	553.0	178	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
						91   632.0						-	-	-	-	-			
			中央	400	553.0	178	1.00	0.32		295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-				-			-			-							
3/4端	400	553.0	180	1.00	0.32	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271					
			91   632.0					-	-	-	-	-							

ID	符号	応力	部位	QAG								Qw					QA1		
				b	j	せん断スパン比		pw	cfs	wft	QAG	Kpwh	Kft	Ktw	Klw	KQw			
						M	α					Q	d	Q	Tft	Ttw		Tlw	TQw
						Q	d					Q	d	Q	Tft	Ttw		Tlw	TQw
1	G1	6	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			1/4端	400	553.0	182	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			中央	400	553.0	182	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-	-			-						-							
3/4端	400	553.0	223	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
右端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
1	G1	7	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			1/4端	400	553.0	225	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			中央	400	553.0	225	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-	-			-						-							
3/4端	400	553.0	175	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
右端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
1	G1	8	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			1/4端	400	553.0	178	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			中央	400	553.0	178	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-	-			-						-							
3/4端	400	553.0	180	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
右端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
1	G1	9	左端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	271		
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			1/4端	400	553.0	178	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
			91   632.0			-						-	-	-	-				
			中央	400	553.0	178	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271	
91   632.0	-	-	-			-						-							
3/4端	400	553.0	180	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
右端	400	553.0	547	1.00	0.32	1.05	295.0	271	-	-	-	-	-	-	271				
91   632.0			-						-	-	-	-							
2	G1	1	左端	350	528.1	235	1.00	0.29	0.70	195.0	146	-	-	-	-	-	146		
			107   603.5			-						-	-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	235	1.00	0.36	0.70	195.0	132	-	-	-	-	-	-	132	
			107   503.5			-						-	-	-	-				
			中央	350	440.6	235	1.00	0.36	0.70	195.0	132	-	-	-	-	-	-	132	
107   503.5	-	-	-			-						-							
右ハンチ	350	440.6	263	1.00	0.36	0.70	195.0	132	-	-	-	-	-	-	132				
111   503.5			-						-	-	-	-							
右端	350	528.1	263	1.00	0.29	0.70	195.0	146	-	-	-	-	-	-	146				
111   603.5			-						-	-	-	-							
2	G1	2	左端	350	528.1	180	1.00	0.29	1.05	295.0	219	-	-	-	-	-	219		
			81   603.5			-						-	-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	180	1.00	0.36	1.05	295.0	199	-	-	-	-	-	-	199	
			81   503.5			-						-	-	-	-				
			中央	350	440.6	180	1.00	0.36	1.05	295.0	199	-	-	-	-	-	-	199	
81   503.5	-	-	-			-						-							
右ハンチ	350	440.6	1323	1.00	0.36	1.05	295.0	199	-	-	-	-	-	-	199				
105   503.5			-						-	-	-	-							
右端	350	528.1	1323	1.00	0.29	1.05	295.0	219	-	-	-	-	-	-	219				
105   603.5			-						-	-	-	-							

ID	符号	応力	部位	QAG								Qw					QA1	
				b	j	せん断スパン比		pw	cfs	wft	QAG	Kpwh	Kft	Ktw	Klw	KQw		
						M						α	Tpwh	Tft	Ttw	Tlw		TQw
						Q	d											
2	G1	3	左端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-		
			105   603.5			-	-					-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	1323		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
			105   503.5			-	-					-	-	-				
			中央	350	440.6	405		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
105   503.5		-	-			-	-					-						
右ハンチ	350	440.6	163		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-					
85   503.5			-	-					-	-	-							
右端	350	528.1	163		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-					
85   603.5			-	-					-	-	-							
2	G1	4	左端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-		
			105   603.5			-	-					-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	235		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
			105   503.5			-	-					-	-	-				
			中央	350	440.6	235		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
105   503.5		-	-			-	-					-						
右ハンチ	350	440.6	263		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-					
105   503.5			-	-					-	-	-							
右端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-					
105   603.5			-	-					-	-	-							
2	G1	5	左端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-		
			105   603.5			-	-					-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	235		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
			105   503.5			-	-					-	-	-				
			中央	350	440.6	235		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
105   503.5		-	-			-	-					-						
右ハンチ	350	440.6	263		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-					
105   503.5			-	-					-	-	-							
右端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-					
105   603.5			-	-					-	-	-							
2	G1	6	左端	350	528.1	201		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-		
			102   603.5			-	-					-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	201		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
			102   503.5			-	-					-	-	-				
			中央	350	440.6	201		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
102   503.5		-	-			-	-					-						
右ハンチ	350	440.6	294		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-					
105   503.5			-	-					-	-	-							
右端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-					
105   603.5			-	-					-	-	-							
2	G1	7	左端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-		
			105   603.5			-	-					-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	269		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
			105   503.5			-	-					-	-	-				
			中央	350	440.6	269		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
105   503.5		-	-			-	-					-						
右ハンチ	350	440.6	232		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-					
105   503.5			-	-					-	-	-							
右端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-					
105   603.5			-	-					-	-	-							
2	G1	8	左端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-		
			105   603.5			-	-					-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	235		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
			105   503.5			-	-					-	-	-				
			中央	350	440.6	235		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-		
105   503.5		-	-			-	-					-						
右ハンチ	350	440.6	263		1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-					
105   503.5			-	-					-	-	-							
右端	350	528.1	1323		1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-					
105   603.5			-	-					-	-	-							

ID	符号	応力	部位	QAG								Qw					QA1		
				b	j	せん断スパン比		pw	cfs	wft	QAG	Kpwh	Kft	Ktw	Klw	KQw			
						M	α											Q	d
						Q	d											α	Q
2	G1	9	左端	350	528.1	1323	1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-	219			
					105	603.5					-	-	-	-	-				
			左ハンチ	350	440.6	235	1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-	199			
					105	503.5					-	-	-	-	-				
			中央	350	440.6	235	1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-	199			
		105	503.5	-	-	-					-	-							
右ハンチ	350	440.6	263	1.00	0.36	295.0	199	-	-	-	-	-	199						
		105	503.5					-	-	-	-	-							
右端	350	528.1	1323	1.00	0.29	295.0	219	-	-	-	-	-	219						
		105	603.5					-	-	-	-	-							
3	G1	1	左端	300	498.8	-	1.00	0.48	195.0	146	1.18	195.0	120	1000	277	645			
					-	-					1.18	195.0	120	800	222				
			左ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	195.0	122	-	-	1.18	195.0	120	1000	277	620	
					-	-					1.18	195.0	120	800	222				
			中央	300	415.6	-	1.00	0.48	195.0	122	-	-	1.18	195.0	120	1000	277	620	
		-	-	1.18	195.0	120					800	222							
右ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	195.0	122	-	-	1.18	195.0	120	1000	277	620				
		-	-					1.18	195.0	120	800	222							
右端	300	498.8	-	1.00	0.48	195.0	146	-	-	1.18	195.0	120	1000	277	645				
		-	-					1.18	195.0	120	800	222							
3	G1	2	左端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	1.18	295.0	120	1000	419	974			
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			左ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			中央	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
		-	-	1.18	295.0	120					800	335							
右ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
右端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	974				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
3	G1	3	左端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	1.18	295.0	120	1000	419	974			
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			左ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			中央	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
		-	-	1.18	295.0	120					800	335							
右ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
右端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	974				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
3	G1	4	左端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	1.18	295.0	120	1000	419	974			
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			左ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			中央	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
		-	-	1.18	295.0	120					800	335							
右ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
右端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	974				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
3	G1	5	左端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	1.18	295.0	120	1000	419	974			
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			左ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
					-	-					1.18	295.0	120	800	335				
			中央	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937	
		-	-	1.18	295.0	120					800	335							
右ハンチ	300	415.6	-	1.00	0.48	295.0	183	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	937				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							
右端	300	498.8	-	1.00	0.48	295.0	220	-	-	1.18	295.0	120	1000	419	974				
		-	-					1.18	295.0	120	800	335							



