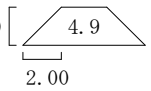
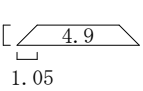


B1 (屋根①~④間)

軸名称 ①-②-③-④	
L = 6.40, 長期荷重	
2.00 [  ]	1.05 [  ]
C 27, 27	16, 16
M0 43	25
Q 21, 21	13, 13
梁自重 4.0kN/m ( C = 13, M0 = 20, Q = 12 )	
合計値 C(L) = 58, C(R) = 58, M0 = 89, Q(L) = 48, Q(R) = 48	

RC規準による設計曲げモーメントと変位量 (変位の割増率: 8)						
軸名	左端	中央	右端	D/L	δ (δ/L)	
①-②	35	51	69	1/11	1.1 (1/580)	
②-③	58	45	58	1/11	0.8 (1/784)	
③-④	69	51	35	1/11	1.1 (1/580)	

符号 位置	B1			B1			
	①端	中央	②端	②端	中央	③端	
断面	B x D = 30.0x 55.0			B x D = 30.0x 55.0			
dt	6.2			6.2			
曲げ	主筋 上	4 -D19	3 -D19	4 -D19	4 -D19	3 -D19	4 -D19
	下	3 -D19	3 -D19	3 -D19	3 -D19	3 -D19	3 -D19
(pt)	(0.78)		(0.59)	(0.78)	(0.59)		(0.78)
ML (検定)	35(0.32)	51(0.63)	69(0.64)	58(0.53)	45(0.56)	58(0.53)	
Mcr							
せん断	スタラップ	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200
	(pw)	(0.24)		(0.24)	(0.24)		(0.24)
QL (検定)	48(0.48)		48(0.48)	48(0.48)		48(0.48)	
α	1.00			1.00			
コンクリート Fc24, 主筋 SD345, スタラップ SD295							

B1 (居室①~④間)

軸名称 ①-②-③-④		
L = 6.40, 長期荷重		
		小梁重量 24×0.25×0.50×1.05 = 3.2 kN
2.00 [		1.05 [  ]
	2.00	3.10
C	34, 34	22, 22
M0	54	32
Q	26, 26	17, 18
		↓ 3.2 3.10
梁自重 4.0kN/m ( C = 13, M0 = 20, Q = 12 )		
合計値 C(L) = 73, C(R) = 73, M0 = 112, Q(L) = 59, Q(R) = 59		

RC規準による設計曲げモーメントと変位量 (変位の割増率: 8)						
軸名	左端	中央	右端	D/L	δ (δ/L)	
①-②	43	64	88	1/11	1.4 (1/470)	
②-③	73	57	73	1/11	1.0 (1/638)	
③-④	87	64	44	1/11	1.4 (1/468)	

符号 位置	B1			B1		
	①端	中央	②端	②端	中央	③端
断面	B x D = 30.0x 55.0			B x D = 30.0x 55.0		
dt	6.2			6.2		
曲げ	主筋 上	4 -D19	3 -D19	4 -D19	4 -D19	3 -D19
	主筋 下	3 -D19	3 -D19	3 -D19	3 -D19	3 -D19
(pt)	(0.78)	(0.59)	(0.78)	(0.78)	(0.59)	(0.78)
ML (検定)	43(0.40)	64(0.79)	88(0.81)	73(0.67)	57(0.70)	73(0.67)
Mcr						
せん断	スタラップ	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200
	(pw)	(0.24)	(0.24)	(0.24)	(0.24)	(0.24)
QL (検定)	59(0.59)		59(0.60)	59(0.59)		59(0.60)
α	1.00		1.00	1.00		1.00

コンクリート Fc24, 主筋 SD345, スタラップ SD295

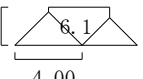
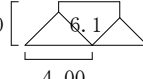
B2 (居室④～⑤間)

軸名称 L- R	
L = 3.30, 長期荷重	
1.05 [	1.55 [
C 4, 4	5, 5
M0 7	9
Q 7, 7	8, 8
梁自重 3.0kN/m ( C = 2, M0 = 4, Q = 5 )	
合計値 C(L) = 13, C(R) = 13, M0 = 20, Q(L) = 20, Q(R) = 20	

RC規準による設計曲げモーメントと変位量 (変位の割増率: 8)					
軸名	左端	中央	右端	D/L	$\delta$ ( $\delta/L$ )
L- R	7	16	7	1/6	0.2 (1/1702)

符号	B2					
位置	L端	中央	R端			
断面	B x D = 25.0x 50.0					
dt	6.0					
曲げ	主筋 上	3 -D16	3 -D16	3 -D16		
	下	3 -D16	3 -D16	3 -D16		
	( pt )	(0.54)	(0.54)	(0.54)		
ML (検定)	7(0.17)	16(0.34)	7(0.17)			
Mcr						
せん断	スタラップ	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200		
	( pw )	(0.28)	(0.28)	(0.28)		
	QL (検定)	20(0.26)		20(0.26)		
$\alpha$	1.00			1.00		
コンクリート Fc24, 主筋 SD295, スタラップ SD295						

B3 (居室④～⑤間)

軸名称 ④-⑤		
L = 7.30, 長期荷重		
		小梁重量 24×0.30×0.55×9.75/2 = 19.3 kN
2.28 [		2.60 [ 
	4.00	4.00
C	53, 56	59, 63
M0	88	99
Q	34, 36	37, 40
		↓ 19.3 4.00
		15, 19
		31
		8, 11
梁自重 5.4kN/m ( C = 24, M0 = 36, Q = 19 )		
合計値 C(L) = 153, C(R) = 162, M0 = 255, Q(L) = 99, Q(R) = 108		

RC規準による設計曲げモーメントと変位量 (変位の割増率: 8)					
軸名	左端	中央	右端	D/L	δ (δ/L)
④-⑤	92	200	97	1/9	2.7 (1/270)

符号	B3					
位置	④端	中央	⑤端			
断面	B x D = 30.0x 75.0					
dt	6.2					
曲げ	主筋 上	4 -D19	4 -D19	4 -D19		
	下	4 -D19	4/2 -D19	4 -D19		
	(pt)	(0.56)	(0.86)	(0.56)		
	ML (検定)	92(0.58)	200(0.90)	97(0.62)		
	Mcr					
せん断	スタラップ	2-D10@200	2-D10@200	2-D10@200		
	(pw)	(0.24)	(0.24)	(0.24)		
	QL (検定)	99(0.71)		108(0.77)		
	α	1.00		1.00		
コンクリート Fc24, 主筋 SD345, スタラップ SD295						

CB1 (階段踊り場)

軸名称 -		
L = 1.20, 長期荷重		
	手摺(両側) 4.2×2 = 8.4 kN/m	手摺(先端) 4.2×2.4 = 10.1 kN
C 10	6	12
Q 17	10	10
梁自重 2.4kN/m ( C = 1, Q = 2 )		
合計値 C = 30, Q = 40		

符号 位置	CB1					
	端	中央	端			
断面	B x D = 20.0x 50.0					
dt	8.5	6.0	6.0			
曲げ 主筋 上	2/ 2 -D16	2 -D16	2 -D16			
	下	2 -D16	2 -D16			
( pt )	(0.96)	(0.45)	(0.45)			
ML (検定)	30 (0.64)					
Mcr	26	24	24			
せん断	スタップ ( pw )	2-D10@200 (0.35)	2-D10@200 (0.35)	2-D10@200 (0.35)		
	QL (検定)	40 (0.48)				
α	1.43		1.00			
コンクリート Fc21, 主筋 SD295, スタップ SD295						