

梁上低減[1]

階	階高	方向	通り	始点	終点	断面	断面	L	Fb	Z	I	E	欠損	2次梁											原点側より加力時																																				
														原点側								反対側								壁a			壁b			壁c			柱軸力				梁t-1/2				必要梁せい		たわみ				有効せん断剛性				剛性低減係数				
														低減		a1	b1	Fb	Z	I	E	種類		a2	b2	Fb	Z	I	E	a0	P	K	lo	P	K	e0	P	K	Na	Nab	Nbc	Nc	sMab	sMbc	sM1	sM2	d	判定	δab	δbc	δ1	δ2	Ka	Kb	Kc	Ca	Cb	Cc			
														種別	種別	[mm]	[mm]	[N/mm ²]	[mm ³]	[mm ⁴]	N/mm ²	[mm]	[mm]	[N/mm ²]	[mm ³]	[mm ⁴]	N/mm ²	[mm]	[N]	[N/rad]	[mm]	[N]	[N/rad]	[mm]	[N]	[N/rad]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N/mm]	[N/mm]	[N/mm]	[N/mm]	[mm]		[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[N/rad]	[N/rad]	[N/rad]							
2	2840	Y	上	4	6	105	330	1820	29.40	1905750	314448750	9000	0.80	鋼筋梁	910	455	29.40	1008000	120960000	9000	4	-	-	-	-	-	-	910	0	0	910	4459	668850	-	-	-	-	-	6958	-13916	0	6958	6331760	0	-2110593	0	215	OK	-0.77	0.00	-0.33	0.00	0	579483	0	0.0000	0.3659	0.0000			
3	2900	X	5	ろ	上	120	360	3412	29.40	2592000	466560000	9000	0.90	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	910	0	0	1820	0	0	682	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0.0000	0.0000	0.0000							
			5	ろ+280	お	120	360	2450	29.40	2592000	466560000	9000	0.90	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	910	180	29.40	2592000	466560000	9000	1085	0	0	1365	0	0	-	-	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0.0000	0.0000	0.0000				
		Y	5	ろ	2	5	105	270	2275	29.40	1275750	172226250	9000	0.80	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	455	735	29.40	2592000	466560000	9000	865	4238	635700	1110	0	0	300	0	0	-5403	14209	0	5403	7617585	1620763	0	1518462	236	OK	2.50	0.94	0.00	0.04	442675	0	0	0.6964	0.0000	0.0000
			9	ろ	2	5	105	270	2275	29.40	1275750	172226250	9000	0.80	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	175	1190	29.40	2592000	466560000	9000	865	4238	635700	1110	0	0	300	0	0	-5403	14209	0	5403	7617585	1620763	0	824304	236	OK	2.50	0.94	0.00	0.02	443270	0	0	0.6973	0.0000	0.0000

梁上低減[2]

階	階高	方向	通り	始点	終点	断面	断面	L	Fb	Z	I	E	欠損	2次梁											原点側より加力時																																				
														原点側								反対側								壁a			壁b			壁c			柱軸力				梁t-1/2				必要梁せい		たわみ				有効せん断剛性				剛性低減係数				
														低減		a1	b1	Fb	Z	I	E	種類		a2	b2	Fb	Z	I	E	a0	P	K	lo	P	K	e0	P	K	Na	Nab	Nbc	Nc	sMab	sMbc	sM1	sM2	d	判定	δab	δbc	δ1	δ2	Ka	Kb	Kc	Ca	Cb	Cc			
														種別	種別	[mm]	[mm]	[N/mm ²]	[mm ³]	[mm ⁴]	N/mm ²	[mm]	[mm]	[N/mm ²]	[mm ³]	[mm ⁴]	N/mm ²	[mm]	[N]	[N/rad]	[mm]	[N]	[N/rad]	[mm]	[N]	[N/rad]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N/mm]	[N/mm]	[N/mm]	[N/mm]	[mm]		[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[N/rad]	[N/rad]	[N/rad]							
2	2840	Y	上	4	6	105	330	1820	29.40	1905750	314448750	9000	0.80	鋼筋梁	910	455	29.40	1008000	120960000	9000	4	-	-	-	-	-	-	910	0	0	910	4459	668850	-	-	-	-	-	6958	13916	0	-6958	6331760	0	2110593	0	215	OK	0.77	0.00	0.33	0.00	0	579483	0	0.0000	0.3659	0.0000			
3	2900	X	5	ろ	上	120	360	3412	29.40	2592000	466560000	9000	0.90	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	910	0	0	1820	0	0	682	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0.0000	0.0000	0.0000						
			5	ろ+280	お	120	360	2450	29.40	2592000	466560000	9000	0.90	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	910	180	29.40	2592000	466560000	9000	1085	0	0	1365	0	0	-	-	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0.0000	0.0000	0.0000				
		Y	5	ろ	2	5	105	270	2275	29.40	1275750	172226250	9000	0.80	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	455	735	29.40	2592000	466560000	9000	865	4238	635700	1110	0	0	300	0	0	5403	-14209	0	-5403	-7617585	-1620763	0	-1518462	236	OK	-2.50	-0.94	0.00	-0.04	1115524	0	0	1.0000	0.0000	0.0000
			9	ろ	2	5	105	270	2275	29.40	1275750	172226250	9000	0.80	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	175	1190	29.40	2592000	466560000	9000	865	4238	635700	1110	0	0	300	0	0	5403	-14209	0	-5403	-7617585	-1620763	0	-824304	236	OK	-2.50	-0.94	0.00	-0.02	1110363	0	0	1.0000	0.0000	0.0000