

【基本事項】

工事名 : 設計例
 略称 : Sample
 日付 : 2001/06/25 11:15:00
 担当者 : Union System
 解析結果 : 表示桁未満で切り捨てを行った

【記号説明】

α	: 接合部の柱はり耐力比									
ΣMpc	: 接合部における柱の全塑性曲げモーメントの和	[kNm]								
ΣMpg	: 接合部における梁の全塑性曲げモーメントの和	[kNm]								
σ_y	: 降伏応力度	[N/mm ²]	SC	:	スカラー寸法 (負値の時は低減率[%])				[mm]	
Mp	: 全塑性曲げモーメント	[kNm]	Nu	:	全塑性軸力				[kN]	
Zp	: 塑性断面係数	[mm ³]	A	:	断面積				[mm ²]	
NL	: 長期荷重時軸力	[kN]	N	:	設計用軸力 (= NL + a * NE)				[kN]	
NE	: 水平荷重時軸力	[kN]	n	:	軸力比 (= N / Nu)				[-]	
a	: 水平荷重時軸力の割増し係数	[-]	ν	:	柱の軸力による全塑性曲げモーメントの低下率				[-]	

No.	梁	柱	$\alpha = \Sigma Mpc / \Sigma Mpg$	SC	σ_y	NL	NE	a	K	Nu	N					
No. 1 [102-1] Mp	334.7 ($\nu=0.989$)	236.0	$665.7 / 236.0 = 2.82 \geq 1.50$	35	235 (SN400B)	200	50	1.50	○	3161.4	275.0					
	330.9 ($\nu=0.978$)	235 (STKR400)										250	100	1.50	3161.4	400.0
		235 (STKR400)														
No. 2 [102-2,3] Mp	425.7 ($\nu=0.984$)	236.0	$836.5 / 472.1 = 1.77 \geq 1.50$	35	235 (SN400B)	300	100	1.50	○	4116.4	450.0					
	410.8 ($\nu=0.949$)	235 (STKR400)										500	200	1.50	4116.4	800.0
		235 (STKR400)														
No. 3 [102-4] Mp	334.7 ($\nu=0.989$)	236.0	$665.7 / 236.0 = 2.82 \geq 1.50$	35	235 (SN400B)	200	50	1.50	○	3161.4	275.0					
	330.9 ($\nu=0.978$)	235 (STKR400)										250	100	1.50	3161.4	400.0
		235 (STKR400)														