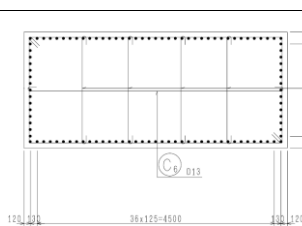
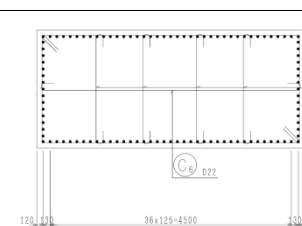


設計結果の比較

	課題 2	課題 3
配筋図		
主鉄筋	D29@125	D38@125
主鉄筋比 p_t (%)	0.334	0.573
帯鉄筋・中間帯鉄筋	D13ctc150	D22ctc150
横拘束筋の体積比 ρ_s (%)	0.338	1.084

照査結果

地震動の種類	レベル2 タイプI	レベル2 タイプII	レベル2 タイプI	レベル2 タイプII
耐震性の判定	NG	NG	OK	OK
終局位置	基部	基部	基部	基部
地震時保有水平耐力 P_a (MN)	2.902	2.903	4.396	4.396
破壊形態	曲げ破壊型	曲げ破壊型	曲げ破壊型	曲げ破壊型
終局水平耐力 P_u (MN)	2.902	2.903	4.396	4.396
せん断耐力 P_{s0} (係数1.0) (MN)	5.678	5.678	11.872	11.872
せん断耐力 P_s (MN)	4.488	5.083	10.428	11.150
$k_{hc} \cdot W$ (MN)	3.451	4.575	3.291	3.772
設計水平震度 k_{hc}	0.43	0.57	0.41	0.47
構造物特性補正係数 c_s	0.506	0.324	0.484	0.268
許容塑性率 μ_a	2.453	5.265	2.633	7.486
$c_z \cdot k_{hco}$	0.85	1.75	0.85	1.75
等価重量 W (MN)	8.027	8.027	8.027	8.027
$P_a / k_{hc} \cdot W$	0.841	0.634	1.334	1.165
水平耐力に対する判定	$P_a < k_{hc} \cdot W$ NG	$P_a < k_{hc} \cdot W$ NG	$P_a > k_{hc} \cdot W$ OK	$P_a > k_{hc} \cdot W$ OK

許容残留変位 δ_{Ra} (mm)	100.00	100.00	100.00	100.00
慣性力作用位置 h (m)	10.000	10.000	10.000	10.000
残留変位 δ_R (mm)	38.76	191.98	15.04	98.33
残留変位補正係数 c_R	0.6	0.6	0.6	0.6
最大応答塑性率 μ_r	3.263	12.205	1.704	5.606
降伏剛性に対する2次剛性の比 r	0.0	0.0	0.0	0.0
降伏変位 δ_y (mm)	28.55	28.55	35.59	35.58
残留変位に対する判定	$\delta_R \leq \delta_{Ra}$ OK	$\delta_R > \delta_{Ra}$ NG	$\delta_R \leq \delta_{Ra}$ OK	$\delta_R > \delta_{Ra}$ OK

変位

降伏変位 δ_y (mm)	28.55	28.55	35.59	35.59
終局変位 δ_u (mm)	153.03	211.23	209.97	381.81