

Câu	Phần	Nội dung	Điểm
1	a	<p>Áp lực tính toán đất nền:</p> $R = \frac{m_1 m_2}{k_{tc}} (Ab\gamma_{II} + BD_f \gamma_{II}^* + Dc_{II})$ <p>$\varphi = 22^\circ$; A = 0,61; B = 3.44; D = 6.04 $R = 222,8(\text{kPa})$</p>	0,5
		<p>Áp lực tiêu chuẩn: + Độ lệch tâm e_l:</p> <p>$N^{tc} = 173,9\text{kN}$; $Q^{tc} = 11,3\text{kN}$; $M^{tc} = 22,2\text{ kN.m}$</p> $e_l = \frac{M^{tc} + Q^{tc} \times h_m}{N^{tc}} = 0,15\text{m}$ $p_{\max}^{tc} = \frac{N^{tc}}{A} \times \left(1 + \frac{6e_l}{l}\right) + \gamma_{tb} D_f = 128,8(\text{kPa})$	0,5
		$p_{\min}^{tc} = \frac{N^{tc}}{A} \times \left(1 - \frac{6e_l}{l}\right) + \gamma_{tb} D_f = 59,8(\text{kPa})$ $p_{tb}^{tc} = 94,3(\text{kPa})$	0,5
		<p>Kiểm tra nền dưới đáy móng làm việc trong giai đoạn đàn hồi</p> $p_{\max}^{tc} < 1,2R$ $p_{\min}^{tc} > 0$ $p_{tb}^{tc} < R$ <p>Thỏa điều kiện</p>	0,5
	b	<p>Lực xuyên thủng bản móng do tải trọng ngoài</p> $p_{\max}^{tt} = \frac{N^{tt}}{A} \times \left(1 + \frac{6e_l}{l}\right) = 119(\text{kPa})$ $p_{\min}^{tt} = \frac{N^{tt}}{A} \times \left(1 - \frac{6e_l}{l}\right) = 39,7(\text{kPa})$	0,5
		$p_2^{tt} = p_{\min}^{tt} + \frac{l + h_c + 2h_0}{2l} (p_{\max}^{tt} - p_{\min}^{tt}) = 102,5\text{kPa}$	0,25
		$p_3^{tt} = \frac{1}{2} (p_2^{tt} + p_{\max}^{tt}) = 110,8\text{kPa}$ $A_1 = \frac{1}{2} (l - h_c - 2h_0) \times b = 0,53\text{m}^2$	0,5
		$P_{xt} = A_1 p_3^{tt} = 58,2\text{kN}$	0,25
		<p>Lực chống xuyên thủng bản móng</p> $P_{cx} = 0,75 R_{bt} h_0 (b_c + h_0) = 128\text{kN}$ <p>Kiểm tra đạt yêu cầu</p> $P_{xt} \leq P_{cx}$	0,25
		$P_{xt} \leq P_{cx}$	0,25
c	<p>Áp lực gây lún tại đáy móng:</p> $p^{gl} = p_{tb}^{tc} - \gamma' D_f = 70,1(\text{kPa})$	0,5	

	d	Moment uốn quanh mặt ngàm : $P_1'' = P_{\min}'' + \frac{l+h_c}{2l} (P_{\max}'' - P_{\min}'') = 87,1kPa$ $M_{I-I} = \frac{1}{24} (2P_{\max}'' + P_1'') \times (l-h_c)^2 \times b = 39,9kN.m$ $M_{II-II} = \frac{1}{16} (P_{\max}'' + P_{\min}'') \times (b-b_c)^2 \times l = 21,6kN.m$ Diện tích cốt thép cần thiết $A_{I-I} = \frac{M_I}{0,9 \times h_0 \times R_s} = 5,63(cm^2)$ $A_{II-II} = \frac{M_b}{0,9 \times h_0 \times R_s} = 3,05(cm^2)$	0,5 0,5 0,5 0,5 0,5
	Tổng cộng		7,0 đ
2	a	Kích thước đài cọc: $l = 3,2m$; $b = 2,0m$; $A_d = 6,4m^2$ $N_{d}'' = 1,1 \times A_d \times \gamma_{tb} \times D_f = 201,3kN$	0,5
	b	Với $\varphi = 0,7$; sức chịu tải của cọc theo vật liệu là: $Q_{a(vl)} = \varphi (A_s R_s + A_b R_b) = 1802kN$	0,5
	c	$\sum N'' = 2111,3kN$ $\sum M'' = 64kN.m$	0,25
		Tải trọng tác dụng lên cọc số 3. $P_3'' = P_4'' = \frac{\sum N''}{n} + \frac{\sum M_Y'' \times x_i}{\sum x_i^2} = 365,2kN$	0,5
		Tải trọng tác dụng lên cọc số 2. $P_2'' = P_5'' = \frac{\sum N''}{n} = 351,9kN$	0,25
		Tải trọng tác dụng lên cọc số 1. $P_1'' = P_6'' = \frac{\sum N''}{n} - \frac{\sum M_Y'' \times x_i}{\sum x_i^2} = 388,6kN$	0,5
	d	Moment uốn quanh mặt ngàm: $M_{I-I} = (P_3 r_3 + P_4 r_4) = 693,9(kN.m)$ $M_{II-II} = (P_4 r_4 + P_5 r_5 + P_6 r_6) = 475(kN.m)$	0,5
Tổng cộng		3,0 đ	