經濟部辦理台電公司及中油公司九十三年新進職員甄試試題

	別: 土木	CX2 Ch2+ F + 1		(全一張共二月	킟)
	目: 鋼筋混凝土	:學與設計			
	试時間: 八十分鐘				
	意事項: 	77.55 ±1.55			_
				,填充題佔 16% ,簡答題化 《中華》	
			^闽 聿以原于聿仕 答案卷 拍	旨定範圍內作答,於本試題	!以
	其他紙張作答者不予				- 0=
		請肌合題選與中國	医出一個最上傩蚁最週間	當的答案,複選作答者,該	(起
•	不予計分。				
=	逸性时,什。时	碧選 気晒っ仏せ	- 24 42		
豆、	选择起. 六 0 起,	半迭,母起3万分	:24 分,答錯不倒扣。		
1.	柱主筋若有偏折之雲	雲要時,偏折綱筋	對柱軸偏斜部份之斜度	不得大於	
••		·	(C) 1:4	(D) 1 : 6	
		(=)	(-)	(- / · · · ·	
2.	埋設於混凝土中之管	曾線及其配件所佔	用面積不得超過柱強度	計算斷面積之	
	(A) 3%	(B) 4%	(C) 5%	(D) 6%	
3	韌性構架內撓曲構材	オン選覧のある場合	松右动沙涩之		
٥.		のと/手店近れ、侍ク (B) 5 倍		(D) 7 倍	
	(71) + 10	(D) 3 III	(О) О ІВ	(D) / ID	
4.	鋼筋之彎起或截斷,除在簡支梁支承處及懸臂梁自由端外,須超過該筋不需承受撓曲應				
	力處向外延伸至少一	-個有效深度 d ,	且不小於		
	(A) 6 d _b	(B) 10 d _b	(C) 12 d _b	(D) 15 d _b	
_		90. 野栗園主然		嘭炒→3000000000000000000000000000000000000	
5.		^{兒正} , 配直 国 宋 拉	.肋时,仕仕 人 傾斷山工	工,繫筋或閉合箍筋相鄰各	力文
	之中心距不得超過	(D) 25 cm	(C) 25 cm	(D) 50 cm	
	(A) 20 cm	(B) 25 cm	(C) 35 cm	(D) 50 cm	
6.	無受壓綱筋之撓曲槍	基材,若其 撓曲平	衡應變狀態鋼筋比為	。, 則其最大鋼筋比 max 為	4
•	(A) 0.75 b	(B) 0.80 b	(C) 0.85 b	(D) 0.90 b	
	(71) 0.70	(B) 0.00 b	(0) 0.00	(D) 0.00 b	
7.	強度設計法中,撓曲	由或撓曲與軸拉力	共同作用時之強度折減	因數∅為	
	(A) 0.70	(B) 0.75	(C) 0.85	(D) 0.90	
0	下列 何 老师签领领**	,梅司符今中 <u>新</u> 。	NC 560 → 抽==		
0.	下列何者竹節鋼筋之 (A) SD 42			(D) SD 6050	
	(A) 3D 42	(B) SD 420W	(C) SD 28W	(D) SD 6050	

貳、填充題:共4題,每題4分共16分,請依據部頒結構混凝土設計規範(公制)作答。

- 1. 若剪力摩擦鋼筋斷面積為 A_{vf} , 設摩擦係數為 μ , 其與剪力面垂直時之剪力計算強度 $V_n =$ 。
- 2. 直徑 d_b (D19 或以下)之受拉直鋼筋,其基本伸展長度之計算公式: ℓ_{db} = 。
- 3. 某梁淨跨度為 ℓ_n ,其兩端梁柱交接面之可能彎矩強度經計算分別為 M_{pr1} 及 M_{pr2} ;若該梁單位長度使用載重 (Service load) : 靜載重= W_{DL} ,活載重= W_{LL} ,則依耐震設計特別規定,設計剪力 Ve=
- 4. 若令 Atr =在 s 距離內且垂直於待伸展或續接鋼筋之握裹劈裂面的橫向鋼筋總面積;

fvt =橫向鋼筋之規定降伏強度;

- s=在伸展或搭接長度內橫向鋼筋之最大心至心間距;
- n =在握裹劈裂面上待伸展或續接之鋼筋根數;

則橫向鋼筋束制指標 Ktr = 。

參、簡答題:共5題,每題8分共40分。

- 1. 依耐震設計之特別規定,計算撓曲構材兩端交接面之可能彎矩強度 M_{pr} 時,對 f_{y} 及 ϕ 應如何考慮?
- 2. 何謂頂層鋼筋?計算拉力鋼筋伸展長度時,頂層鋼筋須乘以多大之修正因數?
- 3. 依耐震設計之特別規定,強柱弱梁之檢核公式為何?
- 4. 請簡述韌性構架中,梁及柱主筋之可搭接範圍?
- 5. 請繪圖說明托架(bracket)之配筋形態(應繪出主拉力鋼筋、主筋錨定鋼筋、框筋、閉合助筋或箍筋之形狀及關聯位置並加標註,手繪圖形即可)。

肆、計算題:1題共20分。

某梁梁端之斷面及配筋如圖示,

若 Es = $2.04 \times 10^6 \, \mathrm{kgf} \, / \, \mathrm{cm}^2$, $f_c' = 210 \, \mathrm{kgf} \, / \, \mathrm{cm}^2$, $f_y = 4200 \, \mathrm{kgf} \, / \, \mathrm{cm}^2$, 試求:

- (1) 破壞時壓力鋼筋 A'_s 是否達到 f_s ?
- (2) 斷面之負彎矩設計強度為何?(不得使用忽略壓力 鋼筋影響之近似法;答案以 t-m 為單位)

