

## 104年公務人員高等考試三級考試試題

類 別：土木工程

科 目：工程力學（包括材料力學）

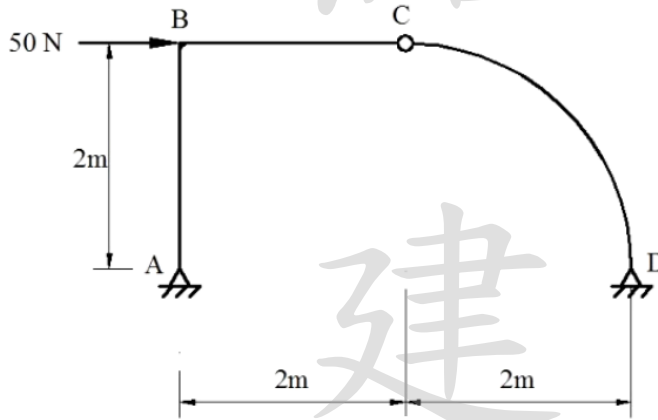
考試時間：2小時

※注意：(一)可以使用電子計算器。

(二)不必抄題，作答時請將試題題號及答案依照順序寫在試卷上，於本試題上作答者，不予計分。

程中鼎老師 主解

- 一、圖一所示構架中，CD 為四分之一圓弧形。ABC 段及 CD 段每單位長度的自重皆為 10 N/m，B 點受一大小為 50 N 的水平集中載重，在考慮自重的情況下，試求 A 點及 D 點的反力。（25 分）

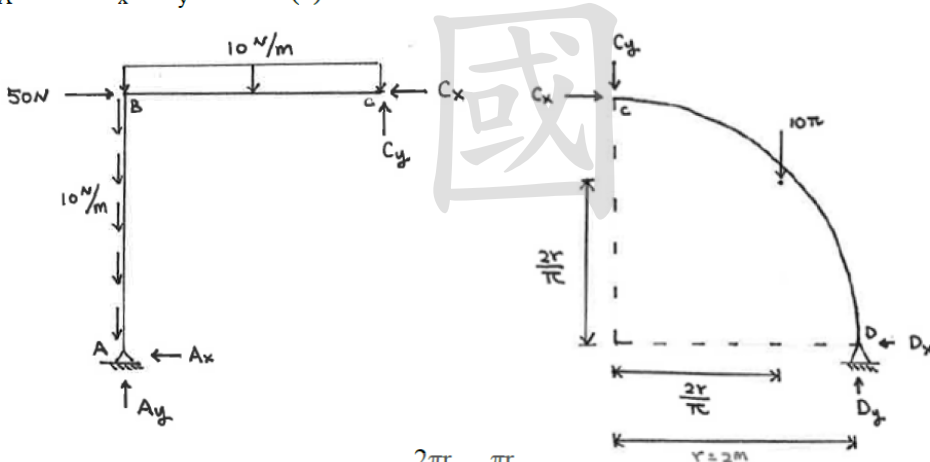


圖一

解

取 ABC 段自由體圖，根據力平衡方程式可寫出下列關係

$$\sum M_A = 0 \quad 2C_x + 2C_y = 120 \dots (1)$$



取 CD 段自由體圖，1/4 圓的圓周長為  $\frac{2\pi}{4} = \frac{\pi}{2}$

自重造成的力量 = 單位長度自重  $\times 1/4$  圓的圓周長 =  $10 \times \frac{\pi r}{2} = 10\pi$  N，會作用在距圓心  $\frac{2r}{\pi}$  處。

根據力平衡方程式可寫出下列關係

$$\sum M_D = 0 \quad 2C_y - 2C_x + 10\pi(r - \frac{2r}{\pi}) = 0 \Rightarrow 2C_y - 2C_x = 22.832 \dots (2)$$

由(1)及(2)式可解出  $C_x$  及  $C_y$

$$C_x = 35.708 \text{ N}$$

$$C_y = 24.292 \text{ N}$$

將  $C_x$  及  $C_y$  分別代入 ABC 段及 CD 段，可得 A 點及 D 點反力

$$A_x = 14.292 \text{ N} (\leftarrow)$$

$$A_y = 15.708 \text{ N} (\uparrow)$$

$$D_x = 35.708 \text{ N} (\leftarrow)$$

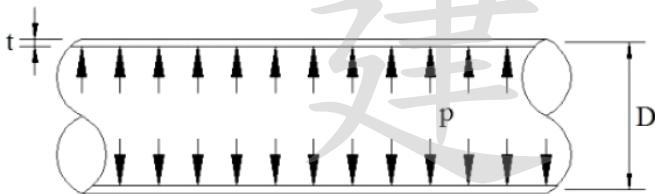
$$D_y = 55.708 \text{ N} (\uparrow)$$

二、一長度甚長的橡膠輪氣管，直徑  $D = 1 \text{ m}$ ，管壁厚  $t = 1 \text{ cm}$ ，管內的氣壓  $p = 50 \text{ kN/m}^2$ ，

如圖二所示。已知橡膠的彈性模數  $E = 50 \text{ MPa}$ ，柏松比  $\nu = 0.45$ ，試求：

(一)橡膠延軸向、環向及厚度方向的正向應力。(15分)

(二)橡膠的單位體積變化量。(10分)



圖二

解

(一)橡膠沿軸向、環向及厚度方向的正向應力

題目附圖所示輪氣管為開口，故軸向應力  $\sigma_a = 0$

$$\text{環向應力 } \sigma_r = \frac{Pr}{t} = \frac{50(0.5)}{1 \times 10^{-2}} = 2.5 \times 10^3 \text{ kPa} = 2.5 \text{ MPa}$$

厚度方向正向應力分成輪氣管內、外表面探討，若為內表面其正向應力  $\sigma_t = P = 50 \text{ kPa}$  (壓應力)；

若為外表面其正向應力  $\sigma_t = 0$

(二)橡膠單位體積變化量

以下分成內、外表面探討，若為內表面

$$\epsilon_x = \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_y}{E} - \nu \frac{\sigma_z}{E} = 0 - \frac{0.45}{50} (2.5 - 50 \times 10^{-3}) = -0.02205$$

$$\epsilon_y = \frac{\sigma_y}{E} - \nu \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_z}{E} = \frac{1}{50} (2.5 + 0.45 \times 50 \times 10^{-3}) = 0.05045$$

$$\epsilon_z = \frac{\sigma_z}{E} - \nu \frac{\sigma_x}{E} - \nu \frac{\sigma_y}{E} = \frac{1}{50} (-50 \times 10^{-3} - 0.45 \times 2.5) = -0.0235$$

$$\begin{aligned}\text{單位體積變化量 } \varepsilon_V &= (1+\varepsilon_x)(1+\varepsilon_y)(1+\varepsilon_z) - 1 \\ &= (1-0.02205)(1+0.05045)(1-0.0235) - 1 = \underline{0.00315(\text{增加})}\end{aligned}$$

若為外表面

$$\varepsilon_x = 0 - \frac{0.45}{50}(2.5) = -0.0225 = \varepsilon_z$$

$$\varepsilon_y = \frac{2.5}{50} - 0 = 0.05$$

$$\text{單位體積變化量 } \varepsilon_V = (1-0.0225)^2(1+0.05) - 1 = \underline{0.00328(\text{增加})}$$

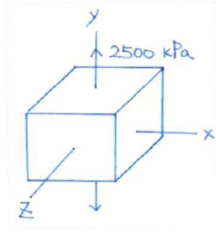


圖 外表面微素應力圖

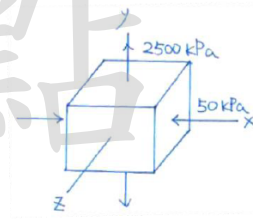
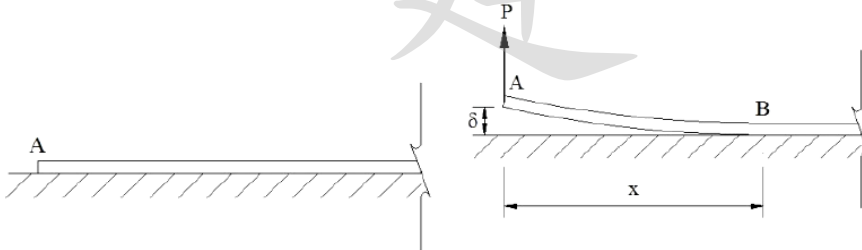


圖 內表面微素應力圖

三、一均勻斷面且長度甚長的鋼纜置於水平的剛性地面上如圖三(a)所示，鋼纜的彈性模數為  $E$ ，斷面慣性矩為  $I$ ，每單位長度的重量為  $w$ 。在鋼纜 A 端施加一向上的  $P$  力，使鋼纜一部分被拉起，如圖三(b)所示，其中 A 點和 B 點間為被拉離地面的部分，假設  $\delta \ll x$ 。試求：

(一) AB 之間的距離  $x$ 。(12 分)

(二) A 點的變位置  $\delta$  (列出與  $w$  及  $x$  的關係)。(13 分)



圖三(a)

圖三(b)

解

(一) AB 之間的距離  $x$

B 點彎矩為零(因其曲率  $\kappa=0$ )，對 B 點取力矩平衡

$$\sum M_B = 0 \quad Px - (wx) \frac{x}{2} = 0 \Rightarrow \frac{wx^2}{2} - Px = 0$$

$$\text{可解距離 } x = \frac{2P}{w}$$

(二) A 點的變位置  $\delta$

A 點和 B 點間距離可視為懸臂梁承受均佈載重  $w$  及自由端承受一集中荷重  $P$  之組合

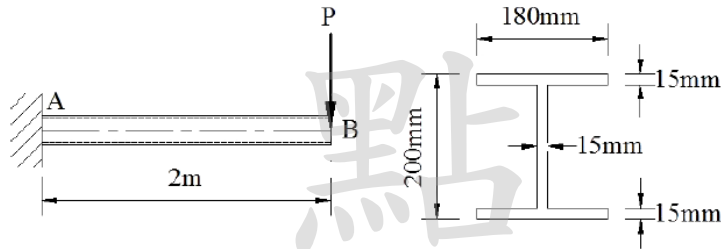
$$\delta = \frac{Px^3}{3EI} - \frac{wx^4}{8EI} = \frac{2P^4}{3EIw^3} \quad (\uparrow)$$

四、圖四(a)懸臂梁在B端受到一集中載重P，懸臂梁的斷面如圖四(b)所示。

(一)當  $P = 6 \text{ kN}$  時，試求此懸臂梁的最大正向應力  $\sigma_{\max}$  及最大剪應力  $\tau_{\max}$ 。(10分)

(二)當 P 漸漸增加，此懸臂梁開始因張應力承受能力不足而出現裂紋時，則此時裂紋的位置及方向為何？請以簡圖表示。(7分)

(三)當 P 漸漸增加，此懸臂梁開始因剪應力承受能力不足而出現裂紋時，則此時裂紋的位置及方向為何？請以簡圖表示。(8分)



圖四(a)

圖四(b)

解

(一)當  $P = 6 \text{ kN}$  時懸臂梁最大正向應力  $\sigma_{\max}$  及最大剪應力  $\tau_{\max}$   
 梁中最大彎矩  $M_{\max} = PL = 6 \times 2 = 12 \text{ kN}\cdot\text{m}$

$$\text{強軸慣性矩 } I = \frac{1}{12} (180 \times 200^3 - 165 \times 170^3) = 52446250 \text{ mm}^4$$

$$\text{中性軸處之面積一次矩 } Q = 180 \times 15 \times 92.5 + 85 \times 15 \times 42.5 = 303937.5 \text{ mm}^3$$

$$\text{最大正向應力 } \sigma_{\max} = \frac{M_{\max} y_{\max}}{I} = \frac{(12 \times 10^6)(100)}{52446250} = 22.881 \text{ MPa}$$

$$\text{最大剪應力 } \tau_{\max} = \frac{V_{\max} Q}{Ib} = \frac{(6 \times 10^3)(303937.5)}{(52446250)(15)} = 2.318 \text{ MPa}$$

(二)繪因張應力不足時之裂紋

固定端梁頂之應力如下：

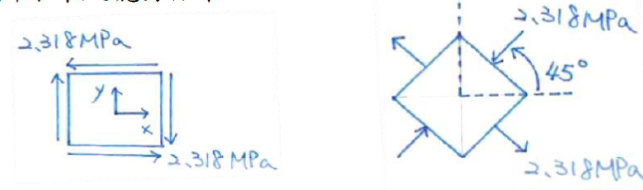


$$\text{最大主應力 } \sigma_{p1} = 22.881 \text{ MPa}$$

$$\text{最小主應力 } \sigma_{p2} = 0$$

$$\text{最大剪應力 } \tau_{\max} = \frac{\sigma_{p1}}{2} = 11.441 \text{ MPa}$$

固定端梁中性軸之應力如下：



最大主應力  $\sigma_{p1} = 2.318 \text{ MPa}$

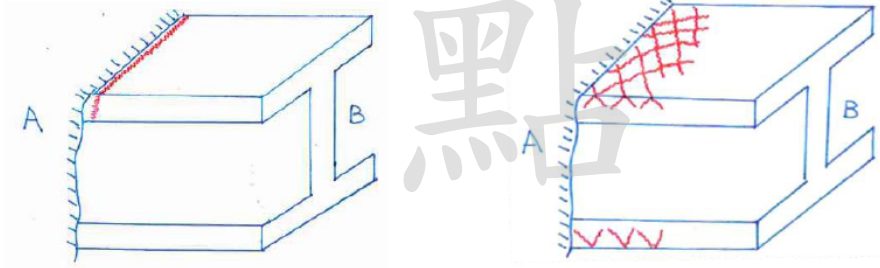
最小主應力  $\sigma_{p2} = -2.318 \text{ MPa}$

最大剪應力  $\tau_{\max} = 2.318 \text{ MPa}$

故張應力不足時之裂紋會出現在梁頂處，其方向與  $\sigma_{p1}$  垂直，如下左圖

(三)繪因剪應力不足時之裂紋

會出現在梁頂及梁底處，其方向呈 45 度，如下右圖



高  
點  
建  
國