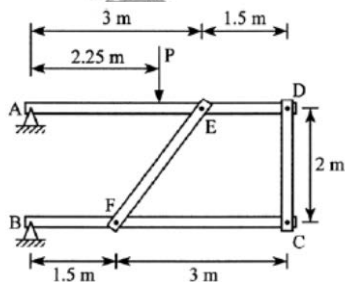


《工程力學(包括材料力學)》

一、圖一中之構造承受一強度為P的集中載重，其中A與B支承點為鉸接(hinge)，其他接點均為栓接(pin)。若A點與B點支承處之水平與垂直反力中任一分量皆不得大於2250N，試計算最大容許載重P之值。(25分)



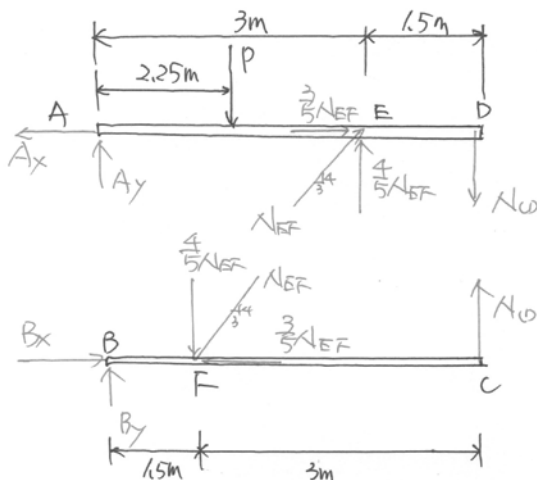
圖一

試題評析	二力桿+三力桿平衡問題，屬於基本題型。
考點命中	《高點建國土木突破靜力學》教材第2-106頁。

解：

(1) EF桿及CD桿為二力桿件：

假設EF桿內力為 N_{EF} (拉)，CD桿內力為 N_{CD} (拉)



取AED桿分析：

$$\sum M_A = 0 \quad (1)$$

$$\therefore \frac{4}{5} N_{EF} (3) - N_{CD} (7.5) - P(2.25) = 0 \quad (1)$$

究

取BFC桿分析：

$$\sum M_B = 0 \quad \uparrow$$

$$\therefore \frac{4}{5}N_{EF}(15) - N_{CB}(45) = 0 \quad \rightarrow$$

\(\therefore\) 由以上式得：

$$N_{EF} = 1.875P$$

$$N_{CB} = 0.5P$$

(2)

取AED桿分析：

$$\therefore A_x = \frac{3}{5} \times 1.875P = 1.125P \quad (\leftarrow)$$

$$\therefore A_y = \frac{4}{5} \times 1.875P - 0.5P - P = 0$$

取BFC桿分析：

$$\therefore B_x = \frac{3}{5} \times 1.875P = 1.125P \quad (\rightarrow)$$

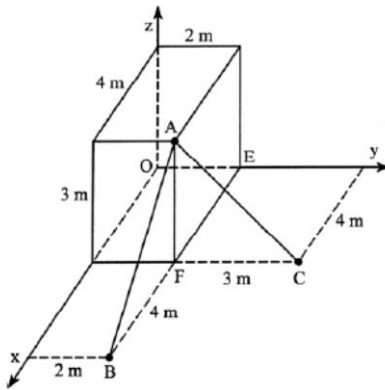
$$\therefore B_y = \frac{4}{5} \times 1.875P - 0.5P = P \quad (\uparrow)$$

$$\therefore \text{令 } 1.125P \leq 2250 \quad (\text{N})$$

$$\therefore P \leq 2000 \quad (\text{N})$$

- 二、圖二中之 $4\text{m} \times 2\text{m} \times 3\text{m}$ 矩形體受二條繩索AB與AC之張力作用，若已知此二條繩索對O點之力矩大小為 $2000\text{kN}\cdot\text{m}$ ，且繩索AB與AC之張力大小比例為 $1:\sqrt{2}$ ，試計算此二條繩索之張力大小。(25分)

【版權所有，翻印必究】



圖二

試題評析 求一力對一點之力矩問題，屬於基本題型。

考點命中 《高點建國土木突破靜力學》教材第1-23頁。

解：

甲卜

解：(1). $O(0, 0, 0)$

$A(4, 2, 3)$

$B(0, 2, 0)$

$C(4, 5, 0)$

$$\therefore \vec{r}_{AO} = 4\vec{i} + 2\vec{j} + 3\vec{k} \text{ (m)}$$

$$\therefore \vec{T}_{AB} = T_{AB} \left(\frac{4\vec{i} - 3\vec{k}}{\sqrt{4^2 + (-3)^2}} \right) = \frac{4}{5} T_{AB} \vec{i} - \frac{3}{5} T_{AB} \vec{k}$$

$$\vec{T}_{AC} = T_{AC} \left(\frac{3\vec{j} - 3\vec{k}}{\sqrt{3^2 + (-3)^2}} \right) = \frac{1}{\sqrt{2}} T_{AC} \vec{j} - \frac{1}{\sqrt{2}} T_{AC} \vec{k}$$

又： $T_{AC} = \sqrt{2} T_{AB}$

$$\therefore \vec{T}_{AC} = T_{AB} \vec{j} - T_{AB} \vec{k}$$

(2).

$$\vec{r}_{AO} \times \vec{T}_{AB} + \vec{r}_{AO} \times \vec{T}_{AC}$$

【究】

$$= \begin{vmatrix} \hat{i} & \hat{j} & \hat{k} \\ 4 & 2 & 3 \\ \frac{4}{5}T_{AB} & 0 & -\frac{2}{5}T_{AB} \end{vmatrix} + \begin{vmatrix} \hat{i} & \hat{j} & \hat{k} \\ 4 & 2 & 3 \\ 0 & T_{AB} & -T_{AB} \end{vmatrix}$$

$$= (-6.2T_{AB})\hat{i} + (8.8T_{AB})\hat{j} + (24T_{AB})\hat{k}$$

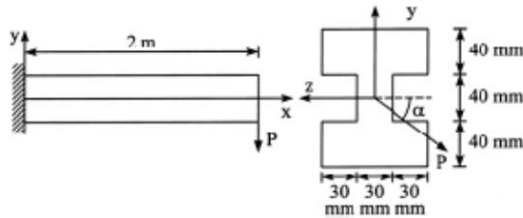
$$\therefore \sum M_o = 200 \text{ kv}\cdot\text{m}$$

$$\therefore (-6.2T_{AB})^2 + (8.8T_{AB})^2 + (24T_{AB})^2 = 200^2$$

$$\therefore T_{AB} = 181.34 \text{ (kv) (拉)}$$

$$T_{AC} = 256.45 \text{ (kv) (拉)}$$

三、有一I型斷面之懸臂梁於自由端受一傾斜之集中載重P如圖三所示，若P=600N且 $\alpha=30^\circ$ 。請計算此梁斷面之慣性矩 I_y 、 I_z ，中性軸與z軸之夾角 β ，及最大之張應力 σ_x 值？(25分)



圖三

試題評析	計算斷面慣性矩是送分題，千萬不能錯！斷面最大撓曲張應力及中性軸位置，上課皆有詳細說明，本題要拿滿分並不困難。
考點命中	《高點建國土木材料力學》講義第一回，例題4.13(P4-21)。

【版權所有，翻印必究】

解：

(1) 計算 I 型斷面慣性矩 I_y 及 I_z

$$y \text{ 軸慣性矩 } I_y = \frac{1}{12} [(80)(90^3) + (40)(30^3)] = \underline{4.95 \times 10^6 \text{ mm}^4}$$

$$z \text{ 軸慣性矩 } I_z = \frac{1}{12} [(90)(120^3) - (60)(40^3)] = \underline{12.64 \times 10^6 \text{ mm}^4}$$

(2) I 型斷面承受之最大張應力 σ_x

將自由端傾斜力 P 力(與 z 軸夾 30°)拆解成沿斷面主軸 z 軸及 y 軸方向力量：

$$P_z = P \cos 30^\circ = 600 \cos 30^\circ = 519.615 \text{ N}$$

$$P_y = P \sin 30^\circ = 600 \sin 30^\circ = 300 \text{ N}$$

計算 P_z 及 P_y 對固定端引致之彎矩，特別注意

P_y 會產生 M_z 、 P_z 會產生 M_y 喔！

$$M_z = P_y L = 300(2) = 600 \text{ N}\cdot\text{m}$$

$$M_y = P_z L = 519.615(2) = 1039.23 \text{ N}\cdot\text{m}$$

M_z 及 M_y 彎矩即是作用於主軸上的彎矩。在 I 型斷面「A」點會產生最大張應力(見圖)，其 σ_x 值為：

$$\sigma_x = \frac{M_z}{I_z} y_A + \frac{M_y}{I_y} z_A = \left(\frac{600 \times 10^3}{12.64 \times 10^6} \right) (60) + \left(\frac{1039.23 \times 10^3}{4.95 \times 10^6} \right) (45) = \underline{12.296 \text{ MPa}}$$

(3) 中性軸與 z 軸夾角 β 值

給予 I 型斷面另一個座標系統 $y'z'$ ，此時在 M_z 及 M_y 作用下於 $y'z'$ 座標第一象限任取一點 Q ，其應力值 σ_Q ：

$$\sigma_Q = \frac{M_z}{I_z} y' - \frac{M_y}{I_y} z'$$

接著令 $\sigma_Q = 0$ 可得到中性軸位置

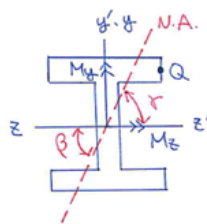
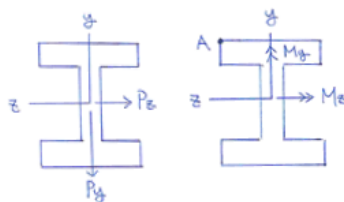
$$\Rightarrow \sigma_Q = \frac{M_z}{I_z} y' - \frac{M_y}{I_y} z' = 0 \Rightarrow \frac{M_z}{I_z} y' = \frac{M_y}{I_y} z'$$

$$\Rightarrow \text{令 } \tan \gamma = \frac{y'}{z'} = \frac{M_y I_z}{M_z I_y} = 4.423 \Rightarrow \gamma = \tan^{-1}(4.423) = 77.26^\circ$$

但題目問的是中性軸與 z 軸間之夾角 β ，依角度關係可得

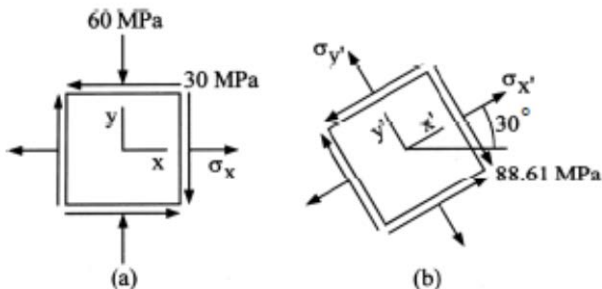
$$\beta = \gamma = \underline{77.26^\circ (C)}$$

所以中性軸與 z 軸夾角 β 值為從 z 軸起算，逆時針旋轉 77.26° 。



【版權所有，翻印必究】

四、有一平面應力元素受應力如圖四(a)所示，當此元素逆時鐘方向旋轉 30° 後，其應力狀況如圖四(b)所示。請計算 σ_x 、 $\sigma_{x'}$ 、 $\sigma_{y'}$ 及此元素之主軸應力(principal stresses)與主軸應力方向，並將主軸應力標示於旋轉至主軸應力方向之應力元素上。(25分)



圖四

試題評析	簡單的應力轉換公式應用題，配合應力莫爾圓可輕鬆回答所有問題；最後要能正確畫出主應力元素圖！
考點命中	《高點建國土木材料力學》講義第二回，例題6.2(P6-6)；練習6.1(P6-33)

解：

1. 寫出正向應力 σ_x 、 σ_y 及剪應力 τ_{xy} 值

採用拉逆為正符號系統，此時 σ_x 待求、 $\sigma_y = -60 \text{ MPa}$ 、 $\tau_{xy} = -30 \text{ MPa}$ 。

2. 代入平面應力轉換公式

由平面應力轉換公式求逆時針旋轉 30° 後所對應的應力分量

$$\tau_\theta = -\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right) \sin 2\theta + \tau_{xy} \cos 2\theta$$

$$\Rightarrow \tau_{30^\circ} = -\frac{\sigma_x - (-60)}{2} \sin(2 \times 30^\circ) + (-30) \cos(2 \times 30^\circ) = -88.61$$

小心 τ_{30° 是 -88.61 而不是 88.61 ！由上式可解 $\sigma_x = 110 \text{ MPa}$ 。

$$\sigma_\theta = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} + \left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right) \cos 2\theta + \tau_{xy} \sin 2\theta$$

$$\Rightarrow \sigma_{x'} = \sigma_{30^\circ} = \frac{110 + (-60)}{2} + \frac{110 - (-60)}{2} \cos(2 \times 30^\circ) + (-30) \sin(2 \times 30^\circ)$$

$$\Rightarrow \sigma_{x'} = 41.519 \text{ MPa}$$

由正向應力代數和不變特性，可求出 $\sigma_{y'}$ 之值

$$\sigma_{x'} + \sigma_{y'} = \sigma_x + \sigma_y \Rightarrow \sigma_{y'} = \sigma_x + \sigma_y - \sigma_{x'} = 110 - 60 - 41.519 = 8.481 \text{ MPa}$$

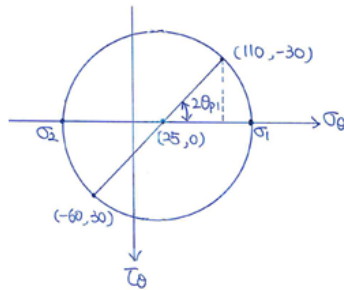
3. 繪出應力莫爾圓

(1) 將 $(\sigma_x, \tau_{xy}) = (110, -30)$ 及 $(\sigma_y, -\tau_{xy}) = (-60, 30)$ 標示於莫爾圓上。

(2) 莫爾圓圓心及半徑計算如下

$$\text{圓心}(\sigma_{\text{avg}}, 0) = \left(\frac{\sigma_x + \sigma_y}{2}, 0 \right) = \left(\frac{110 - 60}{2}, 0 \right) = (25, 0)$$

$$\text{半徑 } R = \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \right)^2 + \tau_{xy}^2} = \sqrt{\left(\frac{110 + 60}{2} \right)^2 + (-30)^2} = 90.139$$



4. 計算主應力值並判斷其方向

由應力莫爾圓可知最大主應力 $\sigma_1 = \text{圓心} + \text{半徑}$ ，最小主應力 $\sigma_2 = \text{圓心} - \text{半徑}$

$$\text{最大主應力 } \sigma_1 = \text{圓心} + \text{半徑} = 25 + 90.139 = \underline{115.139 \text{ MPa (拉應力)}}$$

$$\text{最小主應力 } \sigma_2 = \text{圓心} - \text{半徑} = 25 - 90.139 = \underline{-65.139 \text{ MPa (壓應力)}}$$

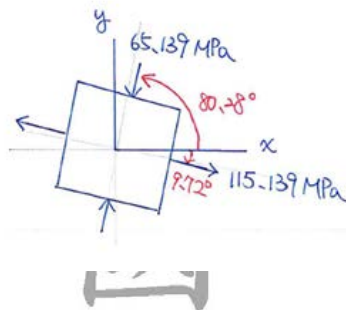
由應力莫爾圓可得 $(\sigma_x, \tau_{xy}) = (110, -30)$ 與 σ_1 間夾角 $2\theta_{p1}$ 之幾何關係

$$\tan 2\theta_{p1} = \frac{-30}{110 - 25} \Rightarrow \theta_{p1} = \frac{1}{2} \tan^{-1} \left(\frac{-30}{85} \right) = -9.72^\circ (\cup)$$

這代表從 x 軸順時針旋轉 9.72° 會得到最大主應力 $\sigma_1 = 115.139 \text{ MPa}$ ；由於兩主軸在平面座標相差 90° ，因此將 θ_{p1} 加上 90° 後可得 θ_{p2} (亦可用減去 90° 計算)，故 $\theta_{p2} = \theta_{p1} + 90^\circ = 80.28^\circ (\cup)$ ，代表從 x 軸逆時針旋轉 80.28° 會得到最小主應力 $\sigma_2 = -65.139 \text{ MPa}$ 。

5. 繪出主應力元素圖

主應力元素圖可繪出如下：



【版權所有，翻印必究】