

高普考必備

材料力學習題詳解

編著者

吳 文 吉

(全一冊)

興業圖書股份有限公司

高普考必備

材料力學習題詳解

編著者

吳 文 吉

(全一冊)

興業圖書股份有限公司

版權所有・翻印必究

中華民國六十八年三月 出版

材料力學習題詳解

全一冊 定價五十元

編著者：吳文吉

發行人：王志康

出版登記證局版台業字第〇四一〇號

出版者：興業圖書股份有限公司

發行所：興業圖書股份有限公司

台南市勝利路一一八號

電話：三七三二五三號

郵撥南字三一五七三號

學校團體採用購買另有優待

目 錄

第一章

拉力、應力與剪力 習題一	1
--------------	---

第二章

應力與應變之分析 習題二	13
--------------	----

第三章

扭轉 習題三	29
--------	----

第四章

剪力與彎矩 習題四	48
-----------	----

第五章

梁之應力 習題五	68
----------	----

第六章

梁之應力 (續論) 習題六	94
---------------	----

第七章

梁之撓度 習題七	107
----------	-----

第八章

靜力不定梁 (超靜定梁) 習題八	137
------------------	-----

第九章

柱 習題九	149
-------	-----

第十章

強度與學說 習題十	155
-----------	-----

習 題 一

拉力、壓力與剪力

- 1-1 一圓形鋼棒，直徑為 0.8 in ，受拉力 $9,000\text{ lb}$ ，求其拉應力？

解：斷面積 $A = \frac{\pi}{4} d^2 = \frac{\pi}{4} (0.8)^2 = 0.504\text{ in}^2$

拉應力 $\sigma = \frac{P}{A} = \frac{9000}{0.504} = 17,900\text{ psi}$

- 1-2 一圓柱形鋼棒，直徑為 1 in ，單位伸長為 0.7×10^{-3} ， $E = 30 \times 10^6\text{ psi}$ ，求其拉力？

解：斷面積 $A = \frac{\pi}{4} d^2 = \frac{\pi}{4} (1)^2 = 0.785\text{ in}^2$

拉力 $P = A\sigma = A \cdot \epsilon E$
 $= 0.785 \times 0.7 \times 10^{-3} \times 30 \times 10^6$
 $= 16,500\text{ lb}$

- 1-3 長金屬絲在本身重量下垂直懸之，求使其不致裂斷之最大長度？設(a)為鋼絲，極限強度為 $300,000\text{ psi}$ ，(b)為鋁絲，極限強度為 $50,000\text{ psi}$ （鋼重 490 pcf ，鋁重 170 pcf ）。

解： $\therefore \Sigma F_z = 0 \quad \therefore S_z = \gamma Ax$

故 $S_{\max} = \gamma AL$

$\therefore \sigma_{\max} = \frac{S_{\max}}{A} = \gamma L \leq \sigma_u$

故 $L \leq \frac{\sigma_u}{\gamma}$ 即 $L_{\max} = \frac{\sigma_u}{\gamma}$

(a) $L_{\max} = \frac{300,000 \times 144}{490}$

$= 88,200\text{ ft}$

(b) $L_{\max} = \frac{50,000 \times 144}{170} = 42,400\text{ ft}$

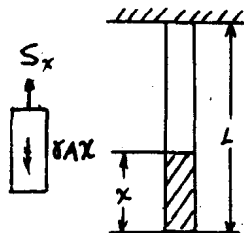


圖 1-1

- 1-4 一短鋼管 ($\sigma_v = 40,000 \text{ psi}$) 受 250 kips 之壓縮載荷，基於降伏點之安全因數為 1.8 ，設厚度為外徑之 $\frac{1}{8}$ ，求最小外徑？

解：斷面積 $A = \frac{\pi}{4} (d_o^2 - d_i^2) = \frac{\pi}{4} [d_o^2 - (d_o - 2t)^2]$

$$= \frac{\pi}{4} [d_o^2 - (d_o - \frac{d_o}{4})^2] = \frac{7\pi d_o^2}{64}$$

$$\sigma = \frac{P}{A} \leq \sigma_w = \frac{\sigma_v}{n} \quad \therefore \frac{250,000}{\frac{7\pi d_o^2}{64}} \leq \frac{40,000}{1.8}$$

$$\therefore d_o \geq \sqrt{\frac{64 \times 250,000 \times 1.8}{7\pi \times 40,000}} = 5.72$$

$$(d_o)_{\min} = 5.72 \text{ in}$$

- 1-5 重物繫於長 L 之轉臂，以角速度 ω 繞光滑軸承迴轉於水平面，設工作應力為 σ_w ，並略去臂重，試求臂之斷面積以公式表之。

解： $P = F_n = m r \omega^2 = \frac{W}{g} L \omega^2$

$$\sigma = \frac{P}{A} \leq \sigma_w$$

$$\therefore A \geq \frac{P}{\sigma_w} = \frac{W L \omega^2}{g \sigma_w}$$

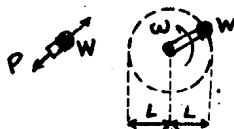


圖 1-2

- 1-6 設 γ 為前題臂之材料單位體積之重量，將此重量計入解之

解： $S_x = F_{n1} + F_{n2}$

$$F_{n1} = m_1 a_{n1} = \frac{W}{g} L \omega^2$$

$$dF_{n2} = dm_2 a_{n2} = \frac{\gamma A dy}{g} y \omega^2$$

$$F_{n2} = \int_0^L \frac{\gamma A dy}{g} y \omega^2$$

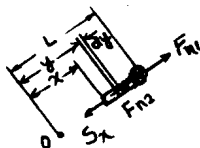


圖 1-3

$$\begin{aligned}
 &= \frac{\gamma A \omega^2}{g} \int_x^L y dy \\
 &= \frac{\gamma A \omega^2}{g} \frac{y^2}{2} \int_x^L \\
 &= \frac{\gamma A \omega^2}{2g} (L^2 - x^2) \\
 S_x &= \frac{W}{g} L \omega^2 + \frac{\gamma A \omega^2}{2g} (L^2 - x^2) \\
 \therefore S_{\max} &= \frac{W}{g} L \omega^2 + \frac{\gamma A \omega^2}{2g} L^2 \\
 \sigma_{\max} &= \frac{S_{\max}}{A} = \frac{W L \omega^2}{g A} + \frac{\gamma L^2 \omega^2}{2g} \leq \sigma_w \\
 \therefore \frac{W L \omega^2}{g A} &\leq \sigma_w - \frac{\gamma L^2 \omega^2}{2g} = \frac{2g \sigma_w - \gamma L^2 \omega^2}{2g} \\
 A &\geq \frac{W L \omega^2}{g} \times \frac{2g}{(2g \sigma_w - \gamma L^2 \omega^2)} \\
 &= 2 W L \omega^2 / (2g \sigma_w - \gamma L^2 \omega^2)
 \end{aligned}$$

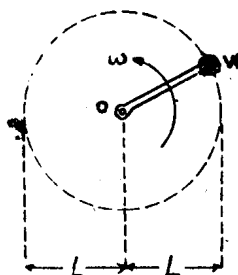


圖 1-4

1-7 設前題轉臂斷面積 A ，重 W ，繫物重 W ，求因離心力所生之總伸長量 δ ？

解：由前題 1-6： $S_x = \frac{W}{g} L \omega^2 + \frac{\gamma A \omega^2}{2g} (L^2 - x^2)$

$$\begin{aligned}
 d\delta &= \frac{S_x dx}{EA} \\
 \delta &= \int_0^L \frac{1}{EA} \left(\frac{W}{g} L \omega^2 + \frac{\gamma A \omega^2}{2g} (L^2 - x^2) \right) dx \\
 &= \frac{1}{EA} \left\{ \frac{W}{g} L \omega^2 x + \frac{\gamma A \omega^2}{2g} L^2 x - \frac{\gamma A \omega^2}{2g} \frac{x^3}{3} \right\} \int_0^L \\
 &= \frac{1}{EA} \left\{ \frac{W L^2 \omega^2}{g} + \frac{\gamma A \omega^2}{2g} L^3 - \frac{\gamma A \omega^2}{2g} \frac{L^3}{3} \right\} \\
 &= \frac{1}{EA} \left\{ \frac{W L^2 \omega^2}{g} + \frac{\gamma A L^3 \omega^2}{3g} \right\}
 \end{aligned}$$

$$\therefore W_1 = \tau AL \quad \therefore \delta = \frac{\omega^2 L^2}{3gEA} (3W + W_1)$$

- 1-8 圓鋼桿長 20 ft，受拉力 1600 lb，設工作應力為 18,000 psi，容許變位為 0.1 in，求桿之最小直徑？（設鋼之 $E = 30 \times 10^6$ psi）

$$\text{解：} \quad \sigma = \frac{P}{A} \leq \sigma_w \quad \therefore \frac{1600}{\frac{\pi}{4} d_1^2} \leq 18000$$

$$\therefore d_1 \geq \sqrt{\frac{4}{\pi}} \cdot \frac{1600}{18000} = 0.336 \text{ in}$$

$$\delta = \frac{Pl}{EA} \leq \delta_w \quad \therefore \frac{1600 \times 20 \times 12}{30 \times 10^6 \times \frac{\pi}{4} \cdot d_2^2} \leq 0.1$$

$$\therefore d_2 \geq \sqrt{\frac{4 \times 1600 \times 20 \times 12}{30 \times 10^6 \times \pi \times 0.1}} = 0.404 \text{ in}$$

$$\text{故 } d_{\min} = 0.404 \text{ in}$$

- 1-9 外徑 3.5 in，斷面積 2.228 in² 之鋼管（ $E = 30 \times 10^6$ psi， $\mu = 0.30$ ）受拉力作用，求使直徑減少 0.000471 in 所需之軸向力？

$$\text{解：} \quad \therefore \mu = \frac{\epsilon'}{\epsilon} \quad \therefore \epsilon' = \mu \epsilon \quad \frac{\Delta d}{d} = \mu \frac{\delta}{l} = \frac{\mu}{l} \cdot \frac{Pl}{EA} = \frac{\mu P}{EA}$$

$$\therefore P = \frac{EA \Delta d}{\mu d} = \frac{30 \times 10^6 \times 2.228 \times 0.000471}{0.30 \times 3.5} \\ = 30,000 \text{ lb}$$

- 1-10 直徑 2.25 in 之實心圓桿（ $E = 12.5 \times 10^6$ psi， $\mu = 0.30$ ）受軸向力 45,000 lb 壓縮，求 (a) 直徑之增量 Δd (b) 設桿長 15 in，求其容積變化。

$$\text{解：} \quad \epsilon = \frac{\delta}{l} = \frac{P}{EA} = \frac{45,000}{12.5 \times 10^6 \times \frac{\pi}{4} \times (2.25)^2} \\ = 9.05 \times 10^{-4}$$

$$(a) \quad \Delta d = \epsilon' d = \mu \epsilon d = 0.30 \times 9.05 \times 10^{-4} \times 2.25$$

$$= 6.1 \times 10^{-4} \text{ in}$$

$$(b) \text{ 由 P. 7 公式 (1-7) } \Delta V = V \epsilon (1 - 2\mu)$$

$$\Delta V = \frac{\pi}{4} d^2 l \epsilon (1 - 2\mu)$$

$$= \frac{\pi}{4} (2.25)^2 \times 15 \times 9.05 \times 10^{-4}$$

$$\times (1 - 2 \times 0.30) = 0.0216 \text{ in}^3$$

1-11 拉力桿如圖所示，斷面積為 A ，彈性模數為 E ，求底端之變位以公式表之，為伸長抑為縮短？

$$\text{解： } \because \Sigma F = 0$$

$$\therefore S_1 = P$$

$$S_2 = P - 2P = -P$$

$$S_3 = P - 2P + 2P \\ = P$$

$$\delta = \delta_1 + \delta_2 + \delta_3$$

$$= \frac{P \times \frac{L}{3}}{EA} + \frac{(-P) \times \frac{L}{3}}{EA}$$

$$+ \frac{P \times \frac{L}{3}}{EA} = \frac{PL}{3EA} \text{ (爲伸長)}$$

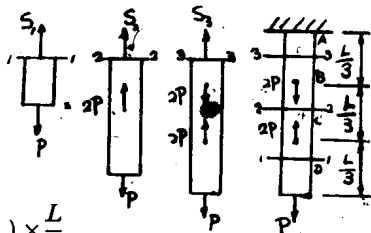


圖 1-5

1-12 10 ft 長之圓鋼桿，5 ft 長之直徑 $d_1 = 0.75 \text{ in}$ ，另 5 ft 有 $d_2 = 0.5 \text{ in}$ ，求(a)受拉力 $P = 5,000 \text{ lb}$ 時之伸長量，(b)同體積之材料製為 10 ft 長，相同之直徑 d 時之伸長量。($E = 30 \times 10^6 \text{ psi}$)

$$\text{解： (a) } \delta = \delta_1 + \delta_2 = \frac{Pl_1}{EA_1} + \frac{Pl_2}{EA_2}$$

$$= \frac{5000 \times 5 \times 12}{30 \times 10^6 \times \frac{\pi}{4} (0.75)^2} + \frac{5000 \times 5 \times 12}{30 \times 10^6 \times \frac{\pi}{4} (0.5)^2}$$

$$= 0.0226 + 0.051 = 0.0736 \text{ in}$$

$$\begin{aligned}
 \text{(b)} \quad A &= \frac{V}{l} = \frac{\frac{\pi}{4} \times (0.75)^2 \times 5 \times 12 + \frac{\pi}{4} (0.5)^2 \times 5 \times 12}{10 \times 12} \\
 &= \frac{\pi}{8} \left[\left(\frac{3}{4}\right)^2 + \left(\frac{1}{2}\right)^2 \right] = \frac{13\pi}{128} = 0.319 \text{ in}^2 \\
 \delta &= \frac{Pl}{EA} = \frac{5000 \times 10 \times 12}{30 \times 10^6 \times 0.319} = 0.0627 \text{ in}
 \end{aligned}$$

1-13 長 L ，斷面積 A ，總重 W 之稜柱形桿，垂直懸於上端，求因自身重量所生之伸長量，以公式示之。

解： $d\delta = \frac{S_z dx}{EA} = \frac{\gamma A x dx}{EA} = \frac{\gamma}{E} x dx$

$$\begin{aligned}
 \delta &= \int_0^L \frac{\gamma}{E} x dx = \frac{\gamma}{E} \int_0^L x dx = \frac{\gamma}{E} \cdot \frac{x^2}{2} \Big|_0^L = \frac{\gamma L^2}{2E} = \frac{\gamma AL^2}{2EA} \\
 &= \frac{WL}{2EA}
 \end{aligned}$$

1-14 求稜柱形桿因自身重量所生容積之增加量 ΔV ，以 $WLAE$ μ 表之。

解：由 P. 7 公式 (1-17)

$$\Delta V = V\epsilon (1-2\mu) = AL\epsilon (1-2\mu) = A\delta (1-2\mu)$$

由前題 1-13 $\delta = \frac{WL}{2EA}$ 代入

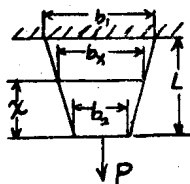
$$\Delta V = A \cdot \frac{WL}{2EA} (1-2\mu) = \frac{WL}{2E} (1-2\mu)$$

1-15 矩形斷面桿，厚度 t 不變，寬自 b_1 依直線變為 b_2 ，受拉力 P 作用，求其伸長 δ 之公式。

解： $b_x = b_2 + (b_1 - b_2) \frac{x}{L}$

$$\therefore A_x = t \left[b_2 + (b_1 - b_2) \frac{x}{L} \right]$$

$$\delta = \int_0^L \frac{P dx}{EA_x} = \int_0^L \frac{P dx}{Et \left[b_2 + (b_1 - b_2) \frac{x}{L} \right]} \quad \blacksquare 1-6$$



$$\begin{aligned}
 &= \frac{P}{Et} \int_0^L \frac{L}{(b_1 - b_2)} d \left[b_2 + (b_1 - b_2) \frac{x}{L} \right] \\
 &= \frac{PL}{Et(b_1 - b_2)} \ln \left[b_2 + (b_1 - b_2) \frac{x}{L} \right] \int_0^L \\
 &= \frac{PL}{Et(b_1 - b_2)} (\ln b_1 - \ln b_2) = \frac{PL}{Et(b_1 - b_2)} \ln \frac{b_1}{b_2}
 \end{aligned}$$

1-16 求前題桿之容積變化 ΔV 。

解：由 P. 7 公式 (1-17)

$$\begin{aligned}
 d(\Delta V) &= dV \cdot \epsilon (1 - 2\mu) = A_x dx \epsilon_x (1 - 2\mu) \\
 \Delta V &= \int_0^L A_x dx \frac{P}{EA_x} (1 - 2\mu) = \frac{P}{E} (1 - 2\mu) \int_0^L d \\
 &= \frac{PL}{E} (1 - 2\mu)
 \end{aligned}$$

1-17 圓形斷面之柱支承 P 力及自身重量，半徑 r 自頂至底變化如圖，材料單位體積重 γ ，工作壓應力 σ_w ，求定半徑 r 之方程式及其容積，使此柱之容積為最小。

解： $\Sigma F_x = 0$

$$\sigma_w A + \gamma A dx = \sigma_w (A + dA)$$

$$\gamma A dx = \sigma_w dA$$

$$\therefore \frac{dA}{A} = \frac{\gamma dx}{\sigma_w}$$

$$\ln A - \ln K = \frac{\gamma x}{\sigma_w}$$

$$\therefore A = K \cdot e^{\frac{\gamma x}{\sigma_w}} \dots \dots (1)$$

$$\pi r^2 = A = K e^{\frac{\gamma x}{\sigma_w}}$$

$$\therefore r = \left(\frac{K}{\pi} e^{\frac{\gamma x}{\sigma_w}} \right)^{\frac{1}{2}} \dots \dots (2)$$

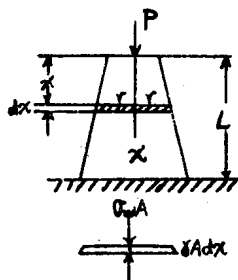


圖 1-7

$$\text{當 } x=0 \text{ 時 } \sigma_w = \frac{P}{A_0} \text{ 即 } A_0 = \frac{P}{\sigma_w} = K \cdot e^0 = K$$

$$\begin{aligned}\therefore r &= \left(\frac{P}{\pi \sigma_w} e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} \right)^{\frac{1}{2}} & A &= \frac{P}{\sigma_w} e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} \\ \therefore V &= \int_0^L A dx = \int_0^L \frac{P}{\sigma_w} e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} dx = \frac{P}{\sigma_w} \int_0^L e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} \cdot \frac{\sigma_w}{\gamma} d\left(\frac{\gamma x}{\sigma_w}\right) \\ &= \frac{P}{\sigma_w} \cdot \frac{\sigma_w}{\gamma} e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} \Big|_0^L = \frac{P}{\gamma} \left(e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} - e^0 \right) = \frac{P}{\gamma} \left(e^{\frac{I^2}{\sigma_w}} - 1 \right)\end{aligned}$$

- 1-18 鋼筋混凝土正方柱，支承軸向壓力 P ，設鋼筋之橫斷面積為混凝土面積之 $\frac{1}{10}$ ，而鋼之彈性模數為混凝土彈性模數之10倍，則混凝土承受之載荷為若干？

解：設混凝土承受之載荷為 P_c ，鋼筋承受之載荷為 P_s ，

$$P_c + P_s = P \cdots \cdots (1) \quad \therefore A_s = \frac{A_c}{10}$$

$$E_s = 10E_c \text{ 且 } \delta_c = \delta_s$$

$$\therefore \frac{P_c l}{E_c A_c} = \frac{P_s l}{E_s A_s} = \frac{P_s l}{10E_c \cdot \frac{A_c}{10}} = \frac{P_s l}{E_c A_c}$$

$$\therefore P_c = P_s \text{ 代入(1)式}$$

- 1-19 長 L 之 AB 桿以垂直金屬絲懸於兩端，支懸於水平位置如圖所示，二金屬絲有相同之長度及橫斷面積，但彈性模數分別為 E_1 及 E_2 ，不計 AB 自身重量，則垂直力 P 應施於何處始能使桿保持水平？

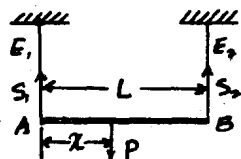
$$\text{解： } \Sigma M_A = 0 \quad S_2 L = Px \quad \therefore S_2 = \frac{Px}{L}$$

$$\Sigma M_B = 0 \quad S_1 L = P(L-x)$$

$$\therefore S_1 = \frac{P(L-x)}{L}$$

$$\therefore \text{保持水平} \quad \therefore \delta_1 = \delta_2$$

$$\frac{S_1 l}{E_1 A} = \frac{S_2 l}{E_2 A} \quad \therefore \frac{S_1}{E_1} = \frac{S_2}{E_2}$$



■ 1-8

$$\begin{aligned}
 & Px, P(L-x) \\
 \therefore \frac{L}{E_2} &= \frac{L-x}{E_1} \quad \frac{x}{E_2} = \frac{L-x}{E_1} \\
 \therefore E_1 x &= LE_2 - E_2 x \quad \therefore x = \frac{LE_2}{E_1 + E_2}
 \end{aligned}$$

- 1-20 求圖示 AB 棒中央之壓力， $P = 4800 \text{ lb}$ ，兩端斷面積 $A_1 = 0.8 \text{ in}^2$ ，中央 $A_2 = 1.2 \text{ in}^2$ ， $b \pm 3a = 15 \text{ in}$ 。

解：因左右對稱，故兩端張力相等均為 S_1 ， $\Sigma F = 0$

$$\therefore S_1 = S_2 + P \dots\dots\dots(1)$$

$$\begin{aligned}
 \delta &= \delta_1 + \delta_2 + \delta_1 \\
 &= 2\delta_1 + \delta_2 = 0
 \end{aligned}$$

$$\therefore 2 \times \frac{S_1 \cdot a}{E \cdot A_1} + \frac{S_2 \cdot b}{E \cdot A_2} = 0$$

$$\frac{2S_1 a}{A_1} + \frac{S_2 b}{A_2} = 0$$

$$\frac{2 \times (S_2 + P) \times 5}{0.8} + \frac{S_2 \times 15}{1.2} = 0$$

$$30(S_2 + P) + 30S_2 = 0$$

$$\therefore S_2 = -\frac{P}{2} = -\frac{4800}{2} = -2400 \text{ lb}$$

$$\therefore \sigma_2 = \frac{S_2}{A_2} = -\frac{2400}{1.2} = -2000 \text{ psi}$$

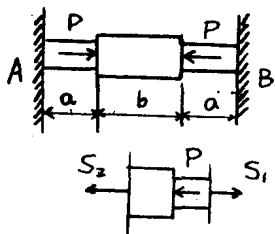


圖 1-9

- 1-21 正方棒由兩種不同材料合成，彈性模數分別為 E_1 及 E_2 ，邊長相同，求使二棒受均佈拉力時 P 之偏心距 e 。

解： $S_1 + S_2 = P \dots\dots\dots(1)$

$$Pe = (S_1 - S_2) \cdot \frac{b}{2} \dots\dots\dots(2)$$

$$\therefore \delta_1 = \delta_2, \frac{S_1 l}{E_1 A} = \frac{S_2 l}{E_2 A}$$

$$\therefore S_1 = \frac{E_1}{E_2} S_2 \dots\dots\dots(3)$$

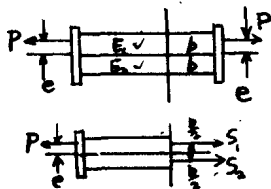


圖 1-10

由(1)(3)得 $S_2 = \frac{PE_2}{E_1 + E_2}$, $S_1 = \frac{PE_1}{E_1 + E_2}$

代入(2)得 $P\epsilon = \frac{P(E_1 - E_2)}{E_1 + E_2} \cdot \frac{b}{2}$

$\therefore \epsilon = \frac{E_1 - E_2}{E_1 + E_2} \cdot \frac{b}{2}$

- 1-22 AB及CD有相同之橫斷面積 $A = 3 \text{ in}^2$ 且材料相同, $P = 50,000 \text{ lb}$, 求AB及CD之應力。

解: $\Sigma M_E = 0$

$\therefore S_{ab} \cdot a + S_{cd} \cdot 2a = P \cdot 3a \dots\dots(1)$

$\therefore \frac{\delta_{cd}}{\delta_{ab}} = \frac{2a}{a} = 2$

$\therefore \frac{S_{cd} \cdot l}{EA} = 2 \times \frac{S_{ab} \cdot l}{EA}$

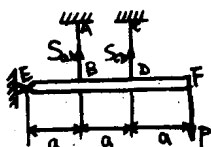
$\therefore S_{cd} = 2S_{ab} \dots\dots(2)$

(2)代入(1) $aS_{ab} + 4aS_{ab} = 3aP$

$\therefore S_{ab} = \frac{3}{5}P = 30,000 \text{ lb}$ $S_{cd} = 60,000 \text{ lb}$

$\therefore \sigma_{ab} = \frac{30,000}{3} = 10,000 \text{ psi}$;

$\sigma_{cd} = \frac{60,000}{3} = 20,000 \text{ psi}$



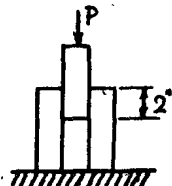
■ 1-11

- 1-23 木材三塊膠接如圖, 有相同之斷面積, 垂直於圖之長為 8 in , 設 $\tau = 20,000 \text{ lb}$, 求膠接面之平均剪應力。

解: 因膠接面受雙剪, 故

$A_s = 2A = 2 \times 2 \times 8 = 32 \text{ in}^2$

$\tau = \frac{P}{A_s} = \frac{20,000}{32} = 625 \text{ psi}$



■ 1-12

- 1-24 求圖示螺栓之直徑, 設 $P = 8000 \text{ lb}$, 工作剪應力 $\tau_w = 13,000 \text{ psi}$ 。

$$\begin{aligned}
 \text{解: } \tau &= \frac{P}{A_s} = \frac{8,000}{2 \times \frac{\pi}{4} \times d^2} \leq \tau_w \\
 &= 13,000 \\
 \therefore d &\geq \sqrt{\frac{8,000}{2 \times \frac{\pi}{4} \times 13,000}} \\
 &= 0.626 \text{ in}
 \end{aligned}$$

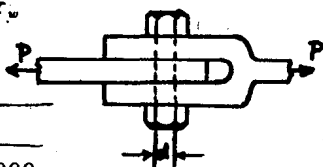


圖 1-13

- 1-25 長 10 in 之稜柱鋼桿，以 $P = 6000 \text{ lb}$ 之力壓之，設 $E = 30 \times 10^6 \text{ psi}$ ， $A = 4 \text{ in}^2$ ，求其應變能，又設 $A = 2 \text{ in}^2$ ，求其應變能。

$$\text{解: 應變能 } U = \frac{P^2 l}{2EA} \quad (\text{a}) \quad U = \frac{(6000)^2 \times 10}{2 \times 30 \times 10^6 \times 4} = 1.5 \text{ in-lb}$$

$$(\text{b}) \quad U = \frac{(6000)^2 \times 10}{2 \times 30 \times 10^6 \times 2} = 3 \text{ in-lb}$$

- 1-26 稜柱桿垂直懸之，求自身重量所生之應變能，以 L ， E ， A 及 γ 表之。

$$\text{解: } S_x = \gamma Ax \quad (\text{習題一: 1-3})$$

$$\begin{aligned}
 U &= \int_0^L \frac{S_x^2 dx}{2EA} = \int_0^L \frac{\gamma^2 A^2 x^2 dx}{2EA} = \frac{\gamma^2 A}{2E} \int_0^L x^2 dx \\
 &= \frac{\gamma^2 A}{2E} \cdot \frac{L^3}{3} = \frac{\gamma^2 AL^3}{6E}
 \end{aligned}$$

- 1-27 設前題桿之底端另加軸向載荷 P ，求 P 及自重所生之應變能。

$$\text{解: } S_x = P + \gamma Ax$$

$$\begin{aligned}
 U &= \int_0^L \frac{S_x^2 dx}{2EA} = \int_0^L \frac{(P + \gamma Ax)^2 dx}{2EA} \\
 &= \frac{1}{2EA} \int_0^L (P^2 + 2P\gamma Ax + \gamma^2 A^2 x^2) dx
 \end{aligned}$$

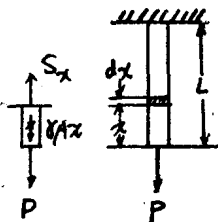


圖 1-14

$$\begin{aligned}
 &= \frac{1}{2EA} \left(P^2 x + 2P\gamma A \frac{x^2}{2} + \gamma^2 A^2 \frac{x^3}{3} \right) \int_0^L \\
 &= \frac{1}{2EA} \left(P^2 L + P\gamma AL^2 + \frac{\gamma^2 A^2 L^3}{3} \right) \\
 &= \frac{1}{6EA} (3P^2 + 3P\gamma AL + \gamma^2 A^2 L^2)
 \end{aligned}$$

1-28 求 1-7 題迴轉桿之應變能，設 $W = 0$ 。

解：由習題 1-7， $W = 0$ 得 $S_x = \frac{\gamma A \omega^2}{2g} (L^2 - x^2)$

$$\begin{aligned}
 U &= \int_0^L \frac{S_x^2 dx}{2EA} = \int_0^L \frac{\left(\frac{\gamma A \omega^2}{2g} (L^2 - x^2) \right)^2 dx}{2EA} \\
 &= \int_0^L \frac{\gamma^2 A^2 \omega^4}{8g^2 EA} (L^4 - 2L^2 x^2 + x^4) dx \\
 &= \frac{\gamma^2 A^2 \omega^4}{8g^2 EA} \left(L^4 x - \frac{2L^2 x^3}{3} + \frac{x^5}{5} \right) \int_0^L \\
 &= \frac{\gamma^2 A^2 \omega^4}{8g^2 EA} \cdot \frac{8L^5}{15} = \frac{\gamma^2 A^2 \omega^4 L^5}{15g^2 EA} \\
 &= \frac{(\gamma AL)^2 L^3 \omega^4}{15g^2 EA} = \frac{W_T^2 L^3 \omega^4}{15g^2 EA}
 \end{aligned}$$

習 題 二

應力與應變之分析

- 2-1 直徑 1 in 之圓棒受軸向載荷 $P = 18,000 \text{ lb}$ ，求最大剪應力。

$$\text{解： } \tau_{\max} = \frac{1}{2} \cdot \frac{P}{A} = \frac{1}{2} \cdot \frac{18000}{\frac{\pi}{4} \times 1^2} = 11,500 \text{ psi}$$

- 2-2 正方斷面 2 in $\times$ 2 in 之鋼棒，其法線工作應力為 20,000 psi，剪工作應力為 13,000 psi，其軸向最大拉力 P 為若干？

$$\text{解： } \sigma_{\max} = \frac{P}{A} \leq \sigma_w \quad \therefore P \leq A\sigma_w = 2 \times 2 \times 20,000 = 80,000 \text{ psi}$$

$$\tau_{\max} = \frac{1}{2} \cdot \frac{P}{A} \leq \tau_w$$

$$\therefore P \leq 2A\tau_w = 2 \times 2 \times 2 \times 13,000 = 104,000 \text{ psi}$$

$$\therefore P_{\max} = 80,000 \text{ psi}$$

- 2-3 金屬棒於室溫 (70°F) 時固置於兩端，求溫度升至 200°F 時，斜面 Pq 上之法線應力與剪應力。設 $\alpha = 6.5 \times 10^{-6} / ^\circ \text{F}$ ， $E = 30 \times 10^6 \text{ psi}$ 。

$$\text{解： } \delta = \delta_t + \delta_l = \alpha l \Delta T + \frac{Pl}{EA} = 0$$

$$\therefore \frac{Pl}{EA} = -\alpha l \Delta T$$

$$\therefore \frac{P}{A} = -\alpha E \Delta T = -6.5 \times 10^{-6} \times 30 \times 10^6 \times (200 - 70) = -25350 \text{ psi}$$

$$\sigma_\theta = \frac{P}{A} \cos^2 \theta = -25350 \cos^2 30^\circ = -19,010 \text{ psi}$$



圖 2-1