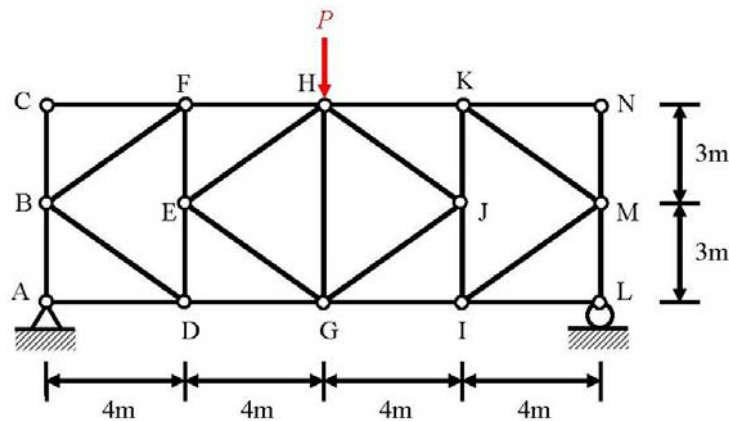


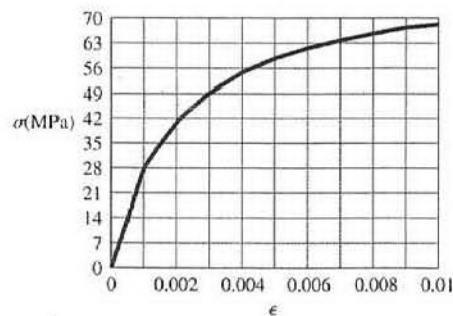
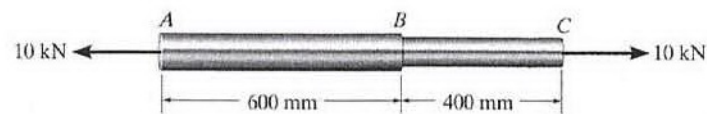
1. 下圖之桁架由 A-36 合金鋼材組成，其彈性係數 (modulus of elasticity) 與降伏應力 (yielding stress) 分別為 $E = 200 \text{ GPa}$ ， $\sigma_y = 250 \text{ MPa}$ 。所有桿件之截面積 A 均為 $2.5 \times 10^2 \text{ mm}^2$ 。若受外力 P 作用 (如下圖示)，在所有桿件均無永久變形 (permanent deformation) 條件下，試問：

- (1) 有多少根零力構件？(4%)
- (2) 試求出構件 EG、EH 之受力情況 (請註明受拉力或壓力)。(8%)
- (3) 試求最大作用力 P 之值。(8%)

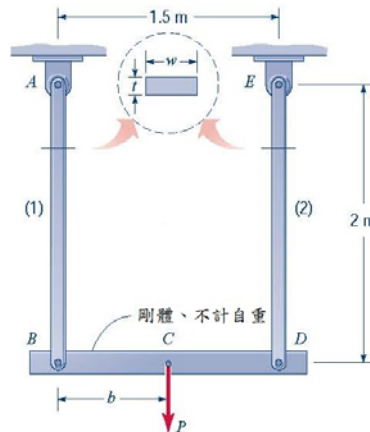


2. 實心圓桿 ABC 受到拉力 $P = 10 \text{ kN}$ 作用，如下圖所示，使得 AB 部分之拉應力 $\sigma_{AB} = 35 \text{ MPa}$ ；BC 部分之拉應力 $\sigma_{BC} = 62.5 \text{ MPa}$ 。實心圓桿 ABC 之 $\sigma - \epsilon$ 之關係如下圖所示，求：

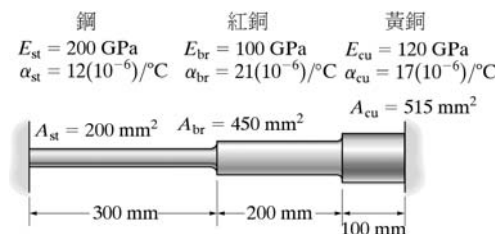
- (1) 圓桿 ABC 之楊氏模數 E ，及降伏應力 (yield stress) σ_y 。(6%)
- (2) 拉力 $P = 10 \text{ kN}$ 作用時，圓桿 ABC 之伸長量 δ 。(7%)
- (3) 外力卸載後，圓桿 ABC 之永久伸長量 δ_p 。(7%)



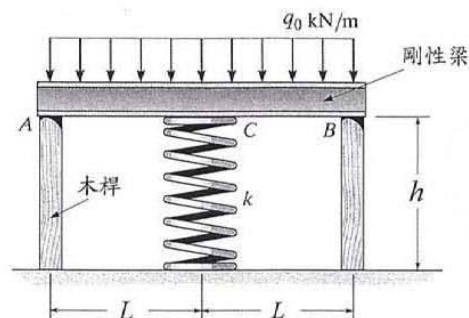
3. 如下圖所示，一剛性、重量不計之樑 BD 承受一負載 P 。兩端則由懸吊桿(1)與(2)所支撐，此兩桿原長均為 2 m ，且由相同材料所構成，而 $L_{BD} = 1.5\text{ m}$ 。此兩桿原始截面分別為 $w_1 = 40\text{ mm}$ 、 $t_1 = 20\text{ mm}$ 與 $w_2 = 50\text{ mm}$ 、 $t_2 = 25\text{ mm}$ 。
- (a) 當施加負載時，若要保持 BD 樑仍維持水平，則 b 為何? (7%)
- (b) 當負載 $P = 205\text{ kN}$ 時，若懸吊桿的縱向應變 $\varepsilon_1 = \varepsilon_2 = 500 \times 10^{-6}$ ，則彈性模數 E 為何? (7%)
- (c) 如上(a)、(b)所示負載 P 之作用，將使懸吊桿(2)之 w_2 從 50 mm 縮小至 49.9918 mm 時，此材料之浦松比 ν 為何? (6%)



4. 三根不同材料棒連接在一起並在 $T_1 = 12^\circ\text{C}$ 時置放於兩面牆之間。當溫度 $T_2 = 18^\circ\text{C}$ 時，施加在剛性支承點上的力。材料之截面積和物理性質如圖所示。(20%)



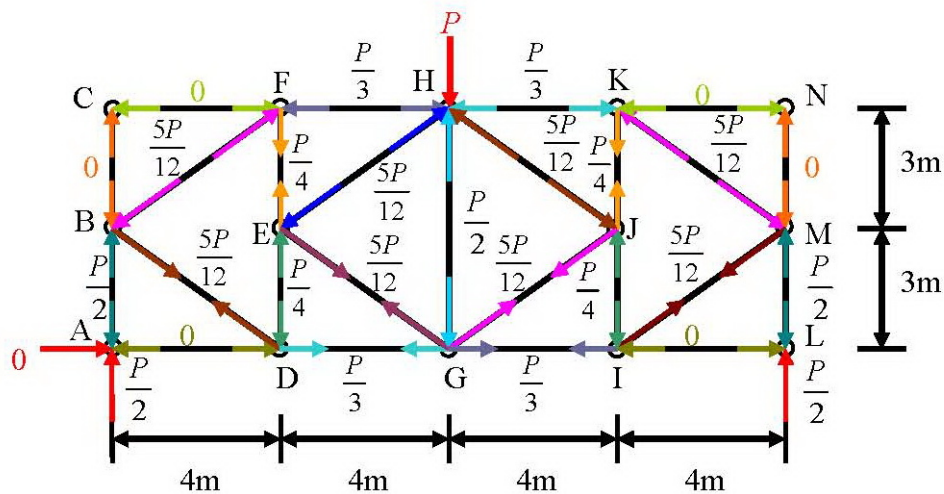
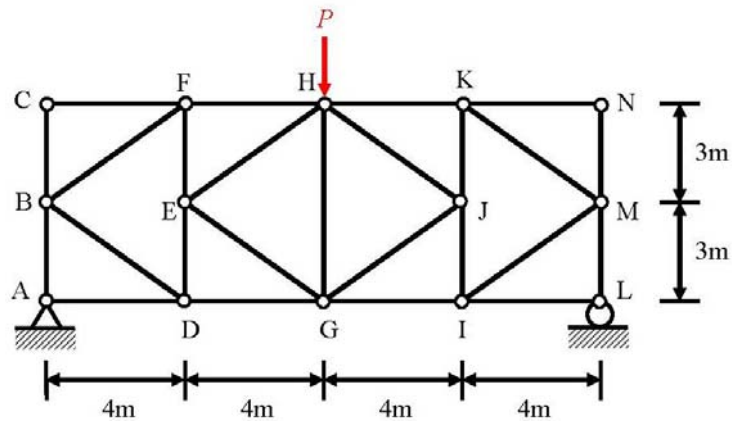
5. 如下圖所示，剛性樑由兩根木桿及彈簧所支撐，未加載重之前，每根木桿的長度為 h ，截面積為 A ，楊氏模數為 E ；彈簧的長度為 $h + \Delta$ ，彈力常數為 k 。求施加 $q_0\text{ kN/m}$ 之均佈載重後，
- (1) 木桿的內力 F_A 及彈簧的內力 F_s 。(14%)
- (2) A 點之垂直位移 δ_A 及彈簧的縮短量 δ_s 。(6%)



參考解答:

1. 下圖之桁架由 A-36 合金鋼材組成，其彈性係數 (modulus of elasticity) 與降伏應力 (yielding stress) 分別為 $E = 200 \text{ GPa}$ ， $\sigma_y = 250 \text{ MPa}$ 。所有桿件之截面積 A 均為 $2.5 \times 10^2 \text{ mm}^2$ 。若受外力 P 作用 (如下圖示)，在所有桿件均無永久變形 (permanent deformation) 條件下，試問：

- (1) 有多少根零力構件? (4%)
- (2) 試求出構件 EG、EH 之受力情況 (請註明受拉力或壓力)。 (8%)
- (3) 試求最大作用力 P 之值。 (8%)



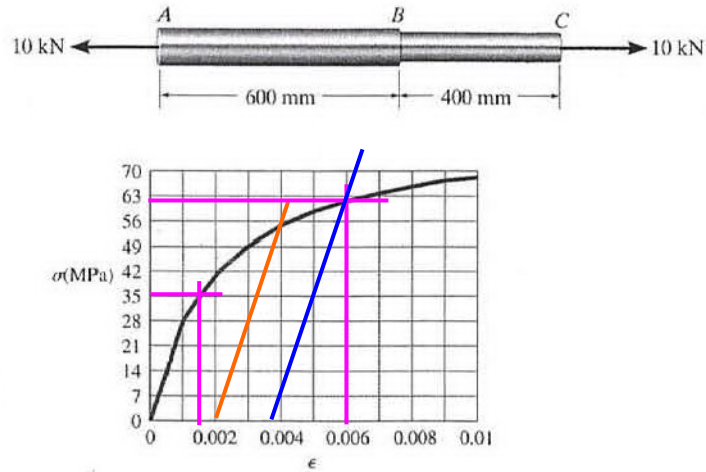
(1) 零力桿件一共有 6 根

(2) $F_{EG} = \frac{5}{12}P$ (拉力) $F_{EH} = \frac{5}{12}P$ (壓力)

(3) $\sigma_y = \frac{F}{A} \Rightarrow 250 \cdot 10^6 = \frac{\frac{P}{2}}{2.5 \cdot 10^2 \cdot 10^{-6}} \Rightarrow P = 125 \cdot 10^3 \text{ (N)} = 125 \text{ (kN)}$

2. 實心圓桿 ABC 受到拉力 $P=10\text{ kN}$ 作用，如下圖所示，使得 AB 部分之拉應力 $\sigma_{AB}=35\text{ MPa}$ ； BC 部分之拉應力 $\sigma_{BC}=62.5\text{ MPa}$ 。實心圓桿 ABC 之 $\sigma-\varepsilon$ 之關係如下圖所示，求：

- (1) 圓桿 ABC 之楊氏模數 E ，及降伏應力(yield stress) σ_Y 。(6%)
- (2) 拉力 $P=10\text{ kN}$ 作用時，圓桿 ABC 之伸長量 δ 。(7%)
- (3) 外力卸載後，圓桿 ABC 之永久伸長量 δ_p 。(7%) (102 臺科營建丁組)



$$(1) E = \frac{28}{0.001} = 28 \cdot 10^3 \text{ (MPa)} = 28 \text{ (GPa)}$$

由偏距法 $\varepsilon = 0.2\% = 0.002$ 可得 $\sigma_Y = 56 \text{ (MPa)}$

$$(2) \text{ 拉力 } P=10\text{ kN} \text{ 作用時, } \sigma_{AB} = 35\text{ MPa} \Rightarrow \varepsilon_{AB} = 0.0015$$

$$\sigma_{BC} = 62.5\text{ MPa} \Rightarrow \varepsilon_{BC} = 0.006$$

$$\delta = 0.0015 \cdot 600 + 0.006 \cdot 400 = 3.3 \text{ (mm)}$$

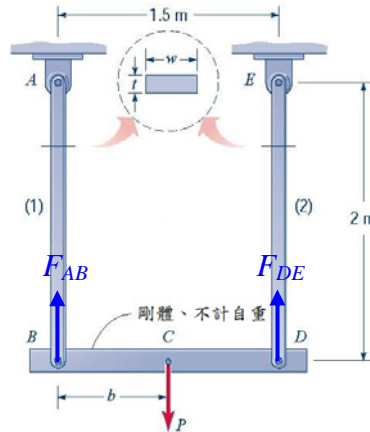
(3) \because AB 桿未降伏

\therefore 外力移除後，恢復原狀，不會有變形

$$\text{永久應變 } \varepsilon_p = 0.006 - \frac{62.5}{28000} = 0.003768$$

$$\delta_p = 0.003768 \cdot 400 = 1.5072 \text{ (mm)}$$

3. 如下圖所示，一剛性、重量不計之樑 BD 承受一負載 P 。兩端則由懸吊桿(1)與(2)所支撐，此兩桿原長均為 2 m ，且由相同材料所構成，而 $L_{BD} = 1.5\text{ m}$ 。此兩桿原始截面分別為 $w_1 = 40\text{ mm}$ 、 $t_1 = 20\text{ mm}$ 與 $w_2 = 50\text{ mm}$ 、 $t_2 = 25\text{ mm}$ 。
- (a) 當施加負載時，若要保持 BD 樑仍維持水平，則 b 為何? (7%)
- (b) 當負載 $P = 205\text{ kN}$ 時，若懸吊桿的縱向應變 $\varepsilon_1 = \varepsilon_2 = 500 \times 10^{-6}$ ，則彈性模數 E 為何? (7%)
- (c) 如上(a)、(b)所示負載 P 之作用，將使懸吊桿(2)之 w_2 從 50 mm 縮小至 49.9918 mm 時，此材料之浦松比 ν 為何? (6%)



$$(a) \sum M_B = 0 \Rightarrow F_{DE} \cdot 1.5 - P \cdot b = 0 \Rightarrow F_{DE} = \frac{2b}{3} P$$

$$\sum F_y = 0 \Rightarrow F_{AB} = P - \frac{2b}{3} P$$

∵ 桿(1)與桿(2)由相同材料構成且 BD 樑維持水平

$$\therefore \sigma_{AB} = \sigma_{DE} \Rightarrow \frac{P - \frac{2b}{3} P}{40 \cdot 20 \cdot 10^{-6}} = \frac{\frac{2b}{3} P}{50 \cdot 25 \cdot 10^{-6}}$$

$$\Rightarrow b = \frac{25}{41} \cdot \frac{3}{2} = \frac{75}{82} = 0.9146\text{ (m)}$$

$$(b) P = 205\text{ kN} \Rightarrow F_{DE} = 125\text{ (kN)}$$

$$\Rightarrow F_{AB} = 80\text{ (kN)}$$

$$\text{又 } \sigma = E \cdot \varepsilon \Rightarrow \frac{P}{A} = E \cdot \varepsilon \Rightarrow E = \frac{P}{A \varepsilon} = \frac{125 \cdot 10^3}{(50 \cdot 25 \cdot 10^{-6}) \cdot 500 \cdot 10^{-6}}$$

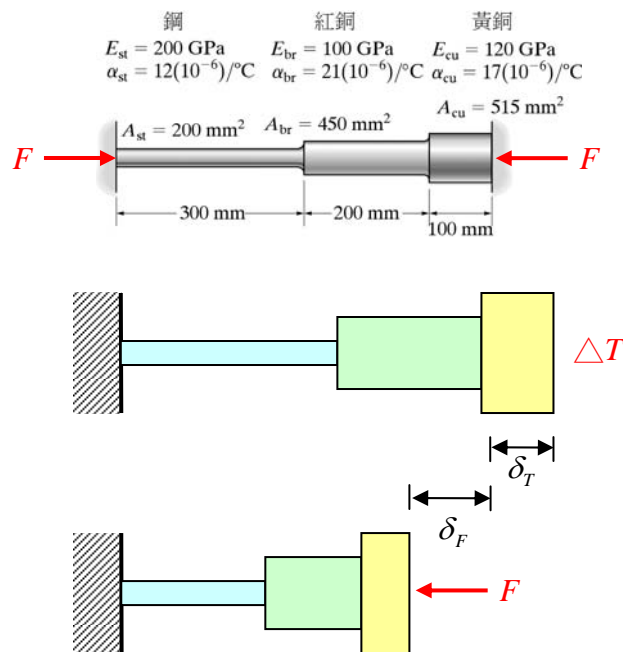
$$\Rightarrow E = 200 \cdot 10^9\text{ (Pa)} = 200\text{ (GPa)}$$

$$(c) \varepsilon_{long} = \varepsilon_1 = \varepsilon_2 = 500 \cdot 10^{-6}$$

$$\varepsilon_{lat} = \frac{49.9918 - 50}{50} = -164 \cdot 10^{-6}$$

$$\nu = -\frac{\varepsilon_{lat}}{\varepsilon_{long}} = 0.328$$

4. 三根不同材料棒連接在一起並在 $T_1 = 12^\circ\text{C}$ 時置放於兩面牆之間。當溫度 $T_2 = 18^\circ\text{C}$ 時，施加在剛性支承點上的力。材料之截面積和物理性質如圖所示。
(20%)



$$\delta_T = \alpha \cdot \Delta T \cdot L$$

$$\delta_F = \frac{PL}{AE}$$

諧和方程式 $\delta = \delta_T - \delta_F = 0$

$$\Rightarrow 0 = 12 \cdot 10^{-6} \cdot 6 \cdot 0.3 + 21 \cdot 10^{-6} \cdot 6 \cdot 0.2 + 17 \cdot 10^{-6} \cdot 6 \cdot 0.1$$

$$- \frac{F \cdot 0.3}{200 \cdot 10^{-6} \cdot 200 \cdot 10^9} - \frac{F \cdot 0.2}{450 \cdot 10^{-6} \cdot 100 \cdot 10^9} - \frac{F \cdot 0.1}{515 \cdot 10^{-6} \cdot 120 \cdot 10^9}$$

$$\Rightarrow 0 = 57 \cdot 10^{-6} - F \left(\frac{3}{400} + \frac{2}{450} + \frac{1}{618} \right) \cdot 10^{-6}$$

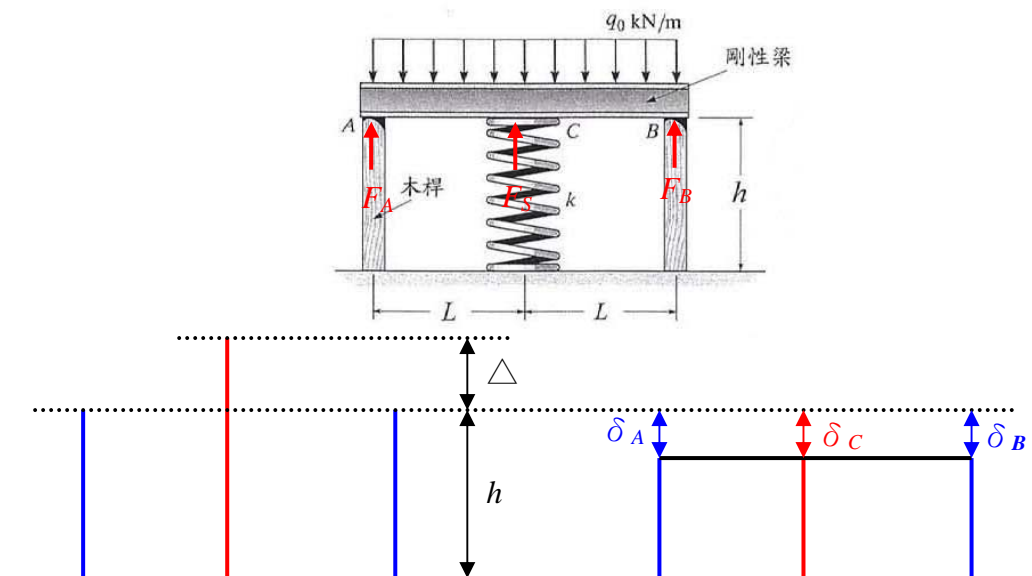
$$\Rightarrow F = 4202.74 \text{ (N)} = 4.20 \text{ (kN)}$$

5. 如下圖所示，剛性樑由兩根木桿及彈簧所支撐，未加載重之前，每根木桿的長度為 h ，截面積為 A ，楊氏模數為 E ；彈簧的長度為 $h + \Delta$ ，彈力常數為 k 。求施加 q_0 kN/m 之均佈載重後，

(1) 木桿的內力 F_A 及彈簧的內力 F_s 。(14%)

(2) A 點之垂直位移 δ_A 及彈簧的縮短量 δ_s 。(6%)

(102 臺科營建丁組)



$$\sum F_y = 0 \Rightarrow F_A + F_B + F_s = 2q_0L \quad \dots (1) \quad \delta_s$$

$$\sum M_C = 0 \Rightarrow F_A = F_B \quad \dots (2)$$

相容方程式: $\delta_A = \delta_C = \delta_B$

$$F_s = k(\Delta + \delta_C) \quad \dots (3)$$

由(1),(2),(3)可得 $F_A = F_B = q_0L - \frac{k}{2}(\Delta + \delta_C)$

$$\delta_A = \frac{F_A \cdot h}{AE} = \frac{1}{AE} [q_0Lh - \frac{kh}{2}(\Delta + \delta_C)] \quad \text{又} \quad \delta_A = \delta_C$$

$$\therefore \delta_A \left(1 + \frac{kh}{2AE}\right) = \frac{1}{AE} \left(q_0Lh - \frac{kh\Delta}{2}\right) \Rightarrow \delta_A = \frac{2q_0Lh - kh\Delta}{2AE + kh}$$

$$\therefore A \text{ 點之垂直位移 } \delta_A = \frac{2q_0Lh - kh\Delta}{2AE + kh}$$

$$\text{又 } \delta_A = \delta_C = \delta_B = \frac{2q_0Lh - kh\Delta}{2AE + kh}$$

$$\text{彈簧縮短量 } \delta_s = \Delta + \delta_C = \Delta + \frac{2q_0Lh - kh\Delta}{2AE + kh} = \frac{2AE\Delta + 2q_0Lh}{2AE + kh}$$

$$\text{木桿的內力 } F_A = q_0L - \frac{kAE\Delta + kq_0Lh}{2AE + kh}$$

$$\text{彈簧的內力 } F_s = \frac{2kAE\Delta + 2kq_0Lh}{2AE + kh}$$