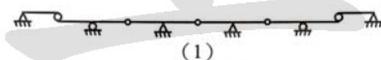
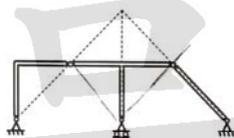


# 《結構學》

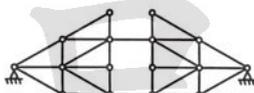
- 一、圖一中有(1)、(2)、(3)、(4)四個平面結構物，小圓符號代表鉸接或滾接，否則為剛接。請判定它們為不穩定結構或穩定結構？若為不穩定結構，請說明不穩定原因；若為穩定結構，請判別其靜不定的次數 $R$ 。（ $R=0$ ，即表示為靜定結構。）（20分）



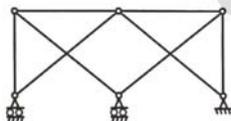
(1)



(2)



(3)



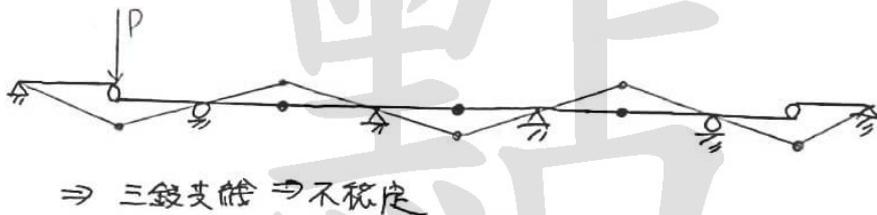
(4)

圖一

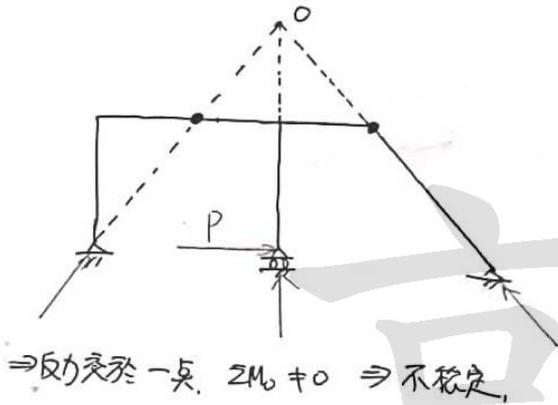
<b>試題評析</b>	此題屬於結構穩定性分析之基本題型。
<b>考點命中</b>	所有題目不穩定的狀態都是老師教過的題型。

**答：**

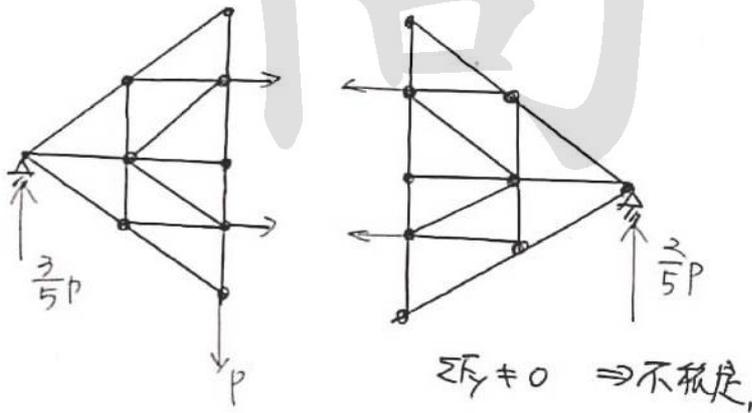
(1)



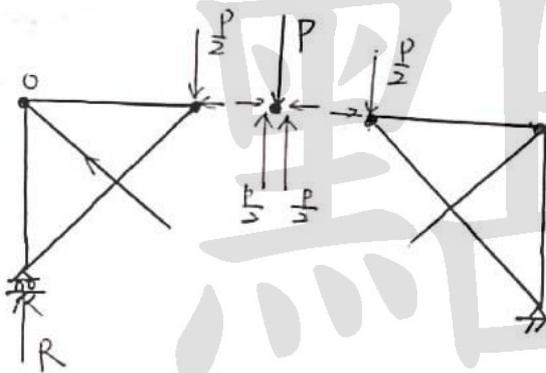
(2)



(3)

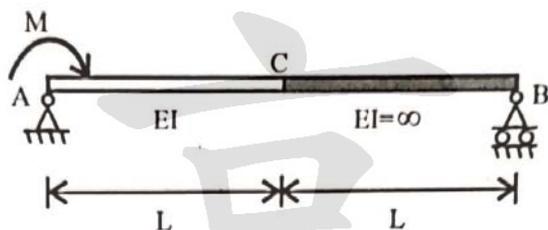


(4)



假設有一集中力 $P$ 作用在結構中央處鉸接點上，因無水平外力，所以唯一的鉸支承無水平反力，所以結構為對稱結構，故力量分析如上圖所示，取左半邊自由體分析，因 $\Sigma M_O \neq 0$ ，故結構為不穩定結構。

二、圖二唯一水平梁，此梁AC段及BC段之斷面性質不同，AC段為EI、BC斷則為剛性（ $EI = \infty$ ），相關尺寸配置如圖二所示。若於梁的A端施加一彎矩M，試以共軛梁法求解此梁最大的垂直位移及其與A點的距離，另亦求解A點之轉角。（本題以其他方法求解，一律不予計分。）（25分）



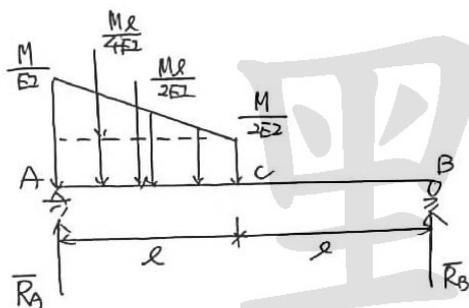
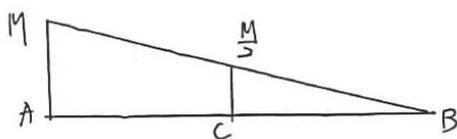
圖二

**試題評析** 此題屬於共軛梁法基本題型。

**考點命中** 與洪達老師講義P.6-9範例4一模一樣。

**答：**

(1) 求  $\theta_A = ?$



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

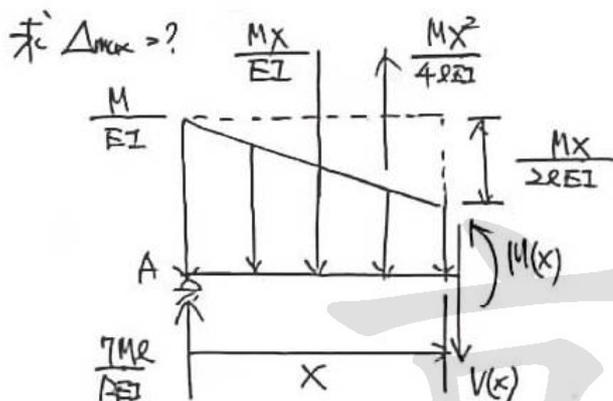
$$\therefore \bar{R}_A(2L) - \left(\frac{ML}{4EI}\right)\left(\frac{L}{3} + L\right) - \left(\frac{ML}{2EI}\right)\left(\frac{2}{3}L + L\right) = 0$$

$$\therefore \bar{R}_A = \frac{7ML}{12EI}$$

$$\therefore \theta_A = \bar{R}_A = \frac{7ML}{12EI} \quad (\uparrow)$$

$$\therefore \bar{R}_B = \frac{ML}{4EI} + \frac{ML}{2EI} - \frac{7ML}{12EI} = \frac{ML}{6EI}$$

(2)



$$\therefore V(x) = \frac{7MR}{12EI} + \frac{Mx^2}{4LEI} - \frac{Mx}{EI}$$

$$M(x) = \frac{7MR}{12EI}(x) + \frac{Mx^2}{4LEI}\left(\frac{x}{3}\right) - \left(\frac{Mx}{EI}\right)\left(\frac{x}{2}\right)$$

$$= \frac{7MR}{12EI}x + \frac{Mx^3}{12LEI} - \frac{Mx^2}{2EI}$$

$$\text{令 } V(x) = 0$$

$$\Rightarrow \frac{7MR}{12EI} + \frac{Mx^2}{4LEI} - \frac{Mx}{EI} = 0$$

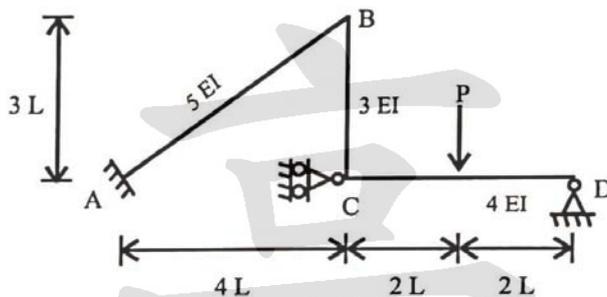
$$\therefore x = 0.71L$$

$$\therefore M_{max} = M(x) \Big|_{x=0.71L} = 0.1919 \frac{ML^2}{EI}$$

$$\therefore \Delta_{max} = 0.1919 \frac{ML^2}{EI} (\downarrow)$$

撓度最大處距A支承  $0.71L$

三、圖三顯示一剛架結構，B點及C點為剛接，剛架尺寸配置及各桿位斷面之EI值如圖所示。若於CD桿位中點施加一集中載重P，忽略各桿位軸向變形，試用彎矩分配法求解A點、B點、C點之端彎矩 $M_{AB}$ 、 $M_{BA}$ 及 $M_{CB}$ 及C點垂直位移 $\Delta_C$ ，並請繪製此剛架結構受力後之彈性變形圖。（此題以其他方法求解，一律不予計分。）（30分）

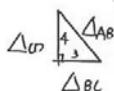
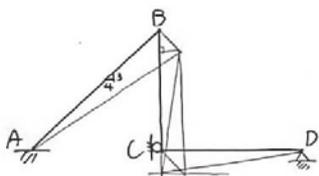


圖三

試題評析	此題屬於綜合彎矩法題型，題目不難，洪達老師有教過，但計算量相當大，同學需要花許多時間計算。雖然計算大，但配分有30分，值得拼一下。
考點命中	與洪達老師講義P.11-24題型相同。

答：

(1)



$$\sin \Delta_{AB} = \Delta$$

$$\therefore \Delta_{BC} = \frac{3}{5}\Delta, \Delta_{CD} = \frac{4}{5}\Delta$$

$$K_{AB} = K_{BA} = \frac{4(5EI)}{5}, \frac{4(3EI)}{3} = 1:1$$

$$K_{BC} = K_{CB} = \frac{4(3EI)}{3}, \frac{3(4EI)}{4} = 4:3$$

$$\sin \frac{EI}{EI} \Delta = y$$

$$FM_{AB} = FM_{BA} = \frac{-6(5EI)}{(5L)^2} \Delta = -1.2 \frac{EI \Delta}{L^2} = -1.2y$$

$$FM_{BC} = FM_{CB} = -\frac{6(3EI)}{(3L)^2} \left(\frac{3}{5}\Delta\right) = -1.21 \frac{EI \Delta}{L^2} = -1.2y$$

$$FM_{CD} = -\frac{3}{8} \frac{P(4L)}{8} + \frac{3(4EI)}{(4L)^2} \left(\frac{4}{5}\Delta\right) = -0.15P + 0.6 \frac{EI \Delta}{L^2} = -0.15P + 0.6y$$

(2)

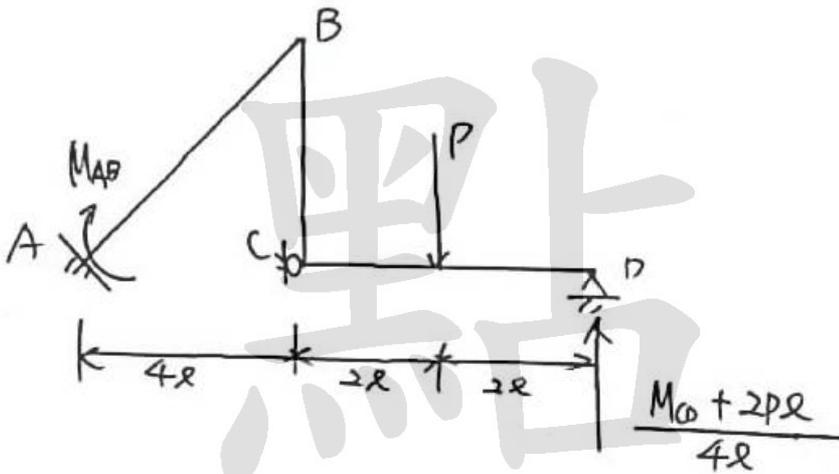
	AB	BA	BC	CB	CD
DF		$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{2}$	$\frac{4}{7}$	$\frac{3}{7}$
FM	$-1.2y$	$-1.2y$	$-1.2y$	$-1.2y$	$-0.75Pr + 0.6y$
DM		$2x$	$2x$	$-8x + 6.8y$ $\times \frac{4}{7} \rightarrow -6x + 3.6y$	
COM	$x$		$-4x + 2.4y$	$x$	
$\Sigma M$	$x - 1.2y$	$2x - 1.2y$	$-2x + 1.2y$	$-7x + 3.6y$	$-0.75Pr$ $-6x + 4.2y$

$\therefore \Sigma M_C = 0$

$\therefore M_{CB} + M_{BC} = 0$

$\Rightarrow -1/3x + 7.8y - 0.75Pr = 0 \quad (1)$

(3)



取整體:  $\sum M_A = 0 \quad \text{①}$

$$\therefore M_{AB} + P(6L) - \left( \frac{M_{CD} + 2PL}{4L} \right) \times (8L) = 0$$

$$\Rightarrow M_{AB} + 6PL - 2M_{CD} - 4PL = 0$$

$$\Rightarrow (X - 1.2Y) - 2(-0.157PL - 6X + 4.2Y) + 2PL = 0$$

$$\Rightarrow X - 1.2Y + 1.57PL + 12X - 8.4Y + 2PL = 0$$

$$\therefore 13X - 9.6Y + 3.57PL = 0 \quad \text{---(2)}$$

$\therefore$  由 (1), (2) 求得:

$$X = 0.659PL$$

$$Y = 1.5278PL$$

$$\rightarrow \frac{EI}{L^2} \Delta = 1.5278PL \quad \therefore \Delta = \frac{1.5278 PL^3}{EI}$$

$$\therefore \Delta_C = \frac{4}{5} \Delta = 1.222 \frac{PL^3}{EI} \quad \text{---(1)}$$

$$\therefore M_{AB} = -0.974PL \Rightarrow M_{AB} = 0.974PL \quad \text{(S)}$$

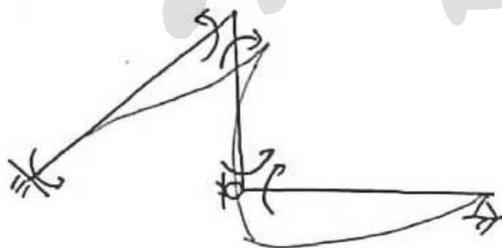
$$M_{BA} = -0.1154PL \Rightarrow M_{BA} = 0.1154PL \quad \text{(S)}$$

$$M_{DC} = 0.1154PL \quad \text{(2)}$$

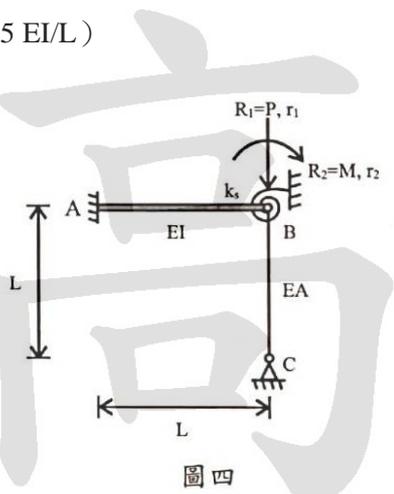
$$M_{CB} = -0.513PL \Rightarrow M_{CB} = 0.513PL \quad \text{(S)}$$

$$M_{CD} = 0.513PL \quad \text{(2)}$$

(4) 彈性變形曲線:



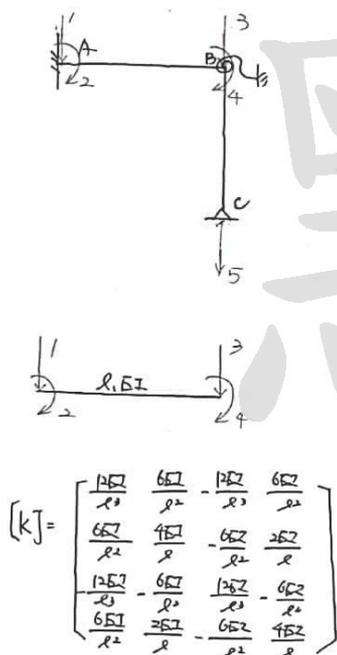
四、圖四顯示一懸臂梁AB與二力桿BC於B點鉸接處使用一螺旋彈簧連結，此彈簧勁度為 $k_s$ ，桿件AB之斷面性質為 $EI$ 、二力桿件BC為 $EA$ 。已知B點垂直位移及旋轉之自由度分別為 $r_1$ 及 $r_2$ ，相應之垂直力 $R_1$ 為 $P$ 、彎矩 $R_2$ 為 $M$ 。試依據圖中所示之自由度 $r_1$ 及 $r_2$ ，以直接勁度法求此結構之勁度矩陣 $[K]_{2 \times 2}$ ；若考慮 $M=0$ ，試求解僅有外力 $P$ 作用下之勁度矩陣 $[K]_{1 \times 1}$ ，並請依照 $[K]_{1 \times 1}$ 求解B點之垂直位移 $\Delta_B$ 。（此題以其他方法求解，一律不予計分。）（25分）  
 （已知： $EA/L=EI/L^3$ ； $k_s=5EI/L$ ）



<b>試題評析</b>	此題因為有樑、有抗彎彈簧、有二力桿件，然後指定要用直接勁度法分析，所以屬於較難的題型。
<b>考點命中</b>	與洪達老師講義P.13-104題型相同。

答：

(1) 編號：



(2)

求  $[k]=?$   $[K]=?$ 

$$[k_{ae}] = \begin{matrix} & \begin{matrix} 1 & 2 & 3 & 4 \end{matrix} \\ \begin{matrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \end{matrix} & \begin{bmatrix} \frac{AE}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} & -\frac{AE}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} \\ \frac{6EI}{l^2} & \frac{4EI}{l} & -\frac{6EI}{l^2} & \frac{2EI}{l} \\ \frac{AE}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} & \frac{AE}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} \\ \frac{6EI}{l^2} & \frac{2EI}{l} & -\frac{6EI}{l^2} & \frac{4EI}{l} \end{bmatrix} \end{matrix}$$

$$[k_s] = \begin{bmatrix} \frac{6EI}{l} \end{bmatrix}$$

$$[k_{ae}] = \frac{AE}{l} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} = \frac{EI^3}{l^3} \begin{bmatrix} 3 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix}$$

$$\therefore [K]_{2 \times 2} = \begin{bmatrix} \frac{AE}{l^3} & -\frac{6EI}{l^2} \\ -\frac{6EI}{l^2} & \frac{9EI}{l} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} r_1 & r_2 \\ r_2 & r_1 \end{bmatrix}$$

(3)

求, 剩下  $h_1$  自由度對應之勁度矩陣  $[K]_{x_1}$  = ?

$$\therefore [R] = [K][r]$$

$$\Rightarrow \begin{bmatrix} P \\ M \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{135I}{L^3} & -\frac{65I}{L^2} \\ -\frac{65I}{L^2} & \frac{95I}{L} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} h_1 \\ h_2 \end{bmatrix}$$

⇒ 由題意  $M = 0$ , 將上式矩陣展開得:

$$\Rightarrow \begin{cases} \frac{135I}{L^3} h_1 - \frac{65I}{L^2} h_2 = P & \text{---(1)} \\ -\frac{65I}{L^2} h_1 + \frac{95I}{L} h_2 = 0 & \text{---(2)} \end{cases}$$

∴ 由 (2) 式得  $\Rightarrow h_2 = \frac{2}{3L} h_1 \Rightarrow$  代入 (1) 式中得

$$\frac{135I}{L^3} h_1 - \frac{65I}{L^2} \left( \frac{2}{3L} h_1 \right) = P$$

$$\therefore \frac{95I}{L^3} h_1 = P$$

$$\therefore [K]_{x_1} = \left( \frac{95I}{L^3} \right)$$

$$\therefore h_1 = [K]_{x_1}^{-1} \times P = \frac{P L^3}{95I}$$

$$\therefore \Delta_B = \frac{P L^3}{95I} \quad (\downarrow)$$