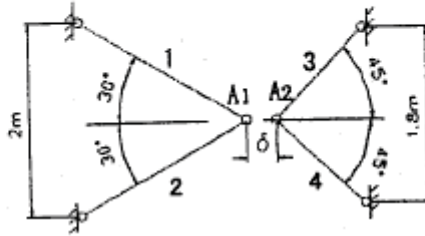


【 2-1 】（ 同 济 大 学 2003 年 硕 士 研 究 生 入 学 考 试 试 题 ）

图示结构共有四根钢杆，且各杆的截面面积相同。杆件的尺寸及布置如图所示。
 $\delta = A_1 A_2 = 2 \text{ mm}$ 。当把 A_1 与 A_2 装配在一起时，求各杆内所产生的应力。已知 $E = 200 \text{ GPa}$
各杆截面积为 $F = 1 \text{ cm}^2$ 。



解：设各杆的轴力分别为 N_1 、 N_2 、 N_3 、 N_4 ，当两点装配到一起后，会产生轴力，
则由静力平衡条件，有

$$\sum F_x = 0: (N_1 + N_2) \cos 30^\circ = (N_3 + N_4) \cos 45^\circ$$

由对称可知， $N_1 = N_2$ ， $N_3 = N_4$ ，所以上式变为：

$$2N_1 \cos 30^\circ = 2N_3 \cos 45^\circ$$

化简求解可得：

$$N_1 = N_3 \frac{\cos 45^\circ}{\cos 30^\circ} = \sqrt{\frac{2}{3}} N_3 = 0.816 N_3$$

装配后，杆件会产生伸长变形，由对称性可知，1、2杆的伸长相等，3、4杆的变形相等，设分别为 Δl_1 、 Δl_2 ，由于 $A_1 A_2 = \delta$ ，所以变形协调条件为：

$$\frac{\Delta l_2}{\cos 30^\circ} + \frac{\Delta l_3}{\cos 45^\circ} = \delta$$

即

$$\frac{N_1 l_1}{EA \cos 30^\circ} + \frac{N_3 l_3}{EA \cos 45^\circ} = \delta$$

化简可得：

$$2312 N_1 + 1800 N_3 = 4 \times 10^7$$

结合静力平衡条件，可解得：

$$N_3 = 10850 \text{ N}, N_1 = 0.816 N_3 = 8854 \text{ N}$$

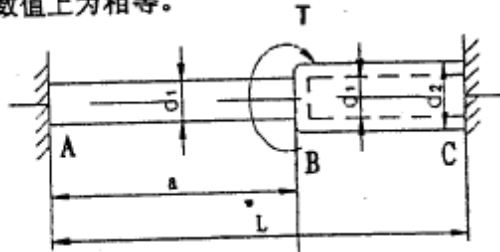
所以，各杆内部产生的应力为：

$$\sigma_1 = \sigma_2 = \frac{N}{A} = \frac{8854}{100} = 88.54 \text{ MPa}$$

$$\sigma_3 = \sigma_4 = \frac{N_3}{A} = \frac{10850}{100} = 108.5 \text{ MPa}$$

【 3-1 】（ 同 济 大 学 2003 年 硕 士 研 究 生 入 学 考 试 试 题 ）

杆 ABC 具有两端固定约束，在 B 截面处承受外扭矩 T 。该杆 AB 段为一实心圆截面（直径 $=d_1$ ）， BC 段为空心圆截面（外径 $=d_2$ ，内径 $=d_1$ ）。试导出表示 a/L 比值的算式，使在 A 端与 C 端二者之反扭矩在数值上为相等。



解：设 A 端和 C 端的扭矩分别为 T_A 、 T_C ，则由变形协调条件可知：

$$\varphi_{AB} = \varphi_{BC}$$

由物理条件可得：

$$\frac{T_A a}{G I_{p1}} = \frac{T_C (l-a)}{G I_{p2}}$$

化简可得：

$$T_A = \frac{l-a}{a} \cdot \frac{I_{p1}}{I_{p2}} T_C = \frac{l-a}{a} \cdot \frac{d_1^4}{d_2^4 - d_1^4} T_C$$

又由静力平衡条件可得：

$$T_A + T_C = T$$

要使 $T_A = T_C$ ，则根据上面的条件可得：

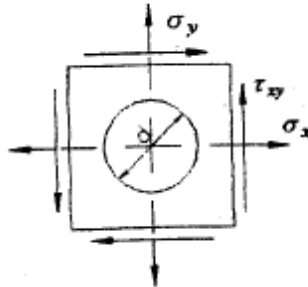
$$\frac{a}{l-a} = \frac{d_1^4}{d_2^4 - d_1^4}$$

解得：

$$\frac{a}{l} = \frac{d_1^4}{d_2^4}$$

【 3-1 】（ 同 济 大 学 2003 年 硕 士 研 究 生 入 学 考 试 试 题 ）

一薄板处于平面应力状态，板上画有直径 $d=20\text{cm}$ 的圆形。已知板的四周边承受均匀分布的应力： $\sigma_x=150\text{MPa}$ ， $\sigma_y=50\text{MPa}$ ， $\tau_{xy}=50\text{MPa}$ ，板材料的弹性常数为 $E=200\text{GPa}$ ， $\mu=0.3$ 。板变形后，板上所画圆形成为椭圆，试求椭圆两主轴的长度。



解：由题意可得，该点的主应力状态为：

$$\sigma_{1,2} = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{\sigma_x - \sigma_y}{2}\right)^2 + \tau_{xy}^2} = \frac{150 + 50}{2} \pm \sqrt{\left(\frac{150 - 50}{2}\right)^2 + 50^2}$$

$$= 100 \pm \sqrt{50^2 + 50^2} = 100 \pm 70.7 = \begin{matrix} 170.7 \\ 29.3 \end{matrix} \text{MPa}$$

所以三个主应力分别为： $\sigma_1=170.7\text{MPa}$ ， $\sigma_2=29.3\text{MPa}$ ， $\sigma_3=0$

由胡克定理可得，该点的三个主应变为：

$$\varepsilon_1 = \frac{\sigma_1}{E} - \nu \frac{\sigma_2}{E} = \frac{170.7}{2 \times 10^5} - 0.3 \frac{29.3}{2 \times 10^5} = 0.806 \times 10^{-3}$$

$$\varepsilon_2 = \frac{\sigma_2}{E} - \nu \frac{\sigma_1}{E} = \frac{29.3}{2 \times 10^5} - 0.3 \frac{170.7}{2 \times 10^5} = -0.108 \times 10^{-3}$$

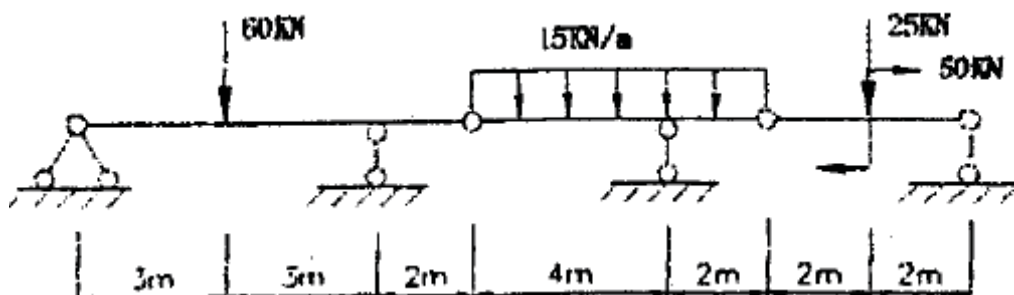
则圆的两轴变化后的长度分别为：

$$a = d(1 + \varepsilon_1) = 20.016\text{cm}$$

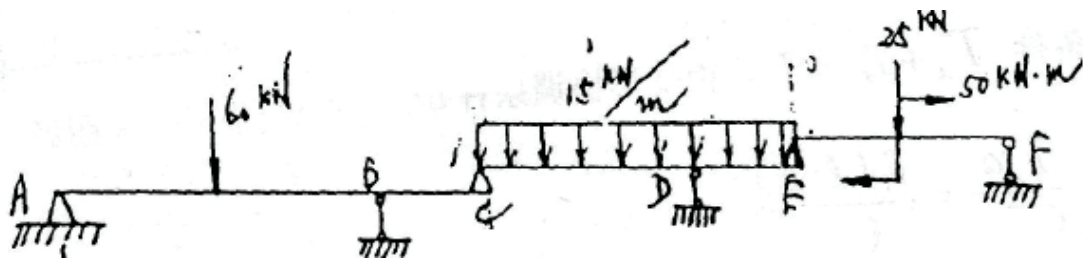
$$b = d(1 + \varepsilon_2) = 19.998\text{cm}$$

即为所求长短轴。

【4-1】（同济大学 2003 年硕士研究生入学考试试题）绘图示梁的弯矩图和剪力图。

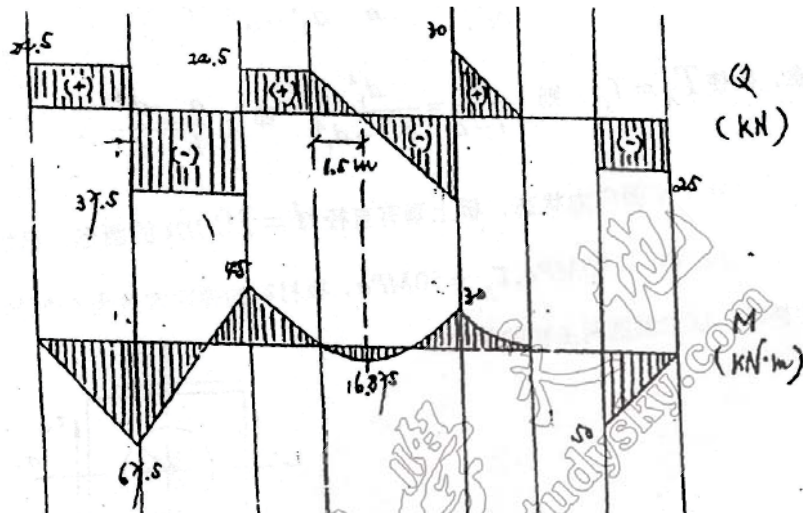


解：将原结构化成如下的计算结构，计算顺序从右到左，如下图所示：



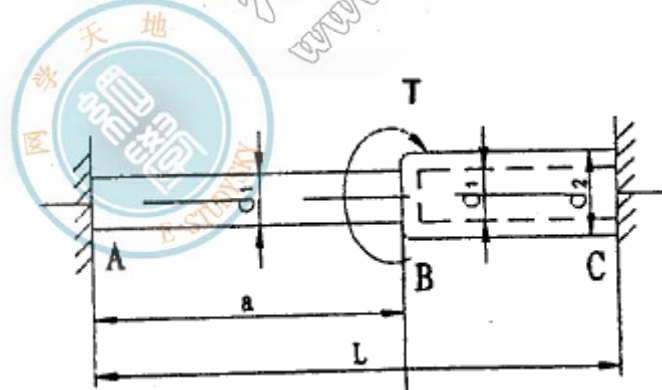
解得各支座的反力为： $F_F = 25\text{KN}$ ， $F_D = 33.75\text{KN}$ ， $F_B = 105\text{KN}$ ， $F_A = 31.25\text{KN}$ 。

然后，即可画出弯矩图和剪力图，如下所示：



【 4-1 】（ 同 济 大 学 2003 年 硕 士 研 究 生 入 学 考 试 试 题 ）

一工字型截面钢梁受力如图，已知材料的许用应力 $[\sigma]=142\text{MPa}$ ， $[\tau]=90\text{MPa}$ ，校核其强度。



解：首先求解支座反力，由静力平衡条件可得： $F_A = 40\text{KN}$ ， $F_B = 80\text{KN}$ 。

则可求出简支梁中最大剪力为 $F_{\text{max}} = 80\text{KN}$ ；CB 段中，最大弯矩为 $M_{\text{max}} = 32\text{KN}\cdot\text{m}$

在 C 点。

最大正应力校核：

$$\sigma_{\text{max}} = \frac{M_{\text{max}}}{I_z} y_{\text{max}} = \frac{M_{\text{max}}}{W_z}$$

$$\text{式中, } I_z = 2\left(\frac{1}{12}100 \times 11.4^3 + 100 \times 11.4 \times 94.3^2\right) + \frac{1}{12}7 \times 177.2^3 = 2360 \text{ cm}^3$$

所以有：

$$W_z = \frac{I_z}{y_{\max}} = \frac{2360}{10} = 236 \text{ cm}^3$$

最大正应力为：

$$\sigma_{\max} = \frac{32 \times 10^6}{236 \times 10^3} = 136 \text{ MPa} < [\sigma]$$

满足强度要求。

最大剪应力校核：

$$\tau_{\max} = \frac{Q_{\max} S_{z\max}^*}{b I_z} = \frac{Q_{\max}}{b \frac{I_z}{S_{z\max}^*}}$$

$$\text{式中, } S_{z\max}^* = 10 \times 1.14 \times 9.43 + 0.7 \times 8.86 \times \frac{8.86}{2} = 135 \text{ cm}^3$$

所以：

$$\frac{I_z}{S_{z\max}^*} = \frac{2360}{135} = 17.5 \text{ cm}$$

所以最大剪应力为：

$$\tau_{\max} = \frac{80 \times 10^3}{7 \times 17.5} = 65 \text{ MPa} < [\tau]$$

满足强度要求。

主应力校核。取截面“C_右”，腹板与翼缘的交界处“a”点做校核，单元体如题图所示。

取界面“C_右”，腹板与翼缘的交界处“a”点作校核，单元体如图。则有：

$$\sigma_a = \frac{M_{\max}}{I_z} y_a = \frac{32 \times 10^6}{2360 \times 10^4} \times 88.6 = 120 \text{ MPa}$$

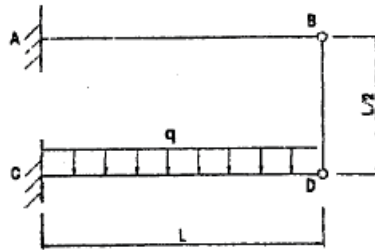
$$\sigma_{\tau_3}^a = \sqrt{\sigma_a^2 + 4\tau_a^2} = \sqrt{120^2 + 4 \times 52^2} = 159 \text{ MPa} > [\sigma]$$

$$E = \frac{\sigma_{\tau_3}^a - [\sigma]}{[\sigma]} \times 100\% = 12\% > 5\%$$

可见主应力强度不足。

【 4-1 】（ 同 济 大 学 2003 年 硕 士 研 究 生 入 学 考 试 试 题 ）

求 BD 杆的内力(略去剪切变形的影响)。已知 AB 、 CD 两梁的抗弯刚度相等为 EI ， BD 杆抗拉压刚度为 EF 。



解：在图示荷载的作用下， BD 杆会发生拉伸，设变形量为 Δl_{BD} ， AB 梁产生向下的挠度，设为 y_B ，则由变形协调条件可得， D 点的位移为杆 BD 杆的拉伸变量和 B 点的挠度。即：

$$y_D = y_B + \Delta l_{BD}$$

又：

$$y_B = \frac{N_{BD} l^3}{3EI}, y_D = \frac{ql^4}{8EI} - \frac{N_{BD} l^3}{3EI}, \Delta l_{BD} = \frac{N_{BD} l}{EF}$$

所以有

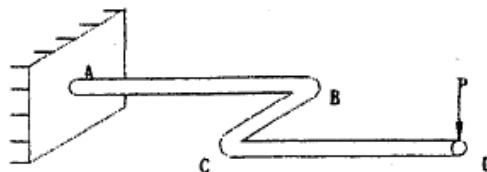
$$\frac{ql^4}{8EI} - \frac{N_{BD} l^3}{3EI} = \frac{N_{BD} l^3}{3EI} + \frac{N_{BD} l}{EF}$$

解得：

$$N_{BD} = \frac{\frac{ql^3}{8l}}{\left(\frac{2l^2}{3I} + \frac{1}{2F}\right)} = \frac{3qFl^3}{16Fl^2 + 12I}$$

【 8-1 】（ 同济大学 2003 年硕士研究生入学考试试题 ）

一水平托架 $ABCD$ (如图所示)， A 端为固定， D 端为自由。 AB 及 CD 段的长度均为 $1.5m$ ； BC 与 AB 及 CD 成直角，其长度为 $1.2m$ 。该托架系由直径 $100mm$ 的管子制成，其惯性矩为 $I = 3 \times 10^6 mm^4$ ，极惯性矩为 $I_p = 6 \times 10^6 mm^4$ 。试求出由于垂直荷载 $P = 2kN$ 所引起自由端 D 处的垂直挠度及扭转角 (假定 $E = 200 kN/mm^2$ ， $G = 80 kN/mm^2$ ；不计剪力影响)。

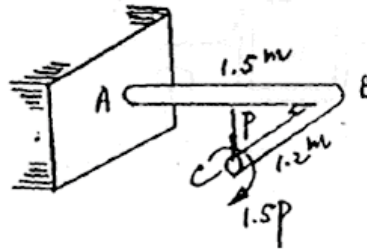


解：水平托架在垂直荷载 P 的作用下，产生复杂的变形， D 点的垂直挠度主要有两部分组成，其中一部分是由于弯曲产生的竖直位移和由于扭转引起的竖直位移，即为：

$$y_D = y_B + y_C + \theta_B \times l_{CD} + \varphi_{C-B} \times l_{CD} + \frac{Pl_{CD}^3}{3EI}$$

下面，对上述的挠度和转角进行逐个求解。

将结构进行分解，首先研究 ABC 曲杆，如下所示



假设 B 点的挠度为 0，则 C 点的挠度为由于弯矩引起的垂直位移和 AB 扭转引起的垂直位移，即：

$$y_C = y_C^P + \varphi_{B-A} \times l_{BC}$$

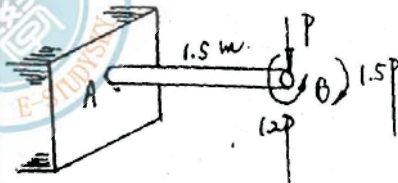
代入可得：

$$y_C = \frac{Pl_{BC}^3}{3EI} + \frac{Pl_{BC} \times l_{AB}}{GI} \times l_{BC} = \frac{2 \times 10^3 \times 1200^3}{3 \times 2 \times 10^5 \times 3 \times 10^6} + \frac{2 \times 10^3 \times 1200^2 \times 1500}{80 \times 10^3 \times 6 \times 10^6} = 1.92 + 9 = 10.92 \text{ mm}$$

BC 杆的扭转角为：

$$\varphi_{C-B} = \frac{1.5P \times l_{CB}}{GI \rho} = \frac{1500 \times 2 \times 10^3 \times 1200}{80 \times 10^3 \times 6 \times 10^6} = 7.5 \times 10^{-3} \text{ rad}$$

然后研究 AB 杆，如下图所示：



B 点的位移由力 P 和弯矩引起，即：

$$\begin{aligned} y_B &= y_B^P + y_B^M = \frac{Pl_{AB}^3}{3EI} + \frac{1.5Pl_{AB}^2}{2EI} \\ &= \frac{2 \times 10^3 \times 1500^3}{3 \times 2 \times 10^5 \times 3 \times 10^6} + \frac{2 \times 10^3 \times 1500 \times 1500^2}{2 \times 2 \times 3 \times 10^6} \\ &= 3.75 + 5.625 = 9.375 \text{ mm} \end{aligned}$$

B 点的转角也是由弯矩和 P 两个引起，即：

$$\theta_B = \theta_B^P + \theta_B^M = \frac{Pl_{AB}^2}{2EI} + \frac{1.5Pl_{AB}^2}{EI}$$

$$= \frac{2 \times 10^3 \times 1500^2}{2 \times 2 \times 10^5 \times 3 \times 10^6} + \frac{2 \times 10^3 \times 1500 \times 1500}{2 \times 10^5 \times 3 \times 10^6}$$

$$= 3.75 \times 10^{-3} + 7.5 \times 10^{-3} = 11.25 \times 10^{-3} (\text{rad})$$

所以D点垂直位移为：

$$y_D = y_B + y_C + \theta_B \times l_{CD} + \varphi_{C-B} \times l_{CD} + \frac{P l_{CD}^3}{3EI}$$

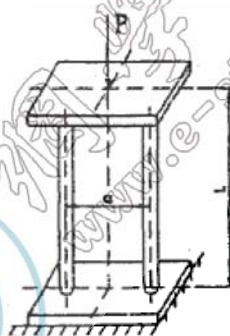
$$= 9.375 + 10.92 + 11.25 \times 10^{-3} \times 1500 + 7.5 \times 10^{-3} \times 1500 + \frac{2 \times 10^3 \times 1500^3}{3 \times 2 \times 10^5 \times 3 \times 10^6}$$

$$= 20.295 + 28.125 + 3.75 = 52.17 \text{ mm}$$

D点的扭转角为：

$$\varphi_D = \varphi_{BA} + \varphi_{BC} = 7.5 \times 10^{-3} \times 2 = 1.5 \times 10^{-2}$$

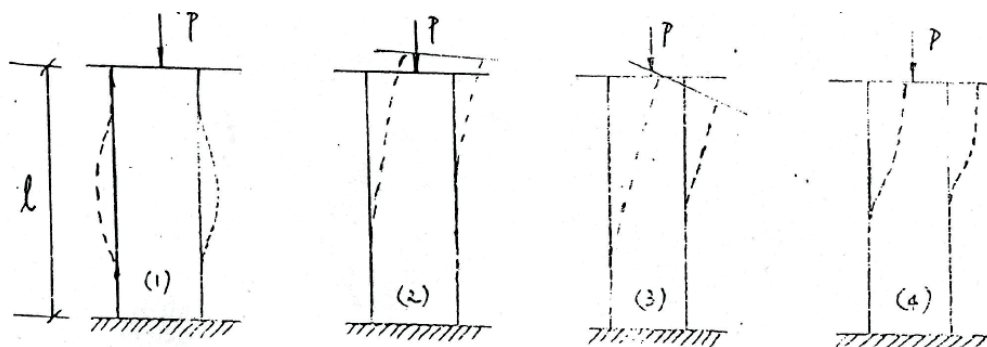
【9-1】（同济大学2003年硕士研究生入学考试试题）
 两根材料、长度及截面尺寸完全相同的立柱（立柱的抗弯刚度 EI 、截面积 F 及几何尺寸 L 和 a 均为已知），其上、下端分别与刚性块固结（如图所示）。试分析该结构有哪几种失稳的可能，并求出最小临界荷载的式子。（图中的立柱为对称布置，且荷载 P 作用于上刚性块的几何中心）



解：压杆几种可能的失稳形式：

- （1）每根压杆作为两端固定的压杆分别失稳；
- （2）每根压杆均绕 z 轴失稳，此时杆端的支承视为一端固定，一端自由；
- （3）两根压杆均绕 yz 轴平面内通过 O 点的某一轴（ z 轴例外）失稳，此时杆端的支承仍为一端固定，一端自由；
- （4）两根压杆均产生 z 方向的水平位移，然后每根压杆绕 y 轴失稳，此时压杆的长度系数 $\mu=1$ 。

四种失稳形式如下所示：



比较可见，形式（2）比形式（3）容易失稳，而（1）、（4）和（2）失稳形式中的 I 均相等，但（2）失稳形式的长度系数为最大，即 $\mu = 2$ ，故形式（2）最容易失稳，此时结构的最小临界压力为：

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 EI}{(\mu l)^2} = \frac{\pi^2 E(2 \frac{\pi d^4}{64})}{(2l)^2} = \frac{\pi^4 E d^4}{128 l^2}$$

