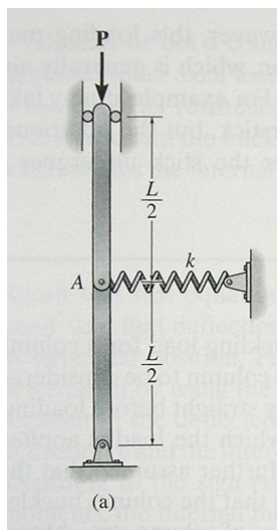


# 压杆稳定

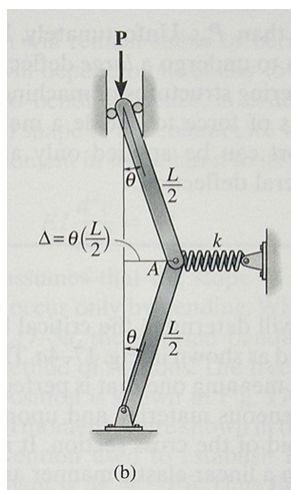
## 临界荷载

压杆在将要失稳时所能承受的最大轴向荷载称为**临界荷载**  $P_{cr}$ 。



有一结构如上所示，当A点在水平方向发生向右的小扰动时，则有可能有三种情况：

1. 弹簧恢复，A点恢复原状态；
2. 弹簧停止，A点静止在该状态；
3. 弹簧一直被压缩，A点不断向右移动；



状态 2 是临界状态，此时力  $P$  即为临界压力  $P_{cr}$ 。

$$\text{弹簧恢复力 } F = k\Delta = k\frac{L}{2}\sin\theta \approx k\theta\frac{L}{2}$$

$$\text{干扰力: } F' = 2P_x = 2P\sin\theta = 2P\theta$$

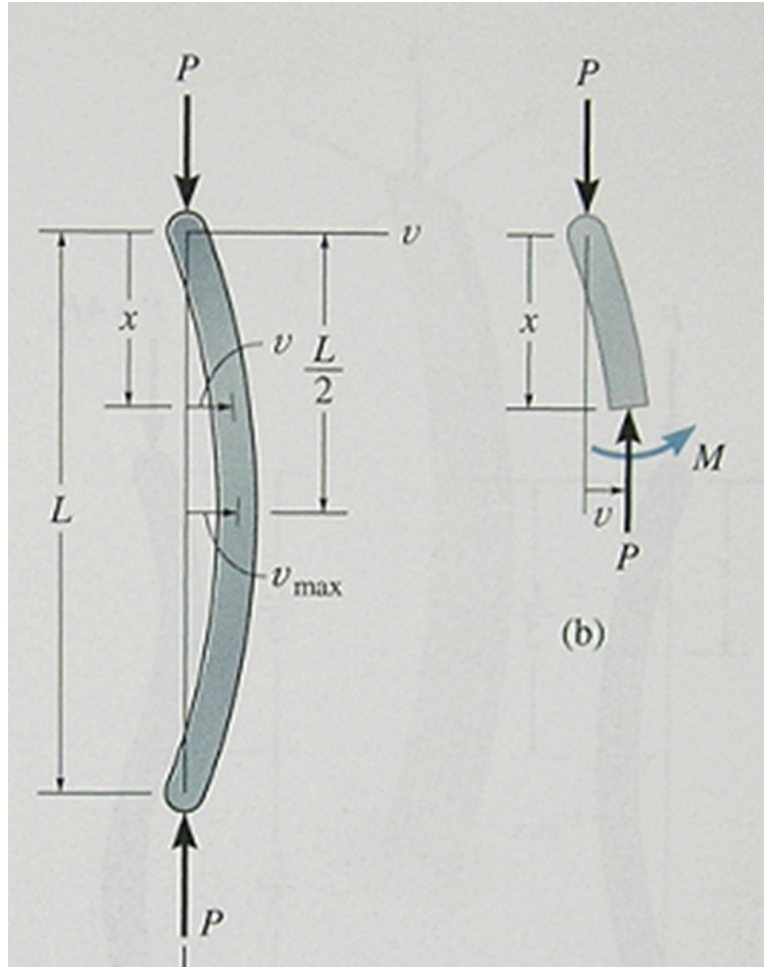
当  $F = F'$  时， $P_{cr} = \frac{kL}{4}$ ，处于临界状态。

1. 稳定状态，静力平衡：恢复力大于干扰力， $F > F' \Rightarrow P < \frac{kL}{4}$
2. 分叉点，随遇平衡：回复力等于干扰力，临界状态， $F = F' \Rightarrow P = P_{cr} = \frac{kL}{4}$ 。
3. 失稳状态，不平衡：恢复力小于干扰力， $F < F' \Rightarrow P > \frac{kL}{4}$ 。

## 铰接理想压杆

**理想压杆** 压杆加载前笔直、均质，且压力作用在横截面形心处。

这个情况下，压杆的恢复力来源于 **压杆自身抗弯的自我恢复能力**。



施加扰动后，恢复力

$$EI \frac{d^2 \nu}{dx^2} = M$$

干扰下轴力  $P$  产生的附加弯矩：

$$M' = -P\nu$$

临界状态：

$$M' = M \implies EI \frac{d^2 \nu}{dx^2} + P\nu = 0$$

解微分方程，有

$$\nu = C_1 \sin \left( \sqrt{\frac{P}{EI}} x \right) + C_2 \cos \left( \sqrt{\frac{P}{EI}} x \right)$$

由于挠度限制， $\nu(0) = 0$ ，从而

$$C_2 = 0 \implies \nu = C_1 \sin \left( \sqrt{\frac{P}{EI}} x \right)$$

另一端有  $\nu(L) = 0$ ，解得  $C_1 = 0$  或  $\sin \left( \sqrt{\frac{P}{EI}} L \right) = 0$ 。前者是理想解，即荷载超过临界荷载后仍然保持笔直（不受任何微小干扰），舍去；后者继续化简，则

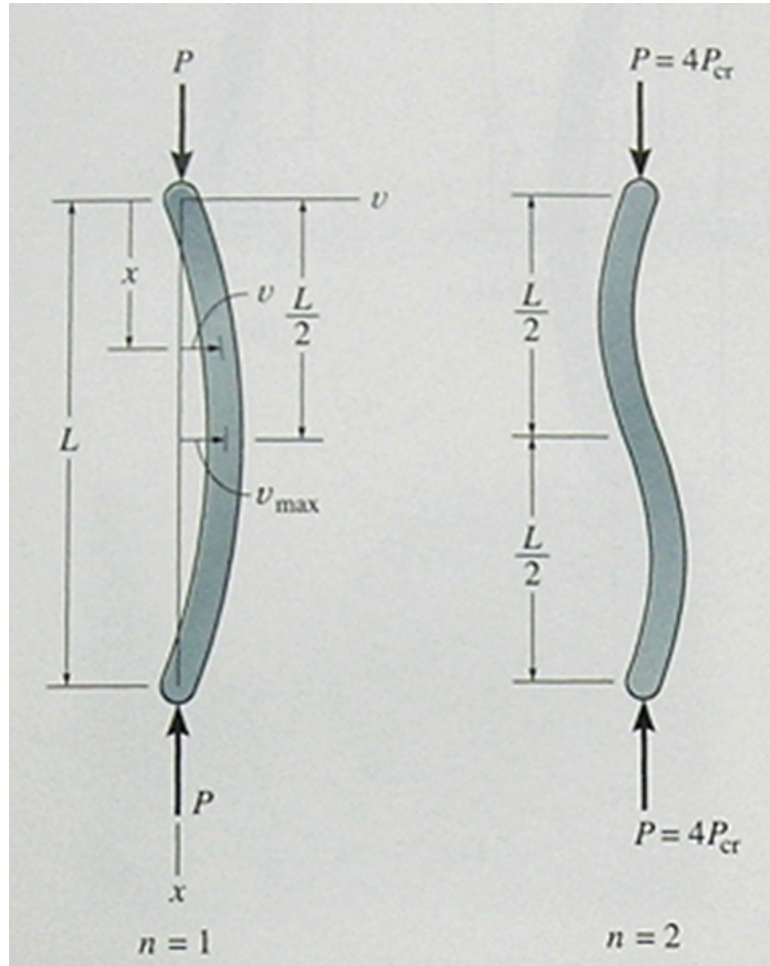
$$\sqrt{\frac{P}{EI}}L = n\pi \quad (n = 1, 2, 3, \dots)$$

从而

$$P = \frac{n^2 \pi^2 EI}{L^2}$$

$P$  的最小值即为临界荷载

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 EI}{L^2}$$



式

$$P_{cr} = \frac{\pi^2 EI}{(\mu L)^2}$$

称为 **欧拉临界力**，其中  $\mu L$  为失稳情况下的正弦半波长度，称为计算长度  $L_e$ 。

常数  $C_1$  表示最大失稳位移，可以为任意小值。

$n = \frac{1}{\mu}$  表示了失稳模态的正弦半波数。

临界荷载与材料强度无关，仅和弹性模量  $E$ （材料刚度）和压杆尺寸  $I, L$  有关。

压杆将围绕具有最小惯性矩的横截面的主轴（最弱轴）弯曲。

$$\sigma_{cr} = \frac{P_{cr}}{A} = \frac{\pi^2 EI}{L^2 A} = \frac{\pi^2 E \frac{I}{A}}{L^2}$$

定义  $r = \sqrt{\frac{I}{A}}$  为 **回转半径**，则

$$\sigma_{cr} = \frac{\pi^2 E}{(L/r)^2}$$

称  $L/r$  为**长细比**，用来度量压杆的易弯曲性。

150是工程中允许的最大压杆长细比。

### 不同杆件的计算长度

- 两端铰接,  $L_e = L$ ;
- 一端固定, 一端自由,  $L_e = 2L$ ;
- 两端固定,  $L_e = 0.5L$ ;
- 一端铰接, 一端固定,  $L_e = 0.7L$ 。

## 结构的位移计算

### 虚功原理

$$W_e = W_i \implies \int_A T_i u_i^* dA + \int_V F_i u_i^* dV = \int_V \sigma_{ij} \epsilon_{ij}^* dV$$

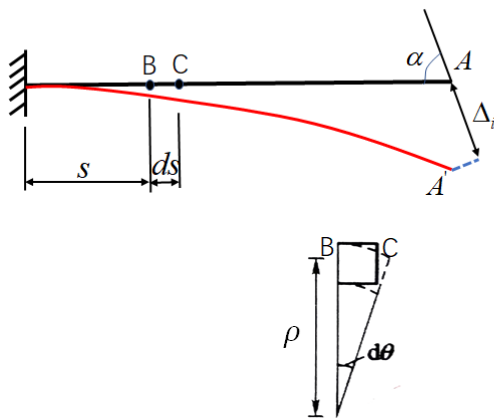
位移系由力系引起——实功；

位移系与力系没有因果关系——虚功；

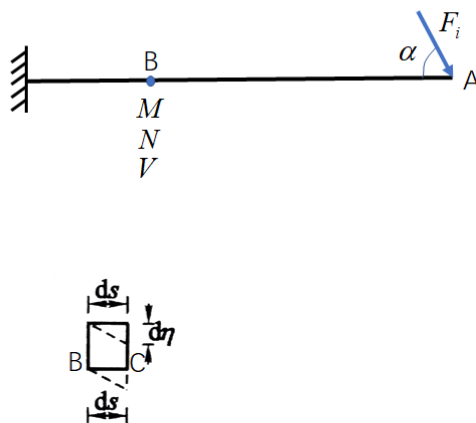
位移应该是微小的，可以发生的，即**满足边界条件和连续性条件**。

### 杆件体系的虚功方程

变形系：变形协调的位移——变形



力系：平衡的外力——内力



力系和位移系相互独立

$$W_e = W_i$$

即外力虚功与内力虚功相等

$$W_e = \sum_i F_i \Delta_i$$

$$W_i = \int (M d\theta + N d\lambda + V d\eta)$$

由于

$$d\theta = \frac{1}{\rho} ds, d\lambda = \epsilon ds, d\eta = \gamma ds$$

从而

$$\sum_i F_i \Delta_i = \int \left( \frac{M}{\rho} + N\varepsilon + V\gamma \right) ds$$

### 杆件虚功方程

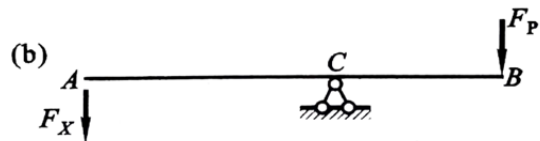
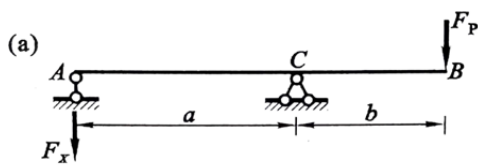
$$\sum_i F_i \Delta_i = \sum_j \int \left( \frac{M}{\rho} + N\varepsilon + V\gamma \right) ds$$

应用：虚设位移，求未知力；虚设力，求未知位移。

#### 例：虚设位移，求未知力

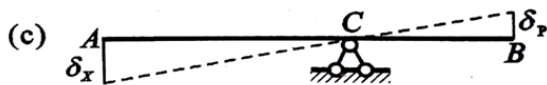
1) 求静定梁支座A的支座反力 $F_x$ 。

2) 为求支座反力，需要给支座反力一个虚位移，对其做功。所以，可以撤除A处约束，代替以 $F_x$ ，将静定结构变成机构。



3) 给A点虚位移 $\delta_x$ ，**由于是机构则杆件发生刚体转动**，B点产生相应虚位移 $\delta_p$ 。

4) 计算外虚功和内虚功。由于发生刚体转动，杆件并未发生变形，即内虚功为零。



$$W_e = F_x \delta_x - F_P \delta_p$$

$$W_i = 0$$

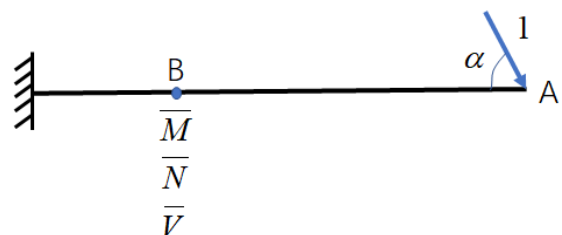
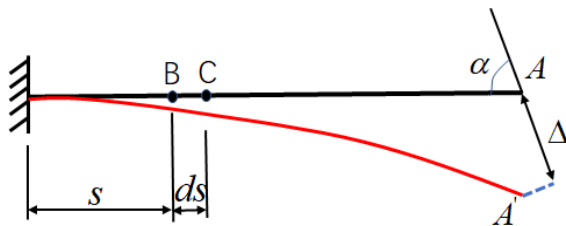
5) 求得 $F_x$ 。

$$W_e = F_x \delta_x - F_P \delta_p = W_i = 0$$

$$F_x = \frac{F_P \delta_p}{\delta_x} = \frac{b}{a} F_P$$

### 虚力

$$\sum_i \bar{F}_i \Delta_i = \sum_j \int \left( \frac{\bar{M}}{\rho} + \bar{N}\varepsilon + \bar{V}\gamma \right) ds$$



设  $M_p, N_p, V_p$  为实际发生的力，则

$$\frac{1}{\rho} = \frac{M_p}{EI}, \varepsilon = \frac{N_p}{EA}, \gamma = \frac{kV_p}{GA}$$

其中， $k$  是截面形状系数。

可以得到位移计算的一般式：

$$\Delta = \sum_i \int \left( \frac{\bar{M}M_p}{EI} + \frac{\bar{N}N_p}{EA} + \frac{k\bar{V}V_p}{GA} \right) ds$$

## 各类结构的位移计算

**梁和刚架** 轴力和剪力影响较小，于是

$$\Delta = \sum_i \int \frac{\bar{M}M_p}{EI} ds$$

**桁架** 各杆件只受轴力，

$$\Delta = \sum_i \int \frac{\bar{N}N_p}{EA} ds = \sum_i \frac{\bar{N}N_p}{EA} l_i$$

**桁架混合结构** 受弯，受轴力，于是

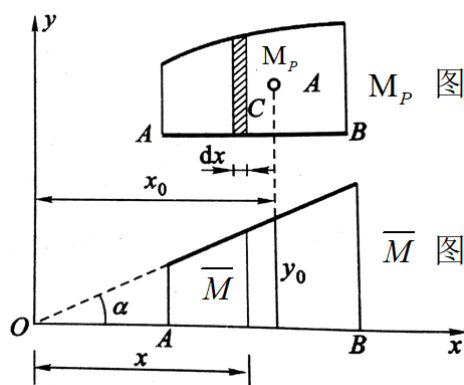
$$\Delta = \sum_i \left( \left( \int \frac{\bar{M}M_p}{EI} ds \right) + \frac{\bar{N}N_p}{EA} l_i \right)$$

## 图乘法

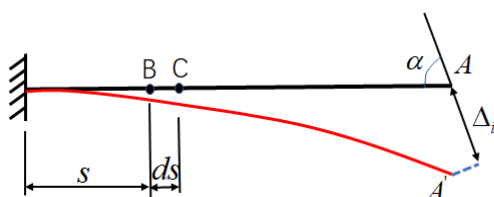
对于梁系体系，由于需要计算积分，因此采取一种图形解法——图乘法。

若  $AB$  段抗弯刚度  $EI$  是常数，则

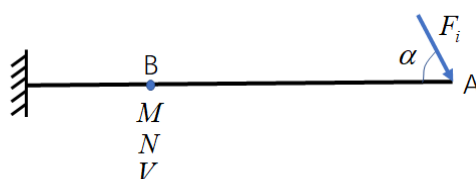
$$\int \frac{\bar{M}M_p}{EI} dx = \frac{1}{EI} Ay_0$$



变形系：变形协调的位移——变形

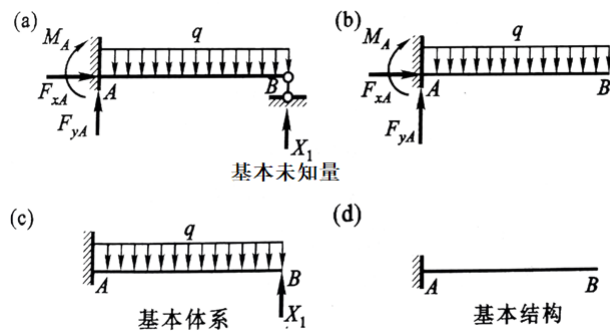


力系：平衡的外力——内力

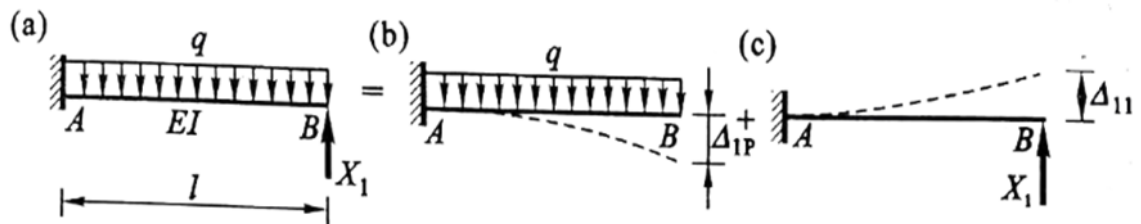


## 超静定结构

### 力法



原结构和基本体系的差别为：基本未知量是主动力还是被动力。



基本方程：

$$\delta_{1P} + X_1 \delta_{11} = 0$$

其中， $\delta_{11}$  为 (c) 图中的  $X_1$  替换为单位力时，产生的位移。