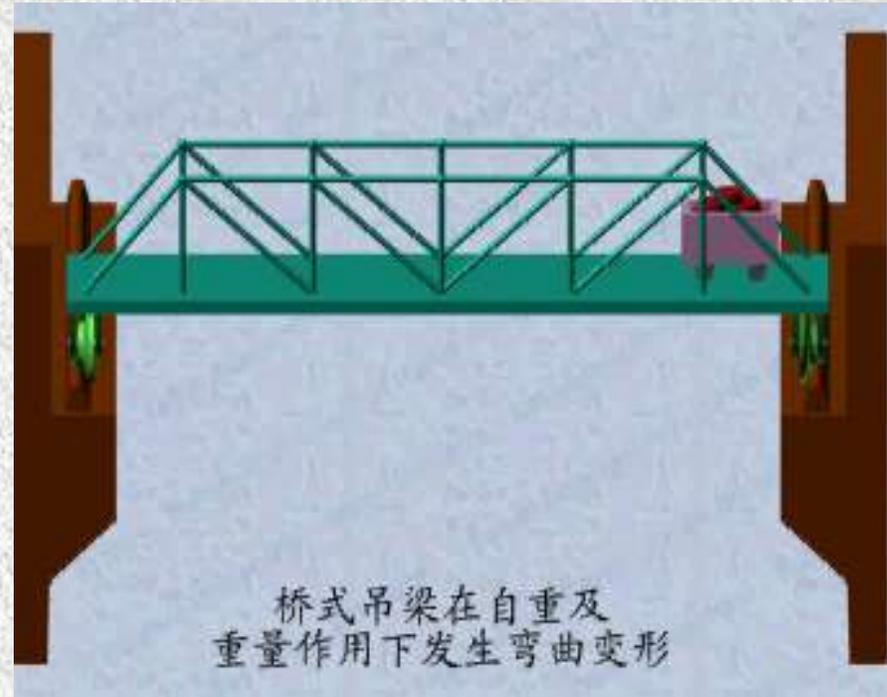
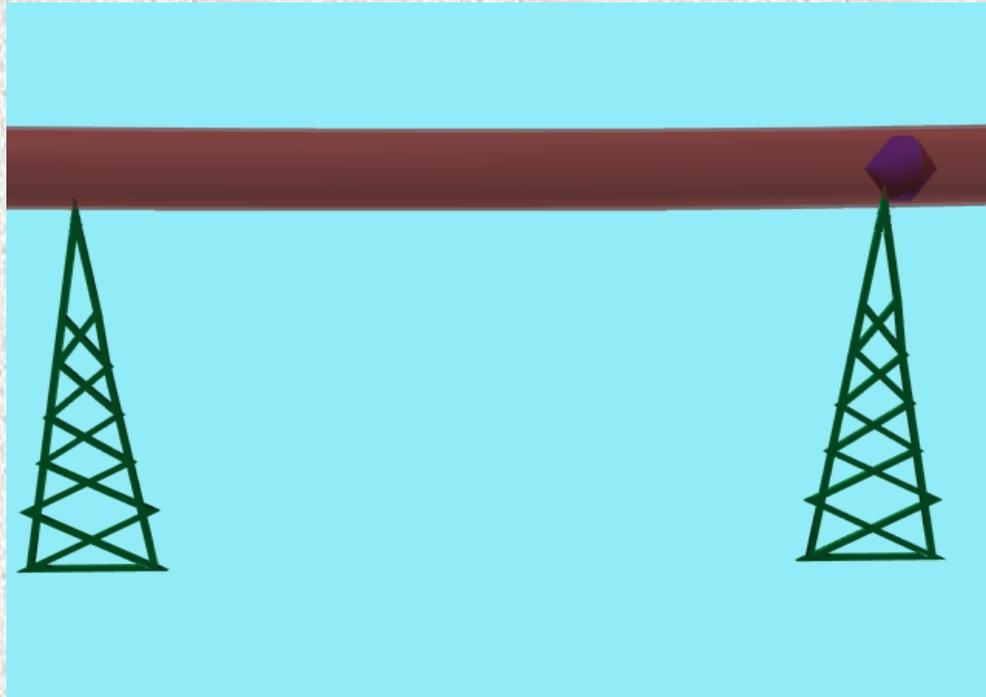


---

# 弯曲变形



## § 6-1 概述



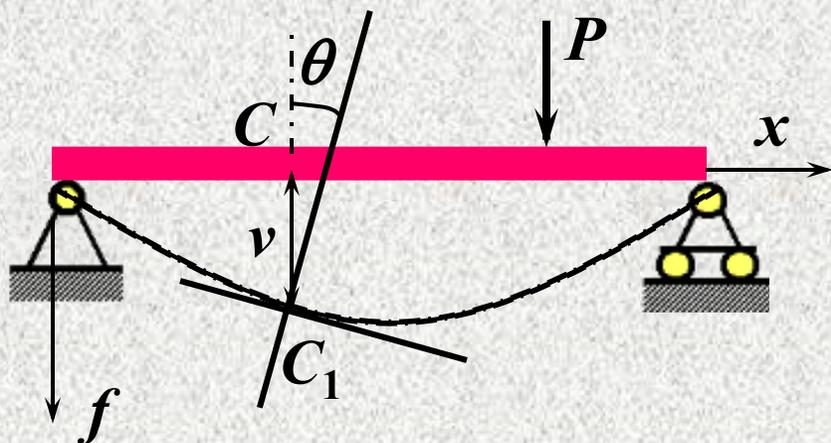
研究范围：等直梁在对称弯曲时位移的计算。

研究目的：①对梁作刚度校核；

②解超静定梁（变形几何条件提供补充方程）。

## 一、度量梁变形的两个基本位移量

1. 挠度：横截面形心沿垂直于轴线方向的线位移。用  $v$  表示。  
与  $f$  同向为正，反之为负。



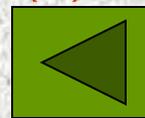
2. 转角：横截面绕其中性轴转动的角度。用  $\theta$  表示，顺时针转动为正，反之为负。

二、挠曲线：变形后，轴线变为光滑曲线，该曲线称为挠曲线。

其方程为：
$$v = f(x)$$

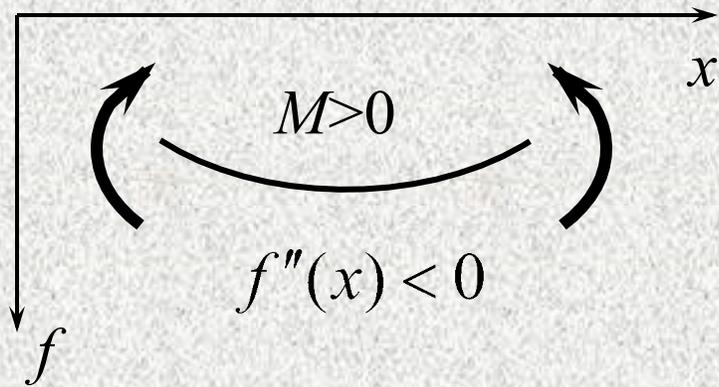
三、转角与挠曲线的关系：

$$\text{tg } \theta = \frac{df}{dx} \xrightarrow{\text{小变形}} \theta = f' \quad (1)$$



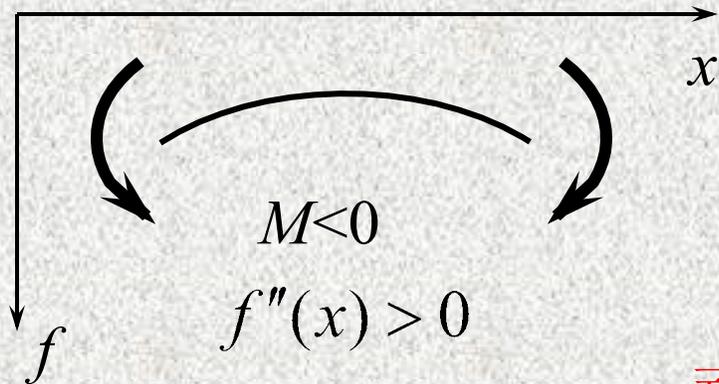
## §6-2 梁的挠曲线近似微分方程及其积分

### 一、挠曲线近似微分方程



$$\frac{1}{\rho} = \frac{M_z(x)}{EI_z}$$

$$\frac{1}{\rho} = \pm \frac{f''(x)}{(1+f'^2)^{3/2}} \stackrel{\text{小变形}}{\approx} \pm f''(x)$$



$$\therefore f''(x) = \pm \frac{M_z(x)}{EI_z}$$

$$\therefore f''(x) = -\frac{M(x)}{EI} \dots\dots (2)$$

式 (2) 就是挠曲线近似微分方程。



对于等截面直梁，挠曲线近似微分方程可写成如下形式：

$$EI f''(x) = -M(x)$$

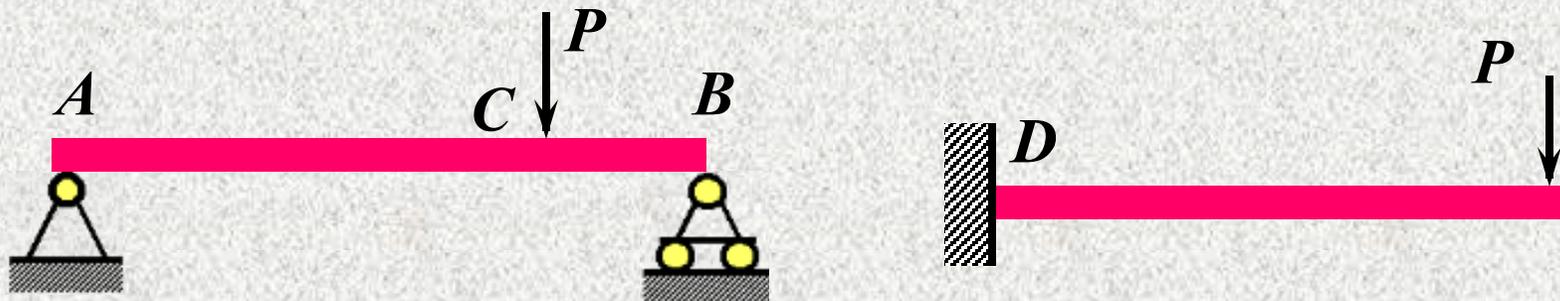
## 二、求挠曲线方程（弹性曲线）

### 1. 微分方程的积分

$$EI f''(x) = -M(x) \quad EI f'(x) = \int (-M(x)) dx + C_1$$

$$EI f(x) = \int (\int (-M(x)) dx) dx + C_1 x + C_2$$

### 2. 位移边界条件





① 支点位移条件:

$$f_A = 0 \quad f_B = 0 \quad f_D = 0 \quad \theta_D = 0$$

② 连续条件:  $f_{C^-} = f_{C^+}$  或写成  $f_{C左} = f_{C右}$

③ 光滑条件:  $\theta_{C^-} = \theta_{C^+}$  或写成  $\theta_{C左} = \theta_{C右}$

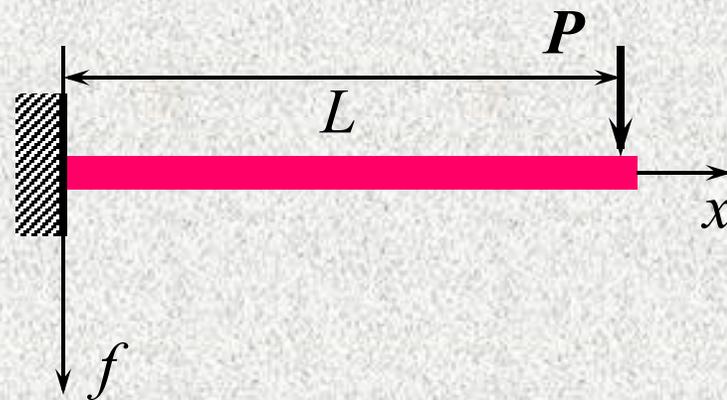
讨论:

- ① 适用于小变形情况下、线弹性材料、细长构件的平面弯曲。
- ② 可应用于求解承受各种载荷的等截面或变截面梁的位移。
- ③ 积分常数由挠曲线变形的几何相容条件（边界条件、连续条件）确定。
- ④ 优点：使用范围广，直接求出较精确； 缺点：计算较繁。



**例1** 求下列各等截面直梁的弹性曲线、最大挠度及最大转角。

解：



① 建立坐标系并写出弯矩方程

$$M(x) = P(x - L)$$

② 写出微分方程的积分并积分

$$EIf''' = -M(x) = P(L - x)$$

$$EIf'' = -\frac{1}{2}P(L - x)^2 + C_1$$

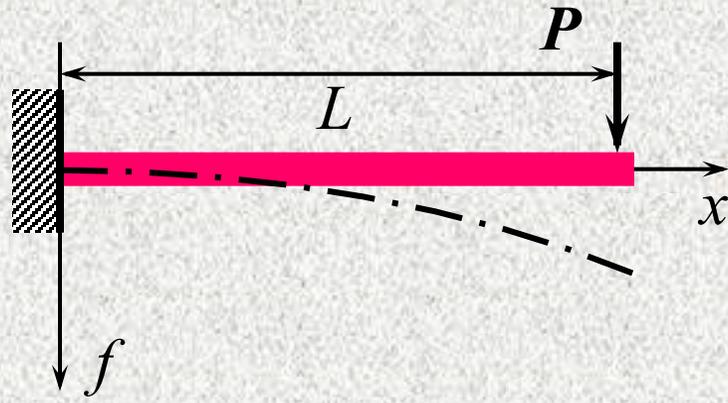
$$EIf = \frac{1}{6}P(L - x)^3 + C_1x + C_2$$

③ 应用位移边界条件求积分常数

$$EIf(0) = \frac{1}{6}PL^3 + C_2 = 0$$

$$EI\theta(0) = EIf'(0) = -\frac{1}{2}PL^2 + C_1 = 0$$

$$\therefore C_1 = \frac{1}{2}PL^2 ; C_2 = -\frac{1}{6}PL^3$$



④ 写出弹性曲线方程并画出曲线

$$f(x) = \frac{P}{6EI} \left[ (L-x)^3 + 3L^2x - L^3 \right]$$

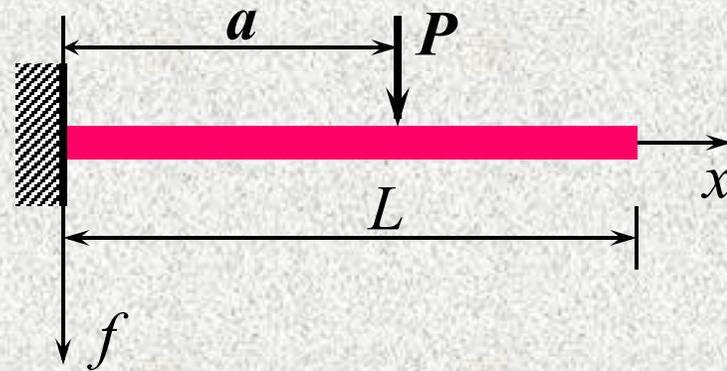
⑤ 最大挠度及最大转角

$$\theta_{\max} = \theta(L) = \frac{PL^2}{2EI} \qquad f_{\max} = f(L) = \frac{PL^3}{3EI}$$



解：① 建立坐标系并写出弯矩方程

$$M(x) = \begin{cases} P(x-a) & (0 \leq x \leq a) \\ 0 & (a \leq x \leq L) \end{cases}$$



② 写出微分方程的积分并积分

$$EI f'' = \begin{cases} P(a-x) & (0 \leq x \leq a) \\ 0 & (a \leq x \leq L) \end{cases}$$

$$EI f' = \begin{cases} -\frac{1}{2} P(a-x)^2 + C_1 \\ D_1 \end{cases} \quad EI f = \begin{cases} \frac{1}{6} P(a-x)^3 + C_1 x + C_2 \\ D_1 x + D_2 \end{cases}$$



### ③ 应用位移边界条件求积分常数

$$EI f(0) = \frac{1}{6} Pa^3 + C_2 = 0$$

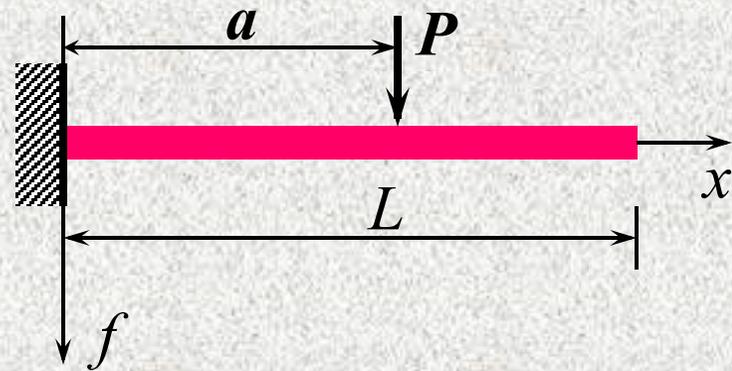
$$EI \theta(0) = -\frac{1}{2} Pa^2 + C_1 = 0$$

$$\theta(a^-) = \theta(a^+) \quad \therefore C_1 = D_1$$

$$f(a^-) = f(a^+)$$

$$\therefore C_1 a + C_2 = D_1 a + D_2$$

$$\therefore C_1 = D_1 = \frac{1}{2} Pa^2 ; C_2 = D_2 = -\frac{1}{6} Pa^3$$





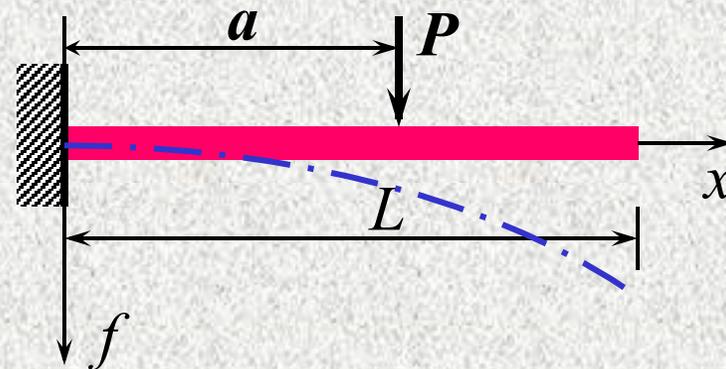
④ 写出弹性曲线方程并画出曲线

$$f(x) = \begin{cases} \frac{P}{6EI} \left[ (a-x)^3 + 3a^2x - a^3 \right] & (0 \leq x \leq a) \\ \frac{P}{6EI} \left[ 3a^2x - a^3 \right] & (a \leq x \leq L) \end{cases}$$

⑤ 最大挠度及最大转角

$$\theta_{\max} = \theta(a) = \frac{Pa^2}{2EI}$$

$$f_{\max} = f(L) = \frac{Pa^2}{6EI} [3L - a]$$





## §6-3 求梁的挠度与转角的共轭梁法

一、方法的用途：求梁上指定点的挠度与转角。

二、方法的理论基础：相似比拟。

梁的挠曲线微分方程  $(x) = -M(x)$

梁的外载与内力的关系  $(x) = q(x)$

上二式形式相同，用类比法，将微分方程从形式上转化为外载与内力的关系方程。从而把求挠度与转角的问题转化为求弯矩与剪力的问题。



### 三、共轭梁（实梁与虚梁的关系）：

①  $x$ 轴指向及坐标原点完全相同。

② 几何形状完全相同。

③ 实梁对应方程： $EIF''(x) = -M(x)$

虚梁对应方程： $\overline{M}''(x) = \overline{q}(x)$

④ 令： $\overline{q}(x) = -M(x)$  依此建立虚梁上的分载荷。

$$\therefore EIF''(x) = \overline{M}''(x)$$

⑤ 虚梁“力”微分方程的积分  $\overline{M}''(x) = \overline{q}(x)$

$$\overline{Q}(x) = \overline{M}'(x) = \int_0^x \overline{q}(x) dx + \overline{Q}_0$$

$$\overline{M}(x) = \int_0^x (\int_0^x \overline{q}(x) dx) dx + \overline{Q}_0 x + \overline{M}_0$$



实梁“位移”微分方程的积分

$$EI f''(x) = -M(x)$$

$$EI \theta = EI f'(x) = \int_0^x (-M(x)) dx + EI \theta_0$$

$$EI f(x) = \int_0^x \left( \int_0^x (-M(x)) dx \right) dx + EI \theta_0 x + EI f_0$$

下脚标带“0”的量均为坐标原点的量。

$$\therefore EI f(x) = \overline{M(x)} \quad EI \theta(x) = \overline{Q(x)}$$

⑥依实梁的“位移”边界条件建立虚梁的“力”边界条件。

$$EI f_A = \overline{M_A} ; EI \theta_A = \overline{Q_A}$$

实 梁		共 轭 梁		虚 梁	
支承和端部情况		位移边界	力边界	相应的支承和端部情况	
固定端A		$f_A = 0$ $\theta_A = 0$	$\overline{M}_A = 0$ $\overline{Q}_A = 0$	自由端A	
自由端A		$f_A \neq 0$ $\theta_A \neq 0$	$\overline{M}_A \neq 0$ $\overline{Q}_A \neq 0$	固定端A	
铰支端A		$f_A = 0$ $\theta_A \neq 0$	$\overline{M}_A = 0$ $\overline{Q}_A \neq 0$	铰支端A	
中间铰 支座A		$f_A = 0$ $\theta_{A左} = \theta_{A右} \neq 0$	$\overline{M}_A = 0$ $\overline{Q}_{A左} = \overline{Q}_{A右} \neq 0$	中间铰A	
中间铰A		$f_{A左} = f_{A右}$ $\theta_{A左} \neq \theta_{A右}$	$\overline{M}_{A左} = \overline{M}_{A右}$ $\overline{Q}_{A左} \neq \overline{Q}_{A右}$	中间铰 支座A	



## 总结：等截面实梁与虚梁的关系如下：

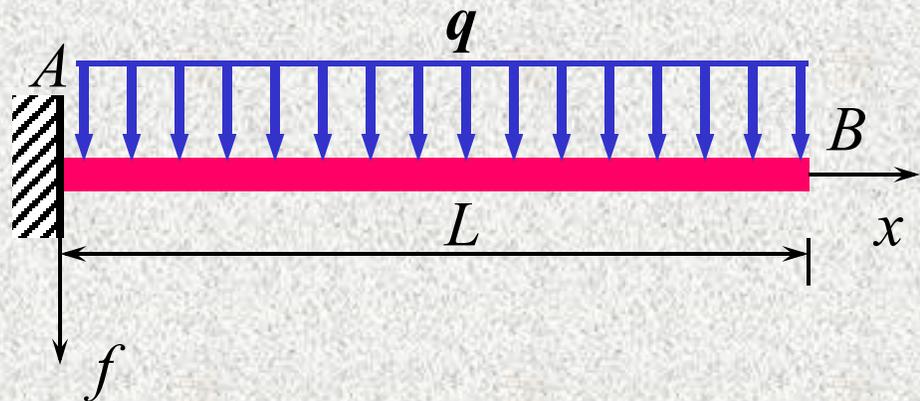
- ①  $x$  轴指向及坐标原点完全相同。
- ② 几何形状完全相同。
- ③ 令： $\overline{q(x)} = -M(x)$  依此建立虚梁上的分载荷。
- ④ 依实梁的“位移”边界条件，建立虚梁的“力”边界条件。

$EIf_A = \overline{M}_A$	$;$	$EI\theta_A = \overline{Q}_A$	$a$ : 固定端	$\longleftrightarrow$	自由端
			$b$ : 铰支座	$\longleftrightarrow$	铰支座
			$c$ : 中间铰支座	$\longleftrightarrow$	中间铰链

- ⑤ 依虚梁的“内力”，求实梁的“位移”。

$$f_x = \frac{\overline{M}_x}{EI} ; \theta_x = \frac{\overline{Q}_x}{EI}$$

**例2** 求下列等截面直梁B点的位移（挠度和转角）。



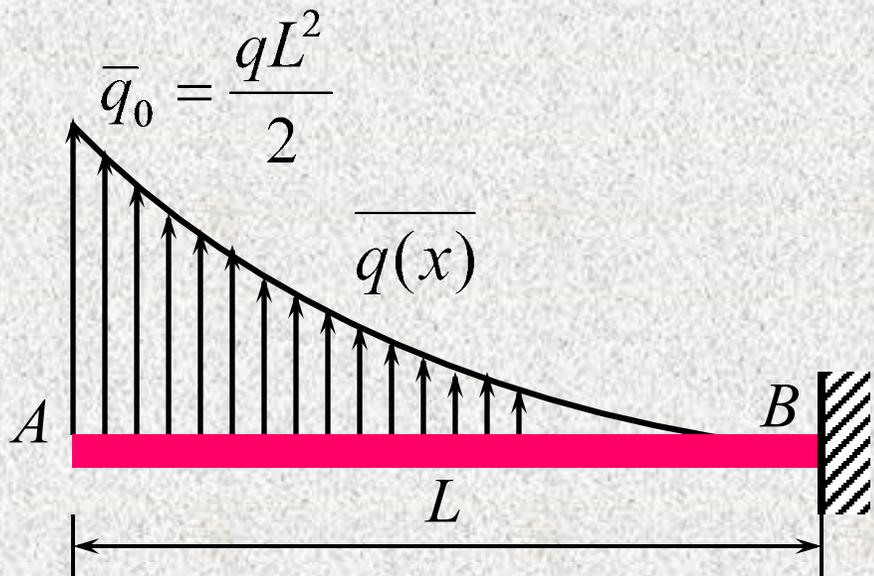
解：① 建立坐标和虚梁

求实梁的弯矩方程

以确定虚梁荷载

$$M(x) = -\frac{q}{2}(L-x)^2$$

$$\overline{q(x)} = -M(x) = \frac{q}{2}(L-x)^2$$



② 求虚梁B点的剪力和弯矩，

以求实梁B点的转角和挠度



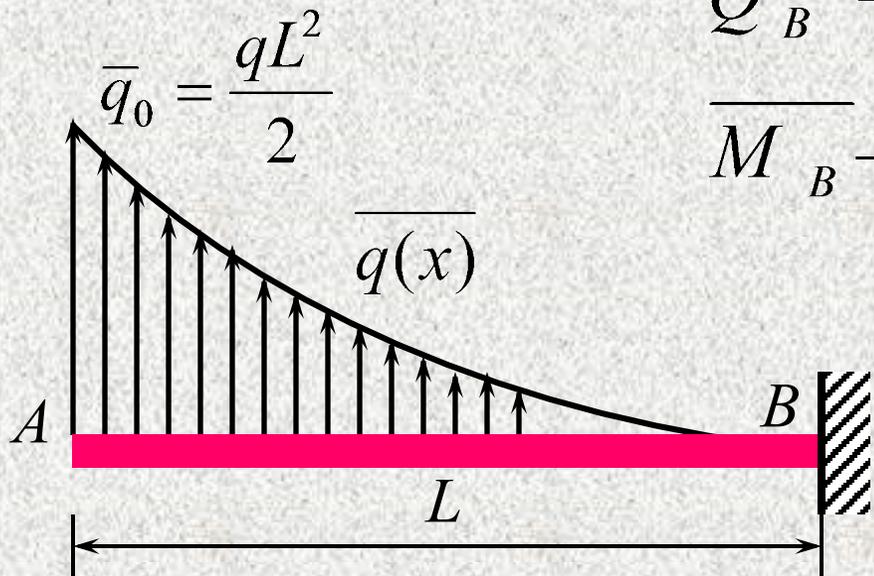
② 求虚梁B点的剪力和弯矩，以求实梁B点的转角和挠度

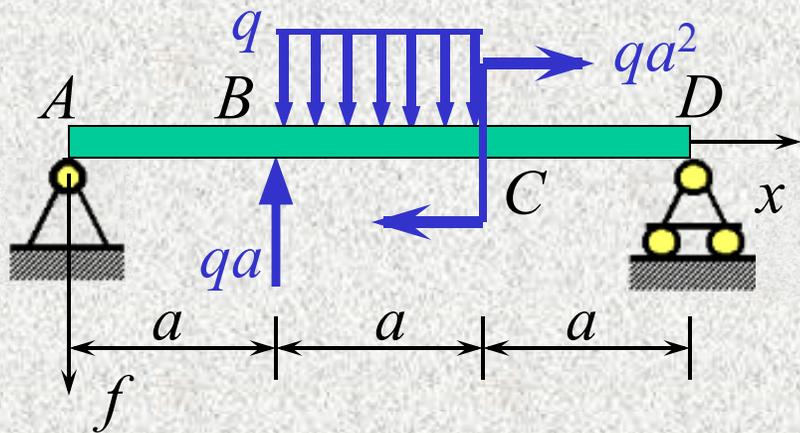
$$EI\theta_B = \overline{Q}_B = \frac{\overline{q_0 L}}{3} \quad \therefore \theta_B = \frac{qL^3}{6EI}$$

$$EI f_B = \overline{M}_B = A_q \times \frac{3L}{4} = \frac{qL^4}{8} \quad \therefore f_B = \frac{qL^4}{8EI}$$

$\overline{Q}_B \rightarrow B$  点左侧  $\overline{q(x)}$  的面积

$\overline{M}_B \rightarrow B$  点左侧  $\overline{q(x)}$  的面积对  $B$  点之矩



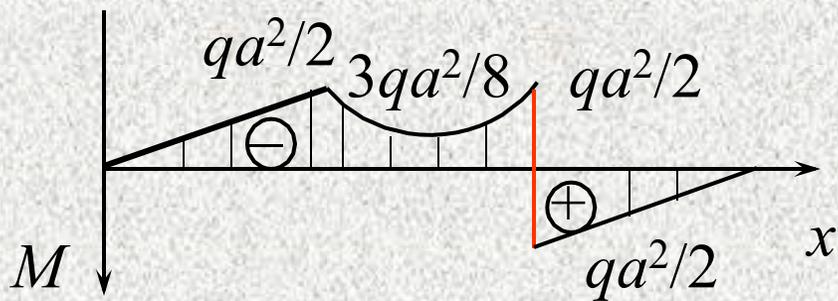


解：① 建立坐标和虚梁

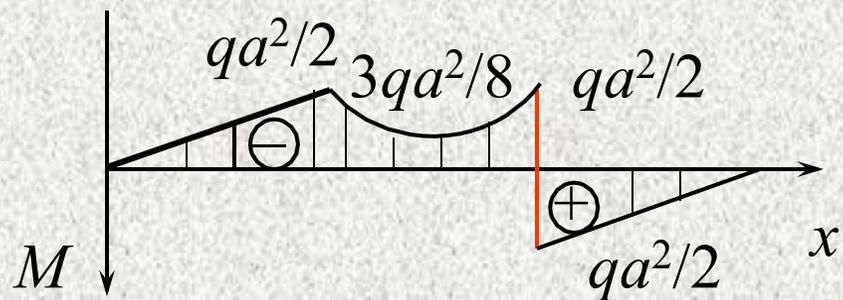
求实梁的弯矩方程以确定  
虚梁荷载

$$R_A = \frac{qa}{2} \downarrow ; R_D = \frac{qa}{2}$$

$$\overline{q(x)} = -M(x)$$



② 求虚梁B点的剪力和弯矩



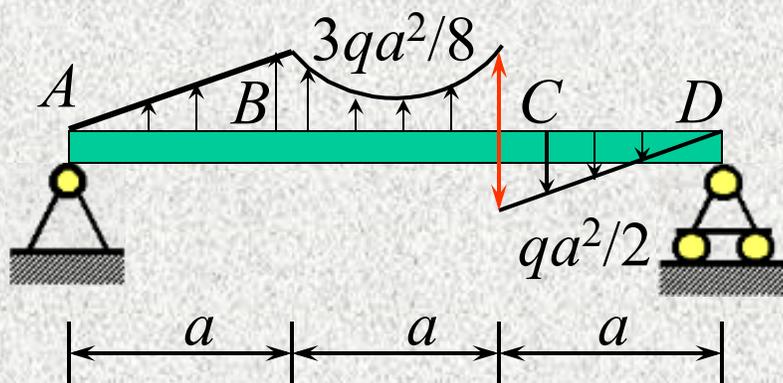
② 求虚梁B点的剪力和弯矩

$$\overline{R}_A = \frac{13qa^3}{72} \downarrow$$

$$\overline{Q}_B = -\frac{13qa^3}{72} + \frac{1}{2} \frac{qa^2}{2} a = \frac{5}{72} qa^3$$

$$\overline{M}_B = -\frac{13qa^3}{72} a + \frac{1}{2} \frac{qa^2}{2} a \frac{a}{3} = -\frac{7}{72} qa^4$$

$$\theta_B = \frac{5qa^3}{72EI} \quad f_B = \frac{7qa^4}{72EI}$$



③ C点左右位移怎样?



## 四、变截面直梁的共轭梁法：

①将截面的变化折算到弯矩之中去。

$$f''(x) = -\frac{M(x)}{EI(x)} \times \frac{I_0}{I_0} = -\frac{M^*(x)}{EI_0}$$

$$EI_0 f''(x) = -M^*(x) \qquad M^*(x) = M(x) \frac{I_0}{I(x)}$$

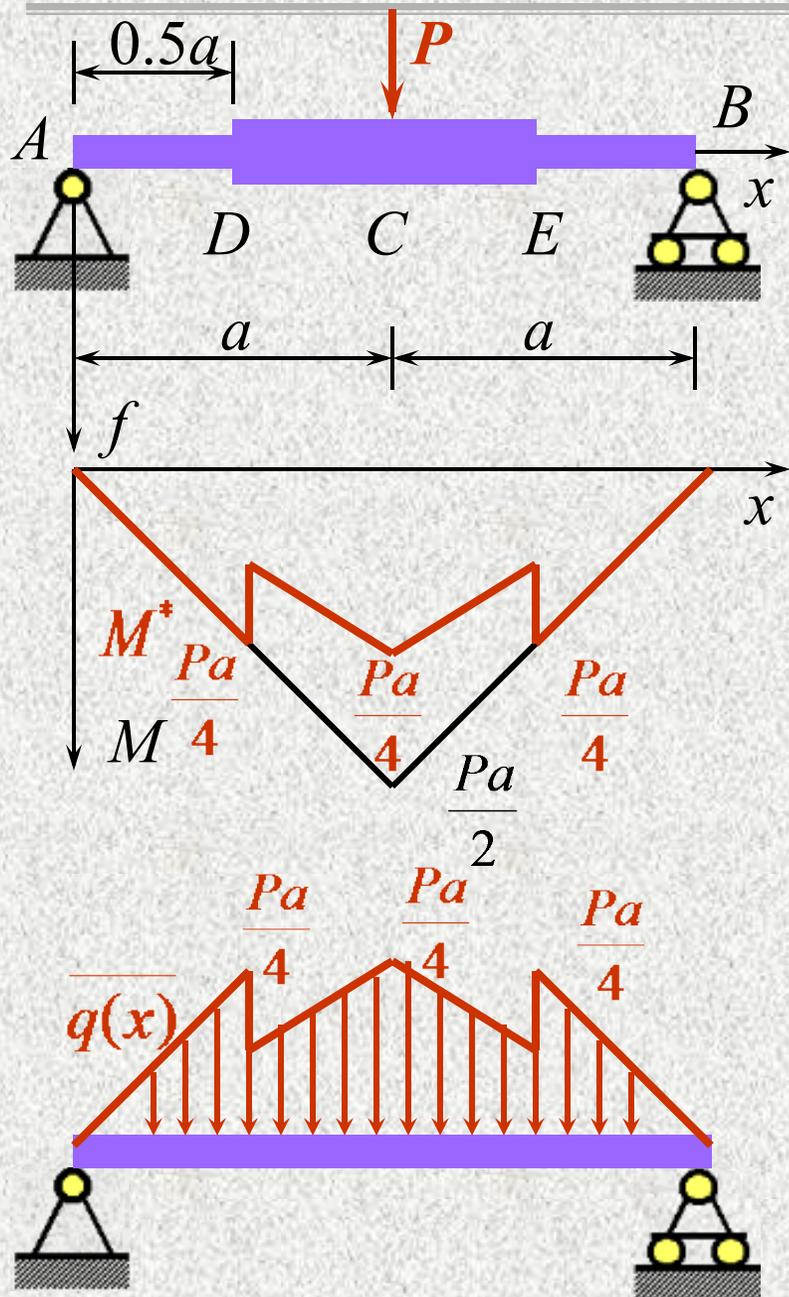
②几何形状：长度不变，惯性矩变为  $I_0$ 。

③实梁对应方程： $EI_0 f''(x) = -M^*(x)$

虚梁对应方程： $\overline{M}''(x) = \overline{q}(x)$

④令： $\overline{q}(x) = -M^*(x)$  依此建立虚梁上的分载荷。

其它与等截面直梁完全相同。



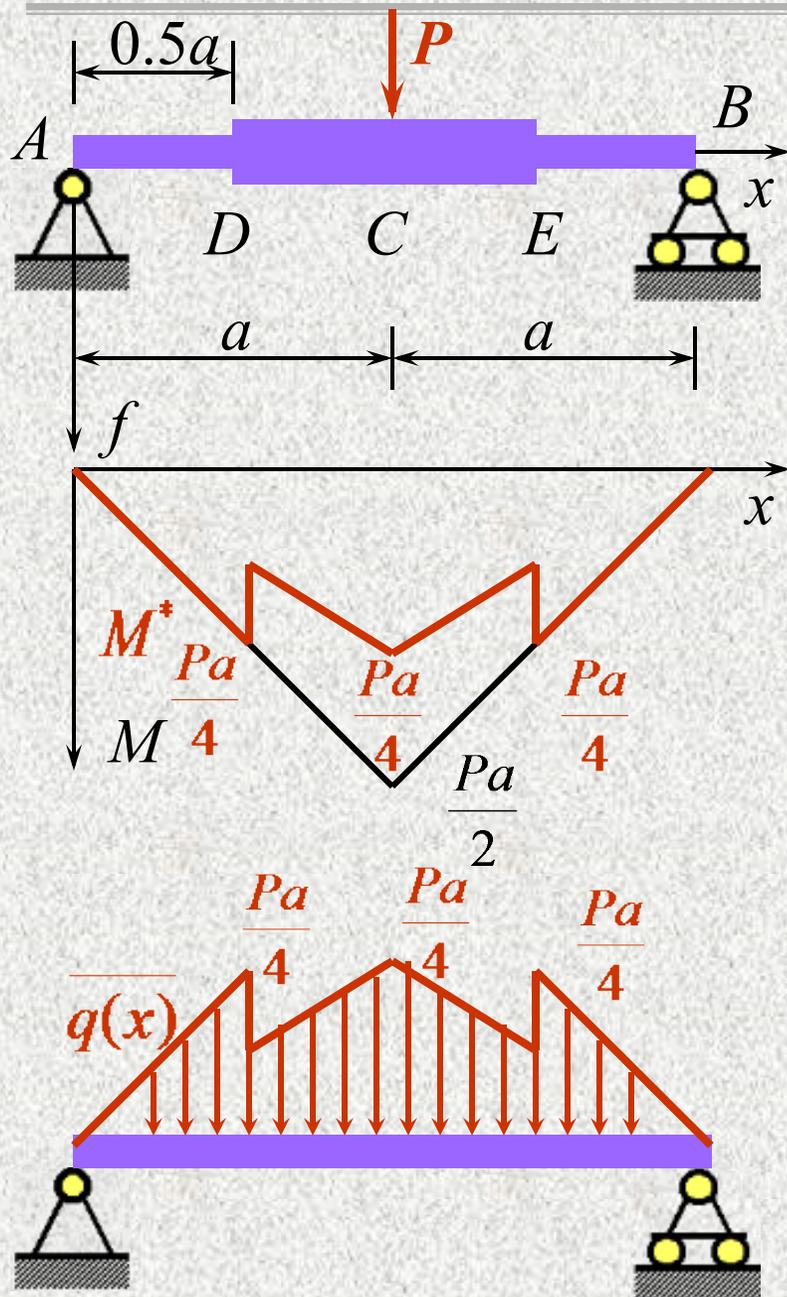
**例3** 求下列变截面直梁C点的位移，已知： $I_{DE} = 2I_{EB} = 2I_{AD}$ 。

解：① 建立坐标和虚梁

$$M^*(x)_{AD} = M(x)_{AD} \frac{I_0}{I(x)} = M(x)_{AD}$$

$$M^*(x)_{DE} = M(x)_{DE} \frac{I_{AD}}{I_{DE}} = \frac{M(x)_{DE}}{2}$$

$$\overline{q(x)} = -M^*(x)$$



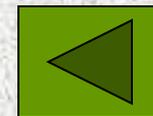
② 求虚梁C点的剪力和弯矩

$$\bar{R}_A = \frac{5Pa^2}{32} \quad \bar{Q}_C = 0$$

$$\bar{M}_C = \frac{5Pa^2}{32} a - \frac{1}{2} \frac{Pa}{4} a \frac{2a}{3}$$

$$\frac{Pa}{8} \frac{a}{2} \frac{a}{4} - \frac{1}{2} \frac{Pa}{8} \frac{a}{2} \frac{a}{6} = \frac{3}{32} Pa^3$$

$$\theta_C = 0 \quad f_C = \frac{3Pa^3}{32EI_{AD}}$$





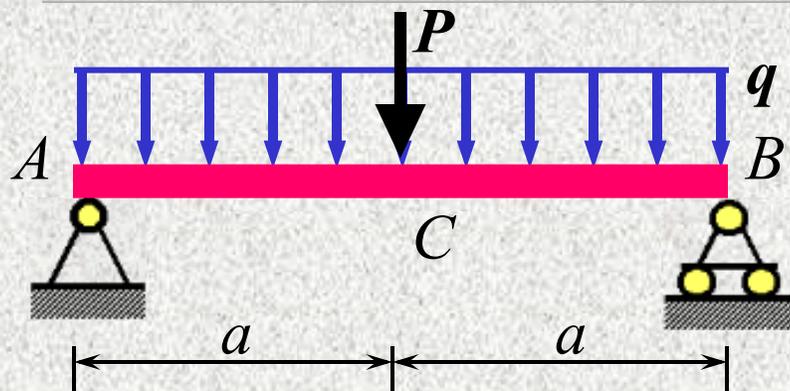
## § 6-4 按叠加原理求梁的挠度与转角

- 一、**载荷叠加**：多个载荷同时作用于结构而引起的变形  
等于每个载荷单独作用于结构而引起的变形的代数和。

$$\theta(P_1 P_2 \cdots P_n) = \theta_1(P_1) + \theta_2(P_2) + \cdots + \theta_n(P_n)$$

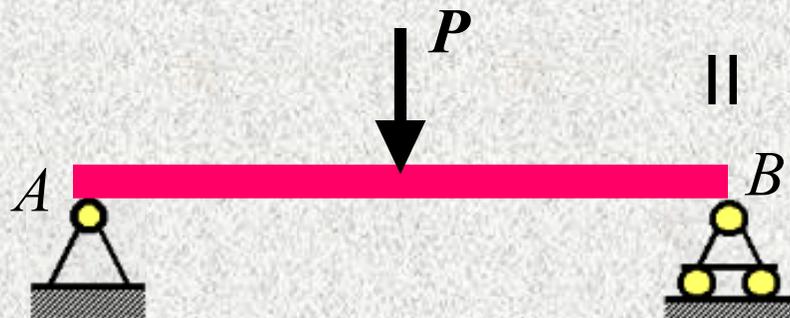
$$f(P_1 P_2 \cdots P_n) = f_1(P_1) + f_2(P_2) + \cdots + f_n(P_n)$$

- 二、**结构形式叠加（逐段刚化法）**：

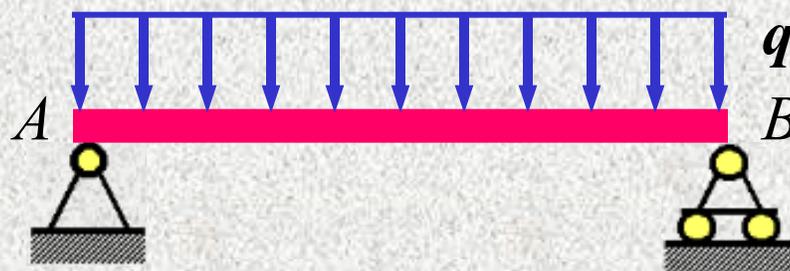


**例4** 按叠加原理求A点转角和C点挠度。

解、① 载荷分解如图



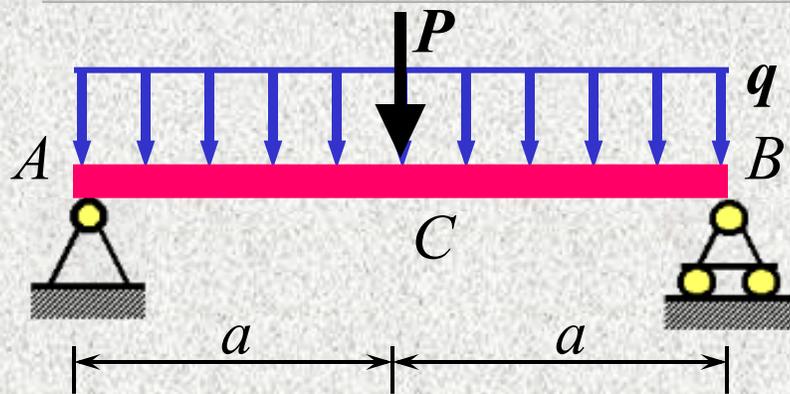
+



② 由梁的简单载荷变形表，查简单载荷引起的变形。

$$\theta_{PA} = \frac{Pa^2}{4EI} \quad f_{PC} = \frac{Pa^3}{6EI}$$

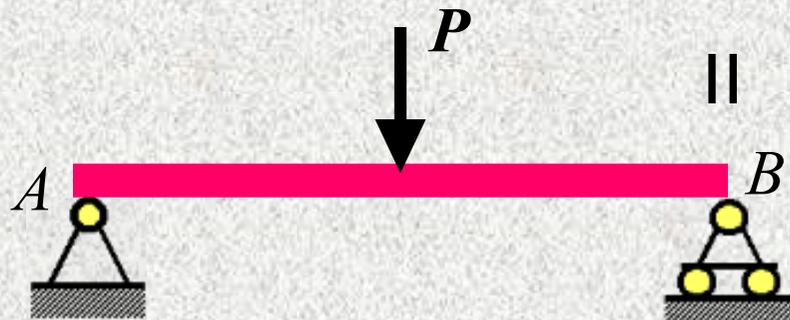
$$\theta_{qA} = \frac{qa^3}{3EI} \quad f_{qC} = \frac{5qL^4}{24EI}$$



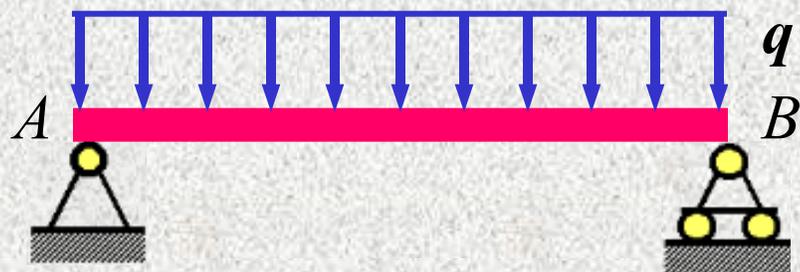
$$\theta_{PA} = \frac{Pa^2}{4EI} \quad f_{PC} = \frac{Pa^3}{6EI}$$

$$\theta_{qA} = \frac{qa^3}{3EI} \quad f_{qC} = \frac{5qL^4}{24EI}$$

③ 叠加



+

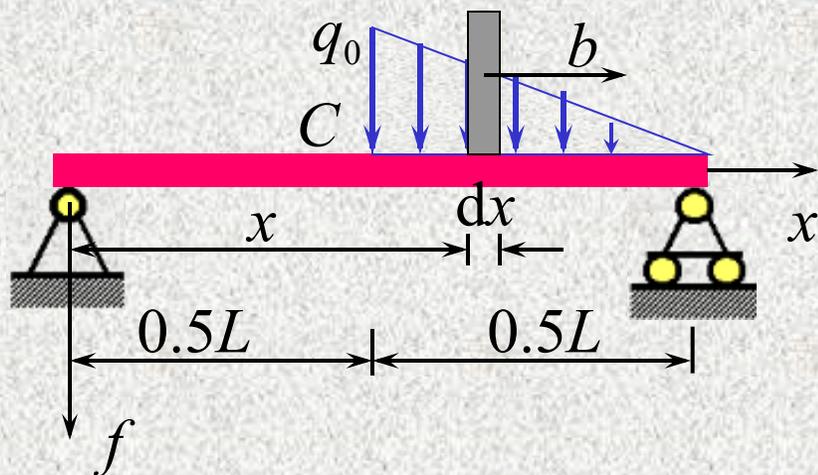


$$\begin{aligned} \theta_A &= \theta_{PA} + \theta_{qA} \\ &= \frac{a^2}{12EI} (3P + 4qa) \end{aligned}$$

$$f_C = \frac{5qa^4}{24EI} + \frac{Pa^3}{6EI}$$



**例5** 按叠加原理求C点挠度。 解：① 载荷无限分解如图



$$dP = q(x)dx = \frac{2bq_0}{L}db$$

② 由梁的简单载荷变形表，  
查简单载荷引起的变形。

$$f_{dPC} = \frac{(dP)b(3L^2 - 4b^3)}{48EI}$$
$$= \frac{qb^2(3L^2 - 4b^3)}{24EI}db$$

③ 叠加

$$f_{qC} = \int f_{dPC} = \int_0^{0.5L} \frac{qb^2(3L^2 - 4b^3)}{24EIL}db = \frac{qL^4}{240EI}$$

以上内容仅为本文档的试下载部分，为可阅读页数的一半内容。如要下载或阅读全文，请访问：  
<https://d.book118.com/485211243030012002>