

第三章 平面问题的直角坐标解答

要点 —— 用逆解法、半逆解法求解平面弹性力学问题。

主要内容

§ 3-1 逆解法与半逆解法 多项式解答

§ 3-2 矩形梁的纯弯曲

§ 3-3 位移分量的求出

§ 3-4 简支梁受均布载荷

§ 3-5 楔形体受重力和液体压力

§ 级数式解答

§ 简支梁受任意横向载荷

§ 3-1 多项式解答

适用性：由一些直线边界构成的弹性体。

目的：考察一些简单多项式函数作为应力函数 $\varphi(x,y)$ ，能解决什么样的力学问题。
——逆解法

1. 一次多项式

(1) $\varphi(x, y) = ax + by + c$ 其中： a 、 b 、 c 为待定系数。

(2) 检验 $\varphi(x,y)$ 是否满足双调和方程：
$$\nabla^4 \varphi = \frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^4} + 2 \frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^2 \partial y^2} + \frac{\partial^4 \varphi}{\partial y^4} = 0$$

显然 $\varphi(x,y)$ 满足双调和方程，因而可作为应力函数。

(3) 对应的应力分量：

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} - f_x x = 0 - f_x x = -f_x x \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} - f_y y = 0 - f_y y = -f_y y$$

$$\tau_{xy} = -\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x \partial y} = 0 \quad \text{若体力：} f_x = f_y = 0, \text{ 则有：} \sigma_x = \sigma_y = \tau_{xy} = 0$$

结论1: { (1) 一次多项式对应于无体力和无应力状态;
(2) 在该函数 $\varphi(x,y)$ 上加上或减去一个一次多项式, 对应力无影响。

2. 二次多项式

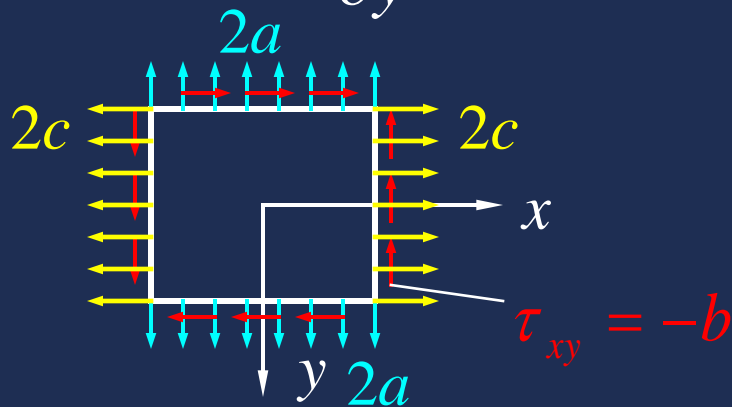
(1) $\varphi = ax^2 + bxy + cy^2$ 其中: a 、 b 、 c 为待定系数。

(2) 检验 $\varphi(x,y)$ 是否满足双调和方程, 显然有

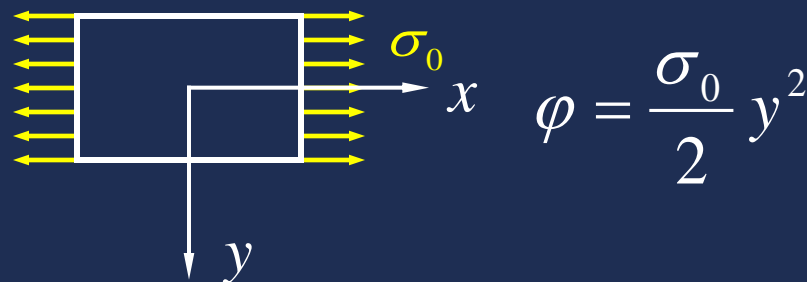
$$\frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^4} = 0, \frac{\partial^4 \varphi}{\partial y^4} = 0, \frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^2 \partial y^2} = 0 \longrightarrow \nabla^4 \varphi = 0 \quad (\text{可作为应力函数})$$

(3) 由式 (2-26) 计算应力分量: (假定: $f_x = f_y = 0$; $a > 0, b > 0, c > 0$)

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} = 2c \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} = 2a \quad \tau_{xy} = -\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x \partial y} = -b$$

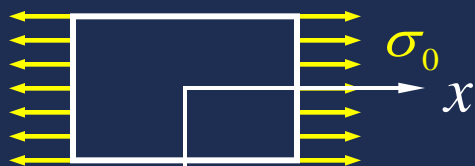


结论2: 二次多项式对应于均匀应力分布。

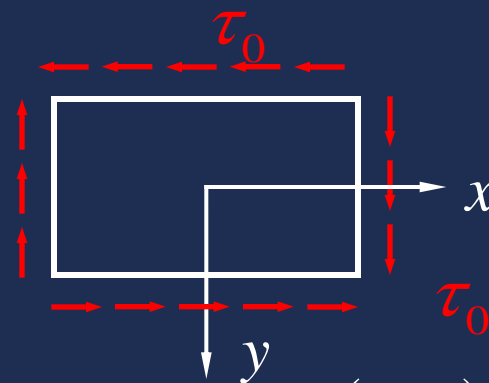


$$\varphi = \frac{\sigma_0}{2} y^2$$

例：试求图示板的应力函数。



$$\varphi(x, y) = \frac{\sigma_0}{2} y^2$$



$$\varphi(x, y) = -\tau_0 xy$$

3. 三次多项式

(1) $\varphi = ax^3 + bx^2y + cxy^2 + dy^3$ 其中: a 、 b 、 c 、 d 为待定系数。

(2) 检验 $\varphi(x, y)$ 是否满足双调和方程, 显然有

$$\frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^4} = 0, \frac{\partial^4 \varphi}{\partial y^4} = 0, \frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^2 \partial y^2} = 0 \implies \nabla^4 \varphi = 0 \quad (\text{可作为应力函数})$$

(3) 由式 (2-26) 计算应力分量: (假定: $f_x = f_y = 0$)

$$\sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} = 2cx + 6dy \quad \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} = 2by + 6ax \quad \tau_{xy} = -\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x \partial y} = -2bx - 2cy$$

结论3：三次多项式对应于线性应力分布。

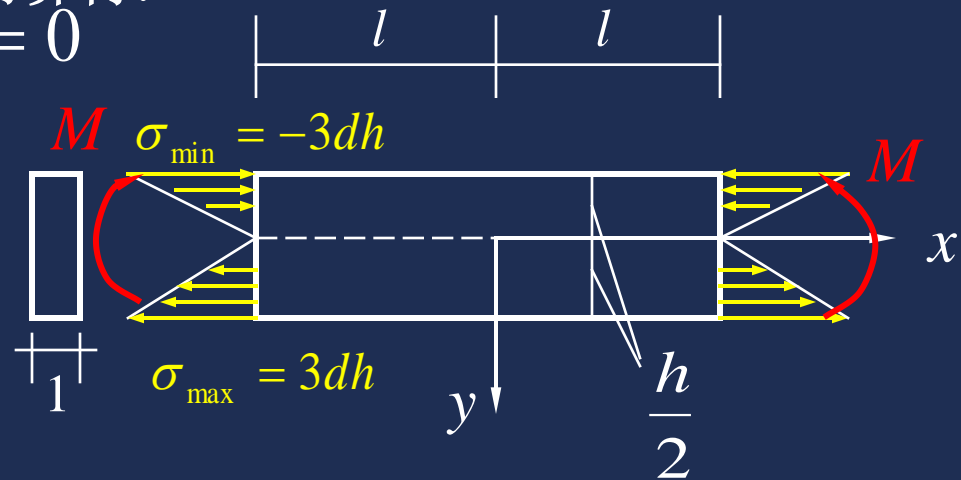
§ 3-2 矩形梁的纯弯曲

讨论： 取 $\varphi = dy^3$, ($f_x = f_y = 0$) 可算得：

$$\sigma_x = 6dy \quad \sigma_y = 0 \quad \tau_{xy} = 0$$

图示梁对应的边界条件：

$$\begin{cases} y = \pm \frac{h}{2}: \sigma_y = 0, \tau_{xy} = 0 \\ x = \pm l: \sigma_x = 6dy, \tau_{xy} = 0 \end{cases}$$



可见： $\varphi = dy^3$ —— 对应于矩形截面梁的**纯弯曲问题**应力分布。

常数 d 与弯矩 M 的关系：

由梁端部的边界条件： (1) $\int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} \sigma_x dy = 0 \longrightarrow \int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} 6dy \cdot dy \equiv 0$

(2) $\int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} \sigma_x y \cdot dy = M \longrightarrow \int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} 6dy^2 dy = M \longrightarrow \frac{d}{2} h^3 = M$ (或 $d = \frac{2M}{h^3}$)

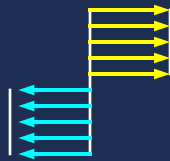
$\longrightarrow \sigma_x = \frac{12M}{h^3} y \longrightarrow \sigma_x = \frac{M}{(h^3/12)} y \longrightarrow \boxed{\sigma_x = \frac{M}{I} y}$

可见： 此结果与材力中结果相同，说明材力中纯弯曲梁的应力结果是正确的。

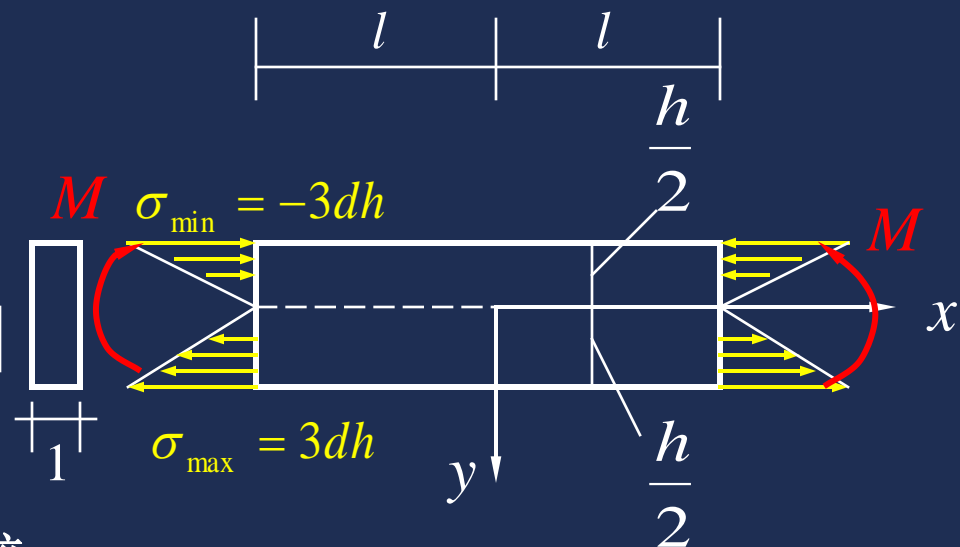
说明:

(1) 组成梁端力偶 M 的面力须线性分布, 且中心处为零, 结果才是精确的。

(2) 若按其它形式分布, 如:



则此结果不精确, 有误差;
但按圣维南原理, 仅在两端误差较大, 离端部较远处误差较小。



$$\sigma_x = 6dy \quad \sigma_y = 0 \quad \tau_{xy} = 0$$

(3) 当 l 远大于 h 时, 误差较小; 反之误差较大。

4. 四次多项式

$$\sigma_x = \frac{M}{I} y$$

(1) $\varphi = ax^4 + bx^3y + cx^2y^2 + dxy^3 + ey^4$

(2) 检验 $\varphi(x,y)$ 是否满足双调和方程

$$\frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^4} = 24a \quad 2 \frac{\partial^4 \varphi}{\partial x^2 \partial y^2} = 8c \quad \frac{\partial^4 \varphi}{\partial y^4} = 24e \quad \longrightarrow \quad \text{代入: } \nabla^4 \varphi = 0$$

$$\text{得 } 24a + 8c + 24e = 0 \quad \longrightarrow \quad 3a + c + 3e = 0$$

可见，对于函数：

$$\varphi = ax^4 + bx^3y + cx^2y^2 + dxy^3 + ey^4$$

其待定系数，须满足下述关系才能作为应函数：

$$3a + c + 3e = 0$$

(3) 应力分量：

$$\begin{cases} \sigma_x = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} = 2cx^2 + 6dxy + 12ey^2 \\ \sigma_y = \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} = 2cy^2 + 6bxy + 12ax^2 \\ \tau_{xy} = -\frac{\partial^2 \varphi}{\partial x \partial y} = -3bx^2 - 4cxy - 3dy^2 \end{cases}$$

—— 应力分量为 x 、 y 的二次函数。

(4) 特例：

$$\varphi = ax^4 + ey^4 \quad (\text{须满足: } a + e = 0)$$

$$\begin{cases} \sigma_y = 12ax^2 \\ \sigma_x = 12ey^2 \\ \tau_{xy} = 0 \end{cases}$$

总结: (多项式应力函数 φ 的性质)

- (1) $\left\{ \begin{array}{l} \text{多项式次数 } n < 4 \text{ 时, 则系数可以任意选取, 总可满足 } \nabla^4 \varphi = 0。 \\ \text{多项式次数 } n \geq 4 \text{ 时, 则系数须满足一定条件, 才能满足 } \nabla^4 \varphi = 0。 \\ \text{多项式次数 } n \text{ 越高, 则系数间需满足的条件越多。} \end{array} \right.$
- (2) 一次多项式, 对应于无体力和无应力状态; 任意应力函数 $\varphi(x,y)$ 上加上或减去一个一次多项式, 对应力无影响。
- (3) 二次多项式, 对应均匀应力状态, 即全部应力为常量; 三次多项式, 对应于线性分布应力。
- (4) 用多项式构造应力函数 $\varphi(x,y)$ 的方法 —— 逆解法 (只能解决简单直线应力边界问题)。

问题:

按应力求解平面问题, 其基本未知量为: $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$, 本节说明如何由 $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ 求出形变分量、位移分量?

§ 3-3 位移分量的求出

以纯弯曲梁为例，说明如何由 $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$ 求出形变分量、位移分量？

1. 形变分量与位移分量

(1) 形变分量

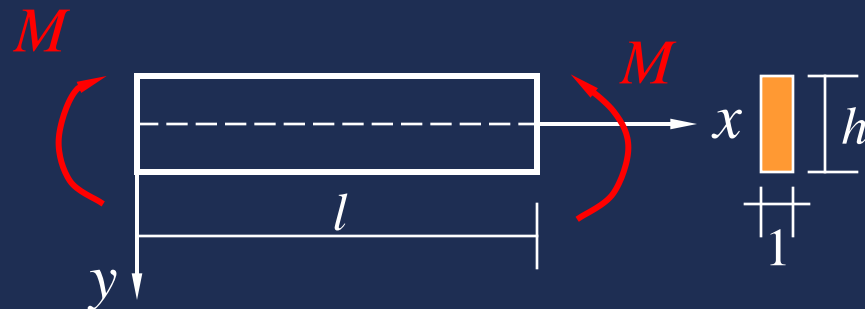
由前节可知，其应力分量为：

$$\begin{cases} \sigma_x = \frac{M}{I} y = \frac{My}{(h^3/12)} \\ \sigma_y = 0 \\ \tau_{xy} = 0 \end{cases} \quad (\text{a})$$

平面应力情况下的物理方程：

$$\begin{cases} \varepsilon_x = \frac{1}{E} (\sigma_x - \mu \sigma_y) \\ \varepsilon_y = \frac{1}{E} (\sigma_y - \mu \sigma_x) \\ \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G} \end{cases}$$

将式 (a) 代入得：



$$\varepsilon_x = \frac{1}{E} \frac{My}{I} \quad \varepsilon_y = -\frac{\mu}{E} \frac{My}{I} \quad \gamma_{xy} = 0 \quad (\text{b})$$

(2) 位移分量

将式 (b) 代入几何方程得：

$$\begin{cases} \varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} = \frac{1}{E} \frac{My}{I} \\ \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} = -\frac{\mu}{E} \frac{My}{I} \\ \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = 0 \end{cases} \quad (\text{c})$$

(2) 位移分量

$$\begin{cases} \varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} = \frac{1}{E} \frac{My}{I} \\ \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} = -\frac{\mu}{E} \frac{My}{I} \\ \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x} = 0 \end{cases} \quad (c)$$

将式 (c) 前两式积分, 得:

$$\begin{cases} u = \frac{M}{EI} xy + f_1(y) \\ v = -\mu \frac{M}{2EI} y^2 + f_2(x) \end{cases} \quad (d)$$

式中: $f_1(y), f_2(x)$ 为待定函数。

将式 (d) 代入 (c) 中第三式, 得:

$$\frac{M}{EI} x + f_1'(y) + f_2'(x) = 0$$

整理得: $\frac{M}{EI} x + f_2'(x) = -f_1'(y)$
(仅为 x 的函数) (仅为 y 的函数)

要使上式成立, 须有

$$\begin{cases} f_1'(y) = -\omega \\ \frac{M}{EI} x + f_2'(x) = \omega \end{cases} \quad (e)$$

式中: ω 为常数。积分上式, 得

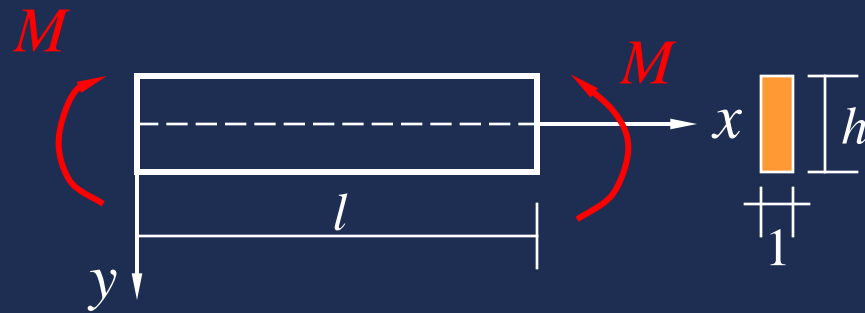
$$\begin{cases} f_1(y) = -\omega y + u_0 \\ f_2(x) = -\frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0 \end{cases}$$

将上式代入式 (d), 得

$$\begin{cases} u = \frac{M}{EI} xy - \omega y + u_0 \\ v = -\frac{\mu M}{2EI} y^2 - \frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0 \end{cases} \quad (f)$$

(2) 位移分量

$$\begin{cases} u = \frac{M}{EI} xy - \omega y + u_0 \\ v = -\frac{\mu M}{2EI} y^2 - \frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0 \end{cases} \quad (\text{f})$$



式中： u_0 、 v_0 、 ω 由位移边界条件确定。

讨论：

$$(1) \quad \frac{\partial u}{\partial y} = \frac{M}{EI} x - \omega \quad \xrightarrow{\text{当 } x = x_0 = \text{常数}} \quad \left. \frac{\partial u}{\partial y} \right|_{x=x_0} = \frac{M}{EI} x_0 - \omega \equiv \text{常数}$$

$\beta = \frac{\partial u}{\partial y}$ —— u 关于铅垂方向的变化率，即铅垂方向线段的转角。

$$\beta|_{x=x_0} = \left. \frac{\partial u}{\partial y} \right|_{x=x_0} = \frac{M}{EI} x_0 - \omega \equiv \text{常数} \quad \text{说明：同一截面上的各铅垂线段转角相同。}$$

横截面保持平面 —— 材力中“平面”的假设成立。

(2) 将下式中的第二式对 x 求二阶导数:

$$\begin{cases} u = \frac{M}{EI} xy - \omega y + u_0 \\ v = -\frac{\mu M}{2EI} y^2 - \frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0 \end{cases}$$

$$\frac{1}{\rho} \approx \frac{\partial^2 v}{\partial x^2} = -\frac{M}{EI} = \text{常数}$$

说明: 在微小位移下, 梁纵向纤维的曲率相同。即

$$\frac{1}{\rho} = \frac{\partial^2 v}{\partial x^2} = -\frac{M}{EI}$$

—— 材料力学中挠曲线微分方程

2. 位移边界条件的利用

(1) 两端简支

其边界条件:

$$u \Big|_{\substack{x=0 \\ y=0}} = 0 \quad v \Big|_{\substack{x=0 \\ y=0}} = 0 \quad v \Big|_{\substack{x=l \\ y=0}} = 0$$

将其代入(f)式, 有

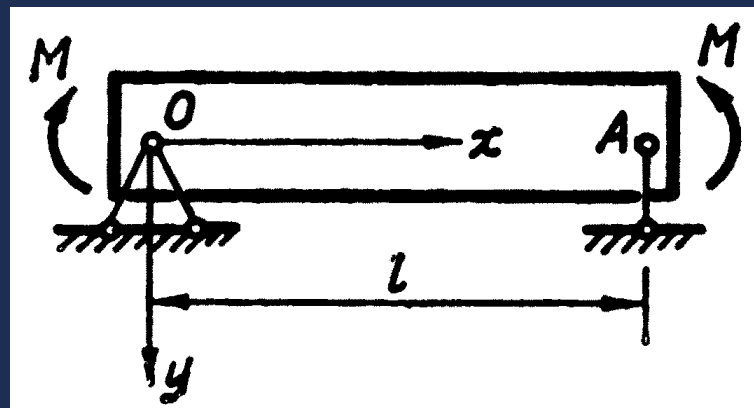
$$u_0 = 0 \quad v_0 = 0$$

$$-\frac{Ml^2}{2EI} + \omega l + v_0 = 0 \Rightarrow \omega = \frac{Ml}{2EI}$$

将其代回(f)式, 有

$$\begin{cases} u = \frac{M}{EI} \left(x - \frac{l}{2}\right)y \\ v = \frac{M}{2EI} (l-x)x - \frac{\mu M}{2EI} y^2 \end{cases} \quad (3-3)$$

$$\begin{cases} u = \frac{M}{EI} xy - \omega y + u_0 \\ v = -\frac{\mu M}{2EI} y^2 - \frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0 \end{cases} \quad (f)$$



梁的挠曲线方程:

$$v \Big|_{y=0} = \frac{M}{2EI} (l-x)x$$

—— 与材力中结果相同

(2) 悬臂梁

$$\text{边界条件} \begin{cases} u|_{x=l} = 0 \\ v|_{x=l} = 0 \end{cases} \quad \left(-\frac{h}{2} \leq y \leq \frac{h}{2} \right) \quad \begin{cases} u = \frac{M}{EI} xy - \omega y + u_0 \\ v = -\frac{\mu M}{2EI} y^2 - \frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0 \end{cases} \quad (\text{f})$$

由式 (f) 可知，此边界条件无法满足。

边界条件改写为：

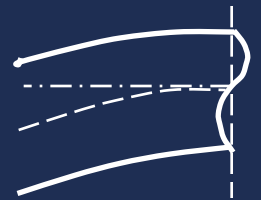
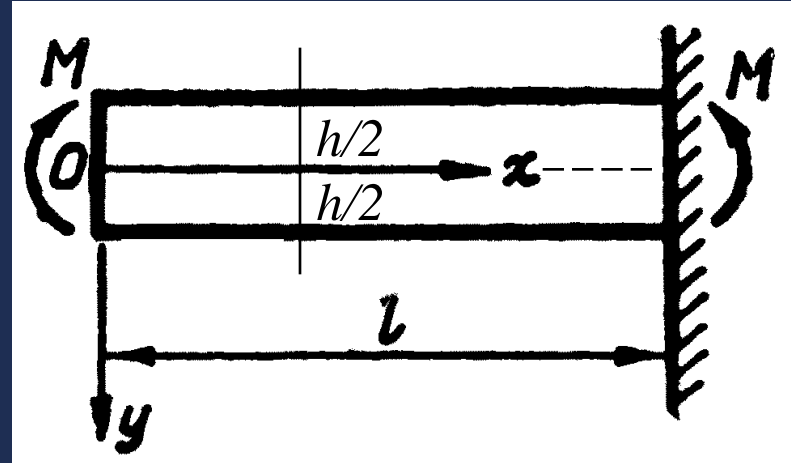
$$\underbrace{u|_{x=l, y=0} = 0, v|_{x=l, y=0} = 0}_{\text{(中点不动)}} \quad \frac{\partial v}{\partial x} \bigg|_{x=l, y=0} = 0 \quad \text{(轴线在端部不转动)}$$

代入式 (f)，有

$$u_0 = 0 \quad -\frac{M}{2EI} l^2 + \omega l + v_0 = 0 \quad -\frac{M}{EI} l + \omega = 0$$

$$\text{可求得: } u_0 = 0 \quad v_0 = -\frac{Ml^2}{2EI} \quad \omega = \frac{Ml}{EI}$$

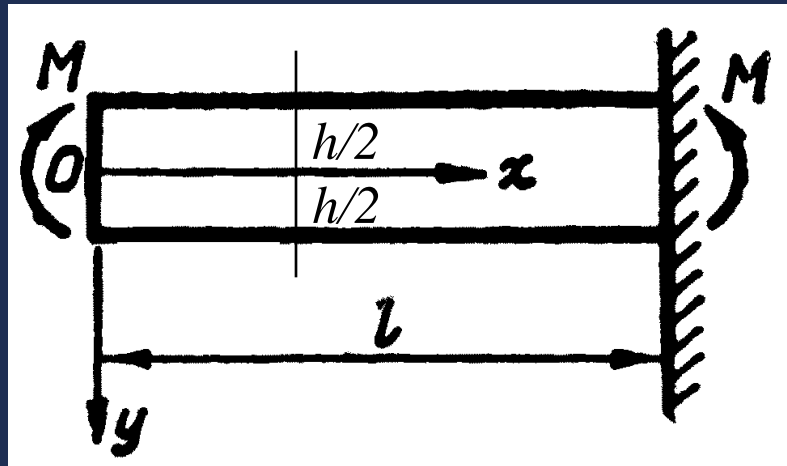
$$u = -\frac{M}{EI} (l-x)y \quad v = -\frac{M}{2EI} (l-x)^2 - \frac{\mu M}{2EI} y^2$$



$$\begin{cases} u = -\frac{M}{EI}(l-x)y \\ v = -\frac{M}{2EI}(l-x)^2 - \frac{\mu M}{2EI}y^2 \end{cases} \quad (3-4)$$

挠曲线方程:

$$v|_{y=0} = -\frac{M}{2EI}(l-x)^2 \quad \text{与材料力学中结果相同}$$



说明: (1) 求位移的过程:

(a) 将应力分量代入物理方程

$$\varepsilon_x = \frac{1}{E}(\sigma_x - \mu\sigma_y) \quad \varepsilon_y = \frac{1}{E}(\sigma_y - \mu\sigma_x) \quad \gamma_{xy} = \frac{\tau_{xy}}{G}$$

(b) 再将应变分量代入几何方程

$$\varepsilon_x = \frac{\partial u}{\partial x} \quad \varepsilon_y = \frac{\partial v}{\partial y} \quad \gamma_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x}$$

(c) 再利用位移边界条件, 确定常数。

(2) 若为平面应变问题，则将材料常数 E 、 μ 作相应替换。

(3) 若取固定端边界条件为：

$$u \Big|_{\substack{x=l \\ y=0}} = 0, v \Big|_{\substack{x=l \\ y=0}} = 0 \quad \left(\frac{\partial u}{\partial y} \right)_{\substack{x=l \\ y=0}} = 0$$

(中点不动)

(中点处竖向线段转角为零)

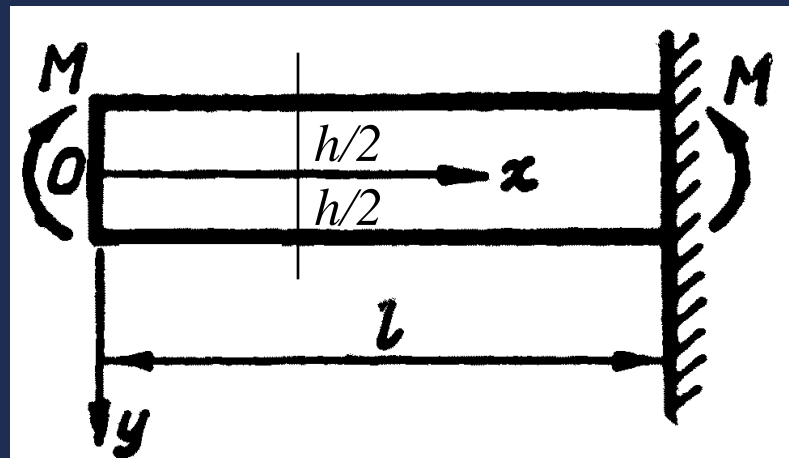
得到：

$$u_0 = 0 \quad -\frac{Ml^2}{2EI} + \omega l + v_0 = 0 \quad \frac{Ml}{EI} - \omega = 0$$

求得：

$$u_0 = 0 \quad v_0 = -\frac{Ml^2}{2EI} \quad \omega = \frac{Ml}{EI}$$

此结果与前面情形相同。



$$u = \frac{M}{EI} xy - \omega y + u_0$$

$$v = -\frac{\mu M}{2EI} y^2 - \frac{M}{2EI} x^2 + \omega x + v_0$$