## 上希课内客回顾

□弯矩、剪力和分布载荷之间的微分和积分关系

$$\frac{\mathrm{d}F_{\mathrm{s}}(x)}{\mathrm{d}x} = q(x)$$

$$\frac{\mathrm{d}M(x)}{\mathrm{d}x} = F_{\mathrm{s}}(x)$$

$$F_{s2} - F_{s1} = \int_{x_1}^{x_2} q(x) dx$$

$$M_2 - M_1 = \int_{x_1}^{x_2} F_s(x) dx$$

- □作图规律:利用微分关系、积分关系和突跳关系
- □利用作图规律作梁的弯曲内力图
- □ 刚架和曲杆的内力图 (轴力 $F_N$ 、剪力F、和弯矩M)

# 第五章 弯曲应力

- √ 概述
- ✓ 弯曲正应力
- ✓ 弯曲正应力强度计算
- ✓ 弯曲切应力及其强度条件
- ✔ 提高弯曲强度的措施
- ✓ 剪切中心简介

#### 学前问题:

- 弯曲正应力如何分布?
- 弯曲正应力如何计算?
- 正应力强度条件?

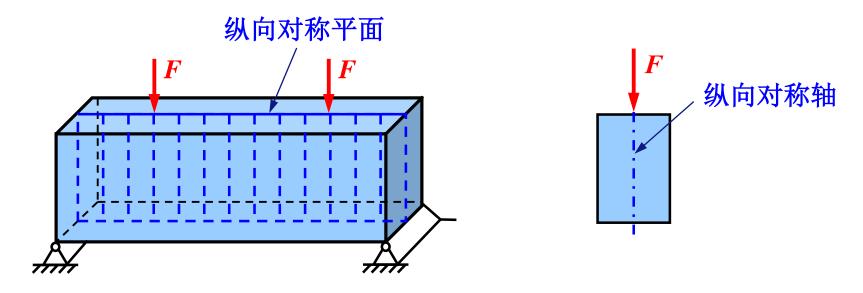




航天航空学院--力学中心

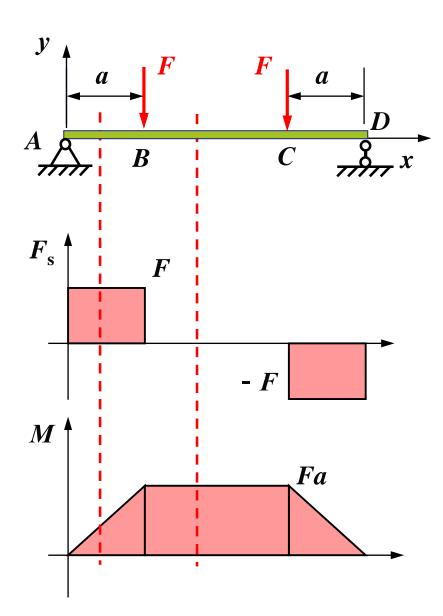
#### 5-1 概述

◆ 本章研究范围: 平面弯曲下的直梁



• 平面弯曲(Plane Bending): 梁的横截面具有纵向对称线, 所有对称线组成纵向对称平面(Longitudinal Symmetric Plane), 外载荷作用在纵向对称平面内, 梁的轴线在纵向对称平面内弯曲成一条平面曲线。

#### 5-1 概述



#### ● *AB*(或*CD*) 段:

$$F_{\rm s} \neq 0$$
,  $M \neq 0$ 

#### 剪切 (横力) 弯曲 (Transverse Bending)

• BC段:

$$F_{\rm s}=0$$
,  $M\neq 0$ 

纯弯曲(Pure Bending)

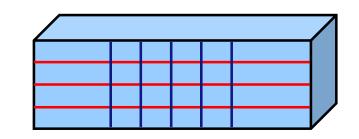
• 先研究纯弯曲时的应力,再研究剪切弯曲时的应力。

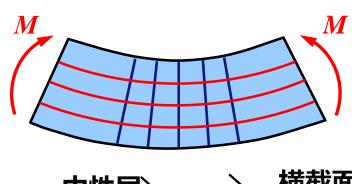
#### 一、变形观察

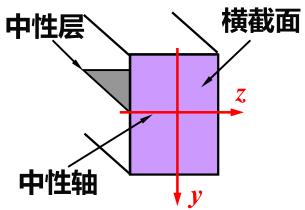
- 1. 横向线仍为直线,但相对转动;
- 2. 纵向线由直线变成曲线,有些伸长,有些缩短;
- 3. 纵向线与横向线仍然互相垂直。
- 二、平截面假设横截面在弯曲变形后仍然保持平面。

#### 三、推理

- 1. 横截面上无切应力;
- 2. 横截面上存在正应力;
- 3. 既不伸长又不缩短的那一层, 称为中性层(Neutral Surface)。







中性层与横截面的交线,称为中性轴(Neutral Axis),用z表示。

#### 四、正应力公式推导

#### 1、几何关系(看b<sub>1</sub>b<sub>2</sub>的变化)

$$\overline{b_1 b_2} = \overline{o_1 o_2} = o_1 o_2 = \rho \, \mathrm{d}\theta$$

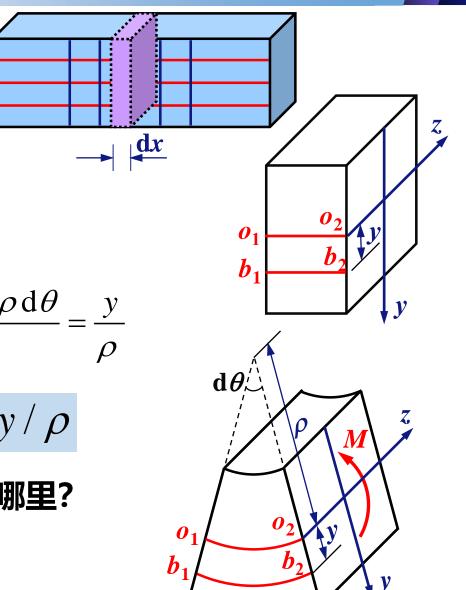
$$b_1b_2 = (\rho + y) d\theta$$

$$\varepsilon = \frac{b_1 b_2 - \overline{b_1 b_2}}{\overline{b_1 b_2}} = \frac{(\rho + y) d\theta - \rho d\theta}{\rho d\theta} = \frac{y}{\rho}$$

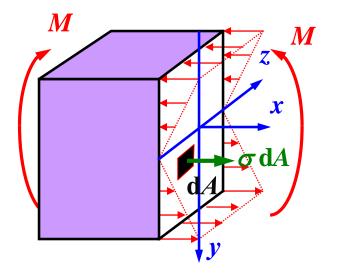
2、物理关系: 
$$\sigma = E\varepsilon = Ey/\rho$$

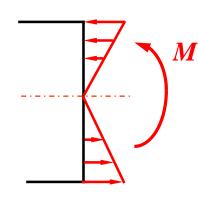
问题1:中性层(y的起点)在哪里?

问题2:  $\rho$ 怎样得到?



#### 3、正应力分布规律:





$$\sigma = E \frac{y}{\rho}$$

横截面上的微内力组成一个与横截面垂直的空间平行力系,此力系可等效为三个内力分量。

#### $F_x \longrightarrow$ 平行于x轴的轴力

 $m_v$ ——对y轴的力矩

 $m_z$ ——对z轴的力矩

#### 4、平衡条件:

$$\begin{cases} F_x = \int_A \sigma dA = 0 \\ m_y = \int_A z \sigma dA = 0 \\ m_z = \int_A y \sigma dA = M \end{cases}$$

$$1) \quad \sum F_x = 0$$

$$\sigma = E \frac{y}{\rho}$$

$$\int_{A} \sigma \, dA = \int_{A} E \frac{y}{\rho} \, dA = \frac{E}{\rho} \int_{A} y dA = \frac{E}{\rho} S_{z} = 0$$

中性轴z通过截面形心。

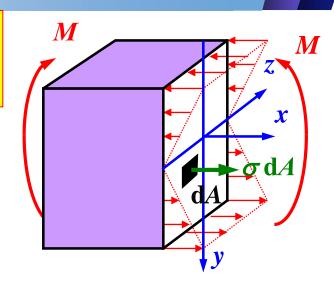
$$\sum m_y = 0$$

$$\int_{A} z\sigma \, dA = \frac{E}{\rho} \int_{A} z \, y \, dA = \frac{E}{\rho} I_{yz} = 0$$

yz 轴为形心主惯轴。

$$3) \quad \sum m_z = M$$

$$\int_{A} y\sigma \, dA = \frac{E}{\rho} \int_{A} y^{2} dA = \frac{E}{\rho} I_{z} = M$$



$$\frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI_z}$$

$$\sigma = \frac{M}{I_z} y$$

#### 公式适用条件:

- 1. 在线弹性范围和小变形;
- 2. 材料 E += E ;
- 3. 纯弯曲与剪切弯曲均适用;
- 4. 平面弯曲。

#### -、最大应力

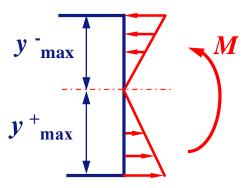
$$\sigma_{\text{max}}^+ = \frac{M}{I_z} y_{\text{max}}^+ \qquad W_z^+ = I_z / y_{\text{max}}^+$$

$$\sigma_{\text{max}}^{-} = \frac{M}{I_z} y_{\text{max}}^{-} \qquad W_z^{-} = I_z / y_{\text{max}}^{-}$$

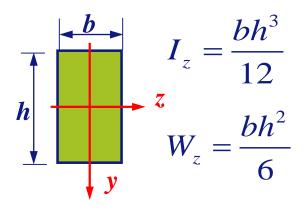
$$W_z^+ = I_z / y_{\text{max}}^+$$

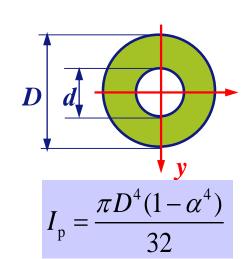
$$W_z^- = I_z / y_{\text{max}}^-$$

$$\sigma = \frac{M}{I_z} y$$



#### Wz+、Wz-为抗弯截面模量(Section Modulus of Bending)





$$I_{z} = \frac{\pi D^{4} (1 - \alpha^{4})}{64}$$

$$W_{z} = \frac{\pi D^{3} (1 - \alpha^{4})}{32}$$

$$W_{p} = \frac{\pi D^{3} (1 - \alpha^{4})}{16}$$

#### 二、弯曲正应力强度条件

$$\sigma_{\max}^+ = \frac{M}{W_z^+} \leq [\sigma^+]$$

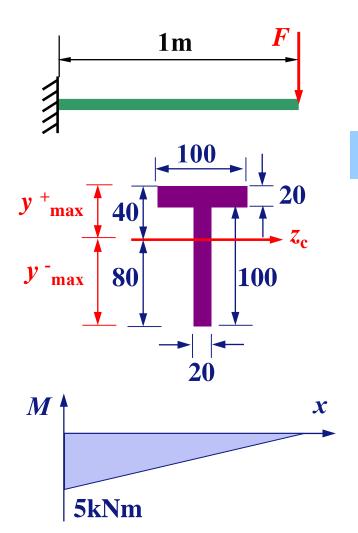
$$\sigma_{\max}^- = \frac{M}{W_z^-} \le [\sigma^-]$$

#### 三、梁弯曲正应力强度的计算步骤

- 1. 梁的外力分析,确定约束力;
- 2. 梁的内力分析,作弯矩图,确定危险截面;
- 3. 在危险截面上确定危险点,确定抗弯截面模量;
- 4. 确定危险点的正应力,判断其为拉应力还是压应力,代 入正应力强度条件中进行相应计算或设计。

注意: 内力最大截面未必是危险截面, 离中性轴最远未必是危险点, 需综合考虑材料和截面的特性。

例5-1 图示悬臂梁, F=5kN,  $[\sigma^+]=40$ MPa,  $[\sigma^-]=90$ MPa,



### 试校核该梁的正应力强度。

解: 
$$|M|_{\text{max}} = 5 \text{kNm}$$
  $I_{zc} = 533 \text{ cm}^4$ 

#### 哪受拉哪受压? 弯矩图画在受压一侧!

$$y_{\text{max}}^+ = 40 \text{mm}, \ y_{\text{max}}^- = 80 \text{mm}$$

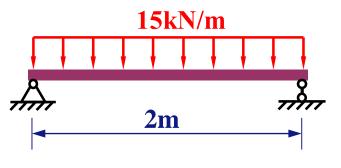
$$\sigma_{\text{max}}^{+} = \frac{\left| M \right|_{\text{max}}}{I_{zc}} y_{\text{max}}^{+} = 37.5 \text{MPa}$$

$$\sigma_{\text{max}}^{-} = \frac{\left| M \right|_{\text{max}}}{I_{zc}} y_{\text{max}}^{-} = 75 \text{MPa}$$

$$\sigma_{\max}^+ \leq [\sigma^+] \quad \sigma_{\max}^- \leq [\sigma^-]$$
 构件安全!

讨论: 若将截面倒置, 结果如何?

#### 弯曲正应力强度计算



例5-2 已知简支梁的[ $\sigma$ ]=160MPa,

求:按正应力强度条件选择下列截面

的尺寸,并比较其重量。

解: 
$$|M|_{\text{max}} = 7.5 \text{kNm}$$



$$\frac{D}{d} = 2 \qquad \frac{h}{b} = 2 \qquad 工字钢$$

$$A_1 = 48 \text{cm}^2$$
  $A_2 = 37.6 \text{cm}^2$ 

2. 
$$D_2 = \sqrt[3]{\frac{M_{\text{max}} \times 32}{[\sigma] \pi \times (1 - 0.5^4)}} = 79.9 \text{mm}$$

$$A_3 = 34 \text{cm}^2$$
  $A_4 = 14 \text{cm}^2$ 

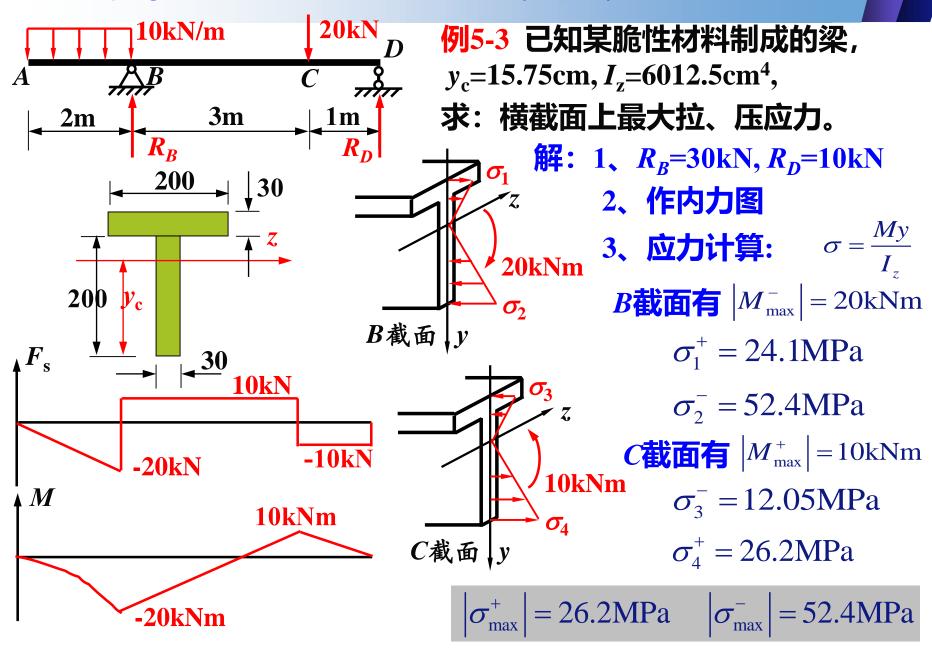
3、矩形 
$$b = \sqrt[3]{\frac{M_{\text{max}} \times 6}{[\sigma] \times 4}} = 41.3 \text{mm}$$

4. **T** 
$$W_z = \frac{M_{\text{max}}}{[\sigma]} = 46.9 \text{cm}^3$$

#### 受弯构件工字形或矩形截面较好

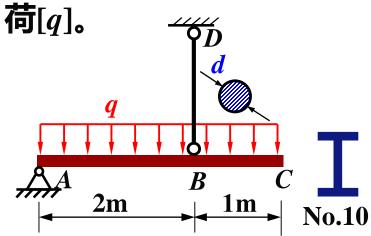
取№10工字钢 
$$W_z = 49 \text{cm}^3$$

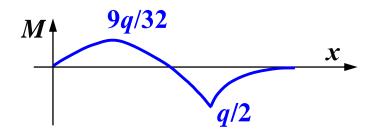
$$W_{z} = 49 \text{cm}^{3}$$



例5-4 AC为10号工字钢梁,解: 1. 求约束力  $F_A$ =3q/4,  $F_B$ = 9q/4

B处用直径d = 15mm的圆截面杆悬吊、梁与杆许用应力为[ $\sigma$ ]=160MPa,按正应力强度求结构的许可载





2. 按梁的弯曲正应力强度条件求解

$$|M|_{\text{max}} = q/2$$
  $\sigma_{\text{max}} = \frac{|M|_{\text{max}}}{W_z} = \frac{q/2}{W_z} \le [\sigma]$ 

查型钢表10号工字钢:  $W_{r} = 49 \text{cm}^{3}$ 

$$q \le 2W_z[\sigma] = 15.68$$
kN/m

3. 按杆的拉伸正应力强度条件求解

$$F_{\rm N}^{BD} = F_{\rm B} = 9q/4$$

$$\sigma = \frac{F_{N}^{BD}}{A} = \frac{9q/4}{\pi d^{2}/4} \le [\sigma]$$

$$q \le \frac{\pi d^2[\sigma]}{9} = \frac{\pi \times 15^2 \times 160}{9} = 12.57 \text{kN/m}$$

[q] = 12.57 kN/m

# 今日作业

5-6, 5-7



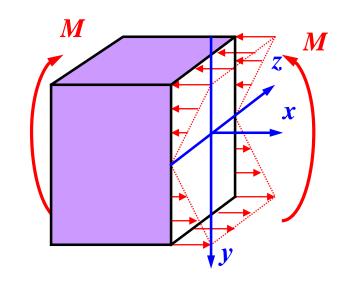
## 上希课内客回顾

#### 口 平面弯曲的概念;

$$\sigma = \frac{M}{I_z} y$$

$$I_z = \frac{bh^3}{12}$$

$$I_z = \frac{bh^3}{12}$$
  $I_z = \frac{\pi D^4 (1 - \alpha^4)}{64}$ 



#### 口 弯曲正应力强度条件:

$$\sigma_{\max}^+ = \frac{M}{W_z^+} \leq [\sigma^+]$$

$$\sigma_{\text{max}}^{-} = \frac{M}{W_z^{-}} \leq [\sigma^{-}]$$

$$W_z = \frac{bh^2}{6}$$
  $W_z = \frac{\pi D^3 (1 - \alpha^4)}{32}$ 

# 第五章 弯曲应力

- ✓ 概述
- ✓ 弯曲正应力
- ✓ 弯曲正应力强度计算
- ✓ 弯曲切应力及其强度条件
- ✓ 提高弯曲强度的措施(📋 📛)
- ✓ 剪切中心简介(盲学)

#### 学前问题:

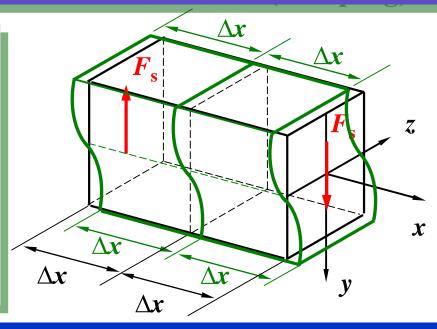
- 弯曲切应力如何确定?
- 切应力强度条件?
- 提高弯曲强度? 等强度梁?



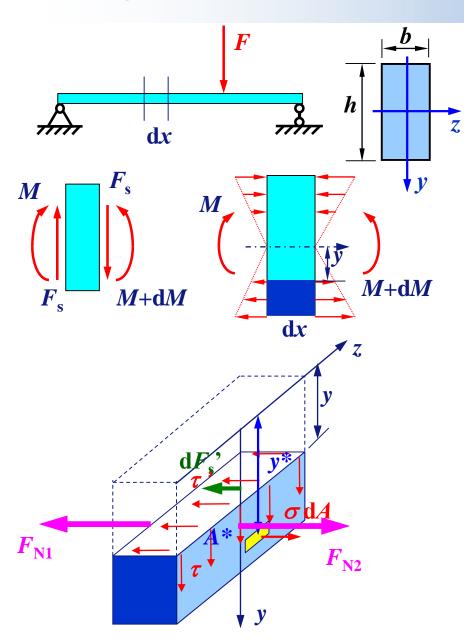


航天航空学院--力学中心

- ●剪切弯曲时,横截面不再保持为平面而发生翘曲(Warping)。
- 如果相邻横截面间的剪力相同,则其翘曲程度也相同,相邻横截面间的长度无变化,因此这种翘曲并不影响到弯矩引起的轴向线应变,所以在纯弯曲中所建立的弯曲正应力公式仍然成立。



- 若有分布载荷作用,相邻横截面间的剪力将不再相等,其翘曲程度也不相同,相邻横截面间的长度将发生变化。但是对于细长梁,这种变化很小,对弯曲正应力的影响可忽略。
- 根据切应力互等定律,剪切弯曲不仅在横截面上产生切应力, 在纵向截面上也存在切应力。



一、矩形截面梁: b < h

假设所有的 $\tau$ 都平行于y;

假设同一高度 y 处τ相等。

$$dF_{s}' = \tau' b dx = \tau b dx$$

$$F_{N2} = \int_{A^{*}} \sigma dA = \int_{A^{*}} \frac{M + dM}{I_{z}} y^{*} dA$$

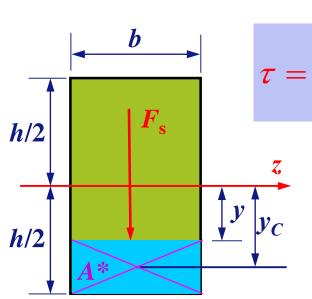
$$= \frac{M + dM}{I_{z}} S_{z}^{*} \qquad F_{N1} = \frac{M}{I_{z}} S_{z}^{*}$$

$$\sum F_{x} = 0 \qquad F_{N2} - F_{N1} = dF_{s}'$$

$$\tau = \frac{dM}{dx} \frac{S_{z}^{*}}{bI_{z}} \qquad \frac{dM}{dx} = F_{s}$$

$$\tau = \frac{F_{\rm s} S_z^*}{b I_z}$$

难点:理解  $S_z^*$ 的含义!



$$\tau = \frac{F_{\rm s} S_z^*}{b I_z}$$

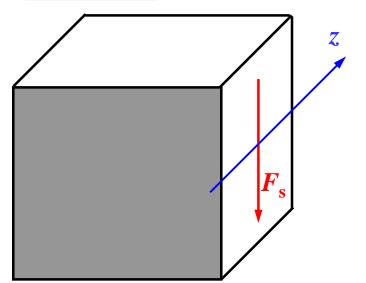
$$\tau = \frac{F_s S_z^*}{b I_z}$$

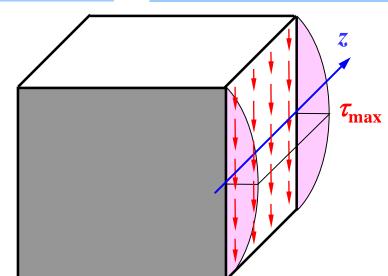
$$S_z^* = A^* y_c = b(\frac{h}{2} - y)(\frac{\frac{h}{2} + y}{2}) = \frac{b}{2}(\frac{h^2}{4} - y^2)$$

$$\tau = \frac{F_s \frac{b}{2}(\frac{h^2}{4} - y^2)}{b \frac{bh^3}{12}} = \frac{6F_s}{bh^3}(\frac{h^2}{4} - y^2)$$

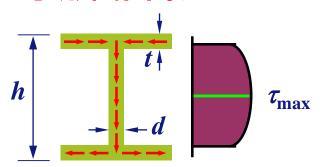
$$y = \pm \frac{h}{2} \Rightarrow \tau_{\min} = 0$$

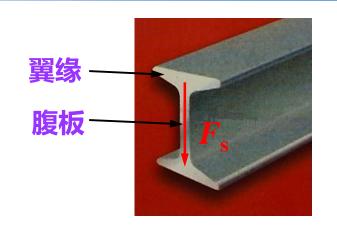
$$y = \pm \frac{h}{2} \Rightarrow \tau_{\min} = 0$$
  $y = 0 \Rightarrow \tau_{\max} = \frac{3F_{s}}{2bh} = \frac{3F_{s}}{2A}$ 





#### 二、工字形截面梁:





腹板上:  $\tau = \frac{F_s S^*}{d I_z}$ 

 $au = \frac{F_{\rm s}S^*}{I}$  沿高度按平坦抛物线分布

翼缘上: 分布较复杂,一般较小,可忽略

综上:工字形截面上的剪力,绝大多数由腹板承担,且在腹板上的切应力接近均匀分布。最大切应力在中性轴上。

$$\tau_{\text{max}} = \frac{F_{\text{s}}S * \frac{\text{max}}{z}}{d I_{z}} \approx \frac{F_{\text{s}}}{A_{\text{lipko}}} = \frac{F_{\text{s}}}{d(h-2t)}$$

在型钢表中可查出 工字钢的 $I_z/S_z^{*max}$ 

槽形、回字形截面梁与工字形截面梁类似。

#### 三、圆截面梁:

#### AB两点:切应力方向与圆周相切;

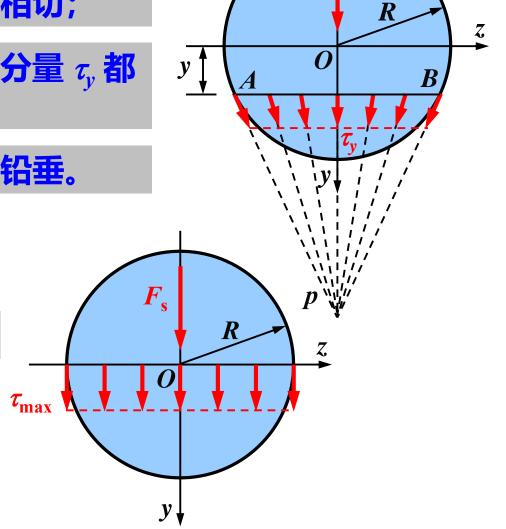
AB弦上各点: 切应力的垂直分量  $\tau_y$  都相等,作用线相交于p点;

#### AB弦中点: 切应力的方向沿铅垂。

$$\tau_{y} = \frac{F_{s}S *_{z}}{b_{AB} I_{z}}$$

#### 最大切应力在中性轴上。

$$S * \max_{z} = \frac{2R^3}{3} \qquad \tau_{\text{max}} = \frac{4}{3} \frac{F_{\text{s}}}{A}$$



#### 四、薄壁圆环截面梁:

#### 切应力沿壁厚均匀分布;

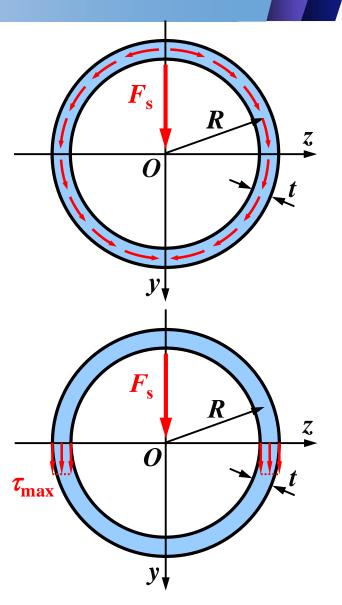
#### 任意一点的切应力方向与圆周相切;

$$\tau = \frac{F_{s}S *_{z}}{2t I_{z}}$$

#### 最大切应力在中性轴上。

$$\tau_{\text{max}} = \frac{F_{\text{s}}S * \frac{\text{max}}{z}}{2t I_{z}} = 2 \frac{F_{\text{s}}}{A}$$

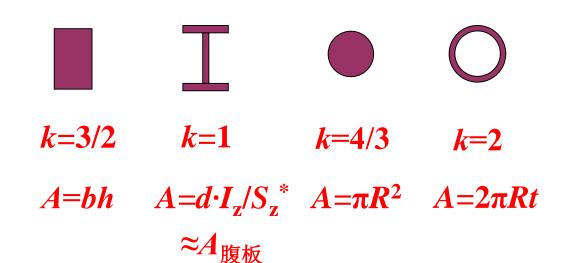
$$A = 2\pi Rt$$



#### 五、切应力强度条件

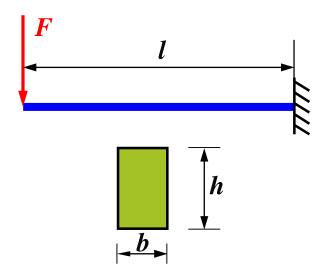
$$\tau_{\max} = k \frac{F_{\rm s}}{A} \le [\tau]$$

$$\sigma_{\max} = \frac{M}{W_z} \leq [\sigma]$$



- (1) 一般细长梁受弯曲变形,只校核正应力强度条件,切应力可以忽略;
- (2) 其他受弯曲变形的构件,一般采用正应力强度条件进行设计,再采用切应力强度条件进行校核。
- (3) 抗剪性能较差材料制成的梁,采用切应力强度条件进行设 计或校核。

#### 例5-5 比较矩形截面悬臂梁的最大正应力和最大切应力。



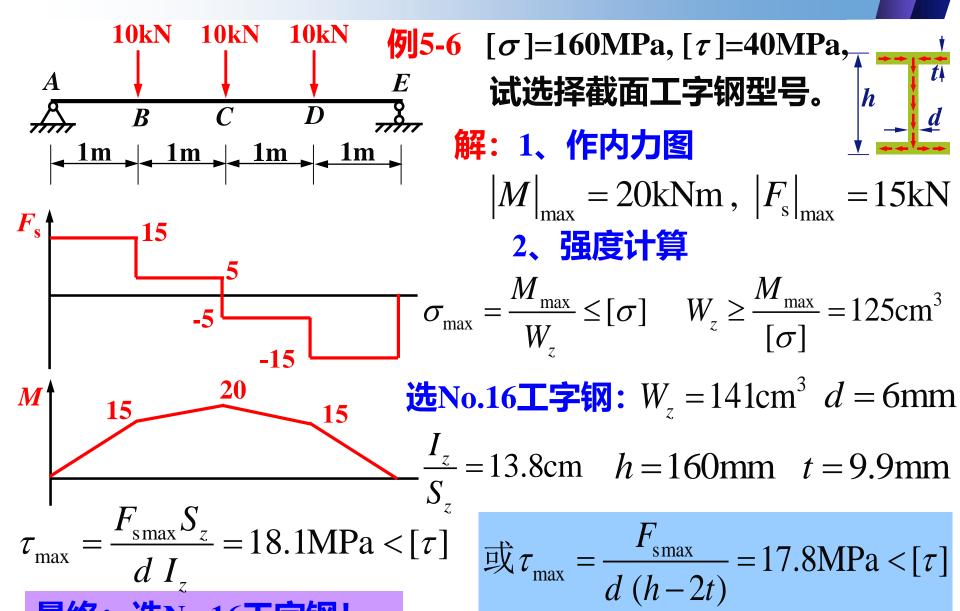
解: 
$$|M|_{\text{max}} = Fl$$
,  $|F_{\text{s}}|_{\text{max}} = F$ 

$$\sigma_{\text{max}} = \frac{6Fl}{bh^2}, \quad \tau_{\text{max}} = \frac{3F}{2bh}$$

$$\frac{\sigma_{\text{max}}}{\tau_{\text{max}}} = \frac{4l}{h}$$

故:对于一般细长梁切应力可以忽略不计。 但以下一些梁,切应力不能忽略:

- 木梁、焊接梁、粘接梁;
- 粗短梁;
- 有较大集中力作用在支座附近。



### 例5-7 L=1m的胶合板,胶面上

的[ $\tau$ ]=3.4MPa, 求: [F],  $\sigma_{\text{max}}$ 

#### 解: 1、作内力图

$$|F_{\rm s}|_{\rm max} = F$$
,  $|M|_{\rm max} = FL$ 

#### 2、弯曲切应力

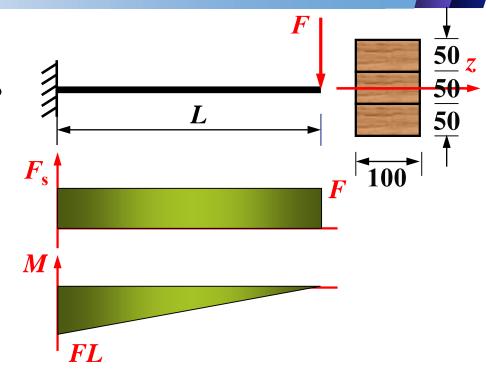
$$\tau = \frac{F_{s}S *_{z}}{b I_{z}} \leq [\tau]$$

$$S *_z = 100 \times 50 \times 50$$

$$= 2.5 \times 10^5 \,\mathrm{mm}^3$$

$$I_z = \frac{bh^3}{12} = 2.81 \times 10^7 \,\mathrm{mm}^4$$

$$[F] = \frac{bI_z[\tau]}{S^*} = 38.2 \text{kN}$$



#### 3、最大弯曲正应力

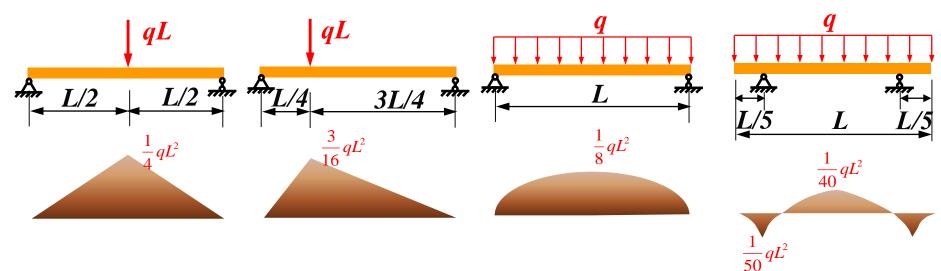
$$\sigma_{\text{max}} = \frac{M_{\text{max}} y_{\text{max}}}{I_z} = 102 \text{MPa}$$

#### 4、讨论: 为何不用二、四合板?

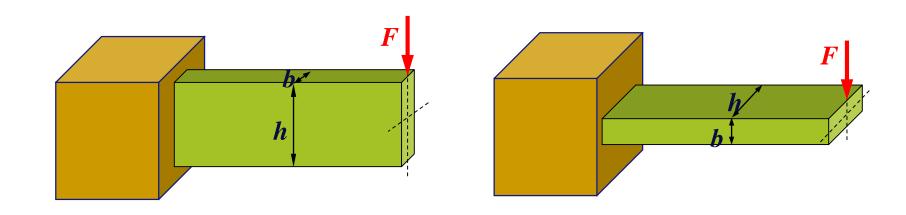
- 目的:保证静强度的前提下,尽可能地节省材料
- 思路: 重点考虑正应力的强度

$$\sigma_{\max} = \frac{M}{W_z} \leq [\sigma]$$

- 措施: 一、支承和载荷的合理安排, 使M 减小;
  - 集中力尽量作用在支座附近;
  - 支承点不要设在梁的两端;
  - 将集中载荷分解为多个小载荷或分布载荷。



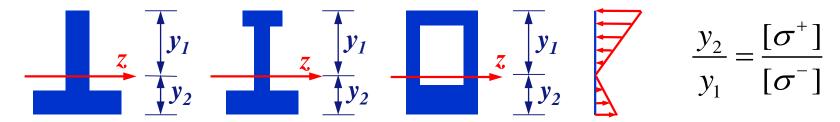
- 二、截面形状的合理设计,使W/A增大;
  - 截面形状:



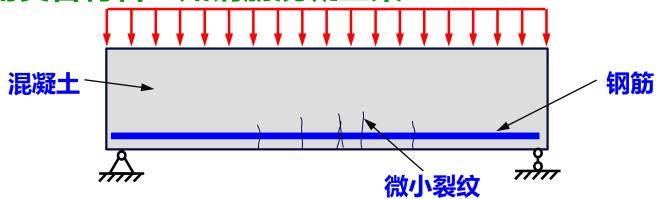
矩形截面梁竖放的弯曲强度比横放高



- 二、截面形状的合理设计,使 W/A 增大;
- 当外载荷方向不确定时,圆截面最佳;
- 若使用塑性材料:  $[\sigma^+] = [\sigma^-]$  , 宜采用上下对称的截面;
- 若使用脆性材料:  $[\sigma^+] < [\sigma^-]$  , 宜采用上下不对称的截面;



• 使用复合材料: 如钢筋混凝土梁



#### 三、等强度梁的使用

- 当梁发生剪切弯曲时,M 随截面位置而变化,若采用等截面梁,即抗弯截面模量 $W_z$ 为常数,此时只有  $|M|_{max}$  位置的横截面上应力达到许用应力[ $\sigma$ ],而其它截面上应力均小于许用应力[ $\sigma$ ]。不科学!
- 可以采用变截面梁,即  $W_Z$ 随截面位置而变化:弯矩M大时,抗弯截面模量 $W_Z$ 亦大;反之亦然。
- 等强度梁:梁所有截面上的最大正应力均相等,都等于许用应力[σ]。

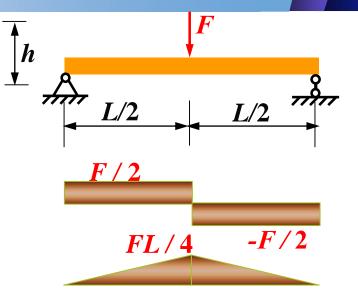
$$\sigma(x) = \frac{|M(x)|}{W_z(x)} = [\sigma] \qquad \qquad W_z(x) = \frac{|M(x)|}{[\sigma]}$$

例5-8 已知:  $F, L, [\sigma], [\tau],$ 

试设计等强度梁的截面尺寸。

解: 
$$M(x) = \frac{Fx}{2}$$
  $(0 \le x \le \frac{l}{2})$   $F_s = \frac{F}{2}$ 





#### 一、若截面高度 h 不变:

$$W(x) = b(x)h^2 / 6$$

$$b(x) = \frac{3F}{[\sigma]h^2}x$$

$$\tau_{\text{max}} = \frac{3}{2} \frac{F_{\text{s}}}{A} = \frac{3}{2} \frac{F/2}{bh} \le [\tau]$$

$$b \ge \frac{3F}{4[\tau]h}$$

#### 二、若截面宽度 b 不变:

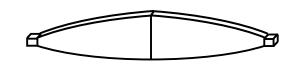
$$W(x) = bh(x)^2 / 6$$

$$h(x) = \sqrt{\frac{3F}{[\sigma]b}}x$$

$$\tau_{\text{max}} = \frac{3}{2} \frac{F_{\text{s}}}{A} = \frac{3}{2} \frac{F/2}{bh} \le [\tau]$$

$$h \ge \frac{3F}{4[\tau]b}$$

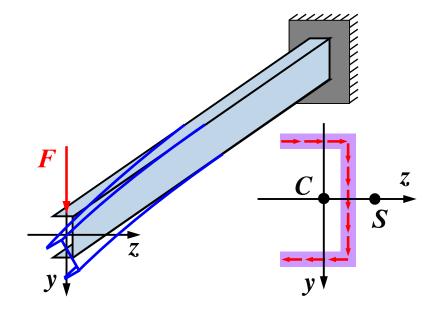




#### 5-6 剪切中心简介\*

对于薄壁截面,切应力方向必须与平行于截面周边的切线方向。

以薄壁槽形截面为例,当横向力 F 作用在截面形心 C 时,由于与 切应力的合力方向不一致,会产 生一个力偶,此时梁除了发生弯 曲变形外,还将发生扭转变形。



保证梁只发生弯曲变形而不发生扭转变形的载荷作用点S,称为剪切中心或弯曲中心。

对称结构剪切中心与形心重合。对于非对称实心截面,剪切中心与形心很接近,且抗扭刚度大,故可不考虑其扭转变形。

对于非对称薄壁截面,因其抗扭刚度较小,确定其剪切中心 S ,并使外力作用线尽可能靠近剪切中心,是很有意义的。

#### 5-6 剪切中心简介\*

#### 例5-9 槽型截面梁,在垂直方向上受外力作用发生平 面弯曲,试确定剪切中心的位置。

解:剪切中心位于z轴,假设F。通过剪切中心S

#### 根据S的定义,三个合力对S的合力偶矩应为零,故有

$$F_2 e - F_1 \frac{h}{2} - F_3 \frac{h}{2} = 0$$
  $F_1 = F_3$   $e = \frac{hF_1}{F_2}$ 

#### 上下翼缘上的切应力

$$F_{4} = \int_{A^{*}} \sigma dA = \int_{A^{*}} \frac{M \xi}{I_{z}} dA = \frac{MS_{z}^{*}}{I_{z}} \qquad F_{5} = \frac{(M + dM)S_{z}^{*}}{I_{z}}$$

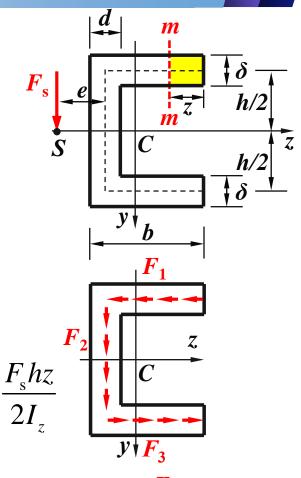
$$F_{6} = \tau_{z} \delta dx \qquad F_{4} + F_{6} = F_{5} \Rightarrow \tau_{z} = \frac{F_{s}S_{z}^{*}}{\delta I_{z}} = \frac{F_{s}}{\delta I_{z}} \cdot \frac{h}{2} z \delta = \frac{F_{s}hz}{2I_{z}}$$

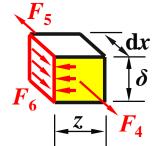
上下翼缘切应力的合力 
$$F_1 = \int_0^b \tau_z \delta dz = \frac{F_s \delta h b^2}{4I_z}$$

#### 腹板上切应力的合力 $F_2 = F_s$

$$F_2 = F_s$$

剪切中心的位置 
$$e = \frac{hF_1}{F_2} = \frac{\delta h^2 b^2}{4I_z}$$





#### 5-6 剪切中心简介\*

例5-10 开口薄壁圆环截面梁,在垂直方向上受外力 作用发生平面弯曲,试确定剪切中心的位置。

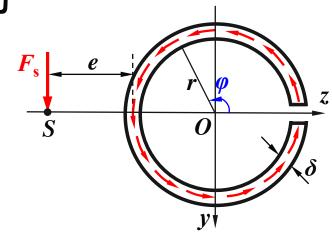
解: 剪切中心位于z轴,假设F。通过剪切中心S

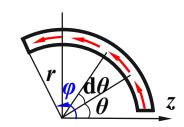
圆心角为
$$\varphi$$
处的切应力 
$$\tau_{\varphi} = \frac{F_{s}S_{z}^{*}}{\delta I_{z}}$$

$$I_z = \frac{1}{2}I_p = \frac{1}{2}\int \rho^2 dA = \frac{1}{2}\int_{r-\delta/2}^{r+\delta/2} \rho^2 2\pi r d\rho = \pi r^3 \delta$$

$$S_z^* = \int_{A^*} y dA = \int_0^{\varphi} r \sin \theta \cdot \delta r d\theta = r^2 \delta (1 - \cos \varphi)$$

$$\tau_{\varphi} = \frac{F_{\rm s}(1 - \cos\varphi)}{\pi r \delta}$$





#### 剪切中心的位置

$$F_{s}(e+r) = \sum f \cdot r = \int_{l} \tau_{\varphi} dA \cdot r = 2 \int_{0}^{\pi} \tau_{\varphi} \cdot \delta r d\varphi \cdot r = 2 \int_{0}^{\pi} \frac{F_{s} r (1 - \cos \varphi)}{\pi} d\varphi = 2 F_{s} r$$

最终得到 
$$e=r$$

## 基本解题思路

# 

$$\sigma = \frac{M}{I_z} y$$

$$\tau = \frac{F_s S_z^*}{b I_z}$$

$$\sigma_{max} = \frac{M}{W_z} \le [\sigma]$$

$$\tau = \frac{F_s S_z^*}{A} \le [\tau]$$

$$\tau_{max} = k \frac{F_s}{A} \le [\tau]$$
次要

圆形

## 变形 (下节课介绍)

**製形 矩形**

$$I_z = \frac{\pi D^4}{64} (1 - \alpha^4) \qquad I_z = \frac{bh^3}{12}$$

$$W_z = \frac{\pi D^3}{32} (1 - \alpha^4) \qquad W_z = \frac{bh^2}{6}$$

#### 第五章的基本要求

- 1. 明确平面弯曲、纯弯曲和剪切弯曲的概念;
- 2. 了解梁弯曲正应力和切应力计算公式的推导过程,明确中性轴,中性层等概念;
- 3. 熟练掌握梁弯曲正应力的计算,建立弯曲正应力强度条件,并利用强度条件进行有关计算;
- 4. 掌握矩形截面、其它常见截面梁切应力的计算及切应力在横截面上的分布规律,掌握如何建立相应的强度条件;
- 5. 了解提高梁强度的一些主要措施。

## 今日作业

5-16, 5-18

5-16题提示: 先计算下边缘正应力、线应变, 再积分得到伸长量。

