

工程力学 一条人章 私向战件与压缩



▶ 泊松 (1781-1840)

西莫恩·德尼·泊松是法国数学家、几何学家和物理学家。1798年入巴黎综合工科学校,成为拉格朗日、拉普拉斯的得意门生1806年任该校教授(21岁),1812年当选为巴黎科学院院士(31岁)……



泊松定理、泊松公式、泊松方程、泊松分布、泊松过程、 泊松积分、泊松级数、泊松变换、泊松代数、<mark>泊松比</mark>、泊 松流、泊松核、泊松括号、泊松稳定性、泊松积分表示、 泊松求和法......



工程力学

- → 1833年,格林研究电磁波在弹性介质表面上的反射与 折射时,首次用能量法证明,各向同性弹性材料的 应变能函数中应当包括两个弹性常数。
- 许多人通过试验来验证泊松比为1/4的理论结论 维尔泰姆(1848): 试验结果表明μ接近1/3;
 基尔霍夫(1859): 测出了三种钢材和两种黄铜,μ≠1/4;
 科尔纽(1869): 光学干涉法测出玻璃μ=0.237;
- → 1879年,马洛克测出了一系列材料的泊松比,指出泊松 比是独立的材料常数,否定了单常数理论。

工程力学 一条人章 私向私件与压缩



- ▶ 关于泊松比
- → 1821年,纳维首次用分子理论研究各向同性弹性体的 平衡问题,其基本方程中只包含一个弹性常数。
- → 1825年,柯西把纳维的理论推广到各向异性弹性体, 当退化到各向同性弹性体时得到两个弹性常数。但柯 西认为纳维的单常数理论才是正确的。
- → 1829年,泊松用纳维—柯西方法讨论板的平衡问题时 指出,各向同性弹性杆受到单向拉伸,产生纵向应 变,同时会联带产生横向收缩,此横向应变为-με_x, 并证明μ=1/4。纳维—柯西—油松的单常数理论

10

工程力学 一多人常和向单件与压缩



典型材料常数

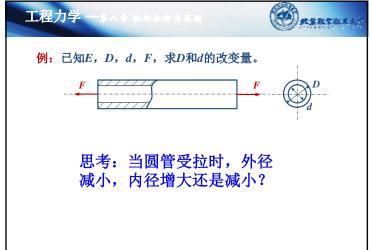
弹性常数	钢与合金钢	铝合金	铜	铸铁	木(顺纹)
E/GPa	200-220	70-72	100-120	80-160	8-12
μ	0.25- 0.30	0.26- 0.34	0.33- 0.35	0.23- 0.27	

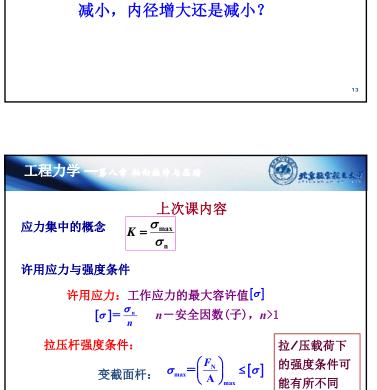
对于各向同性材料,三个材料常数存在如下关系;

$$G = \frac{E}{2(1+\mu)}$$

12

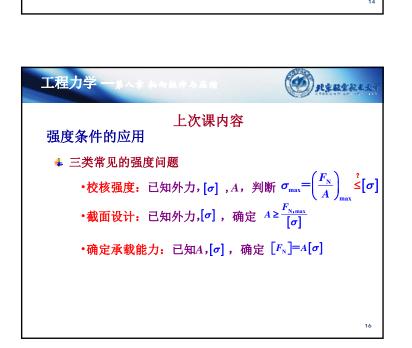
(D) ngagaga





等截面杆: $\frac{F_{N,max}}{A} \leq [\sigma]$

(因材料而异)

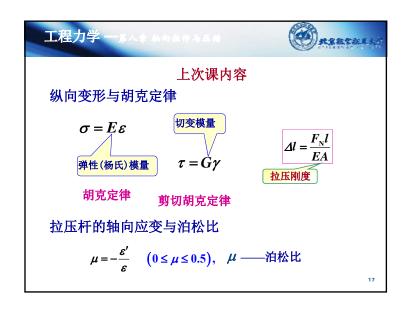


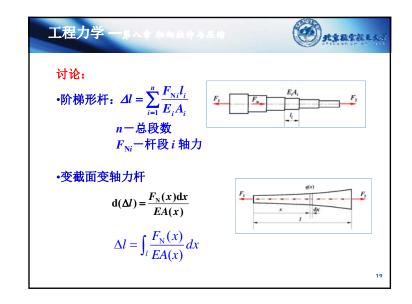
工程力学 -

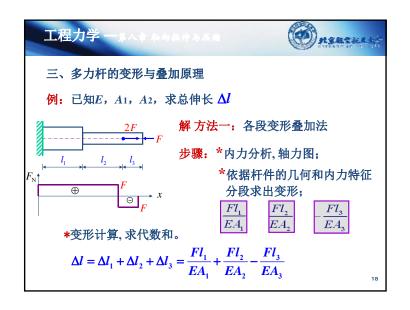
例:已知E, D, d, F, 求D和d的改变量。

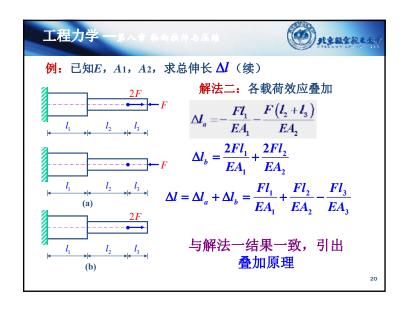
 $\mathscr{E} : \varepsilon = \frac{\sigma}{E} = \frac{F}{AE} = \frac{4F}{\pi \left(D^2 - d^2\right)E} \quad \varepsilon' = -\mu \varepsilon = -\frac{4\mu F}{\pi \left(D^2 - d^2\right)E}$

 $\Delta d = \varepsilon' d = -\frac{4\mu F d}{\pi (D^2 - d^2)E} \qquad \Delta D = \varepsilon' D = -\frac{4\mu F D}{\pi (D^2 - d^2)E}$









工程力学 一条人章 私向总仲与压角



叠加原理: 几个载荷同时作用所产生的 总效果,等于各载荷单独作用产生的效 果的总和。

叠加原理的适用范围

- *材料线弹性
- *小变形
- *结构几何线性

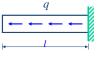
21



工程力学 一第八章 特向教件与压缩

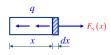


- 例:已知 q,l,E,A,求 $\Delta l=?$
- 等轴力、等截面杆的伸长
- 等轴力、非等截面杆的伸长
- 非等轴力、等截面杆的伸长



解: 距端点x处截面的轴力为

$$F_{\rm N}(x) = qx$$



dx 微段伸长

$$d\left(\Delta l\right) = \frac{F_{N}(x)dx}{EA} = \frac{qxdx}{EA}$$

总伸长为

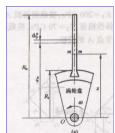
$$\Delta l = \int_0^l d\left(\Delta l\right) = \int_0^l \frac{qxdx}{EA} = \frac{ql^2}{2EA}$$

各段变形叠加法

工程力学 一条人常 私向益仲与压敛



例:图示涡轮叶片,已知 A,E,ρ ,角速度 ω ,求叶片横截m-m面上的正应力与轴向变形。



解:1、叶片的外力(轴力)

作用于微段 dξ上的离心力为

$$dF(\xi) = \xi \omega^2 dm = \omega^2 \rho A \xi d\xi$$

$$q(\xi) = dF(\xi)/d\xi = \omega^2 \rho A \xi$$

2、叶片的内力与应力

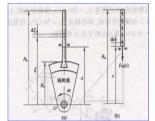
$$F_N(x) = \int_{x}^{R_0} q(\xi) d\xi = \int_{x}^{R_0} \omega^2 \rho A \xi d\xi = \frac{\omega^2 \rho A}{2} (R_0^2 - x^2)$$

工程力学 一条人常 福向单件与压缩



2、叶片的内力与应力

$$F_N(x) = \int_x^{R_0} q(\xi) d\xi = \int_x^{R_0} \omega^2 \rho A \xi d\xi = \frac{\omega^2 \rho A}{2} (R_0^2 - x^2)$$



- $\sigma(x) = \frac{\omega^2 \rho}{2} \left(R_0^2 x^2 \right)$
- 3、叶片的变形

$$dx$$
 微段: $d(\Delta l) = \frac{F_N(x)dx}{FA}$

总伸长:
$$\Delta l = \int_{R_i}^{R_0} \frac{F_N(x)}{EA} dx = \frac{\omega^2 \rho}{6E} \left(2R_0^3 - 3R_0^2 R_i + R_i^3 \right)$$

24

工程力学 一条人常 单向单件与压缩



关于桁架的节点位移

- 回顾理想桁架的特征
- 1. 节点抽象为光滑铰链
- 2. 桁架中的杆件为二力杆件 拉压杆
- 3 外力(载荷及约束力)都作用于节点上
- 桁架的节点位移

桁架的节点为多个杆件的连接点,其位移同时受多个杆件 的移动(平动+转动)和变形(伸长或缩短)的制约。

25

工程力学 — F

