



21 世纪高等院校经典教材同步辅导
ERSHIYISHIJIGAODENGYUANXIAOJINGDIANJIAOCAITONGBUFUDAO

材料力学(第五版) 全程导学及习题全解(I)

主编/李志萍



中国时代经济出版社
China Modern Economic Publishing House

材料力学(第五版) 全程导学及习题全解(I)

主编/李志萍

图书在版编目(CIP)数据

材料力学(第五版)全程导学及习题全解. I / 李志萍主编. —北京:

中国时代经济出版社, 2012.1

(21 世纪高等院校经典教材同步辅导)

ISBN 978-7-5119-1021-9

I. ①材… II. ①李… III. ①材料力学—高等学校—教学参考资料

IV. ①TB301

中国版本图书馆 CIP 数据核字 (2011) 第 274935 号

书 名: 材料力学(第五版)全程导学及习题全解(I)

作 者: 李志萍

出版发行: 中国时代经济出版社

社 址: 北京市丰台区玉林里 25 号楼

邮政编码: 100069

发行热线: (010)68320825 83910219

传 真: (010)68320634 68320584

网 址: www.cmepub.com.cn

电子邮箱: zgsgdjj@hotmail.com

经 销: 各地新华书店

印 刷: 北京市昌平百善印刷厂

开 本: 787×1092 1/16

字 数: 360 千字

印 张: 21.75

版 次: 2012 年 9 月第 1 版

印 次: 2012 年 9 月第 1 次印刷

书 号: ISBN 978-7-5119-1021-9

定 价: 36.00 元

本书如有破损、缺页、装订错误,请与本社发行部联系更换

版权所有 侵权必究

前 言

本书是孙训方等主编的普通高等教育“十五”国家级规划教材《材料力学（I）》（第五版）的配套辅导用书。各章均由知识要点概述、典型例题分析与讲解、思考题解答和习题全解四部分内容组成。知识要点概述部分是对本章知识的归纳和总结，有助于读者对重点知识的巩固与理解；典型例题分析与讲解部分，作者精选了一些具有一定代表性的典型例题并进行讲解；思考题解答部分可以帮助读者深入理解本章的基本概念；习题全解部分对课后习题做了详细的解答。本书可以作为工科类专业大学本科、专科、专升本学生的学习辅导用书，也可以作为相关专业硕士研究生入学考试的复习资料。

本书由李志萍主编，各章节内容分别由以下同志编写：第一、二、七章由王永跃编写；第三、四章及附录 I 由李志萍编写；第五、六章由王瑞凤编写；第八、九章由王跃龙编写。

王永跃教授对书稿进行了审阅，并提出了许多宝贵的修改意见，在此致以诚挚的感谢！

同时对《材料力学（I）》（第五版）教材的作者孙训方、方孝淑、关来泰、胡增强、郭力、江晓禹等老师表示衷心的感谢！

由于编写时间仓促，书中难免存在疏漏和不妥之处，恳请广大读者提出宝贵意见！

编 者

2012 年 6 月

目 录

第一章 绪论及基本概念	1
本章知识要点概述	1
第二章 轴向拉伸和压缩	3
本章知识要点概述	3
典型例题分析与讲解	7
思考题解答	9
习题全解	15
第三章 扭 转	35
本章知识要点概述	35
典型例题分析与讲解	37
思考题解答	40
习题全解	46
第四章 弯曲应力	62
本章知识要点概述	62
典型例题分析与讲解	66
思考题解答	70
习题全解	79
第五章 梁弯曲时的位移	131
本章知识要点概述	131
典型例题分析与讲解	132
思考题解答	133
习题全解	140
第六章 简单的超静定问题	172
本章知识要点概述	172
典型例题分析与讲解	172
思考题解答	175
习题全解	179
第七章 应力状态和强度理论	204
本章知识要点概述	204

典型例题分析与讲解	208
思考题解答	210
习题全解	218
第八章 组合变形及连接部分的计算	246
本章知识要点概述	246
典型例题分析与讲解	250
思考题解答	253
习题全解	260
第九章 压杆稳定	294
本章知识要点概述	294
典型例题分析与讲解	296
思考题解答	297
习题全解	303
附录 I 截面的几何性质	320
本章知识要点概述	320
典型例题分析与讲解	323
思考题解答	325
习题全解	328

第一章 绪论及基本概念

本章知识要点概述

一、材料力学的任务

为了保证整个结构或机械的正常工作，构件必须具有足够的强度、刚度且满足稳定性要求。材料力学的任务是在满足强度、刚度和稳定性要求的前提下，尽可能合理的选择材料、确定截面的形状和尺寸，为构件设计提供必要的理论基础和计算方法。

二、变形固体的基本假设

1. 连续性假设：认为组成固体的物质毫无空隙地充满了固体的整个几何空间。
2. 均匀性假设：认为固体内各点处的力学性质是相同的。
3. 各向同性假设：认为材料沿不同方向具有相同的力学性质。
4. 小变形假设：变形与本身的尺寸相比很小。

材料力学的研究对象是连续、均匀、各向同性的变形固体，且大多数情况下是在弹性范围内的小变形问题。

三、构件变形的基本形式及其受力和变形特点

1. 轴向拉伸或压缩

在一对作用线与直杆轴线重合且大小相等的外力作用下，直杆的主要变形是长度的改变 [图 1-1 (a), (b)]。

2. 剪切

在一对相距很近的大小相等、方向相反的横向外力作用下，杆件的横截面将沿外力方向发生错动 [图 1-1 (c)]。

3. 扭转

在一对大小相等、方向相反、位于垂直杆轴线的两平面内的力偶作用下，杆的任意两横截面将发生相对转动 [图 1-1 (d)]。

4. 弯曲

在一对大小相等、方向相反、位于杆的纵向平面内的力偶作用下，杆件将在纵向平面

内发生弯曲变形 [图 1-1 (e)]。

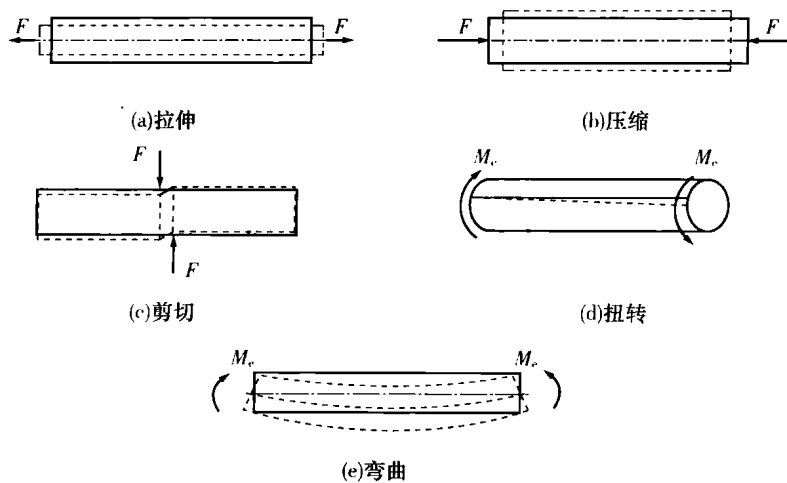


图 1-1

第二章 轴向拉伸和压缩

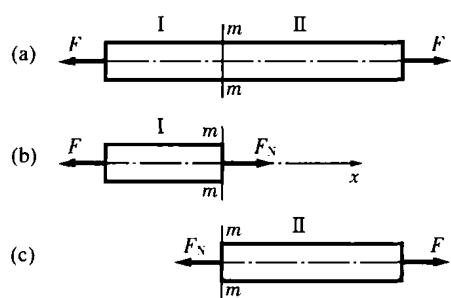
本章知识要点概述

一、轴向拉伸和压缩的概念

在一对作用线与直杆轴线重合且大小相等的外力作用下，直杆在轴线方向发生拉伸（或压缩）变形，与轴线垂直方向发生缩短（或伸长）变形 [图 1-1 (a), (b)]。

二、内力·截面法·轴力及轴力图

内力：在外力作用下，构件内部各质点间的相对距离发生改变而引起的附加相互作用力，称为“附加内力”，简称内力。如图 2-1 所示，用截面法求内力的步骤为：

- 
- (1) 在需要求内力的截面处，将杆件截成两部分；
 - (2) 取某一部分为脱离体，用内力代替另一部分对其的作用；
 - (3) 建立脱离体的平衡条件，并求该截面的内力。

轴力：轴向拉压时，杆件横截面上内力的合力的作用线与杆件轴线重合，称为轴力，用 F_N 表示。

图 2-1

规定当杆件轴向伸长时轴力为正，称为拉力；当杆件轴向缩短时轴力为负，称为压力。作轴力图的步骤为：以杆的端点为坐标原点，取平行杆轴线的坐标轴为 x 轴，称为基线，其值代表截面位置，取 F_N 轴为纵坐标轴，其值代表对应截面的轴力值。正值绘在基线上方，负值绘在基线下方。

三、应力·拉（压）杆内的应力

1. 应力的概念

应力是截面上一点处分布内力的集度。

总应力确切地反映了 K 点内力分布的强弱程度，也是一个矢量。

$$p = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta F}{\Delta A} \quad (2-1)$$

正应力为总应力垂直于截面的应力分量

$$\sigma = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta F_N}{\Delta A} \quad (2-2)$$

切应力为总应力相切于截面的应力分量

$$\tau = \lim_{\Delta A \rightarrow 0} \frac{\Delta F_S}{\Delta A} \quad (2-3)$$

2. 拉（压）杆横截面上的应力

根据平面假设，杆件的任一横截面变形后仍保持为平面且仍垂直于杆的轴线。横截面上各点处的正应力都相等。而轴力为分布内力的合力，所以有

$$F_N = \int_A \sigma dA = \sigma \int_A dA = \sigma A$$

于是得到拉（压）杆横截面上的正应力的计算公式

$$\sigma = \frac{F_N}{A} \quad (2-4)$$

3. 拉（压）杆斜截面上的应力

斜截面上的总应力为

$$p_\alpha = \frac{F_\alpha}{A_\alpha} = \frac{F}{A} \cos \alpha = \sigma \cos \alpha \quad (2-5)$$

总应力可以分解为沿截面法线方向的正应力 σ_α 和沿截面切线方向的切应力 τ_α （图 2-2），它们分别为

$$\sigma_\alpha = p_\alpha \cos \alpha = \sigma \cos^2 \alpha \quad (2-6)$$

$$\tau_\alpha = p_\alpha \sin \alpha = \frac{1}{2} \sigma \sin 2\alpha \quad (2-7)$$

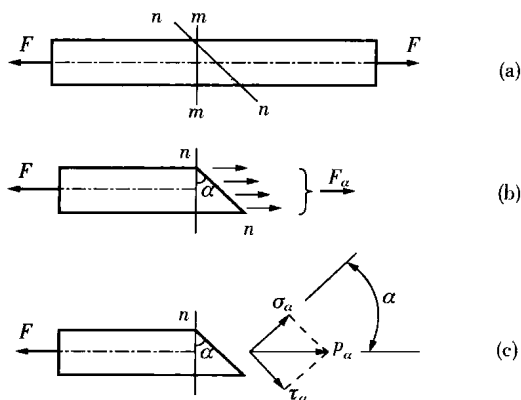


图 2-2

四、拉（压）杆的变形·胡克定律

图 2-3 为轴向拉杆，杆件的纵向伸长和横向缩短分别为

$$\Delta l = l_1 - l$$

$$\Delta d = d_1 - d$$

线应变指单位长度的伸长或缩短，用 ϵ 表示。

拉（压）杆的纵向线应变和横向线应变分别为

$$\epsilon = \frac{\Delta l}{l} \quad (2-8)$$

$$\epsilon' = \frac{\Delta d}{d} \quad (2-9)$$

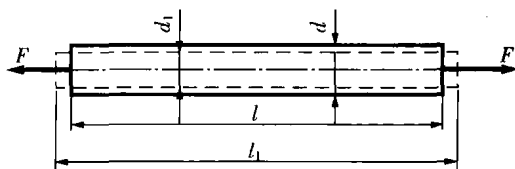


图 2-3

胡克定律为

$$\Delta l = \frac{F_N l}{EA} \text{ 或 } \epsilon = \frac{\sigma}{E} \quad (2-10)$$

其适用于材料在线弹性变形范围内，其中 E 称为弹性模量， EA 称为杆的抗拉（压）刚度。横向线应变与纵向线应变之间保持一定的比例关系

$$\epsilon' = -\nu \epsilon \quad (2-11)$$

其中 ν 称为泊松比。

五、拉（压）杆内的应变能

应变能是随着弹性变形而改变的能量。对于轴向拉伸的杆件，有

$$V_\epsilon = \frac{F_N^2 l}{2EA} \quad (2-12)$$

应变能密度即单位体积的应变能为

$$v_\epsilon = \frac{E\epsilon^2}{2} \quad (2-13)$$

六、材料在拉伸和压缩时的力学性能

1. 低碳钢拉伸时的力学性能

低碳钢的变形分为四个阶段（图 2-4）：

弹性阶段：卸除荷载后可以恢复原长，应力与应变成正比。最高点的应力为材料的比例极限 σ_p ，弹性阶段的最高点的应力值为材料的弹性极限 σ_e 。

屈服阶段：超过弹性极限以后，应力变化不大，应变急剧地增加的阶段，该阶段的最低应力值为材料的屈服极限 σ_s 。

强化阶段：应力经过屈服阶段后，由于材料在塑性变形过程中不断发生强化，使试件主要产生塑性变形，应力达到最大值，称为其强度极限 σ_b 。

局部变形阶段：当应力达到强度极限后，试件某一段内的横截面面积显著地收缩，出现“颈缩”现象，最后导致试件在颈缩处断裂。

伸长率是衡量材料塑性的一个重要指标，

$$\delta = \frac{\Delta l_1}{l} \times 100\% \quad (2-14)$$

断面收缩率是衡量塑性性质好坏的另一个重要指标，

$$\psi = \frac{A - A_1}{A} \times 100\% \quad (2-15)$$

式中， A_1 表示试样在拉断后断口处的最小横截面面积。

2. 低碳钢压缩时的力学性能

低碳钢在压缩时，其弹性模量、弹性极限及屈服极限等值与拉伸时基本相同，但过了屈服阶段后，由于试件的横截面面积越压越大，试件不可能产生断裂，所以低碳钢试件的压缩强度极限无法测定。

七、强度条件·安全因数·许用应力

材料在拉伸（压缩）时的许用应力为

$$[\sigma] = \frac{\sigma_u}{n} \quad (2-16)$$

其中， σ_u 为材料的极限应力， n 为安全系数。

对于塑性材料有

$$[\sigma] = \frac{\sigma_s}{n_s} \quad (2-17)$$

对于脆性材料有

$$[\sigma] = \frac{\sigma_b}{n_b} \quad (2-18)$$

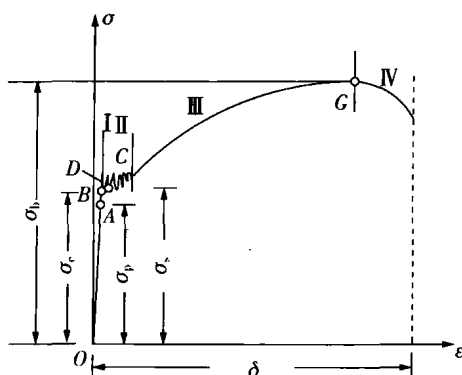


图 2-4

式中, σ_s 为塑性材料的屈服极限, σ_b 为脆性材料的强度极限, n_s 和 n_b 分别为塑性材料和脆性材料的安全因数。

为了确保拉(压)杆件不致因强度不足而破坏, 其强度条件为

$$\sigma_{\max} = \frac{F_{N, \max}}{A} \leq [\sigma] \quad (2-19)$$

强度条件可以解决下列三种强度计算问题:

(1) 强度校核 已知荷载、杆件尺寸及材料的许用应力, 根据式(2-19)检验杆件能否满足强度条件。

(2) 截面选择 已知荷载及材料的许用应力, 按强度条件选择杆件的横截面面积或尺寸, 即确定杆件所需的最小横截面面积。将式(2-19)改写为

$$A \geq \frac{F_{N, \max}}{[\sigma]} \quad (2-20)$$

(3) 确定许用荷载 已知杆件的横截面面积及材料的许用应力, 确定许用荷载。先由式(2-19)确定最大轴力, 即

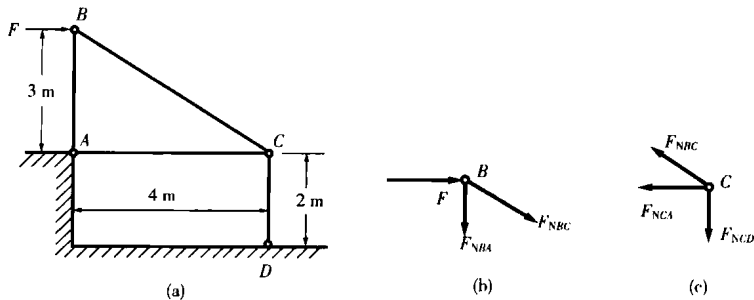
$$F_{N, \max} \leq [\sigma]A \quad (2-21)$$

八、应力集中

应力集中是由杆件截面骤然变化(或几何外形局部不规则)而引起的局部应力骤增现象。

典型例题分析与讲解

例 2-1 在图(a)结构中, 所有各杆都是钢制的, 横截面面积均等于 $3 \times 10^{-3} \text{ m}^2$, 力 $F=100 \text{ kN}$ 。求各杆的应力。



例题 2-1 图

【解】 (1) 以节点 B 为脱离体 [图(b)], 由节点 B 的平衡方程

$$\sum F_x = 0, \quad F + F_{NBC} \times \frac{4}{5} = 0$$

$$\sum F_y = 0, \quad -F_{NBA} - F_{NBC} \times \frac{3}{5} = 0$$

得

$$F_{NBC} = -125 \text{ kN (压)}, F_{NBA} = 75 \text{ kN (拉)}。$$

(2) 以节点 C 为脱离体 [图 (c)], 由节点 C 的平衡方程

$$\sum F_x = 0, \quad -F_{NCA} - F_{NBC} \times \frac{4}{5} = 0$$

$$\sum F_y = 0, \quad F_{NBC} \times \frac{3}{5} - F_{NCD} = 0$$

得

$$F_{NCA} = 100 \text{ kN (拉)}, F_{NCD} = -75 \text{ kN (压)}。$$

(3) 各杆的应力

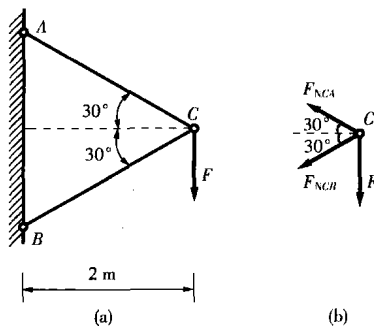
$$BC \text{ 杆: } \sigma_{BC} = \frac{F_{NBC}}{A} = \frac{-125 \times 10^3}{3 \times 10^{-3}} = -41.7 \text{ MPa}$$

$$BA \text{ 杆: } \sigma_{BA} = \frac{F_{NBA}}{A} = \frac{75 \times 10^3}{3 \times 10^{-3}} = 25 \text{ MPa}$$

$$CA \text{ 杆: } \sigma_{CA} = \frac{F_{NCA}}{A} = \frac{100 \times 10^3}{3 \times 10^{-3}} = 33.3 \text{ MPa}$$

$$CD \text{ 杆: } \sigma_{CD} = \frac{F_{NCD}}{A} = \frac{-75 \times 10^3}{3 \times 10^{-3}} = -25 \text{ MPa}。$$

例 2-2 图 (a) 中三角架 ABC 由 AC 和 BC 二杆组成。杆 AC 由两根 No. 12. 6 的槽钢组成, 许用应力 $[\sigma] = 160 \text{ MPa}$; 杆 BC 为一根 No. 22a 的工字钢, 许用应力 $[\sigma] = 100 \text{ MPa}$ 。求荷载 F 的许可值 $[F]$ 。



例题 2-2 图

【解】 (1) 取节点 C 为脱离体 [图 (b)], 由节点 C 的平衡方程

$$\sum F_x = 0, \quad -F_{NCA} \cos 30^\circ - F_{NCB} \cos 30^\circ = 0$$

$$\sum F_y = 0, \quad F_{NCA} \sin 30^\circ - F_{NCB} \sin 30^\circ - F = 0$$

得

$$F_{NCA} = F(\text{拉}), F_{NCB} = -F(\text{压})。$$

(2) 分别由强度条件求两杆的许用轴力

对于 AC 杆, 许用轴力为

$$\begin{aligned} [F_{NCA}] &= [\sigma]_{AC} A_{AC} = 160 \times 10^6 \times 15.69 \times 10^{-4} \times 2 \\ &= 502.4 \text{ kN} \end{aligned}$$

对于 BC 杆, 轴力为压力, 取绝对值, 则许用轴力为

$$[F_{NCB}] = [\sigma]_{BC} A_{BC} = 100 \times 10^6 \times 42 \times 10^{-4} = 420 \text{ kN}。$$

(3) 确定许用荷载

由 AC 杆的许用轴力得

$$[F]_1 = [F_{NCA}] = 502.4 \text{ kN}$$

由 BC 杆的许用轴力得

$$[F]_2 = [F_{NCB}] = 420 \text{ kN}$$

因此, 结构中荷载 F 的许用值为

$$[F] = 420 \text{ kN}。$$

思考题解答

2-1 试论证杆件横截面上各点处的正应力若相等, 则截面上法向分布内力的合力必通过横截面的形心。反之, 法向分布内力的合力虽通过横截面的形心, 但正应力在横截面上各点处却不一定相等。

【证明】 有任意横截面的杆件, 形心位于 O 点, 如思考题 2-1 解图 (a)。设该横截面的法向分布内力的合力为 F , 位于点 (z_0, y_0) 处, 由合力矩定理得

$$Fz_0 = \int_A \sigma dA \cdot z = \sigma \int_A z dA$$

即

$$z_0 = \frac{\sigma \int_A z dA}{F} = \frac{\int_A z dA}{A}$$

而截面形心的 z 坐标为

$$z_c = \frac{\int_A z dA}{A} = 0$$

因此

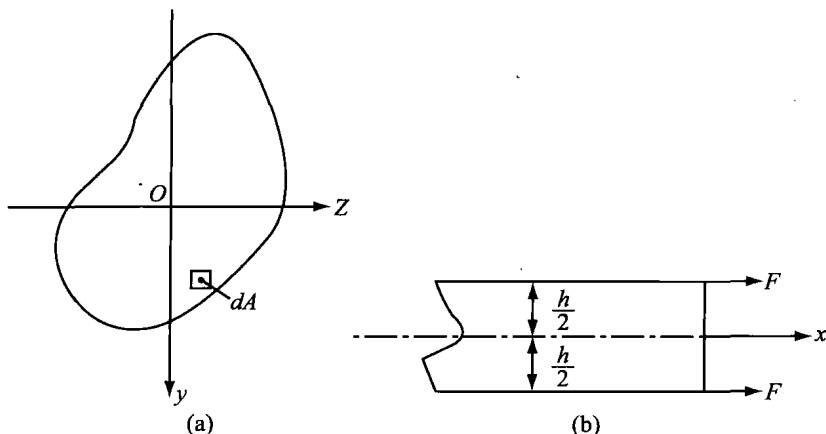
$$z_0 = 0$$

同理, 得

$$y_0 = 0$$

说明当横截面上各点处的正应力相等时, 截面上法向分布内力的合力必能通过横截面的形心。

如思考题 2-1 解图 (b), 合力作用线过截面形心, 但是正应力在横截面上不是均匀的。



思考题 2-1 解图

2-2 横截面积为 A , 单位长度重量为 q 的无限长弹性杆, 自由放在摩擦系数为 f 的粗糙表面上, 如图所示。试求欲使该杆在端点产生位移 δ 时所需的力 F 。已知杆的弹性模量为 E 。



思考题 2-2 图

【解】 作该无限长弹性杆的轴力图, 见思考题 2-2 解图。在 AB 段内距 A 端 x 的横截面上的轴力为

$$F_N = F - qfx$$

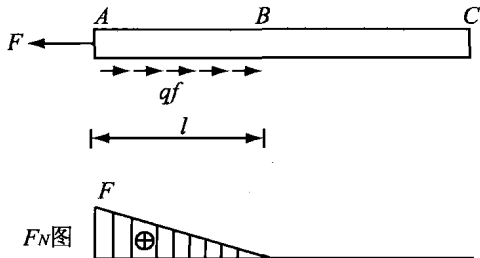
在距 A 端 l 的 B 处轴力为零,

$$F - qfl = 0$$

得

$$l = \frac{F}{qf}$$

杆件 AB 段内的伸长量为



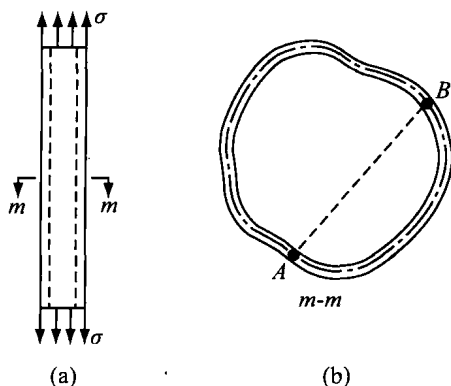
思考题 2-2 解图

$$\delta = \int_0^l \frac{F - qfx}{EA} dx = \frac{Fl - \frac{1}{2}qfl^2}{EA} = \frac{\frac{F^2}{qf} - \frac{F^2}{2qf}}{EA} = \frac{F^2}{2EAqf}$$

得

$$F = \sqrt{2\delta EAqf}$$

2-3 受轴向拉伸的闭合薄壁截面杆如图所示。已知 A、B 两点间的距离 a ，材料的弹性常数 E 、 ν 。试证明两点间距离的改变量为 $\Delta_{AB} = -\nu\sigma a/E$ 。



思考题 2-3 图

【证明】 轴向拉伸杆件的横向线应变为

$$\epsilon' = -\nu\epsilon = -\nu \frac{\sigma}{E}$$

A、B 两点间距离的改变量为

$$\Delta_{AB} = a\epsilon' = -\frac{\nu a\sigma}{E}$$

2-4 试论述为什么轴向拉（压）杆斜截面上的应力是均匀分布的？

【解】 根据轴向拉（压）实验，相互平行的两个斜截面间的纵向纤维变形情况相同，因此斜截面上的应力是均匀分布的。

2-5 弹性模量 E 的物理意义是什么？如低碳钢的弹性模量 $E_s = 210\text{GPa}$ ，混凝土的弹性模量 $E_c = 28\text{GPa}$ ，试求下列各项：

- (1) 在横截面上正应力 σ 相等的情况下，钢和混凝土杆的纵向线应变 ϵ 之比；
- (2) 在纵向线应变 ϵ 相等的情况下，钢和混凝土杆横截面上正应力 σ 之比；
- (3) 当纵向线应变 $\epsilon = 0.00015$ 时，钢和混凝土杆横截面上正应力 σ 的值。

【解】 弹性模量 E 是反映材料抵抗弹性变形的能力。

- (1) 在横截面上正应力 σ 相等的情况下，钢和混凝土杆的纵向线应变 ϵ 之比为

$$\frac{\epsilon_s}{\epsilon_c} = \frac{\sigma/E_s}{\sigma/E_c} = \frac{E_c}{E_s}$$

- (2) 在纵向线应变 ϵ 相等的情况下，钢和混凝土横截面上正应力 σ 之比为

$$\frac{\sigma_s}{\sigma_c} = \frac{E_s\epsilon}{E_c\epsilon} = \frac{E_s}{E_c}$$