

函授大学教材



弹性力学及有限元

武汉水利电力学院 史述昭 主编



函授大学教材

弹性力学及有限元

武汉水利电力学院 史述昭 主编

水利电力出版社

函授大学教材

弹性力学及有限元

武汉水利电力学院 史述昭 主编

*

水利电力出版社出版

(北京三里河路 6 号)

新华书店北京发行所发行·各地新华书店经售

水利电力出版社印刷厂印刷

*

787×1092毫米 16开本 15.75印张 355千字

1990年3月第一版 1990年3月北京第一次印刷

印数0001—3400册

ISBN 7-120-01018-2/TV·331

定价 6.55 元

内 容 提 要

本书是根据国家教委委托课程教学指导委员会制订的“高等工业学校弹性力学课程教学基本要求”而编写的。本书主要用作高等工科院校六年制土建、水利类工程专业函授教材，也可供同类专业本科学生及有关工程技术人员参考。

全书共分八章及一个附录：第一章绪论，第二章平面问题的基本理论，第三章平面问题的直角坐标解答，第四章平面问题的极坐标解答，第五章变分法及求解平面问题，第六章有限单元法解平面问题，第七章空间问题的基本方程及其求解，第八章薄板弯曲问题，附录为变分法简介。

前 言

这本教材是为高等工科院校六年制土建、水利类工程专业《弹性力学及有限元》函授课程而编写的。内容主要以国家教委委托课程教学指导委员会制订的“高等工业学校弹性力学课程教学基本要求”为依据，并按课内60学时编写。在实际执行时，可以根据需要作适当的选择，例如可以在变分法、空间问题、薄板弯曲等内容中作适当的取舍。

为了反映函授教材的特点，我们除了在取材及阐述方面尽可能做到深入浅出、重点突出、理论结合实际外，并在每章的开始编有简明的内容提要、预备知识，每章的末尾编有自学指导、思考题、习题，以便于学生自学。

参加本书编写的教师有：史述昭（第一、二章）、侯发亮（第三章）、朱以文（第四章）、杨炳麟（第五、六章，附录）、金雅鹤（第七章）、谭道宏（第八章）。全书由史述昭担任主编，武汉工业大学成鸿学教授审阅。

由于我们的学识与经验有限，错误及不妥之处望读者指正。

编 者

1989年

目 录

前 言

第一章 绪论	1
第一节 弹性力学的性质、研究对象及任务	1
第二节 弹性力学的基本假定	1
第三节 关于外力、应力、应变及位移的概念	3
第四节 弹性力学的方法	6
自学指导	7
思考题	7
第二章 平面问题的基本理论	9
第一节 平面应力问题与平面应变问题	9
第二节 静力平衡条件 平衡方程	12
第三节 变形几何条件 几何方程和形变连续方程	14
第四节 应力应变条件 物理方程	19
第五节 弹性力学的基本方程及边界条件	20
第六节 圣维南原理及其对边界条件的应用	26
第七节 按应力求解平面问题	28
第八节 按位移求解平面问题	32
自学指导	33
思考题	34
习题	35
第三章 平面问题的直角坐标解答	37
第一节 逆解法和半逆解法	37
第二节 多项式用于逆解法	38
第三节 矩形截面梁的纯弯曲	42
第四节 受端荷载的悬臂梁	43
第五节 位移的求解	45
第六节 受均布荷载作用的简支梁的弯曲	51
第七节 受重力和液体压力作用的楔形体的计算	61
第八节 寻求应力函数可能的途径	63
自学指导	67
思考题	67
习题	68
第四章 平面问题的极坐标解答	72
第一节 有关的数学知识	72
第二节 极坐标中的平衡方程	75
第三节 极坐标中的几何方程	77
第四节 极坐标中的物理方程	78

第五节 极坐标中的应力函数与相容方程	79
第六节 应力分量的坐标变换式	80
第七节 轴对称问题的应力和位移	81
第八节 圆环或圆筒受均布压力	84
第九节 压力隧洞	86
第十节 圆孔的孔边应力集中	88
第十一节 楔形体在楔顶受集中力	93
第十二节 半平面体在边界上受法向集中力	95
自学指导	97
思考题	100
习题	100
第五章 变分法及求解平面问题	104
第一节 变分法的概念	104
第二节 弹性体的变形势能	107
第三节 虚位移原理	108
第四节 最小势能原理	109
第五节 位移变分方程和微分方程的关系	111
第六节 里兹法	113
第七节 里兹法的例题	115
自学指导	122
思考题	123
习题	124
第六章 有限单元法解平面问题	127
第一节 引言	127
第二节 结构离散化	129
第三节 假设位移场、单元的形态矩阵	130
第四节 应变矩阵和应力矩阵	136
第五节 单元的虚功方程	139
第六节 单元的等效结点荷载	140
第七节 单元的劲度矩阵	142
第八节 整体分析	144
第九节 边界条件	150
第十节 应力计算	152
第十一节 结点编号方式	154
自学指导	156
思考题	156
习题	157
第七章 空间问题的基本方程及其求解	160
第一节 空间问题及其实例	160
第二节 平衡微分方程	161
第三节 物体内一点的应力状态 应力边界条件	163
第四节 空间应力状态的主应力	167

第五节 主剪应力与最大剪应力	169
第六节 几何方程与体积应变	173
第七节 形变连续方程	174
第八节 物理方程	177
第九节 空间问题的基本方程	179
第十节 按位移求解空间问题	180
第十一节 半空间体在边界上受法向集中力	184
第十二节 按应力求解空间问题	189
第十三节 等截面直杆的扭转	192
第十四节 椭圆形截面杆的扭转	195
第十五节 薄膜比拟	196
第十六节 矩形截面杆的扭转	198
自学指导	200
思考题	202
习 题	203
第八章 薄板弯曲问题	207
第一节 基本概念及假定	207
第二节 薄板弯曲的内力	209
第三节 薄板弯曲微分方程	211
第四节 边界条件 扭矩的等效剪力	215
第五节 矩形薄板的纳维叶解	219
第六节 矩形薄板的李维解	222
第七节 用变分法解薄板弯曲问题	225
自学指导	230
思考题	231
习 题	232
附录 变分法简介	237
§ 1 泛函的极值问题	237
§ 2 无约束变分问题	238
§ 3 自然边界条件	240
§ 4 约束变分	242
§ 5 微分方程和变分法	244

第一章 绪 论

内容提要 本章介绍弹性力学的性质、研究对象及任务，以及有关的基本知识。使在学习开始时对本课程有一个概要的了解，同时熟悉有关的基本假定及基本概念。

预备知识 材料力学中的基本假定，有关应力、应变、位移的概念。

第一节 弹性力学的性质、研究对象及任务

弹性力学是固体力学的一个分支学科。它的任务是：研究在外力或温度变化等外在因素作用下，发生于弹性体内的应力及变形。弹性力学的这一任务，和材料力学、结构力学有共同之处。但是，它们之间也有不同之处，这主要表现在研究对象和研究方法两方面。在研究对象方面，材料力学主要研究单个杆件，如杆、梁、轴等；结构力学主要研究杆件体系，如连续梁、桁架、刚架等；而弹性力学虽然也研究单个杆件，如梁、轴等，但主要研究对象为非杆件或杆系结构，如坝、地基、挡土墙等块体结构及板、壳等薄壁结构。在研究方法方面，材料力学除有基本假定，如假定所研究的材料是均匀的、连续的、各向同性的…等外，还有附加假定，如平截面假定^①等，在这些附加假定下，可以使计算工作大为简化，同时又能一定程度上满足工程要求。这些附加假定在有些情况下是精确的，在有些情况下是近似的，在有些情况下是不能采用的，如高梁（梁横截面高度与梁的跨度的比值比较大的梁）的弯曲、非圆截面杆的扭转、受拉杆中有小孔口的应力集中等情况。在弹性力学中，除基本假定外通常不再增加附加假定（板、壳计算除外），所以它能计算块体等非杆件结构，以及上述不符合平截面假定的杆件结构。即使计算和材料力学中相同的杆件结构，由于弹性力学没有采用附加假定，所以算出的结果有较高的精确度，可以用来校验材料力学的计算结果。在计算薄板及薄壳等薄壁结构时，弹性力学虽然也采用了附加假定，但是由于它不是杆件结构，所以也属于弹性力学研究的内容。通常把弹性力学中没有附加假定的部分称为经典弹性力学，而把有附加假定的部分称为应用弹性力学。

第二节 弹性力学的基本假定

弹性力学中所采用的基本假定，大体上和材料力学中所采用的相同。作这些假定的目的是使建立起来的理论和方法比较简单，同时又能取得符合工程要求的结果。这些假定有4个。

^① 平截面假定：在变形前构件中的一个平面截面，当构件变形后，这个截面仍保持为平面。

1. 物体的材料是完全弹性体的假定

所谓完全弹性,就是具有当引起物体变形的因素除去后,可以完全恢复到原来的形状,而不会有残余变形的性能。由材料力学可知,当应力不超过材料的弹性极限时,材料才可以近似地看作完全弹性体。因此,本课程只研究材料在弹性极限以内的应力及变形。由于弹性极限与比例极限很靠近,可以认为是重合的,因此应力与应变成正比,也就是服从胡克定律,这样就使问题得到了简化。

2. 物体的材料是连续的假定

即假定物体所占有的空间,完全为构成该物体的材料无空隙地充满着。事实上各种材料,如钢、混凝土等,都是由微粒组成的,各微粒之间都有一定的空隙。但是,因为我们所研究的物体和各微粒及其间的空隙比较大得非常多,所以可以不考虑其中的空隙,而把整个物体当作一个连续体看待。由于假定物体的材料是连续的,所以,许多与物体材料有关的量,如应力、应变、位移等才有可能是连续的,而可以用连续函数来表示,这样才有可能用较简单的数学方法,如微分、积分等方法来进行分析。

3. 物体的材料是均匀的、各向同性的假定

即假定物体材料的性能各处都是一样的,而且在各个方向也都是一样的。事实上像钢材这样一种材料,如果从微观角度考虑,不可能是均匀的和各向同性的,只有从宏观的角度,从统计平均的角度考虑才可以当作均匀的、各向同性的。至于象混凝土这种材料,更只有从宏观的角度才可以近似地当作均匀的、各向同性的。对于象木材这种材料,在顺木纹方向与垂直木纹方向具有明显的不同性质,不能当作各向同性材料考虑。由于有了这一假定,则表示材料特性的一些量,如弹性模量 E 、泊松比 μ 等才不因材料所在位置和方向而变化,所以这些量才不是坐标变量和方向变量的函数而是常数。这样,在作与这些量有关问题的计算时才可以简单很多。

4. 小变形假定

即假定物体所产生的变形,与它原来的尺寸比较很小,所以就可以用变形前的尺寸来代替变形后的尺寸,以使计算得到很大的简化。如图1-1所示的悬臂梁,当用平衡方程求固定端力矩反力 M_A 时

$$M_A = Pl$$

其中 l 用的就是变形前梁的长度。如果要用变形后梁的长度 l' 来计算时,则先要计算 Δl , 这就要复杂得多。但若是小变形, Δl 与 l' 比较很小,可以用 l 来代替 l' 以求 M_A 差别很小而可以忽略。所以,在分析物体的变形时,在同一计算式中可以忽略较高阶的微量,这就可以使计算得到简化。

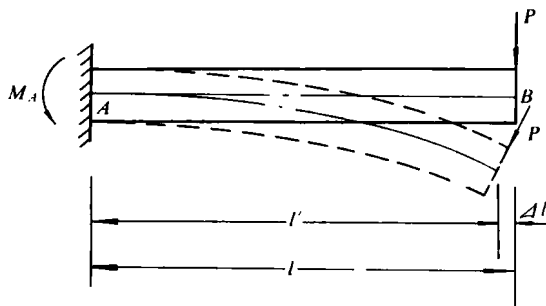


图 1-1

第三节 关于外力、应力、应变及位移的概念

1. 外力

外力通常可分为面力和体力两种。面力是施加在物体表面上的力，如作用于坝体上的水压力、地基对水闸底板的反力等都是面力，面力的因次是〔力〕〔长度〕⁻²；体力是分布在物体体积内的力，如物体的重力、振动时的惯性力等都是体力，体力的因次是〔力〕〔长度〕⁻³。在一般情况下，体力和面力都可能是任意分布的，通常以坐标函数的形式来表示。

2. 应力

应力是一种内力，它是内力的集度。为了说明应力的概念，设有一受力而处于平衡的物体(图1-2)，用任一平面分物体为A、B两部分，设舍去A部分而保留B部分，则在B部分的截面上有A部分对B部分的作用力，今研究此截面上任意一点P的应力。在P点附近取一个微分面积 ΔF ，在此面积上作用有内力 ΔP ，则 ΔF 上内力的平均集度为 $\Delta P / \Delta F$ ，当 ΔF 无限缩小而趋于P点时，因面力为连续分布，所以 $\Delta P / \Delta F$ 趋于极限 p ，即

$$\lim_{\Delta F \rightarrow 0} \frac{\Delta P}{\Delta F} = p$$

此极限 p 就定义为P点的应力。因为 ΔF 是标量^①， ΔP 是矢量，所以 p 也是矢量，它的方向与 ΔP 的极限方向一致。

通常将 p 分解为沿微面外法线 N 方向的分量即正应力 σ ，和位于微面上的分量即剪应力 τ (图1-2)。如果所取截面与某一坐标轴垂直，如图1-3(a)所示，所取的截面与 y 轴垂直，则有

$$\sigma = \sigma_y \quad \tau = \tau_y$$

还可以将 τ_y 沿 x 轴与 z 轴分解为2个分量 τ_{yx} 与 τ_{yz} 。上述二剪应力的两个下标，第一个字母表示剪应力所作用的截面，第二个字母表示剪应力的方向。如 τ_{yx} 表示作用在垂直于 y 轴的截面上沿 x 轴方向的剪应力，余类推。因此，作用于垂直某一坐标轴截面上的应力常分解为沿坐标轴方向的3个应力分量，其中一个正应力二个剪应力。关于应力的正负作如下规定：正应力以拉应力为正、压应力为负。剪应力的正负分两种情形考虑，如果截面外法线的方

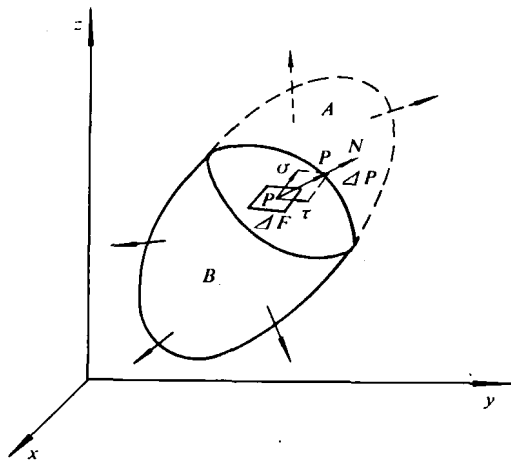


图 1-2

① 标量是只有大小而无方向的量，如长度、面积等；而矢量是既有大小而又有方向的量，如力、位移等。

向是与某一坐标轴的方向相同，那么，与另外二坐标轴方向相同的剪应力为正剪应力，与该二坐标轴方向相反的剪应力是负剪应力，图1-3 (a) 所示的2个剪应力 τ_{yx} 与 τ_{yz} 都是正剪力；如果截面外法线的方向是与某一坐标轴的方向相反，那么，与另外二坐标轴方向相反的剪应力为正剪力，与该二坐标轴方向相同的剪应力是负剪应力，图1-3 (b) 所示的2个剪应力也都是正剪应力。可以看出，正应力正负的规定与材料力学中的规定相同，而剪应力正负的规定却与材料力学中的规定不同。

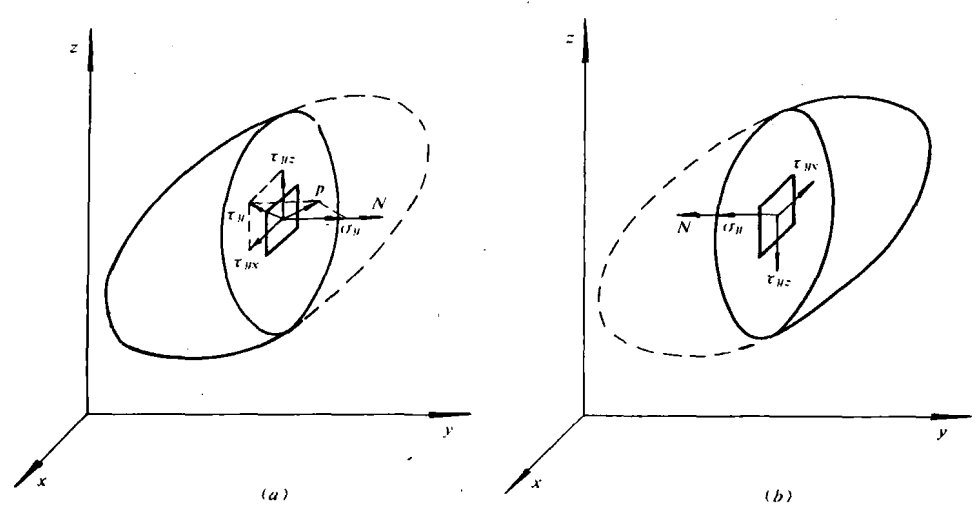


图 1-3

根据上面的分析，为了表示弹性体内任意一点P的应力状态，通常通过P点作与坐标平面平行的3个微面（图1-4）。在每一微面上各有3个应力分量，3个微面上共有9个应力分量。以后将证明，只要知道这9个应力分量，即可求出通过P点的任意截面上的应力，所以这9个应力分量就可以代表这一点的应力状态。

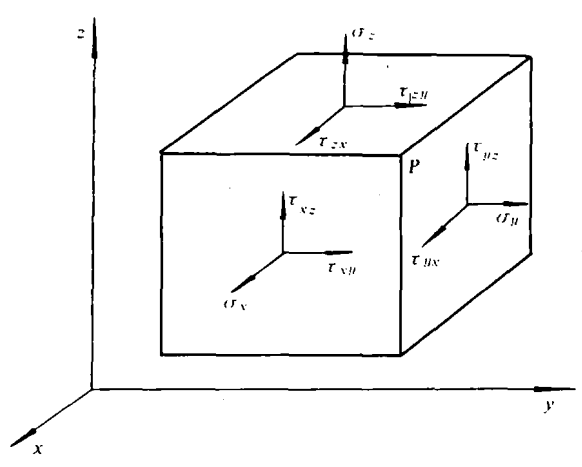


图 1-4

3. 形变

形变是物体形状的改变。如图1-5(a)所示的弹性体，未变形前如图中实线所示，受力后将产生变形，虚线表示变形后的形状。未变形前在弹性体内有一个边长为 dx 、 dy 、 dz 的正六面体，变形后此六面体除产生位置的移动外，形状也要发生变化，由原来的正六面体改变为任意形状的六面体。此六面体的变形，总可以用它各棱边长度的改变和各棱角角度的改变来描述。见图1-5(b)，其中棱边长度的改变量与原来棱边长度的比值为该棱边的正应变，原来成直角的角度改变量为该角度的剪应变。如图1-6(a)所示的正六面体，其中 dy 棱边沿 y 轴方向产生一伸长量 $\delta(dy)$ ，则该棱边的正应变用 ε_y 表示，而有

$$\varepsilon_y = \frac{\delta(dy)}{dy}$$

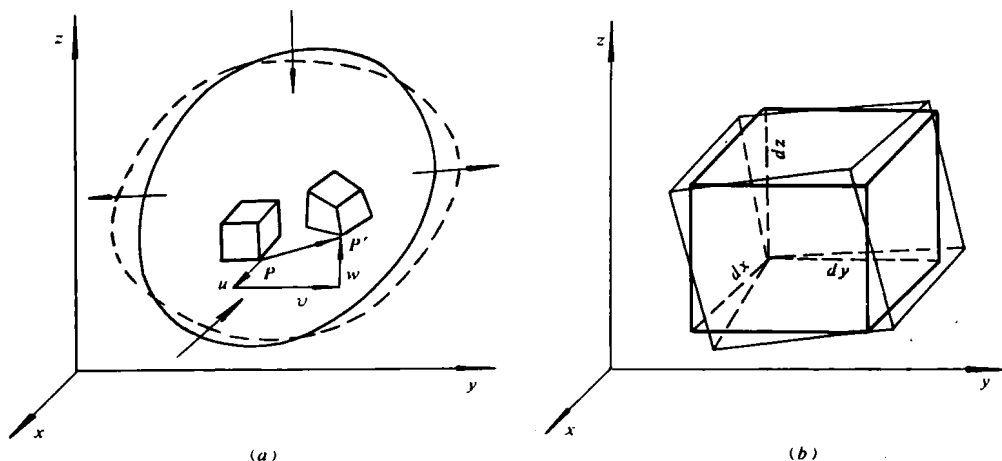


图 1-5

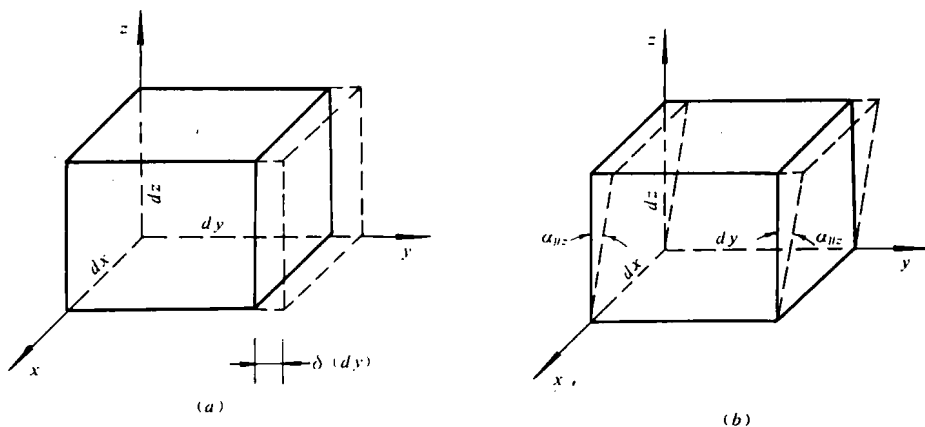


图 1-6

正应变的正负规定以伸长为正，缩短为负，正应变为无量纲量。又如图1-6(b)所示，此

正六面体在平行于 y - z 平面内有一直角的改变量 α_{yz} ，则该角度的剪应变为

$$\gamma_{yz} = \alpha_{yz}$$

剪应变用 γ 表示，两个下标表示剪应变所产生的平面。如 γ_{yz} 表示与 y - z 平面平行的平面内的剪应变，剪应变的正负规定为：使直角减小的为正，使直角增大的为负。剪应变也是无量纲。

4. 位移

位移即位置的移动。如图1-5(a)所示微分体中的 P 点，物体变形后移动到了 P' 点，则 PP' 即为 P 点的位移，通常用它沿坐标轴 x 、 y 、 z 方向的3个位移分量 u 、 v 、 w 来表示。其正负规定为：与坐标轴方向相同的为正，与坐标轴方向相反的为负。位移的因次为〔长度〕。

上面所述的外力、应力、应变、位移都随它们所在的位置的不同而不同。也就是说，它们都是坐标变量 x 、 y 、 z 的函数。

第四节 弹性力学的方法

弹性力学的任务，通常是要计算在外力作用下产生于弹性体中的应力及变形。用材料力学方法计算应力或变形时，一般是采用截面法先求得横截面上的内力，再由内力去求应力。这时首先要解决的一个问题，就是必须知道应力在横截面上的分布规律，然后才有可能由内力求出应力，为了解决这一难题，在材料力学中常是作一些附加假定，例如平截面假定。如求梁弯曲时的正应力算式为

$$\sigma = \frac{My}{I}$$

就是通过该横截面的内力 M 来求正应力 σ 。但是在推导这个算式时，如果不作平截面的假定，以解决正应力在横截面上的分布规律就无法导出。事实上平截面假定只在纯弯曲情形下才是精确的，在横力弯曲中通常只是近似的，而且只适用于低梁（梁的横截面高度远小于梁的跨度的梁），对于高梁是不适用的。

弹性力学是要建立计算任意形状弹性体的应力及变形的理论。在一般情况下，截面上的应力及应变的大小及分布规律都是未知的，所以只能将应力及应变假定为坐标变量的未知函数。因此在弹性力学中用以研究问题的方法，与材料力学中所采用的方法有所不同，不能用先求内力再求应力的方法，而是将弹性体假想为由无数个正六面微单元体（在弹性体内部）及四面微单元体（在弹性体边界上）组成。再从这些微单元体的平衡条件、几何条件、物理条件等三方面建立基本方程。由于各应力、应变、位移等都是 x 、 y 、 z （空间问题）或 x 、 y （平面问题）的函数，所以建立的方程多是偏微分方程，最后需结合边界条件求解这些微分方程，以求得需求的应力、应变及位移。

在求解这些微分方程时，为了计算简单，可以不必同时将应力、应变及位移都取作基本未知量，而是可以只将应力取作未知量，求出应力后再求应变及位移，即可以按应力求解，相当于结构力学中的力法；也可以只将位移取作基本未知量，求出位移后再求应变及应力，即按位移求解，相当于结构力学中的位移法。

自 学 指 导

本章主要介绍弹性力学的性质、对象及任务；弹性力学中一些基本量的概念；弹性力学的方法等部分内容。学习弹性力学的性质、对象及任务时，应着重了解本课程是一门什么性质的课程，学习它的作用和目的何在，学习这一部分内容时，应该和已学过的材料力学、结构力学的有关内容比较以加深理解；弹性力学的基本假定这部分内容虽然与材料力学中的大致相同，但它是本课程建立的基础，所以还要作必要的重复，但应在原有的基础上加深理解，除应理解这些假定的含义外，还应充分理解它所起的作用；弹性力学中一些基本量的概念，有的在材料力学中也作过介绍，在这里同样应加深理解，应着重理解这些基本量都是坐标变量的函数，其中外力通常是已知函数，而应力、应变、位移通常多是未知而需求出的函数；学习弹性力学的方法应着重与材料力学的方法作对比，要求对弹性力学的方法先有一个概括的了解，以便学习后续内容。

绪论这一章的内容都是统贯全书的，它起着承前启后的作用，学习它们后希望能起到温故而知新的效用。

思 考 题

1-1 材料力学与结构力学这两门学科的任务是什么？它与弹性力学的任务有无本质区别？

1-2 在材料力学中，应力和位移是否也是坐标变量的函数？试举梁的弯曲为例加以说明。

1-3 图1-7所示的单元体上作用的剪应力 τ_{xy} 、 τ_{yx} ，按照弹性力学中关于剪应力正负符号的规定，如何确定它们的正负？按照材料力学中关于剪应力正负的规定，如何确定它们的正负？对照这两种规定所得结果的正负是否相同？

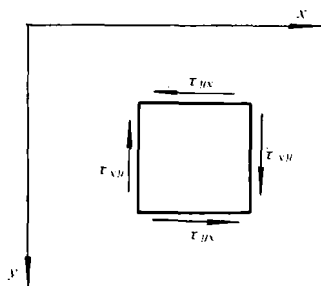


图 1-7

1-4 图1-8所示为中心受拉等截面直杆，横截面面积为 F ，要求各横截面上的应力，用材料力学方法计算时，各横截面上只有正应力 σ 而无剪应力 τ ，且各横截面上的正应力都

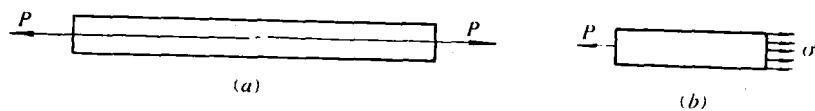


图 1-8

相等，其值为

$$\sigma = \frac{P}{F}$$

若只用基本假定能得出上列算式吗？如果不能得出，还要增加什么假定才能得出？怎样得出？

1-5 在材料力学中，关于圆轴扭转时应力的计算，增加了附加假定没有？如有，增加了什么假定？这个假定起了什么作用？

第二章 平面问题的基本理论

内容提要 本章先介绍什么问题属于平面问题，而在平面问题中哪些是平面应力问题，哪些是平面应变问题。其次介绍从平衡、几何、物理等三方面建立的弹性力学基本方程，以及如何结合边界条件求解这些方程。

预备知识 高等数学中的偏导数；微分方程及其解；第一章中关于外力、应力、应变及位移的概念。

第一节 平面应力问题与平面应变问题

任何一个弹性体都有三个方向的尺度，所以都是空间体。当研究这个弹性体时，如果需要同时考虑三个方向的尺度，这种问题就应属于空间问题；如果只需考虑二个方向的尺度，这种问题就属于平面问题。在平面问题中又可分为平面应力问题和平面应变问题两种。

1. 平面应力问题

设有如图2-1所示的等厚度薄片，在前、后两个平面上没有荷载作用，荷载只作用在薄片的周边，而且沿厚度方向不变，

同时体力也与前、后两个平面平行，而且也沿厚度方向不变。我们在薄片的中间平面上设置 x 、 y 轴， z 轴垂直于中间平面，因为在前、后两个外表平面上没有荷载作用，所以当 $z = \pm h/2$ 时有

$$\sigma_z = 0 \quad \tau_{zx} = 0 \quad \tau_{zy} = 0 \quad (2-1)$$

因为薄片很薄，而上述应力分量是连续变化的，在薄片的厚度里，这些应力即使不为零也必然很小，见图2-2(a)。我们可以近似地认为也为零。根据剪应力的互等定律(下节将要证明)应有

$$\tau_{zx} = \tau_{xz} \quad \tau_{zy} = \tau_{yz} \quad (a)$$

这样，9个应力分量中就只剩下不为零的3个独立的分量，它们是 σ_x 、

σ_y 、 $\tau_{yx} = \tau_{xy}$ 。此外，这3个应力分量可能沿薄片的厚度稍有变化，但因薄片厚度很小，变

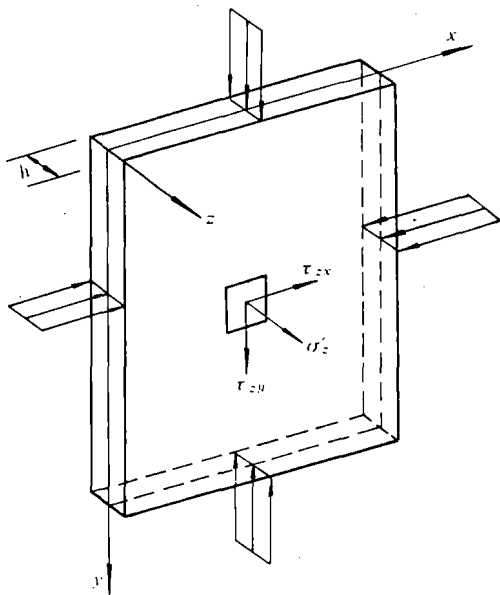


图 2-1