

混凝土现代技术丛书

混 凝 土 力 学

江见鲸 冯乃谦 编

中 国 铁 道 出 版 社

1991年·北京

混凝土现代技术丛书

混 凝 土 力 学

江见鲸 冯乃谦 编

中 国 铁 道 出 版 社

1991年·北京

内 容 提 要

本书可概括地分为混凝土流变理论和混凝土断裂力学理论两部分。主要介绍了混凝土强度、流变、变形理论,混凝土性能的测试,混凝土断裂韧性理论,利用断裂力学对混凝土结构裂缝的发展与扩展进行分析测试。本书对工程实践中有关混凝土技术有重要的指导作用。

本书还可作为大专院校研究生教材。

读者对象:从事混凝土教学、科研、设计、施工、生产的工程技术人员,大专院校有关专业师生。

混凝土现代技术丛书

混 凝 土 力 学

*

中国铁道出版社出版、发行

(北京市东单三条14号)

责任编辑:徐建平 张苍松 封面设计:刘景山

各地新华书店经售

北京顺义燕华营印刷厂印

开本: 787×1092mm 1/32 印张: 9.375 字数: 209 千

1991 年 2 月 第 1 版 第 1 次印刷

印数: 1—3,000 册

ISBN7-113-00960-3/TU·212 定价: 4.60 元

序

自从波特兰水泥问世以来，混凝土与钢筋混凝土很快就成为主要的建筑材料，广泛地应用于各种建筑工程中。第二次世界大战以后，水泥混凝土的用量迅速增加。目前世界混凝土年产量已达60亿吨左右，不仅是用量最多的建筑材料，而且也是当代最大量的人造材料。对于这样的大宗材料进行有效的研究开发工作，致力于增加品种、改进工艺、提高性能、降低成本、节约能耗，不断扩大其应用范围，充分发挥其社会效益与经济效益，已成为混凝土科技工作者的光荣职责。

我们正处于新的技术革命的伟大时代，各项技术都在互相渗透、互相促进，形成日新月异之势。混凝土技术也不例外，新技术新成就不断涌现。本丛书为了加速混凝土科学技术水平的提高，使混凝土这种主要材料在我国经济建设中发挥更大作用，对于实用意义较大的混凝土现代技术，分期分批出版专册（著）。近期内将陆续出版的有：

1. 新品种与特种混凝土方面

《膨胀混凝土》，《流态混凝土》，《三向应力混凝土》，《沸石混凝土》，《粉煤灰混凝土》，《轻骨料混凝土》，《聚合物浸渍混凝土》，《高强度混凝土》，《防腐混凝土》，《碾压混凝土》，《大体积混凝土》等。

2. 新工艺、新设备方面

《混凝土养护节能技术》，《混凝土真空脱水密实新工艺》，《混凝土修补新技术》，《混凝土中钢筋腐蚀与防护》，

II

《混凝土冬季施工》，《混凝土快速硬化》等。

3. 性能与测试技术方面

《混凝土力学性能测定》，《混凝土质量非破损检验技术》等。

4. 应用理论方面

《混凝土材料科学》，《数理统计在混凝土试验中的应用》，《混凝土的徐变》，《混凝土的收缩》，《混凝土的耐久性》，《混凝土力学》等。

本丛书除了传播新知识以外，还将发挥宣传教育的作用。解放以来，我国混凝土科学技术进步很快，混凝土工程数量庞大，混凝土构件与各种水泥制品品种繁多，满足了基本建设与国民经济发展的需要，成绩是巨大的。但也不能否认，混凝土新技术的开发和普及工作还不能令人满意。至今我国高中标号混凝土用得不多，外加剂使用得还很少，商品混凝土还刚刚起步，而混凝土工程质量问题，尤其是耐久性问题，还亟待唤起重视。总的来说，当前我国混凝土技术水平还落后于发达的工业国家，因此，必须加速信息的传播，加强宣传教育工作，尽快赶上国际先进水平，保证我国高速度的建设事业对混凝土的需要。

随着科学技术的进步与我国在混凝土科研与生产经验的积累，本丛书的选题范围将继续扩大；希望同行专家与广大读者，给予支持，共同为加速混凝土新技术的发展贡献力量。

吴中伟 姚明初

一九八八年元月

《混凝土现代技术丛书》

编委会名单

顾问：黄蕴元

主任委员：吴中伟

副主任委员：姚明初

编委会委员（以姓氏笔划为序）：

冯乃谦	吴中伟	沈旦中	洪定海
姚明初	龚洛书	蒋家备	甄永严
蔡正咏			

前 言

混凝土是一种多相复合材料，它的原料有水泥、水、集料等。这些材料的形状、尺寸和密度存在着很大的差异，并且，混凝土材料的形成要经过搅拌、输送、灌筑、养护硬化等过程，其形态由流态变为固态，因而要用解析方法来描述混凝土在各个阶段的性态是十分困难的。长期以来，混凝土工学是作为一门实用工程学而发展起来的。

最近几十年来，现代力学，特别是流变力学与断裂力学的发展很快，并且随着高速电子计算机的发展而日益广泛地进入各个领域。这也为混凝土工学的发展提供了有力的解析手段。实验研究的同时，理论分析和数值分析方法也在混凝土技术中迅速发展起来。为此，近年来清华大学土木工程系给研究生开设了混凝土力学课程，本书就是根据该课程的讲义补充、修订成的。

本书共有十二章，按内容可以分为三部分：

第一部分包括第一、二章，主要介绍与混凝土力学有关的部分基础理论知识和混凝土强度理论。

第二部分包括第三章至第七章，主要内容是混凝土实用流变学。本部分内容叙述了新拌混凝土各种流变性能的测定，并用流变学理论分析新拌混凝土的流动与变形问题，从而对混凝土施工过程中的工作度、稠度等性能作了合理的说明。

第三部分为混凝土断裂力学，包括第八章至第十二章。本部分对线性、非线性断裂力学的基本概念作了介绍，侧重

目 录

第一章 基础知识

- 1.1 张量····· (1)
- 1.2 应力分析····· (5)
- 1.3 应变分析····· (18)
- 1.4 弹性、塑性与粘性····· (28)
- 1.5 流变模型····· (39)
- 1.6 粘性与粘塑性体的流动····· (48)

第二章 混凝土强度理论

- 2.1 混凝土裂缝的形成和发展····· (58)
- 2.2 单轴荷载下混凝土的强度与变形····· (60)
- 2.3 双轴荷载下的混凝土强度····· (71)
- 2.4 三轴荷载下的混凝土强度····· (76)

第三章 粘度测试方法

- 3.1 概 述····· (92)
- 3.2 混凝土粘度测试方法····· (96)
- 3.3 双圆筒回转粘度计的粘度测定方法····· (97)
- 3.4 转落球(提升球)型粘度计····· (111)
- 3.5 平行板压缩仪····· (117)
- 3.6 振动式粘度计····· (119)

第四章 新拌混凝土的流变特性

- 4.1 混凝土的流动特性····· (125)
- 4.2 从流变学角度考察新拌混凝土的
性质····· (128)

4.3 各种因素对流变学量的影响·····	(132)
-----------------------	-------

第五章 新拌混凝土在管中的流动

5.1 概 述·····	(137)
5.2 砂浆在管内的流动·····	(137)
5.3 关于灌注砂浆的稠度试验方法·····	(147)
5.4 混凝土的泵送·····	(153)

第六章 新拌混凝土的变形

6.1 概 述·····	(158)
6.2 自重引起的新拌混凝土的变形·····	(158)
6.3 其它荷载引起的变形·····	(165)

第七章 新拌混凝土的粘度方程式

7.1 概 述·····	(169)
7.2 悬浮体的粘度方程式·····	(169)
7.3 水泥浆体的粘度方程式·····	(175)
7.4 砂浆及混凝土的粘度方程式·····	(179)

第八章 线性断裂力学

8.1 概 述·····	(182)
8.2 裂缝扩展的三种基本形式·····	(184)
8.3 裂缝尖端的应力和位移·····	(185)
8.4 应力强度因子·····	(187)
8.5 断裂韧度与断裂准则·····	(188)
8.6 能量释放率及断裂判据·····	(190)

第九章 非线性断裂力学基础

9.1 概 述·····	(195)
9.2 小范围塑性屈服时对应力强度因子的 修正·····	(195)
9.3 裂缝张开位移(COD) ·····	(201)
9.4 J 积分·····	(210)

第十章 复合型裂缝的断裂判据

- 10.1 概 述 (220)
- 10.2 最大周向应力判据 ($\sigma_{\theta\max}$ 判据) (220)
- 10.3 最大能量释放率判据 (G 判据) (225)
- 10.4 应变能密度因子判据 (S 判据) (230)
- 10.5 工程上实用的近似判据 (236)

第十一章 混凝土的断裂韧度

- 11.1 观测裂缝扩展的方法 (239)
- 11.2 测定断裂韧度的试件类型与测试
装置 (241)
- 11.3 混凝土 K_{Ic} 的测试 (244)
- 11.4 混凝土 J_{Ic} 的测试 (247)
- 11.5 混凝土 δ_c 的测试 (250)

第十二章 混凝土断裂的数值分析

- 12.1 概 述 (253)
- 12.2 虚拟裂缝法 (254)
- 12.3 分布裂缝与等效断裂变形 (258)
- 12.4 裂缝扩展的追踪分析 (266)
- 12.5 混凝土裂缝扩展和破坏的计算机
模拟 (271)
- 参考文献 (279)
- 附录 部分应力强度因子表达式 (281)

第一章 基础知识

1.1 张 量

1.1.1 张量的基本概念

张量是表征一些物理量或几何量的有效数学工具，但是它的严格定义比较难懂。为此我们先从向量的数学定义说起。在这里我们只限于介绍有关笛卡尔张量的基本概念。

向量是有大小、有方向的量。在空间直角坐标系中，它可以用坐标轴的3个分量来表示。我们选择的坐标系 x_i ($i=1, 2, 3$)，坐标轴的单位向量为 e_i ($i=1, 2, 3$)。有一向量 u ，在坐标轴方向的分量为 u_i ，向量 u 可表示为

$$u = u_i e_i$$

然后转动坐标轴得新坐标系 x'_i ($i=1, 2, 3$)，其相应的坐标轴向量为 e'_i ，如图1—8。向量 u 在 x'_i 坐标系中的3个分量为 u'_i ，于是向量 u 又可表示为

$$u = u'_i e'_i \quad (a)$$

坐标系虽然不同，但表示的是同一向量 u ，所以应有

$$u = u_i e_i = u'_i e'_i \quad (b)$$

我们再看一下 e_i 与 e'_i 之间有什么关系。首先把 e'_i 看作是在坐标系 x_i 中的一个矢量，设 e'_i 与 x_1, x_2, x_3 的方向余弦

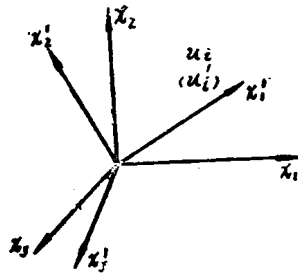


图 1—1

分别为 l_{11}, l_{12}, l_{13} ，由于 e'_i 为单位向量，因而其在 x_i 坐标轴

方向的分量即为 l_{11} 、 l_{12} 、 l_{13} ，或者说

$$\begin{aligned} e_1' &= l_{11}e_1 + l_{12}e_2 + l_{13}e_3 \\ &= l_{1i}e_i \end{aligned}$$

同理， e_2' 在 x_i 中的方向余弦为 l_{2i} ($i=1, 2, 3$)；

e_3' 在 x_i 中的方向余弦为 l_{3i} ($i=1, 2, 3$)

并且有

$$e_2' = l_{2i}e_i$$

$$e_3' = l_{3i}e_i$$

3个式子可用一个简洁式子表示，即

$$e_i' = l_{ji}e_j \quad (c)$$

l_{ji} 有9个元素，写成矩阵形式为

$$[T] = \begin{pmatrix} l_{11} & l_{12} & l_{13} \\ l_{21} & l_{22} & l_{23} \\ l_{31} & l_{32} & l_{33} \end{pmatrix} \quad (1.1)$$

称为坐标转换矩阵。

将式1.1代入b式可知

$$u_i = u_i' \cdot l_{ij} \quad (1.2a)$$

写成矩阵形式为

$$\begin{pmatrix} u_1 \\ u_2 \\ u_3 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} l_{11} & l_{12} & l_{13} \\ l_{21} & l_{22} & l_{23} \\ l_{31} & l_{32} & l_{33} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} u_1' \\ u_2' \\ u_3' \end{pmatrix} \quad (1.2b)$$

这样我们可以给出向量的解析定义为：向量由3个分量所确定，在坐标转动时，其分量之间的关系服从坐标转轴公式1.2。这一定义当然不如通常给出的定义直观明了，但对于引出张量的定义很有用。向量就是1阶张量。下面推广到2阶。

设在坐标系 x_i 中有一量具有9个分量 a_{ij} （这可以想象为3个互相垂直面上各有1个向量，每一向量有3个分量），当坐标轴转动后为新坐标系 x_i' ，该量的9个分量变为 a_{ij}' 。若这些分量满足下列转换关系

$$a_{ij} = a_{mn}' l_{mi} l_{nj}$$

则这9个分量构成一个2阶张量。式中 l_{mi} ， l_{nj} 是 x_i' 的坐标轴在 x_i 坐标系中的方向余弦。

当然，我们还可以推广到3阶（有27个分量）或更高阶的张量。但在力学分析中常用的是1阶（向量）和2阶张量。下一节我们将要说明，物体内一点的应力状态，可用2阶张量来表示。

张量 a_{ij} ，若其分量满足 $a_{ji} = a_{ij}$ ，则称该张量为对称向量。下一节将会看到，应力张量、应变张量都是对称张量。

张量 a_{ij} ，若其分量满足 $a_{ij} = -a_{ji}$ ，则称为反对称张量。显然，在反对称2阶张量中必有 $a_{11} = a_{22} = a_{33} = 0$ 。

一般张量 a_{ij} 为非对称张量，若有另一张量 a_{ij}' ，其分量满足 $a_{ji}' = a_{ij}$ ，也即 a_{ij} 与 a_{ij}' 所对应的矩阵互为转置，则这张量 a_{ij}' 称为张量 a_{ij} 的共轭张量。

1.1.2 张量的基本运算

(1) 张量相等

设张量 a_{ij} 与张量 b_{ij} ，其对应的分量一一相等。

$$a_{ij} = b_{ij} \quad (1.3)$$

则称两张量相等。

(2) 张量的加法

张量 a_{ij} 与张量 b_{ij} ，将其相应的分量相加或相减，可得到一个新的张量，称为两张量的和或差。

$$c_{ij} = a_{ij} \pm b_{ij} \quad (1.4)$$

(3) 张量的数乘

张量 a_{ij} 用一标量 α 乘其各分量，得同阶张量 b_{ij}

$$b_{ij} = \alpha a_{ij} \quad (1.5)$$

(4) 矢量的并乘，张量的升阶

矢量 a 与 b 的并乘用 ab 表示，它定义为

$$ab = a_i b_i \quad (1.6)$$

用矩阵的形式表示则为

$$ab = \begin{pmatrix} a_1 \\ a_2 \\ a_3 \end{pmatrix} [b_1 b_2 b_3] = \begin{pmatrix} a_1 b_1 & a_2 b_1 & a_3 b_1 \\ a_1 b_2 & a_2 b_2 & a_3 b_2 \\ a_1 b_3 & a_2 b_3 & a_3 b_3 \end{pmatrix} \quad (1.7)$$

矢量并乘后得一个 2 阶张量。它和矢量的点积和矢积都不同，点积结果为一个数，矢积结果为一向量。

矢量是一阶张量，并乘后升阶为 2 阶张量 ($1+1=2$)。这种运算可以推广到 2 阶和高阶张量，张量的并乘也称为张量的外积。设有 m 阶和 n 阶两个张量并乘，结果得一新的张量，其阶数等于原两张量阶数之和，即等于 $m+n$ 。例如： a_{ij} 、 c_{ij} 为 2 阶张量， b_i 为一阶张量（矢量），则

$$d_{ijk} = a_{ij} b_k$$

为 3 阶张量，

$$d_{ijkl} = a_{ij} c_{kl}$$

为 4 阶张量。这种过程也可称为张量的升阶。

(5) 张量的缩并和张量的点积

如果上述张量并乘运算式中，取任意两个标号重复，则可以得到 $(m+n-2)$ 阶新张量， m 、 n 为原来两个张量的阶数。例如 a_i 、 b_i 为 1 阶张量（矢量），则

$$c_i = a_i b_i$$

的阶数为 $1+1-2=0$ ，即 c 为 0 阶张量，也就是一个标量。

这和两矢量的点积运算一样。这一点可推广到高阶张量。如 a_{ij} 、 b_{ij} 为 2 阶张量，则

$$c_{ij} = a_{ik} b_{kj}$$

的阶数为 $2+2-2=2$ ，即 c_{ij} 为 2 阶张量。这种过程又称张量的降价。与矢量点积相类似，我们定义 2 阶张量的点积为

$$c_{ij} = a_{ik} b_{ki}$$

两个 2 阶张量的点积仍为 2 阶张量。

对 2 阶张量，还有一个 2 阶张量的数量积，它用双点号表示，即

$$c = a : b = a_{ij} b_{ij}$$

2 阶张量的双点积为一个标量，故又称为数量积。例如线弹性的应变比能可以用应力张量 σ_{ij} 和应变张量 ε_{ij} 的双点积表示，即

$$W = \frac{1}{2} \sigma : \varepsilon = \frac{1}{2} \sigma_{ij} \varepsilon_{ij}$$

张量分析在推导公式中书写方便，表达简洁，因而在力学中的应用日益广泛。

1.2 应力分析

1.2.1 一点应力状态的表示法

一般情况下，截面上各点的应力不一定相同。此外，即使对物体同一点，其截面方向不同时，其应力的大小和方向也会不同。为了分析这一点的应力状态，即分析同一点不同方向截面上的应力大小和方向，我们在物体内部取出包括该点在内的一个微小的正六面体，其各面与相应的坐标面相平行，平行于坐标轴的各棱边之长分别为 Δx 、 Δy 和 Δz ，见图 1—2。将每一面上的应力分解为 1 个正应力和 2 个剪应

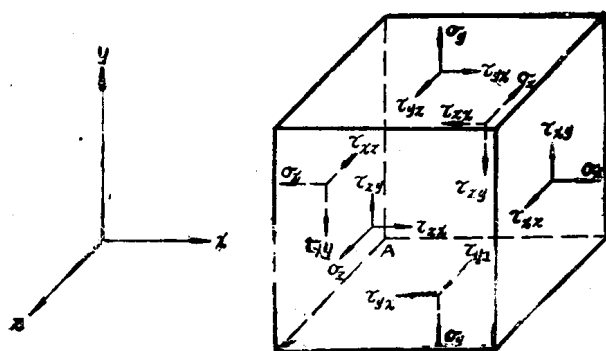


图 1—2

力，每一个应力有两个下标，第一个下标表示作用在哪个面，后一个下标表示应力平行于哪一个坐标轴，例如 σ_{xy} 、 σ_{xx} 。我们称截面外法线方向与某一坐标轴方向一致的面为正面，正面上的应力分量以沿坐标轴正方向的为正，反之则为负。相反，若某一截面的外法线方向与坐标轴方向相反，称为负面，负面上的应力分量就以沿坐标轴负方向为正，沿坐标轴正方向的为负。图1—2中所示的应力分量全是正方向的。

六面体的两两对面，即平行于同一坐标面的两个面在棱长趋于零时，变为同一截面，但外法线方向相反，因而这两面上的应力或应力分量必然大小相等，方向相反。故此一点的应力状态可用3个相邻面上的9个应力分量来表示。下面将表明这9个应力分量附合张量的定义，即一点的应力状态可用一个2阶张量表示。

这9个应力分量中6个剪应力分量有互等关系。例如，以六面体前后两面中心的连线为轴，列出力矩平衡方程，得

$$2 \cdot \sigma_{23} \cdot \Delta x_3 \cdot \Delta x_1 \cdot \frac{\Delta x_2}{2}$$

$$-2\sigma_{32} \cdot \Delta x_2 \Delta x_1 \cdot \frac{\Delta x_3}{2} = 0$$

于是

$$\sigma_{23} = \sigma_{32}$$

同样可以求得

$$\sigma_{21} = \sigma_{12} \quad \sigma_{31} = \sigma_{13}$$

这就证明了剪应力互等性，所以应力张量是一个对称张量。由此可见，如果已知某一点的六个应力分量，这点的应力状态就可确定。用张量符号表示一点应力状态

$$\sigma_{ij} = \begin{pmatrix} \sigma_{11} & \sigma_{12} & \sigma_{13} \\ \sigma_{21} & \sigma_{22} & \sigma_{23} \\ \sigma_{31} & \sigma_{32} & \sigma_{33} \end{pmatrix}$$

其中两下标同号者均为正应力，下标不同号者为剪应力。在工程应用中经常用 σ 表示正应力， τ 表示剪应力，并取XYZ为坐标轴，因此一点的应力状态又常表示为

$$[\sigma_{ij}] = \begin{pmatrix} \sigma_x & \tau_{xy} & \tau_{xz} \\ \tau_{yx} & \sigma_y & \tau_{yz} \\ \tau_{zx} & \tau_{zy} & \sigma_z \end{pmatrix}$$

由于应力张量是对称张量，只有6个分量是独立的，因之又常将一点的应力状态用一行矩阵来表示

$$[\sigma] = \{\sigma_x \ \sigma_y \ \sigma_z \ \tau_{xy} \ \tau_{yz} \ \tau_{xz}\}^T$$

或

$$[\sigma] = \{\sigma_{11} \ \sigma_{22} \ \sigma_{33} \ \tau_{12} \ \tau_{23} \ \tau_{31}\}^T$$

这种表示法在计算力学和编制计算机程序中应用很广。

1.2.2 任意斜面上的应力

若经过某一点的应力分量为已知，则可以求出经过该点