



宁夏大学“十一五”教材建设丛书
陈育宁 主编

结构力学

(II)

张长领
主编



宁夏人民出版社
NINGXIA PEOPLE'S PUBLISHING HOUSE

Structural Mechanics

结构力学

(II)

张长领
主编



宁夏人民出版社
NINGXIA PEOPLE'S PUBLISHING HOUSE

图书在版编目(CIP)数据

结构力学. (Ⅱ) / 张长领主编. — 银川: 宁夏人民出版社,
2005. 9

ISBN 7-227-03013-X

I. 结... II. 张... III. 结构力学 IV. 0342

中国版本图书馆 CIP 数据核字(2005)第 100081 号

结构力学(Ⅱ)

张长领 主编

责任编辑 那大庆 杨文琴

封面设计 张 宁

出版发行 宁夏人民出版社

地 址 银川市北京东路 139 号出版大厦

经 销 新华书店

印 刷 宁夏捷诚彩色印务有限公司

开 本 880×1230mm 1/32

印 张 8

字 数 200 千

版 次 2005 年 8 月第 1 版

印 次 2005 年 8 月第 1 次印刷

印 数 1150 册

书 号 ISBN 7-227-03013-X/S·162

定 价 18.00 元

版权所有 翻印必究

宁夏大学“十一五”教材建设丛书
编委会

主 编 陈育宁

副主编 王燕昌 赵 明

编 委 (以姓氏笔画为序)

于有志 马春宝 王玉炯 王宏伟

石文典 田军仓 田振夫 刘 明

刘万毅 刘旭东 米文宝 李宁银

李建设 何凤隽 张秉民 张馨兰

周玉忠 俞世伟 郭 琳 樊静波

霍维洮



宁夏人民出版社
NINGXIA PEOPLE'S PUBLISHING HOUSE

责任编辑 那大庆 杨文琴

封面设计 张宁 

序

陈育宁

教材建设是高等学校教学基本建设的重要组成部分，选用和编写高质量的教材，是高校不断提高教学水平、保障教学质量的基础。

为了落实教育部《关于进一步加强高等学校本科教学工作的若干意见》和宁夏大学“十一五”教学工作规划及教材建设的主要任务，更新课程体系，提高教学质量，以适应现代化建设和市场经济的需要，适应培养面向 21 世纪新型高素质人才的需要，启动宁夏大学“十一五”教材建设工程，编写、出版“宁夏大学‘十一五’教材建设”丛书，是必要和及时的。

这套丛书的编写和出版，必须坚持为我校的教育教学工作服务，要根据我校专业建设、课程建设、生源状况、教学水平及师资力量等实际情况，充分发挥我校学科优势和专业特长，努力使教材建设不断深化，整体水平不断提高；要逐步建立以国家规划教材的使用为重点，特色鲜明的自编教材为补充的学校教材建设与管理体制；要不断扩大教材种类，提高教材质量，探索教材建设与供应新途径，建立

教材编写与选用新机制,开拓教材使用与管理新局面。

近年来,我校的教育教学工作随着学校规模的不断扩大和办学实力的增强,有了新的发展和提高。2005年,教育部与宁夏回族自治区政府签署协议,共建宁夏大学,为我校加快发展提供了新的机遇。实现学校的发展目标,培养高素质的建设人才,主动服务于国家和地方经济社会发展,是我校面临的重要战略任务。而高层次、高质量的人才培养,必须要求有高水平、高质量的教材建设。为此,本科教育的学科、专业及课程设置,都要作相应的调整。“宁夏大学‘十一五’教材建设”丛书的编写和出版,要适应这一调整,紧紧把握中国高等教育改革与发展的脉搏,与时俱进,面向未来,服务社会;要结合21世纪社会、经济、科技、文化、教育发展的新特点,吸收新成果,解决新问题;要根据素质教育和学分制教学管理的需要,突出适用性和针对性;要在加强基础课、实验课教材编写与出版的同时,不断深化基础理论研究,拓宽教材知识面,努力实现整套教材科学性、系统性、开放性、前瞻性和实践性的有机结合,充分体现起点高、水平高,结构严密、体系科学,观点正确、应用性强的特点。

我们相信,在我校广大教师和科研骨干的努力下,在出版界同人的支持下,“宁夏大学‘十一五’教材建设”丛书的编写出版,必将提高质量,多出精品,形成特色;必将面向市场,走向社会,服务教学,为宣传宁夏大学,树立宁夏大学学术形象,推动宁夏大学本科教学水平不断提高发挥积极作用。

2005年8月于银川

前 言

“结构力学”是土木工程专业的一门主要专业基础课,在高等工科院校土木工程专业系列教材中,由《结构力学(I)》和《结构力学(II)》组成。《结构力学(I)》侧重对经典理论与方法的介绍,《结构力学(II)》注重结构力学的计算机基础理论与方法。本书是《结构力学(I)》第二版(孙俊、张长领主编,重庆大学出版社)的配套教材,可供土木工程专业的研究生、本科生、专科生使用,也可作为本专业在职人员职业考试的参考书。

《结构力学(II)》具有以下特点:努力适应学生素质教育的发展方向,同时适应在校学生和在职人员学习的要求;注意与相关课程的贯通、融合,理论联系实际,尽可能减少不必要的相互重叠;注重基本概念、基本原理、基本方法;注重吸取现行同类教材之长,又注意融入教学经验和体会;注意符合宽口径土木工程专业对本课程的基本要求。这样有助于启发式教学,有助于不同层次的读者选学,有助于培养学生的自学能力。

本书在编写过程中,参阅了有关参考文献,并引用了其中的部分习题,在本书出版之际,谨向各文献的作者及支持本书编写、出版的人们致谢。

由于编者水平所限,书中疏漏之处在所难免,恳请读者批评指正。

目 录

第一部分 结构力学(Ⅱ)

第 11 章 矩阵位移法	(1)
11.1 单元刚度矩阵(局部坐标系)	(2)
11.2 单元刚度矩阵(整体坐标系)	(8)
11.3 连续梁的整体刚度矩阵	(12)
11.4 刚架的整体刚度矩阵	(24)
11.5 等效结点荷载	(31)
11.6 计算步骤和算例	(36)
11.7 刚架的整体分析(忽略轴向变形)	(45)
11.8 桁架的整体分析	(51)
11.9 杆系结构的单元分析	(58)
习题	(70)
第 12 章 高层结构力学分析	(74)
12.1 风荷载计算	(74)
12.2 地震作用计算	(81)
12.3 高层结构内力计算	(90)
12.4 高层结构自振周期简化计算方法	(107)
12.5 高层结构力学分析中的几个问题	(112)
12.6 计算实例	(114)

第二部分 结构力学指导与实践

第1章	绪论	(123)
第2章	平面体系的几何构造分析	(124)
第3章	静定结构的受力分析	(130)
3.1	静定梁与静定刚架	(130)
3.2	三铰拱	(146)
3.3	静定平面桁架	(150)
第4章	静定结构的位移计算	(155)
第5章	力法	(165)
第6章	位移法	(175)
第7章	渐近法计算超静定结构	(188)
第8章	影响线与其应用	(195)
第9章	结构的极限荷载	(207)
第10章	结构动力计算	(212)
第11章	矩阵位移法	(221)
附录1	习题参考答案	(228)
附录2	参考书目	(238)
附录3	硕士研究生入学参考试题	(239)

第 11 章

矩阵位移法

内容提要 结构矩阵分析方法是以前传统结构力学作为理论基础、以矩阵作为数学表述形式、以电子计算机作为计算手段的方法。与传统的力法、位移法相对应,在结构矩阵分析中也有矩阵力法和矩阵位移法,或称柔度法与刚度法。矩阵位移法易于实现计算过程序化,故本章只对矩阵位移法进行讨论。矩阵位移法是有限元法的雏形,因此也称为杆件结构的有限元法。有限元法的要点是:先把整体拆开,分解成若干个单元,这个过程称作离散化。然后再将这些单元按一定的条件集成成整体。它包含两个基本环节:一是单元分析,二是整体分析。单元分析的任务是建立单元刚度方程,形成单元刚度矩阵;整体分析的主要任务是将单元集成成整体,由单元刚度矩阵按照刚度集成规则形成整体刚度矩阵,建立整体结构的位移法基本方程,从而求出解答。在单元分析方面,单元的刚度方程在位移法一章中已经导出,在本章中只是将已有结果表示为矩阵形式,并讨论在任意坐标系中单元刚度方程的通用形式。在整体分析方面,将根据计算过程序化的要求,提出直接由单元刚度导出整体刚度集成规则,这个集成规则是矩阵位移法的核心内容。

11.1 单元刚度矩阵(局部坐标系)

11.1.1 一般单元

图 11-1 所示为平面刚架中的一个等截面直杆单元[⊙]。设杆件除弯曲变形外,还有轴向变形。左右两端各有三个位移分量(两个移动、一个转动),杆件共有六个杆端位移分量,这是平面结构杆件单元的一般情况。设杆长为 l , 截面面积为 A , 截面惯性矩为 I , 弹性模量为 E 。单元的两个端点采用局部编码 1 和 2。由端点 1 到端点 2 的方向规定为杆轴的正方向,在图中用箭头标明。

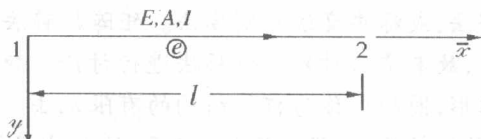


图 11-1

图中采用坐标系 $\bar{x}\bar{y}$, 其中 \bar{x} 轴与杆轴重合。这个坐标系称为单元坐标系或局部坐标系。字母 \bar{x} 、 \bar{y} 的上面都划上一横, 作为局部坐标系的标志。

在局部坐标系中, 一般单元的每端各有三个位移分量 \bar{u} 、 \bar{v} 、 $\bar{\theta}$ 和对应的三个力分量 \bar{X} 、 \bar{Y} 、 \bar{M} 。图 11-2 中所示的位移、力分量方向为正方向。

单元的六个杆端位移分量和六个杆端力分量按一定顺序排列, 形成单元杆端位移向量 $\{\bar{\Delta}\}^{\text{⊙}}$ 和单元杆端力向量 $\{\bar{F}\}^{\text{⊙}}$ 如下:

$$\left. \begin{aligned} \{\bar{\Delta}\}^{\text{⊙}} &= [\bar{\Delta}_{(1)} \quad \bar{\Delta}_{(2)} \quad \bar{\Delta}_{(3)} \quad \bar{\Delta}_{(4)} \quad \bar{\Delta}_{(5)} \quad \bar{\Delta}_{(6)}]^{\text{⊙T}} \\ &= [\bar{u}_1 \quad \bar{v}_1 \quad \bar{\theta}_1 \quad \bar{u}_2 \quad \bar{v}_2 \quad \bar{\theta}_2]^{\text{⊙T}} \\ \{\bar{F}\}^{\text{⊙}} &= [\bar{F}_{(1)} \quad \bar{F}_{(2)} \quad \bar{F}_{(3)} \quad \bar{F}_{(4)} \quad \bar{F}_{(5)} \quad \bar{F}_{(6)}]^{\text{⊙T}} \\ &= [\bar{X}_1 \quad \bar{Y}_1 \quad \bar{M}_1 \quad \bar{X}_2 \quad \bar{Y}_2 \quad \bar{M}_2]^{\text{⊙T}} \end{aligned} \right\} \quad (11-1)$$

向量中的六个元素的序码记为(1)、(2)、…、(6)。由于它们是在每个单元中各自编码的,因此称为局部码——杆端位移分量(或杆端力分量)的局部码。数码(1)、(2)、…都加上括号,作为局部码的标志。

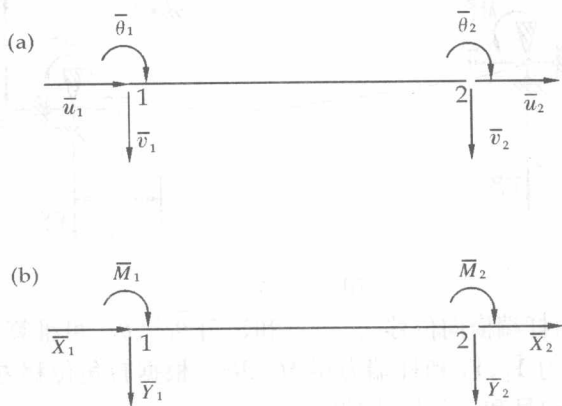


图 11-2

现在讨论单元的刚度方程。

单元刚度方程是指由单元杆端位移求单元杆端力时所建立的方程——记为“ $\bar{\Delta} \rightarrow \bar{F}$ ”方程。

为了建立单元刚度方程,我们按照位移法基本体系的作法,在杆件两端加上人为控制的附加约束,使基本体系在两端发生任意指定的位移 $\{\bar{\Delta}\}^{\text{e}}$,如图 11-3 所示。然后根据 $\{\bar{\Delta}\}^{\text{e}}$ 来推算相应的杆端力 $\{\bar{F}\}^{\text{e}}$ 。

我们忽略轴向受力状态和弯曲受力状态之间的相互影响,分别推导轴向变形和弯曲变形的刚度方程。

首先,由杆端轴向位移 \bar{u}_1 、 \bar{u}_2 可推算出相应的杆端轴向力 \bar{X}_1 、 \bar{X}_2 :

$$\left. \begin{aligned} \bar{X}_1^{\text{e}} &= \frac{EA}{l}(\bar{u}_1^{\text{e}} - \bar{u}_2^{\text{e}}) \\ \bar{X}_2^{\text{e}} &= -\frac{EA}{l}(\bar{u}_1^{\text{e}} - \bar{u}_2^{\text{e}}) \end{aligned} \right\} \quad (11-2)$$

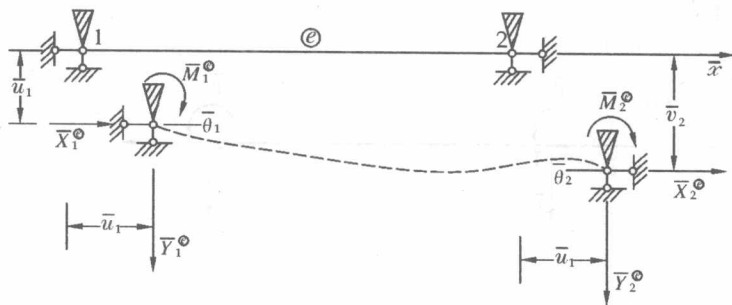


图 11-3

其次,由杆端横向位移 \bar{v}_1^{e} 、 \bar{v}_2^{e} 和转角 $\bar{\theta}_1^{\text{e}}$ 、 $\bar{\theta}_2^{\text{e}}$ 可推算出相应的杆端横向力 \bar{Y}_1 、 \bar{Y}_2 和杆端力矩 \bar{M}_1 、 \bar{M}_2 。根据转角位移方程,并改用本章的记号和正负号,即得

$$\left. \begin{aligned} \bar{M}_1^{\text{e}} &= \frac{4EI}{l}\bar{\theta}_1^{\text{e}} + \frac{2EI}{l}\bar{\theta}_2^{\text{e}} + \frac{6EI}{l^2}(\bar{v}_1^{\text{e}} - \bar{v}_2^{\text{e}}) \\ \bar{M}_2^{\text{e}} &= \frac{2EI}{l}\bar{\theta}_1^{\text{e}} + \frac{4EI}{l}\bar{\theta}_2^{\text{e}} + \frac{6EI}{l^2}(\bar{v}_1^{\text{e}} - \bar{v}_2^{\text{e}}) \\ \bar{Y}_1^{\text{e}} &= \frac{6EI}{l^2}(\bar{\theta}_1^{\text{e}} + \bar{\theta}_2^{\text{e}}) + \frac{12EI}{l^2}(\bar{v}_1^{\text{e}} - \bar{v}_2^{\text{e}}) \\ \bar{Y}_2^{\text{e}} &= -\frac{6EI}{l^2}(\bar{\theta}_1^{\text{e}} + \bar{\theta}_2^{\text{e}}) - \frac{12EI}{l^2}(\bar{v}_1^{\text{e}} - \bar{v}_2^{\text{e}}) \end{aligned} \right\} \quad (11-3)$$

上面六个刚度方程(11-2)和(11-3)实际上在位移法中已经推导过。现在将它们合在一起,写成矩阵形式如下:

$$\begin{Bmatrix} X_1 \\ Y_1 \\ M_1 \\ X_2 \\ Y_2 \\ M_2 \end{Bmatrix}^{\textcircled{c}} = \begin{bmatrix} \frac{EA}{l} & 0 & 0 & -\frac{EA}{l} & 0 & 0 \\ 0 & \frac{12EI}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} & 0 & -\frac{12EI}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} \\ 0 & \frac{6EI}{l^2} & \frac{4EI}{l} & 0 & -\frac{6EI}{l^2} & \frac{2EI}{l} \\ -\frac{EA}{l} & 0 & 0 & \frac{EA}{l} & 0 & 0 \\ 0 & -\frac{12EI}{l^3} & -\frac{6EI}{l^2} & 0 & \frac{12EI}{l^3} & -\frac{6EI}{l^2} \\ 0 & \frac{6EI}{l^2} & \frac{2EI}{l} & 0 & -\frac{6EI}{l^2} & \frac{4EI}{l} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \bar{u}_1 \\ \bar{v}_1 \\ -\theta_1 \\ \bar{u}_2 \\ \bar{v}_2 \\ -\theta_2 \end{Bmatrix}^{\textcircled{c}} \quad (11-4)$$

上式可记为

$$\{\bar{F}\}^{\textcircled{c}} = [\bar{k}]^{\textcircled{c}} \{\bar{\Delta}\}^{\textcircled{c}} \quad (11-5)$$

其中 (1) (2) (3) (4) (5) (6)
 $(\bar{u}_1=1)$ $(\bar{v}_1=1)$ $(-\theta_1=1)$ $(\bar{u}_2=1)$ $(\bar{v}_2=1)$ $(-\theta_2=1)$

$$[\bar{k}]^{\textcircled{c}} = \begin{matrix} (1) \\ (2) \\ (3) \\ (4) \\ (5) \\ (6) \end{matrix} \begin{bmatrix} \frac{EA}{l} & 0 & 0 & -\frac{EA}{l} & 0 & 0 \\ 0 & \frac{12EI}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} & 0 & -\frac{12EI}{l^3} & \frac{6EI}{l^2} \\ 0 & \frac{6EI}{l^2} & \frac{4EI}{l} & 0 & -\frac{6EI}{l^2} & \frac{2EI}{l} \\ -\frac{EA}{l} & 0 & 0 & \frac{EA}{l} & 0 & 0 \\ 0 & -\frac{12EI}{l^3} & -\frac{6EI}{l^2} & 0 & \frac{12EI}{l^3} & -\frac{6EI}{l^2} \\ 0 & \frac{6EI}{l^2} & \frac{2EI}{l} & 0 & -\frac{6EI}{l^2} & \frac{4EI}{l} \end{bmatrix}^{\textcircled{c}} \quad (11-6)$$

式(11-5)即为所求的“ $\bar{\Delta} \rightarrow \bar{F}$ ”方程,称为在局部坐标系中的单元

第一部分 结构力学(II)

刚度方程。矩阵 $[\bar{k}]^{\circledast}$ 称为局部坐标系中的单元刚度矩阵。它是 6×6 方阵。

11.1.2 单元刚度矩阵的性质

(1) 单元刚度系数的意义

$[\bar{k}]^{\circledast}$ 中的每个元素称为单元刚度系数,代表由于单位杆端位移所引起的杆端力。例如,第(6)行第(3)列元素 $\bar{k}_{(6)(3)}^{\circledast}$ (即元素 $\frac{2EI}{l}$)代表当第(3)个杆端位移分量 $\bar{\theta}_1 = 1$ 时引起的第(6)个杆端力分量 \bar{M}_2 。一般来说,第(i)行第(j)列元素 $\bar{k}_{(i)(j)}^{\circledast}$ 代表当第(j)个杆端位移分量 $\bar{\Delta}_j$ 等于1(其它位移分量为零)时所引起的第(i)个杆端力分量 \bar{F}_i 的值。

$[\bar{k}]^{\circledast}$ 中某一列的六个元素分别表示当某个杆端位移分量等于1时所引起的六个杆端力分量。例如,第1列对应于单位位移 $\bar{u}_1 = 1$ 所引起的杆端力。为了帮助理解,在式(11-6)中,在 $[\bar{k}]^{\circledast}$ 每一列的上方都标明了对应的单位位移分量。

(2) $[\bar{k}]^{\circledast}$ 是对称矩阵

$[\bar{k}]^{\circledast}$ 的对称性是指其元素有如下关系

$$\bar{k}_{(i)(j)}^{\circledast} = \bar{k}_{(j)(i)}^{\circledast} \quad (11-7)$$

这实际上是根据反力互等定理得出的结论。

(3) 一般单元的 $[\bar{k}]^{\circledast}$ 是奇异矩阵

$[\bar{k}]^{\circledast}$ 的奇异性是指其行列式等于零,即

$$|[\bar{k}]^{\circledast}| = 0 \quad (11-8)$$

直接计算式(11-6)的矩阵行列式,便可验证上述结论。

11.1.3 特殊单元

式(11-4)是一般单元的刚度方程,其中六个杆端位移可指定为任意值。在结构中还有一些特殊单元,单元的某个或某些杆

端位移的值已知为零,而不能任意指定。各种特殊单元的刚度方程无需另行推导,只需对一般单元的刚度方程(11-4)作一些特殊处理便可自动得到。

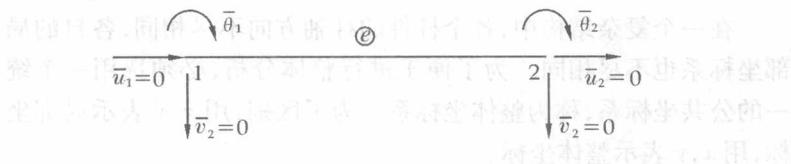


图 11-4

举例来说,计算连续梁时,我们通常忽略轴向变形。如取每跨梁作为单元(图 11-4),则只有两个杆端位移分量 $\bar{\theta}_1, \bar{\theta}_2$ 可指定为任意值,而其余四个分量均已知为零:

$$\bar{u}_1 = \bar{v}_1 = \bar{u}_2 = \bar{v}_2 = 0 \quad (a)$$

将式(a)代入式(11-4),即自动得出此特殊单元的刚度方程如下

$$\begin{Bmatrix} \bar{M}_1 \\ \bar{M}_2 \end{Bmatrix}^{\text{Ⓒ}} = \begin{bmatrix} \frac{4EI}{l} & \frac{2EI}{l} \\ \frac{2EI}{l} & \frac{4EI}{l} \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \bar{\theta}_1 \\ \bar{\theta}_2 \end{Bmatrix}^{\text{Ⓒ}} \quad (11-9)$$

此时单元刚度矩阵为

$$[\bar{k}]^{\text{Ⓒ}} = \begin{bmatrix} \frac{4EI}{l} & \frac{2EI}{l} \\ \frac{2EI}{l} & \frac{4EI}{l} \end{bmatrix}^{\text{Ⓒ}} \quad (11-10)$$

实际上这个特殊单元刚度矩阵(11-10)可由式(11-6)的一般单元刚度矩阵删去第(1)、(2)、(3)、(4)、(5)行和列后自动得出。