代入式 (15) 可导出单元刚度方程

$$[k]_{e} \{ \}_{e} = \{ P \} + \{ \overline{P} \} + \{ F \} + \{ \overline{F}^{M} \}$$
(17)

其中 (P) 和  $(\overline{P})$  分别为单元的体力和面力的等效 节点列向量,  $(\overline{F}^M)$  为单元上点 *M* 的集中力  $F_i^M$  的等 效节点力向量, 其表达形式与按静力等效的前处理结 果完全相同

$$\{\overline{F}^M\} = [N^M]^T \{F^M\}$$
(18)

4 结 论

(1) 虚功原理包含了更广泛意义的平衡. 仅有面 力和体力作用时, 虚功方程等价于平衡方程和应力边 界条件; 当有集中力作用时, 连续体虚功方程不等价 于通常的平衡方程和边界条件, 而等价于式 (13) 和 式 (14) 表达的广义形式.

(2) 在有限元计算中进行网格划分时,集中力作 用点可以是非节点.非节点集中力的等效节点力可以 从单元的虚功方程中自然得到,没有必要进行前处理.

## 参考文献

- 1 华东水利学院. 弹性力学问题的有限单元法. 北京:水利电 力出版社, 1978
- 2 蒋友谅. 非线性有限元法. 北京:北京工业大学出版社, 1988
- 3 钱伟长. 变分法及有限元, 上册. 北京:科学出版社, 1980
- 4 李四平,杨挺青.考虑集中力作用的连续体欧位运动方程. 华中理工大学学报,1997 (9)

(本文于 1997 年 5 月 16 日收到)

## 复杂细长压杆临界力计算的传递矩阵法

**刘庆潭** (长沙铁道学院 数力系,长沙 410075)

摘要 本文提出对复杂的细长压杆临界力计算的传递 矩阵法.通过实例的计算,证明了本方法是一种精确 度高且简便易行的方法,适于工程技术人员在微机上 应用.

关键词 变截面,传递矩阵,临界力,稳定性

### 1 场矩阵

1.1 等截面细长压杆

图 1 所示的等截面细长压杆,有如下的关系<sup>[1]</sup>

$$\begin{bmatrix} y \\ M \\ Q \\ Q \\ x = L \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 & e_2 & - e_3 / EI & - e_4 / EI \\ 0 & e_1 & - e_2 / EI & - e_3 / EI \\ 0 & EIe_0 & e_1 & e_2 \\ 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

$$\begin{bmatrix} y \\ M \\ Q \\ Q \end{bmatrix}$$
(1)

其中, 
$$e_0 = k\sin kx$$
,  $e_1 = \cos kx$ ,  $e_2 = \sin kx/k$ ,  $e_3 = (1)$   
-  $\cos kx$ )  $k^2$ ,  $k_4 = (kx - \sin kx) / k^3$ ,  $k = \sqrt{P/EI}$ .

第19卷(1997年)第6期

-7



图 1

将式 (1) 写成矩阵形式为

$$\mathbf{S}_{x=L} = \mathbf{U} \, \mathbf{S}_0 \tag{2}$$

式 (2) 中的 S<sub>0</sub> 为杆左端初始状态向量,  $S_{x=L}$ 为杆右 端的末端状态向量. 由式 (2) 可见, 通过一个矩阵 U 就将杆左端的状态向量传到了右端, 矩阵 U即为传递 矩阵 (场矩阵). 对等截面细长压杆而言, 传递矩阵 U 就是式 (1) 中的 4 ×4 阶的方阵.

1.2 变截面细长压杆

其 对于图 2 所示的直径沿轴线成线性变化的圆截面 压杆,设始端直径为  $d_0$ ,末端直径为  $d_L$ ,令  $k = \frac{d_L - d_0}{d_0 L}$ ,  $I_0 = d_0^4/64$ ,则场矩阵为<sup>(2)</sup>

$$U = \begin{bmatrix} 1 & U_{12} & U_{13} & U_{14} \\ 0 & U_{22} & U_{23} & U_{24} \\ 0 & U_{32} & U_{33} & U_{34} \\ 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix} \xrightarrow{d_0 - d_2 - d_2} K$$

#### 其中

$$U_{12} = \frac{\sin_{-0} \cos_{-0} \cos_{-0} \sin_{-0}}{k}$$

$$U_{13} = \frac{\sin_{-1}}{k} \cdot \frac{\mu + \cos_{-0} (k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0})}{EI_0 \mu^2} - \frac{1}{EI_0 \mu^2}$$

$$U_{14} = \frac{\sin_{-0} \cos_{-0} \cos_{-0} \sin_{-0}}{EI_0 \mu^2 k} - \frac{x}{EI_0 \mu^2}$$

$$U_{22} = \frac{\sin_{-0}}{\mu} (k \cos_{-0} + k \sin_{-0}) - \frac{\cos_{-0}}{\mu} (k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0})}{EI_0 \mu^3 \sin_{-0}} \cdot (k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0})} \cdot (k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}) - \frac{(k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0})}{EI_0 \mu^3} (k \cos_{-0} + k \sin_{-0})}$$

$$U_{24} = \frac{\sin_{-0}}{EI_0 \mu^3} (k \cos_{-0} + k \sin_{-0}) - \frac{\cos_{-0}}{EI_0 \mu^3} (k \cos_{-0} + k \sin_{-0}) - \frac{\cos_{-0}}{EI_0 \mu^3} (k \cos_{-0} + k \sin_{-0}) - \frac{\cos_{-0}}{k} (k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}) - \frac{1}{EI_0 \mu^2}$$

$$U_{32} = \frac{EI_0 \mu^2}{k} (\cos_{-0} \sin_{-0} - \sin_{-0} \cos_{-0})$$

$$U_{33} = \frac{\mu + \cos_{-0} (k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0})}{k \sin_{-0}} \sin_{-0} - \frac{k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}} \sin_{-0} - \frac{k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} \sin_{-0} - \mu \cos_{-0} \sin_{-0} - \frac{k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} \sin_{-0} - \mu \cos_{-0} \sin_{-0} - \frac{k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} \sin_{-0} - \mu \cos_{-0} \sin_{-0} - \frac{k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} \sin_{-0} - \mu \cos_{-0} \sin_{-0} - \frac{k \sin_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} \sin_{-0} - \frac{k \cos_{-0} - \mu \cos_{-0}}{k} - \frac{k \cos_{-0} - \mu \cos_$$

对于边长成线性变化的正方形截面压杆,其始端

边长为  $a_0$ , 末端边长为  $a_L$ , 其场矩阵有和式 (3) 完全 相同的形式, 只不过这时的  $k = \frac{a_L - a_0}{a_0 L}$ ,  $I_0 = a_0^4 / 12$ .

## 2 点矩阵

在图 3 (a) 所示的弹性支座处, 左右侧的状态向 量传递关系为<sup>[3]</sup>





图 3

将式(4)写成矩阵形式为

 $\mathbf{S}_{j}^{\mathbf{R}} = \overline{\mathbf{U}}_{j} \, \mathbf{S}_{j}^{\mathbf{L}} \tag{5}$ 

由式(5)可见,通过矩阵 $\overline{U}_i$ 可将j处左侧的状态向量传至右侧,矩阵 $\overline{U}_i$ 称为点矩阵.

在图 3 (b) 所示的中间支座处,反映该处左右侧 状态向量传递关系的点矩阵为<sup>[3]</sup>

$$\overline{\mathbf{U}}_{j} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 \\ K_{Qy} & K_{Q} & K_{QM} & 1 + K_{QQ} \end{bmatrix}$$
(6)

在图 3 (c) 所示的中间铰处, 反映该处左右侧状态向量传递关系的点矩阵为<sup>[3]</sup>

$$\overline{\mathbf{U}}_{j} = \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ K_{y} & K + 1 & K_{M} & K_{Q} \\ 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$
(7)

其中,  $K_{Qi} = -U_{si}/U_{sQ}$ ,  $K_i = -U_{si}/U_s$  (*i* = *y*, , *M*, *Q*), *s* 是下一个边界条件中某个为零的状态变 量,  $U_{si} = U_{i+1}$ 中的元素.

3 细长压杆临界力计算的传递矩阵法求解 如整个杆被分成 n 段,则有

$$\mathbf{S}_n = \mathbf{U}_n \, \mathbf{U}_{n-1} \, \dots \overline{\mathbf{U}_j} \, \dots \, \mathbf{U}_2 \, \mathbf{U}_1 \, \mathbf{S}_0 = \mathbf{U} \, \mathbf{S}_0 \qquad (8)$$

力学与实践

7

n-

式 (8) 的 U为总体传递矩阵. 注意到杆的左端状态变 量总有两个是未知的, 设为  $S_{0m}$ 和  $S_{0n}$ , 杆的右端总有 两个状态变量为零, 设为  $S_k$ 和  $S_j$ , 则由式 (8) 总可 得到两个含有  $S_{0m}$ 和  $S_{0n}$ 的方程. 对于没有中间约束 的杆有



瞒

纶

© 1994-2006 China Academic Journal Electronic Publishing House. All rights reserved. http://www.cnki.net

 $P_{cr} = \frac{9.808 EI_2}{L^2}$ , 文 [4] 算得  $P_{cr} = \frac{9.81 EI_2}{L^2}$ , 两者完 全吻合.

对于承受均布轴向压力的杆件,可将杆分成若干段,每段均承受由均布轴向力换算而成的集中力作用,同样可求出整根压杆的临界力.

### 参考文献

1 刘庆潭, 倪国荣. 压杆稳定性和横向自由振动计算的传递

矩阵法. 长沙铁道学院学报, 1994 (4)

- 2 刘庆潭. 含锥形变截面压杆稳定计算的传递矩阵法. 计算 结构力学及其应用, 1996 (3)
- 3 刘庆潭, 倪国荣. 弹性地基梁的传递矩阵法求解. 长沙铁 道学院学报, 1992 (1)
- 4 刘鸿文. 高等材料力学. 北京:高等教育出版社,1985 (1996年11月11日收到第1稿, 1997年5月8日收到修改稿)

# 单自由度线性系统自由振动的 Taylor 级数法

## 任革学 程建纲

(清华大学工程力学系,北京 100084)

**摘要** 本文从单自由度线性系统的运动方程及初始条件出发,用递推的方式导出初始时刻解的各阶导数, 并由 Taylor 级数直接得到系统自由振动的通解表达 式.

关键词 单自由度线性系统,自由振动, Taylor 级数

首先考虑无阻尼单自由度系统的自由振动,其数 学提法是求解方程

$$m\ddot{x} + kx = 0 \tag{1}$$

满足初始条件

$$x(0) = x_0 \tag{2a}$$

$$x(0) = x_0 \tag{2b}$$

的解. 振动教科书上的一般解法是:假设形如 x = e<sup>+</sup> 的解代入运动方程(1),从得到的特征方程可解得两 个基本解,进而构造通解,并由初始条件确定通解中 的两个常数得到最终解答

$$x(t) = x_0 \cos pt + \frac{x_0}{p} \sin pt$$
(3)

式中,  $p = \sqrt{k/m}$ 为圆频率.

上述方法是常微分方程理论中的的基本做法. 文 献 [1] 在阐述给定初始条件(2a)和(2b)后,就 可以确定初值问题时,采用了 Taylor 级数展开的方 法. 实际上借用文献 [1] 的想法,单自由度系统初 值问题的解可以解析地得到. 下面给出仅用 Taylor 展 开的概念就可以导出初值问题解的求解方法. 根据圆频率 p 的定义方程 (1) 可以改写成下面 的形式  $\ddot{x} + p^2 x = 0$  (4) 设 n 是任意自然数,则将方程 (4) 对时间  $t \, \bar{x} \, n$  阶 导数得

$$x^{(n+2)} = -p^2 x^{(n)}$$
 (n = 0, 1, 2, ...) (5)

(5) 式中 n = 0 对应的就是原方程 (4). 由递推公式 (5) 立即得初始时刻的各阶导数

n = 2 k 为偶数  

$$x_0^{(2k)} = (-1)^k p^{2k} x_0$$
  
 $(k = 0, 1, 2, ...)$  (6a)  
 $n = 2k + 1$  为奇数  
 $x_0^{(2k+1)} = (-1)^k p^{2k} \dot{x}_0$ 

(k = 0, 1, 2, ...) (6b)

初值问题的解可以用其在初始时刻的 Taylor 级数展开 为

$$x (t) = x_{0}^{(n)} \frac{f^{2}}{n!} = \begin{cases} x_{0} - x_{0} p^{2} \frac{f^{2}}{2!} + \dots + (-1)^{k} x_{0} p^{2k} \frac{f^{2k}}{(2k)!} + \dots + \\ \dot{x}_{0} t - \dot{x}_{0} p^{2} \frac{f^{3}}{3!} + \dots + (-1)^{k} \dot{x}_{0} p^{2k} \frac{f^{2k+1}}{(2k+1)!} + \\ = x_{0} \cos(pt) + \frac{\dot{x}_{0}}{p} \sin(pt) \end{cases}$$
(7)

由数学分析中的知识,方程式(7)中所出现的级数 的收敛半径为无穷大.方程(7)恰好是所要求初值 问题的解答.

#### 力学与实践