【制造技术】

# 不同约束条件下压杆屈曲载荷的 统一矩阵计算方法<sup>\*</sup>

## 颜彩飞,刘庆潭

(中南大学 土木建筑学院,长沙 410075)

摘要:对压杆屈曲状态微分方程进行求解,形成了包含压杆变形和内力等变量的传递矩阵,提出了基于矩阵运算 的不同约束条件下压杆屈曲载荷的统一计算方法。该方法采用代入边界条件直接求解的固定模式,把各种不同 约束条件下细长杆的屈曲载荷公式用相同的基本矩阵式同时推出,推导过程简单、力学概念清晰、规律性强,易 于掌握。

关键词:约束;压杆变形;屈曲载荷

中图分类号:TB301

文献标识码:A

现在的材料力学中有关细长压杆的屈曲载荷的计算 均以欧拉(L. Euler)1744 提出的欧拉临界力计算公式为基 本理论体系。在这一体系中,首先由两端铰支细长杆的平 衡条件建立微分方程,根据边界条件求解。因为推导需要 花费一定的时间,所以在求得两端铰支细长杆的临界力 后,其他约束情况下细长杆的临界力公式就不再逐一推 导,而是采用有效长度来类比两端铰支的情况得到。由于 其他约束情况下的临界力公式不像两端铰支那样是通过 力学推导而得来的,总感到比较抽象。而且这种由平衡条 件建立微分方程,再根据边界条件求得解答的过程,会因 压杆本身的结构形式及约束条件的复杂化而变得非常复 杂。这种传统的处理手法难以形成通用的计算机程序,无 法适应工程实际中对复杂情况下临界载荷的计算。针对 这些问题,本文通过对压杆屈曲状态微分方程的求解,形 成了包含压杆变形和内力等变量的传递矩阵式,提出了基 于矩阵运算的不同约束条件下压杆屈曲载荷的统一计算 方法。

## 1 传递矩阵式的推导

对于图1所示的等截面细长受压杆,其挠曲线近似微 分方程为

$$\frac{\mathrm{d}^2 v}{\mathrm{d}x^2} = -\frac{M}{EI} \tag{1}$$

观察图1中的dx微段,对其右端建立力矩平衡方程式

$$F_{Q} = \frac{\mathrm{d}M}{\mathrm{d}x} - F_{N} \frac{\mathrm{d}v}{\mathrm{d}x} \tag{2}$$

文章编号:1006-0707(2010)07-0069-02



图1 等截面细长受压杆

由此可得

$$\frac{\mathrm{d}^2 M}{\mathrm{d}x^2} - F_N \frac{\mathrm{d}^2 v}{\mathrm{d}x^2} = 0 \tag{3}$$

将式(1)代入式(3)得

$$\frac{\mathrm{d}^4 v}{\mathrm{d}x^4} + \frac{F_N}{EI} \frac{\mathrm{d}^2 v}{\mathrm{d}x^2} = 0 \tag{4}$$

令 
$$\alpha^2 = F_N / EI$$
,式(4)可写成  
$$\frac{d^4 v}{dx^4} + \alpha^2 \frac{d^2 v}{dx^2} = 0$$
(5)

式(5)的通解为<sup>[1]</sup>

$$v = C_1 + C_2 x + C_3 \sin \alpha x + C_4 \cos \alpha x \tag{6}$$

注意到 $\theta = \frac{dv}{dx}$ ,再应用式(1)及式(2)可得求得 $\theta$ , *M*和 $F_{Q}$ 的表达式。令x = 0时,  $v = v_{0}$ ,  $\theta = \theta_{0}$ , *M* =  $M_{0}$ ,  $F_{Q} = F_{00}$ , 将其代人这些表达式,并写成矩阵形式为<sup>[2]</sup>

\* 收稿日期:2010-03-02

刘庆潭(1947—),教授,博士生导师,主要从事结构分析、地下工程方面研究。

作者简介:颜彩飞(1964—),硕士研究生,主要从事结构工程研究;

$$\begin{pmatrix} v \\ \theta \\ M \\ F_{Q} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 1 & e_{2} & -e_{3}/EI & -e_{4}/EI \\ 0 & e_{1} & -e_{2}/EI & -e_{3}/EI \\ 0 & EI \cdot e_{0} & e_{1} & e_{2} \\ 0 & 0 & 0 & 1 \end{pmatrix} \cdot \begin{pmatrix} v_{0} \\ \theta_{0} \\ M_{0} \\ F_{Q_{0}} \end{pmatrix}$$

$$(7)$$

$$(7)$$

式中:  $e_0 = \alpha \sin \alpha x$ ,  $e_1 = \cos \alpha x$ ,  $e_2 = \sin \alpha x / \alpha$ ,  $e_3 = (1 - \cos \alpha x) / \alpha^2$ ,  $e_4 = (\alpha x - \sin \alpha x) / \alpha^3$ 。式(7)中4×4的方阵就 是等截面细长压杆在临界力计算时的传递矩阵。

## 2 各种约束情况下的临界力

#### 2.1 两端铰支情况

对于两端铰支情况下长度为l的细长杆,边界条件为  $v_0 = 0, M_0 = 0, v_{x=l} = 0, M_{x=l} = 0, 只需将式(7)的传递矩阵$ 划去第2,4行,同时划去第1,3列。划去有关的行和列后,得<sup>[3]</sup>

$$\begin{pmatrix} 0 \\ \theta \\ 0 \\ F_{Q} \end{pmatrix}_{x=l} = \begin{pmatrix} | & e_{2} & | & -e_{4}/EI \\ | & --- & | & --- \\ | & EIe_{0} & | & e_{2} \\ | & --- & | & --- \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 0 \\ \theta_{0} \\ 0 \\ F_{Q_{0}} \end{pmatrix}$$

即有

$$\begin{pmatrix} e_2 & -e_4 / EI \\ EIe_0 & e_2 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \theta_0 \\ F_{Q_0} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \end{pmatrix}$$

上式有非零解的前提是  $e_2^2 + e_0 e_4 = 0$ ,也即有

$$\sin^{2}(\alpha l) + \sin(\alpha l) [\alpha l - \sin(\alpha l)] = 0$$
  
\$\pm \sin(\alpha l) = 0, \alpha l = n\pi (n = 0, 1, 2, 3, \dots)\$

*n*取有实际意义的值 *n* = 1,即 α*l* = π,由此得临界荷载为

$$F_{P_{cr}} = \frac{\pi^2 EI}{l^2} \tag{8}$$

#### 2.2 一端铰支一端固定情况

对于一端铰支一端固定的长度为l的细长杆,边界条件为 $v_0 = 0, M_0 = 0, v_{x=l} = 0, \theta_{x=l} = 0, 只需将式(7)的传递矩阵, 划去第3,4行, 同时划去第1,3列。划去有关的行和列后, 得$ 

$$\begin{pmatrix} 0 \\ 0 \\ M \\ F_Q \end{pmatrix}_{x=l} = \begin{pmatrix} | & e_2 & | & -e_4/EI \\ | & e_1 & | & -e_3/EI \\ | & ---- & | & ---- \\ | & ---- & | & ---- \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 0 \\ \theta_0 \\ 0 \\ F_{Q_0} \end{pmatrix}$$

即有

$$\begin{pmatrix} e_2 & -e_4 / EI \\ e_1 & -e_3 / EI \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \theta_0 \\ F_{Q_0} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \end{pmatrix}$$

上式有非零解的前提是  $-e_2e_3 + e_1e_4 = 0$ ,也即  $tg(\alpha l) = \alpha l$ 

$$F_{P_{er}} = \frac{20.19EI}{l^2} = \frac{\pi^2 EI}{(0.7l)^2}$$
(9)

应用式(9)还不难得出,在*x*=0.7*l*处,挠曲线出现反弯点,即此处的*M*=0。

#### 2.3 两端固定情况

对于两端固定的长度为l的细长杆,边界条件为 $v_0$  = 0, $\theta_0$  = 0, $v_{x=l}$  = 0, $\theta_{x=l}$  = 0,只需将式(7)的传递矩阵划去第 3,4 行,同时划去第 1,2 列。划去有关的行和列后,得

$$\begin{pmatrix} 0\\0\\M\\F_{Q} \end{pmatrix}_{x=l} = \begin{pmatrix} | & | & -e_{3}/EI & -e_{4}/EI \\ | & | & -e_{2}/EI & -e_{3}/EI \\ | & | & --- & --- \\ | & | & --- & --- \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 0\\0\\M_{0}\\F_{Q_{0}} \end{pmatrix}$$

即有

$$\begin{pmatrix} -e_3/EI & -e_4/EI \\ -e_2/EI & -e_3/EI \end{pmatrix} \begin{pmatrix} M_0 \\ F_{00} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \end{pmatrix}$$

上式有非零解的前提是  $e_3^2 - e_2 e_4 = 0$ , 解得  $\alpha l = m\pi(m = 0, 2, 4, \dots)$ , *m* 取有实际意义的值 m = 2, 即  $\alpha l = 2\pi$ , 由此得临 界荷载为

$$F_{P_{cr}} = \frac{\pi^2 EI}{(0.5l)^2}$$
(10)

#### 2.4 一端固定一端自由情况

对于一端固定一端自由的长度为*l*的细长杆,边界条 件为 $v_0 = 0, \theta_0 = 0, M_{x=l} = 0, F_{Qx=l} = 0, 只需将式(7)的传$ 递矩阵划去第1,2行,同时划去第1,2列。划去有关的行和列后,得

$$\begin{pmatrix} v \\ \theta \\ 0 \\ 0 \end{pmatrix}_{x=l} = \begin{pmatrix} 1 & 1 & --- & --- \\ 1 & 1 & --- & --- \\ 1 & 1 & e_1 & e_2 \\ 1 & 1 & 0 & 1 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \\ M_0 \\ F_{\varrho_0} \end{pmatrix}$$

即有

$$\binom{e_1}{0}\binom{M_0}{F_{Q_0}} = \binom{0}{0}$$

上式有非零解的前提是  $e_1 = \cos \alpha l = 0$ ,即有  $\alpha l = n\pi/2$ ( $n = 1, 3, 5, \cdots$ ), n 取有实际意义的值 n = 1,即  $\alpha l = \pi/2$ ,由 此得临界荷载为

$$F_{P_{cr}} = \frac{\pi^2 E I}{(2l)^2}$$
(11)

## 3 结束语

通过上述分析可以看到,由式(7)采用代入边界条件 直接求解的固定模式,把4种不同约束情况下的细长杆临 界力公式同时推出,结果和经典的材料力学关于不同约束 情况下细长杆临界力公式完全相同<sup>[4]</sup>。

1)本文的方法推导过程简单、力学概念清晰、规律性强,易于掌握。

2)基于这种方法,在处理带有若干个弹性支座以及阶梯状压杆临界力计算时,只需按固定模式形成各段的矩阵,然后进行矩阵运算即可,无需再另行考虑各段交接处力的平衡条件和位移协调条件,免去了边界处理上造成的困难,极大地简化了求解多个微分方程及确定积分常数的冗长计算<sup>[5]</sup>。

3)可以编制成通用的计算机程序,用于求解各种复杂 情况下细长杆的屈曲载荷。

#### (下转第84页)