



在其平面内保持不变形,即  $\varepsilon_s = 0$ ,可以求得约束扭转正应力

$$\sigma_{\omega} = \frac{E}{1 - \mu^2}(\varepsilon_z + \mu\varepsilon_s) = \frac{E}{1 - \mu^2}\varepsilon_z,$$

式中:  $\frac{E}{1 - \mu^2}$  近似取  $E$ . 将式(1)代入上式,得

$$\sigma_{\omega} = E[u'(z) - \beta'(z)\bar{\omega}]. \quad (2)$$

则箱梁横截面上只作用有扭矩  $T(z)$ ,所以横截面上顺  $z$  轴方向法向应力的总和以及顺  $z$  轴方向的法向应力对  $y$  轴的力矩总和等于零,即

$$N = \oint \sigma_{\omega}(z, s) dA = 0, \quad (3)$$

$$M_y = \oint \sigma_{\omega}(z, s) x(s) dA = 0, \quad (4)$$

式中:  $dA = \delta(s) ds$ , 其中  $\delta(s)$  为薄壁的厚度.

把式(2)代入式(3)(4)得

$$\begin{cases} u'(z)A - \beta'(z) \oint \bar{w} dA = 0; \\ u'(z) \oint x dA - \beta'(z) \oint \bar{w} x dA = 0, \end{cases} \quad (5)$$

式中:  $\oint \bar{w} dA$  通常称为扇性静矩. 如果曲线坐标  $s$  的起点选于某一适当点处可使  $\oint \bar{w} dA = 0$ , 则  $u'(z) = 0$ , 由此可得

$$\oint \bar{w} x dA = 0,$$

其中:  $\bar{w} = w - \rho s$ , 为使上式成立,应将薄壁杆件的主扇性极点(扭转中心)和扇性零点分别选于特定的极点和零点. 对于扭转中心  $C$  则满足下列条件式:

$$\bar{S}_{w_D} + a_y \bar{S}_y - a_x \bar{S}_x + C\bar{A} = 0; \quad (6)$$

$$I_{w_D y} + a_y I_y - a_x I_{xy} + C\bar{S}_y = 0, \quad (7)$$

式中:  $\bar{S}_x = \oint y dA$ ,  $\bar{S}_y = \oint x dA$ ,  $\bar{S}_{w_D} = \oint \bar{w}_D dA$ ,  $\bar{A} = \oint \delta dA$ ,  $I_{w_D y} = \oint \bar{w}_D x dA$ ,  $I_y = \oint y^2 dA$ ,  $I_{xy} = \oint xy dA$ ,

其中:  $\bar{w}_D$  为  $D$  点的扇性坐标,  $D$  点取在箱梁顶板的形心处.

因为  $y$  轴与横截面主轴重合,则

$$\bar{S}_y = I_{xy} = 0, \quad \bar{S}_{w_D} = \oint \bar{w}_D y dA = 0,$$

则箱梁截面扭心位置

$$a_y = \frac{I_{w_D y}}{I_y}. \quad (8)$$

式(8)即为根据乌曼斯第二理论得出的箱梁扭转中心的计算公式,但此公式中的积分计算比

较复杂,不利于工程设计直接应用,因此,作者在上述理论公式的基础上作了进一步的推导.

## 2 箱梁扭心和形心距离 $y_k$ 的计算公式

### 2.1 竖向惯性矩 $I_y$ 计算

$$I_y = \frac{B_c^3 t_c}{6} + \frac{2B_c^3 t_u}{3} + \frac{2B_l^3 t_l}{3} + \frac{H^3 t_w \cos^2 a}{6 \sin^3 a} + 2B_c t \left( B + \frac{B_c}{2} \right)^2 + 2t_w \frac{H}{\sin a} \left( \frac{B + B_l}{2} \right)^2.$$

### 2.2 截面形心位置 $C_l, C_u$ 的计算

$$C_l = \frac{H(2B_c t_c + 2B t_u + H t_w / \sin a)}{2B_c t_c + 2B t_u + 2H t_w / \sin a + 2B_l t_l};$$

$$C_u = H - C_l;$$

$$L = \left( \frac{C_l B + C_u B_l}{H} \right) \sin a;$$

$$\omega = \int R ds,$$

其中:  $\omega$  为箱形截面的扇性坐标;  $R$  为积分起点到各板的距离.

### 2.3 截面扭转中心坐标

经过化简计算,由此可得梯形箱梁截面扭心的计算公式为

$$y_k = \left( A_1 - \frac{\chi(B + B_l)HA_2}{A_3} \right) / I_y,$$

其中:  $y_k$  为扭转中心和截面形心的距离;

$$A_1 = 2B^2 \left( \frac{C_u B t_u}{3} + C_u B_c t_c \right) + 2C_u B_c^2 \left( B + \frac{B_c}{3} \right) +$$

$$\frac{C_u B H t_w}{\sin a} (B + B_l) + \frac{L H^2 t_c}{3 \sin^2 a} (2B_l + B) +$$

$$B L^2 t_l \left( \frac{L H}{\sin a} + C_u B + \frac{C_l B_l}{3} \right);$$

$$A_2 = 2B^2 \left( \frac{B}{3} + \frac{B_c t_c}{t_u} + \frac{H t_w}{t_u \sin a} \right) +$$

$$B \left( \frac{B_c^2 t_c}{t_u} + \frac{B_l H t_w}{t_u \sin a} \right) + \frac{H^2}{3 \sin^2 a} (B + 2B_l) +$$

$$B_l^2 \left( \frac{H t_l}{t_w \sin a} + \frac{B t_l}{t_u} + \frac{B_l}{3} \right);$$

$$A_3 = \frac{2B}{t_u} + \frac{2H}{t_w \sin a} + \frac{2B_l}{t_l}.$$

由上述公式可知,当  $a = 90^\circ$  时,梯形箱梁截面退化为矩形箱梁截面,所以,本文给出的计算公式具有通用性.

## 3 数值算例

例1 图2所示梯形箱梁截面,求其扭转中心位置.该梯形箱梁截面具有一个对称轴,其扭转

中心在图示  $y$  轴上. 文献 [3] 给出该梯形截面形心位置  $C_u = 2229$  mm, 截面扭转中心位置  $a_y = 2178$  mm; 采用本文计算公式计算所得的该梯形截面形心位置  $C_u = 2229.34$  mm, 截面扭转中心位置  $a_y = 2172.5$  mm 和文献 [3] 计算结果相当接近.

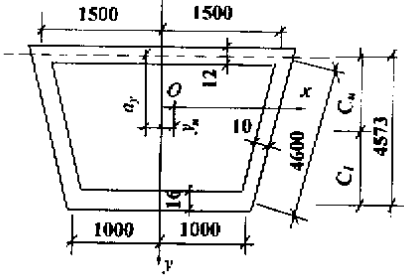


图 2 薄壁梯形箱梁截面

Fig.2 Trapezoidal section of thin walled box beam

例 2 图 3 所示为喜旧溪大桥矩形箱梁截面, 求其扭转中心位置. 该矩形箱梁截面具有一个对称轴, 其扭转中心在图示  $y$  轴上. 文献 [5] 给出的该箱梁扭心位置为  $a_y = 856.3$  mm, 本文公式计算结果为  $a_y = 857.7$  mm, 两种方法计算结果十分吻合, 证明本文公式正确.

另外, 当图 3 箱梁顶板宽度由 4000 mm 变为 6000 mm 时, 即箱梁桥面板宽度为 2000 mm + 3000 mm + 3000 mm + 2000 mm 时, 采用本文给出计算公式给出的梯形箱梁截面扭心位置为  $a_y = 1142.4$  mm, 而文献 [5] 给出的用于计算矩形箱梁截面扭心的计算公式已不再适用了.

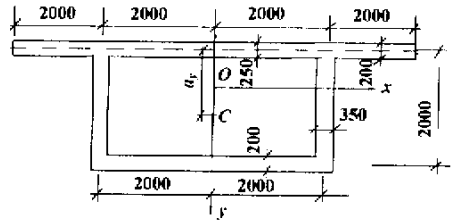


图 3 喜旧溪大桥矩形箱梁截面

Fig.3 Rectangle section of box beam for Xijiu Xi Bridge

#### 4 结束语

本文对桥梁工程中常采用的梯形箱梁截面扭心公式进行了详细推导, 给出了计算箱梁截面扭心位置的显式表达式, 该方法以乌曼斯第二理论为基础, 考虑因素较为全面, 考虑了薄壁结构厚度、形状的不同. 本文所导出的梯形箱梁截面扭心计算公式, 为箱梁结构内力计算提供了方便.

#### 参考文献:

- [1] 郭金琼. 箱形梁设计理论 [M]. 北京: 人民交通出版社, 1991.
- [2] 程翔云. 梁桥理论与计算 [M]. 北京: 人民交通出版社, 1990.
- [3] 胡人礼. 桥梁力学 [M]. 北京: 中国铁道出版社, 1999.
- [4] 克里斯特克 V. 箱梁理论 [M]. 何福照, 吴德心, 译. 北京: 人民交通出版社, 1988.
- [5] 陈 淮. 高架铁路桥横向刚度研究 [D]. 长沙: 长沙铁道学院, 1993.

### Calculation of Torsion Center Postion of the Trapezoldal Section for Box Beam

ZHU Wen - zheng , CHEN Huai

( College of Civil & Building Engineering Zhengzhou University of Technology Zhengzhou 450002 ,China )

**Abstract** :Box sections are preferential forms used in long span - bridges , and the calculation of the positions of their torsion centers is an important part for analyzing the internal force of thin walled box beams . According to the theory of constrained torsion , which is on calculating the constrained torsion of thin walled box beams , the characteristics of the trapezoidal sections are theoretically derived , and the formula for calculating the positions of their torsion centers is presented in this paper . Compared with numerical examples , the formula proves to be accurate , and can be used easily . Moreover , in the case of rectangle sections of box beams which are special forms of the trapezoidal sections ,the formula is also effective , and it can be applied to practical projects .

**Key words** :box beam ; trapezoidal section ; torsion center