大型变截面圆柱罐壁和罐底的应力分析

1

李国琛

(中国科学院力学研究所)

为合理设计大型溶液罐壁,需要计及各圈变截面罐壁之间的约束弯矩与剪力的作用.为此, 计算应力时,应该联合各圈罐壁及罐底,协同分析.

1. 变载面圆柱罐壁

如图 1 所示, 在第 *i* 圈中, *L_i*、 *L_{i-1}* 是液压高度, *M_i*、 *M_{i-1}* 是弯矩, *Q_i*、 *Q_{i-1}* 是剪力, *x_i* 是从 该圈底边量起的坐标高度.

利用圆柱壳体的边界效应方程*,不难导出挠度

$$w_{i} = -\frac{\gamma R^{2}}{Eh_{i}} (L_{i-1} - x_{i}) + \frac{e^{-\beta_{i}(i_{i} - x_{i})}}{2D_{i}\beta_{i}^{2}} \left\{ \left[(A)M_{i-1} + (C)\frac{Q_{i-1}}{\beta_{i}} + (E)M_{i} + (G)\frac{Q_{i}}{\beta_{i}} \right] \right\}$$

$$\times \cos \beta_{i}(l_{i} - x_{i}) + \left[(B)M_{i-1} + (D)\frac{Q_{i-1}}{\beta_{i}} + (F)M_{i} + (H)\frac{Q_{i}}{\beta_{i}} \right] \sin \beta_{i}(l_{i} - x_{i}) \right\}$$

$$+ \frac{e^{-\beta_{i}x_{i}}}{2D_{i}\beta_{i}^{2}} \left\{ \left[(E)M_{i-1} - (G)\frac{Q_{i-1}}{\beta_{i}} + (A)M_{i} - (C)\frac{Q_{i}}{\beta_{i}} \right] \cos \beta_{i}x_{i} + \left[(F)M_{i-1} - (H)\frac{Q_{i-1}}{\beta_{i}} + (B)M_{i} - (D)\frac{Q_{i}}{\beta_{i}} \right] \sin \beta_{i}x_{i} \right\}$$

$$(1.1)$$

其中下标;是指罐壁的圈数(自下往上数),R是壳体半径,r为液体容重,E、v是弹性横量和泊松系数,h,是第;圈壁厚,

$$\beta_{i} = \sqrt[4]{\frac{3(1-\nu^{2})}{R^{2}h_{i}^{2}}}, \ \alpha_{i} = \beta_{i}l_{i}, \ D_{i} = \frac{Eh_{i}^{3}}{12(1-\nu^{2})}$$

叉

$$(A) = [sh\alpha_i(\cos \alpha_i + \sin \alpha_i) + e^{\alpha_i} \sin \alpha_i]/S, (B) = -[ch\alpha_i \sin \alpha_i + sh\alpha_i \cos \alpha_i]/S,$$

$$(C) = [e^{\alpha_i} \sin \alpha_i - sh\alpha_i \cos \alpha_i]/S,$$

$$(C) = [e^{\alpha_i} \sin \alpha_i - sh\alpha_i \cos \alpha_i]/S,$$

$$(D) = -sh\alpha_i \sin \alpha_i/S,$$

$$(E) = -[sin^2\alpha_i + sin\alpha_i \cos \alpha_i + e^{\alpha_i}sh\alpha_i]/S,$$

$$(F) = [e^{\alpha_i}sh\alpha_i + sin\alpha_i \cos \alpha_i - sin^2\alpha_i]/S,$$

$$(G) = [e^{\alpha_i}sh\alpha_i - sin\alpha_i \cos \alpha_i - sin^2\alpha_i]/S,$$

$$(H) = -sin^2\alpha_i/S, S = 2(sh^2\alpha_i - sin^2\alpha_i).$$

为确定各交界面处的未知力,可以利用变形连

续条件:

$$w_{i}\Big|_{x_{i}=l_{i}} = w_{i+1}\Big|_{x_{i+1}=0}, \frac{dw_{i}}{dx_{i}}\Big|_{x_{i}=l_{i}} = \frac{dw_{i+1}}{dx_{i+1}}\Big|_{x_{i+1}=0}$$
(1.2)

于是,如有 n 圈罐壁,由(1.2)将导出 n-1 个交界面上的 2(n-1) 个方程,求出 2(n-1) 个未知

* Timoshenko, S., Woinowsky-Krieger, S., Theory of Plates and shells, sec. edit. 1959, 468.

• 38 •

2

力 M_i 和 Q_i . 此时罐壁的最上端 $M_n = Q_n = 0; \nabla M_0, Q_0$ 可根据下一段中环板的计算求出.

联立解出变截面罐壁交界面上的未知力.从而,由(1.1)及圆柱壳中熟知的算式,可求得各圈 罐壁中的挠度、弯矩和中面力,然后计算内外壁的应力.

2. 底板与环板

罐底支承在弹性地基上.它的边缘是由一圈环板围成,与罐壁相接,其余的中间部分称作底板.环板要比底板厚.

由于地基的不均匀沉降和焊接工艺的影响,底板与环板的受力状态是比较复杂的.根据国内 外实测的经验,可以归结为以下的受力模型:(1)底板内

是无矩状态,径向力与环向力相等,即 $N_r = N_0 = N$,其 中N是常量.(2)在大型贮液罐中,可以假定环板是无限 宽板. 它的受力状态如图 2 所示. F_1 是地基圈梁通过 罐壁对环板提供的反力, M_0 是罐壁与环板间的约束弯 矩.取弹性地基对环板的支承压力为直线分布,在x = l处达到单位面积上的压力值为 p_2 . l是环板内受弯区域 的宽度.

由力的平衡可以导出

$$p_2 = \frac{12}{5} \left(P - \frac{2M_0}{l^2} \right), \quad F_1 = \frac{1}{l} \left(M_0 + \frac{Pl^2}{2} - p_2 \frac{l^2}{24} \right)$$
(2.1)

环板受力图

为确定挠度w(与Z坐标同向为正),可以建立微分方程:

(1)
$$D \frac{d^2 w}{dx^2} = -\left[F_1 x - M_0 - \frac{P x^2}{2}\right] \quad \left(0 \le x \le \frac{l}{2}\right)$$
 (2.2)

(2)
$$D \frac{d^2 w}{dx^2} = \left[P \frac{(l-x)^2}{2} - p_2 \left(\frac{x^3}{3l} - \frac{x^2}{2} + \frac{l^2}{6} \right) \right] \left(\frac{l}{2} \le x \le l \right)$$
 (2.3)

其中 $D = \frac{Eh^3}{12(1-v^2)}$, h 是环板厚度. 求解时的边界条件是: (1)在 x = l/2 处, w 及 $\frac{dw}{dx}$ 连续; (2)在 x = l 处, $\frac{dw}{dx} = 0$ 和 $w = \frac{P_2}{K}$, K 是弹性地基系数(可取为 4 kg/cm³).

应该说明,按以上求出的将是环板内相对的挠度变化,不是绝对量.为此可以令 **x** = 0 处的 挠度 w = 0,从而得到

$$M_{0} = \left(\frac{47}{6} - \frac{960 D}{Kl^{4}}\right) Pl^{2} / \left(49 - \frac{1920 D}{Kl^{4}}\right)$$
(2.4)

为确定 $N(=-Q_0)$ 和 I_1 可以利用罐壁与环板间的位移连续条件,即

$$u|_{x=0} = -w_1|_{x_1=0}, \frac{dw}{dx}|_{x=0} = \frac{dw_1}{dx_1}|_{x_1=0}$$
(2.5)

其中 $u|_{x=0} = \frac{N(1-\nu)R}{Et}$ (向圆心外为正), t为底板厚度. 若忽略第1圈以上罐壁对环板的影响,则不难求出:

$$\frac{w_1|_{x_1=0}}{dx_1|_{x_1=0}} = \frac{R^2}{Eh_1} (2N\beta_1 - 2M_0\beta_1^2 - \gamma L_0)$$

$$\frac{dw_1}{dx_1|_{x_1=0}} = \frac{R^2}{Eh_1} (4M_0\beta_1^3 - 2N\beta_1^2 + \gamma)$$

$$(2.6)$$



于是由(2.2)中的解和(2.5)、(2.6),可以得到:

$$N = \frac{2M_0\beta_1^2 + \gamma L_0}{2\beta_1 + [h_1(1-\nu)/Rt]}$$
(2.7)

$$M_{0} = \frac{\frac{11}{240} \left(\frac{h_{1}}{h}\right)^{3} \mathcal{P}l^{3} + \frac{\gamma}{4\beta_{1}^{4}} \left(\frac{2\beta_{1}^{2}I_{.0}}{2\beta_{1} + [h_{1}(1-\nu)/Rt]} - 1\right)}{\frac{1}{\beta_{1}} - \frac{1}{2\beta_{1} + [h_{1}(1-\nu)/Rt]} + \frac{17l}{40} \left(\frac{h_{1}}{h}\right)^{3}}$$
(2.8)

由(2.4)、(2.8)可以导出确定1的多项式方程

$$\frac{1}{49 - \frac{1920D}{Kl^4}} \left(\frac{47}{6} - \frac{960}{Kl^4}\right) pl^2 - \frac{\frac{11}{240} \left(\frac{h_1}{h}\right)^3 pl^3 + \frac{\gamma}{4\beta_1^4} \left(\frac{2\beta_1^2 L_0}{2\beta_1 + [h_1(1-\nu)/Rt]} - 1\right)}{\frac{1}{\beta_1} - \frac{1}{2\beta_1 + [h_1(1-\nu)/Rt]} + \frac{17l}{40} \left(\frac{h_1}{h}\right)^3} = 0$$
(2.9)

求得1后,就可依次得到环板中的弯矩和应力. -

3. 大型贮油罐的应力实测

罐壁内直径 60 m,实验时充水高度 18.04 m,水的容重为 1 T/m³. 各层罐壁所用材料和尺寸



表1 $E = 2.1 \times 10^6 \text{kg/cm}^2$, $\nu = 0.3$

• 40 •

1

如表 1 所示. 环板材料是锰钢(屈服限 $\sigma_T = 3500 \text{ kg/cm}^2$, 厚度 12mm).

测量应变主要是用电阻应变片作传感器的电测法.对于罐壁部分还附以机械式的千分表引 伸仪,以校核电测法的可靠性.实测的应力分布(第一、二圈罐壁和环板)都列在图 3、图 4 中.考 虑到水下测量和充水时间较长(约半月余)的不利影响,可以认为实测的结果与计算曲线相符良 好.

实测工作是由同济大学、力学研究所、华东石油学院及原石油化学工业部炼油设计院等单位 于 1975 年 6 月共同完成.

(1978年7月27日收到)

几何非线性情况下的 J 积分探讨

本文把现行 J 积分的定义及特性推广到几何非线性的情况,并就裂纹尖端钝化造成的几何非 线性,对现行 J 积分方法的有效性的影响进行初步探讨.

几何非线性情况下的 J* 积分 图 1 所示为理想弹性体,具有贯穿厚度的直线裂纹,在给定的边界力 **T***^(d) 及给定的边界位移 **u**^(d) 的作用下,处于平衡的二维变形场中.

如果在该物体中作出一条光滑曲线 Γ, 它起始于裂纹下岸, 沿逆时针方向环绕裂纹尖端而终止于裂纹上岸,则可定义如下曲线积分叫 J* 积分:

$$J^* = \int_{\Gamma} (W^* n_k - T^*_m u_{m,k}) ds$$

其中, $W^* = \int \sigma_{ij}^* d\varepsilon_{ij}$ 是理想弹性体的应变能密度, σ_{ij}^* 是广义应力分量; $\varepsilon_{ij} = \frac{1}{2} (g_{mi} g_{mj} - \delta_{ij})$

是应变分量, $g_{mi} = \delta_{mi} + u_{m,i}$, $\delta_{mi} = \begin{cases} 0 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ m = i \end{cases}$, $u_{m,i} = \partial u_m / \partial X_i$, u_m 是位移沿座标 X_m 的

分量; $T_n^* = \sigma_{ig_min_j}^*$ 是沿曲线 Γ 所作的截面上的广义拉力分量, n_i 是曲线 Γ 的外法线对座标轴 X_i 的方向余弦; s 为曲线 Γ 的弧长; m_i , i, j, k = 1, 2.

现在来证明 J^* 积分与积分路径无关。构成闭环路 $C = \Gamma_1 + bc - \Gamma_2 + da$ (见图 1),沿该环路求积分并利用格林公式得

$$\oint (W^* n_k - T^*_m u_{m,k}) ds = \oint (W^* n_k - \sigma^*_{ij} g_{mi} n_j u_{m,k}) ds$$
$$= \int_V [W^*_{,k} - (\sigma^*_{ij} g_{mi} u_{m,k})_{,i}] dV$$
$$= \int_V \left[\frac{\partial W^*}{\partial \varepsilon_{ij}} \varepsilon_{ij,k} - (\sigma^*_{ij} g_{mi})_{,i} u_{m,k} - \sigma^*_{ij} g_{mi} u_{m,kj} \right] dV = 0$$

因为在V域内,满足无体力平衡方程($\sigma_{iig_{mi}}^*$),i = 0和无体力矩平衡条件 $\sigma_{i}^* = \sigma_{i}^*$;再注意到 裂纹岸上不受力,且裂纹沿 X_k 方向,则得

• 41 •