

# 粘弹性与弹性平面问题间的某些恒等关系\*

杨 骁<sup>1</sup> 程昌钧<sup>2</sup>

(1996年3月8日收到)

## 摘 要

本文以应力函数  $F(x_\alpha, t)$  为基本未知量, 首先建立了各向同性、线性粘弹性平面问题(开孔与不开孔)的基本边值问题; 其次, 详细讨论了粘弹性与弹性平面问题之间位移和应力的某些恒等关系, 得到了若干重要和有意义的结论。作为应用, 研究了具有中心微孔的粘弹性平板在单向拉伸时微孔的变形响应。

**关键词** 粘弹性力学 平面问题 应力函数 恒等关系 积分型本构关系

## 一、引 言

粘弹性力学平面问题在地学、建筑开挖等工程中具有重要的应用。以往对粘弹性力学问题的研究大都基于粘弹性—弹性相应原理<sup>[1,2]</sup>, 即首先借助于 Laplace 变换将问题化成 Laplace 平面上的相应问题并进行求解, 然后, 再采用 Laplace 逆变换或数值逆变换得到原问题的解。这种做法在理论上虽然是可行的, 但在进行 Laplace 逆变换或数值逆变换时往往是比较困难的。本文试图直接建立粘弹性力学平面问题的基本边值问题, 并在较深层次上讨论粘弹性与弹性平面问题之间解的若干恒等关系, 从而为直接求解粘弹性平面问题奠定理论基础, 并可避免繁琐的 Laplace 逆变换或数值逆变换。首先, 基于等温各向同性线性粘弹性理论, 讨论了平面应力与平面应变问题。我们看到, 当材料的 Poisson 比  $\nu = \text{const}$  时, 两类平面问题在数学上是等价的。并以应力函数  $F(x_\alpha, t)$  为未知量, 建立了粘弹性平面问题(开孔或无孔)的三类基本边值问题。其次, 我们详细地讨论了粘弹性和弹性平面问题之间解的某些恒等关系, 并在  $\nu = \text{const}$  时, 得到了一些重要而有意义的结论。根据这些恒等关系和结论, 粘弹性平面问题的解可以直接由相应弹性力学问题的解得到, 而并不需要进行 Laplace 逆变换或数值逆变换。

## 二、粘弹性力学的基本边值问题

设有一均匀等温、各向同性线性粘弹性体, 并设其变形是微小的, 取笛卡尔坐标系

\* 国家和甘肃省自然科学基金资助项目

1 兰州大学力学系, 兰州 730000

2 上海大学, 上海市应用数学和力学研究所, 上海 200072

$Ox_1x_2x_3$ , 并记位移、应变和应力分别为  $u_i(x_m, t)$ ,  $\epsilon_{ij}(x_m, t)$ ,  $\sigma_{ij}(x_m, t)$  ( $i, j, m=1, 2, 3$ )。若不计体力, 则在拟静态情形下, 制约粘弹性体变形响应的基本方程为<sup>[1]</sup>

$$\text{平衡方程: } \sigma_{ij,j}(x_m, t) = 0 \quad (2.1)$$

$$\text{几何方程: } 2\epsilon_{ij}(x_m, t) = u_{i,j}(x_m, t) + u_{j,i}(x_m, t) \quad (2.2)$$

$$\text{本构方程: } \begin{cases} \epsilon_{ij}(x_m, t) = \int_{-\infty}^t J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} s_{ij}(x_m, \tau) d\tau \\ \epsilon_{kk}(x_m, t) = \int_{-\infty}^t J_2(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \sigma_{kk}(x_m, \tau) d\tau \end{cases} \quad (2.3)$$

其中,  $e_{ij}$  和  $s_{ij}$  为应变偏量和应力偏量,  $J_1(t)$  和  $J_2(t)$  为蠕变函数。对线性弹性体, 若  $E$  为弹性模量,  $\nu$  为 Poisson 比, 则

$$J_1(t) = (1+\nu)/E, \quad J_2(t) = (1-2\nu)/E \quad (2.4)$$

设粘弹性物体初始时 ( $t < 0$ ) 处于自然状态, 且在  $t \geq 0$  时在边界  $B_u$  上给定位移  $\bar{u}_i(x_m, t)$ , 而在边界  $B_\sigma = B - B_u$  上给定外力  $\bar{X}_i(x_m, t)$ , 则有初始条件和边界条件

$$u_i(x_m, t) = \epsilon_{ij}(x_m, t) = \sigma_{ij}(x_m, t) = 0, \quad -\infty < t < 0 \quad (2.5)$$

$$\sigma_{ij}(x_m, t) n_j(x_m, t) = \bar{X}_i(x_m, t), \quad x_m \in B_\sigma, \quad t > 0 \quad (2.6a)$$

$$u_i(x_m, t) = \bar{u}_i(x_m, t), \quad x_m \in B_u, \quad t > 0 \quad (2.6b)$$

其中,  $n_j(x_m, t)$  为边界  $B_\sigma$  的单位外法线矢量。

### 三、平面问题的基本方程和边界条件

为方便起见, 下面将隐含未知量对  $x_m$  的依赖关系, 而只将它们对时间  $t$  的关系显式地表示出。

1. 平面应力问题: 考察初始时 ( $t < 0$ ) 处于自然状态且厚度为  $h$  的薄板。取  $Ox_1x_2$  平面与板的中平面重合,  $Ox_3$  垂直于中面并建立坐标系  $Ox_1x_2x_3$ 。设中面所占区域为  $\Omega$ , 边界为  $\Gamma$ , 则在通常关于平面应力问题的假设下, 有  $\sigma_{33} = \sigma_{a3} = 0$ , 并且

$$\sigma_{\alpha\beta} \equiv \sigma_{\alpha\beta}(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Omega, \quad t > 0 \quad (3.1)$$

这里和今后, 凡下标为希腊字母  $\alpha, \beta$  等取值为 1 和 2。因此, 由本构关系 (2.3) 可得

$$\left. \begin{aligned} \epsilon_{\alpha\beta} &= \int_0^t \left[ J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \sigma_{\alpha\beta}(\tau) + \frac{1}{3} \delta_{\alpha\beta} (J_2(t-\tau) - J_1(t-\tau)) \frac{\partial}{\partial \tau} \sigma_{\gamma\gamma}(\tau) \right] d\tau \\ \epsilon_{33} &= \int_0^t \frac{1}{3} [J_2(t-\tau) - J_1(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} \sigma_{\gamma\gamma}(\tau) d\tau, \quad \epsilon_{a3} = 0 \\ & \quad x_\gamma \in \Omega, \quad t > 0 \end{aligned} \right\} \quad (3.2)$$

设中面位移为  $u_\alpha(x_\gamma, t)$ , 则有几何方程

$$\epsilon_{\alpha\beta}(x_\gamma, t) = \frac{1}{2} (u_{\alpha,\beta}(x_\gamma, t) + u_{\beta,\alpha}(x_\gamma, t)), \quad x_\gamma \in \Omega, \quad t > 0 \quad (3.3)$$

注意到  $\sigma_{33} = \sigma_{a3} = 0$ , 故平衡方程 (2.1) 化为

$$\sigma_{\alpha\beta,\beta}(x_\gamma, t) = 0, \quad x_\gamma \in \Omega, \quad t > 0 \quad (3.4)$$

因此, 平面应力问题的基本未知量为  $u_\alpha$ ,  $\epsilon_{\alpha\beta}$  和  $\sigma_{\alpha\beta}$ , 基本方程为 (3.2) ~ (3.4)。

2. 平面应变问题: 考察初始时处于自然状态的无限长等截面柱体。取  $Ox_1x_2$  平面与柱体的某一横截面重合,  $Ox_3$  轴沿柱体的轴线建立坐标系  $Ox_1x_2x_3$ 。设横截面的区域为  $\Omega$ , 边界

为 $\Gamma$ , 则在平面应变问题的通常假设下, 有 $u_3(x_\gamma, t) = 0$ ,  $u_a = u_a(x_\gamma, t)$ . 因此, 由(2.2)有 $\epsilon_{33} = \epsilon_{a3} = 0$ , 而

$$\epsilon_{\alpha\beta}(x_\gamma, t) = \frac{1}{2}(u_{\alpha,\beta}(x_\gamma, t) + u_{\beta,\alpha}(x_\gamma, t)), \quad x_\gamma \in \Omega, t > 0 \quad (3.5)$$

设 $\nu = \text{const}$ , 于是由(2.4)可知,  $J_2(t)/J_1(t) = (1-2\nu)/(1+\nu)$ . 从而可得 $\sigma_{a3} = 0$ ,  $\sigma_{33} = \nu\sigma_{\gamma\gamma}$ , 且

$$\epsilon_{\alpha\beta} = \int_0^t \left[ J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \sigma_{\alpha\beta}(\tau) - \nu \delta_{\alpha\beta} J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \sigma_{\gamma\gamma}(\tau) \right] d\tau \quad (3.6)$$

而平衡方程为

$$\sigma_{\alpha\beta,\beta}(x_\gamma, t) = 0, \quad x_\gamma \in \Omega, t > 0 \quad (3.7)$$

因此, 平面应变的基本未知量仍为 $u_a$ ,  $\epsilon_{\alpha\beta}$ 和 $\sigma_{\alpha\beta}$ , 基本方程为(3.5)~(3.7). 不难看出, 若将(3.6)中的 $-\nu J_1(t-\tau)$ 换为 $[J_2(t-\tau) - J_1(t-\tau)]/3$ , 则平面应变问题具有与平面应力问题相同的方程式. 同时, 在所取坐标系 $Ox_1x_2x_3$ 下, 两类平面问题都具有如下边界条件:

$$\left. \begin{aligned} \sigma_{\alpha\beta}(x_\gamma, t) n_\beta(x_\gamma, t) &= \bar{X}_a(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma_\sigma, t > 0 \\ u_a(x_\gamma, t) &= \bar{u}_a(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma_u = \Gamma - \Gamma_\sigma, t > 0 \end{aligned} \right\} \quad (3.8)$$

式中:  $\Gamma_\sigma$ 和 $\Gamma_u$ 分别为已知外力 $(\bar{X}_a, 0)$ 和已知位移 $(\bar{u}_a, 0)$ 的边界部份,  $n_\beta$ 为边界外法线, 并记 $\tau_a$ 为边界切线矢量.

因此看到, 两类平面问题在数学上是等价的, 今后我们只讨论平面应力问题.

#### 四、基本边值问题的应力函数表示

1. 无孔平板的情况: 这时由于 $\Omega$ 是单连通区域, 故由平衡方程(3.4)可知, 存在应力函数 $F(x_\gamma, t)$ , 使得

$$\sigma_{\alpha\beta}(x_\gamma, t) = e_{\alpha\gamma} e_{\beta\delta} F_{,\gamma\delta}(x_\gamma, t) \quad x_\gamma \in \Omega, t > 0 \quad (4.1)$$

其中,  $e_{\alpha\beta}$ 为二维置换张量. 由几何方程(3.3), 本构方程(3.2)和(4.1)可得 $F(x_\gamma, t)$ 表示的协调方程

$$\int_0^t [J_2(t-\tau) + 2J_1(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} F_{,aa\beta\beta}(x_\gamma, \tau) d\tau = 0, \quad x_\gamma \in \Omega, t > 0 \quad (4.2)$$

利用Titchmarsh定理<sup>[1]</sup>, 有

$$F_{,aa\beta\beta}(x_\gamma, t) = 0, \quad x_\gamma \in \Omega, t > 0 \quad (4.3)$$

可见, 与无体力作用时的弹性平面问题相同, 应力函数 $F$ 满足重调和方程. 下面考察边界条件, 若边界上给定外力, 则容易得到

$$\frac{\partial}{\partial s} F_{,a}(x_\gamma, t) = e_{\beta a} \bar{X}_\beta(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma, t > 0 \quad (4.4)$$

其中,  $\partial/\partial s$ 表示对沿边界弧长 $s$ 的导数. 若取定边界上的 $A$ 点(图1)使 $F_{,a}(x_\gamma^A, t) = F(x_\gamma^A, t) = 0$ , 则 $\Gamma_\sigma$ 上的边界条件可表为

$$F(x_\gamma, t) = f_0(x_\gamma, t), \quad \frac{\partial}{\partial n} F(x_\gamma, t) = g_0(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma_\sigma, t > 0 \quad (4.5)$$

其中,

$$f_0 = e_{\beta a} \left\{ \int_{x_\gamma^A}^{x_\gamma} \bar{X}_\beta(s, t) [x_\gamma - x_\gamma(s)] ds, \quad g_0 = -\tau_\beta(x_\gamma, t) \int_{x_\gamma^A}^{x_\gamma} \bar{X}_\beta(s, t) ds \right. \quad (4.6)$$

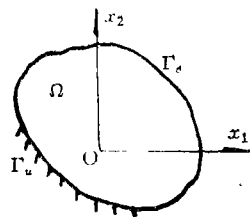


图1 无孔板

为了用应力函数 $F$ 来表示位移边界条件, 必须首先给出位移 $u_a$ 的积分表达式. 记 $x_\gamma$ 处线元绕 $Ox_\alpha$ 轴的转动为 $\gamma(x_\gamma, t)$ , 则 $\gamma(x_\gamma, t) = \epsilon_{\alpha\beta} u_{\beta, \alpha}(x_\gamma, t)$ . 于是由(3.4)、(3.2)和(4.1)容易得到

$$\left. \begin{aligned} \tilde{\gamma}_a(x_\gamma, t) &= \gamma_{, a}(x_\gamma, t) = \int_0^t \frac{2}{3} \epsilon_{\gamma\alpha} [2J_1(t-\tau) + J_2(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} F_{, \beta\delta\gamma}(x_\gamma, \tau) d\tau \\ \gamma(x_\gamma, t) &= \gamma(x_\gamma^B, t) + \int_0^t \left\{ \frac{2}{3} [2J_1(t-\tau) + J_2(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} \omega_a(x_\gamma, \tau) dx_\alpha \right\} d\tau \end{aligned} \right\} (4.7)$$

其中,

$$\omega_a = \epsilon_{\beta\alpha} F_{, \eta\eta\delta}(x_\gamma, t) \quad (4.8)$$

注意到,  $u_{a, \beta} = \epsilon_{\alpha\beta} \gamma/2$ , 则有位移表达式

$$\begin{aligned} u_a(x_\gamma, t) &= u_a(x_\gamma^B, t) - \epsilon_{\alpha\beta} \gamma(x_\gamma^B, t) (x_\beta - x_\beta^B)/2 \\ &\quad - \frac{1}{2} \epsilon_{\alpha\beta} x_\beta \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} \tilde{\gamma}_\eta(x_\gamma, t) dx_\eta \\ &\quad + \int_0^t \left\{ \frac{1}{3} [2J_1(t-\tau) + J_2(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} U_{\alpha\beta}(x_\eta, \tau) dx_\beta \right\} d\tau \\ &\quad - \int_0^t \left\{ J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} F_{, \alpha\beta}(x_\eta, \tau) dx_\beta \right\} d\tau \end{aligned} \quad (4.9)$$

其中,  $x_\gamma^B$ 为边界 $\Gamma$ 上 $B$ 点的坐标(图1), 而

$$U_{\alpha\beta} = \delta_{\alpha\beta} F_{, \gamma\gamma}(x_a, \tau) + \epsilon_{\alpha\theta} x_\theta \omega_\beta(x_a, \tau) \quad (4.10)$$

因此, 若在边界 $\Gamma_u$ 上给定位移, 则有边界条件

$$u_a(x_\gamma, t) = \bar{u}_a(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma_u, t > 0 \quad (4.11)$$

这样, 无孔粘弹性平面问题的基本边值问题是求应力函数 $F(x_\gamma, t)$ , 使其满足微分方程(4.3)和边界条件(4.5)、(4.11).

2. 开孔平板的情况: 设板所占区域 $\Omega$ 为 $m$ 连通域, 其边界

$$\Gamma = \Gamma^0 \text{ (外边界)} + \sum_{i=1}^m \Gamma^i \text{ (内边界)}$$

并规定 $\Gamma^i$ 的正方向如图2所示. 这时, 由平衡方程(3.4)确定的应力函数 $F(x_\gamma, t)$ 一般是多值的. [4]中证明了一般情况下,  $F(x_\gamma, t)$ 有表达式

$$F(x_\gamma, t) = F^*(x_\gamma, t) + \hat{F}(x_\gamma, t) \quad (4.12a)$$

其中,  $F^*$ 为单值函数, 而 $\hat{F}$ 为

$$\hat{F}(x_\gamma, t) = -\frac{1}{2\pi} \sum_{i=1}^m (M^i + \epsilon_{\alpha\beta} x_\alpha T_\beta^i) \arctan \frac{x_2 - x_2^i}{x_1 - x_1^i} \quad (4.12b)$$

$x_\beta^i$ 为边界 $\Gamma^i$ 所围区域内的任意一点, 并且 $T_\beta^i$ 和 $M^i$ 定义为

$$T_\beta^i(t) = \oint_{\Gamma^i} X_\beta^i(x_\gamma, t) ds, \quad M^i(t) = \oint_{\Gamma^i} \epsilon_{\alpha\gamma} x_\alpha X_\beta^i(x_\gamma, t) ds \quad (4.13)$$

式中,  $X_\beta^i$ 为作用在边界 $\Gamma^i$ 上的应力矢量, 当 $\Gamma^i$ 上给定外力 $\bar{X}_\beta^i$ 时,  $X_\beta^i = \bar{X}_\beta^i$ 是已知的. 特别若 $\bar{X}_\beta^i$ 是自身平衡力系时, 则 $T_\beta^i = M^i = 0$ , 这时 $\hat{F} = 0$ , 因而应力函数 $F$ 是单值的, 即 $F = F^*$ .

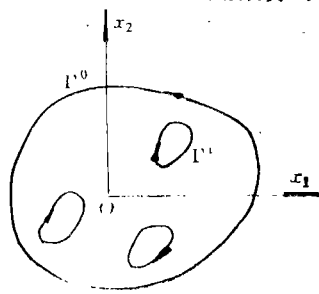


图2 开孔平板

同时, 对于多连通域  $\Omega$ , 保证单值位移场存在的必要充分条件除协调方程(4.2)外, 还有位移单值性条件

$$\oint_{\Gamma^i} \tilde{\nu}_a dx_a = \oint_{\Gamma^i} u_{a,\beta} dx_\beta = 0 \quad (i=1, 2, \dots, m)$$

用应力函数  $F$  来表示, 这些条件可写成

$$\left. \begin{aligned} \int_{0^-}^t [2J_1(t-\tau) + J_2(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} \oint_{\Gamma^i} \omega_a(x_\gamma, \tau) dx_a d\tau = 0 \\ \int_{0^-}^t \left\{ \frac{1}{3} [2J_1(t-\tau) + J_2(t-\tau)] \frac{\partial}{\partial \tau} \oint_{\Gamma^i} U_{\alpha\beta}(x_\gamma, \tau) dx_\beta \right\} d\tau \\ - \int_{0^-}^t \left\{ J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \oint_{\Gamma^i} F_{,\alpha\beta}(x_\gamma, \tau) dx_\beta \right\} d\tau = 0 \end{aligned} \right\} \quad (4.14)$$

当(4.14)成立时, 位移  $u_a$  仍有表达式(4.9). 另外, 虽然在给定外力的边界上, 应力函数  $F$  及其导数  $\partial F / \partial n$  仍有表达式(4.5), 但由于  $F$  可以相差一个任意的线性项  $a_a^i(t)x_a + b^i(t)$  ( $i=0, 1, \dots, m$ ), 我们只可以在一个边界上(例如  $\Gamma^0$  上的  $A^0$  点)取定  $a_a^0(t)$  和  $b^0(t)$  的值, 在其它边界  $\Gamma^i$  上的  $a_a^i(t)$  和  $b^i(t)$  ( $i=1, 2, \dots, m$ ) 要由边值问题的解一并给出. 于是我们有如下边界条件: 若在整个  $\Gamma$  上给定外力  $\bar{X}_a^i$ , 则有

$$F(x_\gamma, t) = f^0(x_\gamma, t), \quad \frac{\partial F}{\partial n} = g^0(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma^0, \quad t > 0 \quad (4.15a)$$

$$\left. \begin{aligned} F(x_\gamma, t) = f^i(x_\gamma, t) + a_a^i(t)x_a + b^i(t), \\ \frac{\partial F}{\partial n} = g^i(x_\gamma, t) + a_a^i(t)n_a(x_\gamma, t), \end{aligned} \right\} \quad x_\gamma \in \Gamma^i, \quad t > 0 \quad (4.15b)$$

其中,

$$\left. \begin{aligned} f^i(x_\gamma, t) = \int_{x_\beta^i, \Gamma^i}^{x_\gamma} e_{\beta\alpha} \bar{X}_\beta^i(s, t) (x_a - x_a(s)) ds, \\ g^i(x_\gamma, t) = -\tau_\beta \int_{x_\beta^i, \Gamma^i}^{x_\gamma} \bar{X}_\beta^i(s, t) ds, \end{aligned} \right\} \quad (i=1, 2, \dots, m) \quad (4.15c)$$

这时在  $\Gamma^i$  ( $i=1, 2, \dots, m$ ) 上的  $T_a^i$  和  $M^i$  都是已知的. 特别需要指出此时  $\hat{F}$  完全是确定的.

另外, 若在整个边界  $\Gamma$  上给定位移  $\bar{u}_a^i$ , 则有

$$u_a(x_\gamma, t) = \bar{u}_a^i(x_\gamma, t), \quad x_\gamma \in \Gamma^i, \quad t > 0, \quad (i=0, 1, \dots, m) \quad (4.16)$$

式中,  $u_a(x_\gamma, t)$  由(4.9)给定. 此时,  $\Gamma^i$  ( $i=1, 2, \dots, m$ ) 上的  $T_a^i$  和  $M^i$  都是未知的.

基本边值问题 I: 对于整个边界上给定外力的粘弹性平面问题是求满足微分方程(4.3)、边界条件(4.15)、位移单值性条件(4.14)的应力函数  $F^*(x_\gamma, t)$  以及  $3m$  个只与时间  $t$  有关的函数  $a_a^i(t)$  和  $b^i(t)$  ( $i=1, 2, \dots, m$ ).

基本边值问题 II: 对于整个边界上给定位移的粘弹性平面问题是求满足微分方程(4.3)、边界条件(4.16)的函数  $F^*(x_\gamma, t)$  以及  $3m$  个只与时间  $t$  有关的函数  $T_a^i(t)$  和  $M^i(t)$  ( $i=1, 2, \dots, m$ ).

类似地可以建立混合边值问题——基本边值问题 III.

## 五、粘弹性—弹性平面问题间的关系

众所周知, 通过 Laplace 变换, 线性粘弹性问题与线性弹性问题之间存在对应关系,

这是一种普适的同构关系,称为粘弹性—弹性相应原理<sup>[1,2]</sup>.这里,我们一般地研究平面问题间的一些特殊恒等关系.

对于无孔平面问题,若边界 $\Gamma$ 上给定外力,则边值问题为

$$\left. \begin{aligned} F_{,\alpha\alpha\beta\beta}(x_\gamma, t) &= 0, & x_\gamma \in \Omega, t > 0 \\ F(x_\gamma, t) &= f_0(x_\gamma, t), \quad \frac{\partial F}{\partial n} = g_0(x_\gamma, t), & x_\gamma \in \Gamma, t > 0 \end{aligned} \right\} \quad (5.1)$$

此边值问题与相应弹性力学边值问题相同<sup>[4]</sup>.因此,在给定边界外力的情况下,粘弹性和弹性平面问题有相同的应力函数,因而,对应的应力分量亦相同,但由(4.9)稳定的位移与弹性位移是不同的.

若边界 $\Gamma$ 上给定位移,并设Poisson比 $\nu = \text{const}$ ,则此时位移的表达式(4.9)可化为

$$\begin{aligned} u_\alpha(x_\gamma, t) &= u_\alpha(x_\gamma^B, t) - \frac{1}{2} e_{\beta\alpha\gamma}(x_\gamma^B, t) (x_\beta - x_\beta^B) \\ &\quad - \frac{1}{2} e_{\alpha\beta\gamma\beta} \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} \left\{ \int_0^t \frac{2}{1+\nu} J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} \omega_\eta(x_\gamma, \tau) d\tau \right\} dx_\beta \\ &\quad + \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} \left\{ \int_0^t \frac{1}{1+\nu} J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} [U_{\alpha\beta}(x_\gamma, \tau) - (1+\nu)F_{,\alpha\beta}(x_\gamma, \tau)] d\tau \right\} dx_\beta \end{aligned} \quad (5.2)$$

令

$$F^e(x_\gamma, t) = \int_0^t \frac{E}{1+\nu} J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} F(x_\gamma, \tau) d\tau \quad (5.3)$$

则由 $F(x_\gamma, t)$ 的边值问题不难得到 $F^e(x_\gamma, t)$ 的边值问题:

$$\left. \begin{aligned} F^e_{,\alpha\alpha\beta\beta}(x_\gamma, t) &= 0, & x_\gamma \in \Omega, t > 0 \\ u_\alpha^e(x_\gamma, t) &= \bar{u}_\alpha(x_\gamma, t), & x_\gamma \in \Gamma, t > 0 \end{aligned} \right\} \quad (5.4)$$

其中, $u_\alpha^e(x_\gamma, t)$ 由下式确定

$$\begin{aligned} u_\alpha^e(x_\gamma, t) &= u_\alpha^e(x_\gamma^B, t) - \frac{1}{2} e_{\beta\alpha\gamma}(x_\gamma^B, t) (x_\beta - x_\beta^B) \\ &\quad - \frac{1}{E} e_{\alpha\beta\gamma\beta} \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} e_{\delta\theta} F^e_{,\eta\eta\delta}(x_\gamma, t) dx_\theta \\ &\quad + \frac{1}{E} \int_{x_\gamma^B}^{x_\gamma} [\delta_{\alpha\beta} F^e_{,\gamma\gamma} - (1+\nu)F^e_{,\alpha\beta} + e_{\alpha\theta\gamma\theta} c_{\gamma\beta} F^e_{,\eta\eta\gamma}] dx_\beta \end{aligned}$$

此边值问题与相应弹性平面问题的边值问题相同<sup>[4]</sup>.因此,给定边界位移 $\bar{u}_\alpha$ 时,粘弹性与弹性平面问题的应力函数间存在关系(5.3),它们具有相同的边值问题,由此得到的位移相同,但应力是不同的.

对于开孔平面问题,当 $\nu = \text{const}$ 时,由位移单值性条件(4.14)可知,上述结论亦成立.

因此,我们有关于粘弹性和弹性平面问题之间的重要结论:当已知边界外力时,它们有相同的应力函数,应力亦相同,但位移不同;当已知边界位移时,两者的应力函数满足(5.3), $\nu = \text{const}$ ,且位移相同,但应力不同;对混合边值问题,若 $\Gamma_u$ 上位移边界条件是齐次的,两者应力相同,位移不同,若 $\Gamma$ 上应力边界条件是齐次的,两者位移相同,但应力不同.当 $\nu \neq \text{const}$ 时,上述结论一般不成立,因而,可由弹性平面问题的解立即得相应粘弹性问题的解.

## 六、例

考察初始时处于自然状态的粘弹性平板, 在  $x$  (即  $x_1$ ) 方向承受均匀拉力  $p(t)$  的作用, 在板中心处有一半径为  $a$  的小圆孔, 圆孔周界不受力 (图3). 设  $\nu = \text{const}$ , 则由前述分析可知, 此粘弹性板中的应力与弹性应力相同. 在极坐标系  $(r, \theta)$  中, 有<sup>[4]</sup>

$$\left. \begin{aligned} \sigma_{rr} &= \frac{1}{2} p(t) \left[ \left(1 - \frac{a^2}{r^2}\right) + \left(1 + \frac{3a^4}{r^4} - \frac{4a^2}{r^2}\right) \cos 2\theta \right] \\ \sigma_{\theta\theta} &= \frac{1}{2} p(t) \left[ \left(1 + \frac{a^2}{r^2}\right) - \left(1 + \frac{3a^4}{r^4}\right) \cos 2\theta \right] \\ \sigma_{r\theta} &= -\frac{1}{2} p(t) \left[ 1 + \frac{2a^2}{r^2} - \frac{3a^4}{r^4} \right] \sin 2\theta \end{aligned} \right\} \quad (6.1)$$

应力函数为

$$F(r, \theta, t) = \frac{1}{4} p(t) a^2 \left[ \left(\frac{r^2}{a^2} - 2 \ln \frac{r}{a} - 1\right) + \left(\frac{r^2}{a^2} + \frac{a^2}{r^2} - 2\right) \cos 2\theta \right] \quad (6.2)$$

如果略去刚性位移, 则由 (5.2) 及 (6.2) 可得板中任意点  $(r, \theta)$  沿  $Ox$  和  $Oy$  方向的位移

$$\left. \begin{aligned} u(r, \theta, t) &= a\phi(t) \left[ \left(\frac{r}{a} + \frac{2a}{r}\right) \cos \theta + \frac{1+\nu}{2} \left(\frac{a}{r} - \frac{a^3}{r^3}\right) \cos 3\theta \right] \\ v(r, \theta, t) &= a\phi(t) \left[ -\left(\nu \frac{r}{a} + (1-\nu) \frac{a}{r}\right) \sin \theta + \frac{1+\nu}{2} \left(\frac{a}{r} - \frac{a^3}{r^3}\right) \sin 3\theta \right] \end{aligned} \right\} \quad (6.3)$$

其中

$$\phi(t) = \int_0^t \frac{1}{1+\nu} J_1(t-\tau) \frac{\partial}{\partial \tau} p(\tau) d\tau \quad (6.4)$$

圆孔  $r=a$  边上的点  $(x, y) = (a \cos \theta, a \sin \theta)$  变形后的位置为

$$\left. \begin{aligned} x' &= x + u(a, \theta, t) = a(1 + 3\phi(t)) \cos \theta \\ y' &= y + v(a, \theta, t) = a(1 - \phi(t)) \sin \theta \end{aligned} \right\} \quad (6.5)$$

因此, 圆孔变形后为一椭圆, 其方程为

$$\frac{x'^2}{a^2(1+3\phi(t))^2} + \frac{y'^2}{a^2(1-\phi(t))^2} = 1 \quad (6.6)$$

可见, 当给定材料的蠕变函数  $J_1(t)$  后, 可根据不同的加载过程  $p(t)$ , 利用 (6.4) 得到  $\phi(t)$ , 从而得到微孔的形状变化 (图3)

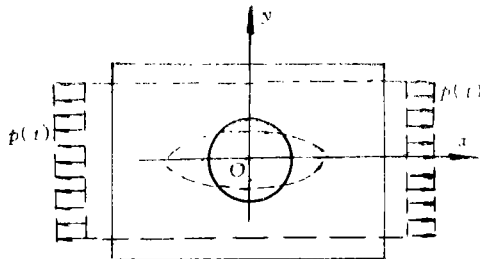


图3 圆孔的变形

## 参 考 文 献

- [ 1 ] R. M. Christensen, *Theory of Viscoelasticity*, Academic Press, New York (1982). 《粘弹性力学引论》, 科学出版社, 北京, (中译本) (1990).
- [ 2 ] 杨挺青, 《粘弹性力学》, 华中理工大学出版社 (1990).
- [ 3 ] 董克智、薛明德、陆明万, 《张量分析》北京, 清华大学出版社 (1986).
- [ 4 ] 程昌钧, 《弹性力学》, 兰州, 兰州大学出版社 (1995).
- [ 5 ] Yang Tingqing, Stress analysis of viscoelastic thick-walled combinatory cylinder, ASME 1984 PVP Conference (1984).
- [ 6 ] M. K. Miller and W. T. Guy, Jr., Numerical inversion of the Laplace transform by use of Jacobi polynomials, *SIAM J. Numer. Anal.*, 3(4) (1966), 624-635.

## Some Identity Relations between Plane Problems for Visco- and Elasticity

Yang Xiao

(Department of Mechanics, Lanzhou University, Lanzhou 730000,  
P. R. China)

Cheng Changjun

(Shanghai Institute of Applied Mathematics and Mechanics, Shanghai  
University, Shanghai 200072, P. R. China)

### Abstract

In this paper, the boundary value problems of plane problems with a simply- or multiply-connected domain for isotropic linear visco-elasticity are first established by terms of Airy stress function  $F(x_a, t)$ . Secondly, some identity relations between displacements and stresses for plane problems of visco- and elasticity are discussed in detail and some meaningful conclusions are obtained. As an example, the deformation response for viscoelastic plate with a small circular hole at the center is analyzed under a uniaxial uniform extension.

**Key words** viscoelasticity, plane problem, Airy stress function, identity relation, integral constitutive relation