

Н. П. ФЛЕЙШМАН

ИЗГИБ БЕСКОНЕЧНОЙ ПЛИТЫ С ПОДКРЕПЛЕННЫМ КРУГОВЫМ ОТВЕРСТИЕМ

При решении задачи изгиба плиты с подкрепленным круговым отверстием существенное упрощение получается, если рассматривать подкрепляющее кольцо как упругий стержень, поведение которого описывается уравнениями малых деформаций тонких криволинейных стержней [1, 2, 4]. В настоящей работе, являющейся продолжением работы [2], это показано применительно к изгибу бесконечной тонкой изотропной плиты, в круговое отверстие которой впаяно тонкое упругое кольцо из другого материала.

§ 1. ПОСТАНОВКА ЗАДАЧИ. МЕТОД РЕШЕНИЯ

Плита изгибается известными усилиями на бесконечности. Вдоль осевой линии L радиуса $r=R$, подкрепляющего кольца, действуют заданные, как функции полярного угла Θ , внешние поперечные усилия $p_2(\Theta)$ и изгибающие моменты $m_2(\Theta)$, главный вектор и главный момент которых равны нулю.

Функции $\varphi_1(z)$ и $\psi_1(z)$, через которые выражается прогиб $w(x, y)$ срединной плоскости плиты примем в виде:

$$\begin{aligned}\varphi_1(z) &= \varphi^\circ(z) + \sum_{k=0}^{\infty} \beta_{-k} \frac{R^k}{z^k}, \\ \psi_1(z) &= \psi^\circ(z) + \sum_{k=1}^{\infty} \alpha_{-k} \frac{R^k}{z^k},\end{aligned}\tag{1.1}$$

где $\varphi^\circ(z)$ и $\psi^\circ(z)$ — известные функции, соответствующие прогибу сплошной плиты, неослабленной отверстием. Вторые слагаемые в правых частях (1.1) соответствуют дополнительному прогибу, вызванному наличием отверстия и кольца.

Неизвестные коэффициенты α_{-k} и β_{-k} функций (1.1) являются, вообще говоря, комплексными числами. α_{-1} — вещественное число. Для определения этих коэффициентов воспользуемся условием сопряжения между плитой и кольцом по контуру L , т. е. при $r=R$ [2].

$$\varphi_1(z) + z\overline{\varphi'_1(z)} + \overline{\psi_1(z)} = -\frac{1}{2} [\gamma_1(\Theta) - i\gamma_2(\Theta)] e^{i\Theta},\tag{1.2}$$

где $\gamma_1(\Theta) = -\partial w / \partial r$ — угол поворота радиального сечения кольца

вокруг касательной к контуру L , $\gamma_2(\Theta) = \partial\varphi/\partial s$ — угол поворота касательной к контуру L вокруг его нормали в данной точке, s — дуга контура L .

Функции $\gamma_1(\Theta)$ и $\gamma_2(\Theta)$ определяются из решения задачи о малых деформациях тонкого упругого кольца постоянного поперечного сечения. Они зависят от полной нагрузки (внутренней, со стороны плиты, и внешней), действующей на кольцо, и от жесткости кольца на изгиб и кручение:

$$A = E_1 I_1, \quad C = G_1 I_k, \quad (1,3)$$

где E_1 и G_1 — модуль упругости и модуль сдвига материала кольца, I_1 — момент инерции площади поперечного сечения кольца относительно главной оси, лежащей в срединной плоскости; I_k — величина, имеющая для каждого вида поперечного сечения кольца специальное значение, известное из теории кручения.

Предположим, что функции $\varphi^\circ(z)$ и $\psi^\circ(z)$ в (1,1) имеют вид полиномов

$$\varphi^\circ(z) = \sum_{k=1}^m B_k \frac{z^k}{R^k}, \quad \psi^\circ(z) = \sum_{k=0}^m A_k \frac{z^k}{R^k}, \quad (1,4)$$

где A_k и B_k — известные комплексные числа. B_1 — вещественное число.

Кроме того, предположим возможность разложения внешних усилий $p_2(\Theta)$ и $m_2(\Theta)$ в комплексные ряды Фурье в виде

$$m_2(\Theta) = \frac{D}{R} \sum_{-\infty}^{+\infty} M_k e^{ik\Theta}, \quad p_2(\Theta) = \frac{D}{R^2} \sum_{-\infty}^{+\infty} P_k e^{ik\Theta},$$

где $\sigma = e^{i\Theta}$, $D = Eh^3/12(1-\nu^2)$ — жесткость плиты при изгибе, h , E , ν — толщина плиты, модуль упругости, коэффициент Пуассона. Тогда, обозначив

$$\delta_1 = \frac{A}{RD} = \frac{E_1 I_1}{RD}, \quad \delta_2 = \frac{C}{RD} = \frac{G_1 I_k}{RD}, \quad (1,5)$$

можно записать правую часть (1,2) в виде

$$-\frac{1}{2} [\gamma_1(\Theta) - i\gamma_2(\Theta)] e^{i\Theta} = \sum_{-\infty}^{+\infty} g_k e^{ik\Theta}, \quad (1,6)$$

где (см. формулы (1,29) работы [2])

$$\begin{aligned} g_0 &= -\frac{m_{-1}}{2(\delta_1 + \delta_2)}, \quad g_1 = -\frac{m_0}{2\delta_1}, \quad g_2 = -\frac{m_1}{2(\delta_1 + \delta_2)}, \\ g_{k+1} &= \frac{1}{2k(k+1)(k^2-1)} \left[(m_k - p_k) \frac{k}{\delta_1} - (k^2 m_k - p_k) \frac{1}{\delta_2} \right], \\ \bar{g}_{-(k-1)} &= -\frac{1}{2k(k-1)(k^2-1)} \left[(m_k - p_k) \frac{k}{\delta_1} + (k^2 m_k - p_k) \frac{1}{\delta_2} \right], \\ (k &= 2, 3, 4, \dots) \end{aligned} \quad (1,7)$$

$$m_k = m'_k - M_k, \quad p_k = p'_k - P_k, \quad (k = 0, \pm 1, \pm 2, \dots) \quad (1,8)$$

$$\left. \begin{aligned} m'_0 &= -4(1+\nu)B_1 + 2(1-\nu)\alpha_{-1} \\ m'_1 &= -2[(3+\nu)B_2 - (1-\nu)\bar{\alpha}_{-2}] \\ m'_k &= -(k+1)[2(1+\nu) + k(1-\nu)]B_{k+1} - (1-\nu)(k-1)A_{k-1} + \\ &+ (k-1)[2(1+\nu) - k(1-\nu)]\bar{\beta}_{-(k-1)} + (1-\nu)(k+1)\bar{\alpha}_{-(k+1)} \end{aligned} \right\} (1,9)$$

(k = 2, 3, 4, ...)

$$\left. \begin{aligned} p'_0 &= 0, \quad p'_1 = 2[(1-\nu)\bar{\alpha}_{-2} - (3+\nu)B_2], \\ p'_k &= k(k+1)[(k-1)(1-\nu) - (3+\nu)]B_{k+1} + \\ &+ k(k-1)(1-\nu)A_{k-1} - k(k-1)[(\kappa+1)(1-\nu) + (3+\nu)]\bar{\beta}_{-(k-1)} + \\ &+ \kappa(\kappa+1)(1-\nu)\bar{\alpha}_{-(\kappa+1)} \end{aligned} \right\} (1,10)$$

(k = 2, 3, 4, ...)

Внося (1,1) и (1,6) в условие (1,2) с учетом (1,4), (1,7) – (1,10) и сравнивая коэффициенты при σ^0 , σ^1 , σ^2 в правой и левой частях (1,2), получаем:

$$\left. \begin{aligned} \alpha_{-1} &= \frac{4(1+\nu-\delta_1)B_1 + M_0}{2(1-\nu+\delta_1)}, \\ \alpha_{-2} &= \frac{2[(3+\nu) - (\delta_1 + \delta_2)]\bar{B}_2 + M_{-1}}{2[(\delta_1 + \delta_2) + (1-\nu)]}, \\ \beta_0 &= -\bar{A}_0 - \frac{2(\delta_1 + \delta_2 - 1 - \nu)B_2}{\delta_1 + \delta_2 + 1 - \nu} - \frac{(1-\nu)M_1}{2(\delta_1 + \delta_2 + 1 - \nu)(\delta_1 + \delta_2)} + \frac{M_{-1}}{2(\delta_1 + \delta_2)}, \end{aligned} \right\} (1,11)$$

Сравнивая же коэффициенты при $\sigma^{\kappa+1}$ и $\sigma^{-(\kappa-1)}$ ($\kappa = 2, 3, 4, \dots$), получаем систему уравнений:

$$\left. \begin{aligned} -(\kappa-1)\bar{\beta}_{-(\kappa-1)} + \bar{\alpha}_{-(\kappa+1)} + B_{\kappa+1} &= g_{\kappa+1}, \\ \bar{\beta}_{-(\kappa-1)} + A_{\kappa-1} + (\kappa+1)B_{\kappa+1} &= \bar{g}_{-(\kappa-1)}, \end{aligned} \right\} (1,12)$$

где для значений $\kappa > m$ нужно считать $A_k = B_k = 0$.

Детерминант системы (1,12) имеет вид

$$\Delta_{\kappa}^* = -\frac{1}{(k^2 - 1)\delta_1\delta_2} \Delta_k \neq 0,$$

где

$$\Delta_k = (k^2 - 1)\delta_1\delta_2 + (1 + \nu + 2\kappa)(\delta_1 + \delta_2) + (1 - \nu)(3 + \nu). \quad (1,13)$$

Таким образом, из (1,12) однозначно определяются неизвестные коэффициенты $\beta_{-(\kappa-1)}$ и $\alpha_{-(\kappa+1)}$ функций $\varphi_1(z)$ и $\psi_1(z)$ (1,1), и поставленная задача полностью решена.

В частности, когда подкрепляющее кольцо свободно от внешних усилий, функции (1,1) имеют вид

$$\varphi_1(z) = \varphi^0(z) + \sum_{\kappa=0}^m \beta_{-\kappa} \frac{R^{\kappa}}{z^{\kappa}},$$

$$\psi_1(z) = \psi^\circ(z) + \sum_{\kappa=1}^{m+2} \alpha_{-\kappa} \frac{R^{\kappa}}{z^\kappa}, \quad (1,14)$$

где

$$\begin{aligned} \alpha_{-1} &= \frac{2(1+\nu-\delta_1)B_1}{1-\nu+\delta_1}, & \alpha_{-2} &= \frac{(3+\nu-\delta_1-\delta_2)\bar{B}_2}{1-\nu+\delta_1+\delta_2}, \\ \beta_0 &= -\bar{A}_0 + \frac{2(1+\nu-\delta_1-\delta_2)\bar{B}_2}{1-\nu+\delta_1+\delta_2}, \\ \alpha_{-(\kappa+1)} &= \frac{\bar{A}_{\kappa-1}(k-1)}{\Delta_k} [(1-\nu)^2 + (3-\nu)\delta_1 - (1+\nu)\delta_2 - (\kappa^2-1)\delta_1\delta_2] + \\ &+ \frac{\bar{B}_{\kappa+1}}{\Delta_k} [\kappa^2(1-\nu)^2 + 8(1+\nu) - [\kappa^2(3+\nu) - 8(\kappa^2-1)]\delta_1 - \kappa^2(3+\nu)\delta_2 - \\ &- \kappa^2(\kappa^2-1)\delta_1\delta_2], \\ \beta_{-(\kappa+1)} &= \frac{\bar{A}_{\kappa-1}}{\Delta_k} [(1-\nu)^2 + (1-\nu)(\delta_1+\delta_2) - (\kappa^2-1)\delta_1\delta_2] + \\ &+ \frac{(k+1)\bar{B}_{\kappa+1}}{\Delta_k} [(1-\nu)^2 + (3-\nu)\delta_1 - (1+\nu)\delta_2 - (\kappa^2-1)\delta_1\delta_2] \quad (\kappa=2, 3, \dots, m+1) \end{aligned} \quad (1,15)$$

§ 2. КРУЧЕНИЕ ПРЯМОУГОЛЬНОЙ ПЛИТЫ

Прямоугольная неограниченная изотропная плита с подкрепленным круговым отверстием скручивается крутящими моментами H , равномерно распределенными по ее краям. Функции (1,4) для этого случая имеют вид:

$$\varphi^\circ(z) = 0, \quad \psi^\circ(z) = \frac{iHR}{2(1-\nu)D} \cdot \frac{z}{R}. \quad (2,1)$$

Следовательно, согласно (1,14) и (1,15) функции $\varphi_1(z)$ и $\psi_1(z)$ для плиты с подкрепленным отверстием будут:

$$\varphi_1(z) = \frac{iHR}{2(1-\nu)D} \beta_{-1} \cdot \frac{R}{z} \quad (2,2)$$

$$\psi_1(z) = \frac{iHR}{2(1-\nu)D} \left[\frac{z}{R} + \alpha_{-3} \frac{R^3}{z^3} \right],$$

где

$$\begin{aligned} \beta_{-1} &= -\frac{(1-\nu)^2 + (1-\nu)(\delta_1+\delta_2) - 3\delta_1\delta_2}{(1-\nu)(3+\nu) + (5+\nu)(\delta_1+\delta_2) + 3\delta_1\delta_2}, \\ \alpha_{-3} &= -\frac{(1-\nu)^2 + (3-\nu)\delta_1 - (1+\nu)\delta_2 - 3\delta_1\delta_2}{(1-\nu)(3+\nu) + (5+\nu)(\delta_1+\delta_2) + 3\delta_1\delta_2}. \end{aligned} \quad (2,3)$$

Для полного устранения концентрации напряжений в плите, очевидно, достаточно выполнение условий

$$\beta_1 = 0, \quad \alpha_{-3} = 0. \quad (2,4)$$

Решая уравнения (2,4) относительно δ_1 и δ_2 , находим

$$\delta_1 = 1 - \nu, \quad \delta_2 = 1 - \nu. \quad (2,5)$$

Относительные жесткости (2,5) представляют собой жесткости такого кольца, при подкреплении с которым расчетные напряжения в плите достигают минимального значения. Назовем такое кольцо оптимальным кольцом, а соответствующие ему жесткости δ_1 и δ_2 — оптимальными жесткостями. Подбор оптимального кольца по найденным оптимальным жесткостям можно осуществить следующим образом. Сначала выбирают форму сечения кольца. Для данной формы сечения составляют таблицу величин $\frac{\delta_2}{\delta_1} = I_k/2(1+\nu)I_1$ в зависимости от отношения некоторых двух характерных его размеров h_1 и b . Затем из полученной таблицы находят величину h_1/b , соответствующую отношению оптимальных жесткостей $\delta_2^{(\text{опт})}/\delta_1^{(\text{опт})}$, и, наконец, выбрав материал кольца, определяют размеры его сечения с помощью формулы

$$\delta_1 = \frac{E_1 I_1}{R D}. \quad (2,6)$$

Проиллюстрируем вышеизложенную схему примером подбора сечения для случая (2,5). Пусть подкрепляющее кольцо имеет прямоугольное сечение. Обозначив через h_1 высоту и через b ширину, представим величины I_1 и I_k прямоугольника в виде:

$$I_1 = \varepsilon_1 b^4, \quad I_k = \varepsilon_k b^4. \quad (2,7)$$

В зависимости от отношения h_1/b строим следующую таблицу при $\nu = 0,3$ [3].

h_1/b	0,5	0,6	1,0	1,1	1,5
ε_k	0,0287	0,0451	0,140	0,169	0,294
ε_1	0,0104	0,0180	0,083	0,111	0,281
δ_2/δ_1	1,059	0,965	0,649	0,588	0,402

Так как в нашем случае, согласно (2,5), $\delta_2^{(\text{опт})}/\delta_1^{(\text{опт})} = 1$, то из таблицы находим соответствующее значение h_1/b , равное приблизительно 0,56. Заменяя теперь R на R_2 (предположение о возможности такой замены лежит в основе данного метода [2]), представляем (2,6) в виде:

$$\delta_1 = \frac{E_1}{E} \cdot \frac{b h_1^3}{R_2 h^3} (1 - \nu^2) = \frac{E_1}{E} \left(\frac{b}{h} \right)^4 \cdot \frac{0,56^3}{\rho} (1 - \nu^2) = 1 - \nu, \quad (2,8)$$

где R_2 — заданный радиус отверстия в плите и $\rho = R_2/h$ — известная величина.

Допустим теперь, что материал плиты и кольца одинаков. Тогда из (2,8) при $E = E_1$ находим, что $b = 1,44 h \sqrt[4]{\rho}$. По заданному ρ определяем, таким образом, b , а затем и h_1 по формуле $h_1 = 0,56 b = 0,81 h \sqrt[4]{\rho}$.

Следовательно, искомые размеры кольца определены через известную толщину h плиты.

§ 3. ОДНОСТОРОННИЙ ИЗГИБ ПРЯМОУГОЛЬНОЙ ПЛИТЫ

Прямоугольная неограниченная изотропная плита с подкрепленным круговым отверстием изгибаются моментами $M_x = M$, равномерно распределенными по двум ее противоположным сторонам. Функции (1,4) для этого случая имеют вид:

$$\varphi^o(z) = -\frac{MR}{8D} \cdot \frac{1}{1+\nu} \cdot \frac{z}{R}, \quad \psi^o(z) = -\frac{MR}{4D} \cdot \frac{1}{1-\nu} \cdot \frac{z}{R}. \quad (3,1)$$

Следовательно, согласно (1,14) и (1,15), функции $\varphi_1(z)$ и $\psi_1(z)$ будут

$$\begin{aligned} \varphi_1(z) &= -\frac{MR}{8D} \left[\frac{1}{1+\nu} \cdot \frac{z}{R} + \beta_{-1} \cdot \frac{R}{z} \right], \\ \psi_1(z) &= -\frac{MR}{8D} \left[\frac{2}{1-\nu} \cdot \frac{z}{R} + \alpha_{-1} \cdot \frac{R}{z} + \alpha_{-3} \frac{R^3}{z^3} \right], \end{aligned} \quad (3,2)$$

где

$$\begin{aligned} \alpha_{-1} &= \frac{2(1+\nu-\delta_1)}{(1+\nu)(1-\nu+\delta_1)}, \\ \beta_{-1} &= \frac{2[(1-\nu)^2 + (1-\nu)(\delta_1+\delta_2) - 3\delta_1\delta_2]}{(1-\nu)[(1-\nu)(3+\nu) + (5+\nu)(\delta_1+\delta_2) + 3\delta_1\delta_2]}, \\ \alpha_{-3} &= \frac{2[(1-\nu)^2 + (3-\nu)\delta_1 - (1+\nu)\delta_2 - 3\delta_1\delta_2]}{(1-\nu)[(1-\nu)(3+\nu) + (5+\nu)(\delta_1+\delta_2) + 3\delta_1\delta_2]}. \end{aligned} \quad (3,3)$$

Добиться полного устранения концентрации напряжений в плите в этом случае невозможно, ибо для этого необходимо, чтобы все три коэффициента (3,3) равнялись нулю, но тогда мы получаем три уравнения для определения двух неизвестных оптимальных жесткостей δ_1 и δ_2 . Следовательно, оптимальное кольцо постоянной жесткости в данном случае не существует*.

Однако простота формул (3,3) позволяет легко подобрать такие жесткости кольца, которые значительно снижают концентрацию напряжений около отверстия в плите.

Заметим сначала, что при $\nu=0$ уравнения

$$\alpha_{-1}=0, \quad \beta_{-1}=0, \quad \alpha_{-3}=0$$

удовлетворяются при $\delta_1=\delta_2=1$. Отсюда заключаем, что если $\nu>0$, то, взяв для δ_1 и δ_2 значения, близкие к единице, получим и для коэффициента концентрации напряжений значение, не намного отличающееся от единицы. Действительно, если взять, например, $\delta_1=\delta_2=0,85$ (при $\nu=0,3$), получим, что $\alpha_{-1}=0,4467$, $\alpha_{-3}=-0,1033$, $\beta_{-1}=-0,1033$, и максимальный изгибающий момент на контуре $r=R$ равен 1,029 M .

* Подкрепление кольцами переменной жесткости рассматривается в другой нашей статье [5].

Следовательно, кольцо с жесткостями $\delta_1 = \delta_2 = 0,85$ почти полностью устраниет концентрацию напряжений около отверстия в плите, т. е. практически оно является оптимальным.

ЛИТЕРАТУРА

1. Савин Г. Н. — Концентрация напряжений около отверстий. ГИТЛ, 1951.
2. Флейшман Н. П. — Изгиб круглой кольцевой плиты, край которой подкреплен тонким упругим кольцом. Ученые записки ЛГУ, том XXII. Серия физико-математическая, в. 5. 1953.
3. Геккелер И. В. — Статика упругого тела. ОНТИ ГТТИ, 1934. стр. 24—30.
4. Шереметьев М. П. — Изгиб тонких плит с подкрепленным краем. Укр. мат. журнал, т. V, № 1, 1953.
5. Флейшман Н. П. — О подкреплении края криволинейных отверстий тонких плит. Доповіді АН ССР, № 4, 1954.