

## Динамика круглых трехслойных пластин на упругом основании при осесимметричном нагружении

Э. И. Старовойтов, Д. В. Леоненко

Белорусский государственный университет транспорта, Гомель, Беларусь

*Рассмотрены осесимметричные поперечные колебания круглой трехслойной пластины с легким заполнителем на упругом основании под действием внезапно приложенных и импульсных поверхностных нагрузок. Реакция основания описывается моделью Винклера. Для анализа кинематики несимметричного по толщине пакета приняты гипотезы ломаной нормали. Аналитические решения получены с использованием системы функций Хевисайда и  $\delta$ -функции Дирака. Проведены численные расчеты и сравнительный анализ полученных решений.*

**Ключевые слова:** упругость, колебания, трехслойные пластины, основание Винклера, импульс.

### Обозначения

- $\rho_k$  – плотность материала  $k$ -го слоя,  $k = 1, 2, 3$   
 $q(r, t)$  – внешняя распределенная нагрузка  
 $q_0, q_1$  – интенсивность распределенной и импульсной нагрузки соответственно  
 $q_n(t)$  – коэффициенты разложения нагрузки в ряд по собственным функциям  
 $q_R$  – реакция основания  
 $\kappa_0$  – коэффициент жесткости упругого основания  
 $w(r, t)$  – прогиб пластины  
 $\psi(r, t)$  – относительный сдвиг в заполнителе  
 $u(r, t)$  – радиальное перемещение срединной плоскости заполнителя  
 $G_k, K_k$  – модули сдвига и объемной деформации  
 $r_1$  – радиус пластины  
 $v_n$  – фундаментальная ортонормированная система собственных функций  
 $d_n$  – нормировочный коэффициент  
 $T_n(t)$  – функция времени в разложении в ряд по системе собственных функций  
 $J_0, J_1$  – функции Бесселя нулевого и первого порядков соответственно  
 $I_0, I_1$  – модифицированные функции Бесселя нулевого и первого порядков соответственно  
 $\lambda_n$  – собственные числа  
 $\omega_n$  – частоты собственных колебаний  
 $A_n, B_n$  – константы интегрирования  
 $H_0(r)$  – функция Хевисайда  
 $\delta(t)$  – функция Дирака  
 $h_k$  – толщина  $k$ -го слоя,  $k = 1, 2, 3$  – номер слоя

**Введение.** Слоистые конструкции используются в качестве элементов корпусов авиационных аппаратов, космических объектов, обшивки вагонов, строительных панелей, электронных плат и т. д. Одним из их видов являются трехслойные пластины. Поперечные колебания пластин, не связанных с упругим основанием, исследовались в [1–5], работа [6] посвящена колебаниям трехслойного стержня со сжимаемым наполнителем. Поведение многослойных пластин и оболочек при нестационарных нагружениях исследовалось в [7, 8]. Квазистатическое деформирование круговой трехслойной пластины, расположенной на упругом винклеровском основании, при воздействии термодинамических нагрузок рассматривалось ранее [9, 10].

В настоящей работе исследуются малые осесимметричные поперечные колебания несимметричной по толщине трехслойной пластины круглой формы, связанной с упругим основанием Винклера, возбужденные локальными и импульсными поверхностными распределенными нагрузками.

**Постановка задачи.** Используется цилиндрическая система координат  $r, \phi, z$  (рис. 1), связанная со срединной плоскостью заполнителя. Для изотропных несущих слоев толщиной  $h_1, h_2$  приняты гипотезы Кирхгоффа. Несжимаемый по толщине наполнитель ( $h_3 = 2c$ ) – легкий, т.е. в нем пренебрегается работа касательных напряжений  $\sigma_{rz}$  в тангенциальном направлении. Деформированная нормаль заполнителя остается прямолинейной, но поворачивается на некоторый дополнительный угол  $\psi$ . На границах слоев перемещения непрерывны. На контуре пластины предполагается наличие жесткой диафрагмы, препятствующей относительному сдвигу слоев. Внешняя вертикальная нагрузка не зависит от координаты  $\phi$ :  $q = q(r, t)$ . На наружную грань второго несущего слоя действует реакция упругого основания  $q_R$ .

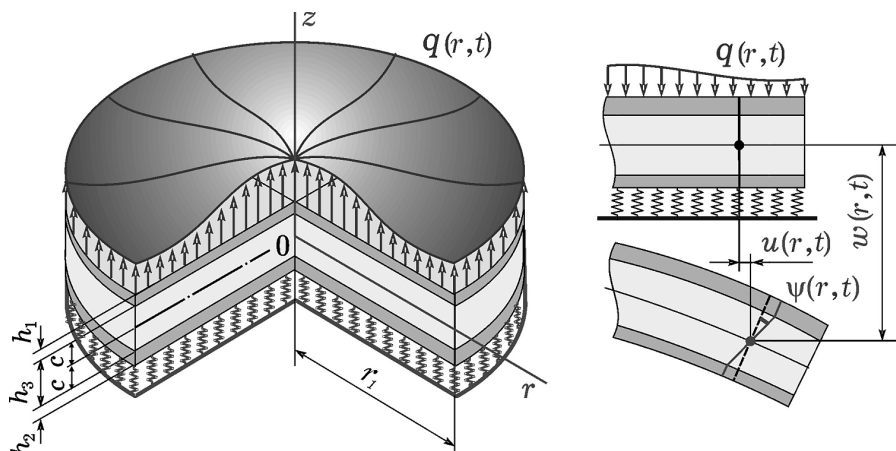


Рис. 1. Расчетная схема круглой трехслойной пластины на упругом основании.

В силу симметрии задачи тангенциальные перемещения в слоях отсутствуют, а прогиб пластины  $w$ , относительный сдвиг в наполнителе  $\psi$  и радиальное перемещение координатной поверхности  $u$  не зависят от координаты  $\phi$ , т.е.  $w = w(r, t)$ ,  $\psi = \psi(r, t)$ ,  $u = u(r, t)$ . Далее эти функции полагаем искомыми.

Связь между реакцией и прогибом принимается в соответствии с моделью Винклера:

$$q_R = \kappa_0 w,$$

где  $\kappa_0$  – коэффициент жесткости упругого основания.

Система дифференциальных уравнений в частных производных, описывающая вынужденные поперечные колебания круглой трехслойной пластины, связанной с упругим безынерционным основанием, без учета обжатия и инерции вращения нормали в слоях, выводится из вариационного принципа Лагранжа с учетом вариации работы сил инерции [3]. В нашем случае в третьем уравнении добавится реакция упругого основания:

$$\begin{cases} L_2(a_1 u + a_2 \psi - a_3 w_{,r}) = 0; \\ L_2(a_2 u + a_4 \psi - a_5 w_{,r}) = 0; \\ L_3(a_3 u + a_5 \psi - a_6 w_{,r}) = M_0 \ddot{w} - \kappa_0 w = -q, \end{cases} \quad (1)$$

где  $M_0 = \rho_1 h_1 + \rho_2 h_2 + \rho_3 h_3$ ;  $L_2, L_3$  – дифференциальные операторы;  $a_i$  – коэффициенты,

$$a_1 = \sum_{k=1}^3 h_k K_k^+; \quad a_2 = c(h_1 K_1^+ - h_2 K_2^+); \quad K_k^+ \equiv K_k + \frac{4}{3} G_k;$$

$$a_3 = h_1 \left( c + \frac{1}{2} h_1 \right) K_1^+ - h_2 \left( c + \frac{1}{2} h_2 \right) K_2^+; \quad a_4 = c^2 \left( h_1 K_1^+ + h_2 K_2^+ + \frac{2}{3} c K_3^+ \right);$$

$$a_5 = c \left[ h_1 \left( c + \frac{1}{2} h_1 \right) K_1^+ + h_2 \left( c + \frac{1}{2} h_2 \right) K_2^+ + \frac{2}{3} c^2 K_3^+ \right];$$

$$a_6 = h_1 \left( c^2 + c h_1 + \frac{1}{3} h_1^2 \right) K_1^+ + h_2 \left( c^2 + c h_2 + \frac{1}{3} h_2^2 \right) K_2^+ + \frac{2}{3} c^3 K_3^+;$$

$$L_2(g) \equiv \left( \frac{1}{r} (r g)_{,r} \right)_{,r} \equiv g_{,rr} + \frac{g_{,r}}{r} - \frac{g}{r^2};$$

$$L_3(g) \equiv \frac{1}{r} (r L_2(g))_{,r} \equiv g_{,rrr} + \frac{2g_{,rr}}{r} - \frac{g_{,r}}{r^2} + \frac{g}{r^3};$$

$G_k, K_k$  – модули сдвига и объемной деформации материала  $k$ -го слоя.

Задача определения функций  $u(r, t)$ ,  $\psi(r, t)$ ,  $w(r, t)$  замыкается присоединением к (1) граничных и начальных условий:

$$w(r, 0) \equiv f(r); \quad \dot{w}(r, 0) \equiv g(r). \quad (2)$$

**Собственные колебания.** Рассмотрим однородную систему дифференциальных уравнений, описывающую собственные колебания круглой трехслойной пластины на упругом безынерционном основании, которая следует из (1) при  $q = 0$  и после некоторых преобразований приводится к виду

$$\begin{aligned} u &= b_1 w_{,r} + C_1 r + C_2 / r; & \psi &= b_2 w_{,r} + C_3 r + C_4 / r; \\ L_3(w_{,r}) + \kappa^4 w + M^4 \dot{w} &= 0, \end{aligned} \quad (3)$$

где

$$b_1 = \frac{a_3 a_4 - a_2 a_5}{a_1 a_4 - a_2^2}; \quad b_2 = \frac{a_1 a_5 - a_2 a_3}{a_1 a_4 - a_2^2}; \quad \kappa^4 = \kappa_0 D;$$

$$M^4 = M_0 D; \quad D = \frac{a_1(a_1 a_4 - a_2^2)}{(a_1 a_6 - a_3^2)(a_1 a_4 - a_2^2) - (a_1 a_5 - a_2 a_3)^2}.$$

В связи с ограниченностью искомого решения в начале координат для сплошных пластин необходимо положить  $C_2 = C_4 = 0$ .

Искомый прогиб при свободных колебаниях принимается в виде

$$w(r, t) = v(r)(A \cos(\omega t) + B \sin(\omega t)), \quad (4)$$

где  $v(r)$  – неизвестная координатная функция;  $\omega$  – частота собственных колебаний рассматриваемой пластины;  $A$  и  $B$  – константы интегрирования, определяемые из начальных условий (2).

После подстановки выражения (4) в последнее уравнение системы (3) следует уравнение для определения координатной функции  $v(r)$ :

$$L_3(v_{,r}) - \lambda^4 v = 0. \quad (5)$$

Здесь введены обозначения:

$$\lambda^4 = \beta^4 - \kappa^4; \quad \beta^4 = M^4 \omega^2. \quad (6)$$

Решение уравнения (5) можно представить в виде [11]

$$v(\lambda r) = C_5 J_0(\lambda r) + C_6 I_0(\lambda r) + C_7 Y_0(\lambda r) + C_8 K_0(\lambda r), \quad (7)$$

где  $J_0$ ,  $Y_0$  – функции Бесселя нулевого порядка (нижний индекс) первого и второго рода (функция Неймана) соответственно;  $I_0$ ,  $K_0$  – модифицированная функция Бесселя и функция Макдональда нулевых порядков;  $C_5, \dots, C_8$  – константы интегрирования.

Не останавливаясь на описании указанных функций, отметим, что  $Y_0(\lambda r)$  и  $K_0(\lambda r)$  имеют особенность типа логарифма в начале координат [12], т.е. в центре пластины. Поэтому необходимо в (7) положить постоянные интегрирования  $C_7 = C_8 = 0$ .

При заземленном контуре трансцендентное уравнение для определения собственных чисел  $\lambda_n$  круглой трехслойной пластины, связанной с упругим безынерционным основанием, следует из соответствующих граничных условий:

$$I_1(\lambda r_1)J_0(\lambda r_1) + J_1(\lambda r_1)I_0(\lambda r_1) = 0. \quad (8)$$

Если контур шарнирно оперт, то аналогичное уравнение принимает вид

$$J_0(\lambda r_1) \left[ a_7 \left( \lambda I_0(\lambda r_1) - \frac{I_1(\lambda r_1)}{r_1} \right) + \frac{a_8}{r_1} I_1(\lambda r_1) \right] + \\ + I_0(\lambda r_1) \left[ a_7 \left( \lambda J_0(\lambda r_1) - \frac{J_1(\lambda r_1)}{r_1} \right) + \frac{a_8}{r_1} J_1(\lambda r_1) \right] = 0, \quad (9)$$

где

$$a_7 = a_6 - a_3 b_1 - a_5 b_2; \quad a_8 = a_{60} + a_3 b_1 + a_5 b_2; \\ a_{60} = h_1 \left( c^2 + ch_1 + \frac{1}{3} h_1^2 \right) K_1^- + h_2 \left( c^2 + ch_2 + \frac{1}{3} h_2^2 \right) K_2^- + \frac{2}{3} c^3 K_3^-;$$

$$K_k^- \equiv K_k - \frac{2}{3} G_k.$$

После численного решения уравнений (8), (9) параметры  $\beta_n$  и частоты собственных колебаний  $\omega_n$  определяются через собственные числа  $\lambda_n$  из формул (6).

В общем случае для описания прогиба рассматриваемой пластины при свободных поперечных колебаниях вводится система собственных ортонормированных функций  $v_n \equiv v(\lambda_n, r)$ :

$$v_n \equiv \frac{1}{d_n} \left[ J_0(\lambda_n r) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_0(\lambda_n r) \right]. \quad (10)$$

Здесь учитывалось вытекающее из граничного условия  $w=0$  соотношение между константами интегрирования  $C_6 = -C_5 J_0(\lambda r_1)/I_0(\lambda r_1)$ . Константы  $d_n$  определяются из требования нормировки функции (10):

$$d_n^2 = \int_0^{r_1} \left[ J_0(\lambda_n r) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_0(\lambda_n r) \right]^2 r dr.$$

В окончательном виде искомый динамический прогиб трехслойной круглой пластины на упругом безынерционном основании представляется с помощью разложения в ряд по фундаментальной системе собственных ортонормированных функций (10):

$$w(r, t) = \sum_{n=0}^{\infty} v_n (A_n \cos(\omega_n t) + B_n \sin(\omega_n t)). \quad (11)$$

Радиальное перемещение и относительный сдвиг следуют из первых двух уравнений системы (3) и условия на контуре  $\psi(r_1, t) = u(r_1, t) = 0$ :

$$\begin{aligned} u(r, t) &= b_1 \sum_{n=0}^{\infty} \varphi_n (A_n \cos(\omega_n t) + B_n \sin(\omega_n t)); \\ \psi(r, t) &= b_2 \sum_{n=0}^{\infty} \varphi_n (A_n \cos(\omega_n t) + B_n \sin(\omega_n t)), \end{aligned} \quad (12)$$

где система функций  $\varphi_n \equiv \varphi_n(\lambda_n, r)$  следующая:

$$\varphi_n(\lambda_n, r) = \frac{\lambda_n}{d_n} \left[ J_1(\lambda_n r_1) r - J_1(\lambda_n r) + \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} (I_1(\lambda_n r_1) r - I_1(\lambda_n r)) \right].$$

Коэффициенты  $A_n, B_n$  в формулах (11), (12) определяются начальными условиями движения (2).

**Вынужденные колебания.** Для описания вынужденных колебаний рассматриваемой пластины внешняя нагрузка  $q(r, t)$  и искомые перемещения  $u(r, t), \psi(r, t), w(r, t)$  представляются в виде разложений в ряд:

$$\begin{aligned} q(r, t) &= M_0 \sum_{n=0}^{\infty} v_n q_n(t); \\ u(r, t) &= b_1 \sum_{n=0}^{\infty} \varphi_n T_n(t); \quad \psi(r, t) = b_2 \sum_{n=0}^{\infty} \varphi_n T_n(t); \quad w(r, t) = \sum_{n=0}^{\infty} v_n T_n(t). \end{aligned} \quad (13)$$

Коэффициенты разложения нагрузки в ряд  $q_n(t)$  получим, умножив первое из соотношений (13) на  $v_n$  и проинтегрировав его по площади пластины. В силу ортонормированности системы собственных функций  $v_n$  (10) имеем

$$q_n(t) = \frac{1}{M_0} \int_0^{r_1} q(r, t) v_n r dr. \quad (14)$$

Уравнение для определения неизвестной функции времени  $T_n(t)$  следует из третьего уравнения системы (3) после подстановки в него выражений (13) и использования линейной связи функций  $v_n, \varphi_n$ :

$$\ddot{T}_n + \omega_n^2 T_n = q_n. \quad (15)$$

Общее решение уравнения (15) имеет вид

$$T_n(t) = A_n \cos \omega_n t + B_n \sin \omega_n t + \frac{1}{\omega_n} \int_0^t \sin \omega_n (t - \tau) q_n(\tau) d\tau. \quad (16)$$

Коэффициенты  $A_n$ ,  $B_n$  определяются из начальных условий (2):

$$A_n = \int_0^{r_1} f(r) v_n r dr; \quad B_n = \frac{1}{\omega_n} \int_0^{r_1} g(r) v_n r dr. \quad (17)$$

**Результаты расчетов.** Рассмотрим несколько примеров локального и импульсного внешнего осесимметричного силового воздействия на пластину. Для удобства аналитической записи нагрузки воспользуемся функцией Хевисайда  $H_0(r)$  и  $\delta$ -функцией Дирака  $\delta(t)$ . Задача, как правило, сводится к отысканию параметров  $q_n(t)$  разложения в ряд заданной нагрузки и определению функции времени  $T_n(t)$ .

Численный расчет проводили для заземленной по контуру пластины единичного радиуса, слои которой состоят из материалов Д16Т-фторопласт-Д16Т. Соответствующие механические характеристики материалов приведены в [3]. Собственные частоты колебаний  $\omega_n$  вычисляли по формуле (6) с использованием приведенных выше собственных чисел и геометрических параметров слоев  $h_1 = h_2 = 0,01$ ,  $h_3 = 2c = 0,1$ . Начальные условия предполагались нулевыми, что в соответствии с (17) позволяет положить константы интегрирования  $A_n = 0$ ,  $B_n = 0$ .

1. На пластину действует динамическая внезапно приложенная поверхностная нагрузка, равномерно распределенная по кругу радиуса  $b \leq r_1$ :

$$q(r, t) = q_0(t) H_0(b - r). \quad (18)$$

Подставим нагрузку (18) в формулу (14) и получим интегральное выражение для вычисления  $q_n(t)$ :

$$q_n(t) = \frac{q_0(t)}{M_0 d_n} \int_0^{r_1} H_0(b - r) \left( J_0(\lambda_n r) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_0(\lambda_n r) \right) r dr.$$

В результате вычисления интегралов от произведения функций Хевисайда и Бесселя получим

$$q_n(t) = \frac{q_0(t)b}{M_0 d_n \lambda_n} \left( J_1(\lambda_n b) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_1(\lambda_n b) \right).$$

После этого решение задачи о вынужденных колебаниях пластины на упругом основании определяется соотношениями (4), а функция  $T_n(t)$  – по формуле (16). Если интенсивность равномерной внешней нагрузки  $q_0$  постоянна по модулю, то при нулевых начальных условиях получим

$$T_n(t) = \frac{q_0 b (1 - \cos(\omega_n t))}{M_0 d_n \lambda_n \omega_n^2} \left( J_1(\lambda_n b) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_1(\lambda_n b) \right). \quad (19)$$

Рис. 2 иллюстрирует нелинейность роста максимального прогиба пластины с увеличением радиуса  $b$  пятна локальной нагрузки. Наличие упругого основания несколько изменяет характер кривой, при этом прогиб уменьшается в четыре раза при нагрузке в десять раз большей.

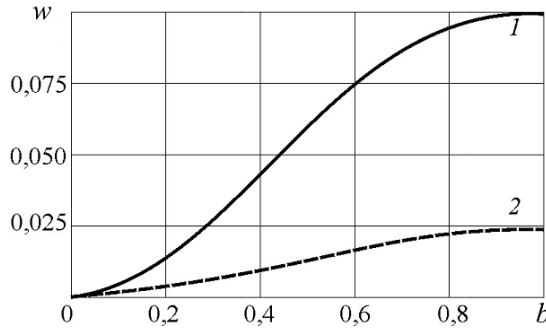


Рис. 2. Зависимость прогиба в центре пластины от радиуса пятна локальной нагрузки: 1 – без упругого основания ( $t = 0,033$  с,  $q_0 = 7 \cdot 10^4$  Па); 2 –  $\kappa_0 = 10^8$  Па/м ( $t = 0,026$  с,  $q_0 = 7 \cdot 10^5$  Па).

2. Рассмотрим случай внешней нагрузки, когда в начальный момент времени ( $t = 0$ ) на поверхность пластины, ограниченную окружностью радиуса  $b \leq r_1$ , воздействует мгновенный равномерно распределенный импульс

$$q(r, t) = q_1 \delta(t) H_0(b - r). \quad (20)$$

Тогда

$$\begin{aligned} q_n(t) &= \frac{q_1 \delta(t) b}{M_0 d_n \lambda_n} \left( J_1(\lambda_n b) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_1(\lambda_n b) \right); \\ T_n(t) &= \frac{q_1 b \sin(\omega_n t)}{M_0 d_n \lambda_n \omega_n} \left( J_1(\lambda_n b) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} I_1(\lambda_n b) \right). \end{aligned} \quad (21)$$

Отсюда в частном случае  $b = r_1$  получим решение для импульсного воздействия на всю внешнюю поверхность круглой трехслойной пластины.

На рис. 3 показано изменение прогиба вдоль радиуса пластины, соответствующего максимуму функции (21) при воздействии импульса  $q_1 = 700$  Па · с, распределенного по всей поверхности пластины. Учет реакции упругого основания приводит к уменьшению прогиба в четыре раза. С увеличением жесткости основания максимальный прогиб уменьшается еще в 2,7 раза.

3. На исследуемую круглую трехслойную пластину действует динамическая внезапно приложенная поверхностная нагрузка, равномерно распределенная по кольцу  $a \leq r \leq b$ . Тогда внешнюю нагрузку можно записать как разность двух нагрузок (18):

$$q(r, t) = q_0(t) (H_0(b - r) - H_0(r - a)).$$



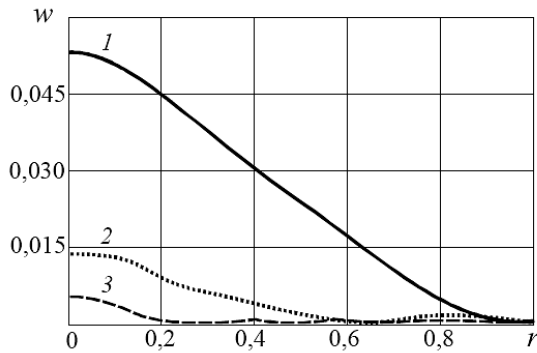


Рис. 3. Изменение прогиба вдоль радиуса при локальном импульсном нагружении: 1 – без упругого основания,  $\kappa_0 = 0$ ,  $t = \pi/(2\omega_0)$ ; 2 –  $\kappa_0 = 10^8$  Па/м,  $t = 0,0325$  с; 3 –  $\kappa_0 = 10^9$  Па/м,  $t = 0,0275$  с.

Решение задачи получим в виде разности двух решений (19). Коэффициенты разложения нагрузки в ряд по системе собственных функций будут:

$$q_n(t) = \frac{q_0(t)}{M_0 d_n \lambda_n} \left( bJ_1(\lambda_n b) - aJ_1(\lambda_n a) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} (bI_1(\lambda_n b) - aI_1(\lambda_n a)) \right),$$

после чего для стационарной внешней нагрузки  $q_0 = \text{const}$  получим

$$T_n(t) = \frac{q_0(1 - \cos(\omega_n t))}{M_0 d_n \lambda_n \omega_n^2} \times \left( bJ_1(\lambda_n b) - aJ_1(\lambda_n a) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} (bI_1(\lambda_n b) - aI_1(\lambda_n a)) \right). \quad (22)$$

При  $a = 0$  из (22) следует решение (19).

На рис. 4 показано изменение формы и величины прогиба пластины, не связанной и связанной с упругим основанием, в зависимости от расположения кольцевого пятна нагрузки. Его ширина  $b - a = 0,25$ , интенсивность нагрузки  $q_0 = 7000$  Па, момент времени  $t = \pi/\omega_0$  соответствует максимальному значению функции (22). При отсутствии основания наименьший прогиб возникает при нагрузке, сосредоточенной у контура, наибольший – при распределении нагрузки по кольцу,  $0,25 \leq r \leq 0,5$ . При наличии упругого основания с жесткостью  $\kappa_0 = 10^8$  Па/м максимальный прогиб уменьшается в 4,5 раза и достигается при нагрузке, распределенной в интервале  $0,5 \leq r \leq 0,75$ .

4. Мгновенный равномерно распределенный импульс поверхностной нагрузки воздействует на кольцевую поверхность пластины ( $a \leq r \leq b$ ). Соответствующую интенсивность нагрузки можно записать в виде разности двух нагрузок (20):

$$q(r, t) = q_1 \delta(t) (H_0(b - r) - H_0(r - a)),$$

откуда следует

$$q_n(t) = \frac{q_1 \delta(t)}{M_0 d_n \lambda_n} \left( b J_1(\lambda_n b) - a J_1(\lambda_n a) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} (b I_1(\lambda_n b) - a I_1(\lambda_n a)) \right),$$

после чего получим следующую искомую функцию времени:

$$T_n(t) = \frac{q_1 \sin(\omega_n t)}{M_0 d_n \lambda_n \omega_n} \left( b J_1(\lambda_n b) - a J_1(\lambda_n a) - \frac{J_0(\lambda_n r_1)}{I_0(\lambda_n r_1)} (b I_1(\lambda_n b) - a I_1(\lambda_n a)) \right). \quad (23)$$

В частном случае при  $a = 0$  из (23) следует решение (21).

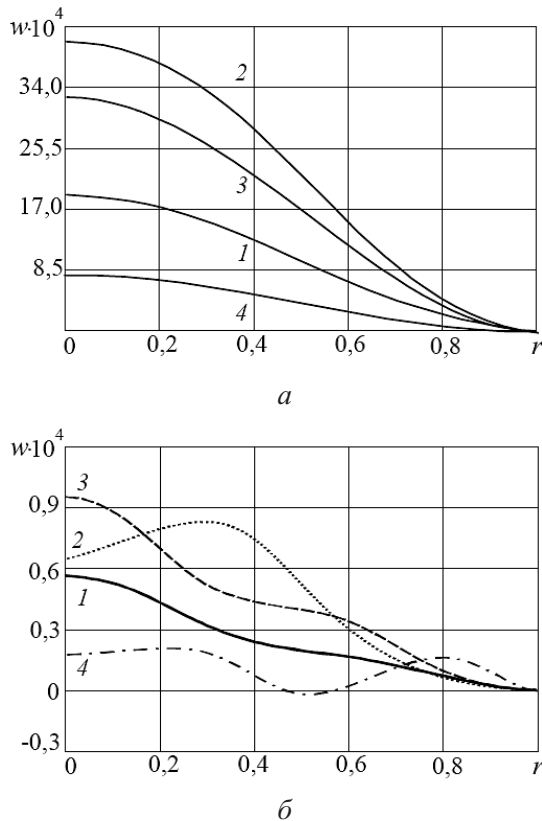


Рис. 4. Изменение прогиба вдоль радиуса пластины, не связанной (а) и связанной (б) с упругим основанием, в зависимости от кольцевого пятна нагрузки: 1 –  $a = 0$ ; 2 –  $a = 0,25$ ; 3 –  $a = 0,5$ ; 4 –  $a = 0,75$ .

На рис. 5 показано ( $t = \pi/(2\omega_0)$ ) изменение величины прогиба пластины в зависимости от расположения внутреннего радиуса кольцевого пятна импульсной нагрузки. Ширина пятна принята  $b - a = 0,25$ , интенсивность нагрузки  $q_1 = 700$  Па · с. В этом случае наличие упругого основания также приводит к уменьшению величины прогиба.

**Заключение.** Таким образом, рассмотренная методика позволяет исследовать вынужденные колебания круглых трехслойных пластин на упругом основании, находящихся под действием локальных поверхностных осесим-

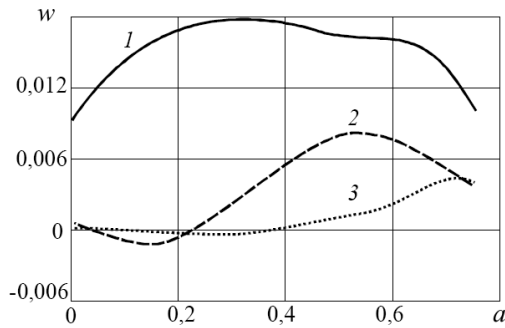


Рис. 5. Зависимость прогиба в центре пластины от расположения кольцевого пятна импульсной нагрузки: 1 – без упругого основания; 2 –  $\kappa_0 = 10^8$  Па/м,  $t = 0,0325$  с; 3 –  $\kappa_0 = 10^9$  Па/м,  $t = 0,0275$  с.

метричных нагрузок, включая импульсные. Полученные аналитические и численные решения ряда начально-краевых задач для пластин с легким заполнителем могут быть использованы для решения практических задач.

## Резюме

Розглянуто віссиметричні поперечні коливання круглої тришарової пластини з легким заповнювачем на пружній основі під дією раптово прикладеного ї імпульсного поверхневого навантаження. Реакція основи описується моделлю Вінклера. Для аналізу кінематики несиметричного по товщині пакета прийнято гіпотези ломаної нормалі. Аналітичний розв'язок отримано з використанням системи функцій Хевісайда і  $\delta$ -функції Дірака. Проведено числові розрахунки та порівняльний аналіз отриманих рішень.

1. *Mirsa S. and Singh A. V.* Axisymmetric vibration of circular sandwich plates // *AIAA J.* – 1974. – **12**, No. 10. – P. 1418 – 1420.
2. *Григолюк Э. И., Кассихин В. Н.* Малые поперечные колебания слоистых круговых пластин // *Пробл. прочности.* – 1982. – № 10. – С. 65 – 68.
3. *Старовойтов Э. И., Яровая А. В., Леоненко Д. В.* Локальные и импульсные нагружения трехслойных элементов конструкций. – Гомель: БелГУТ, 2003. – 367 с.
4. *Старовойтов Э. И., Леоненко Д. В., Яровая А. В.* Колебания круговых трехслойных пластин под действием распределенных локальных нагрузок // *Пробл. прочности.* – 2002. – № 5. – С. 70 – 79.
5. *Старовойтов Э. И., Леоненко Д. В., Яровая А. В.* Колебания круглых трехслойных пластин под действием поверхностных нагрузок различных форм // *Там же.* – 2003. – № 4. – С. 32 – 39.
6. *Старовойтов Э. И., Леоненко Д. В., Яровая А. В.* Динамика трехслойных стержней // *Там же.* – 2006. – № 6. – С. 133 – 146.
7. *Долгополова Н. В., Угримов С. В., Шутиков А. Н.* Нестационарное деформирование многослойных пластин и цилиндрических оболочек на упругом основании // *Вестн. НТУ “ХПИ”.* – 2001. – № 25. – С. 74 – 81.

8. Шупиков А. Н., Бузько Я. П., Сметанкина Н. В., Угримов С. В. Нестационарные колебания многослойных пластин и оболочек и их оптимизация. – Харьков: ХИЭУ, 2004. – 252 с.
9. Старовойтов Э. И., Яровая А. В., Леоненко Д. В. Деформирование трехслойных элементов конструкций на упругом основании. – М.: Физматлит, 2006. – 379 с.
10. Старовойтов Э. И., Яровая А. В., Леоненко Д. В. Деформирование упругопластической круговой трехслойной пластины на основании Винклера при термосиловом нагружении // Пробл. прочности. – 2007. – № 5. – С. 68 – 80.
11. Камке Э. Справочник по обыкновенным дифференциальным уравнениям. – М.: Наука, 1976. – 576 с.
12. Бейтмен Г., Эрдейи А. Высшие трансцендентные функции. – М.: Наука, 1966. – Т. 2. – 295 с.

Поступила 09. 09. 2008