Строительная механика инженерных конструкций и сооружений, 2014, № 4

# <u>Расчеты на устойчивость</u>

## ДИНАМИЧЕСКАЯ УСТОЙЧИВОСТЬ ФИЗИЧЕСКИ НЕЛИНЕЙНЫХ ПЛАСТИНЧАТЫХ СИСТЕМ

С.П. ИВАНОВ, д-р техн. наук, профессор, A.С. ИВАНОВА, аспирант, Поволжский государственный технологический университет, 424000, г. Йошкар-Ола, пл. Ленина, д.3; E-mail: <u>sp-ivanov@mail.ru</u>, <u>IvanovSP@volgatech.net</u>

В работе представлен метод расчета на динамическую устойчивость пластинчатых систем из физически нелинейных материалов. Получена система нелинейных дифференциальных уравнений для исследования динамической устойчивости пластинчатых систем. В качестве примера выполнен расчет на устойчивость Побразной оболочки.

КЛЮЧЕВЫЕ СЛОВА: динамическая устойчивость, физическая нелинейность, пластинчатые системы.

Тонкостенные пространственные конструкции (в том числе пластинчатые системы) находят широкое применение в строительстве, авиастроении, машиностроении, приборостроении и других областях техники.

Современные конструкции изготавливаются в основном из высокопрочных материалов (железобетона, различных сплавов, композитов). Для большинства таких материалов характерна физическая нелинейность, т.е они имеют нелинейную диаграмму деформирования. Тонкостенные конструкции способны выдерживать различные виды нагрузок (например, статические и динамические). Особую опасность представляют динамические нагрузки. Поэтому задачи расчета тонкостенных пространственных конструкций на устойчивость при действии динамических нагрузок (или на динамическую устойчивость) с учетом физической нелинейности материала являются актуальными для науки и прак-

Строительная механика инженерных конструкций и сооружений, 2014, № 4

тики. Исследованиям устойчивости тонкостенных конструкций при статических и динамических воздействиях посвящены работы многих авторов [1, 2, 5, 6, 7].

Результаты численного анализа устойчивости цилиндрических оболочек из композиционных материалов при несимметричном статическом нагружении с учетом физической и геометрической нелинейности получены в работе [1]. Нелинейная динамика замкнутых цилиндрических оболочек при действии локальных поперечных динамических нагрузок различных типов исследуется в работе [2]. Рассмотрен вопрос о динамических критических нагрузках для замкнутых цилиндрических оболочек [2]. Метод расчета на динамическую ус-

тойчивость стержней из физически нелинейных материалов был ранее представлен авторами данной работы в [3]. Вопросам динамической и статической устойчивости стержней, пластин, конических и цилиндрических оболочек посвящены публикации некоторых иностранных авторов [4 - 7].

В большинстве рассмотренных работ расчеты на устойчивость выполнены без учета физической нелинейности материала. Почти нет опубликованных ранее работ, посвященных исследованиям динамической устойчивости пластинчатых систем типа призматических оболочек с учетом физической нелинейности материала. Таким образом, данное направление мало изучено и является перспективным.

Диаграмма деформирования физически нелинейных материалов хорошо аппроксимируется кубическим полиномом:

$$\sigma_i = E \cdot e_i - E_1 \cdot e_i^3, \tag{1}$$

где  $\sigma_i$  – интенсивность напряжений,  $e_i$  – интенсивность деформаций, E – начальный модуль упругости материала, а  $E_1$  – постоянная, учитывающая степень физической нелинейности материала [8].

Рассмотрим пластинчатые системы типа призматических оболочек при действии сжимающей динамической нагрузки P(t) (рис. 1).

Перемещения точки M оболочки в направлении оси x обозначим u, в направлении оси y - v, оси z - w.

При решении задачи будем учитывать гипотезы Кирхгофа-Лява ( $\sigma_z = 0$ ,  $\varepsilon_{xz} = 0$ ,  $\varepsilon_{yz} = 0$ ), гипотезу о нелинейно-упругом теле.

Запишем соотношения между деформациями и перемещениями:

$$\varepsilon_x = e_x - z\chi_x; \qquad \varepsilon_y = e_y - z\chi_y; \qquad \varepsilon_{xy} = e_{xy} - 2z\chi_{xy}, \qquad (2)$$

где 
$$e_x = \frac{\partial u}{\partial x}; e_y = \frac{\partial v}{\partial y}; e_{xy} = \frac{\partial u}{\partial y} + \frac{\partial v}{\partial x}; \quad \chi_x = \frac{\partial^2 w}{\partial x^2}; \quad \chi_y = \frac{\partial^2 w}{\partial y^2}; \quad \chi_{xy} = \frac{\partial^2 w}{\partial x \partial y}.$$

Составим выражение интенсивности деформаций  $e_i$  и объемной деформации  $\theta$  с учетом гипотез Кирхгофа-Лява ( $\sigma_z = 0$ ,  $\varepsilon_{xz} = 0$ ,  $\varepsilon_{yz} = 0$ ):

$$e_{i} = \frac{1}{\sqrt{2}(1+\nu)} \sqrt{\left(\varepsilon_{x} - \varepsilon_{y}\right)^{2} + \left(\varepsilon_{y} - \varepsilon_{z}\right)^{2} + \left(\varepsilon_{z} - \varepsilon_{x}\right)^{2} + \frac{3}{2}\varepsilon_{xy}^{2},}$$

$$\theta = \varepsilon_{x} + \varepsilon_{y} + \varepsilon_{z} = \frac{1-2\nu}{1-\nu}(\varepsilon_{x} + \varepsilon_{y}),$$
(3)

где *v* - коэффициент Пуассона материала оболочки.



Рис. 1. Общий вид пластинчатой системы с действующей нагрузкой P(t)

Тогда деформацию  $\varepsilon_z$  определим по формуле:

$$\varepsilon_z = -\frac{\nu}{1-\nu} (\varepsilon_x + \varepsilon_y). \tag{4}$$

Для решения задачи используем энергетический метод. Составим выражение для полной энергии *L* системы:

$$L = \Pi - \mathrm{T},\tag{5}$$

где П – потенциальная энергия, Т – кинетическая энергия.

Выражение для определения потенциальной энергии системы имеет вид:

$$\Pi = \iint \left[ A - \frac{1}{2} P(t) \left( \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} \right) + q_y \cdot w \right] dy dx, \tag{6}$$

где  $q_y$  – нагрузка, которая действует в направлении оси y и учитывает начальное несовершенство системы, A – работа внутренних сил, отнесенная к единице площади поверхности оболочки.

Определим работу внутренних сил А:

$$A = \int_{-\delta/2}^{\delta/2} \Phi dz, \tag{7}$$

где δ – толщина составляющих пластин оболочки, Φ – удельная энергия изменения объема и формы. Удельная энергия Φ определяется по формуле [9]:

$$\Phi = \frac{1}{2} K \theta^2 + \frac{2}{3} (1 + v) \int_{0}^{e_i} \sigma_i \cdot de_i,$$
(8)

где  $K = E / [3(1 - 2\nu)]$  – модуль объемного сжатия,  $\nu$  - коэффициент Пуассона материала оболочки.

Выражение для определения кинетической энергии системы имеет вид:

$$T = \frac{1}{2} \iint \frac{\rho \delta}{g} \left[ \left( \frac{\partial u}{\partial t} \right)^2 + \left( \frac{\partial v}{\partial t} \right)^2 + \left( \frac{\partial w}{\partial t} \right)^2 \right] dy dx, \tag{9}$$

где  $\rho$  – объемный вес материала, *g* – ускорение свободного падения.

Перемещения и, v, w представим в виде разложений по В.З. Власову [10]:

11

Строительная механика инженерных конструкций и сооружений, 2014, № 4

$$u(x, y, t) = \sum_{i} U_{i}(t)\varphi_{i}(x, y); \qquad v(x, y, t) = \sum_{k} V_{k}(t)\psi_{k}(x, y); w(x, y, t) = \sum_{d} W_{d}(t)f_{d}(x, y); \qquad (i = 1, 2, 3, ..., m; k, d = 1, 2, 3, ..., n),$$
(10)

где  $U_i(t)$ ,  $V_k(t)$ ,  $W_d(t)$  являются искомыми функциями и обобщенными перемещениями в направлении осей *x*, *y* и *z*, а  $\varphi_i(x,y)$ ,  $\psi_k(x,y)$ ,  $f_d(x,y)$  – координатные функции, которые выбираются по виду деформированного состояния системы.

Из условий совместности деформаций в узловых точках контура системы можно принять, что при d = k,

$$W_d(t) = V_k(t). \tag{11}$$

Учитывая соотношение (10), определим минимум функционала (5), используя уравнения Лагранжа:

$$\frac{\partial L}{\partial U_i} - \frac{d}{dt} \frac{\partial L}{\partial U_{i,t}} = 0; \qquad \qquad \frac{\partial L}{\partial V_k} - \frac{d}{dt} \frac{\partial L}{\partial V_{k,t}} = 0.$$
(12)

Раскрывая (12), получим систему нелинейных дифференциальных уравнений:

$$\begin{cases} \sum_{i} (\gamma_{1}a_{ji} - b_{ji})U_{i} - \sum_{k} c_{jk} V_{k} - \frac{\rho}{gG} \sum_{i} a_{ji} U_{i,tt} = \Phi_{j}; \\ \sum_{k} \left[ -\gamma_{1}e_{hk} + r_{hk} + \frac{P(t)}{a}e_{hk}^{*} - \gamma_{1}n_{hk} \right] V_{k} + \sum_{i} c_{hi} U_{i} - \frac{\rho}{gG} \sum_{k} d_{hk} V_{k,tt} + Q_{k} = \Phi_{h}; \quad (13) \\ (i, j = 1, 2, 3, ..., m; \quad k, h = 1, 2, 3, ..., n), \end{cases}$$

где  $\gamma_1 = \gamma/(1-v^2)$ ,  $\gamma = E/G$  – отношение модуля упругости *E* к модулю сдвига *G*, значение которого определяется по формуле G = E/[2(1+v)]. Величина  $a^*$  – длина контура поперечного сечения оболочки, на который действует динамическая нагрузка P(t). Нагрузка  $Q_k$  позволяет учитывать начальное несовершенство оболочки. Коэффициенты уравнений (13) имеют следующий вид:

$$a_{ji} = \iint_{x y} \varphi_{j,x} \varphi_{i,x} \delta \, dy \, dx; \qquad b_{ji} = \iint_{x y} \varphi_{j,y} \varphi_{i,y} \delta \, dy \, dx; c_{jk} = \iint_{x y} \varphi_{j,y} \psi_{k,x} \delta \, dy \, dx; \qquad c_{hi} = \iint_{x y} \psi_{h,x} \varphi_{i,y} \delta \, dy \, dx; e_{hk} = \iint_{x y} J f_{h,xx} f_{k,xx} \, dy \, dx; \qquad r_{hk} = \iint_{x y} \psi_{h,x} \psi_{k,x} \delta \, dy \, dx; d_{hk} = \iint_{x y} (J f_k f_h + \psi_k \psi_h \delta) \, dy \, dx; \qquad e_{hk}^* = \iint_{x y} f_{h,xx} f_{k,xx} \, dy \, dx; n_{hk} = \iint_{x y} J f_{h,yy} \, f_{k,yy} \, dy \, dx; \qquad J = \delta^3 / 12.$$
(14)

В выражениях (14):  $\varphi_{i,x} = \partial \varphi_i / \partial x$ ,  $\varphi_{j,y} = \partial \varphi_j / \partial y$ ,  $f_{h,xx} = \partial^2 f_h / \partial x^2$ , ....

12

Получим систему (m + n) дифференциальных уравнений для исследования динамической устойчивости призматических оболочек. В системах уравнений (12) и (13) в функциях  $U_{i,t}$ ,  $V_{k,t}$ ,  $U_{i,tt}$ ,  $V_{k,tt}$  индексы после запятой указывают на дифференцирование по времени t.

Для оболочек средней длины можно принять коэффициенты  $e_{hk} = 0$ .

Правая часть уравнений (13) учитывает физическую нелинейность материала и имеет следующий вид:

$$\Phi_{j} = -\iint_{xy} (N_{1,x} \varphi_{j} + N_{2} \varphi_{j,y}) dy dx;$$

$$\Phi_{h} = \iint_{xy} (N_{2} \psi_{h} - N_{3,x} \psi_{h} + N_{4,xx} f_{h} + N_{5} f_{h,yy} - N_{6,x} f_{h}) dy dx,$$
(15)

где  $N_{i,x} = \partial N_i / \partial x$ ,  $N_{i,xx} = \partial^2 N_i / \partial x^2$ ,  $i = 1, 2, \dots, 6$ .

Функции, находящиеся под интегралами в выражениях (15), имеют вид:  

$$N_{1} = -\overline{B}_{1}b_{0}(v_{1}e_{x} + 0.5v_{2}e_{y}) - \overline{A}_{2}[b_{1}(v_{1}\chi_{x} + 0.5\chi_{y}) + b_{2}(v_{1}e_{x} - 0.5v_{2}e_{y})];$$

$$N_{2} = -\overline{B}_{1}b_{0}(v_{1}e_{y} + 0.5v_{2}e_{x}) - \overline{A}_{2}[b_{1}(v_{1}\chi_{y} + 0.5\chi_{x}) + b_{2}(v_{1}e_{y} - 0.5v_{2}e_{x})];$$

$$N_{3} = -0.25\overline{B}_{1}(b_{0}e_{xy}) - 0.5\overline{A}_{2}(b_{1}\chi_{xy} + 0.5b_{2}e_{xy});$$

$$N_{4} = \overline{A}_{2}[b_{0}(v_{1}\chi_{x} + 0.5v_{2}\chi_{y}) + b_{1}(v_{1}e_{x} + 0.5v_{2}e_{y})] + \overline{A}_{1}b_{2}(v_{1}\chi_{x} + 0.5v_{2}\chi_{y});$$

$$N_{5} = \overline{A}_{2}[b_{0}(v_{1}\chi_{y} + 0.5v_{2}\chi_{x}) + b_{1}(v_{1}e_{y} + 0.5v_{2}e_{x})] + \overline{A}_{1}b_{2}(v_{1}\chi_{y} + 0.5v_{2}\chi_{x});$$

$$N_{6} = \overline{A}_{2}(b_{0}\chi_{xy} + 0.5b_{1}e_{xy}) + \overline{A}_{1}b_{2}\chi_{xy},$$
(16)  

$$r_{He} \overline{B}_{1} = 12E_{2}\delta; \quad \overline{A}_{1} = 3E_{2}\delta^{5}/20; \quad \overline{A}_{2} = E_{2}\delta^{3}; \quad E_{2} = E_{1}/E(1+v)^{2};$$

$$b_{0} = v_{1}(e_{x}^{2} + e_{y}^{2}) + v_{2}e_{x}e_{y} + \frac{1}{4}e_{xy}^{2};$$

$$b_{1} = 2v_{1}(e_{x}\chi_{x} + e_{y}\chi_{y}) + v_{2}(e_{x}\chi_{y} + e_{y}\chi_{x}) + e_{xy}\chi_{xy};$$

$$b_{2} = v_{1}(\chi_{x}^{2} + \chi_{y}^{2}) + v_{2}\chi_{x}\chi_{y} + \chi_{xy}^{2},$$

$$v_{1} = \frac{1}{3}[\frac{v}{(1+v)^{2}} + 1]; \qquad v_{2} = \frac{1}{3}[\frac{2v}{(1-v)^{2}} - 1].$$

**Пример расчета**. Исследуем на динамическую устойчивость П-образную оболочку (рис. 2), которая опирается торцами на диафрагмы.

Геометрические параметры оболочки: толщина пластин оболочки  $\delta = 0,1a$ ; длина оболочки l = 5a. Коэффициент Пуассона материала оболочки v = 0,2; объемный вес материала  $\rho = 20$ кH/м<sup>3</sup>.

Пусть динамическая нагрузка изменяется по закону:

$$P(t) = s \cdot t \cdot a^* \cdot \delta, \tag{17}$$

где *s* – величина, характеризующая скорость изменения сжимающего напряжения.



Рис. 2. Общая схема П-образной оболочки с действующими нагрузками



Рис. 3. Кососимметричная форма потери устойчивости П-образной оболочки (a), схема обхода контура поперечного сечения оболочки координатой  $y(\delta)$ 

Для данной П-образной оболочки при кососимметричной форме потери устойчивости (рис. 3, *a*) перемещения можно представить в виде:

 $u(x,y,t) = U_1(t)\varphi_1(x,y); \quad v(x,y,t) = V_1(t)\psi_1(x,y); \quad w(x,y,t) = W_1(t)f_1(x,y), \quad (18)$ 

где  $U_l(t)$ ,  $V_l(t)$ ,  $W_l(t)$  – обобщенные перемещения в направлении осей *x*, *y* и *z*;  $\varphi_1(x,y)$ ,  $\psi_1(x,y)$ ,  $f_1(x,y)$  – координатные функции, которые задаем согласно схеме деформирования (рис. 3, *a*).

Для данной оболочки в случае потери устойчивости по одной полуволне в направлении оси *x* координатные функции можно записать в виде:

 $\varphi_1(x, y) = \varphi_1(y) \cos \lambda_1 x; \quad \psi_1(x, y) = \psi_1(y) \sin \lambda_1 x; \quad f_1(x, y) = f_1(y) \sin \lambda_1 x, (19)$  где  $\lambda_1 = \pi/l, \quad l - длина$ оболочки.

При составлении функций  $\varphi_1(y)$ ,  $\psi_1(y)$ ,  $f_1(y)$  обходим контур поперечного сечения оболочки по часовой стрелке, начиная с левой опоры (рис. 3,  $\delta$ ). Эпюры координатных функций представлены на рис. 4. Тогда дифференциальные уравнения динамической устойчивости (13) для данной призматиче-

ской оболочки принимают следующий вид:

$$(\gamma_{1}a_{11} - b_{11})U_{1} - c_{11}V_{1} - \frac{\rho}{g G}a_{11}U_{1,tt} = \Phi_{1};$$

$$(r_{11} + \frac{P(t)}{a^{*}G}e_{11}^{*} - \gamma_{1}n_{11})V_{1} + c_{11}U_{1} - \frac{\rho}{g G}d_{11}V_{1,tt} + Q_{1} = \Phi_{2}.$$
(20)

Строительная механика инженерных конструкций и сооружений, 2014, № 4



Рис. 4. Схема эпюр координатных функций

Если пренебречь продольными колебаниями, можно принять  $U_{1,tt} \approx 0$ . Тогда система уравнений (20) сводится к дифференциальному уравнению:

$$\left[r_{11} + \frac{P(t)}{a^*G}e_{11}^* - \gamma_1 n_{11} + \frac{c_{11}^2}{\gamma_1 a_{11} - b_{11}}\right]V_1 - \frac{\rho}{g G}d_{11}V_{1,tt} + Q_1 = \Phi_{Hen.}$$
(21)

Правая часть в уравнении (21) определяется по формулам (15). Найдем ко-эффициенты уравнения (21):

$$a_{11} = \iint_{y x} \varphi_{1,x}^{2} \,\delta \,dx \,dy = 0,025a^{3}; \qquad b_{11} = \iint_{y x} \varphi_{1,y}^{2} \,\delta \,dx \,dy = 0,15a^{2}; \\c_{11} = \iint_{y x} \psi_{1,x} \,\varphi_{1,y} \,\delta \,dx \,dy = 0,1a^{2}; \qquad r_{11} = \iint_{y x} \psi_{1,x}^{2} \,\delta \,dx \,dy = 0,1a^{2}; \\n_{11} = \iint_{y x} (Jf_{1,yy}^{2}) \,dx \,dy = 0,33 \cdot 10^{-3}; \qquad e_{11}^{*} = \iint_{y x} Jf_{1,xx}^{2} \,dx \,dy = 0,429 / a^{2}; \\d_{11} = \iint_{y x} (Jf_{1}^{2} + \psi_{1}^{2} \,\delta) \,dx \,dy = 0,25a^{3}.$$

$$(22)$$

Введем следующие обозначения:

$$P_{\kappa p} = 0,00713Ea^{2}; t^{*} = \frac{P(t)}{P_{\kappa p}}; \ \zeta = \frac{V_{1}}{\delta}; \ S^{*} = 23,81\frac{s^{2}(a^{*})^{2}\delta^{2} \cdot l \cdot \rho}{g \cdot G}, \quad (23)$$

где  $P_{\kappa p.}$  – величина статической критической нагрузки;  $t^*$  – безразмерный параметр времени;  $\zeta$  – безразмерная величина прогиба пластин оболочки; S\* – параметр скорости изменения напряжения.

Используя обозначения (23) в уравнении (21), получим окончательно дифференциальное уравнение для исследования динамической устойчивости П-образной оболочки:

$$(1+0,656t^*) \cdot \zeta - S^* \frac{d^2 \zeta}{dt^{*2}} + Q = \Phi_{_{HER.}}.$$
(24)

В уравнении (24) правая часть учитывает физическую нелинейность материала, а нагрузка *Q* – начальное несовершенство оболочки.

Интегрирование дифференциального уравнения (24) выполнено численным методом Рунге-Кутта на ПЭВМ.



Строительная механика инженерных конструкций и сооружений, 2014, № 4

Рис. 5. Графики зависимости прогиба ζ от параметра времени t\*.

Номер графика	Степень физической нели- нейности <i>Е<sub>1</sub>/Е</i>	Нагрузка <b>Q</b>	Скорость изменения напряжения s, в МПа/сек <sup>2</sup>	Динамический ко- эффициент <i>К</i> <sub>д</sub>
1	0	10-6	10 <sup>5</sup>	≈1,70
2	$10^{3}$	10 <sup>-6</sup>	10 <sup>5</sup>	≈1,50
3	$10^{4}$	10-6	10 <sup>5</sup>	≈ 1,43
4	10 <sup>5</sup>	10-6	10 <sup>5</sup>	≈ 1,35
5	10 <sup>6</sup>	10-6	10 <sup>5</sup>	≈1,28
6	0	10 <sup>-8</sup>	10 <sup>5</sup>	≈2,0
7	10 <sup>6</sup>	10 <sup>-8</sup>	10 <sup>5</sup>	≈ 1,65
8	0	10 <sup>-6</sup>	$2.10^{5}$	≈2,80
9	10 <sup>3</sup>	10 <sup>-6</sup>	$2.10^{5}$	≈2,52
10	10 <sup>4</sup>	10 <sup>-6</sup>	$2.10^{5}$	≈2,37
11	10 <sup>5</sup>	10 <sup>-6</sup>	$2.10^{5}$	≈2,22
12	0	10 <sup>-8</sup>	$2 \cdot 10^5$	≈ 3,40
13	$10^{3}$	10 <sup>-8</sup>	$2.10^{5}$	≈ 3,13
14	$10^{4}$	10-8	$2.10^{5}$	≈ 3,0
15	10 <sup>5</sup>	10-8	$2.10^{5}$	≈ 2,85

Таблица 1

По результатам расчета на динамическую устойчивость П-образной оболочки построены графики зависимости прогиба ζ от параметра времени  $t^* = P(t) / P_{KD}$  при различных значениях параметров  $E_l / E_r$ ,  $Q_r$ , s (см. рис. 5 и табл. 1).

Введем понятие динамического коэффициента К<sub>д</sub>, который равен отношению динамической «критической» нагрузки к статической критической нагрузке [11]. Динамическую «критическую» нагрузку определяем, исходя из бурного выпучивания оболочки, т.е. резкого возрастания прогиба ζ. Динамический коэффициент  $K_{\partial}$  равен такому значению параметра времени  $t^*$ , которое соответствует бурному выпучивания оболочки. Например, из графика 3 (рис. 5) видно, что

резкое возрастание прогиба  $\zeta$  оболочки наблюдается, когда параметр времени  $t^* = P(t) / P_{\kappa p} \approx 1,43$ . Динамический коэффициент  $K_{\pi} = t^* \approx 1,43$ . Графики 1, 6, 8, 12 построены без учета физической нелинейности материала оболочки ( $E_I = 0$ ), остальные графики – с учетом степени физической нелинейности  $E_I/E$  (рис. 5 и табл. 1). Рассмотрим графики 1 и 2 - 5 (рис. 5 и табл. 1). При учете физической нелинейности материала времени  $\zeta(t^*)$  смещается влево, динамический коэффициент  $K_{\phi}$  уменьшается. Таким образом, если материал физически нелинейный, то бурное выпучивание оболочки наступает раньше, по сравнению с оболочкой, имеющей линейную диаграмму деформирования ( $E_I = 0$ ).

Из графиков 2 - 5 видно, что с увеличением степени физической нелинейности  $E_l/E$  динамический коэффициент  $K_{\partial}$  уменьшается (рис. 5 и табл. 1) (при  $E_l/E = 10^3$ :  $K_{\partial} \approx 1,5$  (график 2), при  $E_l/E = 10^6$ :  $K_{\partial} \approx 1,28$  (график 5)). Таким образом, чем больше степень физической нелинейности материала оболочки, тем меньше динамическая «критическая» нагрузка, т.е. при меньшем значении динамической нагрузки P(t) происходит бурное выпучивание оболочки.

С увеличением скорости изменения напряжения *s* динамический коэффициент  $K_{\partial}$  возрастает. Если *s* увеличивается в 2 раза, то динамический коэффициент  $K_{\partial}$  возрастает  $\approx 1,7$  раза (графики 2 и 9, 3 и 10, 4 и 11, 6 и 12).

На динамический коэффициент  $K_{\partial}$  влияет величина нагрузки Q, которая учитывает начальное несовершенство оболочки. С уменьшением Q динамический коэффициент  $K_{\partial}$  возрастает (графики 1 и 6, 5 и 7, 9 и 13, 10 и 14, 11 и 15).

Выводы: Разработан метод расчета на динамическую устойчивость пластинчатых систем из физически нелинейных материалов. Получена система нелинейных дифференциальных уравнений для исследования динамической устойчивости пластинчатых систем типа призматических оболочек. В качестве примера выполнен расчет на динамическую устойчивость П-образной оболочки. Рассмотрено влияние таких параметров, как степень физической нелинейности материала оболочки, скорость изменения сжимающего напряжения, начальное несовершенство оболочки, на критерии динамической устойчивости оболочки.

#### Литература

1. *Трушин, С.И.* Устойчивость нелинейно деформируемых цилиндрических оболочек из композиционного материала при действии неравномерных нагрузок / *С.И. Трушин, Е.В. Сысоева, Т.А. Журавлева* // Строительная механика инженерных конструкций и сооружений. – 2013. - №2. – С. 3-10.

2. *Крысько, В.А.* Нелинейная динамика замкнутых цилиндрических оболочек при действии локальных поперечных нагрузок / *В.А. Крысько, К.Ф. Шагивалеев* // Строительная механика инженерных конструкций и сооружений. – 2010. - №4.- С. 3-11.

3. *Иванов, С.П.* Колебания и устойчивость стержней из физически нелинейных материалов / *С.П. Иванов, А.С. Иванова* // Строительная механика инженерных конструкций и сооружений. – 2011. - №3. – С. 3-6.

4. *Fujita K., Gotou A.* Dynamic stability of an elastic beam subjected to follower forces // ASME 2012. Pressure Vessels and Piping Conference, PVP 2012, Volume 8, 2012, P. 241-249.

Shafei E., Kabir M. Z. Dynamic stability optimization of laminated composite plates under combined boundary loading // Appl. Compos. Mater, 2011, 18, № 6, p. 539-557.
 *Deniz A., Sofiyev A. H.* The nonlinear dynamic buckling response of functionally

6. Deniz A., Sofiyev A. H. The nonlinear dynamic buckling response of functionally graded truncated conical shells // Journal of Sound and Vibration, 2013,  $N_{2}$  4, p. 978-992.

7. Wu J., Cheng Q.H., Liu B., Zhang Y.W., Lu W.B., Hwang K.C. Study on the axial compression buckling behaviors of concentric multi-walled cylindrical shells filled with soft materials // Journal of the Mechanics and Physics of Solids, 2012, 60,  $N_{0}$  5, p. 803-826.

8. Иванов, С.П. Пластинчатые системы, контактирующие с упругой средой: монография / С.П. Иванов, О.Г. Иванов. - Йошкар-Ола: МарГТУ, 2008. - 164 с.

9. *Лукаш, П.А.* Основы нелинейной строительной механики / П.А. Лукаш. – М.: Стройиздат, 1978. – 204 с.

10. Власов, В.З. Тонкостенные пространственные системы / В.З. Власов. – М.: Госстройиздат, 1958. – 502 с.

11. Вольмир А.С. Нелинейная динамика пластинок и оболочек / А.С. Вольмир. – М.: Наука, 1972. – 432 с.

#### References

1. *Trushin, SI, Sysoeva, EV, Juravleva, TA* (2013). The stability of nonlinear deformable cylindrical composite shells under the action of non-uniform loads. Structural Mechanics of Engineering Constructions and Buildings, №2, p. 3-10.

2. *Krysko, VA, Shagivaleev, KF* (2010). Nonlinear dynamics of closed cylindrical shells under the action of local transverse loads. Structural Mechanics of Engineering Constructions and Buildings, No4, p. 3-11.

3. *Ivanov, SP, Ivanova, AS* (2011). The vibrations and stability of bars with physically nonlinear materials. Structural Mechanics of Engineering Constructions and Buildings, №3, p. 3-6.

4. *Fujita, K, Gotou, A* (2012). Dynamic stability of an elastic beam subjected to follower forces, ASME 2012 Pressure Vessels and Piping Conference, PVP 2012, Volume 8, p. 241-249.

5. *Shafei, E, Kabir, M Z* (2011). Dynamic stability optimization of laminated composite plates under combined boundary loading. Appl. Compos. Mater, 18, № 6, p. 539-557.

6. Deniz, A, Sofiyev, AH (2013). The nonlinear dynamic buckling response of functionally graded truncated conical shells. Journal of Sound and Vibration,  $N_{2}$  4, p. 978-992.

7. Wu, J, Cheng, QH, Liu, B, Zhang, YW, Lu, WB, Hwang, KC (2012). Study on the axial compression buckling behaviors of concentric multi-walled cylindrical shells filled with soft materials. Journal of the Mechanics and Physics of Solids, 60, N 5, p. 803-826.

8. Ivanov, SP, Ivanov OG (2008). Plate systems, contacting with elastic medium. Yoshkar-Ola: MarSTU, 164 p.

9. Lukash, PA (1958). Fundamentals of nonlinear structural mechanics. Moscow: Stroizdat, 204 p.

10. Vlasov, VZ (1958). Thin-walled space systems. Moscow: Gosstroyizdat, 502 p.

11. Volmir AS (1972). Nonlinear dynamics of plates and shells. Moscow: Nauka, 432 p.

### THE DYNAMIC STABILITY OF PHYSICALLY NONLINEAR PLATE SYSTEMS

S.P. Ivanov, A.S. Ivanova

Volga State University of Technology, Yoshkar-Ola

In the article, the technique of dynamic stability analysis of plate systems having the nonlinear diagram of material deformation is presented. The example of calculation of a flattopped shell is given.

KEY WORDS: dynamic stability, physical nonlinearity, plate systems.

