

Р. М. КИРАКОСЯН

## ОБ УСТОЙЧИВОСТИ НЕУПРУГОЙ ПРЯМОУГОЛЬНОЙ ПЛАСТИНКИ, ШАРНИРНО ОПЕРТОЙ ПО ДВУМ ПРОТИВОПОЛОЖНЫМ СТОРОНАМ, С УЧЕТОМ ПОПЕРЕЧНЫХ СДВИГОВ

Устойчивости пластинок за пределами упругости материала в различных постановках посвящено много исследований ([1]—[5] и др.).

В настоящей статье на основе системы дифференциальных уравнений устойчивости неупругих пластинок [9], учитывающих влияние деформаций поперечных сдвигов [6], рассматривается задача устойчивости прямоугольной пластинки, шарнирно опертой по двум противоположным сторонам. Рассматриваются различные варианты краевых условий на ненагруженных сторонах пластинки. Аналогичная задача для упругих пластинок рассмотрена в работе [10].

1. Пусть в прямоугольной пластинке постоянной толщины  $h$ , отнесенной к системе декартовых координат  $x, y, z$ , равномерным сжатием вдоль оси  $ox$  реализовано безмоментное состояние за пределами упругости материала

$$\begin{aligned} \sigma_x &= -p, \quad \sigma_y = \tau_{xy} = 0, \quad \sigma_z = p \\ e_x &= -e_g, \quad e_y = \frac{e_i}{2}, \quad e_{xy} = 0 \end{aligned} \quad (1.1)$$

Здесь  $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$  и  $e_x, e_y, e_{xy}$  — компоненты напряжения и деформации,  $e_i$  и  $e_i$  — интенсивности касательных напряжений и деформаций сдвига.

Система дифференциальных уравнений устойчивости рассматриваемой неупругой пластинки при учете влияния поперечных сдвигов [6], в рамках деформационной теории пластичности [1] и применимости гипотезы непрерывного нагружения выпучиваемой пластинки [7], примет следующий вид:

$$\begin{aligned} \frac{ph}{J_2} \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} - \frac{\partial \varphi}{\partial x} - \frac{\partial \psi}{\partial y} &= 0 \\ a_{11} \frac{\partial^3 w}{\partial x^3} + a_{22} \frac{\partial^3 w}{\partial x \partial y^2} - \frac{12}{h^3} J_1 \left( \frac{4a_{11}}{a_{22}} \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} \right) + \frac{12}{h^3} J_2 \varphi - \frac{36}{h^3} J_1 \frac{\partial^2 \psi}{\partial x \partial y} &= 0 \\ a_{22} \frac{\partial^3 w}{\partial y^3} + a_{11} \frac{\partial^3 w}{\partial x^2 \partial y} - \frac{12}{h^3} J_1 \left( \frac{\partial^2 \varphi}{\partial x^2} + 4 \frac{\partial^2 \varphi}{\partial y^2} \right) + \frac{12}{h^3} J_2 \varphi - \frac{36}{h^3} J_1 \frac{\partial^2 \psi}{\partial x \partial y} &= 0 \end{aligned} \quad (1.2)$$

где

$$\begin{aligned} a_{11} &= \frac{4}{9e_i} \left| 3p + \frac{9}{4} e_i^2 \frac{d}{de_i} \left( \frac{\varphi}{e_i} \right) \right| \\ a_{22} &= \frac{4p}{3e_i}, \quad a_{12} = \frac{a_{22}}{2}, \quad a_{33} = \frac{a_{22}}{4} \end{aligned} \quad (1.3)$$

$\omega$  — прогиб пластиинки,  $\varphi$  и  $\psi$  — функции, характеризующие распределение деформаций поперечных сдвигов в срединной плоскости пластиинки,  $J_1$  и  $J_2$  — постоянные, определяемые по выбранному закону изменения этих деформаций по толщине пластиинки [6].

Пусть пластиинка шарнирно оперта по двум противоположным сторонам  $x=0, x=a$ .

Границные условия этих сторон имеют вид

при

$$x=0, \quad x=a$$

$$w=0, \quad \dot{\varphi}=0$$

(1.4)

$$M_x = -\frac{h^3}{12} \left( a_{11} \frac{\partial^2 w}{\partial x^2} + \frac{a_{22}}{2} \frac{\partial^2 w}{\partial y^2} \right) + 4 \frac{J_1}{a_{22}} \left( a_{11} \frac{\partial \varphi}{\partial x} + \frac{a_{22}}{2} \frac{\partial \psi}{\partial y} \right) = 0$$

Решение системы (1.2), удовлетворяющее граничным условиям (1.4), ищем в виде [10]

$$w = W(y) \sin \frac{m\pi x}{a}$$

$$\varphi = F(y) \cos \frac{m\pi x}{a} \quad (1.5)$$

$$\psi = \Psi(y) \sin \frac{m\pi x}{a}$$

Обычным методом, исключая из системы (1.2) функции  $F$  и  $\Psi$ , приведем к следующему уравнению для прогибов:

$$\begin{aligned} &a_{22} \frac{J_1}{J_2} \frac{d^6 W}{dy^6} + \left[ -a_{22} + \gamma_i^2 \frac{J_1}{J_2} \left( a_{22} - 4a_{11} + \frac{48p}{h^3} \frac{J_1}{J_2} \right) \right] \frac{d^4 W}{dy^4} + \\ &+ \gamma_i^2 \left[ 2a_{22} - \frac{60p}{h^2} \frac{J_1}{J_2} + \gamma_i^2 \frac{J_1}{J_2} \left( 5a_{11} - 2a_{22} + \frac{96p}{h^2} \frac{J_1}{J_2} \left( 1 - 2 \frac{a_{11}}{a_{22}} \right) \right) \right] \frac{d^2 W}{dy^2} + \\ &+ \gamma_i^2 \left( 1 + \frac{J_1}{J_2} \gamma_i^2 \right) \left( \frac{12p}{h^2} - a_{11} \gamma_i^2 + \frac{48p}{h^2} \frac{J_1}{J_2} \gamma_i^2 \frac{a_{11}}{a_{22}} \right) W = 0 \quad (1.6) \end{aligned}$$

В случае, когда края пластиинки  $y=0, y=b$  совершенно свободны, критическое значение напряжения  $p_c$  определится из условия равенства нулю последнего члена уравнения (1.6)<sup>\*)</sup>, то есть

<sup>\*)</sup> Это следует из решения устойчивости шарнирно опертой бесконечной полосы [9].

$$p_0 = \frac{a_{11}\gamma^2 h^2}{12 \left( 1 + 4k\gamma^2 \frac{a_{11}}{a_{22}} \right)} \quad (1.7)$$

Естественно, в остальных всех случаях граничных условий на краях  $y=0, y=b$  можно положить

$$p = \alpha p_0, \quad \alpha > 1 \quad (1.8)$$

Имея в виду (1.8) и то обстоятельство, что в (1.6)  $W$  участвует линейно в четных производных, характеристическое уравнение представим в виде

$$Z^3 + a_1 Z^2 + a_2 Z + a_3 = 0 \quad (1.9)$$

где

$$Z = h^2 \omega^2 \quad (1.10)$$

$$\begin{aligned} a_1 &= -10 + \beta \left( 1 - 4\gamma + \frac{2\beta\gamma}{5 + 2\beta\gamma} \right) \\ a_2 &= \beta \left\{ 20 - 25 \frac{\beta\gamma}{5 + 2\beta\gamma} + \beta \left[ 5\gamma - 2 + \frac{4\beta\gamma(1 - 2\gamma)}{5 + 2\beta\gamma} \right] \right\} \quad (1.11) \\ a_3 &= \gamma\beta^2(\alpha - 1)(\beta + 10) \end{aligned}$$

$$\beta = i^2 h^2, \quad \gamma = \frac{a_{11}}{a_{22}}$$

Пользуясь выражениями (1.1), легко получить интервал изменения

$$\frac{1}{4} \leq \gamma \leq 1 \quad (1.12)$$

Нетрудно заметить, что при отыскании нижнего критического напряжения, при котором обычно  $\alpha = 1$ ,

$$0 < \beta < 1 \quad (1.13)$$

Из условия положительности свободного члена  $a_3$  следует, что уравнение (1.9) имеет по крайней мере один отрицательный действительный корень  $Z_1 < 0$ . Согласно обозначению (1.10), этому корню соответствуют фундаментальные решения уравнения (1.6) типа

$$\sin \omega_1 y \quad \text{и} \quad \cos \omega_1 y, \quad \omega_1 = h \sqrt{-z_1} \quad (1.14)$$

Вычисления показывают, что минимумы безразмерной функции

$$\Phi(Z) = Z^3 + a_1 Z^2 + a_2 Z + a_3 \quad (1.15)$$

во всех возможных интервалах параметров

$$1 < \alpha < 10, \quad 0 < \beta < 1, \quad 1/4 \leq \gamma \leq 1 \quad (1.16)$$

отрицательны

$$-187.94 < \Phi_{\min} < -33.25 \quad (1.17)$$

и достигаются при положительных  $z = z_0(z, \beta, \gamma)$

$$Z_0 = \frac{-a_1 - \sqrt{a_1^2 - 3a_2}}{3} > 0 \quad (5.50 < z_0 < 7.66) \quad (1.18)$$

Из этого следует, что остальные два корня уравнения (1.9), вообще, независимо от степени развития пластического деформирования, являются различными положительными числами.

Фундаментальные решения дифференциального уравнения (1.6), соответствующие положительным корням  $Z_2$  и  $Z_3$ , с учетом (1.10) будут

$$\begin{aligned} \operatorname{sh} \omega_2 y, \quad \operatorname{ch} \omega_2 y, \quad \operatorname{sh} \omega_3 y, \quad \operatorname{ch} \omega_3 y \\ \omega_2 = \frac{1}{h} \sqrt{Z_2}, \quad \omega_3 = \frac{1}{h} \sqrt{Z_3} \end{aligned} \quad (1.19)$$

Решая уравнение (1.9), для  $\omega_i$  получим

$$\begin{aligned} \omega_1 &= \frac{1}{h} \left[ 2 \sqrt{-\frac{\tilde{\zeta}}{3}} \cos \left( \frac{\tilde{\zeta}}{3} - \frac{\pi}{3} \right) + \frac{a_1}{3} \right]^{1/2} \\ \omega_2 &= \frac{1}{h} \left[ 2 \sqrt{-\frac{\tilde{\zeta}}{3}} \cos \frac{\tilde{\zeta}}{3} - \frac{a_1}{3} \right]^{1/2} \\ \omega_3 &= \frac{1}{h} \left[ -2 \sqrt{-\frac{\tilde{\zeta}}{3}} \cos \left( \frac{\tilde{\zeta}}{3} + \frac{\pi}{3} \right) - \frac{a_1}{3} \right]^{1/2} \\ \tilde{\zeta} &= -\frac{a_1^2}{3} + a_2, \quad \cos \tilde{\zeta} = -\frac{q}{2 \sqrt{-(\tilde{\zeta}/3)^3}}, \quad q = 2 \left( \frac{a_1}{3} \right)^3 - \frac{a_1 a_2}{3} + a_3 \end{aligned} \quad (1.20)$$

Общее решение однородного дифференциального уравнения, на основе вышесделанного анализа, представим в виде

$$\begin{aligned} W(y) &= C_1 \sin \omega_1 y + C_2 \cos \omega_1 y + C_3 \operatorname{sh} \omega_2 y + \\ &+ C_4 \operatorname{ch} \omega_2 y + C_5 \operatorname{sh} \omega_3 y + C_6 \operatorname{ch} \omega_3 y \end{aligned} \quad (1.21)$$

где  $C_i$  — произвольные постоянные.

С учетом (1.21) из (1.8) получим неоднородные дифференциальные уравнения относительно  $F$  и  $\Psi$ . Не вдаваясь в подробности, приводим общие решения этих уравнений<sup>2)</sup>

$$\begin{aligned} F(y) &= C_1 A_1 \sin \omega_1 y + C_2 A_1 \cos \omega_1 y + C_3 A_2 \operatorname{sh} \omega_2 y + C_4 A_2 \operatorname{ch} \omega_2 y + \\ &+ C_5 A_3 \operatorname{sh} \omega_3 y + C_6 A_3 \operatorname{ch} \omega_3 y \end{aligned} \quad (1.22)$$

$$\begin{aligned} \Psi(y) &= C_1 B_1 \cos \omega_1 y - C_2 B_1 \sin \omega_1 y + C_3 B_2 \operatorname{ch} \omega_2 y + C_4 B_2 \operatorname{sh} \omega_2 y + \\ &- C_5 B_3 \operatorname{ch} \omega_3 y + C_6 B_3 \operatorname{sh} \omega_3 y \end{aligned}$$

2) Возникающие дополнительные постоянные равны нулю, в чём легко убедиться подстановкой полученных решений в систему (1.6).

где приняты обозначения:

$$\begin{aligned} A_1 &= -\frac{1}{12J_1(\omega_1^2 + \omega_4^2)} \left[ \beta^{3/2} \left( \frac{36p}{h^2} k - a_{11} \right) - \gamma a_{22} \omega_1^2 h^3 \right] \\ A_2 &= \frac{1}{12J_1(\omega_2^2 - \omega_4^2)} \left[ \beta^{3/2} \left( \frac{36p}{h^2} k - a_{11} \right) - \gamma a_{22} \omega_2^2 h^3 \right] \\ A_3 &= \frac{1}{12J_1(\omega_3^2 - \omega_4^2)} \left[ \beta^{3/2} \left( \frac{36p}{h^2} k - a_{11} \right) - \gamma a_{22} \omega_3^2 h^3 \right] \quad (1.23) \\ B_1 &= -\frac{\gamma}{\omega_1} \left( A_1 - \frac{ph\gamma}{J_2} \right), \quad B_2 = \frac{\gamma}{\omega_2} \left( A_2 - \frac{ph\gamma}{J_2} \right) \\ B_3 &= \frac{\gamma}{\omega_3} \left( A_3 - \frac{ph\gamma}{J_2} \right), \quad \omega_4^2 = -3\gamma^2 - 4\gamma^2 \gamma + \frac{1}{k} \end{aligned}$$

С учетом (1.5), (1.21) и (1.22) из соответствующих выражений для изгибающих и крутящих моментов находим

$$\begin{aligned} M_y &= (C_1 M_1 \sin \omega_1 y + C_2 M_1 \cos \omega_1 y + C_3 M_2 \operatorname{sh} \omega_2 y + \\ &+ C_4 M_2 \operatorname{ch} \omega_2 y + C_5 M_3 \operatorname{sh} \omega_3 y + C_6 M_3 \operatorname{ch} \omega_3 y) \sin \gamma x \\ H &= (C_1 H_1 \cos \omega_1 y - C_2 H_1 \sin \omega_1 y + C_3 H_2 \operatorname{ch} \omega_2 y + \\ &+ C_4 H_2 \operatorname{sh} \omega_2 y + C_5 H_3 \operatorname{ch} \omega_3 y + C_6 H_3 \operatorname{sh} \omega_3 y) \frac{a_{22}}{24} \cos \gamma x, \quad N_2 = J_2 \gamma \end{aligned}$$

где

$$\begin{aligned} M_1 &= \frac{a_{22} h^3}{24} (2\omega_1^2 + \gamma^2) - \frac{3}{2} a_{22} J_1 \frac{e_i}{p} (2B_1 \omega_1 + \gamma A_1) \\ M_2 &= -\frac{a_{22} h^3}{24} (2\omega_2^2 - \gamma^2) + \frac{3}{2} a_{22} J_1 \frac{e_i}{p} (2B_2 \omega_2 - \gamma A_2) \quad (1.24) \\ H_1 &= -\gamma \omega_1 h^3 + 18 J_1 \frac{e_i}{p} (A_1 \omega_1 + \gamma B_1) \\ H_2 &= -\gamma \omega_2 h^3 + 18 J_1 \frac{e_i}{p} (A_2 \omega_2 + \gamma B_2) \\ H_3 &= -\gamma \omega_3 h^3 + 18 J_1 \frac{e_i}{p} (A_3 \omega_3 + \gamma B_3) \end{aligned}$$

Имея выражения фундаментальных решений, можно для каждого конкретного случая крепления ненагруженных краев пластиинки записать матрицу, собственные числа которой являются критическими значениями сжимающего напряжения.

2. В качестве примеров рассмотрим следующие три варианта граничных условий:

3 Известия АН Армянской ССР. Механика, № 2

а) край  $y = 0$  шарнирно оперт ( $w = M_y = \varphi = 0$ )

а край  $y = b$  — свободен ( $M_y = \varphi = H = 0$ ) (2.1)

б) край  $y = 0$  шарнирно оперт, а край  $y = b$  жестко заделан

$$\left( w = \varphi = 0, -\frac{\partial w}{\partial y} + \frac{3e_1}{p} \frac{h}{2} \varphi = 0 \right) \quad (2.2)$$

в) край  $y = 0$  свободен, а край  $y = b$  жестко заделан (2.3)

Записывая соответствующие граничные условия для каждого варианта, получим однородную систему шести уравнений относительно шести постоянных интегрирования  $C_i$ . Критические значения напряжения получатся как собственные числа определителя этой системы.

В случае а) определитель имеет вид

$$\begin{vmatrix} 0 & 1 & 0 & 1 & 0 & 1 \\ 0 & M_1 & 0 & M_2 & 0 & M_3 \\ 0 & A_1 & 0 & A_2 & 0 & A_3 \\ M_1 \sin \omega_1 b & M_1 \cos \omega_1 b & M_2 \sin \omega_2 b & M_2 \cosh \omega_2 b & M_3 \sin \omega_3 b & M_3 \cosh \omega_3 b \\ B_1 \cos \omega_1 b & -B_1 \sin \omega_1 b & B_2 \sin \omega_2 b & B_2 \cosh \omega_2 b & B_3 \sin \omega_3 b & B_3 \cosh \omega_3 b \\ H_1 \cos \omega_1 b & -H_1 \sin \omega_1 b & H_2 \sin \omega_2 b & H_2 \cosh \omega_2 b & H_3 \sin \omega_3 b & H_3 \cosh \omega_3 b \end{vmatrix} = 0 \quad (2.4)$$

Если везде жесткости поперечных деформаций сдвигов считать бесконечно большими, то получится решение задачи по классической постановке.

В нижеприведенной таблице представлены значения критического напряжения по классической ( $p_{xs}$ ) и уточненной ( $p_{yt}$ ) теориям.

Расчеты проводились для случая линейного упрочнения материала, когда

$$\frac{J_1}{J_2} = \frac{h^2}{10}, \quad \left| f(z) = \frac{1}{2} \left( \frac{h^2}{4} - z^2 \right) \right| \quad (2.5)$$

$$\frac{h}{a} = \frac{1}{5}, \quad \lambda = \frac{1}{6}, \quad G = 7 \cdot 10^5 \text{ кг/см}^2, \quad \sigma_s = 2 \cdot 10^3 \text{ кг/см}^2$$

Таблица 1

случай а)		случай б)				случай в)			
$P_{xs}$ , $10^3 \text{ кг/см}^2$	$p_{yt}$	$P_{xs}/p_{yt}$	$P_{xs}$	$p_{yt}$	$P_{xs}/p_{yt}$	$P_{xs}$	$p_{yt}$	$P_{xs}/p_{yt}$	
192.88	123.43	1.56	440.93	264.17	1.67	259.82	134.09	1.91	

Как видно из третьих столбцов таблицы, при рассмотренных граничных условиях пластинки учет влияния поперечных сдвигов уменьшает снижение критических нагрузок примерно в полтора—два раза.

## R. M. KIRAKOSIAN

ԵՐԿՈՒ ՀԱՆԴԻՓԱԿԱՑ ԵՋՐԵՐՈՎ ՀԱՐՄԱԿԱՊՈՐԵՐԵՐ ՀԵՆՎԱՐ ՈՉ ԱՌԱՋԱԿԱՆ  
ՈՒՂԴԱՆԿՅԱՆ ՍԱՀԻ ԿԱՅՈՒԹՅՈՒՆԻ ՄԱՍԻՆ ԼԱՅՆԱԿԱՆ ՄԱՀՔԵՐԻ  
ՀԱՇՎԱՌԻՄԱՐ

## Ա մ ֆ ո ֆ ու մ

Ու առածգական սալիքի կայտությունը ուսումնասիրելու համար ստացված դիմումների հավասարությունների սխալների հիման վրա [9], որը հաշվի է առնում լայնական սալիքի դիմումացիաների ազդեցությունը, դիմումիվայ է երկու հանդիպակաց եղբերով հողակապորեն հենված ուղղանկյուն սալիք կայտության խնդիրը:

Դիտարկվում են սալիք չընկնված կողերի եղբայրն ուսումնաների մի քանի սարքերականներ:

ON STABILITY OF NON-ELASTIC RECTANGULAR PLATES  
HINGE-SUPPORTED ON TWO OPPOSITE SIDES WITH DUE  
REGARD TO THE EFFECT OF TRANSVERSAL DISPLACEMENTS

R. M. KIRAKOSIAN

## Summary

In terms of a system of differential equations of stability of non-elastic plates [9], regarding the effect of transversal deformation displacements the problem of stability of non-elastic rectangular plates hinge-supported on their two opposite sides is considered.

Various cases of boundary conditions on non-loaded sides of the plates are dealt with.

## ЛИТЕРАТУРА

- Ильюшин А. А. Пластичность. М.—Л.: Гостехиздат, 1948.
- Качанов Л. М. Основы теории пластичности. М.: Физматгиз, 1969.
- Хорн М. Устойчивость упруго-пластических конструкций. Механика, № 1, 1965.
- Вольмэр А. С. Устойчивость деформируемых систем. М.: Физматгиз, 1967.
- Амбарцумян С. А. Об устойчивости неупругих пластинок с учетом деформаций по поперечных сдвигов. ПММ, 1963, т. XXVII, в. 4.
- Амбарцумян С. А. Теория анизотропных пластин. М.: Физматгиз, 1967.
- Shanley F. R. Inelastic column theory. Journ. of the Aeronautical Sciences, 1947, v. XIV, No. 5.
- Работников Ю. Н., Шестериков С. А. Устойчивость стержней и пластинок в условиях ползучести. ПММ, 1957, т. XXI, в. 3.
- Киракосян Р. М. Об устойчивости пластинок за пределами упругости с учетом поперечных сдвигов. Изв. АН АрмССР. Механика, 1974, т. XXVII, № 4.
- Мелконян А. Л., Хочагян А. А. Об устойчивости прямоугольных трансверсально-изотропных пластинок. Прикл. механ. АН УССР, 1966, т. II, в. 2.