

К ОПРЕДЕЛЕНИЮ КРИТИЧЕСКОЙ НАГРУЗКИ КОНИЧЕСКОЙ ОБОЛОЧКИ ВРАЩЕНИЯ

П. МЮРСЕПП

В работе при помощи метода возмущения выводится простая расчетная формула для определения критической нагрузки кругового усеченного конуса средней длины при поперечном внешнем давлении, линейно распределенном вдоль образующей конуса.

В виде частного случая получена формула для критической нагрузки равномерного поперечного давления.

Решение задачи сводим к решению уравнения (2.1) статьи [1], которое представляем в виде

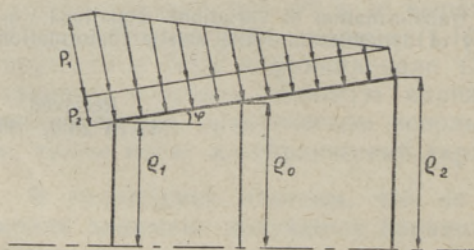
$$w'''' + \frac{6 \sin \varphi}{\varrho} w''' + \frac{6 \sin^2 \varphi}{\varrho^2} w'' - \left(\frac{qs^6}{\varrho^3 \cos^3 \varphi} - \frac{\lambda^2 s^8}{\varrho^6 \cos^2 \varphi} \right) w = 0, \quad (1)$$

где $q = \frac{p}{Eh}$, w — прогиб, φ — угол конусности, ϱ — расстояние точки оболочки от оси, p — интенсивность поперечного давления, s — число волн по окружности, E — модуль Юнга, $\lambda^2 = \frac{h^2}{12(1-\nu^2)}$, причем ν — модуль Пуассона, h — толщина оболочки.

Давление, линейно распределенное вдоль образующей конуса, можем выразить следующим образом (фиг. 1):

$$q = q_1 \frac{\varrho_2 - \varrho}{\varrho_2 - \varrho_1} + q_2 = q_1 \left(\frac{\varrho_2}{\varrho_2 - \varrho_1} + q_2^1 - \frac{1}{\varrho_2 - \varrho_1} \varrho \right) = q_1 (c - d\varrho). \quad (2)$$

Обозначим $\alpha = \frac{q_1 s^2}{\cos^3 \varphi}$, $\beta^2 = \frac{\lambda^2 s^4}{\cos^2 \varphi}$, $a = \frac{l}{2} \sin \varphi$, где l — относительная



Фиг. 1

длина оболочки. Введем переменную $\xi_0 = 2 \frac{\xi - l'}{l}$, где l' — расстояние, измеренное вдоль образующей конуса от меньшего дна до сечения, радиус которого $\varrho_0 = 1$ является средним геометрическим радиусов ϱ_1 и ϱ_2 . Будем считать координату ξ_0 влево от выбранного сечения отрицательной, вправо — положительной.

Приведенные расстояния дний конуса от сечения $q_0 = 1$ суть $\xi' = -2 \frac{l'}{l}$, $\xi'' = 2 \frac{l''}{l}$, их разность $\xi'' - \xi' = 2$. Кроме того, $(1 + a\xi')(1 + a\xi'') = 1$. Из этих условий получим

$$\xi' = -\left(1 - \frac{a}{2}\right), \quad \xi'' = 1 + \frac{a}{2}, \quad l' = \frac{l}{2} \left(1 - \frac{a}{2}\right), \quad l'' = \frac{l}{2} \left(1 + \frac{a}{2}\right). \quad (3)$$

Учитывая, что a — малый параметр, берем из разложений только члены до a^2 включительно. Замена переменных $\xi_0 = 2 \frac{\xi - l'}{l}$ соответствует соотношению между дифференциальными операторами $D = \frac{2}{l} D_0$, где $D = \frac{d}{d\xi}$, $D_0 = \frac{d}{d\xi_0}$.

Уравнение (1) принимает вид

$$\left\{ D_0^4 + \frac{6a}{q} D_0^3 + \frac{6a^2}{q^2} D_0^2 - \frac{l_1^4}{q^3} \left[\alpha(c - dq) - \frac{\beta^2}{q^3} \right] \right\} w = 0. \quad (4)$$

Здесь $l_1 = \frac{ls}{2}$. Теперь произведем замену переменных $x = \frac{1}{a} \ln q$, где $q = 1 + a\xi_0$. Этой замене соответствует соотношение $D_0 = \frac{1}{q} D_x$. Получим

$$\left\{ D_x^4 - a^2 D_x^2 - l_1^4 \left[\alpha(c - dq)q - \frac{\beta^2}{q^2} \right] \right\} w = 0. \quad (5)$$

Разложим $q = e^{ax}$ в ряд

$$\begin{aligned} e^{ax} &= 1 + ax + \frac{a^2 x^2}{2} + \dots, \\ e^{-2ax} &= 1 - 2ax + 2a^2 x^2 + \dots, \\ a &= a_0 + aa_1 + a^2 a_2 + \dots \end{aligned} \quad (6)$$

Уравнение (5) принимает вид

$$\begin{aligned} D_x^4 w - a^2 D_x^2 w - l_1^4 \left\{ (a_0 + aa_1 + a^2 a_2) \left[c \left(1 + ax + \frac{a^2 x^2}{2} \right) - \right. \right. \\ \left. \left. - d(1 + 2ax + 2a^2 x^2) \right] - \beta^2 (1 - 2ax + 2a^2 x^2) \right\} w = 0. \end{aligned} \quad (7)$$

Рассмотрим случай защемленных краев, т. е. $w = 0$, $D_x w = 0$ на обоих краях.

Установим пределы изменения x :

$$\ln(1 + a\xi_0) = a\xi_0 - \frac{a^2 \xi_0^2}{2} + \frac{a^3 \xi_0^3}{3} - \dots, \quad x = \xi_0 - \frac{a}{2} \xi_0^2 + \frac{a^2}{3} \xi_0^3 - \dots$$

Если $\xi_0 = \xi'$, то $x = -1 + \frac{a^2}{6}$, если $\xi_0 = \xi''$, то $x = 1 - \frac{a^2}{6}$. Учитывая, что a — малый параметр, возьмем за промежуток изменения $-1 \leq x \leq 1$.

В уравнении (7) примем a за параметр возмущения. Параметр β^2 сохраняет свое значение во всех приближениях. Собственные значения $\alpha_0, \alpha_1, \alpha_2, \dots$ находим последовательно по обычным правилам метода возмущения. Разложением решения w будет $w = w_0 + aw_1 + a^2w_2 + \dots$. Дифференциальное уравнение для нулевого приближения получим из (7) в виде

$$\{D_x^4 - l_1^4[\alpha_0(c-d) - \beta^2]\}w_0 = 0. \quad (8)$$

Обозначим $u^4 = \alpha_0(c-d) - \beta^2$. Уравнению (8) удовлетворяет симметричная функция

$$w_0 = A \cos ul_1 x + B \operatorname{ch} ul_1 x. \quad (9)$$

Чтобы краевые условия на краю $x=1$ удовлетворялись, величина $ul_1 = \frac{\pi}{2}$ должна удовлетворять уравнению $\operatorname{tg} ul_1 + \operatorname{th} ul_1 = 0$. Наименьшее собственное значение соответствует величине $ul_1 = 2,365$, или $\pi_0 = 4,730$. Из определений α_0 и β^2 получим для нулевого приближения нагрузки q_{10} выражение

$$q_{10} = \frac{\alpha_0 \lambda \cos^2 \varphi}{\beta}. \quad (10)$$

Отсюда вычислим нулевое приближение минимальной критической нагрузки

$$q_{10 \min} = \frac{4}{3} \sqrt[4]{3} \frac{1}{c-d} \frac{\pi_0}{l} (\lambda \cos \varphi)^{3/2}, \quad (11)$$

которому соответствует

$$s^2 = \frac{\pi_0}{l} \sqrt[4]{\frac{3 \cos^2 \varphi}{\lambda^2}}, \quad B = 0,1329A. \quad (12)$$

Для нахождения первой поправки функции прогиба w обозначим $ul_1 x = x_1$, тогда $D_x = ul_1 D_{x_1}$ и на основании (7) получим для w_1 уравнение

$$(D_{x_1}^4 - 1)w_1 = \frac{1}{u^4} \left\{ (c-d)\alpha_1 + [(c-2d)\alpha_0 + 2\beta^2] \frac{x_1}{ul_1} \right\} w_0. \quad (13)$$

В этом уравнении собственное значение $\alpha_1 = 0$, так как ему соответствует нечетная собственная функция. При этом достаточно удовлетворение краевых условий только на одном краю.

Из определения β^2 , u^4 и из выражения (12) следует, что $\frac{\beta^2}{u^4} = 3$; кроме того, поскольку $\alpha_0 = \frac{u^4 + \beta^2}{c-d}$, то можем вместо (13) написать

$$(D_{x_1}^4 - 1)w_1 = \left(4 \frac{c-2d}{c-d} + 6 \right) \frac{x_1}{ul_1} w_0. \quad (14)$$

Обозначим $b = 4 \frac{c-2d}{c-d} + 6$.

После интегрирования и определения постоянных получим

$$w_1 = \frac{1}{8} \frac{b}{ul_1} [x_1^2 - (ul_1)^2] D_{x_1} w_0 - \frac{3}{8} \frac{b}{ul_1} x_1 w_0. \quad (15)$$

Аналогично получим вторую поправку ω_2 и собственное значение

$$a_2 = (-0,054 \frac{(c-2d)^2}{(c-d)^2} + \frac{-0,20c+0,50d}{c-d} + 0,035) a_0 \quad (16)$$

и наша искомая минимальная критическая нагрузка в размерном виде

$$p_1 = \frac{V\bar{6}}{9(c-d)} \frac{\kappa_0 E h^{3/2}}{l(1-\nu^2)^{3/4}} \left(\frac{\cos \varphi}{\varrho_0} \right)^{3/2} \left[1 + a^2 \left(-0,054 \frac{(c-2d)^2}{(c-d)^2} + \frac{-0,20c+0,50d}{c-d} + 0,035 \right) \right]. \quad (17)$$

причем $c = \frac{\varrho_2}{\varrho_2 - \varrho_1} + \frac{p_2}{p_1}$, $d = \frac{\varrho_0}{\varrho_2 - \varrho_1}$.

Рассмотрим некоторые частные случаи. При $p_2 = 0$, $c - d = \frac{\varrho_2 - \varrho_0}{\varrho_2 - \varrho_1} \approx \frac{1}{2}$, $d = \frac{1}{2a}$ и выражение в квадратных скобках (17) принимает вид

$$1 + a^2(-0,216d^2 + 0,81d - 0,22)$$

или

$$1 - 0,054 + 0,40a - 0,22a^2. \quad (18)$$

При $p_1 = 0$, $p_2 \neq 0$ это выражение совпадает с результатом, полученным в работе [1]:

$$1 - 0,22a^2. \quad (19)$$

Нулевому приближению критической нагрузки $p_{10 \min}$ соответствует

$$s^2_{\min} = \frac{\kappa_0}{L} \sqrt{\frac{6\varrho_0^3 \cos \varphi}{h}} \sqrt{1 - \nu^2}. \quad (20)$$

Подставляя из формулы (20) выражение для $\frac{\kappa_0}{L}$ в (17), получим для нулевого приближения критической нагрузки

$$p_{10 \min} = \frac{E s^2_{\min} \cos \varphi}{9(c-d)(1-\nu^2)} \left(\frac{h}{\varrho_0} \right)^3. \quad (21)$$

Таблица 1

№ оболочки	Материал оболочки	Длина по образующей	Средний радиус	Толщина	Угол $\alpha = 90^\circ - \varphi$	Число волн по окружности	Критическое давление по испытанию	Расчетное минимальное давление p_2
							кг/см ²	
1	Сталь	176	28,65	0,3	86	4	5,33	4,70
2	Сталь	140	28,58	0,3	85	4	5,33	4,72
3	Дюраль	140	28,58	0,3	85	4	2,5	1,68
4	Сталь 40X	203	27,50	0,6	81	3	21,33	23,67
5	Сталь 45	203	35,43	0,6	85	4	17	19,47

Если в формулу (21) подставить $c - d = 1$, то получим выражение для определения минимальной критической нагрузки при равномерной нагрузке, которое обозначалось через p_2 . Сравнение с экспериментальными данными [2] приведено в табл. 1.

ЛИТЕРАТУРА

1. П. В. Мюрсепп, Об устойчивости кругового усеченного конуса под действием равномерно распределенного внешнего давления, Известия АН ЭССР. Серия техн. и физ.-мат. наук, т. VII, № 2, 1958.
2. И. И. Трапезин, Об устойчивости конической оболочки, находящейся под гидростатическим давлением, Сб. Расчеты на прочность, жесткость, устойчивость и колебания, Машгиз, М. 1955.

*Институт физики и астрономии
Академии Наук Эстонской ССР*

Поступила в редакцию
18. X 1960

KOONILISE PÖÖRDKOORIKU KRIITILISE KOORMISE MÄÄRAMISEST

P. Mürsepp

Resümee

Häiremeetodi abil tuletatakse lihtne arvutusvalem keskmise pikkusega tüvikoonusekujulise pöördkooriku kriitilise koormise määramiseks, sel juhul kui koorik on piki koonuse moodustajat lineaarselt jaotatud välisrõhu all (joon. 1).

Erijuhuna saadakse valem kriitilise koormise määramiseks ühtlase välisrõhu puhul. Selle juhu jaoks esitatakse tabelis 1 teoreetiliste tulemuste võrdlus katseandmetega.

*Füüsika ja Astronoomia Instituut
Eesti NSV Teaduste Akadeemia*

Saabus toimetusse
18. X 1960

ON THE DETERMINATION OF THE CRITICAL LOAD OF CIRCULAR CONE-SHAPED SHELLS

P. Mürsepp

Summary

A simple formula for the determination of the critical load of circular frustums of cone-shaped shells of medium length has been derived by means of the perturbation method, when the shell is under external pressure distributed linearly along the generatrix of the cone (Fig. 1).

The formula for the determination of the critical load under uniform external pressure has been derived as a special case. Theoretical results have been compared with experimental data for this case (Table 1).

*Academy of Sciences of the Estonian S.S.R.,
Institute of Physics and Astronomy*

Received
Oct. 18th, 1960