

Н. И. ГУРЬЕВ

К РАСЧЕТУ ТОНКОСТЕННЫХ КОНСТРУКЦИЙ МЕТОДОМ ДИСКРЕТНЫХ НЕИЗВЕСТНЫХ

Рассматриваются тонкостенные подкрепленные конструкции с работающей обшивкой и абсолютно жестким поперечным набором. Напряженное состояние ищется в виде суммы статически определяемого (основного) и статически неопределенного (дополнительного) напряженных состояний. В силу линейности рассматриваемой задачи определение основных и дополнительных (самоуравновешенных) усилий является независимым, и, следовательно, полные усилия могут быть получены суммированием основных и дополнительных усилий.

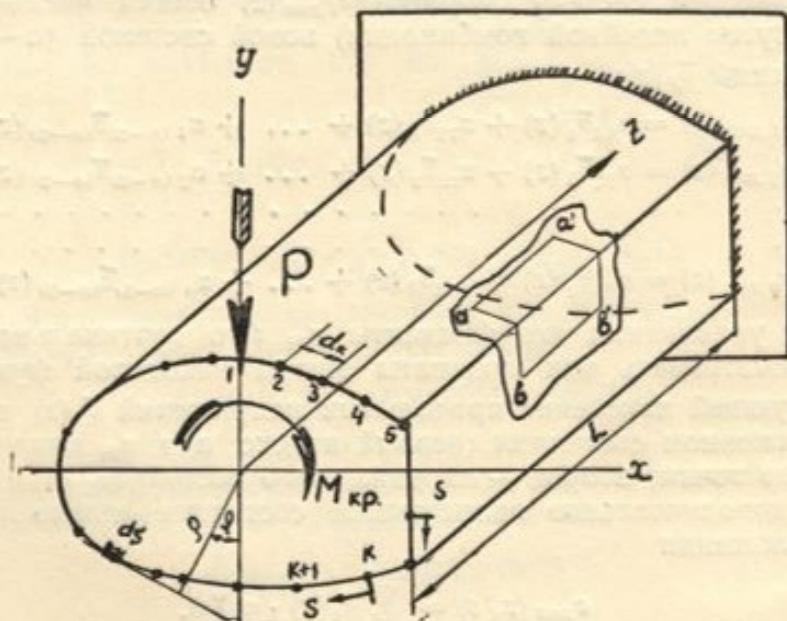


Рис. 1.

Исследование дополнительного напряженного состояния ведется по схеме вариационной задачи. Поперечное сечение оболочки (в общем случае произвольной формы) разбивается на ряд характерных участков, одинаковой или различной ширины d_k . В пределах каждого из них изменение продольных нормальных напряжений по дуге контура поперечного сечения принимается линейным:

$$\sigma_1(z) + \Delta\sigma_1(z) \frac{s}{d_k}, \quad \sigma_2(z) + \Delta\sigma_2(z) \frac{s}{d_k} \text{ и т. д.,} \quad (1)$$

где $\Delta\sigma_i(z) = \sigma_{i+1}(z) - \sigma_i(z)$.

Дополнительные напряжения $\sigma_1 \text{ доп}(z), \sigma_2 \text{ доп}(z), \dots, \sigma_n \text{ доп}(z)$ в намеченных точках используются в качестве варьируемых параметров (рис. 1).

В поперечном сечении продольные усилия в дополнительном напряженном состоянии должны удовлетворять условиям самоуравновешенности:

$$\begin{aligned} \oint \sigma_{\text{доп}}(z, s) \cdot \delta \cdot ds &= 0, \\ \oint \sigma_{\text{доп}}(z, s) \cdot \delta \cdot y \cdot \delta s &= 0, \\ \oint \sigma_{\text{доп}}(z, s) \cdot \delta \cdot x \cdot ds &= 0, \end{aligned} \quad (2)$$

где $\delta = \delta_0 + \frac{\sum F_{\text{стр}}}{U}$ — приведенная толщина обшивки (в случае неподкрепленных оболочек $\delta = \delta_0$),

δ_0 — истинная толщина обшивки, принимаемая постоянной в пределах каждого участка,

$F_{\text{стр}}$ — площадь стрингера,
 U — периметр поперечного сечения.

С помощью условий (2) три дискретных значения $\sigma_{i,\text{доп}}(z)$ выражаются через все остальные, играющие роль лишних независимых неизвестных функций. Отсюда следует, что в общем случае нагружения тонкостенной оболочки — растяжение (сжатие) и изгиб в вертикальной и горизонтальной плоскостях — при делении контура на n участков дополнительное напряженное состояние будет определяться ($n - 3$) независимыми функциями.

В дальнейшем систему функций $\sigma_i(z)$ общим числом n удобно заменить (путем линейной комбинации) новой системой ($n-3$) независимых функций $\overline{\sigma}_i(z)$:

В этих уравнениях коэффициенты α_{ki} i -го вертикального столбца можно рассматривать как ординаты эпюры некоторой функции $\varphi_i(s)$, характеризующей изменение продольных напряжений $\bar{\sigma}_i(z)$ по контуру в i -м напряженном состоянии (первый индекс при α_{ki} означает порядковый номер точки, второй — напряженного состояния).

Тогда дополнительное напряженное состояние можно представить в виде разложения

$$\sigma_{\text{доп}}(z, s) = \sum_{i=1}^{n-3} \bar{\sigma}_i(z) \cdot \varphi_i(s), \quad (4)$$

т. е. искомое дополнительное напряженное состояние получается в результате суммирования конечного числа статически неопределенных напряженных состояний. Функции $\varphi_i(s)$ представляют по своему смыслу обобщенные ординаты продольных напряжений.

Каждая из них удовлетворяет условиям непрерывности продольных напряжений по контуру поперечного сечения, а на отдельных участках контура будет представляться линейной зависимостью от координаты z .

С привлечением функций $\varphi_i(s)$ вместо условий (2) имеем:

$$\begin{aligned} \oint \varphi_i(s) \cdot \delta \cdot ds &= 0, \\ \oint \varphi_i(s) \cdot \delta \cdot y \cdot ds &= 0, \\ \oint \varphi_i(s) \cdot \delta \cdot x \cdot ds &= 0. \end{aligned} \quad (5)$$

Эти условия дают возможность определить три коэффициента каждого i -го столбца выражения (3), например α_{ni} , $\alpha_{(n-1)i}$, $\alpha_{(n-2)i}$, посредством других — α_{1i} , α_{2i} , ..., $\alpha_{(n-3)i}$.

Касательные усилия, сопутствующие дополнительным нормальным напряжениям, определяются по условиям равновесия элемента оболочки ($a - a' - b' - b$) (рис. 2):

$$q_{\text{доп}}(z, s) = \int_0^s \frac{\partial \sigma_{\text{доп}}(z, s)}{\partial z} \cdot \delta \cdot ds + q_a, \quad (6)$$

или

$$q_{\text{доп}}(z, s) = \sum_{i=1}^{n-3} \bar{\sigma}'_i(z) \psi_i(s), \quad (7)$$

где

$$\frac{d\psi_i}{ds} = \varphi_i(s), \quad (8)$$

$\psi_i(s)$ — функции, характеризующие распределение касательных усилий по контуру поперечного сечения. Они получаются путем непосредственного интегрирования функций $\varphi_i(s)$.

Напишем выражение (8) для участка, который расположен между точками k и $k+1$. Все величины, относящиеся к этому участку, отметим индексом k .

Принимая во внимание, что на участке $k, k+1$

$$\varphi_{ki}(s) = \alpha_{ki} + \Delta \alpha_{ki} \frac{s}{d_k},$$

имеем:

$$\psi_{ki}(s) = F_k \left(\alpha_{ki} \frac{s}{d_k} + \Delta \alpha_{ki} \frac{s}{2 \cdot d_k} + \alpha_{ki}^0 \right), \quad (9)$$

где $\alpha_{ki}^0 \cdot F_k$ представляет собою значение касательного усилия в точке k , соответствующей началу отсчета, при $\bar{\sigma}_i^0 = 1$,

$$F_k = \delta \cdot d_k \text{ — площадь участка,}$$

$$\Delta \alpha_{ki} = \alpha_{(k+1)i} - \alpha_{ki}.$$

В любом поперечном сечении оболочки дополнительные касательные усилия должны быть также самоуравновешены:

$$\begin{aligned} \oint q_{\text{доп}}(z, s) \cdot \sin \varphi \cdot ds &= 0, \\ \oint q_{\text{доп}}(z, s) \cdot \cos \varphi \cdot ds &= 0, \\ \oint q_{\text{доп}}(z, s) \cdot \rho \cdot ds &= 0, \end{aligned} \quad (10)$$

(обозначения ρ и φ показаны на рис. 1).

Нетрудно видеть, что условия (10) выполняются тождественно в связи с выполнением условий (5).

Всю совокупность ($n-3$) линейно независимых функций $\varphi_i(s)$ и $\psi_i(s)$ подчиним условиям ортогональности:

$$A_{ij} = \oint \varphi_i(s) \cdot \varphi_j(s) \cdot \delta \cdot ds = 0, \quad (11)$$

$$B_{ij} = \oint \psi_i(s) \cdot \psi_j(s) \cdot \frac{1}{\delta} \cdot ds = 0,$$

при $i \neq j$ ($i, j = 1, 2, \dots, n-3$). Отсюда определяются коэффициенты α_{ki} с точностью до произвольного множителя. Поэтому при расчетах

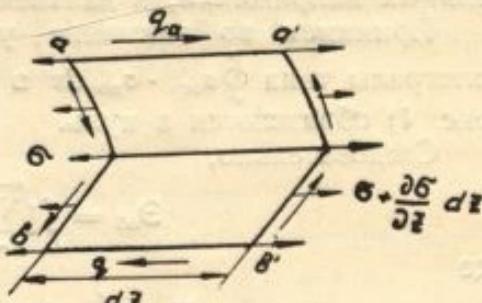


Рис. 2.

кеэффициенты α_{ki} , например, первой строки выражения (3), можно принять равными единице.

Следуя вариационному принципу Кастильяно, функции $\bar{\sigma}_i(z)$ определим из минимума потенциальной энергии оболочки.

$$\begin{aligned} \Theta_{\text{об}} &= \int_L \oint \frac{(\sigma_{\text{осн}} + \sigma_{\text{доп}})^2 \cdot \delta \cdot ds}{2E} dz + \int_L \oint \frac{(q_{\text{осн}} + q_{\text{доп}})^2 ds}{2G\delta_0} dz = \\ &= \int_L \left\{ \sum_{i=1}^{n-3} \left[\left(\frac{1}{2E} \oint \varphi_i^2(s) \cdot \delta \cdot ds \right) \cdot \bar{\sigma}_i^2(z) + \left(\frac{1}{2G} \oint \psi_i^2(s) \cdot \frac{1}{\delta_0} ds \right) \cdot \bar{\sigma}'_i^2(z) + \right. \right. \\ &\quad \left. \left. + \left(\frac{1}{G} \oint q_{\text{осн}}(z, s) \cdot \psi_i(s) \cdot \frac{1}{\delta_0} ds \right) \cdot \bar{\sigma}'_i(z) \right] + C \right\} dz, \end{aligned} \quad (12)$$

где $\sigma_{\text{осн}}$, $q_{\text{осн}}$ — усилия, определяемые по элементарной теории тонкостенных стержней,

$C = \oint \frac{\sigma_{\text{осн}}^2 \cdot \delta \cdot ds}{2E} + \oint \frac{q_{\text{осн}}^2 \cdot ds}{2G\delta_0}$ — величины, не зависящие от дополнительных напряжений, в дальнейшем их будем опускать.

Принимая во внимание условия (10), нетрудно показать, что интегралы типа $\oint \sigma_{\text{осн}} \cdot \sigma_{\text{доп}} ds$ в рассматриваемых случаях нагружения (рис. 1) обращаются в нуль.

Следовательно,

$$\Theta_{\text{об}} = \int_L \left[\sum_{i=1}^{n-3} V_i(z, \bar{\sigma}_i, \bar{\sigma}'_i) \right] dz,$$

где

$$V_i = \frac{A_i}{2E} \bar{\sigma}_i^2(z) + \frac{B_i}{2G} \bar{\sigma}'_i^2(z) + \frac{B_{pi}}{G} \bar{\sigma}'_i(z), \quad (13)$$

$$A_i = \oint f_i^2(s) \cdot \delta \cdot ds,$$

$$B_i = \oint \psi_i^2(s) \frac{1}{\delta_0} ds, \quad (14)$$

$$B_{pi} = \oint q_{\text{осн}}(z, s) \psi_i(s) \frac{1}{\delta_0} \cdot ds, \quad (i = 1, 2, \dots, n-3).$$

Используя систему уравнений Эйлера для вариационной задачи от нескольких независимых переменных, получим в итоге систему независимых однородных уравнений второго порядка:

$$\frac{B_i}{G} \bar{\sigma}''_i(z) - \frac{A_i}{E} \bar{\sigma}_i(z) = 0, \quad (i = 1, 2, \dots, n-3); \quad (15)$$

их общий интеграл

$$\bar{\sigma}_i(z) = C_{1i} e^{\beta_i z} + C_{2i} e^{-\beta_i z}, \quad (16)$$

где

$$\beta_i^2 = \frac{G}{E} \frac{A_i}{B_i}, \quad (i = 1, 2, \dots, n-3). \quad (17)$$

Постоянные интегрирования C_{1i} и C_{2i} определяются из граничных условий системы в каждом конкретном случае ее загружения и характера опорных креплений.

Для системы, представленной на рис. 1, граничные условия записуются так:

а) на свободном конце ($z = 0$)

$$\bar{\sigma}_1(0) = \bar{\sigma}_2(0) = \dots = \bar{\sigma}_{n-3}(0) = 0,$$

следовательно, $C_{1i} = -C_{2i}$;

б) для сечения в заделке ($z = L$) воспользуемся естественными граничными условиями вариационной задачи, которые при абсолютно жесткой опоре имеют вид

$$\left[\frac{\partial V_i}{\partial \bar{\sigma}_i(z)} \right]_{z=L} = 0, \quad (18)$$

откуда находим

$$C_{1i} = -C_{2i} = -\frac{B_{pi}}{2B_i} \cdot \frac{1}{\beta_i \operatorname{ch} \beta_i L}.$$

Общее решение (16) будет

$$\bar{\sigma}_i(z) = -\frac{B_{pi}}{B_i} \cdot \frac{\operatorname{sh} \beta_i z}{\beta_i \operatorname{ch} \beta_i L}, \quad (i = 1, 2, \dots, n-3). \quad (19)$$

Суммарные дополнительные напряжения в точках 1, 2... вычисляются по формулам (3).

Определение дополнительных нормальных напряжений может считаться законченным, если будут определены самоуравновешенные ортогональные функции $\varphi_i(s)$ и $\psi_i(s)$. Их вычисление требует подбора коэффициентов a_{ki} в соответствии с условиями (5) и (11).

Таблица

Номер точки K	Число участков по ширине пластины											
	$m=2$		$m=4$			$m=6$			$m=8$			
	φ_1	φ_1	φ_2	φ_1	φ_2	φ_3	φ_1	φ_2	φ_3	φ_4		
1	1		1	1		1	1	1	1	1	1	1
2	-1		0	-1		$\frac{1}{2}$	$-\frac{1}{2}$	-1	$\frac{1}{2}$	0	$-\frac{1}{2}$	-1
3			-1	1		$-\frac{1}{2}$	$-\frac{1}{2}$	1	0	-1	0	1
4						-1	1	-1	$-\frac{1}{2}$	0	$\frac{1}{2}$	-1
5									-1	1	-1	1
a_i	1		1	1		$\frac{5}{4}$	$\frac{3}{4}$	1	1	1	$\frac{1}{2}$	1
b_i	1		1	$\frac{1}{4}$		$\frac{91}{72}$	$\frac{13}{72}$	$\frac{1}{9}$	1	$\frac{1}{4}$	$\frac{5}{64}$	$\frac{1}{16}$
$\bar{\beta}_i$	1		1	2		0,995	2,04	3	1	2	2,53	4

В таблице приведены значения a_{ki} для пластины, загруженной на конце самоуравновешенной нагрузкой, симметричной относительно оси oz (рис. 3), в зависимости от числа m участков, на которые разбивается ширина пластины (точки берутся с равным шагом).

Вся совокупность коэффициентов для каждого значения $m = 2, 4, 6, 8$ представлена в виде столбца:

$$\begin{matrix} \alpha_{11} & \alpha_{12} & \dots & \alpha_{1(n-1)} \\ \alpha_{21} & \alpha_{22} & \dots & \alpha_{2(n-1)} \\ \vdots & \vdots & \ddots & \vdots \\ \alpha_{n1} & \alpha_{n2} & \dots & \alpha_{n(n-1)} \end{matrix}$$

Коэффициенты первой строки приняты равными единице. В конце каждого столбца приведены значения

$$A = \oint \varphi_i^2(s) \cdot \sigma \cdot ds = \frac{2}{3} \frac{B \cdot \delta}{m} \sum_{k=1}^{n-1} (\alpha_{ki}^2 + \alpha_{ki} \alpha_{(k+1)i} + \alpha_{(k+1)i}^2) = \frac{B \cdot \delta}{3} a_i$$

$$B_i = \frac{1}{\delta_0} \oint \psi_i^2(s) ds = \frac{2}{60} \frac{B^2 \delta^2}{m^2 \delta_0} \cdot \sum_{k=1}^{n-1} [(8\alpha_{ki}^2 + 9\alpha_{ki} \alpha_{(k+1)i} + 3\alpha_{(k+1)i}^2) + \\ + 20\alpha_{ki}^2 (2\alpha_{ki} + \alpha_{(k+1)i} + 3\alpha_{(k+1)i}^2)] = \frac{B^2 \delta^2}{120 \delta_0} \cdot b_i$$

$$\beta_i = \frac{2}{B} \sqrt{10 \frac{G}{E} \cdot \frac{\delta}{\delta_0}} \times \sqrt{\frac{a_i}{b_i}} = \frac{2}{B} \sqrt{10 \frac{G}{E} \cdot \frac{\delta}{\delta_0}} \times \bar{\beta}_i$$

где $\alpha_{ki}^2 = \frac{1}{2} \sum_{p=1}^{k-1} (\alpha_{pi} + \alpha_{(p+1)i})$, ($i = 1, 2, \dots, n-1$),

B — ширина пластины,
 δ — приведенная толщина пластины.

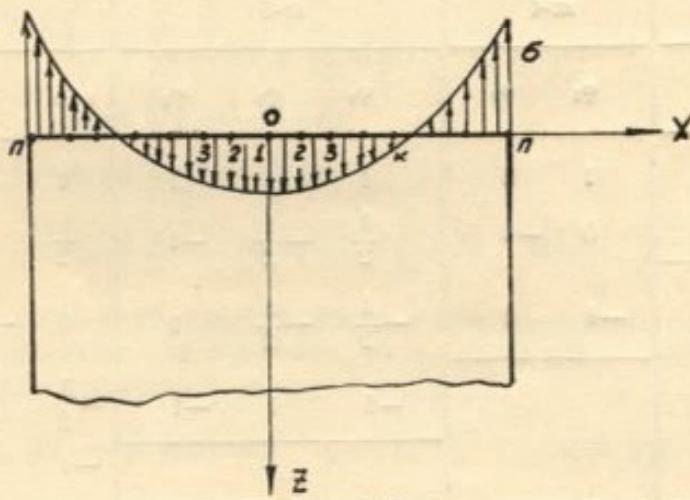


Рис. 3.

Значения этой таблицы могут быть использованы непосредственно при решении других задач, например, при изгибе кессона, цилиндрической оболочки и т. п.

Пример 1. Рассмотрим изгиб прямоугольного кессона (рис. 4), решение которого приведено в работе [2] (стр. 170), сохраняя принятые в ней допущения.

Верхнюю и нижнюю полки делим на 6 равных участков (вертикальные стенки лонжеронов считаются работающими только на сдвиг). Эпюры $\sigma_{\text{доп}}$, $q_{\text{доп}}$ показаны на рис. 4. В рассматриваемом случае дополнительное напряженное состояние представится в виде разложений:

$$\sigma_{\text{доп}} = \bar{\sigma}_1(z) \cdot \varphi_1(s) + \bar{\sigma}_2(z) \varphi_2(s) + \bar{\sigma}_3(z) \varphi_3(s),$$

$$q_{\text{доп}} = \bar{q}_1(z) \psi_1(s) + \bar{q}_2(z) \psi_2(s) + \bar{q}_3(z) \psi_3(s),$$

где $\varphi_i(s)$ и $\psi_i(s)$ — взаимно ортогональные функции, отвечающие условиям (5) и (11). Значения коэффициентов этих функций приведены в таблице для $m = 6$.

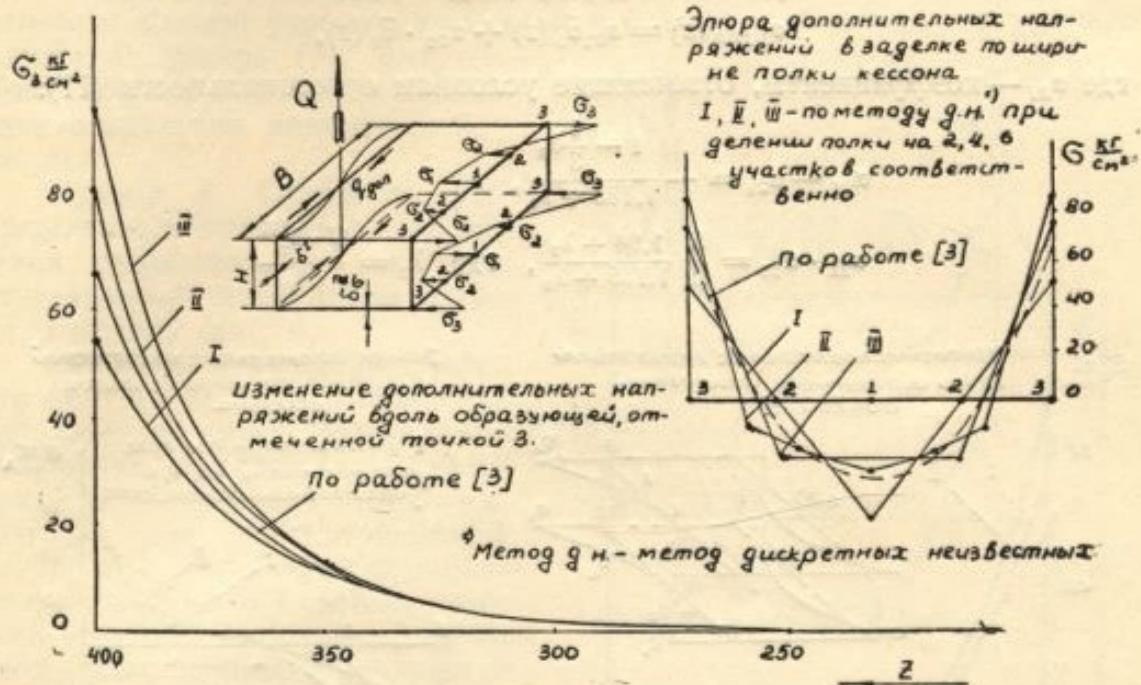


Рис. 4.

Значения коэффициентов B_{pi} определяются по формуле

$$B_{pi} = \frac{1}{b_0} \oint q_{\text{осн}} \psi_i(s) ds = \frac{B^{*b_0}}{216H \cdot b_0} Q \sum_{k=1}^3 \{ [8(k-1) + s] \alpha_{ki} + \\ + [4(k-1) + 3] \alpha_{(k+1)i} + 12[2(k-1) + 1] \alpha_{ki}^3 \};$$

отсюда для $i = 1, 2, 3$ найдем

$$B_{p1} = 10b, \quad B_{p2} = 2b, \quad B_{p3} = b.$$

где $b = \frac{1}{216} \frac{B^{*b_0}}{Hb_0}$.

По формулам (3), (19) и данным таблицы найдем суммарные дополнительные напряжения в любой точке K :

$$\sigma_k \text{ доп } (z) = - \frac{Q}{H \cdot B \cdot b_0^{1/3}} \sum_{i=1}^3 F_i(i) \frac{\alpha_{ki}}{\beta_i} \frac{\sinh \beta_i z}{\cosh \beta_i L}, \quad (22)$$

где $F_i(i) = 0,014(-53i^2 + 223i - 10)$.

На рис. 4 представлена эпюра дополнительных напряжений в заделке по результатам (22). Здесь же приведены эпюры дополнительных напряжений, отвечающие делению полок на два, четыре участка соответственно.

Результаты данного метода сравниваются с результатами метода сил.

Для рассматриваемого кессона были определены дополнительные напряжения от сосредоточенного крутящего момента M_{kp} , приложенного к торцевому сечению. Верхняя и нижняя полки делились на четыре равных участка (рис. 5).

Дополнительные напряжения в точках 2, 3 подсчитывались по формулам:

$$\sigma_2 \text{ доп}(z) = \alpha_{21} \bar{\sigma}_1(z) + \alpha_{22} \cdot \bar{\sigma}_2(z),$$

$$\sigma_3 \text{ доп}(z) = \alpha_{31} \bar{\sigma}_1(z) + \alpha_{32} \cdot \bar{\sigma}_2(z),$$

где α_{ki} — коэффициенты, отвечающие условиям ортогональности (11):

$$\alpha_{22} - \alpha_{21} = -\frac{1 - \frac{1}{3}\lambda_2}{1,115 + \lambda_2},$$

$$\alpha_{21} \cdot \alpha_{22} = \frac{5}{12} \frac{1,94 + \lambda_2}{1,115 + \lambda_2}, \quad \text{где } \lambda_2 = \frac{H \cdot \delta_\tau^{III}}{B \delta_1}$$

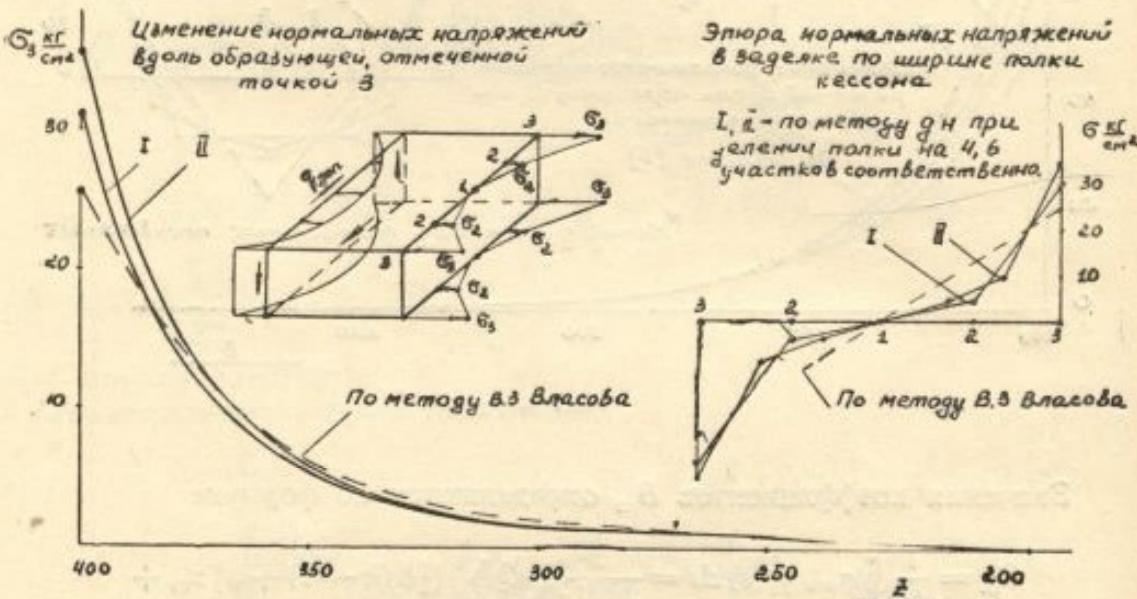


Рис. 5.

(α_{31} и α_{32} приняты равными единице).

$$\bar{\sigma}_i(z) = -\frac{B_{pi}}{B_i} \cdot \frac{\sin \beta_i z}{\beta_i \cosh \beta_i L}, \quad (23)$$

причем

$$B_{pi} = \frac{M_{kp}}{96} \frac{\delta_\sigma^{III}}{\delta_1} \left(1 - \frac{1}{\lambda_2}\right) (6\alpha_{2i} + 5),$$

$$B_i = \frac{1}{7680} \cdot \frac{B \delta_\sigma^{III}}{G \delta_\tau^{III}} \left[(188 + \lambda_2) \alpha_{2i}^2 + (172 + 100\lambda_2) \alpha_{2i} + \left(59 + \frac{125}{3} \lambda_2\right) \right],$$

$$A_i = \frac{B \delta_\sigma^{III}}{3} (2\alpha_{2i}^2 + \alpha_{2i} + 1), \quad \beta_i^2 = \frac{G}{E} \cdot \frac{A_i}{B_i}, \quad (i = 1, 2).$$

На рис. 5 представлены результаты подсчетов дополнительных напряжений в заделке при делении полок на два, четыре и шесть равных участков соответственно. Если полки делить на два участка, то результаты данного метода будут полностью совпадать с решением [2] (стр. 165) при $Q = 0$, поскольку оно соответствует допущению о линейном распределении нормальных напряжений по ширине полки, принятой в работе [2].

На рис. 6 пунктирной линией нанесены результаты по вариационному методу В. З. Власова [1] (стр. 185). Как видно из рис. 5, обычно

принимаемый линейный закон изменения нормальных напряжений по ширине полки для сечений вблизи заделки может привести к заметным погрешностям.

Результаты подсчетов по данному методу при делении полок на четыре и больше участков находятся в полном соответствии с результатами Г. Эбнера [3], полученными при строгой постановке задачи о кручении прямоугольного кессона.

Пример 2. Определим распределение напряжений σ_z от действия сосредоточенной силы P , передаваемой посредством ушка на пластину (рис. 6).

Гипотеза о недеформируемости контура поперечного сечения для плоской панели равносильна допущению об отсутствии удлинений в направлении оси $x - x$. Поэтому для рассматриваемого случая при составлении функционала потенциальной системы энергии нормальных напряжений по площадкам, перпендикулярным к оси $x - x$, можно пренебречь.

Искомые напряжения σ_z в намеченных точках 1, 2, ..., 5 получены в виде следующих выражений:

$$\sigma_{zh} = \sigma_0 (1 + F_k(z)), \quad (k = 1, 2, \dots, 5),$$

где

$$F_1(z) = \frac{1}{12} (-22e^{-\beta_1 z} + e^{-\beta_2 z} + 16e^{-\beta_3 z} - 7e^{-\beta_4 z}),$$

$$F_2(z) = \frac{1}{12} (-11e^{-\beta_1 z} - 8e^{-\beta_2 z} + 7e^{-\beta_4 z}),$$

$$F_3(z) = \frac{1}{12} (-e^{-\beta_1 z} - 7e^{-\beta_2 z}),$$

$$F_4(z) = \frac{1}{12} (11e^{-\beta_1 z} + 8e^{-\beta_2 z} + 7e^{-\beta_4 z}),$$

$$F_5(z) = \frac{1}{12} (22e^{-\beta_1 z} + e^{-\beta_2 z} - 16e^{-\beta_3 z} - 7e^{-\beta_4 z}).$$

Значения β_i приведены в таблице для $m = 8$.

Границные условия в рассматриваемой задаче удовлетворяются как для пластины, имеющей достаточно большую длину. На рис. 6 представлены эпюры дополнительных нормальных напряжений в различных поперечных сечениях пластины. Здесь же показаны результаты эксперимента.

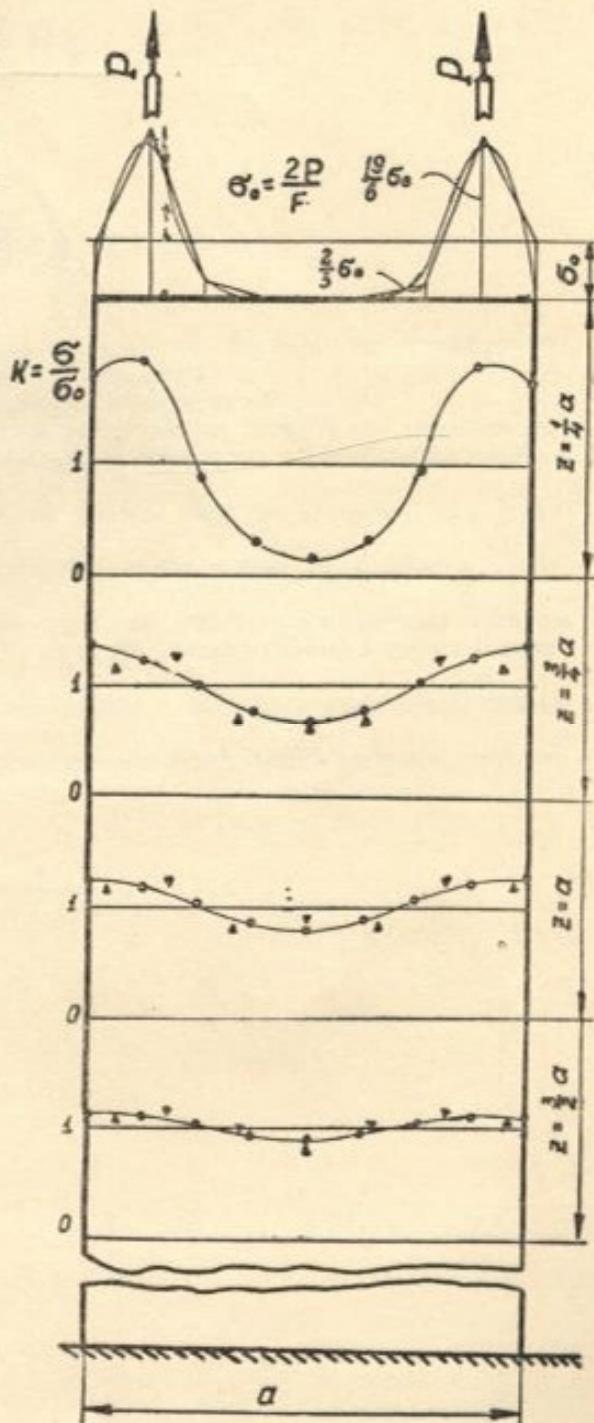


Рис. 6.

ЛИТЕРАТУРА

1. В. З. Власов. Общая теория оболочек. ГТТИ, 1949.
2. А. Феофанов. Строительная механика тонкостенных конструкций.
Оборонгиз, 1959.

193597

