

**К ОДНОМУ СПОСОБУ РАСЧЕТА НЕОДНОРОДНЫХ  
АНИЗОТРОПНЫХ ПОЛОГИХ ОБОЛОЧЕК С РАЗЛИЧНЫМИ  
ЗАКРЕПЛЕНИЯМИ НА КРАЯХ**

**Заврак Н.В.** (*Одесская государственная академия строительства и архитектуры*)

**Излагается методика расчета неоднородных анизотропных пологих оболочек на прямоугольном плане с произвольными закреплениями на контуре. Результаты расчета приведены для серии пологих оболочек на прямоугольном плане с соотношением сторон  $a/b=2$  с шарнирным закреплением по контуру, причем считалось, что толщина оболочки увеличивалась к  $1/8$  пролета от края опор. При этом нагрузка принималась равномерно распределенной по поверхности.**

Несмотря на широкое применение на практике и большое разнообразие методов расчета неоднородных анизотропных пологих оболочек, встречаются существенные трудности при их практической реализации. Они определяются не только сложностью интегрирования системы трех дифференциальных уравнений с переменными коэффициентами, но и сложностью удовлетворения сопутствующих им граничных условий. Очень редко при решении практических задач такой расчет может быть проведен в аналитическом виде. Целесообразно, а иногда и единственно возможно использовать современные численные методы. Наиболее простым из них является метод конечных разностей /МКР/. Причем, при использовании этого метода, оказывается, что решение может быть найдено с достаточной степенью точности в одних случаях опорного закрепления, например, - шарнирно-подвижного, - на простой и достаточно редкой сетке, в других же, например - жестком защемлении, - только на сложной или весьма густой сетке, что делает соответствующий расчет очень трудоемким даже при использовании современной вычислительной техники.

Для ослабления указанного недостатка целесообразно строить численное решение так, чтобы в сложных случаях опорного закрепления и погружения решение искалось не непосредственно, а в виде поправок к известному решению для простых случаев опорного закрепления и загрузки, при разыскании которых могут быть использованы аналитические способы или МКР с редкой сеткой. Такая методика расчета

хотя и несколько усложняет нахождение искомого решения для сложных случаев закрепления, так как его приходится осуществлять в два шага, тем не менее, в конечном счете, оказывается более эффективной, поскольку позволяет находить составные части искомого решения с применением аналитических соотношений или сравнительно простых по структуре и небольших по числу систем конечноразностных уравнений.

Изложим методику расчета, реализующую сформулированную идею и результаты ее использования проиллюстрируем на примере.

Задача расчета неоднородной анизотропной прямоугольной полой оболочки с произвольным закреплением на контуре может быть записана в следующем общем виде:

$$\bar{L}[\bar{q}]_{\Omega} = \bar{f}, \quad \bar{R}_i[\bar{q}]_{S_i^R} = \bar{Q}_i, \quad \bar{\Gamma}_i[\bar{q}]_{S_i^{\Gamma}} = \bar{\gamma}_i \quad (1)$$

где  $i=1,2; j=1,2,3$

$$\bar{L}[\bar{q}] = \begin{bmatrix} A'C(A\bar{u} + \bar{k}\omega) \\ k'C(A\bar{u} + \bar{k}\omega) - \bar{B}'D\bar{B}\omega \end{bmatrix}, \quad \bar{R}_i[\bar{q}] = [R_{ij}], \quad \bar{\Gamma}_i[\bar{q}] = [\bar{\Gamma}_{ij}] \quad (2)$$

$\Omega$  - прямоугольная область на которую опирается оболочка;  $S$  - ограничивающие эту область прямолинейные части контура;  $\bar{f}$  - вектор нагрузок;  $\bar{Q}_i$  и  $\bar{\gamma}_i$  - векторы заданных на участках  $[S_{ij}^R] = \bar{S}_i^R$  и  $[S_{ij}^{\Gamma}] = \bar{S}_i^{\Gamma}$  ( $S_{ij}^R < S$ ,  $S_{ij}^R = S - S_{ij}^R$ ) контура значений угла поворота, перемещений, изгибных и цепных усилий;  $\bar{q}' = [\bar{u}'w]$ ,  $\bar{u}' = [uv]$  - векторы перемещений точек срединной поверхности оболочки;  $C$  и  $D$  - цепная и изгибная матрицы ее жесткости, элементы которых считаются далее произвольными функциями координат  $x$  и  $y$ .

Кроме того

$$A = \left\| \begin{array}{c} \frac{\partial}{\partial x} \mathbf{0} \\ \mathbf{0} \frac{\partial}{\partial y} \\ \frac{\partial}{\partial x} \frac{\partial}{\partial y} \end{array} \right\|, \quad \bar{k} = \begin{bmatrix} k_x \\ k_y \\ k_{xy} \end{bmatrix}, \quad \bar{B} = \begin{bmatrix} \frac{\partial^2}{\partial x^2} \\ \frac{\partial^2}{\partial y^2} \\ 2 \frac{\partial^2}{\partial x \partial y} \end{bmatrix}$$

И далее  $R_{11} = R_{12} = \Gamma_{11} = \Gamma_{12} = 0$ ,  $R_{23} = w$  и  $\Gamma_{22} = S$  при  $x = \pm a$  и  $y = \pm b$

$$R_{13} = \begin{cases} \mp \frac{\partial w}{\partial x} \\ \mp \frac{\partial w}{\partial y} \end{cases} \quad \Gamma_{23} = \begin{cases} Q_x + \frac{\partial H}{\partial y} & \text{при } x = \pm a \\ Q_y + \frac{\partial H}{\partial x} & \text{при } y = \pm b \end{cases}$$

$$R_{21} = \begin{cases} \pm u \\ \pm v \end{cases} \quad R_{22} = \begin{cases} \pm v \\ \pm u \end{cases} \quad \Gamma_{13} = \begin{cases} M_x \\ M_y \end{cases} \quad \Gamma_{21} = \begin{cases} T_x & \text{при } x = \pm a \\ T_y & \text{при } y = \pm b \end{cases}$$

Здесь штрих при матрицах обозначает их транспонирование. Рассматривая различные комбинации возможных значений элементов  $\bar{S}_i^R$  и  $\bar{S}_i^F$ , из (2) можно легко получить краевые задачи, описывающие состояние рассчитываемой оболочки при всех без исключения способах закрепления и нагружения ее края.

Предположим, что ищется решение задачи (1), причем известно решение соответствующей “жесткой” задачи

$$\bar{L}[\bar{z}]_{\Omega} = \bar{f}, \quad \bar{R}_i[\bar{z}]_{\bar{S}_i^R} = \bar{\rho}_i \quad (3)$$

В работе (1) показано, что между решениями (1) и (3) имеет место зависимость

$$\bar{q}(P) = \bar{z}(P) + \tau'(P)F^{-1} \left\{ \iint_{\Omega} \bar{f} dw - \sum_{i=1}^2 \left[ \int_{\bar{S}_i^R} \tau_i^r \bar{\rho}_i ds - \int_{\bar{S}_i^F} \tau_i^R \bar{\gamma}_i ds \right] \right\} \quad (4)$$

где  $F = \|F_{mn}\|_{m,n=1,2,\dots}$ ,  $\tau_i^F = \|\bar{F}_{ij}\|_{j=1,2,3,\dots}$ ,  $\tau_i^R = \|R_{ij}\|_{j=1,2,3,\dots}$ , причем  $F_{mn} = \|F_{mn}^{kl}\|_{k,l=1,2,\dots}$ ,  $\bar{F}_{ij}^k = [F_{ij}^k]_{k=1,2,\dots}$ ,  $\bar{R}_{ij}^k = [R_{ij}^k]_{k=1,2,\dots}$  суть матрицы – блоки, элементы которых вычисляются по формулам

$$\begin{aligned} F_{11}^{kl} &= (A\Phi_k)'CA\Phi_l, \quad F_{12}^{kl} = (A\Phi_k)'C\bar{k}\chi_l, \quad F_{21}^{kl} = (\bar{k}\chi_k)'CA\Phi_l \\ F_{22}^{kl} &= (\bar{k}\chi_k)'C\bar{k}\chi_l - (\bar{B}\chi_k)'DB\chi_l, \quad R_{11}^k = R_{12}^k = \Gamma_{11}^k = \Gamma_{12}^k = 0, \\ R_{13}^k &= R_{13}(\chi_k), \quad R_{21}^k = R_{21}(\varphi_k), \quad R_{22}^k = R_{22}(\varphi_k), \quad R_{23}^k = R_{23}(\chi_k), \\ \Gamma_{13}^k &= \Gamma_{13}(\chi_k), \quad \Gamma_{21}^k = \Gamma_{21}(\bar{\xi}_k), \quad \Gamma_{22}^k = \Gamma_{22}(\bar{\xi}_k), \quad \Gamma_{23}^k = \Gamma_{23}(\chi_k) \end{aligned} \quad (5)$$

Далее  $\Phi_k = \|\varphi_k \Psi_k\|$ , а матрица  $\tau$  имеет вид

$$\tau = \begin{vmatrix} \bar{\varphi} & 0 & 0 \\ 0 & \bar{\psi} & 0 \\ 0 & 0 & \bar{\chi} \end{vmatrix} \quad (6)$$

Здесь  $\bar{\varphi} = [\varphi_j]_{j=1,2,\dots}$ ,  $\bar{\psi} = [\psi_j]_{j=1,2,\dots}$ ,  $\bar{\chi} = [\chi_j]_{j=1,2,\dots}$ . Последние должны быть линейно независимыми и удовлетворять условиям

$$\bar{L}(\bar{\xi}_j)_{\Omega} = 0, \quad \bar{R}_i(\bar{\xi}_j)_{\bar{S}_i R} = 0, \quad \bar{\xi}'_j = [\bar{\varphi}'_j \chi_j] \quad \bar{\varphi}'_j = [\varphi_j \Psi_j] \quad (7)$$

Результаты расчета приведены для серии пологих оболочек на прямоугольном плане с соотношением сторон  $a/b=2$  с шарнирным закреплением по контуру, причем считалось, что толщина оболочки увеличивалась к 1/8 пролета от края опор. При этом нагрузка принималась равномерно распределенной по поверхности; соотношение подъемистости  $\delta/h$  принимались равными 5, 10, 15, 20; величина изменения толщин (жесткостей) оболочки в указанном сечении принималась равной  $h_x/h = 1; 1,5; 2; 2,5; 3$  (где  $h_x$  – толщина оболочки у 1/8 пролета,  $h$  – наименьшая толщина оболочки).

Для удобного применения результатов расчета численные значения прогибов, моментов и нормальных усилий в центре и на середине сторон ( $x=\pm a/2$  и  $y=\pm b/2$ ) оболочки приведены в таблицах 1 и 2 для  $v=0,3$ . Приведенные таблицы дают возможность судить о напряженно-деформированном состоянии оболочки.

Из рассмотрения этих таблиц следует, что прогибы в центре оболочки уменьшаются с увеличением параметра  $\delta/h$  и отношения  $h_x/h$ . Величины моментов, при постоянном отношении  $h_x/h$ , с увеличением соотношения подъемистости  $\delta/h$ , уменьшаются. В центре оболочки и в области, примыкающей к нему, изгибающие моменты малы и, следовательно, напряженное состояние оболочки близко к безмоментному. Ширина полосы, в которой величины изгибающих моментов малы, увеличивается с увеличением  $\delta/h$ .

Кроме того, следует отметить, что моменты изменяются более сложным образом в случае увеличения отношения  $h_x/h$  при одинаковом соотношении  $\delta/h$ . Значения моментов  $M_x$  в центре, при  $\delta/h = 5$ , уменьшаются, а начиная с  $\delta/h = 10$  и более, увеличиваются. Величины моментов  $M_y$  в центре, при  $\delta/h=5, 10$ , уменьшаются, а начиная с  $\delta/h = 15$  и более, увеличиваются. Значения моментов  $M_x$  и  $M_y$  в 1/8 пролета от края опор, при  $\delta/h = 5$ , увеличиваются, а начиная с  $\delta/h = 10$  и более, уменьшаются.

Таблица 1

$\frac{a}{b}$	$\frac{h_x}{h}$	$\frac{\delta}{h}$	Прогиб в центре	Моменты в центре		Моменты в 1/8 пролета от края опор	
			$w = \alpha \frac{qb^4}{Eh^3}$	$M_x = \beta_1 qb^2$ $x=0, y=0$	$M_y = \beta_2 qb^2$ $y=0, x=0$	$M_x = \beta_3 qb^2$ $x = \pm \frac{a}{8}, y=0$	$M_y = \beta_4 qb^2$ $y=0, x = \pm \frac{a}{8}$
			$\alpha$	$\beta_1$	$\beta_2$	$\beta_3$	$\beta_4$
2	1	5	0,00441	0,00172	0,00363	0,00171	0,00211
		10	0,00110	0,00040	0,00079	0,00052	0,00060
		15	0,00048	0,00016	0,00032	0,00026	0,00029
		20	0,00025	0,00008	0,00015	0,00014	0,00016
	1,5	5	0,00358	0,00140	0,00284	0,00176	0,00245
		10	0,00101	0,00055	0,00076	0,00025	0,00054
		15	0,00046	0,00027	0,00033	0,00011	0,00025
		20	0,00026	0,00016	0,00018	0,00006	0,00015
	5	5	0,00305	0,00125	0,00234	0,00189	0,00272
		10	0,00094	0,00067	0,00073	0,00009	0,00050
		15	0,00044	0,00035	0,00034	0,00001	0,00022
		20	0,00025	0,00021	0,00019	0,00000	0,00013
	2,5	5	0,00268	0,00119	0,00200	0,00201	0,00293
		10	0,00089	0,00077	0,00072	-0,00005	0,00047
		15	0,00043	0,00042	0,00035	-0,00007	0,00020
		20	0,00025	0,00025	0,00020	-0,00004	0,00012
	3	5	0,00242	0,00117	0,00175	0,00210	0,00310
		10	0,00086	0,00085	0,00071	-0,00018	0,00043
		15	0,00042	0,00047	0,00035	-0,00015	0,00018
		20	0,00024	0,00029	0,00002	-0,00009	0,00010

Таблица 2

a b	$\frac{h_x}{h}$	$\frac{\delta}{h}$	Нормальные усилия в центре		Нормальные усилия в середине опорных сторон	
			$N_x = \varphi_1 q$ $x=0, y=0$	$N_y = \varphi_2 q$ $y=0, x=0$	$N_x = \varphi_3 q$ $x = \pm \frac{a}{2}, y=0$	$N_y = \varphi_4 q$ $y = \pm \frac{b}{2}, x=0$
			$\varphi_1$	$\varphi_2$	$\varphi_3$	$\varphi_4$
2	1	5	-2,003	-4,386	-3,278	-2,700
		10	-1,034	-2,226	-1,641	-1,360
		15	-0,695	-1,478	-1,082	-0,898
		20	-0,481	-1,082	-0,772	-0,642
	1,5	5	-2,211	-3,587	-2,526	-2,426
		10	-1,097	-2,041	-1,399	-1,303
		15	-0,730	-1,402	-0,950	-0,878
		20	-0,547	-1,062	-0,716	-0,660
	2	5	-2,270	-3,078	-1,995	-2,219
		10	-1,127	-1,910	-1,184	-1,255
		15	-0,750	-1,346	-0,820	-0,861
		20	-0,563	-1,031	-0,623	-0,652
	2,5	5	-2,254	-2,732	-1,633	-2,054
		10	-1,126	-1,824	-1,032	-1,215
		15	-0,752	-1,313	-0,727	-0,846
		20	-0,565	-1,015	-0,556	-0,645
	3	5	-2,202	-2,481	-1,377	-1,918
		10	-1,108	-1,765	-0,924	-1,180
		15	-0,742	-1,296	-0,663	-0,834
		20	-0,558	-1,009	-0,511	-0,639

Отметим, что у краев оболочки изменение значений моментов и нормальных усилий распределяется по сечению резко неравномерно. Значения нормальных усилий, развивающихся в оболочке, при постоянном отношении  $h_x/h$  с увеличением подъемности  $\delta/h$ , уменьшаются.

Проанализируем развитие нормальных усилий в оболочке в случае увеличения отношения  $h_x/h$  при одинаковом соотношении  $\delta/h$ . Величины нормальных усилий  $N_y$  в центре и в середине опорных сторон значительно уменьшаются. Значения нормальных усилий  $N_x$  в центре, при  $\delta/h=5, 10$ , увеличиваются для  $h_x/h = 1\div 2$ , а начиная с  $h_x/h = 2,5$  и более, уменьшаются, далее, при  $\delta/h = 15, 20$ , увеличиваются для  $h_x/h = 1\div 2,5$ , а начиная с  $h_x/h = 3$ , уменьшаются.

### ***Выводы***

Сравнивая таблицы распределения моментов и нормальных усилий убеждаемся в том, что ширина полосы, в которой величины изгибающих моментов и нормальных усилий значительно уменьшаются и стабилизируются при  $\delta/h$  в пределах  $10\div 15$  и  $h_x/h$  в интервале  $1,5\div 2$  у  $1/8$  пролета от края опор.

### **Summary**

**Methods of calculating the non-homogeneous anisotropic gentle casings on rectangular plan with arbitrary fastenings on the contour are being stated. The results are presented for a series of gentle casings on rectangular plan with an aspect ratio  $a / b = 2$  hinged on a contour, and it was believed that the thickness of the casing increased at  $1/8$  (one eighth) of the passage from the edge of the supports. In this case the load was assumed uniformly distributed over the surface.**

### ***Литература***

1. Слезингер И.Н., Заврак Н.В. Расчет неоднородных анизотропных пологих оболочек на прямоугольном плане с различными условиями на краях // Изв. вузов. Стр-во и архит. -1988. -№ 4. -С.28-32
2. Заврак Н.В., Малахова Н.А. Об одном способе расчета неоднородных анизотропных пологих оболочек с различными закреплениями на краях // Современные строительные конструкции из металла и древесины. Сб. докладов Международного симпозиума. -Одесса. 1995. -С.172-177.