

УДК 539.3

**НАПРЯЖЕННОЕ СОСТОЯНИЕ ПОЛУПЛОСКОСТИ,
ПОДКРЕПЛЕННОЙ БАЛКОЙ И СТРИНГЕРОМ,
С УЧЕТОМ РАЗВИТИЯ ПЛАСТИЧЕСКИХ ДЕФОРМАЦИЙ**

КУДИШИН Ю. И.

В полуплоскости, кромка которой подкреплена балкой, нагруженной поперечной сосредоточенной силой, у концов стрингера, расположенного перпендикулярно кромке, наблюдается резкая концентрация напряжений, приводящая к возникновению пластических зон. Задача пластичности решается методом упругих решений А. А. Ильюшина. Соответствующая упругая задача решается методом линейного сопряжения. Приведены результаты вычислений, выполненных на ЭВМ для двух примеров: подкрановой балки промышленного здания и хребтовой балки ТЭЦ, изготовленных из строительных сталей.

1. Рассмотрим напряженное состояние однородной полубесконечной пластины толщиной d , прямолинейная кромка которой подкреплена бесконечным стержнем (балкой), обладающим жесткостью на изгиб $E_b J$ и на растяжение — сжатие $E_b F_b$ (фиг. 1). Перпендикулярно кромке, на конечном расстоянии от нее, пластина подкреплена другим стержнем (стрингером) конечной длины с жесткостью на растяжение — сжатие $E_p F$. На концах стрингера действуют продольные силы N_1 и N_2 . Балка нагружена поперечной силой P . Пластина равномерно растянута на бесконечности силами $N_x d$, направленными вдоль ее кромки.

Известно [1—3], что в упругой постановке задачи у концов стрингера касательные напряжения обращаются в бесконечность, что затрудняет практическое использование результатов упругого решения. В связи с этим обычно делается ссылка на то, что в пластине, изготовленной из материала, обладающего пластическими свойствами, у концов стрингера образуются небольшие зоны пластичности, приводящие к перераспределению напряжений.

В предлагаемой работе сделана попытка проанализировать влияние указанных зон пластичности на напряженное состояние подкреплённой пластины, а также изучить форму и размеры этих зон.

Согласно методике учета развития пластических деформаций у концов стрингера, изложенной в [4] и основанной на методе упругих решений А. А. Ильюшина [5, 6], напряжения и деформации на $(k+1)$ -й итерации определяются формулами

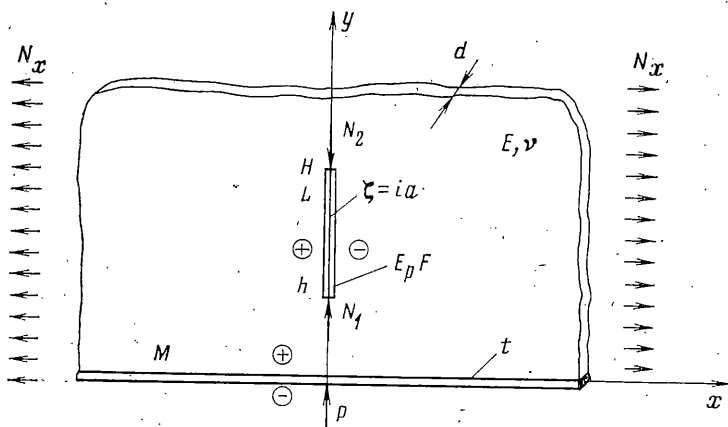
$$Y_y^{[k+1]} = Y_y^{(k+1)} - \omega^{(k+1)} (Y_y^{(k+1)} - \sigma^{(k+1)}) \quad (1.1)$$

$$e_{yy}^{[k+1]} = (Y_y^{(k+1)} - \nu X_x^{(k+1)}) / E$$

$$\omega = 1 - \sigma_i / (3G e_i), \quad \sigma = (X_x + Y_y) / 3$$

$$X_x^{(k+1)} = X_x^{(k+1)} + \omega^{(k)} (X_x^{(k)} - \sigma^{(k)}), \quad X_y^{(k+1)} = X_y^{(k+1)} + \omega^{(k)} X_y^{(k)} \quad (1.2)$$

$$Y_y^{(k+1)} = Y_y^{(k+1)} + \omega^{(k)} [Y_y^{(k)} - (3-\nu)\sigma^{(k)}]$$



Фиг. 1

где $Y_{(y)}^{(k+1)}, \dots$ — напряжения, определяемые из решения соответствующей упругой контактной задачи с некоторой пластической поправкой.

2. Положим, что пластина занимает верхнюю полуплоскость и представляет собой двухсвязную область, ограниченную контурами M (кроме полуоскости) и L (линия контакта стрингера с пластиной). Аффиксами точек пластины будут точки плоскости комплексного переменного $z = x + iy$. Точки контуров M и L обозначены соответственно буквами t и $\zeta = ia$. Величины, относящиеся к левым и правым берегам контуров, будут иметь индексы плюс и минус соответственно.

Из рассмотрения равновесия элементарного отрезка стрингера получим

$$X_y^+ - X_y^- = F\sigma_p'(\zeta)/d, \quad X_x^+ - X_x^- = 0 \quad (\zeta \in L) \quad (2.1)$$

где $\sigma_p(\zeta)$ — нормальные напряжения в стрингере¹.

В силу симметрии относительно оси y на L имеем соотношения

$$\partial v^+ / \partial y = \partial v^- / \partial y, \quad \partial u / \partial y = 0 \quad (2.2)$$

Используя известные выражения напряжений и перемещений через комплексные потенциалы Колосова — Мусхелишвили [7], из первого уравнения (2.1) и второго равенства (2.2) можно получить соотношение

$$\text{Im}[\Phi(\zeta)^+ - \Phi(\zeta)^-] = F\sigma_p' / [d(1+\kappa)] \quad (2.3)$$

Рассматривая первое равенство (2.2), нетрудно убедиться в непрерывности функции $\text{Re} \Phi(\zeta)$ при переходе через контур L . Тогда для функции $\Phi(\zeta)$ можно записать задачу Римана:

$$\Phi(\zeta)^+ - \Phi(\zeta)^- = iF\sigma_p' / [d(1+\kappa)] \quad (2.4)$$

Для определения второго комплексного потенциала $\Psi(z)$ введем в рассмотрение вспомогательную кусочно-голоморфную функцию $\theta(z) = -z\Phi'(z) + \Psi(z)$, для которой нетрудно получить задачу Римана. Подставляя перемещение v , выраженное через комплексные потенциалы, в первое уравнение (2.2) и учитывая определение функции $\theta(z)$, можно убедиться в непрерывности $\text{Re}[\theta(\zeta)]$ при переходе через контур L . Аналогичным образом из равенства (2.2) получаем $\text{Im} \theta(\zeta)^\pm = (\kappa+1)\text{Im} \Phi(\zeta)^\pm$. Подставляя последнее выражение в (2.3) и имея в виду непрерывность $\text{Re}[\theta(\zeta)]$, получаем задачу Римана

$$\theta(\zeta)^+ - \theta(\zeta)^- = iF\sigma_p' / d \quad (2.5)$$

¹ Здесь и далее остальные обозначения соответствуют принятым в [7].

Решение задачи (2.4) сводится к определению кусочно-голоморфной функции в области, не совпадающей со всей плоскостью. Оно дается формулой (7) (см. [7] с. 387), которая в соответствии с принятыми обозначениями будет иметь вид

$$\Phi(z) = n \int_L \frac{\sigma_p'}{\zeta - z} d\zeta + \Phi_0(z) + C_1, \quad n = \frac{F(1+\nu)}{8\pi d} \quad (2.6)$$

Аналогично, записывая решение задачи (2.5) и используя определение функции $\theta(z)$, получаем

$$\Psi(z) = nz \int_L \frac{\sigma_p'}{(\zeta - z)^2} d\zeta + n(\kappa + 1) \int_L \frac{\sigma_p'}{\zeta - z} d\zeta + \Psi_0(z) + C_2 \quad (2.7)$$

где C_1, C_2 — произвольные постоянные, $\Phi_0(z), \Psi_0(z)$ — голоморфные в верхней полуплоскости функции, исчезающие на бесконечности, которые можно определить из условия контакта балки с полуплоскостью на контуре L .

Рассматривая равновесие элементарного отрезка балки, сцепленной с полуплоскостью на ее границе, можно записать уравнения

$$\frac{E_s J}{d} v^{IV}(t) = Y_v(t) + \frac{P}{d} \delta(t), \quad X_v(t) = -\frac{F_\delta}{d} \sigma_\delta' \quad (2.8)$$

Используя эти равенства, составим комплексную комбинацию $Y_v(t) - iX_v(t)$. Выражая затем величины $v^{IV}(t), Y_v(t)$ и $X_v(t)$ при помощи комплексных потенциалов и используя формулы (2.6), (2.7), приходим к первой основной задаче для верхней полуплоскости с граничным условием

$$Y_v^\circ - iX_v^\circ = 2K_J v'''(t) - \frac{P}{d} \delta(t) - \frac{EK_J K_F}{E_s(\kappa + 1)} \sigma_\delta^{IV}(t) + \frac{iF_\delta}{d} \sigma_\delta'(t) + \Omega(t) \quad (2.9)$$

$$Y_v^\circ - iX_v^\circ = \Phi_0(t) + \overline{\Phi_0(t)} + t\overline{\Phi_0'(t)} + \overline{\Psi_0(t)}$$

$$K_J = 2E_s J / (Ed), \quad K_F = 2E_s F_\delta / (Ed), \quad \nu(t) = \text{Im } \Phi(t)$$

$$\Omega(t) = -n \int_L \frac{\sigma_p'(a)}{\zeta - t} d\zeta - n(\kappa + 2) \int_L \frac{\sigma_p'(a)}{\zeta + t} d\zeta + 2nt \int_L \frac{\sigma_p'(a)}{(\zeta + t)^2} d\zeta - C_1 - \overline{C_1} - \overline{C_2}$$

Решение подобной задачи хорошо известно ([2], с. 349):

$$\Phi_0(z) = \frac{1}{2\pi i} \int_{-\infty}^{\infty} \frac{Y_v^\circ(t) - iX_v^\circ(t)}{t - z} dt \quad (2.10)$$

$$\Psi_0(z) = \frac{1}{2\pi i} \int_{-\infty}^{\infty} \frac{Y_v^\circ(t) + iX_v^\circ(t)}{t - z} dt - \Phi_0(z) - z\Phi_0'(z)$$

Подставляя сюда соответствующие значения из (2.9), производя интегрирование и подставляя полученный результат в формулы (2.6) и (2.7), получаем

$$\Phi(z) = -iK \int_{-\infty}^{\infty} \frac{v'''(t)}{t - z} dt - i\frac{P}{z} + iK_1 \int_{-\infty}^{\infty} \frac{\sigma_\delta^{IV}(t)}{t - z} dt +$$

$$+ K_2 \int_{-\infty}^{\infty} \frac{\sigma_\delta'(t)}{t - z} dt + n \int_L \sigma_p'(a) Q_1(\zeta, z) d\zeta + \frac{N_x}{4}$$

$$\Psi_1(z) = iKz \int_{-\infty}^{\infty} \frac{v'''(t)}{(t-z)^2} dt - i \frac{P_1}{z} - iK_{1z} \int_{-\infty}^{\infty} \frac{\sigma_6^{IV}(t)}{(t-z)^2} dt -$$

$$-K_2 \int_{-\infty}^{\infty} \sigma_6'(t) \left[\frac{2}{t-z} + \frac{z}{(t-z)^2} \right] dt + n \int_L \sigma_p'(a) Q_2(\xi, z) d\xi - \frac{N_x}{2} \quad (2.12)$$

$$Q_1(\xi, z) = \frac{1}{\xi-z} - \frac{\kappa+2}{\xi+z} + \frac{2z}{(\xi+z)^2}, \quad Q_2(\xi, z) = \frac{\kappa+1}{\xi-z} +$$

$$+ \frac{\kappa+1}{\xi+z} + \frac{z}{(\xi-z)^2} - \frac{(\kappa+6)z}{(\xi+z)^2} + \frac{4z^2}{(\xi+z)^3}$$

$$K = \frac{K_J}{\pi}, \quad K_1 = \frac{(1+\nu)E_\delta J F_\delta}{2\pi E d^2}, \quad K_2 = \frac{F_\delta}{2\pi d}, \quad P_1 = \frac{P}{2\pi d} \quad (2.13)$$

Значения произвольных постоянных в (2.11), (2.12) были определены из условия на бесконечности: $X_x(\infty) = N_x$.

Для определения среднего нормального напряжения в балке σ_6 , входящего в выражения (2.11), (2.12), воспользуемся условием равенства продольных деформаций балки и полуплоскости по линии их контакта $\varepsilon_\delta = du/dt$. Выражая du/dt через комплексные потенциалы (2.11) и (2.12), а также имея в виду соотношение $\varepsilon_\delta = \sigma_6/E_\delta$, получаем

$$2\pi K(1-\nu)v'''(t) = \frac{E}{E_\delta} \sigma_6(t) + 2\pi K_1(1-\nu)\sigma_6^{IV}(t) -$$

$$-4K_2 \int_{-\infty}^{\infty} \frac{\sigma_6'(t_0)}{t_0-t} dt_0 - n \int_L \sigma_p'(a) R_3(a, t) da - N_x + 2P_1\pi(1-\nu)\delta(t)$$

$$R_3(a, t) = -\frac{4(\kappa+1)a}{a^2+t^2} + \frac{16at^2}{(a^2+t^2)^2} \quad (2.14)$$

Переходя в (2.11) к пределу при $y \rightarrow +0$ и выделяя мнимую часть, получим

$$v(t) = -K \int_{-\infty}^{\infty} \frac{v'''(t_0)}{t_0-t} dt_0 - \frac{P_1}{t} + K_1 \int_{-\infty}^{\infty} \frac{\sigma_6^{IV}(t_0)}{t_0-t} dt_0 +$$

$$+ \pi K_2 \sigma_6'(t) + n \int_L \sigma_p'(a) J_1(a, t) da \quad (2.15)$$

$$J_1(a, t) = -\frac{(\kappa+3)t}{a^2+t^2} + \frac{2t(t^2-a^2)}{(a^2+t^2)^2}$$

Выражения (2.14), (2.15) можно рассматривать как систему уравнений относительно $\sigma_6(t)$, $v(t)$. Решая эту систему при помощи преобразования Фурье, получаем

$$v'''(t) = \frac{P_1}{2} \int_0^{\infty} \frac{\alpha^3 [2 + (1+\nu)K_F \alpha]}{D(\alpha)} \cos at d\alpha +$$

$$(2.16)$$

$$+ n \int_L \sigma_p'(a) \int_0^{\infty} \frac{\alpha^3}{D(\alpha)} \left\{ 1 + \kappa + 2a\alpha + \frac{K_F \alpha}{2} [4 - K_J(1+\nu)^2 a \alpha^4] \right\} e^{-a\alpha} \cos at d\alpha da$$

$$\sigma'_\delta(t) = \frac{2(1-\nu)E_\delta}{E} P_1 \int_0^\infty \frac{\alpha \sin \alpha t}{D(\alpha)} d\alpha + \frac{4E_\delta n}{E} \int_L \sigma'_p(a) \int_0^\infty \frac{\alpha}{D(\alpha)} [\kappa - 1 + 2a\alpha + (1+\nu)K_J K_F \alpha^4] e^{-a\alpha} \sin \alpha t d\alpha da \quad (2.17)$$

$$D(\alpha) = 1 + K_F \alpha + K_J \alpha^3 + C K_J K_F \alpha^4, \quad C = (1+\nu)(3-\nu)/4$$

Для определения функции $\sigma'_p(a)$ используем контактное условие на контуре L , выражающееся в равенстве продольных деформаций стрингера ε_p и полуплоскости. При этом деформации полуплоскости с учетом развития пластичности у концов стрингера определяются для $(k+1)$ -й итерации метода упругих решений по формуле (1.1) с подстановкой в нее соответствующих значений из (1.2). Принимая во внимание соотношение $\varepsilon_p = \sigma_p/E_p$, определяющее продольные деформации стрингера, и выражая величины $X_{(x)}$ и $Y_{(y)}$ через комплексные потенциалы, равенство $\varepsilon_p = e_{yy}^{[k+1]}$ можно записать в следующем виде:

$$\frac{2\mu}{E_p} \sigma_p(y) = (\kappa - 1) \operatorname{Re} \Phi(\zeta) + \operatorname{Re} \theta(\zeta) + \frac{X_k}{1+\nu}$$

$$X_k = \omega^{(k)} [(2+3\nu+\nu^2) Y_y^{(k)} - (1-\nu^2) X_x^{(k)}] / 3$$

Подставляя в предыдущее соотношение значения $\operatorname{Re} \Phi(\zeta)$ и $\operatorname{Re} \theta(\zeta)$, найденные из формул (2.11) и (2.12) с учетом определения функции $\theta(z)$, получаем сингулярное интегродифференциальное уравнение относительно $\sigma_p(y)$:

$$\sigma_p(y) - \frac{\lambda}{\pi} \int_L \frac{\sigma'_p(a)}{a-y} da - \frac{\lambda_1}{\pi} \int_L \sigma'_p(a) K(a, y) da = f_1(y) \quad (2.18)$$

$$\lambda = C E_p F / (E d), \quad \lambda_1 = E_p F (1+\nu)^2 / (8 E d)$$

$$f_1(y) = -P \frac{(1+\nu)E_p}{2\pi E d} \int_0^\infty \{ \kappa - 1 + [2(1-\nu)K_F + 2y + (1+\nu)K_F \alpha y] \alpha \} \frac{e^{-\alpha y}}{D(\alpha)} d\alpha - \frac{E_p}{E} (\nu N_x - X_k)$$

$$K(a, y) = \frac{b_{13}}{a+y} - \frac{12y}{(a+y)^2} + \frac{8y^2}{(a+y)^3} + \int_0^\infty \frac{B_k(a, y, \alpha)}{D(\alpha)} e^{-\alpha(a+y)} d\alpha$$

$$B_k(a, y, \alpha) = \alpha [b_1 + (b_2 a + 2b_3 y) \alpha + (b_4 + 2b_5 a y) \alpha^2 + (b_6 + b_7 a + 2b_8 y) \alpha^3 + (b_9 a + 2b_{10} y + 2b_{11} a y) \alpha^4 + 4b_{12} a y \alpha^5]$$

$$b_1 = (\kappa - 1)(\kappa - 3) K_F, \quad b_2 = 2(\kappa - 3) K_F, \quad b_3 = (\kappa - 1) K_F, \quad b_4 = (\kappa^2 - 1) K_J, \\ b_5 = 2K_F, \quad b_6 = (\kappa - 1)(3 - \nu) K_J K_F, \quad b_7 = 2(\kappa - 1) K_J, \quad b_8 = (\kappa + 1) K_J, \\ b_9 = 2(1 - 3\nu) K_J K_F, \quad b_{10} = (3 - \nu) K_J K_F, \quad b_{11} = 2K_J, \quad b_{12} = (1 + \nu) K_J K_F, \\ b_{13} = (\kappa + 1) - (\kappa - 1)(\kappa + 2)$$

Уравнение (2.18) следует решать при граничных условиях

$$\sigma_p(h) = -p_1 = -N_1/F, \quad \sigma_p(H) = -p_2 = -N_2/F \quad (2.19)$$

Уравнение (2.18) относится к хорошо изученному классу сингулярных уравнений. Для приближенного решения его разработаны удобные и эффективные методы (см. [2, 8, 9]).

Выражения для комплексных потенциалов (2.11), (2.12) с учетом (2.16), (2.17) позволяют получить формулы для вычисления всех компонент напряжений в полубесконечной пластине.

Для точек, принадлежащих кроме полуплоскости (контур M):

$$\begin{aligned}
 Y_y(t) &= -\frac{P}{\pi d} \int_0^{\infty} \frac{1+K_F \alpha}{D(\alpha)} \cos \alpha t d\alpha + 2K_F n \int_L \sigma_p'(a) M(a, t) da \\
 X_x(t) &= -\frac{P}{\pi d} \int_0^{\infty} \frac{2+(1+\nu)K_F \alpha}{D(\alpha)} \cos \alpha t d\alpha + 4n \int_L \sigma_p'(a) Q(a, t) da - Y_y(t) + N_x \\
 X_y(t) &= -\frac{(1-\nu)K_F P}{2\pi d} \int_0^{\infty} \frac{\alpha \sin \alpha t}{D(\alpha)} d\alpha - 2K_F n \int_L \sigma_p'(a) L(a, t) da
 \end{aligned} \tag{2.20}$$

Для точек, принадлежащих линии контакта стрингера с полуплоскостью (контур L):

$$\begin{aligned}
 Y_y(y) &= \frac{2\nu}{3-\nu} \left[-\frac{P}{2\pi d} \int_0^{\infty} \frac{M_y(\alpha, y)}{D(\alpha)} e^{-\alpha y} d\alpha + n \int_L \sigma_p'(a) K_y(a, y) da \right] + \\
 &\quad + \frac{3+\nu}{4C} \left[\frac{E}{E_p} \sigma_p(y) + \nu N_x + X_h \right] \\
 X_x(y) &= \frac{1}{\nu} \left[Y_y(y) - \frac{E}{E_p} \sigma_p(y) - X_h \right], \quad X_y(y) = \pm \frac{F_p}{2} \sigma_p'(y)
 \end{aligned} \tag{2.21}$$

Для произвольной внутренней точки полуплоскости

$$\begin{aligned}
 Y_y(x, y) &= -\frac{P}{2\pi d} \int_0^{\infty} \frac{2+2(K_F+y)\alpha+(1+\nu)K_F y \alpha^2}{D(\alpha)} e^{-\alpha y} \cos \alpha x d\alpha + \\
 &\quad + n \int_L \sigma_p'(a) B_y(a, x, y) da \\
 X_x(x, y) &= -\frac{P}{\pi d} \int_0^{\infty} \frac{2+(1+\nu)K_F \alpha}{D(\alpha)} e^{-\alpha y} \cos \alpha x d\alpha + \\
 &\quad + 4n \int_L \sigma_p'(a) B_x(a, x, y) da - Y_y(x, y) + N_x \\
 X_y(x, y) &= -\frac{P}{2\pi d} \int_0^{\infty} \frac{[2y+(1-\nu)K_F+(1+\nu)K_F y \alpha] \alpha}{D(\alpha)} e^{-\alpha y} \sin \alpha x d\alpha + \\
 &\quad + n \int_L \sigma_p'(a) B_{xy}(a, x, y) da
 \end{aligned} \tag{2.22}$$

В формулах (2.20)–(2.22) функции, составляющие ядра интегралов, имеют следующие значения:

$$\begin{aligned}
 M(a, t) &= \int_0^{\infty} [b_{14} + (b_{15} + 2a)\alpha + b_{16}\alpha^2] \alpha^3 \frac{e^{-\alpha a}}{D(\alpha)} \cos \alpha t d\alpha \\
 Q(a, t) &= -\frac{b_{14}a}{a^2+t^2} + \frac{4at^2}{(a^2+t^2)^2} + \\
 &\quad + \int_0^{\infty} [b_3 + b_5\alpha + b_8\alpha^2 + (b_{10} + b_{11}a)\alpha^3 + 2b_{12}\alpha^4] \alpha \frac{e^{-\alpha a}}{D(\alpha)} \cos \alpha t d\alpha
 \end{aligned}$$

$$L(a, t) = \int_0^{\infty} (b_{17} + 2a\alpha + b_{18}a\alpha^4) \frac{e^{-a\alpha}}{D(\alpha)} \sin \alpha t \, d\alpha$$

$$M_y(\alpha, y) = b_{14} + [b_{16}(1-\alpha y) - 2y]\alpha$$

$$K_y(a, y) = -\frac{(\kappa+1)(\kappa+3)}{a+y} + \frac{4(\kappa+3)y}{(a+y)^2} - \frac{8y^2}{(a+y)^3} + \int_0^{\infty} \frac{G_y(a, \alpha, y)}{D(\alpha)} e^{-\alpha(a+y)} \, d\alpha$$

$$G(a, \alpha, y) = \{b_{19} + (b_{20}a - 2b_3y)\alpha + (b_{21} - 2b_5ay)\alpha^2 + [b_{22} + 2b_8(a-y)]\alpha^3 + (b_{23}a - 2b_{10}y - 2b_{11}ay)\alpha^4 - 4b_{12}ay\alpha^5\}\alpha$$

$$B_y(a, x, y) = R_y(a, x, y) + 2 \int_0^{\infty} \frac{G_{yy}(a, y, \alpha)}{D(\alpha)} e^{-\alpha(a+y)} \cos \alpha x \, d\alpha$$

$$R_y(a, x, y) = -\frac{(\kappa+3)(y-a)}{x^2 + (y-a)^2} - \frac{(\kappa+3)(y+a)}{x^2 + (y+a)^2} + \frac{4x^2(y-a)}{[x^2 + (y-a)^2]^2} +$$

$$+ 2 \frac{(\kappa+3)y[x^2 - (y+a)^2] + 2x^2(y+a)}{[x^2 + (y+a)^2]^2} + 8y \frac{y(y+a)^3 + 3x^2a(y+a) - x^4}{[x^2 + (y+a)^2]^3}$$

$$G_{yy}(a, y, \alpha) = \alpha^2 [b_3y + (b_8 + b_5ay)\alpha + (b_{10} + b_{11}a + b_8y)\alpha^2 + (b_{10}y + b_{12}a + b_{11}ay)\alpha^3 + 2b_{12}ay\alpha^4]$$

$$B_x(a, x, y) = R_x(a, x, y) + \int_0^{\infty} \frac{G_{xx}(a, \alpha)}{D(\alpha)} e^{-\alpha(y+a)} \cos \alpha x \, d\alpha$$

$$R_x(a, x, y) = -\frac{y-a}{x^2 + (y-a)^2} - \frac{(\kappa+2)(y+a)}{x^2 + (y+a)^2} + 2 \frac{2x^2(y+a) + y(y+a)^2 - x^2y}{[x^2 + (y+a)^2]^2}$$

$$G_{xx}(a, \alpha) = \alpha [b_3 + b_5a\alpha + b_8\alpha^2 + (b_{10} + b_{11}a)\alpha^3 + 2b_{12}a\alpha^4]$$

$$B_{xy}(a, x, y) = R_{xy}(a, x, y) + 2 \int_0^{\infty} \frac{G_{xy}(a, y, \alpha)}{D(\alpha)} e^{-\alpha(y+a)} \sin \alpha x \, d\alpha$$

$$R_{xy}(a, x, y) = -\frac{b_{14}x}{x^2 + (y-a)^2} + \frac{b_{14}x}{x^2 + (y+a)^2} + \frac{2x[x^2 - (y-a)^2]}{[x^2 + (y-a)^2]^2} -$$

$$- 2x \frac{x^2 + (y+a)[2(\kappa+5)y - (y+a)]}{[x^2 + (y+a)^2]^2} + 8xy \frac{3y(y+a)^2 + 3x^2(y+a) - (y+a)^3 - x^2y}{[x^2 + (y+a)^2]^3}$$

$$G_{xy}(a, y, \alpha) = \alpha [-b_3 + (b_3y - b_5a)\alpha + b_5ay\alpha^2 + b_8y\alpha^3 + (b_{10}y - b_{12}a + b_{11}ay)\alpha^4 + 2b_{12}ay\alpha^5]$$

$$b_{14} = \kappa + 1, \quad b_{15} = (3-\nu)K_F, \quad b_{16} = (1+\nu)K_F, \quad b_{17} = \kappa - 1, \quad b_{18} = (1+\nu)K_J$$

$$b_{19} = (\kappa-1)(\kappa+3)K_F, \quad b_{20} = 2(\kappa+3)K_F, \quad b_{21} = (\kappa+1)^2K_J$$

$$b_{22} = (\kappa+1)(3-\nu)K_JK_F, \quad b_{23} = 2(5+\nu)K_JK_F$$

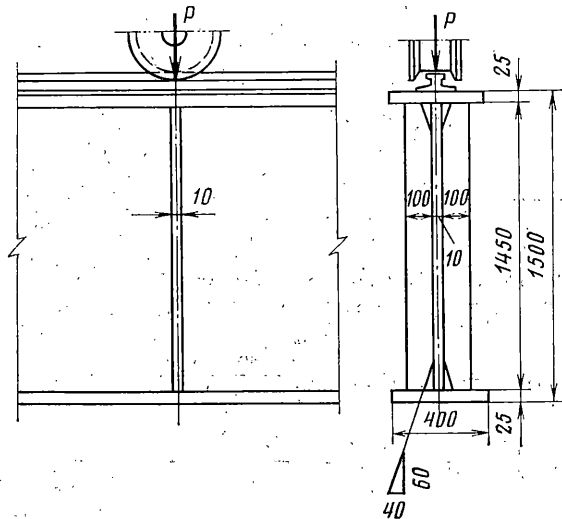
Из приведенного решения нетрудно получить несколько частных случаев, хорошо известных в литературе.

Полагая в (2.11), (2.12), (2.22) $J=0$, $F_6=0$, $P=0$, $N_x=0$, $\sigma_p'(a)=T(a)/F$ и стягивая контур L в точку, сохраняя при этом равнодействующую касательных сил T постоянной, получим известное решение Мелана [10] для полуплоскости с приложенной внутри сосредоточенной силой².

Полагая в формулах (2.20) $n=0$, $N_x=0$, приходим к результатам, полученным в [11] для балки, нагруженной сосредоточенной силой и жестко скрепленной с упругой полуплоскостью.

Полагая дополнительно в этих же формулах $K_F=0$, приходим к известному решению о балке, прикрепленной к упругой полуплоскости без трения [12].

² Подробнее см. [13].



Фиг. 2

Полагая в (2.11), (2.12), (2.18) $J=0$, $F_6=0$, $P=0$, $N_2=0$, $N_x=0$, $h=0$, $X_k=0$, получаем решение для полуплоскости загруженной через стрингер конечной длины, расположенный перпендикулярно кромке [3].

Переходя в (2.18) к пределу при $h \rightarrow \infty$, перенеся предварительно начало координат в точку $[0, (H+h)/2]$, а также полагая $N_x=0$, получим уравнение задачи о бесконечной плоскости, подкрепленной стрингером конечной длины [8].

В приведенных частных случаях следует ограничиться первой итерацией, дающей упругое решение.

3. При вычислениях по полученным формулам удобно перейти к безразмерным параметрам: $y=l(y^\circ+e)$, $t=lt^\circ$, $a=l(a^\circ+e)$, $\alpha=\alpha^\circ/l$, $K_J=K_J^\circ l^3$, $K_F=K_F^\circ l$, $x=x^\circ l$, $N_1=N_1^\circ F\sigma_s$, $N_2=N_2^\circ F\sigma_s$, $P=P^\circ l d\sigma_s$, $N_x=N_x^\circ \sigma_s$, $\lambda=\lambda^\circ l$, $\lambda_1=\lambda_1^\circ l$, $J=J^\circ dl^3$, $F_6=F_6^\circ ld$, $F=F^\circ ld$, $l=(H-h)/2$, $e=1+h/l$. При этом интервал интегрирования $[h, H]$ перейдет в отрезок $[-1, 1]$ оси y° . В дальнейшем нулик в верхнем индексе опускается.

Удовлетворяя граничным условиям (2.19), которые теперь будут иметь вид $\sigma_p(-1)=-p_1=-N_1/(F\sigma_s)$, $\sigma_p(1)=-p_2=-N_2/(F\sigma_s)$, представим искомую функцию уравнения (2.18) в следующем виде:

$$\sigma_p(y) = W(y) + y(p_1 - p_2)/2 - (p_1 + p_2)/2 \quad (3.1)$$

где $W(y)$ — новая неизвестная функция, удовлетворяющая нулевым граничным условиям $W(\pm 1) = 0$.

Подставляя (3.1) в уравнение (2.18) и применяя к регулярному интегралу правило интегрирования по частям, получаем

$$W(y) - \frac{\lambda}{\pi} \int_{-1}^1 \frac{W'(a)}{a-y} da + \frac{\lambda_1}{\pi} \int_{-1}^1 W(a) B(a, y) da = f(y) \quad (3.2)$$

$$f(y) = f_1(y) + \frac{p_1 - p_2}{2} \left(\frac{\lambda_1}{\pi} \int_{-1}^1 K(a, y) da + \frac{\lambda}{\pi} \ln \frac{1-y}{1+y} - y \right) + \frac{p_1 + p_2}{2}$$

$$B(a, y) = K'(a, y)_a$$

Следуя [9], представим искомую функцию W в виде интерполяционного полинома Лагранжа по узлам полиномов Чебышева второго рода порядка n , который после некоторых преобразований будет иметь вид³

³ См. также [8].

$$W(\theta) \approx \frac{2}{n+1} \sum_{k=1}^n W_k \sum_{m=1}^n \sin m\theta_k \sin m\theta \quad (3.3)$$

$$\theta = \arccos y, \quad \theta_k = k\pi/(n+1) \quad (k=1, 2, 3, \dots, n)$$

Подставляя (3.3) в (3.2), производя известные преобразования и придавая аргументу θ значения $\theta_i = i\pi/(n+1)$ ($i=1, 2, 3, \dots, n$), приходим к системе линейных алгебраических уравнений:

$$\sum_{k=1}^n W_k b_{ik} = f_i \quad (i, k=1, 2, 3, \dots, n) \quad (3.4)$$

$$b_{ii} = 1 + \frac{\lambda(n+1)}{2 \sin \theta_i} + d_{ii}, \quad b_{ik} = d_{ik} \quad (|i-k|=2, 4, 6, \dots)$$

$$b_{ik} = d_{ik} - \frac{\lambda}{2(n+1) \sin \theta_i} \left(\operatorname{ctg}^2 \frac{\theta_k - \theta_i}{2} - \operatorname{ctg}^2 \frac{\theta_k + \theta_i}{2} \right) \quad (|i-k|=1, 2, 3, \dots)$$

$$d_{ik} = \frac{\lambda_i \sin \theta_k}{n+1} B(\cos \theta_k, \cos \theta_i), \quad f_i = f(\cos \theta_i)$$

Для решения системы (3.4) и вычислений по формулам (2.20)–(2.22), а также (1.1) и (1.2) была составлена ФОРТРАН-программа, реализованная на ЭВМ ЕС. При вычислении интегралов, входящих в указанные формулы, использовались соответствующие квадратурные формулы наивысшей степени точности [14].

4. В качестве примера рассмотрим локальное напряженное состояние стальной подкрановой балки в месте подкрепления ее стенки ребром жесткости (фиг. 2). Нагрузка от колеса $P=758$ кН, подкрановый рельс типа КР-100. В расчетной схеме этого узла рельс с верхним поясом можно представить в виде балки, стенку — в виде полуплоскости, ребро жесткости — в виде стрингера, представляющего собой одномерный континуум. В целях упрощения положим, что ребро находится вблизи опоры подкрановой балки, где напряжения от общего изгиба несущественны.

В соответствии с фиг. 2 исходные параметры задачи будут иметь следующие значения: $P=0,57$, $J=0,01$, $F_0=3,21$, $F=0,30$, $e=1,09$, $N_1=N_2=N_x=0$.

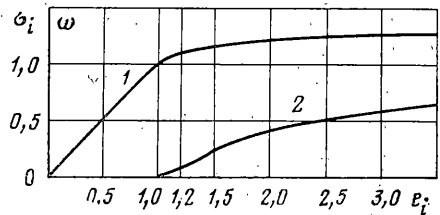
Положим, что балка изготовлена из мягкой строительной стали марки В Ст 3 сп 5, ГОСТ 380-74, $\sigma_s=200$ МПа, диаграмма работы которой в относительных координатах приведена на фиг. 3 (кривая 1). Здесь же показана кривая $\omega(e_i)$, которая для расчетов аппроксимировалась полиномами (кривая 2).

На фиг. 4, а, б представлены общий вид и увеличенный фрагмент распределения напряжений на кромке полуплоскости (под балкой) и на вертикальной оси. Сплошной линией показаны результаты пластического решения, штриховой — упругого. Справа от оси y показано распределение напряжений на кромке полуплоскости, слева — вдоль оси y (кривые 1 соответствуют напряжениям X_x , 2 — Y_y , 3 — X_y). Овальный контур вокруг верхнего конца ребра соответствует границе пластической зоны, построенной по условию $e_i = (X_x^2 - X_x Y_y + Y_y^2 + 3X_y^2)^{1/2} = 1$.

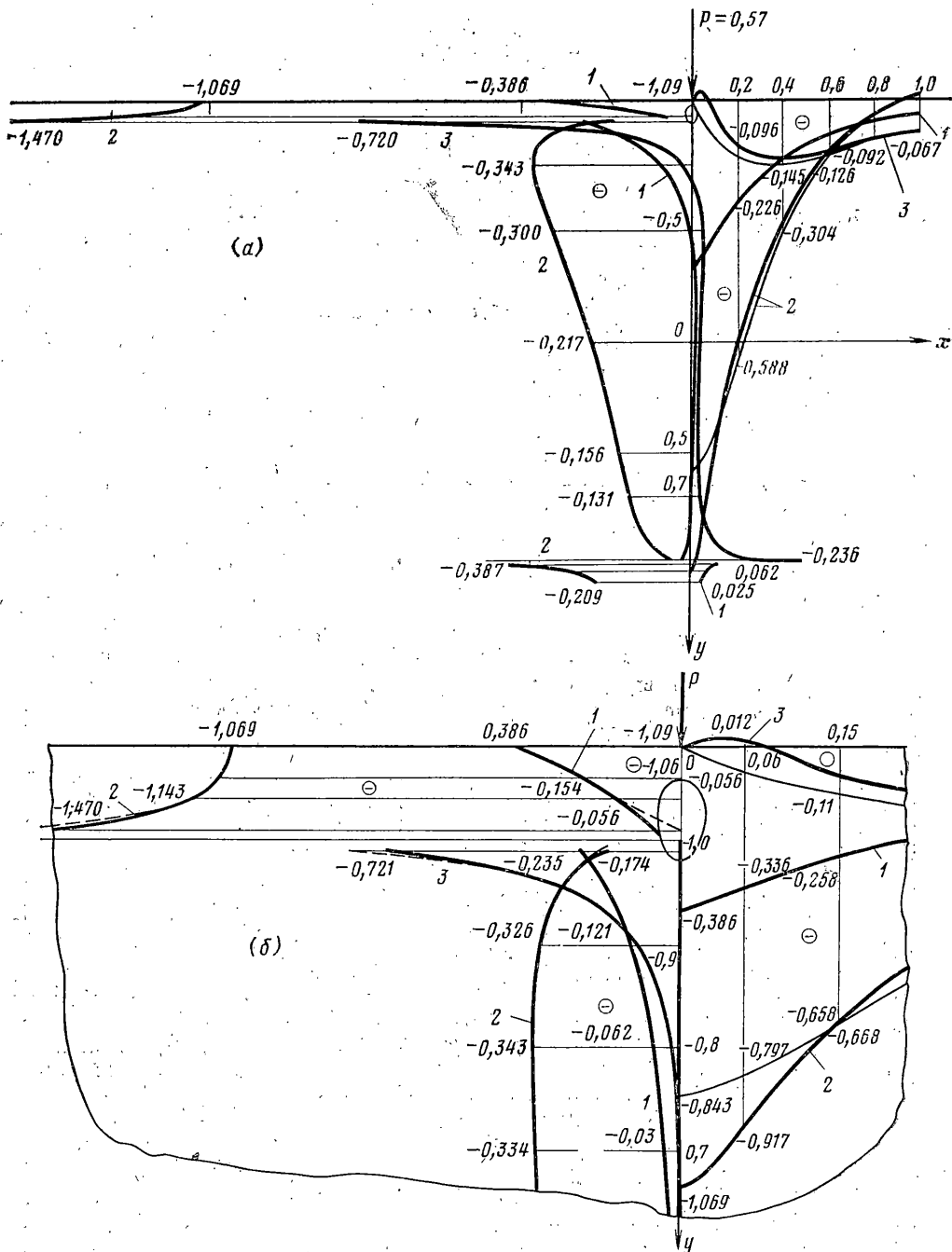
Тонкими линиями справа от оси y показаны эпюры распределения касательных (X_y) и нормальных (Y_y) напряжений под балкой при отсутствии ребра жесткости на стенке.

Следует отметить, что ребро жесткости вызывает резкую концентрацию напряжений у его концов, особенно у верхнего. Возникновение зон пластичности у концов ребра заметно влияет на распределение напряжений только в пределах этих зон.

Результаты многочисленных обследований состояния подкрановых балок промышленных зданий показывают, что в большинстве случаев усталостные трещины в верхнем пояском шве балки и околошовной зоне зарождаются в местах подкрепления стенки балки ребрами жесткости. Выявленная в приведенном примере концентрация



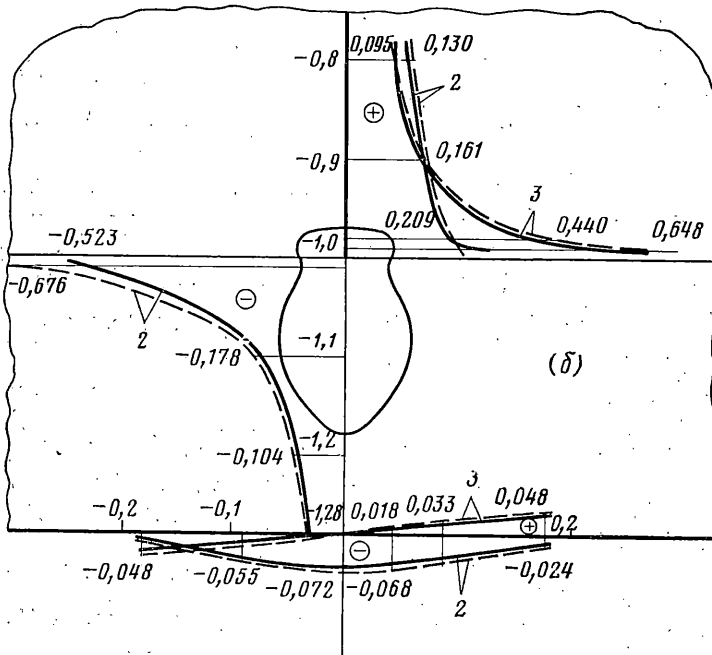
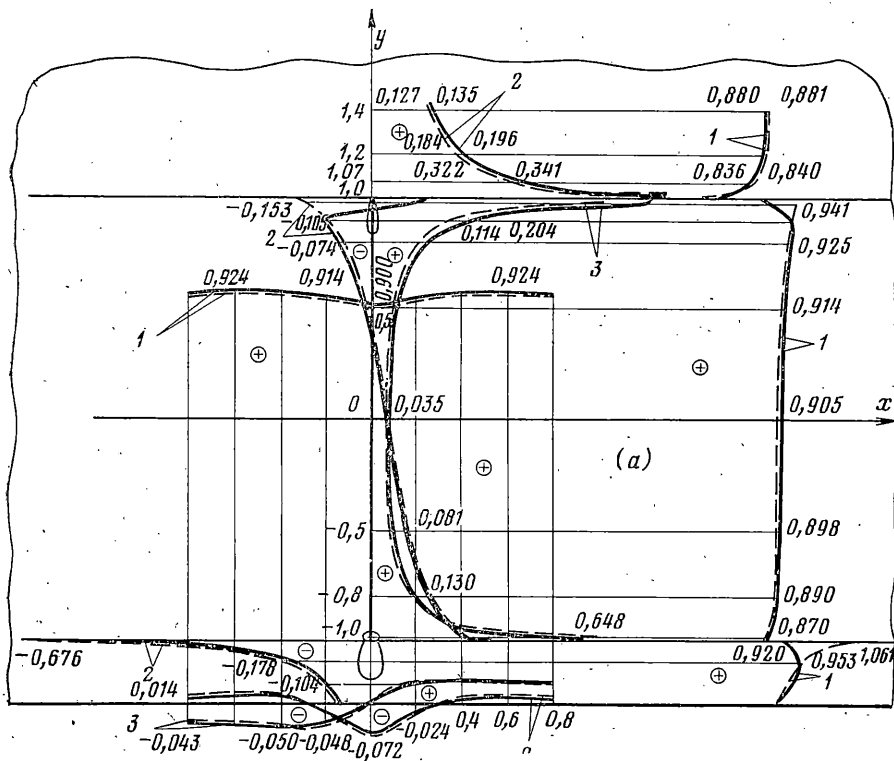
Фиг. 3



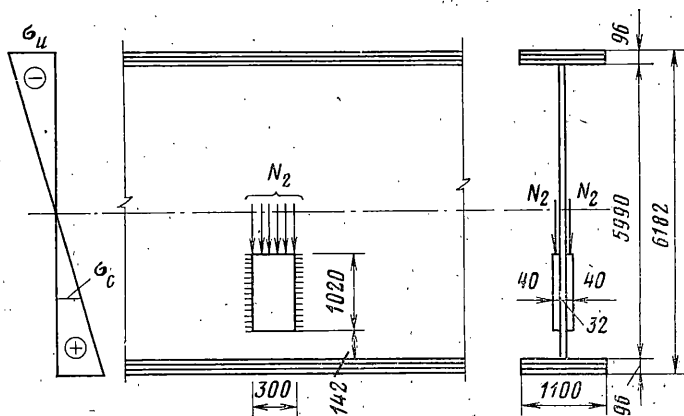
Фиг. 4

напряжений в указанной зоне определенным образом объясняет результаты наблюдений.

На фиг. 5 представлен фрагмент хребтовой балки котельного отделения ТЭЦ, изготовленной из низколегированной стали марки 16Г2АФ по ГОСТ 19282-73 с пределом пропорциональности 320 мПа. К хребтовым балкам пролетом 30 м и высотой ~6 м подвешены котлы массой ~250 т. Передача нагрузки на такую балку осуществляется при помощи накладок, приваренных в нижней части стенки, $N_2=1880$ кН. Пренебрегая взаимовлиянием фланговых швов, расчетную схему данного узла можно принять согласно фиг. 1 со следующими параметрами: $N_2=0,49$, $N_x=0,9$, $J=0,19$, $F_8=-6,47$, $F=0,74$, $e=1,28$, $P=N_1=0$. Здесь влияние нормальных напряжений от общего



Фиг. 6



Фиг. 5

изгиба балки учтено приближенно, оно принято равным среднему напряжению по высоте накладки $\sigma_c = 288$ МПа.

Распределение напряжений в рассматриваемом узле показано на фиг. 6, а, б. Кроме высокой концентрации напряжений у концов ребра здесь следует обратить внимание на различие форм зон пластичности и влияние этих зон на распределение напряжений. У нижнего конца ребра форма зоны пластичности напоминает форму аналогичной зоны у верхнего конца ребра в предыдущем примере. У верхнего же конца зона пластичности практически не имеет ширины, т. е. пластический сдвиг происходит в основном по линии контакта ребра со стенкой, что сопровождается высокими градиентами деформаций в направлении, перпендикулярном оси ребра. При этом возникает опасность появления трещин в этой зоне от истощения пластических свойств металла.

В обоих приведенных примерах размеры зон пластичности относительно невелики ($\sim 10\%$ от длины ребра), что обуславливает незначительную разницу (доли процента) величин напряжений вне пластических зон, полученных по упругому и пластическому решениям. При увеличении нагрузок размеры зон резко возрастают и тогда эта разница становится существенной.

ЛИТЕРАТУРА

1. Арутюнян Н. Х. Контактная задача для полуплоскости с упругим креплением. — ПММ, 1968, т. 32, вып. 4, с. 632—646.
2. Мусхелишвили Н. И. Сингулярные интегральные уравнения. Изд. 2-е. М.: Физматгиз, 1962. 599 с.
3. Muki R., Sternberg E. On the diffusion of load from a transverse tension bar into a semi-infinite elastic sheet. — Trans. ASME. Ser. E. J. Appl. Mech., 1968, v. 35, No. 4, p. 737—746. — Рус. перев.: Тр. Амер. об-ва инж.-механ., сер. Е, 1968, т. 35, № 4, с. 124—135.
4. Кудишин Ю. И. Контактная задача о подкреплении бесконечной плоскости стрингером с учетом пластических свойств материала. — Изв. АН СССР. МТТ, 1981, № 4, с. 83—92.
5. Ильюшин А. А. Пластичность М.—Л.: Гостехиздат, 1948. 376 с.
6. Панферов В. М. Концентрация напряжений при упругопластических деформациях. — Изв. АН СССР. ОТН, 1954, № 4, с. 47—66.
7. Мусхелишвили Н. И. Некоторые основные задачи математической теории упругости. Изд. 5-е. М.: Наука, 1966. 707 с.
8. Каландия А. И. Математические методы двумерной упругости. М.: Наука, 1973. 303 с.
9. Multhoop H. Die Berechnung der Auftriebsverteilung von Tragflugeln. — Luftfahrtforschung, 1938, B. 15, No. 4, S. 153—166.
10. Melan E. Der Spannungszustand der durch eine Einzelkraft im Innern beanspruchten Halbscheibe. — ZAMM, 1932, B. 12, H. 6, S. 343—346.
11. Шереметьев М. П. Пластинки с подкрепленным краем. Львов: Изд-во Львовск. ун-та, 1960. 258 с.
12. Корнеев В. Г. Вопросы расчета балок и плит на упругом основании. М.: Гостройиздат, 1954. 232 с.
13. Кудишин Ю. И. Напряженное состояние упругой полуплоскости при действии на нее внутри сосредоточенной силы. Строительство и архитектура. — Изв. вузов, 1979, № 8, с. 35—41.
14. Крылов В. И. Приближенное вычисление интегралов. М.: Физматгиз, 1959. 327 с.

Москва

Поступила в редакцию
7.V.1981