

4. У ф д и д Я. С. Интегральные преобразования в задачах теории упругости. Л., "Наука", 1967.
5. У ф д и д Я. С. Кручение упругого слоя двумя штангами. - ДАН СССР, 1969, т. 186, № 5.
6. Irwin L. R. Fracture. Handbuch der Physik. Bd. 6. Springer-Verlag, Berlin, 1958.
7. Reissner E. Sager H.F. Forced Torsional Oscillations of an Elastic Half-Space, I. J. Appl. Phys. 1944, v 15, N 9.

УДК 539.311

Г.Т.Судим

КОНЦЕНТРАЦІЯ НАПРУЖЕНЬ НА ТОНКОСТІННОМУ ВКЛЮЧЕНИІ
В КУСКОВО-ОДНОРІДНІЙ ПЛОЩИНІ^х

1. Розглянемо пружину річковагу двох симетричних ізотропних нів площин з різних матеріалів з тонкостінним пружним включеним довжиною 2α і товщиною $2h$, що розміщене на прямій лінії опар матеріалів під дією двох зосереджених сил $Q_1 = -iq_1$ та $Q_2 = iq_2$, прикладених відповідно у точках $-id$, id (рис.1).

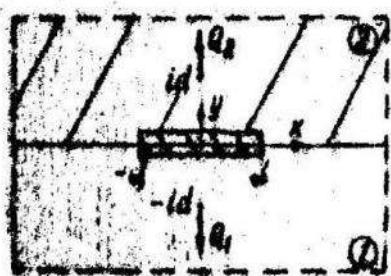


Рис. 1

Завзначимо, що постановка задачі, формули для обчислення характеристик напруженого стану і числовий аналіз за допомогою зображення розв'язку інтегро-диференціального рівняння у вигляді степеневого ряду для випадку однорідного поля напружень на безмежності наведені в [4]. Аналогічна задача у менш загальній постановці розглядається в [5].

Основною цієї задачі в [4] маємо ключове рівняння

$$\int_{-\infty}^x \frac{\psi(t) dt}{t-x} = n\alpha \int_{-\infty}^x \psi(t) dt + \Phi(x) \quad (|x| < 1), \quad (1.1)$$

4. Рядок скількох методів для визначення напружень на лінії $y=0$

* Робота виконана під керівництвом проф. Д.В.Гриціцького.

$$\begin{aligned}\sigma_{x_1}(\alpha x) &= 2n_{12}T(x) + M_1(x), & \sigma_{x_2}(\alpha x) &= 2n_{21}T(x) + M_2(x), \\ \sigma_{y_1}(\alpha x) = \sigma_{y_2}(\alpha x) &= m_{12}T(x) + M_3(x) & (|x| < \infty),\end{aligned}\quad (1.2)$$

$$C_{xy_1}(\alpha x) = \begin{cases} C_{12}\varphi(x) + M_4(x) & (|x| \leq 1), \\ M_4(x) & (|x| > 1), \end{cases} \quad C_{xy_2}(\alpha x) = \begin{cases} C_{2xy_1}(\alpha x) - \varphi(x) & (|x| \leq 1), \\ C_{xy_1}(x) & (|x| > 1), \end{cases}$$

де

$$M_1(x) = m_1 J_1(x) + m_2 J_3(x); \quad M_2(x) = m_3 J_1(x) + m_4 J_3(x); \quad (1.3)$$

$$M_3(x) = m_5 J_1(x) + m_6 J_3(x); \quad M_4(x) = m_7 J_2(x) + m_8 J_4(x);$$

$$\bar{\Phi}(x) = NB + m_9 J_1(x) + m_{10} J_3(x); \quad T(x) = \frac{1}{2\pi i} \int_{-\infty}^{\infty} \frac{\varphi(t) dt}{t - x};$$

$$J_1(x) = \frac{\beta}{x^2 + \beta^2}; \quad J_2(x) = \frac{x}{x^2 + \beta^2}; \quad J_3(x) = \frac{\beta^3}{(x^2 + \beta^2)^2}; \quad J_4(x) = \frac{x\beta^2}{(x^2 + \beta^2)^2};$$

$$B = \frac{k_0}{\beta^2}, \quad n = \frac{B}{2h}; \quad B' = \frac{c_1 \partial c_2 + c_2 \partial c_1}{4c_1 c_2} + \frac{k_1 m_{12}}{2}; \quad k_0 = \frac{1}{E \delta t}; \quad k_1 = \frac{\sqrt{\delta t}}{E \delta t}; \quad \beta = \frac{d}{\delta t};$$

$$m_1 = n_{12}g_3 + P_{12}g_{21} + Q_{21}g_{11} + V_{212}g_{24} + V_{112}g_{14} + \frac{1}{2}(U_{212}g_{22} - U_{112}g_{12} + g_{10});$$

$$m_2 = n_{12}g_4 + P_{12}g_{22} + Q_{21}g_{12} + V_{212}g_{22} + V_{112}g_{12} - U_{212}g_{22} + U_{112}g_{12};$$

$$m_3 = n_{21}g_3 + P_{21}g_{11} + Q_{12}g_{21} + V_{221}g_{24} + V_{1P1}g_{14} + \frac{1}{2}(-U_{221}g_{22} + U_{1P1}g_{12} + g_{00});$$

$$m_4 = n_{21}g_4 + P_{21}g_{12} + Q_{12}g_{22} + V_{221}g_{22} + V_{1R1}g_{12} + U_{221}g_{22} - U_{1R1}g_{12};$$

$$m_5 = \frac{1}{2}(m_{12}g_3 + l_{22}g_{24} + l_{21}g_{14} + c_{21}g_{11} + c_{12}g_{21}) + \frac{1}{4}(l_{12}g_{22} - l_{11}g_{12});$$

$$m_6 = \frac{1}{2}(m_{12}g_4 + l_{22}g_{22} + l_{21}g_{12} + c_{21}g_{12} + c_{12}g_{22} - l_{12}g_{22} + l_{11}g_{12});$$

$$m_7 = \frac{1}{4} (m_{12}g_1 - c_{12}g_{21} - c_{21}g_{11}) + \frac{1}{4} (l_{12}g_{23} + l_{11}g_{13});$$

$$m_8 = \frac{1}{4} (m_{12}g_2 - c_{12}g_{22} - c_{21}g_{12} + l_{12}g_{22} + l_{11}g_{12} - l_{22}g_{22} + l_{21}g_{12});$$

$$m_9 = -g_3 - d_6 g_{11} - d_5 g_{21} + \frac{1}{2} (d_2 g_{24} + d_1 g_{14} - d_3 g_{22} - d_4 g_{12});$$

$$m_{10} = -g_4 - d_6 g_{12} - d_5 g_{22} + \frac{1}{2} (d_2 g_{22} + d_1 g_{12}) + d_3 g_{22} + d_4 g_{12};$$

$$u_{ijk} = \frac{e_{ik}}{2\mu_i}, \quad v_{ijk} = \frac{e_{jk}}{2\mu_i}, \quad l_{ij} = \frac{e_i}{2\mu_j}; \quad z_{ij} = 2\mu_i\mu_j \left(\frac{3}{c_i} - \frac{1}{c_j} \right);$$

$$\alpha_{ij} = \frac{\mu_1\mu_2}{2} \left(\frac{3}{c_i} + \frac{1}{c_j} \right); \quad q_{ij} = -\left(\frac{\mu_2}{c_j} + \frac{c_{i2}}{2} \right);$$

$$p_{ij} = \frac{\mu_2}{c_i} - \frac{c_{i2}}{2}; \quad c_{ij} = \sqrt{\mu_i} \frac{c_2 + c_i \alpha_{ij}}{2c_1 c_2};$$

$$m_{ij} = \mu_i \frac{c_2 - c_1 \alpha_{ij}}{c_1 c_2}, \quad n_{ij} = \mu_i \frac{3c_1 + c_i \alpha_{ij}}{2c_1 c_2};$$

$$z = \frac{c_2 \alpha_1 - c_1 \alpha_2}{4c_1 c_2}, \quad l_i = \mu_i \mu_2 \left(\frac{1}{c_i} - \frac{1}{c_2} \right);$$

$$l_e = \mu_1 \mu_2 \left(\frac{1}{c_1} + \frac{1}{c_2} \right); \quad g_{i1} = \frac{2q_i e_i (\alpha_i - 1)}{2}; \quad g_{i2} = \frac{8q_i e_i}{\alpha_i}; \quad g_{i3} = g_{i2} \alpha_i;$$

$$g_4 = 2g_{11}; \quad e_i = \frac{1}{2B(i + \alpha_i)}; \quad \alpha_i = \frac{3 - \nu_i}{1 + \nu_i}; \quad g_r = \frac{g_{12} - g_{11} + g_e}{2};$$

$$g_2 = \frac{g_{22} - g_{12}}{2}; \quad g_3 = -\frac{g_{11} + g_{21} + g_4}{2}; \quad g_4 = -\frac{g_{12} + g_{22}}{2}; \quad d_1 = \frac{m_{e1} - 2k_1 l_e}{4\mu_1 B'},$$

$$d_2 = \frac{m_{e1} - 2k_1 l_e}{4\mu_2 B'}; \quad d_3 = \frac{c_{21} + k_1 l_1}{4\mu_2 B'}; \quad d_4 = \frac{c_{12} - k_1 l_1}{4\mu_1 B'}; \quad d_5 = \frac{c_{12} k_1 - e}{2B};$$

$$d_6 = \frac{c_{21} k_1 + e}{2B}; \quad c_1 = \mu_1 + \alpha_1 \mu_2; \quad c_2 = \mu_2 + \alpha_2 \mu_1 \quad (i, j, k = 1, 2).$$

Розв'язок рівняння (1.1) повинен задовільняти умову

$$\int_{-1}^1 \varphi(t) dt = 0. \quad (1.4)$$

Для знаходження величини N , що характеризує \tilde{b}_x на торці вилучення, використаємо співвідношення

$$N = \frac{1}{2} \left[\sqrt{\frac{\mu_{8k}}{\mu_1}} M_1(x) + \sqrt{\frac{\mu_{8k}}{\mu_2}} M_2(x) \right] \Big|_{x=1}, \quad (1.5)$$

Формула (2.15) з [4] дає для знаходження N величину, яка дорівнює середньому значенню \tilde{b}_x (1-0) для випадку абсолютно короткого вилучення, тому використання (1.5) виявляється набагато доцільнішим.

2. Внаслідок силової симетрії задачі функція $\varphi(x)$ повинна бути непарною. Тоді умова (1.4) задовільняється автоматично і розв'язок рівняння (1.1) шукаємо у вигляді

$$\varphi(x) = \frac{1}{\sqrt{1-x^2}} \sum_{j=0}^{\infty} A_j T_{2j+1}(x), \quad (2.1)$$

де $T_j(x)$ - поліноми Чебишева першого роду.

Підставляючи (2.1) в (1.1) і використовуючи залежності

$$\int_{-1}^1 \frac{T_i(t) dt}{\sqrt{1-t^2}(t-x)} = \begin{cases} 0 & (i=0), \\ \pi V_{j+1}(x) (j \geq 1), \end{cases} \quad \int_{-1}^1 U_i(t) U_j(t) \sqrt{1-t^2} dt = \begin{cases} 0 & (i \neq j), \\ \frac{\pi}{2} & (i=j), \end{cases}$$

одержуємо систему лінійних алгебраїчних рівнянь для знаходження шуканих коефіцієнтів A_j

$$d_k = \frac{\pi}{2} A_k + \sum_{j=0}^{\infty} \alpha_{kj} A_j, \quad (x=0, 1, \dots) \quad (2.2)$$

де

$$\alpha_{kj} = \int_{-1}^1 \varphi(t) U_{2k}(t) \sqrt{1-t^2} dt; \quad \alpha_{kj} = \int_x^1 H_{2j+1}(t) U_{2k}(t) \sqrt{1-t^2} dt;$$

$$H_{2j+1}(x) = -n \int_{-1}^x \frac{T_{2j+1}(t)}{\sqrt{1-t^2}} dt;$$

$U_j(x)$ - поліноми Чебишева другого роду.

Легко перевірити, що

$$\alpha_{kj} = \frac{4n(2k+1)}{[(2k+1)^2 - 4j^2][(2k+1)^2 - (2j+2)^2]},$$

$$\tilde{\phi}_k = \begin{cases} \frac{\pi}{2}(N\beta + m_9 H_0 + m_{10} G_0) & (k=0); \\ \frac{\pi i}{2}(m_9 H_k + m_{10} G_k) & (k \geq 1), \end{cases} \quad (2.3)$$

де

$$H_k = 2e^k \sqrt{-e}, \quad G_k = \frac{16\beta^3 e^2 (1-e)^2}{(1-e^2)^3} [k(1+e)+1] e^k, \quad e = -(\sqrt{1+\beta^2} - \beta)^2.$$

З (2.1) бачимо, що $\psi(x)$, а отже $\tilde{\sigma}_{xyj}(\alpha x)$ ($j=1, 2$) на кінцях інтервалу $[-1, 1]$ мають особливість виду $(\sqrt{1-x^2})^{-1}$. У формулах (1.2) для нормальних напружень фігурує інтеграл $T(x)$, який можна записати

$$2T(x) = \begin{cases} n \int_{-1}^x \psi(t) dt + \tilde{\phi}(x) & (|x| \leq 1); \\ -in \int_{-1}^x \psi(t) dt + i \operatorname{sign}(x) \psi(x) + \tilde{\phi}(x) & (|x| > 1), \end{cases} \quad (2.4)$$

де $\psi(x)$ зображення формулою (2.1).

Звідси випливає, що $\tilde{\sigma}_{yyj}(\alpha x)$, $\tilde{\sigma}_{xjj}(\alpha x)$ ($j=1, 2$) при $x \in [-1, 1]$ обмежені, а при підході x до точок ± 1 зовні $[-1, 1]$ мають особливість виду $(\sqrt{x^2-1})^{-1}$. Відно з (1.2), (2.1) та (2.4) коефіцієнти інтенсивності напружень, що визначаються формулами

$$k_{10} = \lim_{x \rightarrow 1} \sqrt{x-1} \tilde{\sigma}_{yj}(\alpha x), \quad k_{2j} = \lim_{x \rightarrow 1} \sqrt{x-1} \tilde{\sigma}_{xj}(\alpha x) \quad (|x| \geq 1);$$

$$(j=1, 2)$$

$$k_{3j} = \lim_{x \rightarrow 1} \sqrt{1-x} \tilde{\sigma}_{xyj}(\alpha x) \quad (|x| \leq 1),$$

запишуться

$$k_{10} = \frac{1}{2} m_{12} k, \quad k_{21} = -m_{12} k, \quad k_{22} = -m_{21} k, \quad k_{31} = c_{12} k, \quad k_{32} = -c_{21} k, \quad (2.5)$$

де

$$k = \frac{1}{\sqrt{2}} \sum_{j=0}^{\infty} A_j.$$

3. Система рівнень (2.2) при довільних пружних характеристиках матеріалів є інавірегулярною [3], тому її можна розв'язувати методом редукції. Числовий аналіз на ЕОМ показав, що для точності 1% достатньо зняти 10 членів ряду (2.1). Досягнення подібної точності методом, запропонованим в [1], [4], виявилося практично неможливим.

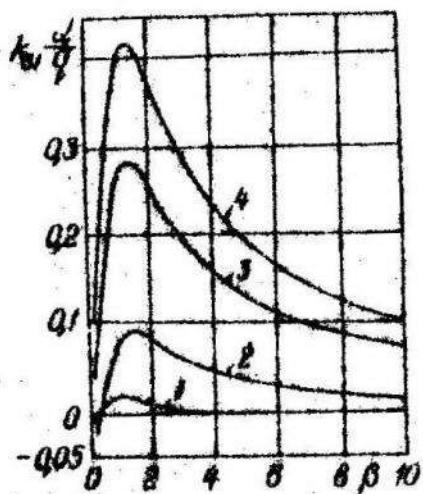


Рис.2

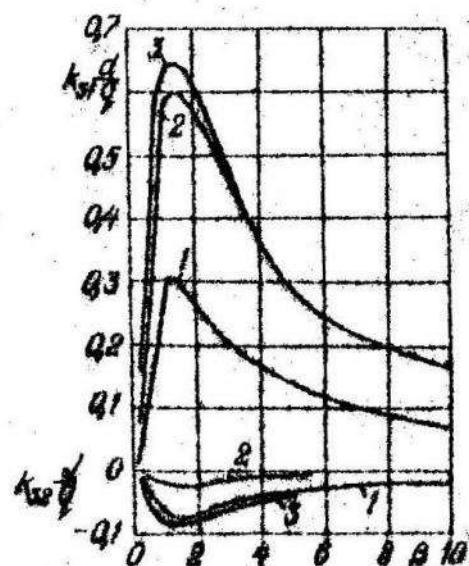


Рис.3

На рис. 2,3 наведені графіки залежності k_{31} , k_{32} від віддалі точок прикладання зосереджених сил, обчислені при $\frac{\mu}{\mu_1} = 10$, $\nu_1 = \nu_2 = \nu_{34} = \frac{1}{3}$, $q_1 = q_2 = q$ та різних співвідношеннях модулів E для матеріалів $\frac{E_1}{E_2} = \lambda$, $E_3k = k$. Криві 1-4 рис. 2 для k_{31} при $\lambda = 1$ ($k_{32} = -k_{31}$) відповідають значенням $k = 1, 2, 10, k \geq 100$. На рис. 3 криві для k_{31} , k_{32} характеризуються такими параметрами: 1- $\lambda = 5$, $k = 2$; 2- $\lambda = 50$; $k = 2$; 3- $\lambda = 10$, $k = 10$.

Література

1. Грушевський Н. Я. Константная задача для полуплоскости о упругим креплением. – "Прикладная математика и механика", 1968, т. 32, вып. 4.
2. Градищев И. С., Рыжик М. И. Таблицы интегралов, сумм, рядов и произведений. М., "Наука", 1971.

3. Морарь Г. А., Попов Г. Я. К контактной задаче для полуплоскости с упругим конечным креплением. - "Прикладная математика и механика", 1970, т. 34, вып. 3.
4. Сулий Г. Т., Грилицкий Д. В. Напряженное состояние кусочно однородной плоскости с тонкостенным упругим включением конечной длины. - "Прикладная механика", 1972, т. УШ, вып. П.
5. Хачикян А. О. Равновесие плоскости с тонкостенным упругим включением конечной длины. - "Известия АН АрмССР, Механика", 1970, т. XXIII, № 3.

УДК 539.311

В.К.Опанасович

ПРО ОДИН ВИНАДОК КОНТАКТНОЇ ЗАДАЧІ ТЕОРІЇ ПРУНОСТІ
ДЛЯ ПЛАСТИНКИ З ЩІЛИНОЮ ПО ДУЗІ КОЛА

Розглянемо необмежену ізотропну пластинку, послаблену щілиною вдовж дуги $(\alpha\beta)$ одиничного кола. Припустимо, що під дією зосередженої сили, прикладеної в центрі даного кола, береги щілини вступають у гладкий контакт по всій її довжині. Визначимо напружений стан у пластинці.

Початок декартової системи координат xOy виберемо в центрі одиничного кола, а вісь x направимо через середину дуги $(\alpha\beta)$, яку позначимо через L . Тоді кінці щілини в комплексній площині будуть характеризуватись точками $\alpha = e^{-i\varphi}$, $\beta = e^{i\varphi}$.

Отже, маємо такі граничні умови задачі

$$2z^+ - 2z^- = 2z, \quad 2\bar{v}^+ - 2\bar{v}^- = 0 \quad \text{на } L, \quad (1)$$

$$v_z^+ - v_z^- = 0 \quad \text{на } L. \quad (2)$$

Тут індексом "+" позначено граничні значення відповідних величин на лівому березі щілини, а знаком "-" - на правому березі, якщо рухатися по щілині від точки A до B .

Для розв'язання задачі введемо функції напружень Колесова-Мусхелішвілі $\varphi(z)$ і $\psi(z)$. Тоді, наслідуючи [2], для компонент вектора переміщення і тензора напружень матимемо