

УДК 539.3

© 2004 г. А. А. КУЛИКОВ, С. Н. НАЗАРОВ

**ПРИНЦИП СООТВЕТСТВИЯ В ПЛОСКИХ ЗАДАЧАХ
О ПРЯМОЛИНЕЙНОМ РАЗВИТИИ ТРЕЩИН**

Установлено, что процессы квазистатического прямолинейного распространения трещин в плоских ортотропных алгебраически эквивалентных средах протекают подобно. Сформулирован принцип соответствия, относящийся к средам, упругие и прочностные свойства которых связаны одним и тем же аффинным преобразованием. Обнаружены связи показателей сингулярностей напряжений для анизотропных клинов с зажатыми и свободными сторонами. Обсуждаются конкретные примеры.

1. Алгебраические преобразования задач теории упругости. Пусть G – плоское анизотропное однородное тело. Вводя столбцы $\sigma = (\sigma_{11}, \sigma_{22}, 2^{1/2}\sigma_{12})^T$ и $\varepsilon = (\varepsilon_{11}, \varepsilon_{22}, 2^{1/2}\varepsilon_{12})^T$ напряжений и деформаций [1, 2], записываем закон Гука в матричной (а не тензорной) форме $\sigma = A\varepsilon$, где A – симметрическая положительно определенная 3×3 – матрица жесткости, T – знак транспонирования. Если $u = (u_1, u_2)^T$ – вектор смещений, то

$$\varepsilon = \varepsilon(u; x) = D(\nabla_x)u(x)$$

$$D(\nabla_x)^T = \begin{vmatrix} \partial_1 & 0 & 2^{-1/2}\partial_2 \\ 0 & \partial_2 & 2^{-1/2}\partial_1 \end{vmatrix}, \quad \nabla_x = \begin{pmatrix} \partial_1 \\ \partial_2 \end{pmatrix}, \quad \partial_i = \frac{\partial}{\partial x_i}$$

В матричной записи задача о деформации тела G , выглядит так:

$$D(-\nabla_x)^T AD(\nabla_x)u(x) = f(x), \quad x \in G \tag{1.1}$$

$$D(n(x))^T AD(\nabla_x)u(x) = g(x), \quad x \in B_\sigma \tag{1.2}$$

$$u(x) = h(x), \quad x \in B_u \tag{1.3}$$

Здесь $n(x)$ – единичный вектор внешней нормали к границе ∂G в точке x , т.е. матрица $D(n)$ получается из $D(\nabla_x)$ заменой производных ∂_i на компоненты нормали n_i . Кроме того, f – объемные силы; g – усилия, действующие на часть B_σ границы ∂G ; h – внешние смещения дуги $B_u = \partial G \setminus B_\sigma$. Все векторы интерпретируются как столбцы в \mathbb{R}^2 .

Пусть m – неособенная 2×2 -матрица, $d = \det m > 0$. Сделаем замену координат

$$x \mapsto \mathbf{x} = mx \tag{1.4}$$

Используя полужирные литеры для обозначения величин в новых координатах, имеем [2]:

$$\mathbf{n}(\mathbf{x}) = \mu^{-1}(m^T)^{-1} n(m^{-1}\mathbf{x}), \quad \mu(\mathbf{x}) = |(m^T)^{-1} n(m^{-1}\mathbf{x})|$$

$$mD(\nabla_x)^T = D(\nabla_x)^T Q, \quad Q = \begin{vmatrix} m_{11}^2 & m_{12}^2 & 2^{1/2} m_{11} m_{12} \\ m_{21}^2 & m_{22}^2 & 2^{1/2} m_{21} m_{22} \\ 2^{1/2} m_{11} m_{21} & 2^{1/2} m_{12} m_{22} & m_{11} m_{22} + m_{12} m_{21} \end{vmatrix} \\ \nabla_x = (m^T)^{-1} \nabla_x$$

Примем обозначения

$$A = QAQ^T, \quad G = mG, \quad B_\sigma = mB_\sigma, \quad B_u = mB_u \quad (1.5)$$

$$f = mf, \quad g = \mu^{-1} mg, \quad h = (m^T)^{-1} h \quad (1.6)$$

$$u = (m^T)^{-1} u, \quad \sigma(u) = Q\sigma, \quad \varepsilon(u) = (Q^T)^{-1} \varepsilon \quad (1.7)$$

В результате задача (1.1) – (1.3) преобразуется в задачу о деформации нового тела G , причем его упругие свойства описываются матрицей A , а внешние воздействия – формулами (1.6):

$$D(-\nabla_x)^T A D(\nabla_x) u(x) = f(x), \quad x \in G$$

$$D(n(x))^T A D(\nabla_x) u(x) = g(x), \quad x \in B_\sigma \quad (1.8)$$

$$u(x) = h(x), \quad x \in B_u \quad (1.9)$$

Упругие материалы с матрицами A и Λ называются *алгебраически эквивалентными* [2]. Как установлено в [2, 3], для любой матрицы A найдется преобразование m , подчиненное условию $\det m = 1$ и такое, что матрица $\Lambda = (\Lambda_{jk})$ из (1.5) соответствует ортотропному материалу с осью симметрии четвертого порядка, т.е.

$$A_{11} = A_{22}, \quad A_{31} = A_{32} = 0 \quad (1.10)$$

Кроме того, можно соблюсти условие $A_{11} \geq A_{12} + A_{33}$ [3].

Введенные алгебраические преобразования можно привлечь для изучения особенностей вблизи вершин трещин и угловых вырезов – замена координат (1.4) не влияет на показатели λ сингулярностей. В то же время направление и длина трещины-отрезка изменяются, однако такие энергетические характеристики, как упругая энергия и инвариантные интегралы, приобретают разве лишь постоянные множители. Это обстоятельство указывает на возможное сходство квазистатических процессов разрушения для алгебраически эквивалентных сред, и далее устанавливается, что вариационно-асимптотическая модель [4–6] этих процессов в ортотропных телах G и \bar{G} приводят к подобным решениям. Значения предельных нагрузок, вызывающих рост трещин, связывают посредством критических значений K_{1c} и K_{Ic} коэффициентов интенсивности напряжений (КИН), после чего каких-либо свободных констант для подгонки не остается. Заметим то, что вариационное неравенство, описывающее рост трещин, содержит разнообразные характеристики как самого тела с трещиной, так и наведенного в нем напряженного состояния, однако алгебраический пересчет этих характеристик оказывается согласованным с их позициями в математической постановке задачи разрушения.

Модели [5, 6] относятся к прямолинейному росту трещины, вызванному разрывной модой напряженного состояния, и поэтому детализированная проверка принципа со-

ответствия производится при условиях упругой и геометрической симметрии тел G и G . В принципе упругая и прочностная анизотропии тел независимы (см. [7, 8] и др.), т.е. распространение принципа соответствия на анизотропные тела требует предположений о связи их прочностных свойств посредством алгебраических преобразований. Если случилось, что такая связь имеет место, то из принципа соответствия выводится, например, условие прямолинейного развития трещины.

Отметим, что преобразования (1.4) и (1.5) – (1.7) приводят к перемещению мод и поэтому названное условие содержит линейную комбинацию КИН K_1 и K_2 и в случае произвольной анизотропии отличается от очевидного на первый взгляд равенства $K_2 = 0$.

2. Сингулярные составляющие напряженного состояния вблизи трещины. Для прогнозирования разрушения нужно знать характеристики напряженного состояния, как локальные, отвечающие вершинам трещины O^α ($\alpha = 1, 2$), так и глобальные, связанные с общей геометрией тела. Канонические определения этих характеристик требуют специальной нормировки степенных решений $X^{i,k}$, $Y^{i,k}$ модельной задачи в плоскости с полубесконечным разрезом

$$\begin{aligned} X^{i,k}(x^\alpha) &= r_\alpha^{k-1/2} \Phi^{i,k}(\varphi_\alpha) \quad (k = 1, 2, \dots) \\ Y^{i,k}(x^\alpha) &= r_\alpha^{-k+1/2} \Psi^{i,k}(\varphi_\alpha) \quad (\alpha, i = 1, 2) \end{aligned} \quad (2.1)$$

Здесь x^α и $(r_\alpha, \varphi_\alpha)$ – декартовы и полярные координаты, отнесенные к вершине O^α ; $r_\alpha = |x^\alpha|$, $\varphi_\alpha \in (-\pi, \pi)$. Нормировку энергетических решений $X^{i,k}$ приспособим к силовым критериям разрушения, что согласно [9, 10], выражается формулами

$$\sigma_{it}(X^{i,1}) = (2\pi r)^{-1/2} \delta_{i,1}, \quad \sigma_{il}(X^{i,1}) = (2\pi r)^{-1/2} \delta_{i,2} \quad (2.2)$$

$$\partial_i X^{i,k} = (k - 3/2) X^{i,k-1}, \quad \partial_l = l^T \nabla_x \quad (2.3)$$

Через t и l обозначены единичные векторы, нормальный и касательный к трещине. Нормировка сингулярных решений связывается с инвариантным интегралом (квадратичной антисимметрической формой)

$$q_\alpha(X, Y) = \int_{T_\alpha} \{X^T D(n)^T A \varepsilon(Y) - Y^T D(n)^T A \varepsilon(X)\} ds_x \quad (2.4)$$

Здесь T_α – произвольный контур, соединяющий берега трещины и охватывающий вершину O^α . Сингулярные решения можно подчинить условиям биортогональности [9, 10]:

$$q_\alpha(X^{i,k}, Y^{j,m}) = \delta_{i,j} \delta_{k,m} \quad (2.5)$$

Подчеркнем, что из (2.3), (2.5) и формулы $q_\alpha(\partial_i X, Y) = -q_\alpha(X, \partial_i Y)$ [11], выполняющейся для любых решений X и Y модельной задачи, вытекают равенства

$$\partial_i Y^{i,k-1} = -(k - 3/2) Y^{i,k} \quad (2.6)$$

Заметив, что производная вдоль трещины любого степенного решения остается степенным решением с уменьшенным на единицу показателем, имеем

$$\partial_i X^{i,1} = - \sum_{m=1}^2 P_{im} Y^{m,1} \quad (i = 1, 2) \quad (2.7)$$

Тождество (2.7) определяет 2×2 -матрицу P , которая является единственной характеристикой материала и направления трещины, возникающей в интегральных и дифференциальных соотношениях для степенных решений (2.1). Матрица P симметрическая и положительно определенная [11, 9]. Если объемные силы гладкие, а берега трещины свободны от напряжений, то для решения u задачи (1.1) – (1.3) справедливо асимптотическое представление вблизи вершины O^α :

$$u(X^\alpha) = s^\alpha + S^\alpha x^\alpha + \sum_{i=1}^2 \{K_i^\alpha r_\alpha^{1/2} \Phi^{1,i}(\varphi_\alpha) + k_i^\alpha r_\alpha^{3/2} \Phi^{2,i}(\varphi_\alpha)\} + O(r_\alpha^2)$$

Множители K_i^α – коэффициенты интенсивности напряжений (КИН), k_i^α – коэффициенты при младших сингулярностях напряжений (“младшие” КИН). Столбец s^α и 2×2 -матрица S^α входят в гладкую составляющую решения и при прямолинейном устойчивом развитии трещины не оказывают влияния на процесс разрушения.

Весовые функции $z^{i,\alpha}$ [12, 13] предназначены для вычисления КИН

$$K_i^\alpha = \int_G f^T z^{i,\alpha} dx + \int_{B_\sigma} g^T z^{i,\alpha} ds_x - \int_{B_u} h^T D(n)^T AD(\nabla_x) z^{i,\alpha} ds_x$$

Они являются неэнергетическими решениями однородной задачи (1.1) – (1.3) и допускают вблизи O^β ($\beta = 1, 2$) разложения

$$z^{i,\alpha}(x) = \delta_{\alpha,\beta} r_\beta^{-1/2} \Psi^{i,1}(\varphi_\beta) + a^{i,\alpha,\beta} + \sum_{m=1}^2 C_{\alpha\beta}^{im} r_\beta^{1/2} \Phi^{m,1}(\varphi_\beta) + O(r_\beta), \quad r_\beta \rightarrow 0 \quad (2.8)$$

Величины $C_{\alpha\beta}^{im} = C_{\alpha\beta}^{im}(G, A)$, интерпретируемые как КИН весовых функций, суть основные среди упоминавшихся в разд. 2 глобальных характеристик тела с трещиной. Верны равенства [9–11]:

$$C_{\alpha\beta}^{im} = C_{\beta\alpha}^{im} = C_{\alpha\beta}^{mi} \quad (2.9)$$

3. Преобразование сингулярных составляющих при замене координат. Переход к координатам x из (1.4) изменяет длины радиус-вектора r_α и касательного вектора l к трещине, а также производную вдоль трещины

$$\tilde{r}_\alpha = \mu_l r_\alpha, \quad l = \mu_l^{-1} ml, \quad \partial_l = \mu_l^{-1} \partial_l, \quad \mu_l = |ml| \quad (3.1)$$

Согласно (1.7) столбцы $(m^T)^{-1} X^{i,k}$ и $(m^T)^{-1} Y^{i,k}$ остаются степенными решениями модельной задачи, отвечающей трещине M и матрице жесткости A . Тем не менее, условия нормировки (2.2) – (2.7) могут быть нарушены и поэтому требуется корректировка преобразованных степенных решений. Как будет проверено ниже

$$q_\alpha((m^T)^{-1} X, (m^T)^{-1} Y) = d^{-1} q_\alpha(X, Y)$$

Таким образом, при умножении $X^{i,k}$ и $Y^{i,k}$ на $d^{-1/2}$ наследуются соотношения биортогональности (2.5). Обращаясь к формулам (1.7), видим, что

$$\begin{aligned} \sigma_{ii}(u) &= \mu_l^2 \sigma_{ii}(u), \quad \sigma_{ii}(u) = \mu_l \mu_l a(m, l) \sigma_{ii}(u) + \mu_l^2 b(m, l) \sigma_{ii}(u) \\ a(m, l) &= |ml|^{-2}, \quad b(m, l) = -|ml|^{-2} (ml)^T ml, \quad \mu_l = |(m^T)^{-1} l| = d^{-1} \mu_l \end{aligned} \quad (3.2)$$

Итак, алгебраические преобразования сохраняют условия (2.2), если положить

$$\begin{aligned} X^{1,1} &= (d\mu_i)^{1/2} \{ \mu_i^2 (m^T)^{-1} X^{1,1} + c(m, l) a(m, l) (m^T)^{-1} X^{2,1} \} \\ X^{2,1} &= (d\mu_i)^{1/2} (m^T)^{-1} X^{2,1}, \quad c(m, l) = \mu_i a(m, l)^{-1} b(m, l) \end{aligned} \quad (3.3)$$

Соответствующая перестройка нужна и для неэнергетических решений

$$\begin{aligned} Y^{1,1} &= d(d\mu_i)^{-1/2} \mu_i^{-2} (m^T)^{-1} Y^{1,1} \\ Y^{2,1} &= d(d\mu_i)^{-1/2} \{ a(m, l)^{-1} (m^T)^{-1} Y^{2,1} - c(m, l) \mu_i^{-2} (m^T)^{-1} Y^{1,1} \} \end{aligned} \quad (3.4)$$

При этом для $m = n = 1$ и $i, j = 1, 2$ верны аналогичные (2.5) равенства

$$q_\alpha(X^{i,k}, Y^{j,m}) = \delta_{i,j} \delta_{k,m} \quad (3.5)$$

Сохранение связей (2.3) и (2.6) позволяет построить остальные степенные решения $X^{i,k}$, $Y^{i,k}$, подчиненные (3.5). Наконец, соотношение (2.7), записанное для новых решений, определяет новую матрицу P , элементы которой вычисляются по формулам

$$\begin{aligned} P_{11} &= \mu_i^4 P_{11} + 2c(m, l) \mu_i^2 a(m, l) P_{12} + c(m, l)^2 a(m, l)^2 P_{22} \\ P_{12} &= P_{21} = \mu_i^2 a(m, l) P_{12} + c(m, l) a(m, l)^2 P_{22}, \quad P_{22} = a(m, l)^2 P_{22} \end{aligned} \quad (3.6)$$

Заметим, что матрица P сохраняет симметричность и положительную определенность (впрочем, это следует также из общих соображений [9]).

В согласии с (3.3) КИН, обычные K_i^α и младшие k_i^α , пересчитываются следующим образом:

$$\begin{aligned} K_1^\alpha &= (d\mu_i)^{-1/2} \mu_i^{-2} K_1^\alpha, \quad K_2^\alpha = (d\mu_i)^{-1/2} \{ a(m, l)^{-1} K_2^\alpha - c(m, l) \mu_i^{-2} K_1^\alpha \} \\ k_1^\alpha &= (d\mu_i)^{-3/2} \mu_i^{-2} k_1^\alpha, \quad k_2^\alpha = (d\mu_i)^{-3/2} \{ a(m, l)^{-1} k_2^\alpha - c(m, l) \mu_i^{-2} k_1^\alpha \} \end{aligned} \quad (3.7)$$

Наконец, обратимся к весовым функциям. При учете соотношений (3.4) и (1.7) положим

$$\begin{aligned} z^{1,\alpha} &= d(d\mu_i)^{-1/2} \mu_i^{-2} (m^T)^{-1} z^{1,\alpha} \\ z^{2,\alpha} &= d(d\mu_i)^{-1/2} \{ a(m, l)^{-1} (m^T)^{-1} z^{2,\alpha} - c(m, l) \mu_i^{-2} (m^T)^{-1} z^{1,\alpha} \} \end{aligned} \quad (3.8)$$

Величины $C_{\alpha\beta}^{im}$ из подобных (2.8) формул для $z^{i,\alpha}$ имеют вид

$$\begin{aligned} C_{\alpha\beta}^{11} &= \mu_i^{-4} \mu_l^{-1} C_{\alpha\beta}^{11} \\ C_{\alpha\beta}^{12} &= C_{\alpha\beta}^{21} = \mu_i^{-2} a(m, l)^{-1} \mu_l^{-1/2} C_{\alpha\beta}^{12} - c(m, l) \mu_i^{-4} \mu_l^{-1} C_{\alpha\beta}^{11} \\ C_{\alpha\beta}^{22} &= a(m, l)^{-2} \mu_l^{-1} C_{\alpha\beta}^{22} - 2c(m, l) \mu_i^{-2} \mu_l^{-1} a(m, l)^{-1} C_{\alpha\beta}^{12} + c(m, l)^2 \mu_i^{-4} \mu_l^{-1} C_{\alpha\beta}^{11} \end{aligned} \quad (3.9)$$

Подчеркнем, что свойства симметрии (2.9) для коэффициентов (3.9), обеспеченные нормировкой степенных решений $X^{i,k}$ и $Y^{i,k}$, вытекают также из аналогичных свойств коэффициентов $C_{\alpha\beta}^{im}$ в (2.8).

4. Вариационно-асимптотическая модель квазистатического роста трещины. На основе вариационного подхода к задачам механики разрушения [14, 15] в [4–6] были предложены асимптотические модели развития семейства трещин. В рамках силового критерия Ирвина опишем модель для одиночной трещины M , учитывая взаимодействие ее вершин. Постановки [5, 6] относятся к трещинам нормального разрыва, сохраняющим прямолинейность при развитии. Поэтому предположим, что ось x_1 , направленная вдоль M , является осью симметрии, как геометрической, так и упругой. При этом $l = (1, 0)^T$, $t = (0, 1)^T$ и $A_{13} = A_{23} = 0$. Пусть $B_\mu = \emptyset$ и к внешней границе ∂G_0 тела $G = G_0 \setminus M$ приложена симметричная нагрузка

$$p^\tau = p^0 + \tau p' \quad (4.1)$$

Здесь τ – времениподобный параметр нагружения; объемные силы отсутствуют и берега трещины M_\pm считаются свободными. Для КИН, отвечающих начальному положению трещины и нагрузке (4.1), справедливы формулы

$$K_1^\alpha = K_1^{\alpha 0} + \tau K_1^{\alpha 1}, \quad k_1^\alpha = k_1^{\alpha 0} + \tau k_1^{\alpha 1}, \quad K_2^\alpha = k_2^\alpha = 0$$

Трещина предполагается раскрытой, т.е., в частности, $K_1^\alpha > 0$ при $\tau \in [0, \tau_0]$. Пусть $M(\tau)$ – трещина в момент τ и $h_\alpha(\tau)$ – смещение вершин $Q^\alpha(\tau)$ относительно начального положения $O^\alpha = O^\alpha(0)$. Асимптотические формулы, полученные в [9, 10], приводят к такому выражению для КИН $K_1^\alpha(\tau)$ в вершине $O^\alpha(\tau)$ при нагрузке $p(\tau)$:

$$K_1^\alpha(\tau) = K_1^{\alpha 0} + \tau K_1^{\alpha 1} + 2^{-1} h_\alpha(\tau) k_1^{\alpha 0} + P_{11} \sum_{\beta} C_{\alpha\beta}^{11} K_1^{\beta 0} + O(\tau^2 + h_1(\tau)^2 + h_2(\tau)^2)$$

Применим критерий Ирвина в его апостериорной формулировке, т.е. в каждый момент τ рассматривая как неподвижные, так и смещающиеся вершины:

$$h_\alpha(\tau) \geq 0$$

$$h_\alpha(\tau) = 0 \Rightarrow K_1^\alpha(\tau) \leq K_{1c} \quad (4.2)$$

$$h_\alpha(\tau) > 0 \Rightarrow K_1^\alpha(\tau) = K_{1c}$$

Первое из условий означает, что трещина не может зарастать, а второе (третье) требует, чтобы в неподвижной (смещающейся) вершине КИН не превосходил критического значения K_{1c} (был равен K_{1c}). Последнее равенство вытекает из невозможности роста трещины в случае $K_1^\alpha(\tau) < K_{1c}$. Как обычно (см. [15, 4–6] и др.), эти соотношения преобразуем в вариационную задачу: требуется найти столбец

$$H(\tau) = (h_1(\tau) K_{1c}^{-1} K_1^{10}, h_2(\tau) K_{1c}^{-1} K_1^{20})^T \in (\bar{\mathbf{R}}_+)^2 \quad (4.3)$$

удовлетворяющий при всех пробных столбцах X неравенству

$$P_{11} \langle C' H(\tau), H(\tau) - X \rangle + \langle N H(\tau), H(\tau) - X \rangle \geq \langle F(\tau), H(\tau) - X \rangle \forall X \in (\bar{\mathbf{R}}_+)^2 \quad (4.4)$$

Поясним обозначения. Включение (4.3) означает, что обе компоненты столбца $H(\tau)$ неотрицательны; P_{11} – элемент матрицы P , фигурирующей в (2.7); $C' = (C_{\alpha\beta}^{11})$ – симме-

трическая 2×2 -матрица, составленная из коэффициентов в разложении (2.8) весовых функций z^1, α ; N – диагональная матрица размером 2×2 и $F(\tau)$ – столбец:

$$N_{\alpha\alpha} = (2K_1^{\alpha 0})^{-1} k_1^{\alpha 0}, \quad N_{12} = N_{21} = 0, \quad F_{\alpha}(\tau) = 1 - K_{1c}^{-1}(K_1^{\alpha 0} + \tau K_1^{\alpha 1})$$

Исследование вариационного неравенства (4.4) и истолкование его решений приведены в [5, 6]. В случае устойчивого квазистатического роста решение (4.3) является единственным и допускает оценку $|H(\tau)| \leq \text{const}|F(\tau)|$, т.е. оказывается малым при малых τ ; здесь $z_{\pm} = 2^{-1}(|z| \pm z)$.

Замена (1.4) с диагональной матрицей $m = \text{diag} \{m_i, m_i\}$ сохраняет геометрическую и упругую симметрии тела $G = G_0 \setminus M$ с матрицей жесткости A (см. (1.5)). Пусть K_{1c} – критический КИН для материала, заполняющего G , и $\kappa = K_{1c}^{\alpha 1}/K_{1c}^{\alpha 0}$. Нормировав нагрузку, приложенную к поверхности ∂G_0 и полученную из (4.1) согласно (1.6), находим, что в силу (3.7) и (3.8):

$$p^{\tau} = \kappa m_i m_i^{-3/2} \mu^{-1} m p^{\tau} \tag{4.5}$$

$$K_1^{\alpha 0} = \kappa K_1^{\alpha 0}, \quad K_1^{\alpha 1} = \kappa K_1^{\alpha 1}, \quad k_1^{\alpha 0} = \kappa m_i^{-1} k_1^{\alpha 0}$$

Поскольку величина $b(m, l)$ из (3.2) оказывается нулевой благодаря строению матрицы m (векторы ml и ml ортогональны), соотношения (3.6) и (3.9) упрощаются,

$$P_{11} = m_i^{-4} P_{11}, \quad C' = m_i^4 m_i^{-1} C' \tag{4.6}$$

Формулы (4.5) и (4.6) позволяют сделать алгебраические преобразования в вариационном неравенстве (4.4). Сократив появляющийся общий множитель m_i^{-1} , получаем

$$P_{11} \langle C' H(\tau), H(\tau) - X \rangle + \langle NH(\tau), H(\tau) - X \rangle \geq \langle F(\tau), H(\tau) - X \rangle \quad \forall X \in (\bar{R}_+)^2$$

$$N_{\alpha\alpha} = m_i^{-1} N_{\alpha\alpha}, \quad N_{12} = N_{21} = 0, \quad F_{\alpha}(\tau) = 1 - K_{1c}^{-1}(K_1^{\alpha 0} + \tau K_1^{\alpha 1})$$

$$H(\tau) = m_i H(\tau)$$

5. Принципы соответствия. В п. 4 обнаружена тождественность двух вариационных неравенств: полученного алгебраическими преобразованиями из (4.4) и написанного на основе аналогичных (4.2) соотношений

$$h_{\alpha}(\tau) \geq 0$$

$$h_{\alpha}(\tau) = 0 \Rightarrow K_1^{\alpha}(\tau) \leq K_{1c}$$

$$h_{\alpha}(\tau) > 0 \Rightarrow K_1^{\alpha}(\tau) = K_{1c}$$

Это наблюдение обеспечивает следующий принцип подобия процессов квазистатического роста трещин вдоль главных осей ортотропии: в алгебраически эквивалентных телах G и G , связанных аффинным преобразованием m и нагруженных усилиями (4.1) и (4.5) соответственно, отношения длин появляющихся отростков трещины $M(\tau)$ и $M(\tau)$ совпадает с относительным удлинением m_i^{-1} трещины M при преобразовании m . Ины-

ми словами, в любой (малый) момент τ тела $G_0 \setminus M(\tau)$ и $G_0 \setminus M(\tau)$ подобны, причем коэффициент подобия m_1^{-1} не зависит от τ .

Наложенные условия геометрической и упругой симметрии фиксируют направление развития трещины и, тем самым, исключают из рассмотрения анизотропию прочностных свойств тел G и G . Вообще говоря, никаких априорных связей между прочностными и упругими свойствами сред нет (ср. с [7, 8] и др.). Таким образом, при рассмотрении произвольных тел требуется еще одно допущение: при любом направлении развития трещины M в теле G его прочностные характеристики пропорциональны с постоянным коэффициентом к прочностным характеристикам тела G с трещиной M , полученной из M преобразованием (1.4). В этом случае логично считать, что квазистатические процессы развития трещин протекают подобно. Подчеркнем, что сам факт подобия доказан строго лишь в условиях симметрии.

Пусть G – анизотропное тело, алгебраически эквивалентное телу G с изотропными прочностными свойствами. Трещина M растет прямолинейно в случае $K_2 = 0$. Согласно формулам (3.7) последнее равенство преобразуется к виду

$$K_2 = a(m, l)c(m, l)\mu_t^{-2}K_1 \quad (5.1)$$

Формула (5.1) представляет собой условие прямолинейного роста трещины M в теле G .

Обнаруженное соответствие существенно использует элементарный факт: замена координат (1.4) сохраняет угол 2π при вершинах трещины. Аналогичное преобразование клина $G = \{x : r > 0, \varphi \in (a_0 - a, a_0 + a)\}$ изменяет как направление a_0 биссектрисы, так и полураствор угла a . Тем не менее, инвариантными остаются показатели λ и p степенно-логарифмических решений однородной задачи в клине G

$$r^\lambda \sum_{k=0}^{p-1} \frac{1}{k!} (\log r)^k \chi^{p-k}(\varphi)$$

Иными словами, показатели сингулярностей напряжений для алгебраически эквивалентных сред в вершинах клинов G и $G = mG$, связанных преобразованием (1.4), оказываются одинаковыми. Поскольку однородные условия (1.2) и (1.3) преобразуются соответственно в однородные условия (1.8) и (1.9), сказанное верно для четырех краевых задач, нумеруемых индексами $i, j = 0, 1$, причем 0 отвечает зажатой, а 1 – свободной стороне. Пусть, например, $\lambda_{ij}(a_0, a, A)$ – показатель с наименьшей положительной вещественной частью для клина G с одной из четырех групп краевых условий на сторонах. Разность $1 - \lambda_{ij}(a_0, a, A)$ указывает порядок наибольшей сингулярности напряжений в вершине клина. Переход к клину $G = mG$ с атрибутами a_0, a и матрицей жесткости A , найденной согласно (1.5), сохраняет этот показатель для всех групп условий:

$$\lambda_{ij}(a_0, a, A) = \lambda_{ij}(a_0, a, A) \quad (i, j = 0, 1)$$

Таким образом, если известны зависимости $\lambda_{ij}(a_0, a, A)$ от a_0 и a для всех четырех задач в G , то для нахождения четырех показателей $\lambda_{ij}(a_0, a, A)$ ($i, j = 0, 1$) достаточно знать лишь один из них, а остальные три можно восстановить по относительному расположению графиков $\lambda_{ij}(a_0, a, A)$.

5.1. *Канонические упругие среды.* Свойства аффинных преобразований, установленные в [2, 3], разбивают упругие среды на классы алгебраически эквивалентных. По доказанному в [2, 3] любая среда принадлежит классу, порожденному трехпараметрическим семейством ортотропных матриц жесткости с дополнительными свойствами (1.10). Класс эквивалентности, включающий изотропные среды (семейство, параметризуемое, например, модулем Юнга E и коэффициентом Пуассона ν) содержит

некоторые из ортотропных матриц. Так, преобразование (1.4) с диагональной матрицей $m = \text{diag} \{ \rho, \rho^{-1} \}$ переводит изотропную среду в ортотропную

$$A = [1 - \nu_{12}\nu_{21}]^{-1} \begin{vmatrix} E_1 & \nu_{21}E_1 & 0 \\ \nu_{12}E_2 & E_2 & 0 \\ 0 & 0 & G_{12}(1 - \nu_{12}\nu_{21}) \end{vmatrix} \quad (5.2)$$

$$E_1 = \rho^4 E, \quad E_2 = \rho^{-4} E, \quad \nu_{12} = \rho^4 \nu, \quad \nu_{21} = \rho^{-4} \nu, \quad G_{12} = G$$

При этом, помимо обычной связи $\nu_{21}E_1 = \nu_{12}E_2$, модули Юнга E_1, E_2 , коэффициенты Пуассона $\nu_{12}\nu_{21}$ и модуль сдвига G_{12} подчинены соотношению

$$G_{12} = [2(1 + (\nu_{12}\nu_{21})^{1/2})]^{-1} (E_1 E_2)^{1/2}$$

Последнее требование не выполняется, в частности, для ортотропного тела, у которого матрица жесткости $A = E \text{diag} \{ 1, 1, 1 \}$ пропорциональна единичной.

5.2. *Одноосное растяжение плоскости с трещиной.* Пусть изотропная плоскость с трещиной $G = \mathbf{R}^2 \setminus M$ находится под действием растягивающих усилий p в направлении оси Ox_2 ; трещина M имеет длину $2a$ и составляет угол $\alpha \in [0; \pi/2]$ с той же осью. Коэффициенты интенсивности имеют вид [16]:

$$K_1(\alpha) = p\sqrt{\pi a} \sin^2 \alpha, \quad K_2(\alpha) = p\sqrt{\pi a} \sin \alpha \cos \alpha.$$

Сделаем преобразование $m = \text{diag} \{ \rho, \rho^{-1} \}$ и получим ортотропную плоскость с матрицей (5.2), причем длина a трещины M и угол β с осью Ox_2 равны

$$a = \mu_1 a, \quad \beta = \text{arctg}[\rho^2 \text{tg} \alpha]$$

Здесь μ_1 из (3.1). Рассчитывая коэффициенты интенсивности $K_1(\beta)$ и $K_2(\beta)$ по формулам (3.7), получаем

$$K_1(\beta) = p\sqrt{\pi a} \rho^{-3} (\rho^4 + \text{tg}^2 \beta)^{3/2} \cos^3 \beta$$

$$K_2(\beta) = p\sqrt{\pi a} \rho^3 (\rho^4 + \text{tg}^2 \beta)^{-3/2} \{ (1 + \text{tg}^2 \beta) \sin \beta + \rho^{-1} (1 - \rho^{-4}) (\rho^4 + \text{tg}^2 \beta)^{1/2} \text{tg} \beta \sin^2 \beta \}$$

5.3. *Сильно выраженная анизотропия.* В [17, 18] рассматривались ортотропные тела с матрицей жесткости, содержащей большой параметр $t = E_2/E_1 \gg 1$:

$$A = \begin{vmatrix} a & b & 0 \\ b & at & 0 \\ 0 & 0 & c \end{vmatrix}$$

Предложенная в этих работах процедура построения асимптотик по малому параметру $1/t$ во многом напоминает стандартный асимптотический анализ задачи о тонкой балке. Аналогия становится очевидной после применения преобразования (1.4) с матрицей $m = \text{diag} \{ 1, t^{-1/4} \}$. В самом деле, прямоугольник $(-l_1, l_1) \times (-l_2, l_2)$ с соизмеримыми сторонами превращается в тонкий (относительная толщина составляет $t^{-1/4} l_2$); а матрица жесткости принимает вид

$$A(t) = \begin{vmatrix} a & bt^{-1/2} & 0 \\ bt^{-1/2} & a & 0 \\ 0 & 0 & ct^{-1/2} \end{vmatrix} \quad (5.3)$$

При $t \rightarrow +\infty$ матрица (5.3) вырождается, однако, как известно (см. [19–22] и др.), ее элемент $A_{33}(t) = ct^{-1/2} \rightarrow 0$ не участвует в формировании однородных уравнений деформации тонкой балки, и поэтому после описанных алгебраических преобразований результаты [17, 18] можно получить классическими методами.

6. Инвариантные интегралы. Как следует из формул (1.4), (1.5) и (1.7), упругие энергии, запасенные телами G и \mathbf{G} , связаны равенством

$$W = 2^{-1} \int_G \varepsilon(u)^T A \varepsilon(u) dx = 2^{-1} d \int_{\mathbf{G}} \varepsilon(\mathbf{u})^T A \varepsilon(\mathbf{u}) dx = dW$$

Такая же связь имеется для работ внешних сил и потенциальных энергий деформаций. Более того, в случае отсутствия массовых сил в теле и усилий на берегах трещины инвариантные интегралы $J(u, T_\alpha)$ и $\mathbf{J}(\mathbf{u}, \mathbf{T}_\alpha)$, выражающие скорость высвобождения энергии при продвижении трещины, удовлетворяют соотношению

$$J(u, T_\alpha) = d\mu_l \mathbf{J}(\mathbf{u}, \mathbf{T}_\alpha) \tag{6.1}$$

$$J(u, T_\alpha) = \int_{T_\alpha} \{n^T l \varepsilon(u)^T A \varepsilon(u) - (\partial_l u)^T D(n)^T A \varepsilon(u)\} ds_x$$

Здесь T_α – тот же, что и в (2.4), контур, соединяющий берега M_\pm трещины и охватывающий ее вершину Q^α , а $\mathbf{T}_\alpha = mT_\alpha$ – преобразованный контур (разумеется, равенство (6.1) выполняется при любом выборе T_α и \mathbf{T}_α). Поскольку $2J(u, T_\alpha) = q_\alpha(\partial\mu, u)$ [11], равенство (6.1) обеспечивается аналогичным свойством формы q из (2.4):

$$q_\alpha(X, Y) = dq_\alpha(\mathbf{X}, \mathbf{Y}) \tag{6.2}$$

Дополнительный множитель μ_l в (6.1) возникает из-за преобразования (3.1) производной ∂_l . Для доказательства формулы (6.2) переходим к интегрированию по области R_α , ограниченной контуром T_α и участниками берегов M_\pm , производим алгебраические замены в двумерном интеграле, а затем возвращаемся к интегрированию по дуге T_α . Пусть χ – срезающая функция, равная единице около T_α и нулю в окрестности точки O^α , т.е. $q_\alpha(\chi X, \chi Y) = q_\alpha(X, Y)$. Воспользуемся алгебраическим тождеством

$$X^T D(n)^T = n^T D(X)^T$$

В результате получаем

$$q_\alpha(X, Y) = \int_{T_\alpha} \{n^T D(\chi X)^T A \varepsilon(\chi Y) - n^T D(\chi Y)^T A \varepsilon(\chi X)\} ds_x =$$

$$= \int_{R_\alpha} \nabla_x^T \{D(\chi X)^T A \varepsilon(\chi Y) - D(\chi Y)^T A \varepsilon(\chi X)\} dx =$$

$$= d \int_{R_\alpha} \nabla_x^T \{D(\chi X)^T A \varepsilon(\chi Y) - D(\chi Y)^T A \varepsilon(\chi X)\} dx$$

Повторяя выкладки в обратном порядке, преобразуем последний интеграл в выражение $q_\alpha(\mathbf{X}, \mathbf{Y})$.

Работа выполнена при финансовой поддержке Российского фонда фундаментальных исследований (грант 00-01-00455) и Французско-русского центра по прикладной математике и информатике им. А.М. Ляпунова (проект 00-01).

СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ

1. Лехницкий С.Г. Теория упругости анизотропного тела. М.: Наука, 1977. 416 с.
2. Алфутова Н.Б., Мовчан А.Б., Назаров С.А. Алгебраическая эквивалентность плоских задач для ортотропных и анизотропных сред // Вестн. ЛГУ. Сер. 1. 1991. Вып. 3. № 15. С. 64–68.
3. Куликов А.А., Назаров С.А., Нарбут М.А. Аффинные преобразования в плоской задаче анизотропной теории упругости // Вестн. СПбГУ. Сер. 1. 2000. Вып. 2. № 8. С. 91–95.
4. Назаров С.А. Вывод вариационного неравенства для формы малого приращения трещины отрыва // Изв. АН СССР. МТТ. 1989. № 2. С. 152–160.
5. Назаров С.А. Взаимодействие трещин при хрупком разрушении. Силовой и энергетический подходы // ПММ. 2000. Т. 64. Вып. 3. С. 484–496.
6. Аргатов И.И., Назаров С.А. Сравнение критериев Гриффитса и Ирвина для несимметрично растущей трещины в плоскости // Физ.-хим. механика материалов. 2000. Т. 36. № 4. С. 77–82.
7. Партон В.З., Морозов Е.М. Механика упруго-пластического разрушения. М.: Наука, 1974. 416 с.
8. Черепанов Г.П. Механика хрупкого разрушения. М.: Наука, 1974. 640 с.
9. Назаров С.А. Трещина на стыке анизотропных тел. Сингулярности напряжений и инвариантные интегралы // ПММ. 1998. Т. 62. Вып. 3. С. 489–502.
10. Назаров С.А., Полякова О.Р. Критерии разрушения, асимптотические условия в вершинах трещин и самосопряженные решения оператора Ламе // Труды моск. матем. об-ва. 1996. Т. 57. С. 16–75.
11. Назаров С.А. Весовые функции и инвариантные интегралы // Вычислительная механика деформируемого твердого тела. 1990. Вып. 1. С. 17–31.
12. Vieckner H.F. A novel principle for the computation of stress intensity factor // ZAMM. 1970. V. 50. № 9. P. 529–546.
13. Мазья В.Г., Пламеневский Б.А. О коэффициентах в асимптотике решений эллиптических краевых задач в областях с коническими точками // Math. Nachr. 1977. Bd. 76. S. 29–60.
14. Морозов Е.М. Вариационный принцип в механике разрушений // ДАН СССР. 1969. Т. 184. № 6. С. 1308–1311.
15. Nemat-Nasser S., Sumi Y., Keer L.M. Unstable growth of tension cracks in brittle solids: Stable and unstable bifurcations, sharp-through and imperfection sensitivity // Int. J. Solids and Structures. 1980. V. 16. № 11. P. 1017–1033.
16. Седов Л.И. Механика сплошной среды. Т. 2. // М.: Наука, 1976. 573 с.
17. Боган Ю.А. Асимптотическое поведение краевых задач для упругого кольца, армированного очень жесткими волокнами // ПМТФ. 1980. № 6. С. 118–122.
18. Боган Ю.А. Некоторые вариационные задачи с малым параметром в теории упругости // ПММ. 1985. Т. 49. Вып. 4. С. 604–607.
19. Лехницкий С.Г. Анизотропные пластинки. М.: Гостехиздат, 1957. 463 с.
20. Амбарцумян С.А. Теория анизотропных пластин: Прочность, устойчивость и колебания. М.: Наука, 1987. С. 360.
21. Шойхет Б.А. Об асимптотически точных уравнениях тонких плит сложной структуры // ПММ. 1973. Т. 37. Вып. 5. С. 914–924.
22. Назаров С.А. Асимптотический анализ произвольно анизотропной пластины переменной толщины (пологой оболочки) // Мат. сб. 2000. Т. 191. № 7. С. 129–159.

С.-Петербург

Поступила в редакцию
23.07.2001