

Решение линейных и нелинейных пространственных задач механики разрушения на основе полуаналитического метода конечных элементов. Сообщение 2. Методика определения инвариантного J -интеграла в дискретных моделях метода конечных элементов

В. А. Баженов, А. И. Гуляр, С. О. Пискунов, А. С. Сахаров, А. А. Шкрыль, Ю. В. Максимюк

Киевский национальный университет строительства и архитектуры, Киев, Украина

Реализована новая методика вычисления J -интеграла для дискретных моделей метода конечных элементов, основанная на использовании величин узловых реакций и перемещений. Приведены теоретические обоснования и практические результаты, подтверждающие инвариантность получаемых с использованием этой методики значений J -интеграла для случая трещин нормального отрыва и смешанного разрушения. Решена задача об упругопластическом деформировании компактного образца в пространственной постановке.

Ключевые слова: механика разрушения, инвариантный J -интеграл, контур интегрирования, метод конечных элементов, линейная и нелинейная задачи.

Ранее [1] было проведено исследование достоверности результатов вычисления J -интеграла для дискретных моделей метода конечных элементов (МКЭ) на основе традиционного подхода к величинам напряжений и градиентам перемещений. Полученные данные свидетельствуют, что такая методика обеспечивает более высокую эффективность вычисления J -интеграла, в частности, по сравнению с методом эквивалентного объемного интегрирования [2]. Однако при вычислении J -интеграла в призматическом теле с боковым надрезом как при упругом, так и при упругопластическом деформировании обнаружена существенная зависимость результатов от размеров контура интегрирования. При использовании одинаковых конечноэлементных моделей погрешности вычисления J -интеграла при упругопластическом деформировании оказались вдвое большими, чем при упругом, а для достижения достоверности результатов в обоих случаях требуется значительное сгущение конечноэлементной сетки. Кроме того, предлагаемые в работах других авторов реализации традиционного подхода в задачах смешанного разрушения приводят к дополнительным вычислительным затратам. Поэтому вопрос создания новой эффективной методики вычисления J -интеграла для дискретных моделей МКЭ, обеспечивающей его инвариантность, является актуальным.

Рассмотрим замкнутый контур в общем случае произвольной формы, построенный на дискретной модели полуаналитического метода конечных элементов (ПМКЭ) для тела с продольной трещиной. Контур представляет собой поперечное сечение объема, выбранного в окрестности точки фронта трещины для вычисления J -интеграла [1], проходит через середины конечных

элементов (КЭ) в направлении оси x^1 и по границам КЭ параллельно оси x^2 (рис. 1). Такой замкнутый контур может быть расположен в произвольном месте дискретной модели, в предельном случае одна из его сторон, параллельных оси x^2 , может совпадать с одним из берегов (поверхностей) трещины.

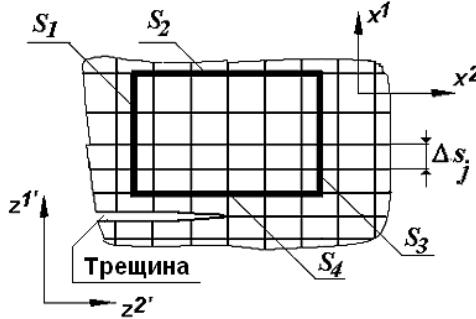


Рис. 1. Контуры интегрирования в поперечном сечении дискретной модели ПМКЭ для тела с продольной трещиной.

J -интеграл по указанному контуру может быть представлен в виде

$$J = \int_S (Wn_t - n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'l'} t^{l'}) dS. \quad (1)$$

После развертывания произведения во втором слагаемом по индексу l' ($t^{l'} = 0, t^{2'} = 1, t^{3'} = 0$) с учетом значений проекций нормали n_t на ось $z^{2'}$ на характерных участках контура $S_1 - S_4$ ($n_t|_{S_1} = -1, n_t|_{S_3} = 1, n_t|_{S_2} = n_t|_{S_4} = 0$) покомпонентное представление J -интеграла таково:

$$\begin{aligned} J = & \int_{S_3} WdS_3 - \int_{S_1} WdS_1 - \int_{S_1} n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} dS_1 - \int_{S_2} n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} dS_2 - \\ & - \int_{S_3} n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} dS_3 - \int_{S_4} n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} dS_4. \end{aligned} \quad (2)$$

С учетом конечноэлементной дискретизации контура получим

$$\begin{aligned} J = & \sum_{j=1}^{N_3} (W\Delta s)_j - \sum_{j=1}^{N_1} (W\Delta s)_j - \sum_{j=1}^{N_1} (n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} \Delta s)_j - \\ & - \sum_{j=1}^{N_2} (n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} \Delta s)_j - \sum_{j=1}^{N_3} (n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} \Delta s)_j - \sum_{j=1}^{N_4} (n_i \sigma^{ik'} \zeta_{k'2'} \Delta s)_j, \end{aligned} \quad (3)$$

где N_1, N_2, N_3, N_4 – количество КЭ, Δs_j – длина отрезка контура в пределах j -го КЭ на участках контура S_1, S_2, S_3, S_4 (рис. 1).

Величина энергии деформирования КЭ W , вычисленная вдоль обозначенного на рис. 1 отрезка контура Δs_j , будет

$$(W\Delta s)_j = -\frac{1}{2(\Delta z^{2'})} \{u\}_j^T \{R\}_j, \quad (4)$$

где $\{u\}_j = \{(u_{k'})_i\}$, $\{R\}_j = \{(R_{k'})_i\}$ – векторы перемещений и узловых реакций j -го КЭ, компоненты которых показаны на рис. 2; i – номера узлов в пределах КЭ, $i=1, 2, 3, 4$; k' – направления осей базисной системы координат $z^{k'}$.



Рис. 2. Отрезок контура интегрирования в пределах j -го КЭ.

Усредненные величины узловых реакций, действующих вдоль сторон $2-4$ и $1-3$ КЭ, с использованием напряжений могут быть представлены так:

$$R_{2-4}^{k'} = n_i \sigma^{ik'} \frac{\Delta s}{2}, \quad R_{1-3}^{k'} = n_i \sigma^{ik'} \frac{\Delta s}{2},$$

а с использованием узловых реакций КЭ:

$$R_{2-4}^{k'} = \frac{(R^{k'})_2 + (R^{k'})_4}{2}, \quad R_{1-3}^{k'} = \frac{(R^{k'})_1 + (R^{k'})_3}{2}.$$

Аналогично могут быть записаны величины градиентов перемещений КЭ:

$$\zeta_{k'2'}^{2-4} = \frac{(u_{k'})_4 - (u_{k'})_2}{\Delta z^{2'}}, \quad \zeta_{k'2'}^{1-3} = \frac{(u_{k'})_3 - (u_{k'})_1}{\Delta z^{2'}}.$$

С учетом этого и формулы (3) выражения для контурного интеграла (2) приобретут вид

$$\begin{aligned}
 J = & \sum_{j=1}^{N_3} \frac{\{u\}_j^T \{R\}_j}{2(\Delta z^{2'})_j} - \sum_{j=1}^{N_1} \frac{\{u\}_j^T \{R\}_j}{2(\Delta z^{2'})_j} - \\
 & - \sum_{j=1}^{N_1} \left(R^{k'} \frac{(\{u_{k'}\}_3 + \{u_{k'}\}_4) - (\{u_{k'}\}_1 + \{u_{k'}\}_2)}{2\Delta z^{2'}} \right)_j - \sum_{j=1}^{N_2} \left(R^{k'} \frac{\{u_{k'}\}_4 - \{u_{k'}\}_2}{2\Delta z^{2'}} \right)_j - \\
 & - \sum_{j=1}^{N_3} \left(R^{k'} \frac{(\{u_{k'}\}_3 + \{u_{k'}\}_4) - (\{u_{k'}\}_1 + \{u_{k'}\}_2)}{2\Delta z^{2'}} \right)_j - \sum_{j=1}^{N_4} \left(R^{k'} \frac{\{u_{k'}\}_4 - \{u_{k'}\}_2}{2\Delta z^{2'}} \right)_j. \quad (5)
 \end{aligned}$$

Таким образом, контурный интеграл (1) может быть представлен с использованием величин узловых реакций и перемещений.

Для частного случая регулярной в направлении $z^{2'}$ конечноэлементной сетки в предположении линейно-упругого деформирования тела может быть доказано равенство нулю величины J -интеграла при его вычислении по контуру, который охватывает вершину трещины. С этой целью рассмотрим подобласти I и II (рис. 3), которые смешены относительно контура на $\pm \Delta z^{2'}/2$, где $\Delta z^{2'}$ – шаг конечноэлементной сетки в направлении $z^{2'}$. Каждая область содержит N узлов ($1, 2, 3, \dots, N-1, N$, рис. 3).

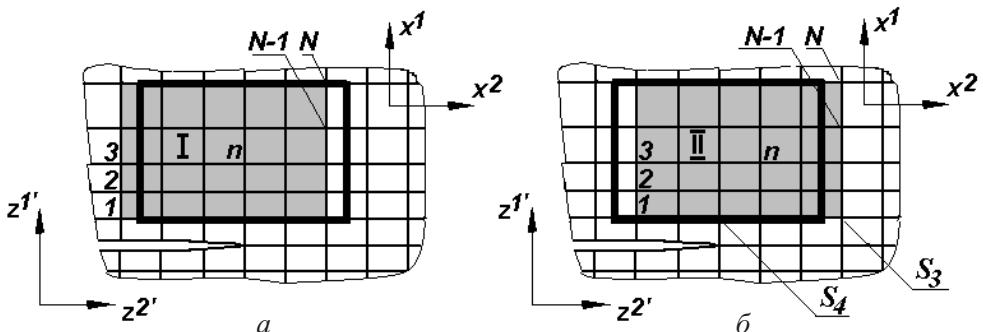


Рис. 3. Подобласти для вычисления J -интеграла в дискретной модели ПМКЭ тела с продольной трещиной.

Векторы перемещений и узловых реакций подобластей I и II обозначим $\{u\}_I$, $\{R\}_I$ и $\{u\}_{II}$, $\{R\}_{II}$ соответственно. Каждый из этих векторов содержит $3N$ компонент, представляющих собой значения перемещений или узловых реакций по трем направлениям соответственно. Например,

$$\{u\}_I^T =$$

$$= \{(u_{1'})_1 \ (u_{2'})_1 \ (u_{3'})_1 \ \dots \ (u_{k'})_n \ \dots \ (u_{3'})_{N-1} \ (u_{1'})_N \ (u_{2'})_N \ (u_{3'})_N\},$$

где $k' = 1, 2, 3$, как и в предыдущем случае, обозначают направление перемещения, $n = 1, 2, \dots, N$ – номера узлов в пределах каждой из подобластей.

Векторы $\{u\}_{II}$, $\{R\}_I$, $\{R\}_{II}$ имеют аналогичную структуру.

Для доказательства равенства нулю дискретного аналога J -интеграла (5) определим изменение энергии деформирования объема материала, заключенного в пределах подобласти I при ее смещении на $\Delta z^{2'}$. Согласно теореме Клапейрона, эта величина может быть представлена как разность работ узловых реакций на соответствующих перемещениях:

$$\frac{\Delta W}{\Delta z^{2'}} = \frac{1}{\Delta z^{2'}} \left(\frac{1}{2} \{u\}_{II}^T \{R\}_{II} - \frac{1}{2} \{u\}_I^T \{R\}_I \right). \quad (6)$$

Покажем, что выражение (6) может быть записано в следующем виде:

$$\left(\frac{\{u\}_{II}^T - \{u\}_I^T}{\Delta z^{2'}} \right) \left(\frac{\{R\}_{II} + \{R\}_I}{2} \right). \quad (7)$$

После раскрытия скобок получим

$$\begin{aligned} & \left(\frac{\{u\}_{II}^T - \{u\}_I^T}{\Delta z^{2'}} \right) \left(\frac{\{R\}_{II} + \{R\}_I}{2} \right) = \\ & = \frac{\{u\}_{II}^T \{R\}_{II} - \{u\}_{II}^T \{R\}_I - \{u\}_I^T \{R\}_I - \{u\}_I^T \{R\}_{II} + \{u\}_{II}^T \{R\}_I}{2 \Delta z^{2'}}. \end{aligned}$$

В соответствии с теоремой Бетти о взаимности работ имеем $\{u\}_I^T \{R\}_{II} = \{u\}_{II}^T \{R\}_I$. Таким образом справедливо тождество:

$$\frac{\{u\}_{II}^T \{R\}_{II} - \{u\}_I^T \{R\}_I}{2 \Delta z^{2'}} \equiv \frac{(\{u\}_{II}^T - \{u\}_I^T)(\{R\}_I + \{R\}_{II})}{2 \Delta z^{2'}}.$$

Соответственно можем записать

$$J = \frac{\{u\}_{II}^T \{R\}_{II} - \{u\}_I^T \{R\}_I - \{R\}_I}{2 \Delta z^{2'}} - \frac{(\{u\}_{II}^T - \{u\}_I^T)(\{R\}_I + \{R\}_{II})}{2 \Delta z^{2'}} = 0. \quad (8)$$

Поскольку исследуемый объект, на дискретной модели которого были выделены области I и II, находится в состоянии равновесия, для каждого внутреннего узла этих областей реакции равны нулю. Соответственно величина J -интеграла, полученная с использованием выражений (5) и (8), для данного случая будет одинакова.

Аналогичные выкладки могут быть проведены для тела с поперечной трещиной. В этом случае необходимо рассмотреть контур интегрирования и соответствующие ему подобласти в плоскости $x^2 - x^3$. При этом расположе-

жение точек, в которых вычисляются значения компонент векторов $\{u\}_I$, $\{R\}_I$, $\{u\}_{II}$, $\{R\}_{II}$, в плоскости $z^1 - z^2$ определяется координатами узлов конечноэлементной модели, в направлении z^3 – координатами точек интегрирования (на рис. 4 показаны крестиками).

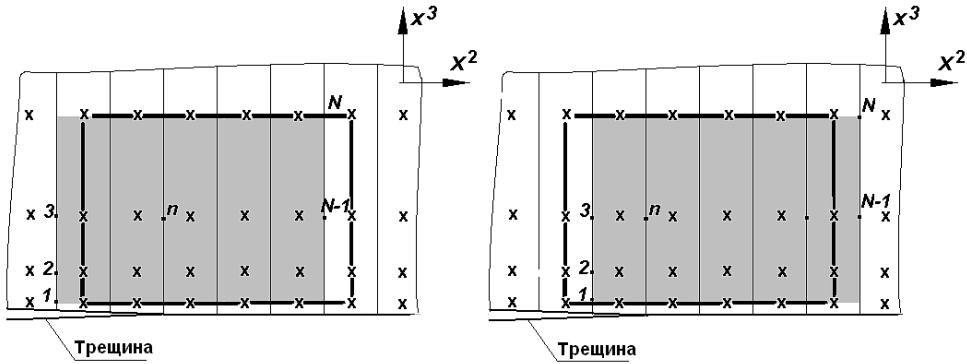


Рис. 4. Подобласти для вычисления J -интеграла в дискретной модели ПМКЭ тела с поперечной трещиной.

Применение разработанного подхода к определению J -интеграла в рассмотренной ранее [1] задаче об изгибе призматического тела с боковой трещиной показало независимость получаемых результатов (на рис. 5 кривая 2) от контура интегрирования и почти полную их тождественность эталонному решению (1, треугольники) при рассмотрении этого объекта в виде призматического тела как с продольной, так и поперечной трещиной. Аналогичные данные были получены при вычислении величин J -интеграла по предложенной методике на основании определения напряженно-деформированного состояния с использованием традиционного трехмерного МКЭ (на рис. 5 кривая 3), в том числе программного комплекса NASTRAN [3, 4].

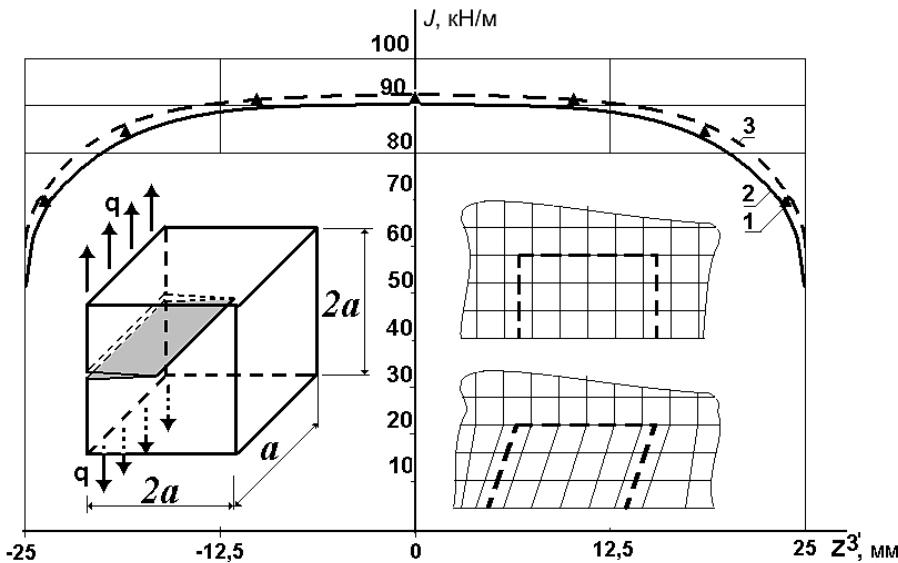


Рис. 5. Результаты определения J -интеграла по величинам узловых реакций и перемещений.

Для получения J -интеграла с точностью порядка 2,5% с помощью величин узловых реакций и перемещений достаточно воспользоваться конечно-элементной сеткой размерностью 5×10 КЭ. Таким образом, необходимая точность достигается при размерах КЭ в вершине трещины почти в 25 раз меньших, чем при вычислении J -интеграла по величинам напряжений и градиентов перемещений. Следует также отметить, что сходимость достигается при использовании в окрестности вершины трещины как ортогональных, так и косоугольных дискретных моделей, фрагменты которых показаны на рис. 5.

Таким образом, разработанный подход, основанный на вычислении J -интеграла по величинам узловых реакций и перемещений, свободен от недостатков, присущих методике, базирующейся на использовании величин напряжений и градиентов перемещений. Рассматриваемая методика позволяет получать достоверные результаты на ортогональных и косоугольных сетках при существенно меньшей размерности конечноэлементных моделей, чем при вычислении J -интеграла по величинам напряжений и градиентов перемещений.

Рассмотрим такое расположение контура, когда участок S_4 совпадает с одним из берегов трещины (рис. 1). Тогда часть $S_1 - S_3$ этого контура может рассматриваться как его половина, охватывающая вершину трещины и используемая для вычисления J -интеграла в тела с трещинами.

Поскольку формула (5) записана для величины интеграла по замкнутому контуру $S_1 - S_4$, из нее можно выделить слагаемые, соответствующие величине интеграла по П-образной части контура (на рис. 1 участки $S_1 - S_3$):

$$\begin{aligned} J_{\Pi} = & \sum_{j=1}^{N_3} \frac{\{u\}_j^T \{R\}_j}{2(\Delta z^{2'})_j} - \sum_{j=1}^{N_1} \frac{\{u\}_j^T \{R\}_j}{2(\Delta z^{2'})_j} - \\ & - \sum_{j=1}^{N_1} \left(R^{k'} \frac{(\{u_{k'}\}_3 + \{u_{k'}\}_4) - (\{u_{k'}\}_1 + \{u_{k'}\}_2)}{2\Delta z^{2'}} \right)_j - \\ & - \sum_{j=1}^{N_2} \left(R^{k'} \frac{\{u_{k'}\}_4 - \{u_{k'}\}_2}{2\Delta z^{2'}} \right)_j - \sum_{j=1}^{N_3} \left(R^{k'} \frac{(\{u_{k'}\}_3 + \{u_{k'}\}_4) - (\{u_{k'}\}_1 + \{u_{k'}\}_2)}{2\Delta z^{2'}} \right)_j, \end{aligned}$$

и слагаемое, соответствующее интегралу по линии, которая проходит через вершину трещины и замыкает этот контур (на рис. 1 участок S_4):

$$J_{\Pi} = \sum_{j=1}^{N_4} \left(R^{k'} \frac{\{u_{k'}\}_4 - \{u_{k'}\}_2}{2\Delta z^{2'}} \right)_j.$$

Как было доказано выше, J -интеграл, вычисленный по замкнутому контуру J_{Π} , равен нулю:

$$J_{\Pi} = J_{\Pi} + J_{\Pi} = 0.$$

Таким образом, J -интеграл по П-образной части контура можно выразить через величину J -интеграла по линии вдоль поверхности трещины:

$$J_{\Pi} = -J_{\pi}.$$

Поскольку узловые реакции подобластей I и II (рис. 3) в узлах, расположенных на поверхности трещины, и перемещения в закрепленных узлах, относящихся к линии контура, равны нулю, формула вычисления J -интеграла для части контура $S_1 - S_3$ (рис. 1) примет следующий вид:

$$J = J_{\Pi} = -\frac{R^{k'} u_{k'}}{2\Delta z^2}, \quad (9)$$

где $R^{k'}$ – узловая реакция в вершине трещины; $u_{k'}$ – перемещение ближайшего от вершины трещины узла, расположенного на линии вдоль берега трещины.

Как отмечалось выше, формула (9) была получена для половины контура, охватывающего вершину трещины, и соответственно содержит компоненты узловых реакций и перемещений узлов, расположенных на одном из берегов трещины. Поэтому в случае симметричной относительно трещины расчетной схемы (в частности, для трещин нормального отрыва) для получения действительного значения J -интеграла результат вычисления по формуле (9) необходимо умножить на 2.

При смешанном разрушении вследствие отсутствия симметрии для определения J -интеграла необходимо рассматривать дискретную модель для тела в целом и использовать полный контур, охватывающий вершину трещины и имеющий разрыв на ее поверхности (рис. 6).

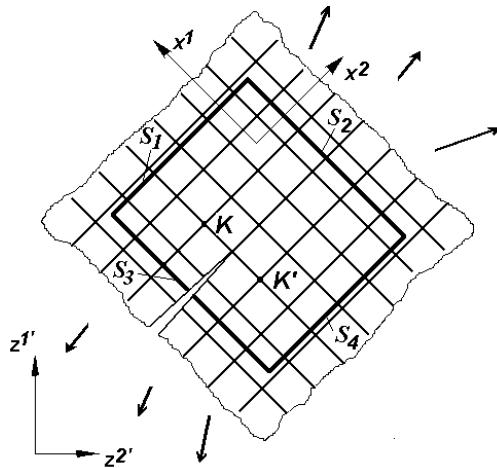


Рис. 6. Контур для вычисления J -интеграла при смешанном разрушении.

В частном случае упругого деформирования при смешанном разрушении двухмерных тел полная величина J -интеграла является суммой величин J_I и J_{II} , которые соответствуют нормальному отрыву и поперечному сдвигу:

$$J = J_I + J_{II}.$$

Связь величин J -интеграла (величины удельной энергии, необходимой для образования единицы поверхности трещины) с соответствующими значениями коэффициента интенсивности напряжений (КИН) при условии линейного деформирования определяется формулами, аналогичными (3) [1]:

$$J_I = k \frac{K_I^2}{E}; \quad J_{II} = k \frac{K_{II}^2}{E}.$$

Один из подходов, который предлагается для раздельного определения составляющих J -интеграла, заключается в проведении процедуры симметризации напряженно-деформированного состояния в соответствии с типом разрушения I (нормальный отрыв) и II (поперечный сдвиг) [2, 5].

Рассмотрим две точки K и K' , которые расположены симметрично по отношению к берегам трещины (рис. 6). Согласно [2, 5], поля перемещений для каждой из них можно записать в виде

$$u = u^I + u^{II} = \frac{1}{2} \begin{cases} u_1 + u'_1 \\ u_2 - u'_2 \end{cases} + \frac{1}{2} \begin{cases} u_1 - u'_1 \\ u_2 + u'_2 \end{cases}.$$

Аналогичное представление может быть использовано для полей напряжений и деформаций:

$$\sigma = \sigma^I + \sigma^{II}; \quad \varepsilon = \varepsilon^I + \varepsilon^{II}.$$

Тогда для J -интеграла получим

$$J_I = \int_{\Omega^*} \left(\sigma_{ij}^I \frac{\partial u_j^I}{\partial x_i} - W^I \delta_{1i} \right) \frac{\partial q_1}{\partial x_i} dA; \quad J_{II} = \int_{\Omega^*} \left(\sigma_{ij}^{II} \frac{\partial u_j^{II}}{\partial x_i} - W^{II} \delta_{1i} \right) \frac{\partial q_1}{\partial x_i} dA,$$

где Ω^* – часть области, которая полностью окружает вершину трещины; W^I , W^{II} – плотности энергии деформации, относящиеся к типам разрушения I и II, $W^I = \int_s \sigma_{ij}^I \varepsilon_{ij}^I ds$, $W^{II} = \int_s \sigma_{ij}^{II} \varepsilon_{ij}^{II} ds$; δ_{ij} – символ Кронекера.

Этот подход приводит к лишним вычислительным процедурам и усложняет определение J -интеграла.

Для нахождения величин J -интеграла при смешанном разрушении с использованием его представления через величины узловых реакций и перемещений рассмотрим контур $CABDD'B'A'C'$, который охватывает вершину трещины и имеет разрыв на ее поверхности (рис. 7). Контур может быть представлен как сумма двух П-образных частей замкнутых контуров, расположенных по обе стороны от трещины:

$$J_{CABDD'B'A'C'} = J_{CABD} + J_{C'A'B'D'}.$$

При этом величина J -интеграла по каждому из замкнутых контуров $CABDVSC$ и $C'A'B'D'V'S'C'$ может быть представлена как сумма J -интеграла по их П-образным частям J_{Π} и по линиям $J_{\text{л}}$, замыкающим соответствующие контуры. С учетом равенства J -интеграла нулю по каждому из указанных замкнутых контуров получим

$$\begin{cases} J_{\kappa(CABDVSC)} = J_{\Pi} + J_{\text{л}} = J_{CABD} + J_{CSVD} = 0; \\ J_{\kappa(C'A'B'D'V'S'C')} = J_{\Pi} + J_{\text{л}} = J_{C'A'B'D'} + J_{CSVD'} = 0; \\ J_{CABDD'B'A'C'} = J_{CABD} + J_{C'A'B'D'} = -J_{CSVD} - J_{CSVD'}. \end{cases} \quad (10)$$

С помощью формулы (9), учитывая выполнение условий равновесия узлов, получаем, что J -интеграл по линии равен произведению реакций узла V в вершине трещины на перемещения узла S перед вершиной:

$$J_{CSVD} = \frac{\{R\}_V \{u\}_S}{2\Delta l}; \quad J_{CSVD'} = \frac{\{R\}_{V'} \{u\}_{S'}}{2\Delta l}, \quad (11)$$

где $\{R\}_V = \begin{Bmatrix} R_1 \\ R_2 \end{Bmatrix}_V^T$ и $\{R\}_{V'} = \begin{Bmatrix} R_1 \\ R_2 \end{Bmatrix}_{V'}^T$ – векторы суммарных узловых реакций КЭ, расположенных с каждой стороны от вершины трещины по направлениям местной системы координат КЭ; $\{u\}_S = \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \end{Bmatrix}_S^T$, $\{u\}_{S'} = \begin{Bmatrix} u_1 \\ u_2 \end{Bmatrix}_{S'}^T$ – векторы узловых перемещений; Δl – шаг конечноэлементной сетки в направлении распространения трещины (оси x^2 , рис. 8).

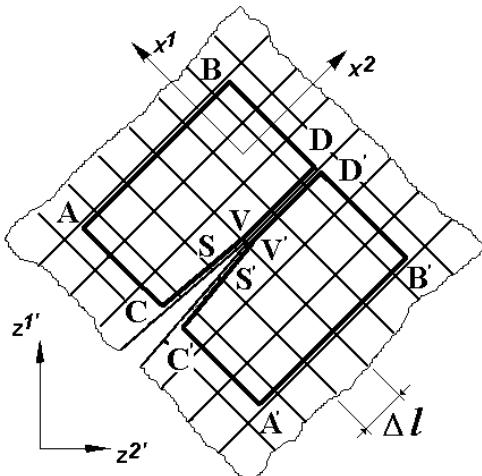


Рис. 7

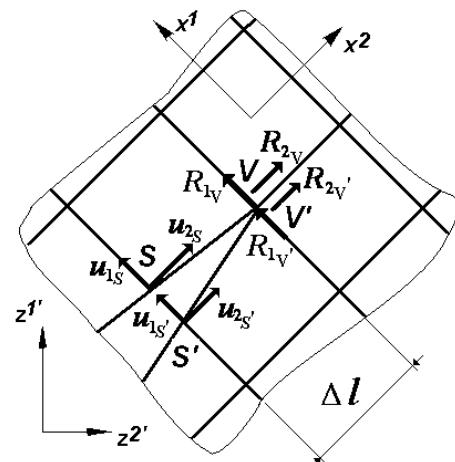


Рис. 8

Рис. 7. Представление контура для вычисления J -интеграла в виде суммы замкнутых контуров.

Рис. 8. Компоненты векторов узловых реакций и перемещений в окрестности вершины трещины.

Учитывая, что в соответствии с условиями равновесия узла в вершине трещины $\{R\}_V = -\{R\}_{V'}$, на основе (10) и (11) получаем

$$\begin{aligned} J_{CABDD'B'A'C'} &= -\frac{\{R\}_V \{u\}_S}{2\Delta l} - \frac{\{R\}_{V'} \{u\}_{S'}}{2\Delta l} = \frac{\{R\}_{V'}}{2\Delta l} (\{u\}_S - \{u\}_{S'}) = \\ &= \frac{1}{2\Delta l} \left(\{R_{V'_1} R_{V'_2}\} \begin{Bmatrix} u_{S_1} - u_{S'_1} \\ u_{S_2} - u_{S'_2} \end{Bmatrix} \right). \end{aligned}$$

Таким образом, выражение J -интеграла имеет два слагаемых: произведения узловых реакций на перемещения по направлению x^1 и x^2 , которые соответствуют J_I и J_{II} :

$$J = J_I + J_{II} = \frac{1}{2\Delta l} (R_{V'_1} (u_{S_1} - u_{S'_1}) + R_{V'_2} (u_{S_2} - u_{S'_2})). \quad (12)$$

С целью обоснования достоверности полученного выражения для вычисления J_I и J_{II} рассмотрим тестовый пример о деформировании бесконечной пластины с трещиной в условиях нормального отрыва и поперечного сдвига. Исходные данные: внешняя нагрузка $q = 0,1 \text{ МН/м}^2$; модуль упругости $E = 0,1 \text{ МПа}$; коэффициент Пуассона $\nu = 0,3$.

При решении задачи использовали следующие варианты схем: в условиях нормального отрыва – 1/4 часть исследуемого фрагмента пластины под воздействием нормальной нагрузки $q = 0,1 \text{ МН/м}^2$ (рис. 7,б [1]); в условиях поперечного сдвига – 1/4 часть исследуемого фрагмента пластины под воздействием касательной нагрузки $q = 0,1 \text{ МН/м}^2$ (рис. 9,а) для раздельного рассмотрения случая нормального отрыва и поперечного сдвига; вся пластина при загружении нагрузками $q_n = 0,1 \text{ МН/м}^2$ и $q_s = 0,1 \text{ МН/м}^2$ (рис. 9,б). Для 1/4 части пластины трещина задана с использованием граничных условий, в случае целой пластины – с помощью разных номеров узлов на противоположных берегах трещины.

Значения J -интеграла J_I и J_{II} , полученные для 1/4 части пластины с использованием формулы (12), при раздельном рассмотрении нагрузок, соответствующих нормальному отрыву и поперечному сдвигу, совпадают с приведенными в работе [4] эталонными значениями: для трещины нормального отрыва $J_I = 2,859 \cdot 10^{-2} \text{ Н/м}$, для трещины поперечного сдвига

$$J_{II} = \frac{K_{II}^2}{E} (1 - \nu^2) = 2,859 \cdot 10^{-2} \text{ Н/м},$$

где $K_{II} = \tau \sqrt{\pi l}$.

Величины J -интеграла, определенные для 1/4 части пластины по формуле контурного интеграла (5), отличаются от вычисленных с помощью формулы (12) на величину порядка 10^{-17} . Следовательно, J -интеграл по замкнуту-

тому контуру равняется нулю, что является одним из признаков выполнения фундаментального свойства его инвариантности.

Значения J_1 и J_{II} , полученные по формуле (12) для расчетной схемы целой пластины как при раздельной, так и совместной реализации каждого из типов разрушения, полностью совпадают с полученными для 1/4 части пластины. Таким образом, формула (12) позволяет получить достоверные величины J_1 и J_{II} при смешанном разрушении без использования дополнительной обработки результатов конечноэлементного решения задачи*.

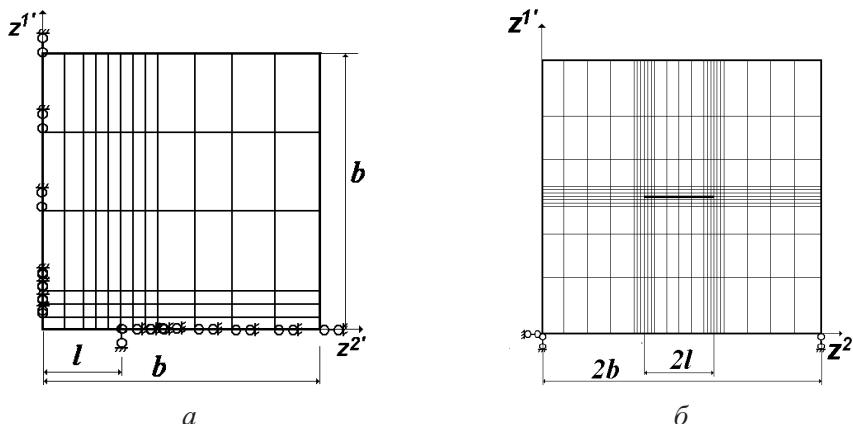


Рис. 9. Поперечные сечения дискретных моделей для вычисления J -интеграла в условиях продольного сдвига (а) и смешанного разрушения (б).

При исследовании достоверности предложенного подхода для смешанного разрушения при несимметричных относительно трещины расчетных схемах рассмотрен тестовый пример о растяжении бесконечной пластины с наклонной трещиной, расположенной под углом β к линии действия нагрузки (рис. 10).

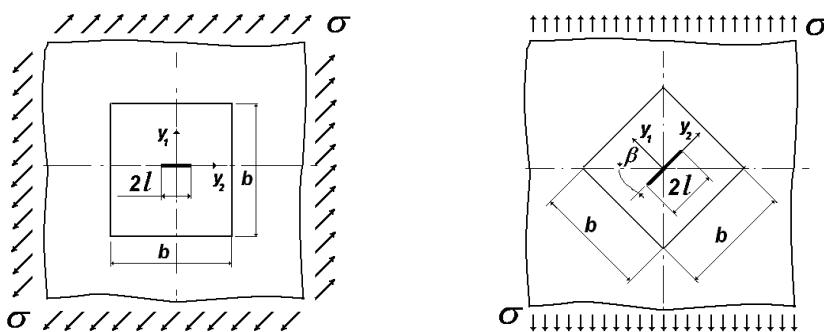


Рис. 10. Расчетные схемы для определения напряженно-деформированного состояния пластины с наклонной трещиной.

При $\beta = 45^\circ$ приложенная различными способами нагрузка создает одинаковое напряженно-деформированное состояние в окрестности вершины трещины, которое соответствует смешанному разрушению. При расчете рас-

* Результаты получены при участии Д. В. Богдана.

сматривалась часть пластины размером $b \times b$. Фрагменты соответствующих дискретных моделей в окрестности вершины трещины показаны на рис. 11.

Полученные по обеим расчетным схемам значения J_I и J_{II} также совпадают с эталонными. При отсутствии симметрии напряженного состояния определение J -интеграла в пластине с наклонной трещиной также не потребовало никаких дополнительных вычислительных процедур.

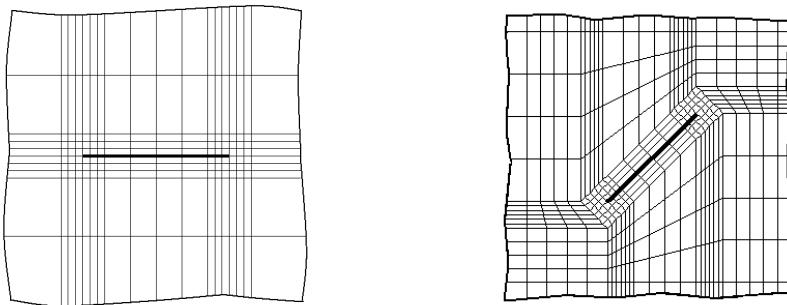


Рис. 11. Фрагменты конечноэлементных моделей пластины с наклонной трещиной.

Достоверность результатов, полученных на основе разработанного подхода к определению J -интеграла, для случая упругопластического деформирования проверялась на примере задачи об изгибе призматического тела с боковой трещиной (рис. 5). Как и в случае упругого деформирования, полученные распределения J -интеграла (на рис. 12 линия) не зависят от контура интегрирования и совпадают с эталонным решением (точки), которое получено путем последовательного сгущения конечноэлементной сетки до достижения погрешности вычисления J -интеграла между двумя решениями в пределах 2% [1].

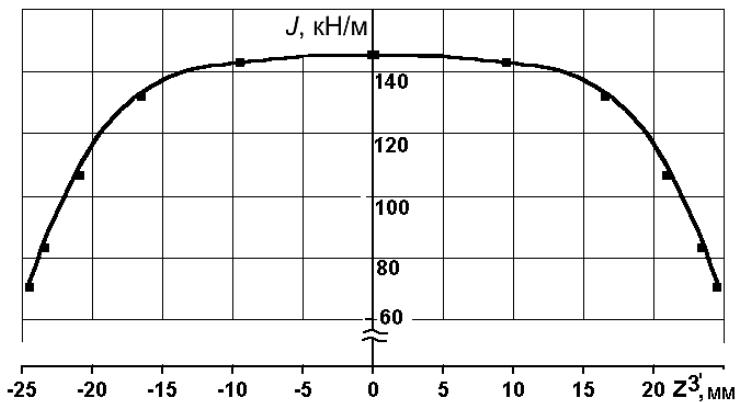


Рис. 12. Распределение J -интеграла при упругопластическом деформировании призматического тела с боковой трещиной.

На основе реализованного метода вычисления J -интеграла с использованием величин узловых реакций и перемещений была решена задача об упругопластическом деформировании компактного образца в пространственной постановке [7]. Дискретная модель ПМКЭ, построенная с использованием неоднородных призматических КЭ, показана на рис. 13.

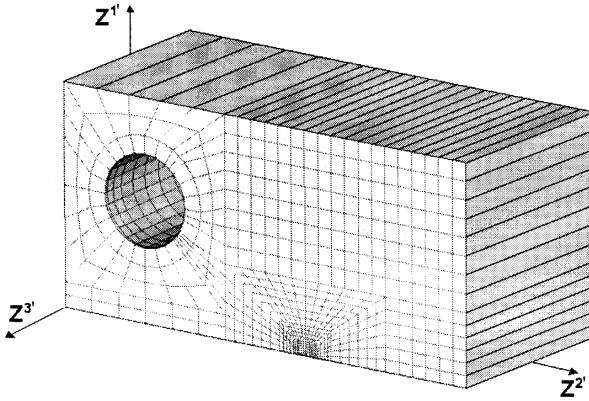


Рис. 13. Дискретная модель ПМКЭ для решения задачи об упругопластическом деформировании компактного образца.

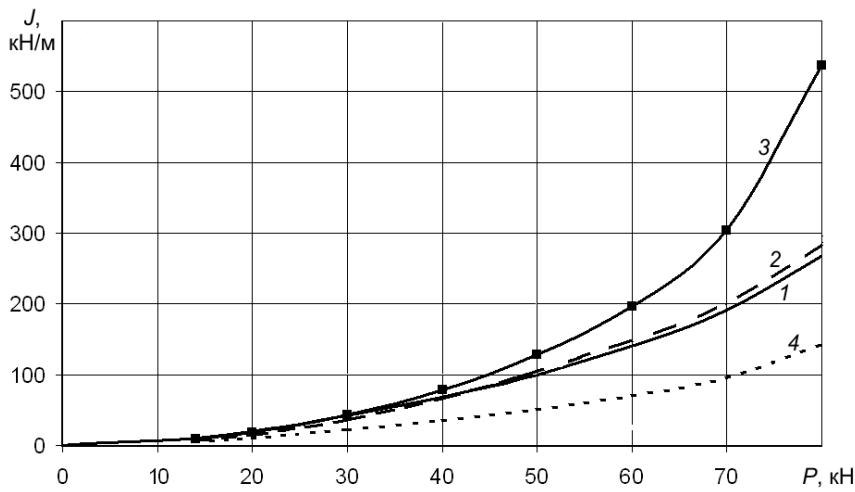


Рис. 14. Зависимость величин J -интеграла от нагрузки: 1 – данные Е. М. Морозова [7]; 2 – двухмерная постановка; 3 – $z^{3'} = 0$; 4 – $z^{3'} = 25$ мм.

Размерность конечноэлементной модели определяется на основании исследования сходимости величин параметров напряженно-деформированного состояния. Так, сходимость решения задачи об упругом деформировании с помощью ПМКЭ достигается при использовании 650 узлов в поперечном сечении и 12 гармоник разложения перемещений вдоль оси $z^{3'}$. Результаты решения задачи в пространственной постановке показывают, что напряженно-деформированное состояние вдоль оси $z^{3'}$ имеет существенно пространственный характер. Распределения напряжений вдоль оси $z^{3'}$, полученные на основе ПМКЭ, совпадают с таковыми, вычисленными с использованием программного комплекса [3] и комплекса NASTRAN. Распределение J -интеграла по толщине образца также является неоднородным. Анализ сходимости величин J -интеграла, полученных на основе метода реакций, свидетельствует, что они достигаются при использовании 12 гармоник в разложении перемещений [8].

Решение задачи при упругопластическом деформировании показывает, что с повышением уровня пластических деформаций разница между значениями J -интеграла, вычисленными на боковых поверхностях и в середине образца, увеличивается. Также возрастает разница в значениях J -интеграла, полученных в двухмерной и пространственной постановке (рис. 14).

Таким образом, разработана и реализована методика вычисления J -интеграла в дискретных моделях МКЭ, которая обеспечивает его инвариантность. Это позволяет использовать более простую формулу для его вычисления, в которой понятие контура отсутствует. С помощью данной методики можно достичь сходимость величин J -интеграла в упругих задачах на более редких сетках, чем это требуется при использовании других методик. Применение разработанной методики к задаче об упругопластическом деформировании компактного образца показывает, что определение параметров нелинейной механики разрушения в массивных телах с трещинами требует решения задач в трехмерной постановке.

Резюме

Реалізовано нову методику обчислення J -інтеграла для дискретних моделей методу скінчених елементів, що базується на використанні величин вузлових реакцій і переміщень. Наведено теоретичні обґрунтування і практичні результати, що підтверджують інваріантність отримуваних із використанням цієї методики значень J -інтеграла для випадку тріщин нормального відриву і змішаного руйнування. Розв'язано задачі про пружно-пластичне деформування компактного зразка в просторовій постановці.

1. Баженов В. А., Гуляр А. И., Сахаров А. С. и др. Решение линейных и нелинейных пространственных задач механики разрушения на основе полуаналитического метода конечных элементов. Сообщ. 1. Теоретические основы и исследование эффективности конечноэлементной методики решения пространственных задач механики разрушения // Пробл. прочности. – 2010. – № 1. – С. 27 – 39.
2. Giner E., Fuenmayor F., Baeza L., and Tarancón J. Error estimation for the finite element evaluation of G_I and G_{II} in mixed-mode linear elastic fracture mechanics // Finite Elements in Analysis and Design. – 2005. – **41**. – Р. 1079 – 1104.
3. Сахаров О. С., Щербіна Ю. В., Гондлях О. В., Сівецький В. І. Інтегрована система моделювання технологічних процесів і розрахунку обладнання хімічної промисловості. – Київ: Поліграфконсалтінг, 2006. – 156 с.
4. Шимкович Д. Г. Расчет конструкций в MSC/NASTRAN for Windows. – М.: ДМК, 2001. – 448 с.
5. Giner E., Fuenmayor F. J., and Besa A. J. An implementation of the stiffness derivative method as a discrete analytical sensitivity analysis and its application to mixed mode in LEFM // Eng. Fract. Mech. – 2002. – **68** (18). – Р. 2051 – 2071.

6. Rice J. R. A path independent integral and approximate analysis of strain concentration by notches and crack // *J. Appl. Mech.* – 1968. – No. 35. – P. 379 – 386.
7. Морозов Е. М., Никишков Г. П. Метод конечных элементов в механике разрушения. – М.: Наука, 1980. – 256 с.
8. Баженов В. А., Гуляр О. І., Пискунов С. О., Сахаров О. С. Метод реакцій для обчислення J -інтеграла в просторових нелінійних задачах механіки руйнування // Опір матеріалів і теорія споруд. – 2006. – № 79. – С. 3 – 17.

Поступила 18. 06. 2009