

**О МЕТОДЕ СУПЕРПОЗИЦИИ В УСЛОВИЯХ УПРУГОСТИ И УСИЛИЕ
РАЗРУШЕНИЯ**

В. Д. Клещников (Москва)

В заметке показывается, что метод суперпозиции, аналогичный методу Батдорфа — Будянского в теории скольжения [1], при естественных предположениях о связи напряжений и деформаций в системе из плоскости и направления позволяет получить обычные соотношения упругости. Этот результат, подтверждающий законность аппарата теории скольжения, представляет интерес еще и потому, что указывает, по-видимому, на новый аспект в вопросе о взаимосвязи теоретического и наблюдаемого усилия крупного разрушения.

Пусть в осях x, y, z задана деформация ϵ_{ij} . Тогда на площадке с нормалью n будет иметь место нормальная деформация

$$\epsilon_{nn} = l_{in} l_{jn} \epsilon_{ij} \tag{1}$$

и в направлении m на этой площадке — сдвиговая деформация

$$\epsilon_{nm} = l_{in} l_{jm} \epsilon_{ij} \tag{2}$$

Здесь l_{in}, l_{im} — направляющие косинусы в осях x, y, z нормали n и направления m соответственно. В результате этого на площадке с нормалью n возникает нормальное напряжение σ_{nn} и в направлении m на этой площадке — касательное σ_{nm} . Напряжения σ_{nn} и σ_{nm} создадут в осях x, y, z напряжения

$$\sigma_{ij}^0 = \sigma_{nn} l_{in} l_{jn} + \sigma_{nm} (l_{in} l_{jm} + l_{im} l_{jn}) \tag{3}$$

Считая, что полное напряжение σ_{ij} в осях x, y, z есть среднее из таких единичных напряжений по всем возможным площадкам и направлениям в них (это положение совпадает с тем, что имеет место в теории скольжения с точностью до замены напряжений на деформации), получим

$$\sigma_{ij} = \frac{1}{Q_1} \int_{Q_1} \sigma_{nn} l_{in} l_{jn} dQ_1 + \frac{1}{Q_2} \int_{Q_2} \sigma_{nm} (l_{in} l_{im} + l_{jm} l_{jn}) dQ_2 \tag{4}$$

$$dQ_1 = d\Omega, \quad dQ_2 = d\Omega d\beta \tag{5}$$

Здесь Ω — телесный угол, β — угол, составленный направлением m на площадке с нормалью n и некоторым фиксированным направлением.

Направляющие косинусы l_{in} и l_{im} нетрудно выразить через долготу α и широту φ на единичной сфере и угол β так же, как это сделано в теории скольжения [1]

$$\begin{aligned} l_{xn} &= \sin \alpha \cos \varphi, & l_{xm} &= \cos \alpha \sin \beta - \sin \alpha \cos \beta \sin \varphi \\ l_{yn} &= \cos \alpha \cos \varphi, & l_{ym} &= -\sin \alpha \sin \beta - \cos \alpha \cos \beta \sin \varphi \\ l_{zn} &= \sin \varphi, & l_{zm} &= \cos \beta \cos \varphi \end{aligned} \tag{6}$$

при этом

$$d\Omega = \cos \varphi d\varphi d\alpha \tag{7}$$

Исследуя законности такого аппарата для получения связи между напряжениями и деформациями в случае упругости, естественно принять, что в системе из плоскости и направления напряжения и деформации связаны соотношениями

$$\sigma_{nn} = a\epsilon_{nn}, \quad \sigma_{nm} = b\epsilon_{nm} \quad (a, b = \text{const}) \tag{8}$$

В противоположность случаю пластических деформаций в рассматриваемом случае интегрирование нужно проводить по всем плоскостям и по всем направлениям в них, т. е. в пределах

$$0 \leq \alpha \leq 2\pi, \quad -\pi/2 \leq \varphi \leq \pi/2, \quad -\pi/2 \leq \beta \leq \pi/2 \tag{9}$$

при этом

$$Q_1 = \frac{1}{4\pi}, \quad Q_2 = \frac{1}{4\pi^2} \tag{10}$$

На основании этого и соотношения (8) формула (4) примет вид

$$\sigma_{ij} = \frac{a}{4\pi} \int_0^{2\pi} d\alpha \int_{-\pi/2}^{\pi/2} d\varphi [\epsilon_{nn} l_{in} l_{jn}] + \frac{b}{4\pi^2} \int_0^{2\pi} d\alpha \int_{-\pi/2}^{\pi/2} d\varphi \int_{-\pi/2}^{\pi/2} d\beta [\epsilon_{nm} (l_{in} l_{jm} + l_{im} l_{jn})] \tag{11}$$

При учете формул (6) после интегрирования получим

$$\sigma_{ij} = \lambda \theta \delta_{ij} + 2\mu \epsilon_{ij} \tag{12}$$

т. е. обычный обобщенный закон Гука, где

$$\lambda = \frac{a+b}{15}, \quad \mu = \frac{2a+3b}{30} \quad (13)$$

На основании известных формул связи коэффициентов Ламе с модулем Юнга E и коэффициентом Пуассона ν получим

$$E = \frac{a}{3} \left[\frac{2a+3b}{4a+b} \right], \quad \nu = \frac{a-b}{4a+b} \quad (14)$$

Отсюда вытекает

$$a = \frac{3E}{1-2\nu} = 3K \quad (15)$$

Здесь K — модуль объемного сжатия.

Пусть в опыте на одноосновное растяжение измерено предельное сопротивление разрушению $\sigma = \sigma_H$, а теоретическое усилие, подсчитанное по условиям отрыва атомных плоскостей, равно σ_T . Максимальные отрывающие усилия испытывают атомные плоскости, перпендикулярные к направлению растяжения. В силу соотношений (6)

$$\sigma_{nn} = \sigma_T = a\varepsilon_{nn} = a\varepsilon \quad (16)$$

где ε — осевая деформация. С другой стороны, $\varepsilon = \sigma_0/E$; но тогда на основании формулы (16) имеем

$$\sigma_H = 3(1-2\nu)\sigma_T \quad (17)$$

Из этого следует, что при приближении ν к $1/2$ (несжимаемое тело) наблюдаемое усилие разрушения может быть много меньше теоретического. Хотя это и нельзя считать (в силу несимметрии примененного метода относительно напряжений и деформаций) новым объяснением резкого различия между теоретическим и наблюдаемым усилиями разрушения, однако надо более критично подходить к существующим расчетам теоретического усилия в отношении учета не совпадающих с направлением отрыва взаимодействий.

Поступила
18 V 1961

ЛИТЕРАТУРА

1. Batdorf S. B. and Budiansky V. A. Mathematical Theory of Pfasticity Based on the Concept of Slip. NASA Technical Notes, No. 1871, April, 1949.

ОБ ОБЩИХ СООТНОШЕНИЯХ МЕТОДА МАЛОГО ПАРАМЕТРА В ОСЕСИММЕТРИЧНЫХ ЗАДАЧАХ ТЕОРИИ МАЛЫХ УПРУГО-ПЛАСТИЧЕСКИХ ДЕФОРМАЦИЙ

Л. В. Ершов, В. Н. Телиянец

(Москва)

Применение метода малого параметра для плоской задачи по теории малых упруго-пластических деформаций [1] рассмотрено в работе [2]. Ниже этим методом изучается осесимметричная задача.

Воспользуемся цилиндрическими безразмерными координатами ρ, θ, ξ .

Приведем основные обозначения: δ — безразмерный малый параметр; $\sigma_\rho, \sigma_\theta, \sigma_\xi, \tau_{\rho\xi}$ — компоненты напряжений; $e_\rho, e_\theta, e_\xi, e_{\rho\xi}$ — компоненты деформаций; u, w — перемещения в направлении радиуса ρ и оси ξ соответственно; σ_i — интенсивность напряжений; e_i — интенсивность деформаций. Зависимость между σ_i и e_i принимается в виде $\sigma_i = Ae_i^m$.

В качестве нулевого приближения берется решение упруго-пластической осесимметричной задачи при плоском деформированном состоянии, материал предполагается несжимаемым.

Если a и b — радиусы цилиндрической трубы и p — внутреннее давление, то

$$\sigma_\rho^0 = -p \frac{\alpha^{2m}(1-\rho^{2m})}{\rho^{2m}(1-\alpha^{2m})}, \quad \sigma_\theta^0 = p \frac{\alpha^{2m}[(2m-1)+\rho^{2m}]}{\rho^{2m}(1-\alpha^{2m})} \quad (1)$$

$$\sigma_\xi^0 = \frac{1}{2}(\sigma_\rho^0 + \sigma_\theta^0), \quad \tau_{\rho\xi}^0 = 0, \quad u^0 = -\frac{c}{\rho}, \quad w^0 = 0$$