© Н.С. Хапилова, В.В. Залетов, С.В. Залетов, 2015

УДК 539.3: 622.8

Н.С. Хапилова, В.В. Залетов, С.В. Залетов ВЛИЯНИЕ ДЕФОРМИРУЕМОСТИ УГОЛЬНОГО ПЛАСТА НА ПРОСТРАНСТВЕННОЕ НАПРЯЖЕННО-ДЕФОРМИРОВАННОЕ СОСТОЯНИЕ МАССИВА ГОРНЫХ ПОРОД В ОКРЕСТНОСТИ ПОЛОСТИ

На основе решения осесимметричной задачи о деформации упругого полупространства предложен метод расчета нормального напряжения на контакте пород с угольным пластом в окрестности цилиндрической выработки. Численно исследовано влияние деформируемости пласта и глубины его залегания на опорное давление.

Ключевые слова: массив горных пород, угольный пласт, иилиндрическая выработка, опорное давление, теоретические и численные исследования.

Разработка и оптимизация способов охраны подземных выработок и предупреждения динамических явлений в шахтах, как правило, базируются на теоретических либо экспериментальных исследованиях закономерностей распределения напряжений в окрестности полостей, образованных в массиве горных пород. Ниже на основе аналитического решения задачи о пространственном напряженно-деформированном состоянии массива с выработкой, проведенной в пласте полезного ископаемого, проанализированы закономерности распределения напряжений в горных породах, вмещающих угольный пласт с полостью в форме прямоугольного параллелепипеда.

Обозначим через 2h мощность горизонтального угольного пласта, залегающего на глубине H от дневной поверхности.

Введем декартову прямоугольную систему координат, совместив координатную плоскость x, y с поверхностью контакта пласта полезного ископаемого с породами, ось z направим вертикально вверх (рис. 1).

Пространственное напряженное состояние ненарушенного массива опишем формулами

$$\sigma_x^0 = \sigma_y^0 = \alpha \rho g(H - z), \quad \sigma_z^0 = \rho g(H - z), \quad \tau_{xy}^0 = \tau_{xz}^0 = \tau_{yz}^0 = 0$$
(1)

Здесь σ⁰_x, σ⁰_y,..., τ⁰_{yz} – компоненты тензора нормальных и касательных напряжений, α – коэффициент бокового распора, ρ – средняя плотность горных пород, *g* – ускорение силы тяжести.

В массиве с выработкой неизвестные напряжения $\sigma_x^e, \sigma_y^e, ..., \sigma_{yz}^e$ представим в виде сумм

$$\sigma_{x}^{e} = \sigma_{x}^{0} + \sigma_{x}, \quad \sigma_{y}^{e} = \sigma_{y}^{0} + \sigma_{y},
 \sigma_{z}^{e} = \sigma_{z}^{0} + \sigma_{z}, \\
 \sigma_{xy}^{e} = \tau_{xy}^{0} + \tau_{xy}, \quad \sigma_{yz}^{e} = \tau_{yy}^{0} + \tau_{yz}.$$
(2)

где $\sigma_x, \sigma_y, ..., \tau_{yz}$ – дополнительные напряжения, появление которых связано с созданием полостей в массиве.

Для достаточно больших глубин залегания разрабатываемого пласта при определении дополнительных напряжений можно пренебречь влиянием дневной поверхности. Тогда задача о напряженном состоянии массива с горизонтальным угольным пластом может быть рассмотрена как трехмерная задача теории упругости для полупространства, лежащего на



Рис. 1. Схема угольного пласта с призматической выработкой

перфорированном упругом основании, моделирующим пласт полезного ископаемого с выработками.

Считаем, что в плане сечение V призматической выработки имеет произвольную форму. Сформулируем граничные условия смешанной задачи. При z = 0 в области V, являющейся потолком выработки, в случае отсутствия крепи дополнительное напряжение σ_z , согласно (1), (2), равно $\rho g H$. Касательные напряжения $\tau_{xz} \tau_{yz}$ в точках граничной плоскости равны нулю. Чтобы учесть деформируемость пласта, принимаем, что в точках поверхности контакта угля с породами выполняется условие пропорциональности нормальных напряжений и смещений.

В работе [1] построено решение сформулированной смешанной задачи теории упругости для изотропного полупространства, позволяющее рассчитать опорное давление на угольный пласт, другими словами, определить распределение нормального напряжения σ_z^e в плоскости контакта угля с породами. Численные результаты исследования пространственного опорного движения в концевой части (нише) очистной выработки приведены в книге [2]. Ниже кратко изложим один из способов решения смешанной задачи, позволяющий вычислить компоненты тензора напряжений не только в плоскости контакта угля с породами, но и в произвольных точках массива.

Для построения искомого решения смешанной задачи используем аналитическое решение задачи о действии сосредоточенной силы на полупространство, лежащее на упругом основании [3]. В этом случае задача осесимметрична, поэтому введем цилиндрическую систему координат *r*, θ, *z*. В результате решения задачи с помощью интегрального преобразования Ханкеля для компонент напряжений, действующих в изотропном полупространстве, лежащем на упругом основании, имеем следующие формулы [4], [5]:

$$\sigma_{r} = \frac{P}{2\pi} \left[\frac{1 - 2\nu}{r^{2}} \left(1 - \frac{z}{\left(r^{2} + z^{2}\right)^{\frac{1}{2}}} \right) - \frac{3rz^{2}}{\left(r^{2} + z^{2}\right)^{\frac{5}{2}}} \right] + \frac{P\chi}{2\pi r} \int_{0}^{\infty} \left\{ rt \left(1 - zt \right) J_{0} \left(rt \right) - \left(1 - 2\nu - zt \right) J_{1} \left(rt \right) \frac{e^{-tz}}{t + \chi} \right\} dt,$$
(3)

141

$$\sigma_{\theta} = \frac{P}{2\pi} (1 - 2\nu) \left(\frac{z}{\left(r^{2} + z^{2}\right)^{\frac{3}{2}}} - \frac{1}{r^{2}} \left(1 - \frac{z}{\left(r^{2} + z^{2}\right)^{\frac{1}{2}}} \right) \right) + \frac{P\chi}{2\pi} \int_{0}^{\infty} \left\{ 2\nu t^{2} J_{0}(rt) + (1 - 2\nu - zt) J_{0}(rt) \right\} \frac{e^{-tz}}{t + \chi} dt,$$
(4)

$$\sigma_{z} = -\frac{3Pz^{3}}{2\pi(r^{2}+z^{2})^{\frac{5}{2}}} + \frac{P}{2\pi} \int_{0}^{\infty} \frac{t(1+tz)}{t+\chi} J_{0}(rt) e^{-tz} dt,$$
(5)

$$\tau_{rz} = -\frac{3Pr\,z^2}{2\pi \left(r^2 + z^2\right)^{5/2}} + \frac{P\chi z}{2\pi} \int_0^\infty \frac{t^2 e^{-tz}}{t + \chi} J_1(rt) dt.$$
(6)

Здесь P – сосредоточенная, сила, $J_0(rt)$, $J_1(rt)$ – функции Бесселя нулевого и первого порядка, $r = (x^2 + y^2)^{\gamma^2}$. Постоянная χ определяется из соотношения

$$\chi = 2k \frac{\left(1 - \nu^2\right)}{E},\tag{7}$$

где v – коэффициент Пуассона, *E* – модуль упругости пород, *k* – «коэффициент постели» упругого основания, характеризующий деформируемость угля.

Приравнивая в формуле (5) координату *z* нулю, получаем закон распределения нормального напряжения на границе полупространства

$$\sigma_z = \frac{P\chi}{2\pi} \int_0^\infty t J_0(rt) \frac{dt}{t+\chi} = PG(x,y)$$
(8)

При единичной сосредоточенной силе равенство (8) совпадает с аналогичной формулой для σ_z , приведенной в работе [1]. Закономерности распределения напряжений и перемещений в изотропном полупространстве, лежащем на упругом основании, при действии на него сосредоточенной силы исследованы в [4], [5].

При переходе в решении (3)-(6) от цилиндрической к прямоугольной системе координат вычислим напряжения от единичной сосредоточенной силы, приложенной в произвольной точке (ξ,η) области V. Составляющие напряжений в декартовой системе координат x, y, z имеют вид [6]:

$$\sigma_{x} = \frac{1}{2} \left[\left(\sigma_{r} + \sigma_{\theta} \right) + \frac{\left(\sigma_{r} - \sigma_{\theta} \right)}{2} \frac{\left(x - \xi \right)^{2} - \left(y - \eta \right)^{2}}{\left(x - \xi \right)^{2} + \left(y - \eta \right)^{2}} \right], \tag{9}$$

$$\sigma_{y} = \frac{1}{2} \left[(\sigma_{r} + \sigma_{\theta}) - \frac{(\sigma_{r} - \sigma_{\theta})}{2} \frac{(x - \xi)^{2} + (y - \eta)^{2}}{(x - \xi)^{2} + (y - \eta)^{2}} \right],$$
(10)

$$\sigma_z = \sigma_z^c, \tag{11}$$

$$\tau_{xy} = \left(\sigma_r - \sigma_\theta\right) \frac{\left(x - \xi\right)\left(y - \eta\right)}{\left(x - \xi\right)^2 + \left(y - \eta\right)^2}$$
(12)

$$\tau_{xz} = \tau_{rz} \frac{\left(x - \xi\right)}{\sqrt{\left(x - \xi\right)^2 + \left(y - \eta\right)^2}},\tag{13}$$

$$\tau_{yz} = \frac{\tau_{rz}(y-\eta)}{\sqrt{(x-\xi)^2 + (y-\eta)^2}}.$$
(14)

Здесь напряжения $\sigma_r, \sigma_{\theta}, \sigma_z^c, \tau_{rz}$ задаются соотношениями (3)–(6), в которых величина r полагается равной $r = \left[\left(x - \xi \right)^2 + \left(y - \eta \right)^2 \right]^{\frac{1}{2}}$.

Переход от сосредоточенной силы к распределенной нагрузке осуществим общепринятым в теории упругости способом с помощью принципа суперпозиции. Выделим в окрестности точки приложения сосредоточенной силы (ξ,η) элементарную площадку *d*ξ*d*η и проинтегрируем, используя [7], [8], правые части соответствующим образом преобразованных соотношений (9)–(14) по области приложения распределенной нагрузки неизвестной интенсивности β(ξ, η).

В результате получаем аналитические формулы для расчета напряжений в произвольных точках полупространства

$$\begin{aligned} \sigma_{x}(x,y,z) &= \frac{1}{2\pi} \iint_{V} \beta(\xi,\eta) \left\{ -\frac{3z(x-\xi)^{2}}{\rho_{1}^{5}} + \frac{1-2v}{\rho^{2}\rho_{1}} \left[\frac{z(y-\eta)^{2}}{\rho_{1}^{2}} + \frac{(x-\xi)^{2}-(y-\eta)^{2}}{\rho_{1}+z} \right] + \right. \\ &+ \frac{\chi}{2} \int_{0}^{\infty} \left[(1+2v-tz)J_{0}(\rho t) - \frac{(x-\xi)^{2}-(y-\eta)^{2}}{\rho^{2}} (1-2v-tz)J_{1}(\rho t) \right] e^{-tz} \frac{tdt}{t+\chi} \right\} d\xi d\eta, \\ \sigma_{z}(x,y,z) &= \frac{1}{2\pi} \iint_{V_{1}} \beta(\xi,\eta) \left\{ -\frac{3z^{2}}{\rho_{1}^{5}} + \chi_{0}^{\infty} (1+tz)J_{0}(\rho t) e^{-tz} \frac{tdt}{t+\chi} \right\} d\xi d\eta \end{aligned}$$
(15)

$$\tau_{yz}(x,y,z) &= \frac{1}{2\pi} \iint_{V_{1}} \beta(\xi,\eta) (y-\eta) \left\{ -\frac{3z^{2}}{\rho_{1}^{5}} + \frac{\chi z}{\rho} \int_{0}^{\infty} J_{1}(\rho t) e^{-tz} \frac{t^{2}dt}{t+\chi} \right\} d\xi d\eta \end{aligned}$$

В соотношениях (15) введены обозначения

$$\rho = \sqrt{(x - \xi)^2 + (y - \eta)^2}, \quad \rho_1 = \sqrt{(x - \xi)^2 + (y - \eta)^2 + z^2}$$
However, the definition of the point of the point

Неизвестная функция β(x, y) находится из решения неоднородного интегрального уравнения

$$\beta(x,y) = \rho g H + \iint_{V} \beta(\xi,\eta) G(x-\xi,y-\eta) d\xi d\eta, \quad (x,y) \in V$$
(16)

в котором функция G определяется равенством (8). При переходе к безразмерным напряжениям левые и правые части соотношений (15), (16) делятся на *рgH*.

Результаты численных исследований распределения напряжения для прямоугольной области V со сторонами 10 м и 6 м приведены на рис. 2, 3. Начало декартовой системы координат совмещено с точкой пересечения диагоналей прямоугольника. Так как область V симметрична относительно координатных осей x, y то пространственное распределение безразмерных нормальных напряжений $\overline{\sigma}_x = \sigma_x / \rho g H$, $\overline{\sigma}_z = \sigma_z / \rho g H$ в плоскости z = 6 (рис. 2 a, 3 a) исследовано в области $V_1 = \{x \in [0; 10], y \in [0, 10]\}$, а в плоскости z = 0 (рис. 2 б, 3 б)



Рис. 2. Распределение безразмерных напряжений $\overline{\sigma_x}$: а) область V_1 , плоскость z = 6; б) область V_n , плоскость z=0



Рис. 3. Распределение безразмерных напряжений $\overline{\sigma_z}$: а) область V₁, плоскость z = 6; б) область V₂, плоскость z = 0

в области V₂ = {x ∈ [5;10], y ∈ [3,10]}, которая является поверхностью контакта угольного пласта с породой. При расчетах коэффициент Пуассона пород полагался равным 0,25.

Входящий в равенстве (7) коэффициент k оценивался по известной формуле [2]

$$k = \frac{(1 - v_c)E_c}{h(1 + v_c)(1 - 2v_c)}$$

где v_c, E_c – коэффициент Пуассона и модуль Юнга угольного пласта. Трехмерные графики построены при χ = 1м⁻¹. Аналогичные графики строились для всех компонент напряжений при варьировании параметра χ.

Из рис. 2, 3 видно, что картины распределения напряжений в плоскостях z = 6 м и z = 0 отличаются качественно. Расчеты показывают, что в плоскости z = 6 м в некоторой области V_3 , находящейся непосредственно над областью V, распределение напряжений зависит в основном от нагрузки ρgH , по мере удаления от области V_3 в плоскости z = 6 м усиливается влияние параметра χ , характеризующего деформируемость угольного пласта. Зависимость распределения напряжений от параметра χ также возрастает при приближении к граничной плоскости. Из расчетов следует, что в плоскостях z = const нормальные напряжения с ростом χ от 0,2 до 1 увеличиваются в 2–4 раза, касательные изменяются на 20–30%. Для получения полных напряжений в массиве необходимо к рассчитанным величинам σ_x , σ_y ,... τ_{yz} прибавить начальные напряжения, которые задаются соотношениями (1).

1. Кавлакан М.В., Михайлов А.М. Решение смешанной статической задачи теории упругости для полупространства на упругом основании // Доклады АН СССР. – 1980. – Т. 251. – № 6. – C. 1338–1341.

2. Хапилова Н.С. Теория внезапного отжима угольного пласта. – Киев: Наукова думка, 1992. – 232 с.

3. Залетов В.В. Осесимметричная задача теории упругости для изотропного полупространства, лежащего на упругом основании, при действии сосредоточенной силы // Труды Института прикладной математики и механики НАН Украины. – 2004. – Т. 9. – С. 61–67.

4. Залетов В.В. Распределение напряжений в изотропном полупространстве при заданных граничных условиях смешанного типа // Труды Института прикладной математики и ме-ханики НАН Украины. – 2006. – Т. 13. – С. 83–91. 5. Залетов В.В., Хапилова Н.С. / Труды Института прикладной математики и механики НАН Украины. – 2010. – Т. 20. – С. 65–73.

6. Амензаде Ю.А. Теория упругости. – М.: Высшая школа, 1971. – 287 с. 7. Градштейн И.С., Рыжик И.М. Таблицы интегралов, сумм, рядов и произведений. – М.: Наука, 1974. – 1108 с. 8. Корн Г., Корн. Т. Справочник по математике. – М.: Наука, 1978. – 832 с. **ПИА**Б

КОРОТКО ОБ АВТОРАХ __

Хапилова Нелли Сергеевна – доктор технических наук,

Залетов Владислав Всеволодович – кандидат физико-математических наук,

Институт прикладной математики и механики НАН Украины, e-mail: hapines.nelly@gmail.com;

Залетов Сергей Владиславович – аспирант, e-mail: hapines.nelly@gmail.com,

Таганрогский государственный педагогический институт.

UDC 539.3: 622.8

THE INFLUENCE OF DEFORMABILITY OF COAL SEAM AT SPATIAL STRESSED-STRAINED STATE OF ROCK MASS NEAR OF CAVITY

Khapilova N.S.¹, Doctor of Technical Sciences, e-mail: hapines.nelly@gmail.com,

Zaletov V.V.¹, Candidate of Physical and Mathematical Sciences, e-mail: hapines.nelly@gmail.com,

Zaletov S.V., Graduate Student, e-mail: hapines.nelly@gmail.com,

Taganrog State Pedagogical Institute, 347936, Taganrog, Russia,

¹ Institute of Applied Mathematics and Mechanics, National Academy of Sciences of Ukraine,

83114, Donetsk, Ukraine.

It is created the method of the calculation of the three-dimensional stressed state of a rock mass with a working, which has an arbitrary form of the section in the plane. It is numerically investigated the distribution of stresses near the cavity in the form of a cuboid.

Key word: rock mass, coal seam, prismatic working, the spatial stressed-strained state, regularities.

REFERENCES

1. Kavlakan M.V., Mikhailov A.M. Doklady AN SSSR (Proceedings of the USSR Academy of Sciences), 1980, vol. 251, no 6, pp. 1338-1341.

2. Khapilova N.S. Teoriya vnezapnogo otzhima ugoľnogo plasta (Theory of sudden squeeze of coal), Kiev, Naukova dumka, 1992, 232 p.

3. Zaletov V.V. Trudy Instituta prikladnoi matematiki i mekhaniki NAN Ukrainy (Transactions of the Institute of Applied Mathematics and Mechanics, National Academy of Sciences of Ukraine), 2004. T. 9, pp. 61–67.

4. Zaletov V.V. Trudy Instituta prikladnoi matematiki i mekhaniki NAN Ukrainy (Transactions of the Institute of Applied Mathematics and Mechanics, National Academy of Sciences of Ukraine), 2006. T. 13, pp. 83–91.

5. Zaletov V.V., Khapilova N.S. Trudy Instituta prikladnoi matematiki i mekhaniki NAN Ukrainy (Transactions of the Institute of Applied Mathematics and Mechanics, National Academy of Sciences of Ukraine), 2010, vol. 20, pp. 65–73.

6. Amenzade Yu.A. Teoriya uprugosti (Theory of elasticity), Moscow, Vysshaya shkola, 1971, 287 p.

7. Gradshtein I.S., Ryzhik I.M. Tablitsy integralov, summ, ryadov i proizvedenii (Tables of integrals, sums, series and products), Moscow, Nauka, 1974, 1108 p.

8. Korn G., Korn. T. Spravochnik po matematike (Handbook on mathematics), Moscow, Nauka, 1978, 832 p.