

Walery Szuścik

## OKREŚLENIE MOŻLIWOŚCI WYSTĄPIENIA TAPAŃ Z PUNKTU WIDZENIA HIPOTEZ WYŁĘŻENIOWYCH

Streszczenie. W pracy przedstawiono definicję tapania opartą o hipotezę wyłężeniową oraz określono warunki przy jakich wystąpi tapanie.

### 1. Wstęp

Tapania, będące jednym z niebezpieczeństw występujących w kopalniach, definiowane są w sposób opisowy.

W pracy niniejszej przedstawiono definicję tapania opartą o rozważania własne nad wyłężeniem skały w czasie tapania. W dalszym ciągu pracy starano się przedstawić warunki, jakie muszą zaistnieć, aby tapanie mogło wystąpić. Autor czułby się w pełni usatysfakcjonowany, gdyby niniejsza praca przyczyniła się do lepszego poznania i prognozowania tapania, a w związku z tym przyczyniła się do zmniejszenia ilości wypadków górniczych.

### 2. Definicja tapania

Znane definicje tapania mówią o tym zjawisku jedynie w sposób opisowy podając, że jest to zjawisko przekroczenia wytrzymałości skały, przy którym następuje jej wyrzut do wyrobiska. Dla przykładu Witold Parysiewicz w pracy "Tapania" [1] podaje na stronie 7 definicję:

"Tapanie jest to zaburzenie struktury skały pod wpływem ciśnienia przekraczającego jej wytrzymałość na ściskanie, a objawiające się nagłym i momentalnym zruszeniem skał w kierunku wyrobiska".

Studium między innymi tej pracy, podającej przyczyny występowania tapania (pośrednie i bezpośrednie) jak i sposoby unikania lub osłabiania skutków tapania, pozwoliło autorowi na rozwinięcie i uściślenie definicji tapania. Podzielmy skałę wokół wyrobiska na objętości:

1. Objętość skały przylegającą bezpośrednio do odkrytych powierzchni wyrobiska;
2. Objętość skały znajdującą się w dalszej odległości od wyrobiska;
3. Objętość skały znajdującą się w dalekiej odległości od wyrobiska.

W trakcie wybierania kopaliny następuje przechodzenie objętości trzeciej w drugą, a drugiej w pierwszą; pierwsza staje się urobkiem lub zawalem.

Powstanie stanu naprężeń przekraczającego wytrzymałość skały tylko w objętości pierwszej spowoduje jej zruszenie. W dalszej objętości skały, w której występował trójkierunkowy stan naprężeń (staje się ona pierwszą objętością skały), mogą przy jej przejściu w nowy stan naprężeń (w szczególności dwukierunkowy) wystąpić dwa przypadki stanu naprężeń:

- a) nie przekraczający wytrzymałości skały,
- b) przekraczający wytrzymałość skały.

W przypadku (b) następuje tąpnięcie.

Wobec powyższego tąpnięcie zdefiniowano:

"Tąpnięcie jest to zburzenie struktury skały pod wpływem naprężeń przekraczających wytrzymałość skały przylegającej do odkrytych powierzchni wyrobiska przy istnieniu dalszych objętości skały, w których przy przejściu z trójkierunkowego stanu naprężeń w dwukierunkowy następuje przekroczenie ich wytrzymałości, co objawia się nagłym i monomentalnym zruszeniem skał w kierunku wyrobiska".

### 3. Hipotezy wyteżeniowe

Dla określenia, czy dany stan naprężeń przekracza wytrzymałość skały potrzebne są hipotezy wyteżeniowe. W związku z tym, że górotwór jest materiałem anizotropowym, należy stosować hipotezy ważne dla materiałów anizotropowych. Taką hipotezą cytowaną w pracach M.T. Hubera [2] i W. Szusić, J. Kuczyńskiego [3] jest hipoteza niezmienników. Hipoteza ta podaje, że o wyteżeniu decyduje funkcja niezmienników  $s$  i  $t$ .

$$W = W(s, t) \quad (1)$$

Niezmienniki te wynoszą:

$$s = \frac{1}{3} (\sigma_x + \sigma_y + \sigma_z) \quad (2)$$

$$t = \frac{\sqrt{2}}{3} \sqrt{\sigma_x^2 + \sigma_y^2 + \sigma_z^2 - \sigma_x \sigma_y - \sigma_y \sigma_z - \sigma_z \sigma_x + 3(\tau_x^2 + \tau_y^2 + \tau_z^2)}. \quad (3)$$

W zależności od stosunku niezmienników naprężenia redukowane mają wartości:

dla:

$$\sqrt{2} \leq \frac{t}{s} < \infty$$

oraz:

$$-\infty < \frac{t}{s} \leq -\sqrt{2}$$

$$\sigma_{red} = \frac{3}{\sqrt{2}} \frac{s+1}{2s} \cdot t + 3 \frac{s-1}{2s} \cdot s \quad (4)$$

dla:

$$\left. \begin{aligned} 0 &\leq \frac{t}{s} \leq +\sqrt{2} \\ \sigma_{\text{red}} &= \frac{3}{\sqrt{2}} \frac{1}{\kappa} + 3 \frac{\kappa-1}{\kappa} s \end{aligned} \right\} \quad (5)$$

dla:

$$\left. \begin{aligned} -\sqrt{2} &\leq \frac{t}{s} \leq 0 \\ \sigma_{\text{red}} &= \frac{3}{\sqrt{2}} \frac{1}{\kappa} t \end{aligned} \right\} \quad (6)$$

Występujący we wzorach tych współczynnik niesymetrii wytrzymałości  $\kappa$  mówi o odpowiedności naprężeń w jednokierunkowym stanie naprężenia przy ścisaniu  $\sigma_c$  i rozciąganiu  $\sigma_r$

$$\sigma_c = \kappa \sigma_r \quad (7)$$

Niezmienniki stanu naprężenia  $s$  i  $t$  w składowych głównych stanu naprężenia mają postać:

$$s = \frac{1}{3} (\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3) \quad (8)$$

$$t = \frac{\sqrt{2}}{3} \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1\sigma_2 - \sigma_2\sigma_3 - \sigma_3\sigma_1} \quad (9)$$

Naprężenia główne w górotworze są w zasadzie naprężeniami ujemnymi, a napewno ich suma  $\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3$  będzie ujemna, przeto w górotworze w związku z tym, że  $s < 0$  a  $t > 0$

$$\frac{t}{s} = < 0 \quad (10)$$

W związku z tym wzór (5) oraz przypadek pierwszy wzoru (4) nie ma zastosowania dla górotworu.

Zakładając, że dla górotworu zachodzi zależność (6):

$$-\infty \leq \frac{t}{s} \leq -\sqrt{2}$$

otrzymamy po podstawieniu wzorów (8) i (9) zależność:

$$-\infty \leq \frac{\sqrt{2} \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1 \sigma_2 - \sigma_2 \sigma_3 - \sigma_3 \sigma_1}}{\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3} \leq -\sqrt{2}$$

zaś po wymnożeniu

$$+\infty \geq \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1 \sigma_2 - \sigma_2 \sigma_3 - \sigma_3 \sigma_1} \geq -(\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3)$$

Po podniesieniu do kwadratu i uproszczeniu otrzymamy:

$$-3(\sigma_1 \sigma_2 + \sigma_2 \sigma_3 + \sigma_3 \sigma_1) \geq 0$$

Wobec otrzymania sprzeczności zależność (6) nie wystąpi w górotworze. Zakładając, że dla górotworu zachodzi zależność

$$-\sqrt{2} \leq \frac{t}{s} \leq 0$$

otrzymamy po podstawieniu wzorów (8) i (9)

$$-\sqrt{2} \leq \frac{\sqrt{2} \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1 \sigma_2 - \sigma_2 \sigma_3 - \sigma_3 \sigma_1}}{\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3} \leq 0$$

Po wymnożeniu:

$$-(\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3) \geq \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1 \sigma_2 - \sigma_2 \sigma_3 - \sigma_3 \sigma_1} \geq 0$$

Po podniesieniu do kwadratu i przekształceniu otrzymamy ostatecznie

$$3\sigma_1 \sigma_2 + 3\sigma_2 \sigma_3 + 3\sigma_3 \sigma_1 \geq 0 \geq -\sigma_1^2 - \sigma_2^2 - \sigma_3^2 + \sigma_1 \sigma_2 + \sigma_2 \sigma_3 + \sigma_3 \sigma_1,$$

co jest spełnione dla górotworu.

Wobec powyższego zgodnie ze wzorem (6) po podstawieniu wzoru (3)

$$\sigma_{\text{red}} = \frac{1}{x} \sqrt{\sigma_x^2 + \sigma_y^2 + \sigma_z^2 - \sigma_x \sigma_y - \sigma_y \sigma_z - \sigma_z \sigma_x + 3(\tau_x^2 + \tau_y^2 + \tau_z^2)} \quad (11)$$

Zaś przy stanie naprężenia wyrażonym za pomocą składowych głównych:

$$\sigma_{\text{red}} = \frac{1}{x} \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1 \sigma_2 - \sigma_2 \sigma_3 - \sigma_3 \sigma_1}. \quad (12)$$

Jeżeli wytrzymałość na rozciąganie oznaczymy  $R_{m_r}$ , a wytrzymałość na ściskanie  $R_{m_c}$ , to zgodnie ze wzorem (7)

$$R_{m_c} = \alpha \cdot R_{m_r} \quad (13)$$

Według omawianej hipotezy wyęźeniowej skała ulegnie zniszczeniu, gdy

$$\sigma_{red} \geq R_{m_c} \quad (14)$$

Po podstawieniu wzoru (11) i (13) do wzoru (14) otrzymamy dla naprężeń ścisających:

$$\sigma_{red} = \sqrt{\sigma_x^2 + \sigma_y^2 + \sigma_z^2 - \sigma_x\sigma_y - \sigma_y\sigma_z - \sigma_z\sigma_x + 3(\tau_x^2 + \tau_y^2 + \tau_z^2)} \geq R_{m_c} \quad (15)$$

lub w składowych głównych:

$$\sigma_{red} = \sqrt{\sigma_1^2 + \sigma_2^2 + \sigma_3^2 - \sigma_1\sigma_2 - \sigma_2\sigma_3 - \sigma_3\sigma_1} \geq R_{m_c} \quad (16)$$

#### 4. Warunki wystąpienia tąpnięcia

Zgodnie z przyjętą definicją tapania, aby nastąpiło tąpnięcie muszą być spełnione dwa warunki:

a) w pierwszej objętości skały

$$\sigma_{red_p} \geq R_{m_c} \quad (17)$$

b) w drugiej objętości skały musi być spełniony warunek, że po przejściu w dwukierunkowy stan naprężenia

$$\sigma_{red_d} \geq R_{m_c} \quad (18)$$

Razem więc warunek wystąpienia tąpnięcia może być przedstawiony zależnością:

$$\sigma_{red_d} \geq \sigma_{red_p} \geq R_{m_c} \quad (19)$$

5. Przedstawienie stanu naprężenia występującego w górotworze

a. Stan naprężenia w pierwszej objętości skał

Stan naprężenia w tej objętości jest określony za pomocą składowych głównych:

$$0, \sigma_{2p}, \sigma_{3p}, 0, 0, 0 \quad (20)$$

przy czym:

$$\sigma_{2p} = \alpha \sigma_{3p} \quad (21)$$

gdzie:

$\alpha$  - współczynnik parcia bocznego przy dwukierunkowym stanie naprężenia

Dla określenia współczynnika  $\alpha$  oparto się na pracy M. Boreckiego [4] w której przy założeniu braku odkształceń poziomych, a więc przy stanie naprężenia

$$\sigma_{1B}, \sigma_{2B} = \sigma_{1B}, \sigma_{3B}, 0, 0, 0 \quad (22)$$

zależność między naprężeniami wynosi

$$\sigma_{1B} = \sigma_{2B} = \beta \sigma_{3B} \quad (23)$$

gdzie:

$\beta$  - współczynnik parcia bocznego w trójkierunkowym stanie naprężenia.

Aby przejść do stanu naprężenia (20), należy do stanu naprężenia (22) dodać stan naprężenia

$$- \sigma_{1B}, -\beta \sigma_{1B}, -\beta \sigma_{1B}, 0, 0, 0 \quad (24)$$

Wtedy otrzymamy stan naprężenia:

$$0, \sigma_{1B} - \beta \sigma_{1B}, \sigma_{3B} - \beta \sigma_{1B}, 0, 0, 0 \quad (25)$$

a więc:

$$\left. \begin{aligned} \sigma_{1p} &= 0 \\ \sigma_{2p} &= \sigma_{1B} - \beta \sigma_{1B} \\ \sigma_{3p} &= \sigma_{3B} - \beta \sigma_{1B} \end{aligned} \right\} \quad (26)$$

po skorzystaniu z zależności (23) otrzymamy:

$$\left. \begin{aligned} \sigma_{2p} &= \beta(1 - \beta)\sigma_{3B} \\ \sigma_{3p} &= (1 + \beta)(1 - \beta)\sigma_{3B} \end{aligned} \right\} \quad (27)$$

stąd zgodnie ze wzorem (21):

$$\alpha = \frac{\beta}{1 + \beta}. \quad (28)$$

Dla spełnienia warunku (17) po skorzystaniu ze wzoru (16) otrzymamy:

$$\sigma_{red_p} = \sigma_{3p} \sqrt{\alpha^2 + 1 - \alpha} \geq Rm_c, \quad (29)$$

zaś po podstawieniu wzoru (28) otrzymamy:

$$\sigma_{red_p} = \sigma_{3p} \frac{\sqrt{1 + \beta + \beta^2}}{1 + \beta} \geq Rm_c \quad (30)$$

b. Stan naprężenia w dalszej objętości skał

Stan naprężenia w tej objętości jest określony za pomocą składowych głównych

$$\sigma'_1, \sigma'_2, \sigma'_3, 0, 0, 0 \quad (31)$$

Przyjmując, że

$$\left. \begin{aligned} \sigma'_1 &= \varphi\sigma'_3 \\ \sigma'_2 &= \psi\sigma'_3 \end{aligned} \right\} \quad (32)$$

otrzymamy stan naprężenia:

$$\varphi\sigma'_3, \psi\sigma'_3, \sigma'_3, 0, 0, 0 \quad (33)$$

Dwukierunkowy stan naprężenia, jaki wystąpi przy przejściu trójkierunkowego stanu naprężenia przedstawionego wzorem (31) lub (33) w dwukierunkowy, można uzyskać przez dodanie do stanu naprężenia (33) wielkości (zgodnie ze wzorem 23)

$$-\varphi\sigma'_3, -\beta\varphi\sigma'_3, -\beta\psi\sigma'_3, 0, 0, 0 \quad (34)$$

Wtedy stan naprężenia ma postać:

$$0, \psi \sigma'_3 - \beta \varphi \sigma'_3; \sigma'_3 - \beta \varphi \sigma'_3, 0, 0; 0, \quad (35)$$

a więc:

$$\left. \begin{aligned} \sigma_{1d} &= 0 \\ \sigma_{2d} &= (\psi - \beta \varphi) \sigma'_3 \\ \sigma_{3d} &= (1 - \beta \varphi) \sigma'_3 \end{aligned} \right\} \quad (36)$$

Po podstawieniu do wzoru (16) otrzymamy:

$$\sigma_{red_d} = \sigma'_3 \sqrt{(\psi - \beta \varphi)^2 + (1 - \beta \varphi)^2 - (\psi - \beta \varphi)(1 - \beta \varphi)} \geq Rm_c \quad (37)$$

Korzystając z relacji (21) otrzymamy ze wzoru (36) po wykorzystaniu relacji (28):

$$(\psi - \beta \varphi) = \frac{\beta}{1 + \beta} (1 - \beta \varphi). \quad (38)$$

Ostatecznie:

$$\sigma_{red_d} = \sigma'_3 (1 - \beta \varphi) \frac{\sqrt{1 + \beta + \beta^2}}{1 + \beta} \quad (39)$$

### Wniosek końcowy

Przy danym stanie naprężenia w górotworze można określić naprężenia redukowane:

$$\sigma_{red_p} \text{ i } \sigma_{red_d} \text{ ze wzorów (30) i (39).}$$

W przypadku gdy:

$$\sigma_{red_d} > \sigma_{red_p}$$

może w górotworze nastąpić tąpnięcie.

Zajdzie ono przy spełnieniu relacji (19), która po podstawieniu wzorów (30) i (39) przyjmuje postać:

$$\sigma'_3 (1 - \beta \varphi) \geq \sigma_{3p} \geq \frac{Rm_c (1 + \beta)}{\sqrt{1 + \beta + \beta^2}}$$



## LITERATURA

1. W. Parysiewicz - "Tapania" Wyd. Śląsk Katowice 1967.
2. M.T. Huber - Kryteria wytrzymałościowe w stereomechanice technicznej Warszawa 1948. Instytut Wydawniczy SIMP.
3. W. Szusić, J. Kuczyński - Wytrzymałość materiałów Gliwice 1970 Politechnika Śląska
4. M. Borecki - Zachowanie się skał w układach jednoosiowych obciążeń wysokociśnieniowych ze skrupowanym odkształceniem poprzecznym. Zeszyty Naukowe Politechniki Śląskiej Górnictwo nr 50 Gliwice 1971.

## Резюме

Определение возможности выступления горных ударов с точки зрения гипотез прочности.

В работе представлено определение горных ударов поддержанных гипотезой прочности и определено условия при каких наступит горный удар.

## POSSIBILITIES OF CRUMP OCCURRENCE ON THE BASE OF THE EFFORT HYPOTHESES

## Summary

In the paper a definition of crumps based of a effort hypotheses has been presented and the conditions of their appearance have been determined.