Seria: GÓRNICTWO z. 48

Nr kol. 313

MIROSŁAW CHUDEK, EMIL ŚWIST

CIŚNIKHIE GÓROTWORU DZIAŁAJĄCE NA BUDOWĘ TUWELI I WYROBISK GÓRNICZYCH NA MAŁYCH GŁĘBOKOŚCIACH

> Streszczenie. W pracy przedstawiono aktualny stan wiedzy w zakresie określania ciśnień górotworu na obudowę tuneli oraz wyrobiak drążonych na małych głębokościach. W oparciu o rozważania teoretyczne autorzy podjęli próbę wyprowadzenia oryginalnych wzorów na określenie wielkości ciśnień górotworu na obudowę tego typu wyrobisk z uwzględnieniem parametru czasu.

1. Water

Wyznaczenie obciążeń wyrobisk podziemnych wykonywanych w skałach sypkich lub spoistych na małych głębokościach jest jednym z ważniejszych zagadnień przy projektowaniu.

Wielu autorów jak Ritter, Kommerell, Suquet, Protodiakonow podaje wzory określające ciśnienie pionowe wywierane na strop wyrobisk przez zalegejące nad nim skały, opierając się na teorii powstawania sklepień odciążających. Według tych teorii działa na obudowę ciężar odprężonego górotworu ograniczonego od góry linią naturalnego sklepienia u dołu stropem wyrobiska.

Autorzy jak Bierbaumer, Terzaghi rozpatrują równowagę wydzielonej bryły górotworu pionowymi płaszczyznami stanowiącymi płaszczyzny tarcia. Przy takim założeniu obciążenie stropu równa się ciężarowi wydzielonej bryły górotworu pomniejszonemu i siły tarcia wzdłuż płaszczyzn tarcia. W pracach nowszych Olszak, Sawin przyjmują sprężysty model górotworu i podają rozwiązanie zagadnienia ciśnień górotworu na obudowę na zasadzie teorii sprężystości.

Przyjęcie sprężystego modelu górotworu nie odzwierciedla w całości zjawisk jakie w nim zachodzą. W ośrodku sprężystym odkształcenia następują natychmiast po obciążeniu i są niezależne od czasu, tymczasem zjawiska zachodzące w górotworze są zależne od czasu.

Przy naruszeniu równowagi w górotworze dość powoli dochodzi do jej wyrównania. Dlatego też przy obserwowaniu górotworu w wyrobisku natychmiast po jego wydrążeniu nie stwierdziny objawów działania ciśnienia, a które daje się zauważyć w pewnym czasie po jego wykonaniu.

Z upływem czasu skały otaczające wyrobisko ulegają odkształowniom i przemieszczeniom w kierunku do warobiska. Powierzchnie przekrojów poprzecznych wyrobisk zmniejszają się niekiedy bardzo znacznie. Powstaje wyciskanie wyrobisk i niszczenie obudowy.

Zjawiska występowania dużych ciśnień górotworu na obudową nie można wytkumaosyć klasycznymi teoriami, dlatego też w ostatnim czasie do wyjaźnienia tych zjawisk opieramy się na zazadach reologii.

W pracy niniejszej podjęto próbę wyjaśnienia zjawiska ciśnienia górotworu na obudowę przyjmując górotwór jako ośrodek sprężysty oraz jako ośrodek reologiczny Kelvina.

Wyprewadzone wsory mogą być wykorzystane przy projektowaniu wyrobisk korytarzowych na małych głębokościach.

<u>Ciśnienie jako rozkład naprężeń w półpłaszczyźnie sprężystej</u> <u>1_izotropowej</u>

Do określenia rozkładu ciśnień górotworu na obudowę wyrobisk zastosowano zadanie Flamanta oraz zadanie Malana "O rozchodzeniu się siły z miejsca obciążonego" traktując ciśnienie nie jako parcie czynne w sensie parcia ziemi, lecz jako rozkład naprężeń w sprężystej i izotropowej półpłaszczyźnie.

Wzory na wielkość ciśnień górotworu wyprowadzono w oparciu o następujące założenia.

a) Skały mają własności ciał izotropowych.

b) Do skał ma zastosowanie prawo Hooke'a.

c) Działa prawo superpozycji.

d) Stałe sprężystości są jednakowe dla skał i obudowy.



Zgodnie z zasadą Flamenta siła skupiena P przyłożona na krawędzi półpłaszczyzny sprężystej i nieograniczonej wywołuje promieniowy rozkład naprężeń.

Dowolny punkt N położony w odległości r od punktu przyłożenia siły skupionej P (rys. 1) poddany jest w kierunku promieniowym prostemu ściskaniu o wielkości

$$S_r = -\frac{2 P}{\pi} \cdot \frac{\cos \varphi}{r}$$

Rys. 1. Siża P na krawędzi półpłaszczyzny

Napreżenia obwodowe i styczne równe są zerc.

Rozwiązanie tego zagadnienia zostało otrzymane z rozwiązania trójwymiarowego zagadnienia Boussinesque'a (1878) przez Flamanta [5].

Składową normalną naprężenia w punkcie M półpłaszczyzny od obciążenia siłą skupioną P określa wzór

$$6_{\rm g} = -\frac{2}{\pi} \frac{{\rm g}^3}{({\rm x}^2 + {\rm g}^2)^2}$$
(2)

Przyjęto, że obudowa wyrobiska pozostaje pod wpływem oboiążeń górotworu zawartego pomiędzy dwoma pionowymi płaszczyznami ograniczającymi poprowadzonymi w odległości a₁ od osi pionowej wyrobiska (rys. 2).

Każdy element obszaru D przedstawia małą siłę pionową, którą wywołuje promieniowy rozkład naprężeń w całej półpłaszczyźnie (tak wewnątrz jak i zewnątrz płaszczyzn ograniczających).

Ciánienie górotworu dziażające na obudowe tuneli ...



Rys. 2. Schemat oblicseniowy ciánienia górotworu

Elementarna sila dP=) dzin wywołuje w punkcie M roskład naprężeń, który wyraża się wzorem:

$$d_{p_{\Sigma}} = \frac{2\gamma}{st} - \frac{z^3}{(x^2 + z^2)^2} dx \cdot ds$$
(3)

w którym ? - ciężar objętościowy skaży.

Wsór (1) wyprowadsony dla sił powierschniowych sostał w niniejszym zagadnioniu rozszersony do elementarnych sił objętościowych wewnątrz obszaru D.

Całka wyrażenia (2) po obezarze D określa ciśniemie pionowe w punkcie M.

$$P_{g} = \frac{2\gamma}{\pi} \iint_{D} \frac{z^{3}}{(x^{2} + z^{2})^{2}} dx dz = \frac{2\gamma}{\pi} \iint_{0} z^{3} \left[\int_{-a_{x}}^{+a_{1}} \frac{dx}{(x^{2} + z^{2})^{2}} \right] dz$$
(4)

Po gcałkowaniu i przekształceniu otrzymano:

$$p_{s} = \frac{27}{\pi} \left[\text{Harcotg} \frac{\text{H}}{\text{a}_{1}} + a_{1} \ln \left| \frac{a_{1}^{2} + \text{H}^{2}}{a_{1}^{2}} \right| \right]$$

gdsie:

$$a_1 = a + h tg (45^\circ - \frac{\varphi}{2})$$

- a požowa gserokości wyrobiska,
- 9 kat tarcia wewnetrsnego skał.
- h wysokość wyrobiska,
- H głębokość.

Roswiązanie (5) jest słuszne zarówno dla płaskiego stanu naprężenia (tarcza o małej grubości) jak i płaskiego stanu odkastałcenia (przekrój późprzestrzeni).

Roskład ciśnień pionowych wsdłuż posiomej płaszczymy m - m przedstawia rys. 5 linia a. Do obliczenia ciśnienia na obudowę wyrobisk podziemnych w górotworze spoistym zastosowano zadanie Melana "o sile skupionej wewnątrz półpłaszczysny sprężystej i izotropowej" rys. 3.

Ośrodek górotworu potraktowano jako półpłaszczyznę nieważką wykonaną z materiału sprężystego 1 izotropowego obciążoną po wykonaniu wyrobiska elementarnymi siłami skupionymi od sił objętościowych obszaru rys. 4.

Rozkład naprężeń w punkcie M stropu na osi pionowej wyrobiska od obciążenia elementarną siłą skupioną $dP = \gamma dx dz zgodnie z zasadą Melana$ [6] określa wzór:

$$dp_{z} = \frac{7}{23!} \left\{ (1 + v') \left[\frac{(H - z)^{3}}{r_{1}^{4}} + (H + z) \frac{(H + z)^{2} + 2Hz}{r_{2}^{4}} - \frac{8 Hz(H + z)x^{2}}{r_{2}^{6}} \right] + \frac{1 - v'}{2} \left(\frac{H - z}{r_{1}^{2}} + \frac{3 H + z}{r_{2}^{2}} - \frac{4 Hx^{2}}{r_{2}^{4}} \right) \right\} dx dz$$
(6)

w którym

V- staża uogólniona, która oznacza:

a) w przypadku płaskiego stanu naprężenia

$$v' = v$$
 (7)

b) w przypadku płaskiego stanu odkeztałcenia

$$V' = \frac{V}{1 - V}$$
(8)

gdzie V - liczba Poissona

$$r_1^2 = (H - z)^2 + z^2$$

 $r_2^2 = (H + z)^2 + z^2$

Sama wpływów elementarnych sił objętościowych dP obgzaru D przedstawia wielkość ciśnienia pionowego na strop wyrobiska:

$$P_{g} = \frac{\gamma}{2\pi} \int_{0}^{H} \left\{ \int_{-a_{1}}^{+a_{1}} \left[(1+\dot{\nu}') \left(\frac{(H-z)^{3}}{[(H-z)^{2} + x^{2}]^{2}} + \frac{(H+z)[(H+z)^{2} + 2Hz]}{[(H+z)^{2} + x^{2}]^{2}} - \frac{8 Hz(H+z)^{2} x^{2}}{[(H+z)^{2} + x^{2}]^{3}} \right) \right. \\ \left. + \left(\frac{1-\dot{\nu}'}{2} \right) \left(\frac{H-z}{(H-z)^{2} + x^{2}} + \frac{3H+z}{(H+z)^{2} + x^{2}} - \frac{4 Hz^{2}}{[(H+z)^{2} + x^{2}]^{2}} \right) \right] dz \qquad (9)$$







Rys. 4. Schemat obliczeniowy ciśnienia górotworu

Po scałkowaniu i licznych przekształceniach otrzymano:

$$pz = \frac{\gamma}{\pi} \left\{ \frac{3 + \gamma'}{4} a_1 \left[\ln \left| \frac{a_1^2 + H^2}{a_1^2} \right| + \ln \left| \frac{a_1^2 + 4 H^2}{a_1^2 + H^2} \right| - (1 + \gamma') \frac{a_1 \cdot H^2}{a_1^2 + 4 H^2} + 2H(\operatorname{arc} tg \frac{2H}{a_1} - \operatorname{arc} tg \frac{H}{a_1}) + 2H \operatorname{arc} ctg \frac{2H}{a_1} \right\}$$
(10)

Rozkład ciśnień wzdłuż poziomej płaszczyzny m-m od obciążenia bryłą górotworu nad wyrobiskiem przedstawiono na rys. 5 linia b.



Rys. 5. Rozkład ciśnień w poziomej płaszczyźnie m-m a - wg wzoru [5] (zadanie Flamanta), b - wg wzoru [10] (zadanie Melana)

Forównanie wielkości ciśnień pionowych wynikających z wyprowadzonych wzorów (5) : (10) i z teorii Bierbaumera i Terzaghiego.

Według teorii Bierbaumera na obudowę działa ciężar słupa górotworu znaj dujący się nad wyrobiskiem, pomniejszony o siły tarcia na płaszczyznach pionowych.

Według tej teorii obciążenie na obudowę określa wzór:

$$pz = \gamma \cdot H(1 - \frac{H + tg \varphi \cdot A}{2 a_1})$$
(11)

w którym

$$A = tg^2 (45^\circ - \frac{\varphi}{2})$$

Graficzne porównanie zmienności ciśnień pionowych wynikających z wzoru (5) i wzoru (11) Bierbaumera pokazano na rys. 6.









Rys. 7. Zmienność ciśnień pionowych w zależności od głębokości $(K = \frac{V}{1-W} = 0,54)$



Rys. 8. Zmienność ciśnień pionowych w zależności od głębokości (K = tg²(45 - $\frac{\varphi}{2}$))



Rys. 9. Zmienność ciśnień pionowych w zależności od głębokości X = 1; v = 0,35

Ciśnienie górotworu działające na obudowę tuneli ...

Według teorii Terzaghiego ciśnienia na obudowę określa wzór: [11]

$$ps = \frac{\gamma a_1}{K \cdot tg\varphi} \left[1 - \exp(-n K tg\varphi) \right]$$
(12)

w którym

$$n = \frac{H}{a_1}$$

K ≤ 1 współczynnik stosunku parcia bocznego do pionowego.

Graficznie porównanie zmienności ciśnień pionowych wynikających z wzoru (5), (10) i wzoru (12) Terzaghiego pokazano na rys. 7, 8, 9.

Chociaż w poszczególnych teoriach przyjęcie wymiarów geometrycznych obszaru nadkładu obciążającego obudowę jest jednakowe to jednak parametry wyjściowe charakteryzujące własności mechaniczne górotworu odgrywają róźną rolę.

W metodzie Bierbaumera kąt taroia wewnętrznego φ ma bardzo mały wpływ na wielkość ciśnienia. Natomiast w metodzie Terzaghiego kąt tarcia wewnętrznego φ oraz współczynnik K mają duży wpływ na wielkość ciśnienia.

Ciśnienie górotworu obliczone wzorem (5) przy przyjęciu założeń podanych na wstępie jest bliskie wielkościom obliczonym wzorami Bierbaumera i i Terzaghiego (dla $\varphi = 30^{\circ}$ i K = $\frac{\gamma}{1-\gamma}$).

Również ciśnienie obliczone wzorem (10) wyprowadzonym przy zastosowaniu zadania Melana jest bliskie ciśnieniom obliczonym z wzoru Terzaghiego dla K = 1.

O ile przyjęcia podane na wstępie pkt 2 a,b,c są słuszne to wprowadzenie jednakowych stałych srpężystości dla górotworu i obudowy jest dużym przybliżeniem i jak pokazano w pkt. 4 sztywność obudowy ma duży wpływ na wielkość ciśnień.

Wpływ odkastałceń półpłaszczysny o modelu reologicznym na wielkość ciźnień

4.1. Opis własności górotworu za pomocą modelu Kelvina

W przeprowadzonych rozważaniach pkt 2, ośrodek traktowano jako ciało sprężyste. W ośrodku sprężystym przemieszczenia następują natychmiast po wykonaniu wyrobiska i są niezależne od czasu. Tymczasem jak obserwacje wykazują z upływem czasu wzrasta ciśnienie górotworu, które niejednokrotnie niszczy i deformuje obudowę wyrobisk. Dlatego w następnej kolejności przyjęto górotwór jako model reologiczny Kelvina i sprężysty model obudowy. Model reologiczny Kelvina opisany jest następującym związkiem czasem zależności między naprężeniem a odkaztałceniem [5]

$$\mathbf{D}\,\mathbf{6} = \mathbf{2}\mathbf{G}\mathbf{D}\,\mathbf{\mathcal{E}} + \mathbf{2}^{n}\mathbf{D}\,\mathbf{\mathcal{E}} \tag{13}$$

(14)

gdzie:

D6 - dewiator tensora naprężeń,

- DE dewiator tensora odkeztałceń,
- Dê dwiator tensora prędkości odkaztałceń.

Rozwiązaniem równania [5] jest:

 $\varepsilon = \frac{6}{2 \text{ G}} \left[1 - \exp\left(-\frac{t}{T}\right) \right]$

gdzie:

Ośrodek opisany zależnością (13) ma w części cechy ciała sprężystego w części cieczy lepkiej.Oznacza to, że w ciałach tych odkształcenia następują nie od razu po obciążeniu lecz z pewnym opóźnieniem. Wzory na wielkość ciśnień górotworu o modelu reologicznym wyprowadzono w oparciu o następujące założenia.

- a) Skały mają własność ciała lepkosprężystego Kelvina.
- b) Do rozwiązania zadania reologicznego zastogowano zasadę Alfreya o analogii sprężysto lepkosprężystej.
- c) Wykonanie obudowy następuje natychniast po wydrążeniu wyrobiska, przy szczelnym wypełnieniu wolnych miejsc pomiędzy obudową a górotworem.
- d) Obudowa wykonana jest z materiału sprężystego o współczynniku sztywności λ_{ob} .

4.2. Odkeztałcenie półpłaszczyzny (zadanie Flamanta)

Wzory na naprężenia w półpłaszczyźnie od siły skupionej na jej krawędzi przedstawiają się następująco:

$$\begin{aligned} 6_{g} &= -\frac{2}{\pi} \frac{P}{x} \frac{g^{2}}{(x^{2} + g^{2})^{2}} \end{aligned} \tag{15}$$

$$\begin{aligned} 6_{g} &= -\frac{2}{\pi} \frac{P}{\pi} \frac{x^{2} \cdot g}{(x^{2} + g^{2})^{2}} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} 7_{gx} &= -\frac{2}{\pi} \frac{P}{\pi} \frac{x g^{2}}{(x^{2} + g^{2})^{2}} \end{aligned}$$

Odkaztałcenia jednostkowe we wspólnym ujęciu dla płaskiego stanu naprężenia i odkaztałcenia określają wzory:

$$\delta_{\mathbf{x}} = \frac{1}{2 \ \mathbf{G}(1 + \psi')} \ (\delta_{\mathbf{x}} - \psi' \delta_{\mathbf{x}})$$

$$\delta_{\mathbf{x}} = \frac{1}{2 \ \mathbf{G}(1 + \psi')} \ (\delta_{\mathbf{x}} - \psi' \delta_{\mathbf{x}}) \tag{16}$$

$$T_{\mathbf{x}\mathbf{x}} = -\frac{T_{\mathbf{x}\mathbf{x}}}{\mathbf{G}}$$

Po podstawieniu wyrażeń (15) do pierwszego z równań (16) i scałkowaniu otrzymano przemieszczenie pionowe u punktu o współrzędnych (x,z).

$$u = -\frac{P}{2\pi G(1+v)} \left[\ln \frac{x^2 + z^2}{b^2} + (1+v) \frac{x^2}{x^2 + z^2} \right]$$
(17)

gdsie:

b - odległość punktu ustalenia.

Przemieszczenie pionowe punktu leżącego na osi symetrii od obciążenia q równomiernie rozłożonego na długości 2 a otrzymano ze związku (17) wyprowadzonego dla siły skupionej, po zastąpieniu P przez q dz i scałkowaniu w granicach od - a do + a

$$u = -\frac{\alpha}{2\pi G(1+v')} \int_{-\infty}^{+\infty} \left\{ \ln \left| \frac{x^2+z^2}{b^2} \right| + (1+v') \frac{x^2}{x^2+z^2} \right\} dx$$
(18)

Po scalkowaniu i przekształceniu otrzymano:

$$u = -\frac{\alpha}{2\pi G(1+v)} \left\{ 2 a \ln \left[\frac{a^2 + z^2}{b^2} \right] - 2(1-v')(a - z \cdot arc tg \frac{a}{z}) \right\}$$
(19)

Pod wpływem statycznego działania obciążenia q na odcinku 2 a wydzielona warstwa tarczy (rys. 10) o grubości h (równej wysokości wyrobiska) zmniejsza swoją grubość.



Rys. 10. Podział obciążeń dla t > t₁, $\Delta u = u_{ob}$, q₁ + q₂ = q

Zmianę grubości wydzielonej warstwy obliczono z różnicy przemieszczeń punktów (1) 1 (2):

$$\Delta u = \frac{\alpha}{2 \pi G(1 + v')} \left[2a \ln \left| \frac{a^2 + H_2^2}{a^2 + H_1^2} \right| - 2(1 - v')(H_1 \operatorname{arctg} \frac{a}{H_1} - H_2 \operatorname{arctg} \frac{a}{H_2}) \right]$$
(20)

gdzie:

∆u = u₁ - u₂ zmiana grubości wydzielonej warstwy równej h = H₂ - H₁
 H₁ - odległość górnego punktu obudowy od krawędzi półpłaszczyzny,
 H₂ - odległość dolnego punktu obudowy od krawędzi półpłaszczyzny.

Odkeztałcenie półpłaszczyzny o modelu reologicznym obliczono przy zastosowaniu zasady Alfreya o analogii sprężysto lepkosprężystej.

Zgodnie z tą zasadą, przemieszczenie pionowe punktu leżącego na osi symetrii od obciążenia ciągłego q rozłożonego na odcinku 2a na krawędzi półpłaszczyzny o modelu reologicznym Kelvina obliczono mnożąc wyrażenie (19) przez czynnik $\left[1 - \exp\left(-\frac{t'}{T}\right)\right]$

$$u = -\frac{q}{2\pi G(1+v')} \left\{ 2 \ a \ \ln \left| \frac{a^2 + s^2}{b^2} \right| - 2(1-v')(a-z) \operatorname{arctg} \frac{a}{z} \right\} \left[1 - \exp(-\frac{t}{T}) \right]$$
(21)

4.

Zzniejszenie grubości wydzielonej warstwy półpłaszczyzny od obciążenia ciągłego q obliczono znożąc wyrażenie (20) przez czynnik $\begin{bmatrix} 1 - \exp(-\frac{t}{m}) \end{bmatrix}$

$$\Delta u = \frac{q}{2\pi G(1+y')} \left[2a \ln \left| \frac{a^2 + H_2^2}{a^2 + H_1^2} \right| - 2(1-y')(H_1 \operatorname{arctg} \frac{a}{H_1} - H_2 \operatorname{arc tg} \frac{a}{H_2}) \right] \cdot \left[1 - \exp(-\frac{t}{T}) \right]$$
(3)

Rospatrsono półpłaszczyznę w stanie naprężeń pierwotnych od ciężaru warstw położonych nad wyrobiskiem.

Przed drążeniem wyrobiska na głębokości H panują ciśnienia pierwotne równe:

$$pz_0 = \gamma \cdot H \tag{23}$$

W czasie drążenia wyrobiska usunięte zostaje oddziaływanie rdzenia na półpłaszczysnę. Ciężar słupa górotworu nad wyrobiskiem rozkłada się na ociosy boczne półpłaszczyzny wg "promieniowego rozkładu naprężeń" (rysunek 11), powodując odkaztałcenie półpłaszczyzny.

Wydzielona warstwa półpłaszczyzny o grubości h, pod wpływem zwiększonych naprężeń zmniejsza swoją grubość (rys. 11) w miarę upływu czasu.



Rys. 11. Rozkład ciśnień pionowych i odkształcenia półpł. 1 obudowy

(22)

Zamiejszenie się grubości wydzielonej warstwy półpłaszozyzny obliczono z różnicy przemieszczeń punktów (1) i (2).

Przemieszczenie punktów (1) i (2) półpłaszczyzny od obciążenia ciężarem własnym górotworu nad wyrobiskiem, obliczono całkując wyrażenie (21) dla obciążenia ciągłego $q = \gamma$ dz względem zmiennej z w granicach od z = = o do z = H, dla punktu (1) i od z = h do z = H₂ dla punktu (2)

$$u_{1} = -\frac{\gamma}{2\pi G(1+\dot{v})} \left[1 - \exp(-\frac{t}{T})\right] \int_{0}^{H_{1}} \left[2 \ a \ \ln\left|\frac{a^{2} + z^{2}}{b^{2}}\right| - 2(1-\dot{v})(a - z \ aro \ tg \ \frac{a}{z})\right] dz$$
(24)

$$\mathbf{u}_{2} = -\frac{\delta}{2\pi G(1+v)} \left[1 - \exp\left(-\frac{\pi}{2}\right)\right] \int_{O} \left[2 \ \mathbf{a} \ \ln\left|\frac{\mathbf{a} + \mathbf{s}}{\mathbf{b}^{2}}\right| - 2(1-v)(\mathbf{a} - \mathbf{s} \ \operatorname{are} \ tg.\frac{\mathbf{a}}{\mathbf{s}})\right]$$

Po scałkowaniu i przekształceniu otrzymano

$$u_{1} = -\frac{\gamma}{2\pi G(1+\gamma)} \left[2 a H_{1} \ln \left| a^{2} + H_{1}^{2} \right| - 4 a H_{1} + 4 a^{2} \operatorname{arc} tg \frac{H_{1}}{s} - 2a H_{1} \ln \left| b^{2} \right| - (1-\gamma) a H_{1} + (1-\gamma)(a^{2} + H_{1}^{2}) \operatorname{arc} \operatorname{ctg} \frac{H_{1}}{s} \right] \cdot \left[1 - \exp(-\frac{t}{T}) \right]$$

$$u_{2} = -\frac{\gamma}{2 \pi G(1+v)} \left[2a H_{2} \ln |a^{2}+H_{2}^{2}| - 2a h \ln |a^{2}+h^{2} \right] - 4a(H_{2}-h) + 4a^{2}(arc tg \frac{H_{2}}{a} - arc tg \frac{h}{a}) -$$
(25)

- 2a
$$\ln |b^2| (H_2-h) - (1-v) a(H_2-h) +$$

+(1-
$$v$$
) ($a^2+H_2^2$) arc ctg $\frac{H_2}{a}$ - (1- v)(a^2+h^2) arc ctg $\frac{h}{a}$]. $\left[1 - \exp(\frac{t}{T}\right]$

Zamiejszenie grubości wydzielonej warstwy obliczono z różnicy pomieszczeń punktu (1) i (2)

$$\Delta u = \frac{\gamma}{2\pi G(1+\gamma)} \left\{ 2a \left[H_2 \ln \left| a^2 + H_2^2 \right| - H_1 \ln \left| a^2 + H_1^2 \right| - h \ln \left| a^2 + h^2 \right| \right] \right\}$$

-
$$4a^2(\operatorname{arc} tg \frac{n_1}{a} - \operatorname{aro} tg \frac{n_2}{a} + \operatorname{are} tg \frac{h}{a}) -$$

Ciśnienie górotworu dziażające na obudowe tuneli ...

-
$$(1 - \gamma) \left[(a^2 + H_1^2) \operatorname{arc otg} \frac{H_1}{a} - (a^2 + H_2^2) \operatorname{aro otg} \frac{H_2}{a} + \right]$$

+
$$(a^{2} + h^{2}) \operatorname{arc} \operatorname{ctg} \frac{h}{a} \Big] \Big\} \Big[1 - \exp(-\frac{1}{T}) \Big]$$
 (26)

Oznaczając wyrażenie w nawiasach{ }symbolem Ø, otrzymano:

$$\Delta u = \frac{\gamma}{2\pi G(1+\gamma)} \phi_1 \left[1 - \exp\left(-\frac{t}{T}\right) \right]$$
(27)

Ciánienie na budowę wyrobiska wzrasta proporejonalnie do zmiany grubości wydzielonej warstwy półpłaszesyzny.

od wartości pz = 0 dla t = 0
do wartości pz =
$$\frac{\gamma}{\pi}$$
 ϕ_{p} dla t = t₁

gdsie

$$\phi_2 = 2(\text{H aro ctg} \frac{\text{H}}{\text{a}} + \text{alm} \left| \frac{\text{a}^2 + \text{H}^2}{2} \right|$$
(28)

Wartość t_i obliczono z warunku jednakowych odkaztałceń półpłaszczyzny i obudowy, od obciążenia słupem górotworu rozchodzącego się promieniowo

$$\frac{7}{2\pi G(1+\gamma')} \phi_1 \left[1 - \exp\left(-\frac{t}{T}\right)\right] = \frac{7}{\pi N_{OB}} \phi_2$$
(29)

gdsie

 $u_{ob} = \frac{ps}{\lambda_{ob}} - odksstalcenie spreizste obudowy,$

stad

$$t_1 = T \ln \left| \frac{1}{1 - \frac{2G(1+y')}{\lambda_{ob}} - \frac{\phi_2}{\phi_1}} \right|$$
 (30)

W caasie $o < t \leq t_1$ ciénienie na obudowę smienia się wg wsoru:

$$p_{\Xi} = \frac{7}{2\pi \Theta (1+\nu)} \frac{\phi_1}{\rho_{0b}} \left[1 - \exp\left(-\frac{t}{T}\right) \right]$$
(31)

W miarę dalszych odkastałceń półpłaszczyzny (rys. 10) następuje podział obciążenia (rozpatrując obciążenie q rozłożone na odcinku 2a) w taki sposób, że część obciążenia q_1 rozkłada się promieniowo na obudowę i półpłaszczyznę oraz część $q_2 = q - q_1$ które przekazuje się bezpośrednio na obudowę.

Obciążenie obudowy pz₂ wzrastać będzie proporcjonalnie do odkeztałceń półpłaszczyzny

$$pz_2 = q_2 \left[1 - exp(-\frac{\tau - \tau_1}{T}) \right]$$
 (32)

Maprężenie w półpłaszczyźnie zmienia się wg wzoru:

$$p_{z_{1}} = \left\{ q - q_{2} \left[1 - \exp\left(-\frac{t - t_{1}}{T}\right) \right] \right\} \frac{1}{\pi} \phi_{4}$$
(33)

Podział obciążeń dokonuje się tak, że w każdej chwili $t > t_1$ zachodzi równość odkształceń półpłaszczyzny i obudowy. Nieznaną wielkość q₂ obliczono z końcowego podziału obciążenia dla $t = \infty$

Odkształcenie wydzielonej warstwy półpłaszczyzny od obciążenia q_1 dla t = ∞ wynosi:

$$\Delta u = \frac{q_1}{2\pi G(1+v)} \phi_3 = \frac{q-q_2}{2\pi G(1+v)} \phi_3$$
(34)

gdzie

$$\theta_3 = 2a \ln \left| \frac{a^2 + H_2^2}{a^2 + H_1^2} \right| = 2(1 - y')(H_1 \text{ are tg } \frac{B}{H_1} - H_2 \text{ are tg } \frac{B}{H_2}$$
 (35)

Odkaztałcenie sprężyste obudowy

$$u_{ob} = \frac{q_1}{\pi \lambda_{ob}} \phi_4 + \frac{q_2}{\lambda_{ob}} = \frac{q - q_2}{\pi \lambda_{ob}} \phi_4 + \frac{q_2}{ob}$$
 (36)

Z warunku jednakowych odkaztałceń półpłaszczyzny i obudowy obliczono wartość q_o

$$\Delta u = u_{ob}$$

$$\frac{q - q_2}{2\pi G(1+v)} \phi_3 = \frac{q - q_2}{\pi \lambda_{ob}} \phi_4 + \frac{q_2}{\lambda_{ob}}$$
(37)

stąd

$$q_2 = \frac{q(\phi_3 - \beta\phi_4)}{\phi_3 - \beta\phi_4 + \pi\beta}$$

gdsie

 $\beta = \frac{2G(1+\dot{\gamma})}{\lambda_{\rm ob}}$

Rospatrując podział obciążeń od ciężaru poszczególnej warstwy górotworu $q_1 = \gamma \cdot \triangle H$ wg powyższego rosumowania, obliczono obciążenie przekasujące się bezpośrednio na obudowę od ciężaru 1-tej warstwy dla t > t_1 ze wzoru:

$$pz_2(1) = \gamma \Delta H \psi_{(1)} \left[1 - exp(-\frac{t-t_1}{T}) \right]$$
 (39)

w którym

$$\psi_{(1)} = \frac{\phi_3(1) - \beta \phi_4(1)}{\phi_3(1) - \beta \phi_4(1) + \pi \beta}$$
(40)

Ciśnienie przekazujące się promieniowo na obudowę i półpłagsczysnę

$$q_1(i) = 7 \Delta H \left\{ 1 - \Psi_{(i)} \left[1 - \exp\left(-\frac{t - t_1}{T}\right) \right] \right\}$$
 (41)

Sumując wpływy od poszczególnych warstw od i = 1 do i = n otrzymano całkowite ciśnienie na obudowę, które określa wzór

$$pz = \sum_{i=1}^{i=m} (q_1(i) \frac{1}{\pi} \phi_4(i) + pz_2(i))$$
 (42)

Po wprowadzeniu oznaczeń i przekestałceniu otrzymano

$$ps = \gamma \cdot \Delta H \sum_{i=1}^{i=n} \left\{ \left[1 - \psi_{(i)} \left[1 - \exp(-\frac{t-t_1}{T}) \right] \right] \frac{1}{\pi} \phi_4(i) + \psi_{(i)} \left[1 - \exp(\frac{t-t_1}{T}) \right] \right\}$$
(43)

gdzie

n = H - ilość wydzielonych warstw,

i - numer warstwy.

19

(38)

4.3. Odkeztałcenie półpłaszczyzny (zadanie Melana)

Wyrażenia na naprężenia dla przypadku siły skupionej wewnątrz półpłaszczyzny rys. 12 przedstawiają się następująco:

$$\begin{split} & \delta_{g} = \frac{p}{2\pi} \left\{ (1+v') \left[\frac{(s-d)^{3}}{x_{1}^{4}} + \frac{(s+d)[(s+d)^{2} + 2d \cdot s]}{x_{2}^{4}} - \frac{8d \cdot s(d+s)x^{2}}{x_{2}^{5}} \right] + \right. \\ & \left. + \left(\frac{1-v'}{2} \right) \left(\frac{s-d}{x_{1}^{2}} - \frac{3s+d}{x_{2}^{2}} - \frac{4s \cdot x^{2}}{x_{2}^{4}} \right) \right\} \\ & \delta_{g} = \frac{p}{2\pi} \left\{ (1+v') \left[\frac{(s-d)x^{2}}{x_{1}^{4}} + \frac{(s+d)(x^{2}+2d^{2})-2dx^{2}}{x_{2}^{4}} + \frac{8d \cdot s(d+s)x^{2}}{x_{1}^{6}} \right] + \\ & \left. + \left(\frac{1-v'}{2} \right) \left(- \frac{s-d}{x_{1}^{2}} + \frac{s+3d}{x_{2}^{2}} + \frac{4s x^{2}}{x_{2}^{4}} \right) \right\} \end{split}$$
(44)

$$t_{ggg} = \frac{p}{2\pi} \frac{x}{2\pi} \left\{ (1+v') \left[\frac{(s-d)^{2}}{x_{1}^{4}} + \frac{s^{2}-2}{x_{2}^{4}} + \frac{4s x^{2}}{x_{2}^{4}} \right] \right\} \\ & \left. + \left(\frac{1-v'}{2} \right) \left(- \frac{s-d}{x_{1}^{2}} + \frac{s+3d}{x_{2}^{2}} + \frac{4s x^{2}}{x_{2}^{4}} \right) \right\} \end{aligned}$$



Rys. 12. Siža wewnątra półpłaszozyzny

Odkształcenia jednostkowe dla płaskiego stanu naprężenia i odkształcenia określają wzory (16).

Przemieszczenia U i V punktu o współrzędnych (x, z) obliczono całkując wyrażenia (16)

$$u = \int \frac{1}{2G(1 + v')} (\tilde{\sigma}_{g} - v'\tilde{\sigma}_{g}) dz$$

$$v = \int \frac{1}{2G(1 + v')} (\tilde{\sigma}_{g} - v'\tilde{\sigma}_{g}) dz$$
(45)

Po podstawieniu wyrażeń (44) do wzorów (45) i scałkowaniu otrzymano:

$$\mathbf{u} = \frac{\mathbf{p}}{2\pi \mathbf{d}(1+\psi)} \left\{ (1+\psi) \left[\ln \left| \mathbf{r}_{1} \cdot \mathbf{r}_{2} \right| + \frac{\mathbf{x}^{2} - 4d + \mathbf{z} - 2d^{2}}{2\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] + (1+\psi)^{2} \left[\frac{\mathbf{x}^{2}}{2\mathbf{r}_{1}^{2}} + \frac{2d\mathbf{x}^{2}\mathbf{z}}{\mathbf{x}_{2}^{2}} \right] + \frac{1}{2} (1-\psi)^{2} \left[\ln \left| \mathbf{r}_{1} \right| + \frac{2(\mathbf{x}^{2} + d - \mathbf{z} + d^{2})}{\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] \right] + \psi^{2} (1+\psi) \left[\frac{\mathbf{x}^{2} + 2d^{2}}{2\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] + \frac{1}{2} (1-\psi)^{2} \left[\ln \left| \mathbf{r}_{1} \right| + \frac{2(\mathbf{x}^{2} + d - \mathbf{z} + d^{2})}{\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] \right] + (\frac{1-\psi}{\mathbf{r}_{2}^{2}}) (3-\psi) \cdot \ln \left| \mathbf{r}_{2} \right| \right\}$$

$$\psi^{2} = \frac{\mathbf{p}}{2\pi \mathbf{d}(1+\psi)} \left\{ (1+\psi) \left[-\frac{\mathbf{x}(\mathbf{z}-d)}{2\mathbf{r}_{2}^{2}} + \frac{d\mathbf{x}(d^{2}-\mathbf{z}^{2}+\mathbf{x}^{2})}{\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] - (1+\psi)^{2} \frac{\mathbf{x}(\mathbf{z}-d)}{2\mathbf{r}_{1}^{2}} + \frac{1}{2} (1-\psi)^{2} \left[\operatorname{arc} \operatorname{tg} \frac{\mathbf{x}}{\mathbf{z} + d} - \frac{2\mathbf{x}\mathbf{z}}{\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] + \psi^{2} (1+\psi) \left[-\frac{\mathbf{x}(\mathbf{z}+d)}{2\mathbf{r}_{2}^{2}} + \frac{2(\mathbf{z}+d)d - \mathbf{x}\cdot\mathbf{z}}{2\mathbf{r}_{2}^{2}} \right] + \frac{1}{2} (1-\psi)(3-\psi) \operatorname{arc} \operatorname{tg} \frac{\mathbf{x}}{\mathbf{z} + d} \right\}$$

Przemieszczenie pionowe punktu leżącego na osi symetrii od obciążenia oiągłego równomiernie rozłożonego na odcinku 2a otrzymano ze związku (46) wyprowadzonego dla siły skupionej, po zastąpieniu P przez q dz i scałkowaniu w granicach od - a do + a.

$$u = \frac{q}{2\pi d(1+y)} \left\{ (1+y) \left[a \ln \left| (z-d)^2 + a^2 \right| + a \ln \left| (z+d)^2 + a^2 \right| \right] - (1+y')^2 \left[\frac{2a \cdot d \cdot z}{(z+d)^2 + a^2} \right] + \frac{1}{2} (1-y'^2) \left[a \ln \left| (z-d)^2 + a^2 \right| + 4(z-d) \operatorname{arc} tg \frac{a}{z-d} - 2(z+d) \operatorname{arc} tg \frac{a}{z+d} \right] + \frac{1}{2} (1-y') (3-y') \left[a \ln \left| (z+d)^2 + a^2 \right| + (z-d) \operatorname{arc} tg \frac{a}{z+d} \right] + \frac{1}{2} (1-y') (3-y') \left[a \ln \left| (z+d)^2 + a^2 \right| + (z-d) \operatorname{arc} tg \frac{a}{z+d} \right] - 4(1-y') a \right\}$$
(47)

Zmianę grubości wydzielonej warstwy tarczy o grubości h (równej wysokości wyrobiska) obliczono z różnicy przemieszczeń punktów (1) i (2) (obliczonych z wzoru (47)).

$$\Delta u = \frac{q}{2\pi G (1+\gamma)} \left\{ (1+\gamma) \left[a \ln \left| \frac{(H_1-d)^2 + a^2}{(H_2-d)^2 + a^2} + a \ln \frac{(H_1+d)^2 + a^2}{(H_2+d)^2 + a^2} \right] \right. \\ \left. - 2a(1+\gamma)^2 \left[\frac{d}{(H_1+d)^2 + a^2} - \frac{d}{(H_2+d)^2 + a^2} \right] \right. \\ \left. + \frac{1}{2} (1-\gamma^2) \left[a \ln \left| \frac{(H_1-d)^2 + a^2}{(H_2-d)^2 + a^2} \right| + 4 \left[(H_1-d) \text{ arc } tg \frac{a}{H_1-a} - \left. + \frac{(H_2-d)arc }{H_2-d} \right] - 2 \left[(H_1+d) \text{ arc } tg \frac{a}{H_1+d} - (H_2+d)arc tg - \frac{a}{H_2+d} \right] \right] \right\} \\ \left. + \frac{1}{2} (1-\gamma') (3-\gamma') \left\{ a \ln \left(\frac{(H_1+d)^2 + a^2}{(H_2+d)^2 + a^2} + 2 \left[(H_1+d) \text{ arc } tg \frac{a}{H_1+d} - \left(\frac{H_2}{H_2+d} \right) arc tg \frac{a}{H_2+d} \right] \right\}$$

Przemieszczenie punktów (1) i (2) późpłaszczyzny od obciążenia ciężarem własnym warstw górotworu nad wyrobiskiem obliczono całkując wyrażenie (47) (dla obciążenia ciągłego q) względem zmiennej Z = d w granicach od Z = = 0 do Z = H, gdzie

q = 7 . dz

Ciśnienie górotworu działające na obudowę tuneli ...

Zmniejszenie się grubości wydzielonej warstwy półpłaszczyzny o grubości h obliczono z różnicy przemieszczeń punktów (1) i (2).

$$\Delta u = \frac{\gamma}{2\pi G(1+\gamma)} \left\{ (1+\gamma)a\left[2 H_{1} \ln |4 H_{1}^{2}+a^{2}|-(H_{1}+H_{2}) \ln |(H_{1}+H_{2})^{2} + a^{2}\right] + \\ + \ln |h^{2}+a^{2}| + 2a(arc tg \frac{2 H_{1}}{a} - arc tg \frac{H_{1} + H_{2}}{a} + arc tg \frac{h}{a}\right] \\ -(1+\gamma)^{2}a\left[H_{1} \ln \left|\frac{4H_{1}^{2}+a^{2}}{H_{1}^{2}+a^{2}}\right| - H_{2} \ln \left|\frac{(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}}{H_{2}^{2}+a^{2}}\right| - \frac{2 H_{1}^{2}}{a} (arc tg \frac{2H_{1}}{a} - arc tg \frac{H_{2}}{a}) \\ + \frac{2 H_{2}^{2}}{a} (arc tg \frac{H_{1} + H_{2}}{H_{1}^{2}+a^{2}}\right) - H_{2} \ln \left|\frac{(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}}{H_{2}^{2}+a^{2}}\right| - \frac{2 H_{1}^{2}}{a} (arc tg \frac{2H_{1}}{a} - arc tg \frac{H_{2}}{a}) \\ + \frac{2 H_{2}^{2}}{a} (arc tg \frac{H_{1} + H_{2}}{H_{1}^{2}+a^{2}}\right) - arc tg \frac{H_{2}}{a}) \right] + \frac{1}{2} (1-\gamma^{2}) \left[a H_{1} \ln |H_{1}^{2}+a^{2}| + \\ + 2 a^{2} arc tg \frac{H_{1}}{a} - (H_{1}^{2}+a^{2}) arc otg \frac{H_{1}}{a} - (4 H_{1}^{2}+a^{2}) arc otg \frac{2 H_{1}}{a} \\ + a h \ln |h^{2}+a^{2}| - a H_{2} \ln |H_{2}^{2}+a^{2}| + |H_{2}^{2}+a^{2}| arc otg \frac{H_{2}}{a} \\ + \frac{1}{2} (1-\gamma) (3-\gamma) \left[2 a H_{1} \ln |4 H_{2}^{2}+a^{2}| - a H_{1} \ln |+(4H_{1}^{2}+a^{2}) arc otg \frac{2 H_{1}}{a} \\ - (H_{1}^{2}+a^{2})arc otg \frac{H_{1}}{a} - a(H_{1}+H_{2})\ln |(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}| + a H_{2} \ln |H_{2}^{2}+a^{2}| \\ -2a(arc tg \frac{H_{1}}{a} - a(H_{1}+H_{2})\ln |(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}| + a H_{2} \ln |H_{2}^{2}+a^{2}| \\ -2a(arc tg \frac{H_{1}}{a} - a(H_{1}+H_{2})\ln |(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}| + a H_{2} \ln |H_{2}^{2}+a^{2}| \\ -2a(arc tg \frac{H_{1}}{a} - a(H_{1}+H_{2})\ln |(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}| + a H_{2} \ln |H_{2}^{2}+a^{2}| \\ -2a(arc tg \frac{H_{1}}{a} - a(H_{1}+H_{2})\ln |(H_{1}+H_{2})^{2}+a^{2}| + a H_{2} \ln |H_{2}^{2}+a^{2}| \\ -2a(arc tg \frac{H_{1}}{a} - arc tg \frac{H_{2}}{a}\right] \right\}$$

$$(50)$$

Oznaczając wyrażenie w nawiasach $\{ \}$ wzór (50) symbolem ϕ_1 oraz stosując zasadę Alfreya otrzymano wzór na wielkość zmiany grubości warstwy półpłaszczyzny o modelu reologicznym Kelvina:

$$\Delta u = \frac{2}{2\pi u(1+\gamma)} \phi_1 \left[1 - \exp\left(-\frac{t}{2}\right) \right]$$
(51)

Czas t₁, w którym odkaztałcenie wydzielonej warstwy i obudowy od obciążenia bryłą górotworu nad wyrobiskiem rozchodzącego się wg "promieniowsgo rozkładu" są jednakowe obliczono wg wzoru (30) gdzie

Całkowite ciśnienie pionowe na obudowę

dla t≤t, określa wzór

$$pz = \frac{\gamma}{2\pi G(1+\gamma)} \frac{\gamma_1}{\lambda_{ob}} \left[1 - \exp(-\frac{t}{p}) \right]$$
 (52)

dla t>t, określa wzór

$$pz = \gamma \cdot \Delta H \sum_{i=1}^{l=n} \left\{ \left[1 - \psi_{(i)} \left[1 - \exp\left(-\frac{t - t_1}{T}\right) \right] \right] \frac{1}{\pi} \phi_{4(i)} + \psi_{(i)} \left[1 - \exp\left(\frac{t - t_1}{T}\right) \right] \right\}$$
(53)

w którym

$$\psi_{(1)} = \frac{\phi_3(1) - \beta \phi_4(1)}{\phi_3(1) - \beta \phi_4(1) + \pi \beta}$$
(54)

gdsie

φ₃(1) - wyrażenie w nawiasach równania wzór (48), przedstawiające współczynnik zmiany grubości warstwy od obżiążenia (1)

$$\phi_{4}(1) = \left\{ (1+\psi) \left[\frac{(H_{1}-d_{(1)}) a_{1}}{2[(H_{1}-d_{(1)})^{2}+a^{2}]} + \frac{2 H_{1} d_{(1)}(H_{1}+d_{(1)}) a}{[(H_{1}+d_{(1)})^{2}+a^{2}]} + \frac{d_{(1)} a}{2[(H_{1}+d_{(1)})^{2}+a^{2}]} + \frac{d_{(1$$

$$+\frac{(3-\eta')H_1 \cdot a}{2\left[(H_1+d_{(1)}+a^2\right]} + \operatorname{arc tg} \frac{a}{H_1+d_{(1)}} + \operatorname{arc tg} \frac{a}{H_1+d_{(1)}}\right]$$
(55)

 $\phi_4(1)$ - współczynnik rozkładu naprężeń od obciążenia $q_{(1)}$ równomierzie rozłożonego na głębokości $d_{(1)}$.

4.4. Przybliżony sposób określania ciśnień bocznych

Przy drążeniu wyrobisk tunelowych spotykamy się z zagadnieniem deformacji warstw przy jednej płaszczyźnie odsłonięcia w kierunku, której skały głównie ulegają odkształceniu.

Elementarny sześcian górotworu na ociosie wyrobiska znajduje się przed wykonaniem wyrobiska w trójosiowym stanie napięcia.

Z chwilą drążenia wyrobiska usunięte zostaje naprężenie poziome zaś ciśnienie pionowe na ociosie wyrobiska przyjmuje wartość

$$p_{\pi} = \gamma \cdot H + p_{\pi}$$
 (56)

W związku z tym, że wydzielony sześcian nie może odkształcać się poprzecznie (w kierunku długości wyrobiska) wyrażenie na jednostkowe odkształcenie poziome zgodnie z prawem Hooke'a wyraża się wzorem

$$\mathcal{E}_{\mathbf{x}} = \frac{1}{E} \left[(1 - v^2) p_{\mathbf{x}} - v (1 + v) p_{\mathbf{z}} \right]$$
(57)

gdzie E - moduł sprężystości górotworu.

Przemieszczenie w kierunku wyrobiska obliczono całkując wyrażenie (57)

$$\Delta 1 = \frac{1}{E} \int_{0}^{1} \left[(1 - v^2) p_x - v (1 + v) p_z \right] d_x$$

Po scałkowaniu otrzymano:

$$\Delta 1 = \frac{1}{E} \left[(1 - \gamma^2) p_{\mathbf{x}} \cdot 1 - \gamma (1 + \gamma) p_{\mathbf{z}} \right]$$
(58)

gdzie 1 - głębokość strefy odkształcenia, określona doświadczalnie.

Przemieszczenie pozione dla ośrodka Kelvina zgodnie z zasadą Alfreya wyraża się wzorem:

$$\Delta l = \frac{1}{2G(1+v)} \left[(1-v^2) p_x l - v (1+v) p_z l \right] \cdot \left[1 - \exp(-\frac{t}{T}) \right]$$
(59)

gdzie G = $\frac{E}{2(1+y)}$ - moduł odkaztałcenia postaciowego.

W miarę odkształcenia się górotworu wzrasta ciśnienie na obudowę

$$px_{ob} = -px$$

ponieważ

stad

$$\Delta u_{ob} = \Delta 1$$

$$\Delta 1 = \frac{p_{\chi}}{r_{ob}}$$
(60)

Podstawiając wyrażenia (60) do (59) i przekształceniu otrzymano:

$$P_{\mathbf{X}} = \frac{\gamma(1+\gamma) p_{\mathbf{Z}} \cdot \mathbf{1} \left[1 - \exp(-\frac{t}{T})\right]}{\beta + (1-\gamma^2) \mathbf{1} \left[1 - \exp(-\frac{t}{T})\right]}$$
(61)

w którym

$$\beta = \frac{2G(1+\gamma)}{^{\circ}ob}$$

Końcowa wielkość ciśnienia dla t→∞zależy od wartości współczynnika λ_{ob} (sztywności obudowy)

gdy
$$\lambda_{ob} = 0$$
 to $p_x = 0$
gdy $\lambda_{ob} + \infty$ to $p_y = \frac{\psi}{1-\psi} p_z$ (62)

Wyrażenie (62) jest identyczne z wyrażeniem wyprowadzonym z warunku niemożliwości odkształcania się kostki na boki.

5. Porównanie wielkości ciśnień wynikających z wyprowadzonych wzorów z ciśnieniami z badań zagranicznych

Badania nad ciśnieniem górotworu spoistego na obudowę tuneli prowadzone były w warunkach naturalnych w czasie robót przy budowie metra w Detroit i Chicago oraz tunelu w Londynie.

Wg badań prowadzonych przez Housela [7] przy budowie tuneli w Detroit, ciśnienie końcowe na tunel przebiegający w iłach plastycznych i twardo plastycznych na głębokości 18 m wynosi 85% ciężaru nadkładu. Badano ciśnienie na obudowę tunelu o przekroju kołowym w obudowie żelbetowej średnicy zewnętrznej 3,88 m. Mierzono ciśniemia na obu końcach pionowej i poziomej średnicy tunelu oraz dodatkowo w 6 punktach na obwodzie. Stwierdzono wzrost ciśnienia z upływem czasu oraz zakończenie przebiegu narastania ciśnień po 5 latach. Po tym okresie ciśnienie już nie wzrastało. Ciśnienie obliczone wg wzoru (43) (przy przyjęciu współczynnika $\frac{20(1+v)}{bb} = 0,10a,1icz$ by Poissona v = 0,35) dla współczynnika głębokości n = $\frac{H}{a} = 9,25$ wynosi 76% ciężaru nadkładu.

Mirosław Chudek, Emil Swist

W Londynie badania nad ciśnieniem górotworu spoistego prowadzili L.Cooling i W. Ward [7].

W 1942 r. wykonano pomiary ciśnień na obudowę tunelu o średnicy zewnętrznej 3,66 m wykonanym na głębokości 33 m w iłach plastycznych. Dwa inne tunele, badane w roku 1952 mają średnicę 7,65 m i przebiegają w iłach na głębokości 27 i 30 m. Badania wykazały, że na obudowę działa ciśnienie równe 60-70% ciężaru nadkładu.

Ciśnienie obliczone wg wyprowadzonego wzoru (43) wynosi 60-80% ciężaru nadkładu. Z porównań wynika, że wielkości ciśnień obliczone wg wzoru (43) są bardzo bliskie wartościom otrzymanym z badań zagranicznych w warunkach naturalnych. Zestawienie wyników podano w tablicy 1.

Tablica 1

Miejsce badań (wg danych)	Wyrobi sko	Szerokość wyrobiska (średnica) 2a (m)	Głębo- kość H (m)	$n = \frac{H}{a}$	Ciśnienie w % ciężaru nadkładu	
					z obliczeń	z badań
Detroit						
wg W.S. Housela	tunel	3,88	18	9,25	76,5	85
Londyn wg L. Coolinga 1 W. Warda	tunel	3,66	33	18,0	63	
	tunel	7,65	30	7,85	79	
	tunel	7,65	27	-7,05	80	60-70
	rurociąg	2,70	27	20,00	60,5	

Zestawienie wyników otrzymanych wg wzoru (43) dla $\beta = 0,10$ a, $\gamma = 0,35$ oraz z badań zagranicznych wg [7]

Wg Sałustowicza [9] wielkość ciśnienia górotworu na kołowy pierścień obudowy przy wszechstronnym obciążeniu określa wzór

$$P_{z} = \frac{\frac{\gamma}{H}}{1 + \frac{2\omega}{\lambda_{\text{ob a}}}} \left[1 - \exp(-\omega t)\right]$$
(63)

w którym

$$\omega = \frac{2G + \lambda_{ob a}}{2\gamma}$$

Sałustowicz rozpatruje górotwór jako ośrodek jednorodny i nieściśliwy o modelu reologicznym Kelvina.

Z analizy wzoru (63) Sałustowicza wynika, że ciśnienie końcowe zmienia się liniowo w zależności od głębokości. Zależność tę przedstawia rys. 13 i 14 krzywa b.



Rys. 13. Rozkład ciśnień bocznych



Rys. 14. Zależność ciśnienia od głęboł oj dla ośrodka reologicznego Kelvina

Z analizy wyprowadzonego wzoru (43 wynika, że zależność ciśnienia od głębokości nie jest liniowa. W miarę głębokości przyrost ciśnienia maleje Zależność tę przedstawia rys. 14 krzywa a.

Zmianę ciśnień górotworu na obudowę w zależności od czasu wg wzoru (43) przedstawiono na wykresie rys. 15.



Rys. 15. Zależność ciśnień od czasu (model Kelvina)

6. Wnioski

Z analizy wyprowadzonych wzorów wynika, że

- wielkość ciśnienia zależy od szerokości wyrobiska, liczby Poissona i modułu sprężystości górotworu, charakterystyki obudowy oraz głębokości na jakiej znajduje się wyrobisko,
- zależność ciśnienia od głębokości (rys. 14) nie jest liniowa. W miarę głębokości przyrost ciśnienia maleje,
- ciśnienie górotworu na obudowę jest funkcją czasu. Ze wzrostem czasu ciśnienie stopniowo wzrasta i zdąża asymptotycznie do wartości końcowej, zależności od własności gruntu i charakterystyki obudowy,
- ciśnienie zależy od wielkości przemieszczenia się górotworu w kierunku do środka wyrobiska, własności obudowy oraz technologii prowadzenia robót.

Przy stosowaniu obudowy nieskończenie sztywnej jak to wynika z analizy wzorów ciśnienia pionowe i poziome przyjmują wartości ciśnień pierwotnych

- stosowanie obudowy podatnej zmniejsza wielkość ciśnienia ostatecznego,
- wielkość upodatnienia obudowy w górotworze o modelu Kelvina oblicza się wg wzoru (26) i (58),
- przy drążeniu wyrobisk o dużych gabarytach w górotworze sprężystym należy również stosować obudowę podatną w przypadku:
 - 1) wykonywanie obudowy (szczególnie o dużych gabarytach) tuż za czołem przodku w górotworze jeszeze nieodkształconych sprężyście.

Ciśnienie górotworu działające na obudowę tuneli...

Czoło przodku w tym przypadku ogranicza sprężyste przemieszczenie się obrysu wyrobiska w kierunku jego środka. Przemieszczenie to występuje w pełni dopiero po przejściu naprzód z robotami w przodku na odległość równą 1,5-3 krotną największemu wymiarowi poprzecznemu wyrobiska.

- Wykonania połączeń wyrobisk o dużych gabarytach z wyrobiskami już wykonanymi w obudowie ostatecznej.
- Ciśnienie boczne jest wynikiem przemieszczenia się na boki poziomej warstwy półpłaszczyzny po naruszeniu równowagi pierwotnej w czasie drążenia wyrobiska. Jak wynika z wzoru (61) ciśnienie boczne zależy od ciśnienia pierwotnego, na danej głębokości i sztywności obudowy.

LITERATURA

- Borecki M., Szczurowski A.: Obciążenie i praca obudowy wyrobisk chod nikowych. Przegląd Górniczy nr 3, 1954.
- [2] Borecki M., Chudek M.: Mechanika górotworu (skrypt Pol. Śl.) Gliwice, 1968.
- [3] Chudek M.: Obudowa wyrobisk. Obudowa kamienna metalowa i mieszana. Wyd. Śląsk 1968.
- [4] Kisiel J.: Działanie obciążenia na grunt o modelu M/V. Siła skupiona na półpłaszczyźnie. "Arch. Inż. Iądowej", nr 2, 1964.
- [5] Kisiel J.: Zarys reologii gruntów. Arkady. Warszawa 1966.
- [6] Melan E.: Der spannungszustand der durch eine Einzelkraft im Innern beanspruchte Halbscheibe ZAMM.XII, G, 1932, str. 343.
- [7] Rossman J.: Problemy ciśnienia gruntów spoistych na obudowę tuneli. "Archiwum Górnictwa" nr 3, 1963.
- [8] Sałustowicz A.: Górotwór jako ośrodek sprężysto-lepki."Archiwum Górnictwa" t. III, z. 2, 1958.
- [9] Sałustowicz A.: Deformacyjne ciśnienie akał na obudowę wyrobisk. Projekty Problemy Biuletyn BPPW nr 7, 1965.
- [10] Świst E.: Ciśnienie gruntu na obudowę tuneli i wyrobisk górniczych na małych głębokościach. Praca doktorska. Gliwice 1969.
- [11] Terzaghi K.: Teoretical soil mechanics. No Graw Hill Co, New Jork 1948.

ДАЗЛЕНИЕ ГОРНОГО МАССИВА, ДЕЛСТВУЮДЕЕ НА КРЕПЛЕНИЕ ТУННЕЛЕЛ И ГОРНЫХ ВЫРАБОТОК НА МАЛЫХ ГЛУБИНАХ

Резюме

В работе представлен актуальный уровень энаний в области определения давлении массивы горных парод на крепление тупнелей, а также выработок при проходке штреками на малых глубинах. Ссновываясь на теоретические рассуждения, авторы сделали попытку вывести оригинальные формулы для определения величины давлений горного массива на крепление выработок этого типа с учётом параметра времени.

THE ROCK MASS PREASURE ACTIVITY IN ACTION ON TIMBER LINING IN MINING TUNEL DRIFTS O SMALL DEPTHNESS

Summary

In this work was introduce actual knowledge situation in sphere defining about rock mass preasure on tomber lining in tunel drifts, and pasage excavations which wears the stone on small depthness. In theoritic consideration the authors were undertake the origunal formula test on defining of rock mass large preasure on timber lining on this type excavations with time parametric into account.