157. Predpätý betón sa trhá podľa rovnakých zásad ako železobetón-Pretože sa na konštrukcie z predpätého betónu používa kvalitnejší betón i kvalitnejšia výstuž, ktorá je navyše predpätá (takže kladie väčší odpor proti vyrazeniu), počíta sa s koeficientom A pre vybitie betónu s čiastočným prerazením výstuže (príloha 6).

U vodorovných nosníkov (trámcov alebo dosák) stačí výbuchom nálože vyraziť betón, aby sa konštrukcia zvalila. Nálož je najvýhodnejšia upevniť na nosník v strede jeho rozpätia zospoda, kde je väčšina nosnej vystuže najbližšie k náloži. Vystuž najbližšie k povrchu je prerazená a zo zvyškov profilov je vyrazený len betón.

Na trhanie prvkov z predpätého betónu je výhodné použiť usmernené radové náložky UTN-2. Trhá sa podľa rovnakých zásad ako pri trhaní železobetónových prvkov (čl. 155).

## HLAVA 6

# TRHANIE HORNÍN

158. Nálože umiestnené pod zemou a pripravené na odpálenie sa nazývajú podkopy. Hmotnosť nálože závisí od požadovaného účinku a od druhu horniny. Môžu sa použiť buď na vyhodenie horniny, t. j. s vonkajším účinkom, alebo na kyprenie horniny, na ničenie podzemných objektov a na rozpojovanie hornín, t. j. s účinkom pod povrchom.

# 1. Výpočet náloží

**159.** Ukazovateľom účinnosti podkopu n je pomer polomeru lievika r k priamke najmenšieho odporu (k hĺbke uloženia nálože) h t. j.

$$n = \frac{r}{h}$$

Podľa hodnoty n sa podkopy delia na

- normálne, kde n = 1, t. j. r = h,
- zosilnené, kde n > 1, t. j. r > h,
- otrasové, kde sa účinok prejaví na povrch len rozpojením a zosadnutím horniny,
  - hluché, kde sa účinok na povrch neprejaví.
- 160. Normálne a zosilnené podkopy sa používajú pri trhani horniny na výhodenie. Odpálením týchto podkopov sa vytvoria lieviky, ktorých rozmery zodpovedajú použitému podkopu. Tieto podkopy sa stanovia podľa vzorca:

$$N = Abr^3$$
,

kde N je hmotnosť trhaviny v kg,

- r je polomer lievika v m,
- A je koeficient pre trhanie horniny, muriva a železobetomi (príloha 6) závislý od druhu horniny; ak je hornina zložená z viac vrsticy, berie sa koeficient A pre najpevnejší materiál,
- b je koeficient závislý od ukazovateľa účinnosti podkopu (pozri ta buľku 13).

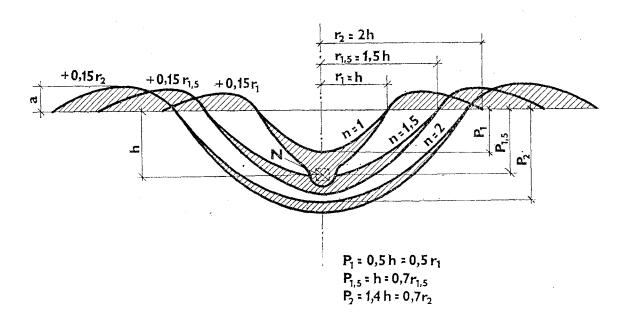
Použitie jednotlivých druhov podkopov sa riadi požiadavkami na vý sledok trhania. Výsledok trhania sa určí polomerom lievika r a viditeľnou hĺbkou lievika p, ktoré sú u podkopu:

- normálneho 
$$(n = 1)$$
  $r = h$ ;  $p_1 = 0.5$   $h = 0.5$   $r$ ,

Tabulka 13

# Hodnoty koeficientu b, hmotnosti náloží, $bv^{\sharp}$ a polomeru účinnosti podkopov

Druh podkopu	$n = \frac{r}{h}$	Ь	$bn^3$	Vzorec pre výpočet nálože N	Polomer účinnosti R
$N_n$ – základný vzorec	n	Ь	$bn^3$	$N_n = Abr_n^3 = A(bn^3)h_n^3$	
Hluchý podkop $N_k$	_	-	0,35	$N_k = 0.35Ah_k^3 = 0.2N_1$	$R_k = 0.57 h_k$
Otrasový podkop No	_	-	0,70	$N_o = 0.70 \ Ah_o^3 = 0.4 \ N_1$	$R_o = 0.7 h_o$
Normálny podkop $N_1$	1,00	1,70	1,70	$N_1 = 1.7 A r_1^3 = 1.7$ $A h_1^3 = 1.7 A R_1^3$	$R_1 = r_1 = h_1 = $ $= \sqrt[3]{\frac{N_1}{1,7A}}$
1,5násobný podkop $N_{\scriptscriptstyle 1,5}$	1,50	1,50	5,06	$N_{1,5} = 1.5 Ar_{1,5}^{3} = 1.5 A \cdot (1.5 h_{1,5})^{3} = 5 Ah_{1,5}^{3} = 3 N_{1}$	$R_{1,5} = r_{1,5} = = 1,5 h_{1,5}$
2násobný podkop №	2,00	1,65	13,20	$N_2 = 1,65 Ar_2^3 = 1,65 A (2 h_2)^3 = 13,2 Ah_2^3 \stackrel{.}{=} 8 N_1$	$R_2=r_2=2\ h_2$
2,5násobný podkop $N_{2,5}$	2,50	2,00	31,20		
3násobný podkop $N$ 8,0	3,00	2,35	63,50		



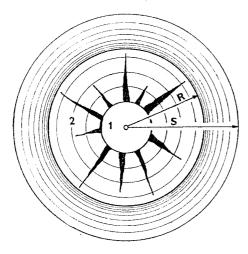
Cbr. 65. Lieviky normálneho, jedenapolnásobného a dvojnásobného podkopu pri rovnakej hĺbke  $yh^{\mu}$ 

- jedenapolnásobného (n = 1,5) r = 1,5 h;  $p_{1,5} = h = 0,7$   $r_{1,5}$ , - dvojnásobného (n = 2) r = 2 h;  $p_2 - 1,4$  h = 0,7  $r_2$ .

Výška násypu okolo lievika je asi 0,15 r (obr. 65).

Pri trhaní horniny na vyhodenie je najvýhodnejšie použiť jedenapolnásobný a dvojnásobný podkop. Zosilnené podkopy s n > 2 sa používajú len výnimočne.

161. Hluché a otrasové podkopy sa používajú na kyprenie hornín, na rozpojovanie hornín a na ničenie podzemných objektov. Hluchý podkop sa používa tiež na vytvorenie komôrky na dne vývrtu (vykotlavanie).



Obr. 66. Znázornenie účinku výbuchu hluchého podkopu I – pásmo stlačenia; 2 – pásmo účinnosti; R – polomer účinnosti; S – polomer bezpečnosti

Podzemný účinok hluchého a otrasového podkopu sa prejavuje (obr. 66):

a) vytvorením pásma stlačenia tvaru komôrky (čl. 184),

b) rozrušením prostredia v pásme účinnosti polomeru R (rozrušenie súdržnosti medzi jednotlivými časticami).

Za hranicu polomeru bezpečnosti S, ktorý sa rovná 1,5násobnému polomeru účinnosti ( $S=1,5\,R$ ) sa rozkladá pásmo bezpečné proti priamym ničivým účinkom výbuchu, ale nie proti otrasom pôdy.

# Poznámky:

1. U otrasového podkopu, ktorý je umiestnený k povrchu zeme bližšie ako hluchý podkop, je pásmo rozrušenia trocha pretiahnuté smerom k po-

vrchu. Pri praktickom výpočte sa táto zmena pásma rozrušenia (nad vodo rovnou osou nálože) neberie do úvahy.

- 2. Pri trhaní zamrznutého materiálu sa koeficient A 1,5krát zväcší; ak má tvrdý materiál trhliny, môže byť koeficient A zmenšený až 1,5krát.
- 3. Pri trhacích prácach väčšieho rozsahu (najmä v horninách s vistvami rôzneho materiálu) odporúča sa preskúšať hodnotu koeficientu A trhaním na skúšku.
- **162.** Nálože hluchého podkopu (Nh) a otrasového podkopu (No) v kg sa stanovia podľa vzorcov:

$$Nh=0.2~N_1=0.35~Ah^3~(^1/_5~{\rm n\'alo\'ze}~{\rm norm\'alneho}~{\rm podkopu}~N_1),$$
  $No=0.4~N_1=0.7~Ah^3~(^2/_5~{\rm n\'alo\'ze}~{\rm norm\'alneho}~{\rm podkopu}~N_1),$ 

kde A je koeficient pre trhanie horniny, muriva a železobetónu (príloha 6) závislý od druhu horniny,

 $h_k$  a  $h_o$  je priamka najmenšieho odporu v m pre hluchý alebo otrasový podkop.

Polomery rozrušenia podkopov sa stanovia podľa vzorcov v tabuľke 13.

#### Priklad.

Má se stanoviť hmotnosť nálože trhaviny normálnej účinnosti, aby bol vytvorený lievik o priemere 6 m v pevnom íle pri použití normálneho, 1,5násobného a 2násobného podkopu. Do akej hĺbky treba uložiť nálož a aká bude viditeľná hĺbka lievika p?

#### Riešenie:

a) normálny podkop:

$$n = 1$$
;  $r = 3$ ;  $h = 3$ ;  $b = 1,7$  (pozri tabuľku 13),  $A = 0,7$  (príloha 6),  $p = 0,5$   $h = 0,5$  .  $3 = 1,5$  m (obr. 65),  $N = Abr^3 = 0,7$  .  $1,7$  .  $3^3 = 32$  kg.

b) 1,5násobný podkop:

$$n = 1,5$$
;  $r = 3$ ;  $b = 1,5$ ,  
 $A = 0,7$ ,  
 $h = \frac{r}{n} = \frac{3}{1,5} = 2 \text{ m}$ ,  
 $p = h = 2 \text{ m}$ ,  
 $N = Abr^3 = 0,7 \cdot 1,5 \cdot 3^3 \stackrel{.}{=} 29 \text{ kg}$ ;

DOMESTIC OF THE PARTY OF THE PARTY OF

c) 2násobný podkop:

$$\begin{array}{lll} n & 2 \ ; \ r & 3 \ ; \ A & 0.7 \ ; \ b & 1.65 \ , \\ h & \frac{r}{n} & \frac{3}{2} & 1.5 \ , \\ p & 1.4 \ h & 1.4 \ .1.5 & 2.1 \ m \ , \\ N & Abr^3 & 0.7 \ .1.65 \ .3^3 \stackrel{...}{=} 32 \ \mathrm{kg} \ . \end{array}$$

Z jednotlivých výsledkov je jasné, že v tomto prípade nie je vhodné používať normálny podkop, pretože pri približne rovnakej spotrebe trhaviny je oveľa menšia viditeľná hĺbka lievika p a okrem toho uloženie nálože do hĺbky 3 m je ťažké. Z hľadiska spotreby trhaviny i výsledku trhania je najvýhodnejšie použiť podkop 1,5násobný, z hľadiska rýchlosti a namáhavosti 2násobný podkop (najmenšia hĺbka uloženia nálože). Normálne podkopy sa spravidla používajú pri zriaďovaní výkopov menšej hĺbky, ako je hĺbka uloženia nálože do zeme, keď nejde o dosiahnutie veľkého rozhodenia horniny. Naopak, pri zriaďovaní lievikov ako zátarasov je najvýhodnejšie používať dvojnásobné podkopy, ktoré najlepšie spĺňajú požiadavky na veľký rozhod horniny, na väčšiu hĺbku lievika, než bola hĺbka uloženia nálože, a aj na rýchlosť prác.

## Priklad 2.

Má sa stanoviť hĺbka uloženia 60kg nálože trhaviny normálnej účinnosti v hlinitej hornine, aby nálož pôsobila ako 2násobný podkop. Aký bude výsledok po odpálení?

## Riešenie:

N 60 kg; 
$$A = 0.7$$
;  $n = 2$ ;  
Odvodením od vzorca  $N = Abn^3h^3$  (pozri tabuľku 13),  
h  $\sqrt{\frac{N}{Abn^3}} = \sqrt{\frac{60}{0.7 \cdot 13.2}} = 1.85 \text{ m}$ ,  
r  $nh = 2 \cdot 1.85 = 3.7 \text{ m}$ ,  
p  $1.4 h = 1.4 \cdot 1.85 = 2.6 \text{ m}$ .

Pre dvojnásobný podkop treba uložiť nálož do hĺbky 1,85 m. Výbuchom nalože vznikne lievik o priemere 7,4 m o viditeľnej hĺbke 2,6 m.

## Priklad 3.

Ma sa stanoviť, či odpálením nevybuchnutej leteckej bomby s 500kg naplňou trhaviny normálnej účinnosti, zarytej v hĺbke 10 m v pevnom íle, nebude výbuchom poškodená stena domu, vzdialeného 15 m od leteckej bomby

## Riešenie:

$$N=500 \text{ kg}$$
;  $A=0.7$ ;  $h=10 \text{ m}$ , Zo vzťahu  $N=Abn^3h^3$  sa zistí, aký druh podkopu vznikuc  $bn^3$  
$$\frac{N}{Ah^3}=\frac{500}{0.7 \cdot 10^3}=0.7$$
.

Hodnota  $bn^3 = 0.7$  podľa tabuľky 13 zodpovedá otrasovému podkopu. Polomer účinnosti  $R_0 = 0.7$   $h_0 = 0.7$  . 10 7 m.

Polomer bezpečnosti  $S_0 = 1.5 R_0 = 1.5 .7 = 10.5 m$ .

Stena domu je mimo dosahu účinkov výbuchu bomby.

# 2. Trhanie na vyhodenie

163. Trhanie horniny na vyhodenie sa používa na zriaďovanie tanko vých zátarasov (lievikov, protitankových priekop), komunikačných výkopov, stavebných jám pre rôzne objekty pri zriaďovam krytov a okopov pre bojovú a automobilovú techniku a pri ničení hrádzi a nazypov.

Použitie trhavín na tieto účely prácu veľmi urýchľuje a uľahouje.

Podľa účelu prác (vytvorenie lievikov alebo súvislých priekop) a poža dovaných rozmerov vytváraných výkopov sa používajú:

- jednotlivé nálože,

- jeden rad náloží (jednoradové trhanie),

- dva alebo tri rady náloží (dvojradové a trojradové trlume)

**164.** Jednotlivé nálože **(obr. 65)** sa používajú na zrňadenie jednotli vých lievikov alebo na hĺbenie stavebných jám. Polomer lieviku sa vypočíta podľa vzorca

Skutočná hĺbka lievika p (t. j. prevýšenie úrovne terémi mad dnom lievika) sa stanoví podľa **obr. 65**.

Výška násypu okolo lievika: a 0,15 r.

165. Jednoradové trhanie horniny (obr. 67) sa používa mi vytva ranie súvislých výkopov (priekop) trojuholníkového profilu. Nahože sa umiestňujú do jedného radu vo vzdialenosti "l" rovnajucej sa polomeru lievika r, t. j. l=r, a odpaťujú sa súčasne

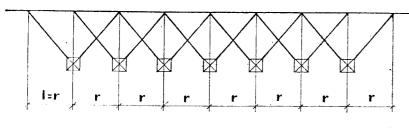
Hĺbka výkopu sa stanovi podľa **obr. 65** V slahmuych hormmách je táto hĺbka asi o 20 % menšia.

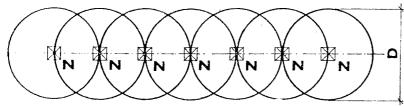
Ak je vzdialenosť náloží mensia ako r, prepaví sa to malo na hlbl $\varepsilon_i$ dno je však po dĺžke rovnejšie.

Ak je naopak vzdialenosť medzi naložami väčšia, zmenši sa hlbl a prie

kopy a medzi jednotlivými náložami sa po ich odpálení vytvoria priečne hrádze.

Šírka výkopu v úrovni terénu sa pri vzdialenostiach medzi náložami l=r rovná priemeru lievika.





Obr. 67. Rozmiestnenie náloží pri jednoradovom trhaní horniny

166. Pri výbuchu nálože dôjde k rozhodeniu horniny:

Vzdialenosť rozhodenia kameňov (horniny) sa pri trhaní zväčšuje o 25 až 50 %;

za vetra v smere jeho viatia,

v kamenistej alebo zmrznutej hornine na všetky strany.

167. Protitanková priekopa sa zriaďuje odpálením jedného radu nálozí rozmiestnených vo vzdialenostiach l=r. Hmotnosť náloží sa stanovuje podľa čl. 160 a odpaľujú sa súčasne elektrickým alebo združeným roznetom.

Hlavné údaje pre zriadenie protitankových priekop sú v tabuľke 14. Hĺbka priekop vytvorených trhaním sa počíta od úrovne terénu.

#### Priklad.

Tchanim sa ma zriadiť v hlinastopiesočnatej hornine protitanková prickopa o dĺžke 100 m a minimálnej hĺbke 2,25 m. Aká bude hmotnosť a počet naloži a širka priekopy?

#### Riešenie:

Požadovaná hĺbka priekopy p = 2,25 m, A = 0,7.

Podľa tabuľky 14 je ukazovateľ podkopu n = 2. Hĺbka uloženia náloží h sa stanoví zo vzťahu p = 1.4 h

$$h = \frac{p}{1.4} = 1.6 \text{ m}.$$

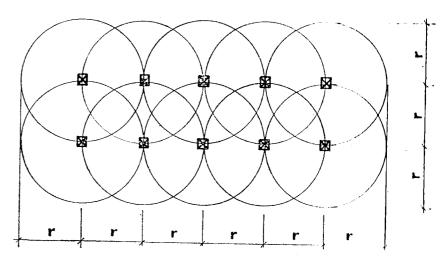
Hmotnosť nálože  $N = Abn^3 h^3 = 0.7 \cdot 13.2 \cdot 1.6^3$  38.5 kg. Vzdialenosť náloží  $l = r = nh = 2 \cdot 1.6 = 3.2 \text{ m}$ .

Počet náloží 
$$m = \frac{100}{l} = \frac{100}{3,2} = 31$$
.

Celková potreba trhavín  $N = 31 \cdot 38,5 \div 1200 \text{ kg}$ . Šírka priekopy  $s = 2 \cdot 7 = 2 \cdot 3,22 \div 6,5 \text{ m}$ .

168. Dvojradové a trojradové trhanie horniny sa používa na vytvo renie výkopov lichobežníkového profilu, ktorých šírka je v dne väčšia ako ich dvojnásobná hĺbka. Použitie viac ako 3 až 5 radov naloží sa neodpo rúča, pretože v tomto prípade sa výkop do značnej miery zasype spadnutou horninou.

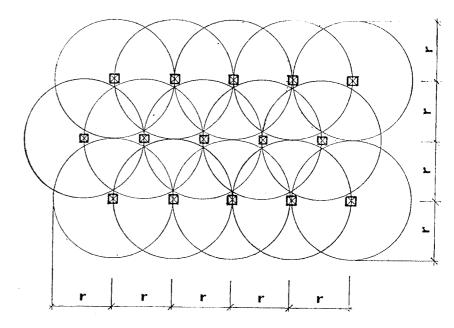
Pri dvojradovom trhaní horniny (obr. 68) sa nálože oboch radov umiestňujú proti sebe, u troch radov (obr. 69) sa nálože stredného radu rozmiestnia do medzier medzi náložami krajných radov, t. j. šachovito.



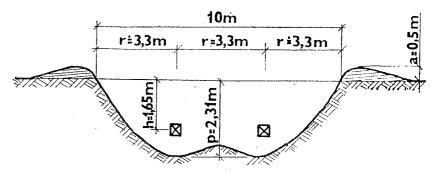
Obr. 68. Rozmiestnenie náloží pri dvojradovom trhaní hornny

Hlavné údaje pre zriadenie protitankovej priekopy

ñoil?	17,2
Kamenitá hornina	13,5
Hlinitopiesčitá hornina, pevný íľ	12,6
Ulahnutý piesok	11
Ornica	10
йəil2	55,6
Kamenitâ hornina	43,8
Hlinitopiesčitá hornina, pevný iľ	39,8
Ulahnutý piesok	35,2
sointO	32,4
Priamka najmenšieho odporu h v m	1,6
ukazovateľ podkopu $n$	2
Hĺbka priekopy v m	2,25
Šírka priekopy v m	6,5
	Híbka priekopy v m  Ukazovateľ podkopu n  Priamka najmenšieho odporu h v m  Ulahnutý piesok  Kamenitá hornina  Ornica  Ornica  Ulahnutý piesok  Hlinitopiesčítá hornina, pevný tľ  Slieň  Wamenitá hornina



Obr. 69. Rozmiestnenie náloží pri trojradovom trhaní horniny



Obr. 70. Zriadenie stavebnej jamy pomocou trhaviny

Vzdialenosti medzi jednotlivými náložami v radoch a medzi radmi sa u dvojradového i trojradového trhania rovnajú polomeru lievika r.

Pri dvojradovom trhaní sa nálože stanovia podľa rovnakých zasad ako pri trhaní radu (čl. 159), a sú v oboch radoch rovnaké.

Pri trojradovom trhaní sa nálože stredného radu v porovnaní s nalo žami krajných radov zväčšia o 25 %, aby hornina bola čo najviac rozho

dená na strany a výkop bol horninou zasypaný čo najmenej. Z tohto dôvodu je výhodné odpáliť nálože stredného radu s 2sekundovým až 3sekundovým oneskorením.

Pri dvojradovom trhaní sa šírka výkopu v úrovni terénu rovná 3 r, v dne r; pri trojradovom trhaní sa k šírke v úrovni terénu i v dne pripočíta ešte r.

#### Príklad.

Pomocou trhaviny sa má vytvoriť stavebná jama (obr. 70) lichobežní-kového profilu o dĺžke 20 m, šírke 10 m a hĺbke 2,3 m. Zloženie horniny: hore 0,8 m ornice (zamrznutá do hĺbky 0,6 m), dolu pevný íl. Trhavina: šupinkový tritol.

#### Riešenie:

Aby hĺbka uloženia bola čo najmenšia, použijú sa dvojnásobné podkopy (n = 2).

Pri dvojradovom trhaní je polomer lievika

$$r = \frac{10}{3} = 3.3 \text{ m}$$
.

Hĺbka uloženia h sa stanoví podľa vzorca:

$$n = \frac{r}{h}$$
, odkiaľ  $h = \frac{r}{n} = \frac{3.3}{2} = 1.65 \text{ m}$ .

Viditeľná hĺbka výkopu p = 0.7 r = 0.7 . 3.3 = 2.31 m.

Výška násypu a = 0.15 r = 0.15. 3.3 = 0.5 m.

Hmotnosť nálože sa vypočíta podľa vzorca  $N=Abr^3$ .

Hodnota koeficientu sa vzhľadom na zamrznutú horninu zvýši jedenapolkrát (čl. 167).

$$A = 0.57 \cdot 1.5 = 0.86$$

b = 1,65.

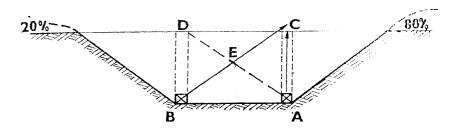
$$N = 0.86 \cdot 1.65 \cdot 3.3^3 = 51 \text{ kg}$$
.

Počet miloží v rade stanovený graficky bude päť. V dvoch radoch bude 2...5 — 10 miloží.

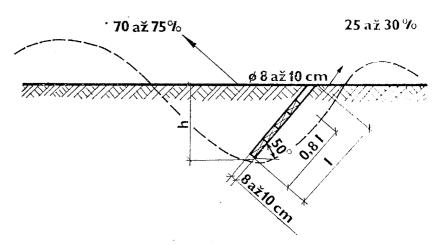
Celková spotreba trhaviny N = 10.51 = 510 kg.

169. Pri trhaní horniny na vyhodenie je niekedy treba, aby hornina rozušena výbuchom náloží bola vyhodená na určitú stranu. To sa dosahuje použítím tzv. usmerneného vyhodenia, pri którom vhodným uspomadaním naloží je väčšína rozrušenej horniny (až 80 %) vrhnutá na vopred zvolenu stranu.

Na obr. 71 je usporiadanie náloží pri dvojradovom trhaní pre jednostranné usmernenie vyhodenie. Nálože radu A sú tu stanovené vzhľadom na priamku najmenšieho odporu AC a volia sa menšie v porovnaní s náložami radu B. Nálože radu A sa odpaľujú o 1 až 3 sekundy skôr ako nálože radu B. Výbuchom sa vytvorí nová voľná plocha AD pre nálože radu B



Obr. 71. Znázornenie účinku pri dvojradovom usmernenom vyhodení - usporiadanie náloží



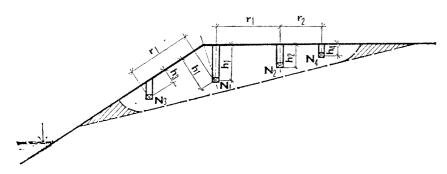
Obr. 72. Usmernené vyhodenie vývrtovými náložami

a tiež priamka najmenšieho odporu *BE*. Vyhodenie horniny výbuchom náloží *B* je v smere priamky *BE*. Neskorším výbuchom silnejších náloží *B* je tiež hornina vyhodená výbuchom náloží *A*, ktorá je ešte vo vzduchu, zrazená do požadovaného smeru.

Pri stanovení náloží pre druhý, prípadne tretí rad sa počíta s ukazova teľom účinnosti podkopu o polovicu väčším ako pri náložiach prveho radu Pri náložiach prvého radu sa za priamku najmenšieho odporu považuje zvislá vzdialenosť stredu nálože k povrchu terénu, pri náložiach druhého, prípadne treticho radu je to vzdialenosť k novovytvorenej voľnej ploche.

Vzdialenosť náloží v rade a medzi radmi je rovnaká ako pri dvojradovom alebo trojradovom trhaní na vyhodenie bez usmernenia. Usporiadanie náloží je nailenšie stanoviť graficky.

Usmernené vyhodenie horniny sa dosahuje tiež pomocou vývrtových náloží (obr. 72). Vývrty o priemere 8 až 10 cm sa zriaďujú v sklone približne 50° v rade vo vzdialenosti 0,8 až 1,5 h od seba a plnia sa na 0,8 svojej dĺžky trhavinou, čo zodpovedá asi hodnote 1,5násobného podkopu.



Obr. 73. Rozmiestnenie náloží na zriadenie výkopu vo svahu trhaním

170. Zjazdy k prepraviskám pri riekach s vysokými brehmi možno zriadiť náložami umiestnenými do rôznych hĺbok podľa požadovaného sklonu brehu. Dispozícia pre zriadenie zjazdu sa vypracúva najlepšie graficky. Do priečneho rezu svahu sa vyznačí najskôr sklon požadovaného zjazdu (obr. 73). Potom sa do náčrtu vyznačí poloha studní (vývrtov) a ich hĺbka pre umiestnenie nálože a stanoví sa hmotnosť náloží. Pri umiestnení náloží vo svahu nepovažuje sa za priamku najmenšieho odporu zvislá hĺbka studne alebo vývrtu, ale kolmá vzdialenosť k najbližšej vonkajšej voľnej ploche (pozri h a h<sub>3</sub> na obr. 73).

Potrebná hĺbka uloženia sa stanoví pre jednotlivé nálože podľa požadovanej hĺbky výkopu v onom mieste podľa vzorcov uvedených v **obr. 65** (mapr. pre n=1,5 je  $p_{1,5}=h_{1,5}$ ; pre n=2 je  $p_2=1,4$   $h_2$  a z toho  $h_2=1$ 

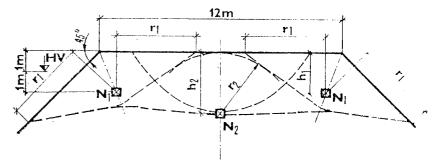
$$\frac{P_{2}}{1,4}$$
 ).

Polomery lievikov sa stanovujú zo vzťahu r = nh.

Pri umiestňovaní náloží v smere treba začať s najväčšou náložou, ktorá na ukladá najhlbšie (**obr. 73** – nálož  $N_1$ ). Vzdialenosť ďalších náloží sa

rovná vždy polomeru r väčšej nálože (napr. vzdialenosť náloží  $N_1$  a  $N_2$ ,  $N_1$  a  $N_3$  sa rovná  $r_1$ ). Po umiestnení náloží v náčrte sa určí ich hmotnosť.

171. Násypy a hrádze sa trhajú pomocou zosilnených, spravidla dvojnásobných podkopov, ktoré umožňujú dosiahnuť značnú hĺbku i šírku výhodenia a aj rozhodenia horniny na veľkú vzdialenosť. Nálože na vytvorenie súvislej priervy sa umiestňujú v rade alebo i v niekoľkých radoch podľa šírky hrádze (násypu) a podľa zásad uvedených pre jednoradové alebo viacradové trhanie horniny na vyhodenie (čl. 165 a 168). Pri viacradovom trhaní možno s výhodou použiť aj zásady pre usmerňovanie vyhodenia (čl. 169). Pri trhaní hrázdí musí byť hĺbka vyhodenia taká, aby sa docielilo prúdenie vody. Rozmiestnenie náloží pre trhanie hrádze sa spra cúva graficky (obr. 74).



Obr. 74. Rozmiestnenie náloží na trhanie hrádze

## Priklad.

Treba zničiť prírodnú zemnú hrádzu trhaním tak, aby bola vytvorená pod hladinou vody prierva v dĺžke hrádze 40 m a hlboká 1 m. Hornina je kamenistá. Rozmery hrádze sú na **obr. 74**.

#### Riešenie:

Vzhľadom na šírku hrádze v dne priervy 16 m (sklon 45") musí sa použiť trojradové trhanie. Aby hĺbka uloženia náloží bola čo najmenšia, použijú sa dvojnásobné podkopy s využitím voľných stien.

Výpočet nálože krajných radov:

$$n=2$$
;  $A=0.77$ ;

šírka výkopu pri trojradovom trhaní je 4r = 16 m (čl. 169),

$$r_3 = \frac{16}{4} = 4 \text{ m},$$

$$h_1 = \frac{r}{h} = \frac{4}{2} = 2 \text{ m},$$

$$h_1 = 1,4 h = 1,4 \cdot 2 = 2,8 \text{ m}$$
,  
 $N_1 = Abr^3 = 0,77 \cdot 1,65 \cdot 4^3 = 81,3 \text{ kg}$ .  
Počet náloží v rade:  $\frac{40}{4} = 10$ .

Výpočet nálože stredného radu:

Hĺbka uloženia náloží  $h_2$  sa určí graficky po zakreslení účinkov krajných radov náloží do náčrtu vzhľadom na využitie voľných stien.

 $h_2 = 3 \mathrm{~m}$ ; pretože sa viditeľná hĺbka priervy nepožaduje väčšia ako 3 m, stačí ukazovateľ podkopu  $n_2 = 1,5$ ,

$$r_2 = A_2 h_2 = 1.5 \cdot 3 = 4.5 \text{ m},$$
  
 $N_2 = Abr^3 = 0.77 \cdot 1.5 \cdot 4.5^3 = 105 \text{ kg}.$ 

Celková spotreba trhavín N = 10.2.81,5+9.105 = 2575 kg.

# 3. Zriadovanie okopov a krytov trhavinami

172. Okopy a kryty (ďalej len okopy) pre bojovú a automobilovú techniku a zbrane sa zriaďujú sústredenými, alebo radovými náložami. Na ich zostavenie sa používa šupinkový tritol, normálne ženijné náloživo, protitankové míny, prípadne priemyslové trhaviny čs. výroby alebo i známe ukoristené trhaviny. Protitankové míny sa používajú vždy bez roznecovačov.

Spôsoby zriadovania okopov závisia od:

podmienok vyplývajúcich z bojovej situácie,

času, ktorý je k dispozícii na prípravu,

technických prostriedkov na uloženie náloží do zeme, druhu a množstva trhaviny, ktoré sú k dispozícii,

vyevičenosti (špecializácie) jednotky, ktorá má vykonávať práce, druhu zriadovaného okopu.

- 173. Pouzitie trhaviny pre zriaďovanie výkopov, ktorých hĺbka je vaccia ako 2,5 m a šírka v úrovni terénu menšia ako 5 m, nie je vhodné, pretoze na dosialmutie značnej hĺbky a naproti tomu malej šírky výkopu treba trhať nadvakrat (po vrstvách); ak sa trhá len v jednej vrstve, je šírka výlopu v tnovní terenu veľká, rozhodenie horniny je značné a veľmi sa predlanje cas na pripravné práce, najmä ak nie je k dispozícii pojazdný zemny vrtal. V takomto prípade je výhodnejšie použiť mechanizačné prostriedly, napr. buldozerové zariadenia, dozery, rýpadlá a pod.
- 174. Pre znadovaní okopov trhavinami sa spravidla používajú sériové bleslovnove roznetove siete (obr. 26), ktoré sú jednoduché, spoľahlivé a umožňuju rychlu adjustaciu náloží.

- 175. Po odpálení náloží sú spravidla nutné určité úpravy okopov, spevnenie vjazdu a dna fašinami alebo rohožkami, odvodnenie, zriadenie výklenkov pre strelivo, prípadne pohotovostného úkrytu a pod.
- 176. Na zriadovanie okopov trhavinou je výhodné vytvárať u jednotiek a útvarov špeciálne súpravy trhavín a roznecovadiel pre príslušnú techniku alebo zbraň. Súprava sa zostavuje z dvoch častí tak, aby jednu časť tvorili trhaviny a počinové náložky (75g a 200g) a druhú časť pripravene bleskovicové odnože a pripojenou rozbuškou Ž a rozbuškovou skrutkou, časované roznecovače, motúz alebo izolačná páska. Z trhaviny sa vopred pri pravujú čiastkové nálože tak, aby sa z nich dali zostavovať nalože o po trebnej hmotnosti na zriaďovanie okopov, priechodov vo výbušných i nevýbušných zátarasoch, prípadne i na iné účely. Na uloženie súpravy možno využiť debničku od ženijnej munície, debny a pod.

Súčasťou súpravy sú aj schémy spôsobov zriaďovania okopov v rôz nych horninách (pozri tabuľky 15 a 16). Rozbušky musia byť pri preprave chránené v puzdrach a zaistené rozbuškovou skrutkou proti vytialimitiu z puzdra podobne ako časované roznecovače. Celá roznetova sieť musí byť uložená vo vhodnom obale (debne a pod.) a uložená oddelene od trhavín. Súpravy musia byť vedené v evidencii, a vydávané veliteľom vozidiel alebo

tankov a zbraní podľa potreby.

177. Pri zriadovaní okopov trhavinami možno použiť

- nálože uložené do vyhĺbenej rýhy,
- nálože uložené do studní,
- nálože uložené do komôrok.
- 178. Zriadovanie okopov náložami uloženými do vyhlbených rýh je jednoduché, nevyžaduje okrem ručného naradia žiadne mechani začné prostriedky a možno ho použiť v rôznych horninách. V ťažl ých hor ninách je však príprava zdĺhavá a namáhavá. Rýhy vyhlbuje jednotka ručne ryľmi, lopatami a čakanmi. Rýhy sa spravidla zriaduju šnoké 0,5 až 0,6 m, hlboké 1 až 1,8 m a 4 až 7 m dlhé, podľa druhu zriadovaného okopu. Ukladať trhavinu do plytkých rýh je nevýhodné a nehospodatne a naopak hĺbenie hlbšej rýhy vyžaduje veľkú námahu a veľa časa

Nálož stanovenej hmotnosti sa ukladá na dno rýhy. Môže byť upravena ako

- súvislá radová nálož,
- delená radová nálož, zostavená z niekoľkých radových naloží ulože ných nesúvisle v rýhe. Medzi jednotlivými naložanu sa nochava čmá rastenej zeminy.
- 179. Trhavina celistej radovej nálože sa rozloži rovnometne na celu dĺžku rýhy. Delené radové nálože sa zostavujú z čiastkových naloží dlhých

# Hodnoty radových náloží N na zriadenie okopov a úkrytov pre automobilovú techniku, obrnené transportéry a tanky

Por. čís. Druh techniky		Rozmer okopu (krytu) v m	tr	ková hm rhaviny v horní	v kg	Rozmery rýhy v m pre uloženie náloží
		(hĺbkaךírka×dĺžka)	î.	2.	3. a 4.	(hlbka × šírka × dlžka)
<del></del>			ť	ažné trie	edy	
1	Osobný automobil	2,1 × 3,0 × 4,0	20	25	35	$1,5\times0,5\times4,5$
2	Nákladný automobil 3t až 7t	$\begin{array}{c} 3,0 \times 3,5 \times 6,5 \\ (5,0 \times 3,0) \end{array}$	70	85	100	$1,7\times0,6\times7,0$
3	Nákladný automobil 10t až 12t	3,2×3,5×7,5 (6,5×3,5)	90	120	140	1,8 × 0,6 × 8,0
4	Skríňový automobil 3t a 3t príves	3,1 × 3,5 × 6,5 (6,5 × 3,5)	80	110	120	1,8×0,5×7,0
5	Obrnený transportér OT-62 (okop)	1,5 × 3,6 × 6,5 (3,5 × 3,6)	30	35	45	1,4×0,5×6,9
6	Obrnený transportér OT-65 (okop)	1,3×3,0×5,3 (4,5×3,0)	29	37	43	1,0×0,5×5,5

Por. čís.	Druh techniky	Rozmer okopu (krytu) v m	Celková hmotnosť trhaviny v kg v hornine			Rozmery rýhy v m pre uloženie náloží
		(hĺbkaךírka×dĺžka)	1.	2.	3. a 4.	(hĺbka × šírka × dĺžka)
<u> </u>			ťa	žné trie	dy	
7	Obrnený transportér OT-64 (okop)	$   \begin{array}{c}     1,5 \times 3,0 \times 6,9 \\     (5,0 \times 3,0)   \end{array} $	37	48	55	$1,1\times0,5\times7,0$
8	Bojové vozidlo pechoty BVP-1 (okop)	1,0×3,4×5,8 (2,5×3,4)	32	41	47	0,8×0,5×6,0
9	Tank T-55 (kryt)	$2,8 \times 3,8 \times 5,5 \\ (3,0 \times 3,8)$	60	70	80	1,7 × 0,5 × 6
10	Tank T-72 (kryt)	2,8 × 4 × 6 (3,0 × 4)	70	80	95	1,7 × 0,5 × 6,5
11	Tank vo vežovom postavení	1,4 × 3,8 × 5,6 (3,0 + 3,8	25	30	40	1,3 0,5 4.5
:2	Pús mé deltistrelecké tažne moziál.	2.6 × 4.0 × 5.5	 4 <u>5</u>	2.5	-5	12 × 12 ×

Hodnoty sústredených náloží N na zriadovanie okopov a krytov trhavinami pre automobilovú techniku, obrnené transportéry a tanky

⊃o≠. 53s.	Druh techniky	Rozmery okopu (krytu) v m (hlbka × šírka × × dlžka)	tr	ová hm naviny v ornine ť triedy	vkg ažnej	Schéma uloženia náloží a hmotnosť čiastkových náloží
<u> </u>		, Caraka)	1.	2.	3. a 4.	
1	Osobný automobil	2,1 × 3,0 × 4,0	20	25	35	$N_1 = 4/5 N$ $N_2 = 1/5 N$
						2,5
2	Nákladný automobil 3t až 7t	$3,0 \times 3,5 \times 6,5$ $(5,5 \times 3,0)$	70	90	110	$N_1 = 2/5 \ N$ $N_2 = 1/5 \ N$
						3 3

Por. čís.	Druh techniky	Rozmery okopu (krytu) v m (hlbkaךírka× × dĺžka)	trl	ová hm naviny v ornine ť triedy	kg ažnej	Schéma uloženia náloží a hmotnosť čiastkových náloží
		× dizka)	1.	2.	3. a 4.	
C.	Nákladný automobil 10t až 12t	3,2×3,5×7,5 (6,5×3,5)	90	135	160	$N_1 = 2/5 N$ $N_2 = 1/5 N$ $N_3$
4	Skríňový automobil 3t a 3t príves	$3,1 \times 3,5 \times 6,5$ $(6,5 \times 3,5)$	80	115	140	$N_1 = 25N$ $N_2 = 1/5N$ $3,5$ $3$
	Obrnený transportér OT-62	2.0 + 3.6 + 5.5 3.5 + 3,5	3 8	45	55	$N_1 = 2.5 N \\ N_1 = 1.5 N$ $S = 0.5 N$ $S = 0.5 N$

3 12 2 5	Drug techniky	Rozmery okopu "krytu" v m [hloka = šírka » + dĺžka"	tr	ková hr haviny ornine triedy	ťažnej i	Schéma uloženia náloží a hmotnosť čiastkových náloží
			1.	2.	3. a 4.	Halozi
	Contrato, transportés OT-45	$1,8 \times 3,0 \times 5,3 \\ (4,5 \times 3,0)$	30	37	45	$N_1 = 2/5 N$ $N_2 = 1/5 N$
			4 ! :			2A 2A 2A 2A 2B
-	Obrnený transportér OT-64	2,3 × 3,0 × 6,9 (5,0 × 3,0)	40	50	60	
8					4 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	2 2 2 115
8	Tank T-55	2,8 × 3,8 × 7,0 (5,0 × 3,8)	60	70	85	$N_1 = 2/5 N$ $N_2 = 1/5 N$
		:			-	2 2 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1

Por. čís.	Druh techniky	Rozmery okopu (krytu) v m (hĺbkaךírka× ×dĺžka)	tr	ová hm haviny v ornine ť triedy	v kg ažnej	Schéma uloženia náloží a hmotnosť čiastkových náloží
<del> </del>		, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	1.	,2.	3. a 4.	
9	Tank T-72	$2,5 \times 4,2 \times 7,0$ $(5,0 \times 4,2)$	60	70	85	$N_1 = \frac{2}{5} \frac{N}{N_2} = \frac{1}{5} \frac{N}{N}$
10	Tank vo vežovom postavení	1,4×3,8×5,6 (3,0×3,8)	25	30	40	$N_1 = 1/3 N$ $3 \qquad 3$ $5 \qquad 5 \qquad 5 \qquad 5$
! 1	Bojové vozidlo pechoty BVP-!	1,0 × 3,4 × 5,8 (2,5 × 3,4)	21	27	35	$N_1 = 1/3 N$

Hmotnosť vykotlávacích náloží na vytvorenie komôrok

			Pre	nálože	Pre nálože o hmotnosti (v kg)	nosti (v	kg)		
Druh horniny	8	10	15	20	25	30	35	40	50
		je trek	oa na vy	tvoreni	je treba na vytvorenie komôrky nálož o hmotnosti (v kg)	ky nálo	ž o hmc	otnosti	
Ornica, hlina	0,025	0,05	0,025 0,05 0,075	0,10	0,10 0,125 0,15 0,175 0,20	0,15	0,175	0,20	0,25
ÍI, kamenitá alebo zmrznutá hlinitá a rašelinová pôda 0,05	0,05	0,10 0,15		0,20	0,25	0,30 0,35	0,35	0,40	0,50

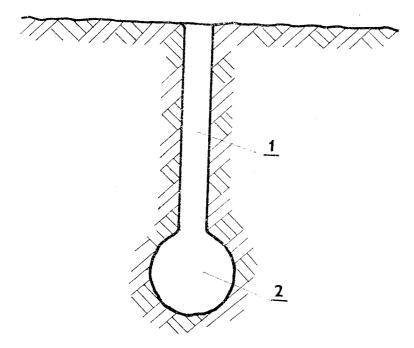
spravidla 1 m, ktoré sa ukladajú do rýhy vo vzájomnej vzdialenosti 1 m podľa zásad uvedených v čl. 178. Najhospodárnejšie je použítie delenej radovej nálože, kde časť trhaviny je nahradená účinkom čiastkových naloží do strán. Pri použití radových náloží je spotreba trhavín nž o 20 % nizšta ako pri použití sústredených náloží. Hmotnosť trhaviny radovej nalože a hĺbka jej uloženia do zeme sa určí podľa tabuľky 15.

- 180. Zriadovanie okopov náložami uloženými do studní. Studne sa hĺbia ručne ryľmi, lopatami a čakanmi alebo pojazdným zemnym vrta kom. Ručne sa hĺbia v súdržnej hornine, ak nie je k dispozniu pojazdný zemný vrták a je to za daných podmienok výhodnejšie ako hlbeme tvhy. Pojazdný zemný vrták sa používa spravidla len mimo dotylu s neprate Iom. Sústredené nálože sa ukladajú na dno studní. Hmotnosť naložu, počet studní a ich vzájomné vzdialenosti sa stanovia podľa tabufly 16. Každu nálož treba opatriť úsekovým vedením, dobre utesniť a potom váctky pre pojiť do jednej roznetovej siete (čl. 174).
- 181. Zriadovanie okopov náložami uloženými do komorok vy žaduje použitie nárazového zemného vrtáka, ktorým sa zriadnju spravníla 3 vývrty najčastejšie do hĺbky 1,5 až 2 m, vo vzdialenosti 2 až 3 m od seba, podľa rozmerov okopov. Postup pre adjustáciu komôrkovej naloze pri po užití nárazového zemného vrtáka je uvedený v čl. 184. Hmotnosť naloži, hĺbku a vzájomnú vzdialenosť vývrtov možno určiť približne podľa tabuľky 16. Hmotnosť sústredených náloží možno približne určiť podľa objemu trhanej horniny, a to na 1 m³:
  - pre horninu 1. ťažnej triedy 0,75 kg trhaviny,
  - pre horninu 2. ťažnej triedy 1,00 kg trhaviny,
  - pre horninu 3. a 4. ťažnej triedy 1,25 kg trhaviny.
- 182. Pre vytvorenie komôrky možno približne stanoviť hmotnosť vy kotlávacej nálože podľa tabuľky 17 alebo presnejšie podľa († 184

# 4. Kladenie náloží do horniny

- 183. Nálože sa ukladajú
- do komôrky zriadenej nárazovým zemným vrtákom a vykotlaucj mi konci vývrtu,
  - do studne zriadenej mechanizačnými prostriedkami,
  - do studne alebo rýhy vyhĺbenej ručne,
  - do studne zriadenej náložkou PN-14 a ručne upravenej

Voľba spôsobu závisí predovšetkým od bojových podmienol i mecha nizačných a trhacích prostriedkov, druhu horniny a vycvičnosti vojal ov 184. Kladenie náloží do komôrok vykotlaných na konci vývrtu sa používa v súdržných horninách alebo v skalách, ktoré umožňujú rozšírenie dolného konca odpálením malej nálože, hoci by sa vývrt pritom zasypal. Takto upravený vývrt sa nazýva komôrkový (obr. 75).



Obr. 75. Vykotlaná komôrka 1 - vývrt; 2 - komôrka

Komorka sa zriaďuje odpálením vykotlávacej nálože spustenej na dno vývrtu bez utesnenia vývrtu. Tento úkon sa nazýva vykotlávanie, komôrkovanie alebo aj zmlaďovanie vývrtu.

Pre nálož s veľkou hmotnosťou je často nutné (najmä v skale) vykotlať komorku nadvakrát a viackrát, pokiaľ nie je tak veľká, aby pojala potrebnú nálož.

Komorkovanie v horninách sa vykonáva pri hĺbke vývrtu do 4 m nataz, pri hlbke 4 až 6 m nadvakrát, pri hĺbke nad 6 m natrikrát.

Nalož potrebná na vytvorenie komôrky sa pri vykotlávaní nadvakrát rozdeli v pomere 1:2, pri vykotlávaní natrikrát v pomere 2:3:5, napr. pri uhacich pracach v skale pre 100kg nálož treba použiť na vykotlávanie ko-

môrky vykotlávacie nálože o hmotnosti 10 kg; pri vykotlávaní natrikrat sa odpáli najskôr 2 kg, potom 3 kg a nakoniec 5 kg.

Po odpálení každej vykotlávacej nálože sa môže ďalší vývrt nabíjať až za 30 minút, t. j. až steny komôrky vychladnú. Vychladnutie možno urýchliť vháňaním chladného vzduchu alebo i inak (napr. vodou). Ak sa upchá vývrt po odpálení zeminou, prebije sa upchávka dreveným nabí jakom.

Nálož na vykotlanie komôrky sa vypočíta podľa vzorca

$$n = KoN$$
,

kde n je hmotnosť vykotlávacej nálože v kg,

N je hmotnosť hlavnej nálože, pre ktorú sa zhotovuje komorka, v kg. Ko je koeficient závislý od horniny, ktorý je pre:

- ornicu, hlinu 0,003 až 0,005,

- íl, kamenistú alebo zamrznutú hlinu a rašelinu 0,005 až 0,01,
- pieskovec, slieň, vápenec, bridlicu 0,01 až 0,10,
- dolomit, žulu, syenit 0,1 až 0,2.
- 185. Nárazovým zemným vrtákom možno zriadiť vývrt o priemere 75 mm do hĺbky maximálne 2,2 m od povrchu terénu. Ak treba zapustiť nálož ešte hlbšie, musí sa na povrchu odkopať hornina do takej hlbky, o koľko má byť priamka najmenšieho odporu väčšia ako 2,2 m. Narazový zemný vrták možno použiť v horninách všetkých tažných tried, ktoré su premiešané kameňmi (vopred prakticky vyskúšať), a tiež pri zriadovaní vývrtov pri ničení komunikácií.
- 186. Opis použitia nárazového zemného vrtáka je uvedený v predpise Nárazový zemní vrták 59 (Žen-21-2). Postup pri ukladaní naloží do vý vrtov zriadených nárazovým zemným vrtákom je uvedený v tabuľke 18.
  - 187. Postup prác pri zriaďovaní podkopu nárazovým zemným vrtakom
  - a) zriadiť vývrt nárazovým zemným vrtákom do stanovenej hlbky,
- b) zmerať a poznačiť hĺbku vývrtu na drevenom nabijáku a súčasne skontrolovať, či vývrt nie je zasypaný;
- c) pomocou motúza (viazacieho drôtu a pod.) a nabijáka spustiť na dno vykotlávaciu nálož (najlepšie zo 75g náložiek), opatrenú rozbuškou a úse kovým vedením;
- d) odpáliť nálož zo vzdialenosti najmenej 25 m. V tomto okruhu ne smie nikto byť;
- e) skontrolovať nabijákom, či nebol vývrt výbuchom upchatý a či bola vytvorená komôrka potrebnej veľkosti. Polomer komôrky pri tejto skuške sa rovná približne rozdielu hĺbky vývrtu pred vykotlaním a po nom.
  - f) vychladiť komôrku alebo počkať 30 minút, až vychladnú steny,

# Postup pri ukladaní náloží do vývrtov

Zriadenie vý	vrtu nárazovým zemr	ıým vrtákom	
baranenie pre	ebíjacej rúrky	vytiahnutie	77.1
do hĺbky 1,5 m	do hĺbky 1,5 až 2,2 m pomocou nástavca	prebíjacej rúrky vratidlom	Vykotlanie komôrky
TO THE STATE OF TH	1.5 až 2m (2,2m)		25m
Ak je hornina napov kaz prerazi sa táto vi krory sa zaráža obrá	rchu zamrznutá alebo rstva pred baranením r teným baranom	kamenistá (vozov- úrky priebojníkom,	Vykotlanie sa môže urobiť súčasne pri viacej vývrtoch

(!) masypať po častiach polovicu nálože zo sypkej trhaviny do komôrky a pritom prečisťovať vývrt nabijákom, aby sa neupchal a rozhŕňať trhavinu v komôrke;

h) spustiť do komôrky počinovú nálož s rozbuškou rovnakým spôsobom ako vykotlávaciu nálož. Úsekové vedenie viesť pozdĺž steny vývrtu. Pre ďalkej práci postupovať čo najopatrnejšie (v náloži je už rozbuška). Umiestuovať počinovú nálož s rozbuškou doprostriedka nálože možno len pre pouziti sypkej trhaviny;

O prvypať po častiach druhú polovicu nálože do komôrky a znova sloutrolovať nabijákom vývrt, aby sa neupchal a aby trhavina bola v komorle, me vo vývrte. Pritom neporušiť úsekové vedenie;

 spustiť na trhavinu papier, aby sa hornina pri utesňovaní vývrtu nemicsala s trhavinou;

# zriadených nárazovým zemným vrtákom

	Nabíjanie komôrky	
Nabitie prvej polovice ko- môrky a spustenie počino- vej náložky s rozbuškou	Nabitie druhej polovice komôrky	Utemenie
Pri nabíjaní prečisťovať vývr pade sa predpokladá združe nálož sa použijú dve 75g nále	ený roznet, ako počinová	Ako tesmiaci materiál po užiť najlepšie sypků hor ninu. Tesmť začať ubíja ním 25 až 30 cm nad ná ložou

k) utesniť vývrt sypkou horninou. Najskôr horninu voľne sypať a od výšky 25 cm nad náložou už ubíjať dreveným nabijákom;

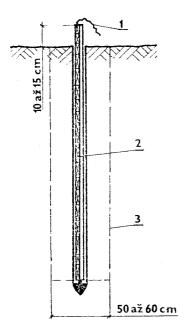
l) na rozkaz riadiaceho trhacích prác pripojiť zdvojené privodné ve denie (bleskovicové odnože) k vývodom od počinovej nálože (na priebežmí bleskovicu). Do tej doby sú konce vedenia rozpojené a zaizolované.

Vykotlávaciu nálož v súdržnej zemine možno odpáliť aj bleskovicovou odnožou s časovaným roznecovačom. Odpáliť vykotlávaciu nálož len ča sovaným roznecovačom nie je dovolené.

187. Pri zapustení viac náloží (napr. pri zriaďovaní protitankove) prie kopy) sa práca organizuje v čate. Vytvoria sa skupiny pre čiastkové prace (zarážači, vykotlávači, skupiny pre umelé chladenie komôrok, pre prípravu roznetovej siete a pod.). V hornine 3. a 4. ťažnej triedy je na urýchlenie prac vhodné vyčleniť dve skupiny zarážačov.

Zriadovanie podkopov ukladaním náloží do komôrok nemožno použiť v nesúdržnej zemine, kde sa komôrka pri vykotlávaní zasype.

188. Ak sú k dispozícii len náložky alebo iná kusová trhavina a bleskovice, možno rozšíriť vývrt po nárazovom zemnom vrtáku radovou náložou z náložiek alebo zväzkom spojených kusov bleskovíc. Radová nálož sa zostaví z náložiek, ktoré sa upevnia na prút, latku alebo drôt a vsunie sa



Obr. 76. Rozšírenie vývrtu po nárazovom zemnom vrtáku radovou náložou zo 75g náložiek

1 danovaný roznecovač; 2 – radová nálož zo 75g náložiek; 3 – rozšírený vývrt

do vývitu. Treba, aby nálož presahovala asi 10 cm na terén, čím sa zamedzi zasypaniu vzniknutej studne zhora (obr. 76). Odpálením tejto nálože sa rozšíri vývit na priemer 50 až 60 cm. V íle vznikne čistá studňa, v menej sudržnej hornine je čiastočne zasypaná a horninu treba po vyvetraní odstranuť

Zvázok bleskovic sa vytvon z 8 až 10 kusov príslušne dlhých bleskovic zviazanych vzajonine motúzom alebo drôtom a spustia sa do vývrtu tak ako radová nalož. Po jeho odpalení sa vývrt rozšíri na priemer 20 až 25 cm.

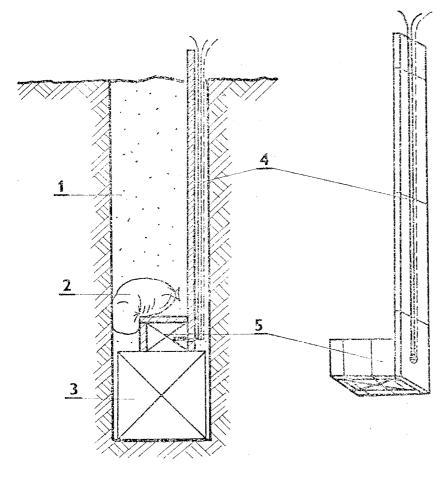
Vo vlhkých horninách treba nálože zo sypkej trhaviny ukladať do ne priepustných obalov.

Na rozšírenie vývrtu po nárazovom zemnom vrtáku možno výhodne použiť radovú náložku TN.

- 189. Ukladanie náloží do studne zriadenej pojazdným zemným vrtákom je najvýhodnejší a najrýchlejší spôsob ukladania náloží. Pojazdným zemným vrtákom sa zriaďujú studne o priemere 15 až 25 cm do hĺbky 14 m a o priemere 48 cm do hĺbky 8 m i v takých druhoch hornín, ako je bridlica, opuka, zvetraný vápenec a ostatné zvetrané horníny. Priemer studne sa volí podľa veľkosti nálože tak, aby boli dodržané rozmery sústredenej nálože. Pri použití šupinkového tritolu sa volí pre nálož:
  - do 5 kg priemer studne 15 cm,
  - do 30 kg priemer studne 25 cm,
  - od 30 kg priemer studne 48 cm.

K stanovenej hĺbke uloženia nálože do zeme vždy treba pripočítať polovicu výšky nálože na určenie vlastnej hĺbky, aby nálož bola svojím stredom v požadovanej hĺbke od povrchu terénu. Nálož môže byť zostavená zo sypkej i kusovej trhaviny.

- 190. Pri použití sypkej trhaviny je výhodné spustiť trhavinu do studne vo vreci (obale). Ako počinové nálože sa používajú tritolové náložky, ktoré sa umiestnia do trhaviny najvrchnejšieho vreca. Úsekové vedenie sa vedie po stene studne a chráni sa pred poškodením pri tesnení. Ak sa trhavina sype priamo do studne, umiestňuje sa počinová nálož do prostriedka nálože.
- 191. Pri použití kusovej trhaviny sa na dno spustí nálož a počinová nálož sa vzhľadom na bezpečnosť pri práci a spoľahlivosť roznetu spustí na motúze (drôte a pod.) alebo po doske až hore na vlastnú nálož (obr. 77). Úsekové vedenie sa vedie po stene alebo po doske, ktoré sa tou stranou, kde je upevnené úsekové vedenie, pritlačí k stene studne.
- **192.** Postup prípravy podkopu v studni s použitím sypkej trhaviny vsypanej voľne do studne:
  - a) zriadiť studňu potrebnej hĺbky a priemeru;
  - b) nasypať do studne polovicu nálože;
  - c) spustiť do studne počinovú nálož s úsekovým vedením;
- d) nasypať druhú polovicu nálože (sypať smerom do bočnej steny, aby trhavina nedopadala priamo na počinovú nálož);
- e) utesniť studňu, najskôr voľne nasypať sypkú horninu do výšky 50 cm nad nálož, ďalšiu sypanú horninu, mačiny a pod. ubíjať ale nepoškodiť úsekové vedenie;
- f) na rozkaz riadiaceho trhacích prác pripojiť prívodné vedenie k vý vodom elektrických rozbušiek od počinovej nálože a od bleskovic.

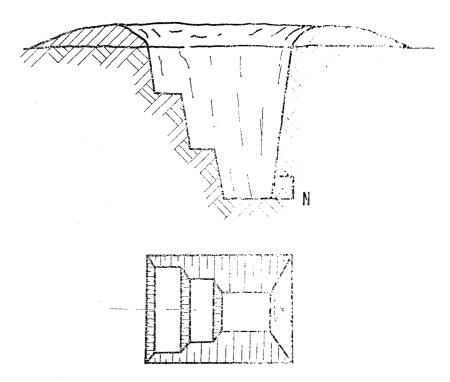


Obr. 77. Uloženie nálože do studne vyhĺbenej pojazdným zemným vrtákom

1. temene, 2. vrece so zeminou; 3 – nálož; 4 – zariadenie na ochranu roznetového vedenia; 5 – počinová nálož

- 193. Postup pri adjustácii podkopu v studni sypkou trhavinou vo vreciach je rovnal ý, len počinová nálož s úsekovým vedením sa vsunuje do vrecia s trhavmou. I toré sa ukladá až hore na nálož.
- 194. Postup prace pri adjustacii podkopu v studni kusovou trhavinou je tiež rovnaky, len počinova nalož sa ukladá voľne na nálož a chráni sa papierom. Pri tesnem treba zvýšiť opatrnosť.

195. Ručne hĺbené studne alebo rýhy pre nálože sa znaduju, al na hĺbenie vývrtov alebo studní nie je k dispozícií mechanizacný pro striedok alebo ak sa pre nepriaznivé pôdne pomery nemôže použiť (malo únosný terén, veľmi sypká nesúdržná hornina a pod.). Na ufaličenie prace pri hĺbení hlbších studní robia sa v studní stupne (obr. 78). Na dne studne



Obr. 78. Uloženie nálože do studne vyhĺbenej (něne, N = nálož

sa v bočnej stene môže upraviť komôrka na uloženie naloze. V sypkej alebo blatistej hornine sa komôrky nerobia. Najvýhodnejšia su la ryhy je 50 cm. Do rýhy sa ukladajú vopred stanovené nálože.

- 196. Postup pri ukladaní náloží v rýhe
- a) vyhĺbiť rýhu potrebnej hĺbky a dĺžky;
- b) uložiť do rýhy vopred stanovené nalože bez nackového vedema, pri použití sypkej trhaviny vo vreciach s úsekovým vedemm,

- c) ysumuť rozbušky do naloži a chraniť ich (papierom, mačinou a pod.);
- d) utesniť rýhu najskor voľne nasypať sypkú hornínu do výšky 50 cm, ďalšiu hornínu, miemu a pod jubijať, ale nepoškodiť úsekové vedenie;
- c) na rozbaz rradiaceho trhacich prac pripojiť prívodné vedenie (priebežnu bleskovicu) 1. vyvodom elektrických rozbušiek (k odnožiam) od naloží
- 197. Zriadenie studne odpálením priebojnej náložky PN-14 sa používa v mimoriadne kamenistých horninách alebo zvetranej skale, kde nemozno pouzď mechanizačné prostriedky (obr. 79). V menej súdržných horninach a v skale bude studňa po výbuchu tejto náložky z väčšej časti zaplnena rozmšeným materiálom, ktorý sa musí vybrať. Po odpálení náložl v PN 14 vzníka studna hlboká až 1,9 m. Na odpálenie náložky sa používa časovaný roznecovač. Bezpečnostný okruh pri výbuchu má polomer 1000 m.

# 5. Trhanie na rozpojenie

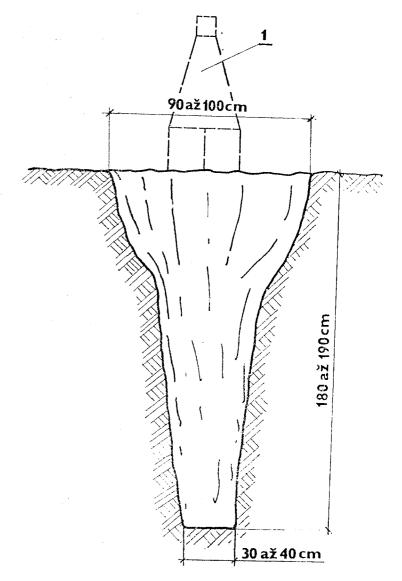
198. Trhanic na rozpojenie sa používa všade tam, kde treba dosiahnuť rozpojenie hornury a kde nie je možné použiť mechanizačné prostriedky. V ženijuci praxi pri fažení kameňa v lomoch, pri budovaní podzemných objektov v skalách, pri odstraňovaní skaly z výkopu, pri rozpojovaní zamirznutej horniny a pri zriaďovaní zemných závalov, najmä na komunikaciach.

Trhanic na rozpojenie sa uskutočňuje vývrtovými náložami, náložami v komorkach a hlbinnými vývrtovými náložami. V praxi sa najčastejšie používaju vývrtové nálože.

199. Vývrtové nálože sa používajú predovšetkým pri trhacích prácach menšieho rozsahu, napr. pri ťažbe kameňa v lome, pri razení chodieb alebo hlbem studni v skale a pri odstraňovaní kameňa z výkopu a aj pri budovam podzemných objektov.

Naloze sa kladú do vývrtov rôznych rozmerov, ktoré závisia predovšetkym od hlbky vývrtu. Vývrty sa robia strojne o priemere 30 až 60 mm a do hlbky najvrac 3 m. Zriaďovanie hlbších vývrtov je ťažké a nehospodaruc. Na strojne vřtanie sa používajú pneumatické súpravy.

200. Vývrty sa mbijaju 75g náložkami alebo náložkami z priemyslovych tehavm. Vývrt sa najskôr dôkladne vyčistí, zmeria sa jeho hĺbka a potom sa postupue vsumije zvoľna dreveným nabijákom jedna náložka za druhou. Do poslednej náložky sa vloží elektrická rozbuška alebo rozbušta ž spojema s bleskovicou alebo zápalnicou (podľa spôsobu roznetu). Tato poslednej (poemova) nalozka sa do vývrtu vsunie veľmi opatrne. Ak je vvvtt zmene štesa alo priemer náložky, nareže sa papierový obal náložky



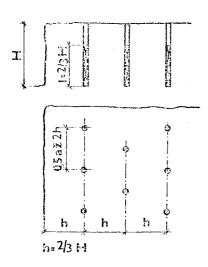
Obr. 79. Zriadenie studne v pevnej hornine odpálením priebojnej náložky
PN-14

1 - priebojná náložka PN-14

priemyslovej trhavim, buď dolu, alebo špiralovite po jeho výške, a po spiratem do vývrtu sa naložka zľahka vytlači nabijákom, aby trhavina vývrt uplne vyplnila. Pri poslednej mlozke opatrenej rozbuškou sa tento úkoa nerobi

Po vložení pocinovej nálozky sa zasunuje do vývrtu papierová, plstená alebo ma upehavka, aby pri tesnení nebola ohrozená rozbuška. Potom sa vývrt utesau pomocou dreveného nabijáka ílom. Vývrt sa nabíja trhavinou do ½, maximalne do ½, jeho hĺbky a zvyšok sa vyplní tesnením.

Z bezpečnostných dôvodov na zabezpečenie spoľahlivého roznetu treba venovať osobitnú starostlivosť nabíjaniu vývrtov idúcich šikmo hore. Ak nemozno urobiť vývrt stojačky, musí sa pre pracovníka vybudovať lešeme, aby mohol pracovať oboma rukami.



Obr. 80. Umiestňovanie v ývrtov na stupni

201. Účínok vývrtových náloží nie je závislý ien od množstva použitej trhaviny, ale aj od voľby miesta, smeru a hĺbky vývrtu. Pritom je dôležitá i voľba trhaviny. Pre získanie veľkých balvanov volíme nálož menšiu a z trhaviny malej účinnosti, ak má byť hornina rozdrvená na menšie kusy (štet, štek), použijeme väčšie nálože, prípadne i z trhaviny normálnej účinnosti.

202. Vývrty v horninách sa zakladajú pokiaľ možno kolmo na vrstvy. Pritom sa musí dbať, aby nálož nebola uložená do škáry (trhliny) a v dôsledlai toho, aby "nevyfúkla".

Na požadovaný účinok výbuchu vývrtových náloží pri trham na rozpojenie má vplyv okrem okolností uvedených vpredu aj počet voľných ploch a pri odpaľovaní viac náloží v radoch aj vzajouma vzdialenosť naloži a spôsob ich odpaľovania (či sú odpálené súčasne alebo postupne)

203. Na stupňoch (obr. 80) sa umiesťňujú vývrty rovnobežne s voľnou stenou stupňa v jednom alebo viac radoch. Vzdialenosť prvého radu vý vrtu od steny stupňa, ako i medzi jednotlivými radmi vývrtov sa považuje za priamku najmenšieho odporu a nevolí sa väčšia ako "/¬ výšky stupňa H Vývrty v radoch sú od seba vzdialené 0,5 až 2 h podľa veľkosti nalozi (ob sažnosti vývrtu), stupňa požadovaného rozrušenia, sposobu odpaťovania náloží, druhu trhaviny a tvrdosti horniny.

Nálože sa odpaľujú po radoch pomocou časovaných elektrických rozbušiek (milisekundových elektrických rozbušiek). Nalože v rade najbližšie k voľnej stene sa odpaľujú ako prvé, ďalšie rady postupne za aebon. Ak nie sú k dispozícii časované (milisekundové) elektrické rozbušky, odpali sa i viac náloží naraz. Účinok v tom prípade je menší, a preto treba zmenšíť vzdialenosť medzi radmi až na polovicu.

204. Na šikmej alebo strmej skalnej stene sa vývrty robia al mo pod ostrým uhlom k čelnej stene (obr. 81).

Nálože sa môžu i tu usporiadať v rade, čím sa vytvoria stupne a uľahčí sa tak ďalšie trhanie.

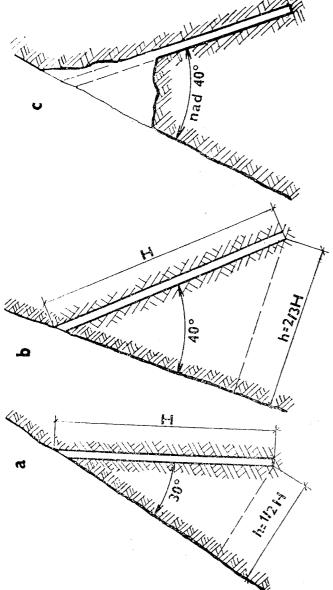
Od správnej voľby uhla závisí v tomto prípade nielen úspech ribania, ale i bezpečnosť pri práci. Ak je uhol vývrtu veľmi veľký, je nebezpečen stvo, že nálož neprekoná odpor kamenného masívu a účinok bude malý, vznikne tzv. píšťaľa (obr. 81c).

Pri veľmi ostrom uhle hrozí veľký rozlet kameňa. Vývit je spravne umiestnený vtedy, ak je jeho dno vzdialené od povrchu skaly aspoň na polovicu hĺbky vývrtu, nie však viac ako na <sup>2</sup>/<sub>3</sub> jeho hĺbky, podľa druhu a akosti horniny. V tvrdom materiáli bude uhol menší, najviac 30' (obr. 81a), v mäkkej hornine väčší, asi 40° (obr. 81b).

205. Hmotnosť vývrtových náloží pri trhaní na rozpojenie sa stanoví obyčajne ako hluchý podkop a vypočíta sa podľa vzorca:

$$N = 0.35 Ah^3$$
.

Ak treba horninu len odvaliť, zmenší sa nálož až jedenapoll tar Hmot nosť nálože i vzájomná vzdialenosť vývrtov sa pre požadovaný ucinol maj presnejšie určí trhaním na skúšku. Priemerná spotreba trhavm malej učin nosti v kg na 1 m³ rastlej horniny vývrtovými náložami je uvedena v ta buľke 19:



Obr. 81. Umiestňovanie vývrtov na strmej skalnej stene a – v tvrdej hornine; b – v mäkkej hornine; c – uhol vývrtu je veľmí veľký (vznikne tzv. pístala)

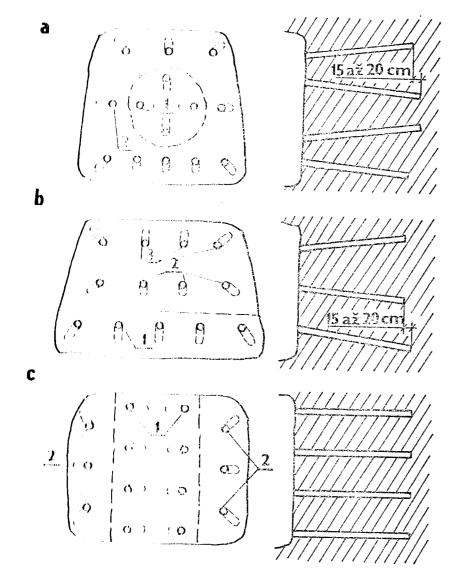
# Priemerná spotreba trhaviny malej účinnosti v kg na 1 m² horniny pri trhaní na rozpojenie

Hornina	Spotreba trhavmy na l m² v kg
Pieskovec, opuka, mramor, vápenec	0,10 az 0,15
Tvárne súdržné horniny (il a pod.)	0,13 nz 0,18
Žula, čadič, syenit a pod. (pri rozpojovaní na veľké kusy)	0.18 a2 0.20
Tá istá hornina pri rozpojovaní na drobné kusy	0,20 a2 0,25

206. Práca v čele štôlne sa začína tzv. zálomom štolne. Pri zalome sa vývrty zakladajú tak, aby odpálením náloží sa uvoľnili voľné bočné steny pre ďalšie vývrty (tzv. pribierkové) a tým sa dosiahol čo najväčši výlom Zálomové vývrty sa upravia podľa vrstvenia horniny v kužeľovitom usporiadaní, ktoré sa najlepšie uplatní v celistých horninach (obr. 82a), v horninach s vodorovným, prípadne približne vodorovným vrstvením sa po užije vodorovný, klinový zálom (obr. 82b)a pri horninach so zvislým vrstvením je najvhodnejšie použiť zvislý klinový zálom (obr. 82e).

207. Vývrtové nálože sa používajú aj pri razení chodieb (štolní) alebo hĺbení studní v skale. Zásadou je dosiahnuť s najmenším množstvom trha viny najväčší a najvýhodnejší výlom, aby úprava na požadovaný profil chodby bola po odpálení čo najväčšia. Preto záleží na výhodnom umiest není, smere a hĺbke vývrtu, hmotnosti náloží a na poradí ich odpaľovania. Vývrtové nálože sa odpaľujú v takom poradí, aby sa pri výlome čo najvine využilo spolupôsobenie hmotnosti trhanej horniny a aby sa neoslaboval účinok tým, že trhavina musí okrem rozpojovania hornin ešte dvíhuť Veľmi záleží na správnom zriadení zálomových vývrtov, pretože tie musta prekonať zovretie okolnej horniny a vytvoriť kužeľ alebo klin, aby pribuci kovými vývrtmi bola hornina strhávaná.

Vývrty sa hĺbia o priemere 35 až 40 mm a dĺžke až 2 m. Zalomové vývrty sú vždy o 15 až 20 cm dlhšie ako vývrty pribierkové. Vzdialenosť medzi vývrtmi sa volí v rozmedzí 0,4 m až 0,8 m. Hmotnosť vývrtových náloží sa stanoví podľa objemu <sup>2</sup>/<sub>3</sub> dĺžky vývrtu a najlepšie sa zisti slaisobným trhaním. Najskôr sa odpaľujú zálomové a potom pribierkove vývrty



Obr. 82. Spôsoby zálomu v čele štôlne

- Luz tosti; sdom, b vodmovný klinový zálom; c – zvislý klinový zálom; I – zálomové vývrty;

- a 4 pribierkové vývrty

Priemernú spotrebu trhavín normálnej účinnosti v kg na 1 m³ rastenej horniny pri razení chodby v skale vývrtovými náložami udáva tabuľka 20.

Tabuľka 20
Priemerná spotreba trhaviny normálnej účinnosti v kg na m³
pri razení chodby

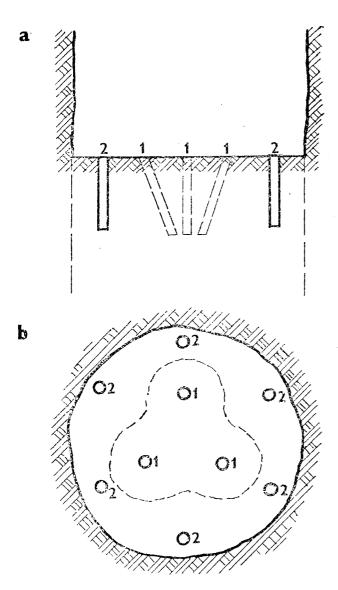
Druh horniny	Spotreba trhaviny v kg	
Vrstevnatá, menej tvrdá	0,4 až C,4	
Stredne tvrdá	0,9 až 1,2	
Tvrdá	1,3 až 1,5	
Celistá masívna a tvrdá	1,5 až 2,3	
Veľmi tvrdá	2,4 až 2,8	
Tvrdý čadič, žula a pod.	ač 4,0	

208. Pri hĺbení studní v skale umiestňujú sa vývrty na dne podobne ako pri razení štôlní. Najviac sa osvedčil kužeľový zálom. Zálomové a pribierkové vývrty sa rozmiestňujú a jednotlivé nálože odpaľujú spravidla v takom poradí, ako je vyznačené na **obr. 83** číslami: vývrty sa zriaďujú tak, aby ich smer a hĺbka umožnili čo najväčší záber a aby steny studne výbuchy čo najmenej poškodili. Polomery účinnosti náloží nesmú veľmi presahovať steny a nemajú byť naopak zase malé, aby sa profil studne nezužoval.

V mäkkých horninách sa používajú malé nálože (1 až 2 náložky), od paľované elektricky.

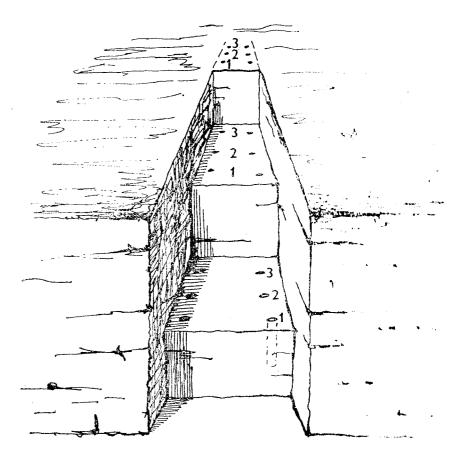
U studní malého priemeru (pod 2 m) je zväčša výhodné používať len jeden vývrt.

209. Pri trhacích prácach v studniach je dôležité vetranie pracoviska. Do žiadnej studne nemožno vstúpiť skôr, pokiaľ nebolo zistené, že sa v nej nevyskytuje jedovatý alebo výbušný plyn. Osobitne po výbučiar náloží treba studňu dôkladne vyvetrať.



Obr. 83. Usporiadanie vývrtov pri hĺbení studne v skale a zvislý rez; b - pôdorys; I - zálomové vývrty; 2 - pribierkové vývrty

- 210. Rovnako tak je dôležité chrániť pracovníka v studní ochrannou striežkou proti kameňom padajúcim pri doprave vyťaženého materialu. Každý pracovník v studní musí mať ochrannú priľbu a záchranné lano, ktorého koniec je vyvedený na povrch.
- 211. Malé povrchové nálože sa používajú aj na zriaďovanie úzkych výkopov (napr. zákopov) v skale. Na urýchlenie prác sa pracuje v stupňoch. Vývrtové nálože na jednotlivých stupňoch sú odpaľované v poradí vyznačenom na obr. 84.



Obr. 84. Usporiadanie vývrtov pri hĺbení nízkych výkopov v stade

Postupným odpaľovaním naloží sa stále získava voľná plocha a výsledok trhania je účinnejší v porovnaní so súčasným odpaľovaním.

212. Komôrkové nálože sa používajú pri ťažení kameňa v lomoch v nie veľmi tvrdých, ale celistých horninách. Komôrkovanie je hospodárne n vývrtov hlbách ako 2 m a prakticky sa dá robiť až do hĺbky 10 m. Vzdialenosť vývrtov pre komôrky od steny stupňa (priamka najmenšieho odporu) sa volí najviac 0,8 m výšky stupňa. Vzdialenosť náloží v rade sa volí na jednu až dve priamky najmenšieho odporu.

243. Pred každým nabíjaním komôrky sa musí po uplynutí čakacej doby podľa cl. 184 priestor vývrtu počas 5 minút vyfúkavať stlačeným vzduchom a riadne vyčistiť.

214. Hmotnosť komôrkovej nálože sa stanoví ako pre hluchý podkop. Al: treba horninu len odvaliť, zmenší sa nálož rovnako ako u malých vý-vrtových nalozí jedenapolkrát. Vykotlávacia nálož sa stanoví podľa čl. 184. Priemerna spotreba trhavín na vyťaženie 1 m³ horniny sa pohybuje v rozmedzí od 250 do 400 g.

215. Pri použití komerových náloží sa do skalnatého masívu hĺbia zvislé studne alebo sa razia vodorovné štôlne a z nich sa zriadia do strán odbočky, tzv. komory, do ktorých sa kladú veľké sústredené (komorové) nálože (obr. 85).

Komorové nálože sa používajú s výhodou vtedy, ak tvorí skalný masív stupcú so strmou alebo skoro strmou stenou. Pre ťaženie kameňa je v poľných podmienkach teato spôsob hospodárny len vtedy, ak je skalná stena vysoká najmenej 12 m a najviac 50 m. Ak je nižšia ako 12 m, používajú sa komorové nálože len pri zriaďovaní závalu na komunikáciách.

216. Ak je skalný stupeň vysoký od 5 do 12 m, kladú sa nálože do studm (obr. 85b), ak je vyšší ako 12 m, najlepšie do štôlne (obr. 85a).

Za priamku najmenšieho odporu sa považuje vzdialenosť od stredu nálože k vonkujšej stene a volí sa 0.6 výšky skalnej steny  $H(h=0.6\ H)$ .

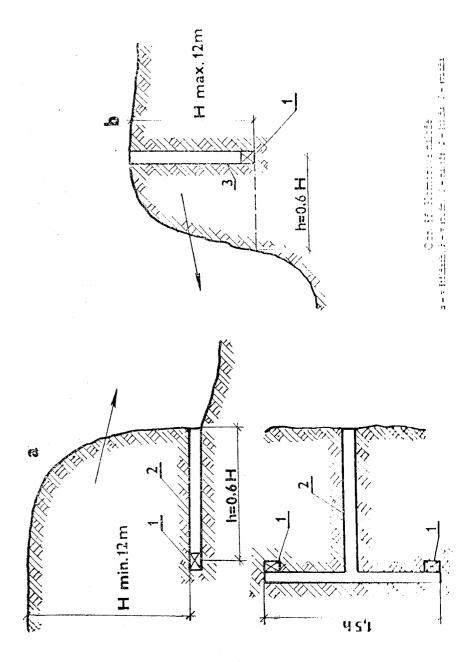
Vzdialenosť medzi jednotlivými náložami v rade (príp. i medzi radmi) je v rozmedzi h až 1,5 h. Hmotnosť náloží sa stanoví ako pre hluchý alebo otrazny pedlop (čl. 162). Objem nálože sa vypočítá vzhľadom na jej hmotnosť podľa vzorca:

$$V=\frac{N}{A},$$

kde I. je objem radože v dm<sup>3</sup>,

No je himotao i naloze v kg,

Lije objemova lagotnosť trhaviny.



K takto stanovenému objemu nálože sa pripočíta ešte 20 až 40 % na obaly trhaviny a na výdrevu komory a dostaneme tak objem komory na uloženie nálože.

217. U znacne veľkých naloží je nutné urobiť opatrenia proti sadaniu naloze sposobenému vlastnou hmotnosťou. Najlepšie je použiť v tomto pripade trhavinu v drevených debničkách, pretože obal zamedzí sadaniu uhavmy

218. Naloze sa odpaľujú elektricky alebo bleskovicou. Roznetová sieť mura byť vzdy dvojita. Na zaistenie spoľahlivého roznetu veľkých náloží je nutne kazdů tonu trhaviny opatriť vlastnou počinovou náložou. Pri náfoznach z amonnoliadkových trhavín sa na zosilnenie počinu pripevní i rozbuške v počinovej náložke ešte niekoľko rozbušiek Ž uložených v nepriepustnom obale. Ak sú k dispozícii tritolové náložky, použije sa na každů tonu amonnoliadkovej trhaviny ako počinová nálož jedna alebo niekoľko tritolových náložiek.

219. Nalože zakladané vo vlhkých horninách sa musia chrániť pred nezraducim zvlhnutím. Komory sa preto opatria výdrevou z fošní a na ňu sa upevní jedna alebo dve vrstvy dechtovej lepenky natretej asfaltom. Aby sa presakujúca voda nesťahovala do komory, zriadi sa blízko v štôlni alebo v studni zberná jama, z ktorej sa voda odčerpáva. Okrem toho sa štôlne zriadujú so sklonom, zabezpečujúcim odtok vody z komôr.

220. Na nasypanie trhaviny pri nabíjaní studní sa používajú korýtka zbute z dosak, alebo sa trhavina spúšťa vo vedrách alebo v továrenských obaloch pomocou rumpála. Pri nabíjaní komôr v štôlňach sa trhavina dopravuje na miesto väčšinou ručne.

Na utesnenie naloží v štôlňach sa používajú drevené priečky a vrecia s preskom, zeminou alebo mačinou. Utesňujú sa spravidla po celej dĺžke stolne alebo na celú hĺbku studne.

221. Trhaviny sa používajú na rozpojovanie ťažkých a zamrznutých hormu na uľahčenie a urýchlenie práce strojov pre zemné práce. Pomocou popazdneho zemného vrtáka alebo nárazového zemného vrtáka sa zriaďujú studne, do ktorých sa ukladajú nálože. Spravidla sa používajú otrasové podľ opy ulozené v ³/₁ hrúbky zamrznutej vrstvy zeme tak, aby ich výbuchom bola rozrušená celá vrstva zamrznutej horniny a stroj mohol ľahšie zacat pracovať. Usporiadanie náloží závisí od druhu stroja, spôsobu jeho prace a od požadovanej úlohy (tvaru a rozmerov výkopu a pod.). Nálože sa možu používať jednotlivo, alebo sa umiestňujú do jednej alebo viac radov, čachovito alebo v rôznych skupinách podľa skutočnej potreby. Vzdručenosť medzi náložami v rade i medzi jednotlivými radmi sa volí

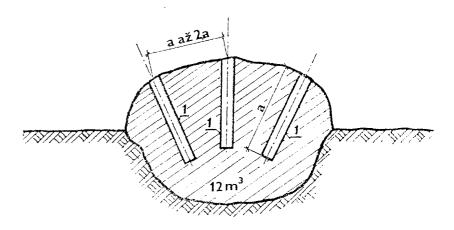
1,5 hĺbky uloženia nálože do zeme. Nálože sa utesňujú zeminou a odpaľujú sa súčasne. Pri prácach väčšieho rozsahu je výhodné urobiť skúšobné trhanie a podľa výsledku upraviť hmotnosť i rozmiestnenie náloží.

# 6. Trhanie jednotlivých balvanov

**222.** Jednotlivé balvany do objemu 5 m³ vo výkopoch alebo na povrchu terénu sa trhajú voľne priloženými náložami, pričom sa počíta s 2 kg trhaviny normálnej účinnosti na 1 m³ kameňa.

Pri použití vývrtových náloží sa celková hmotnosť trhaviny na trhanie balvanu o objeme väčšom ako 5 m³ stanoví tak, že sa počíta 100 až 150 g trhaviny normálnej účinnosti na 1 m³ kameňa. Pri trhavine malej účinnosti sa toto množstvo zväčší o 20 %. Pre takto stanovené množstvo trhaviny sa vyhĺbi v balvane potrebný počet vývrtov.

Usporiadanie vývrtov v balvane je znázornené na obr. 86



Obr. 86. Trhanie balvana o objeme väčšom ako 5 m² a - hĺbka vývrtu; I - vývrty

Vývrty sú vzájomne vzdialené na 1 až 2 ich hĺbky (vzdialenosť náloží sa najlepšie určí trhaním na skúšku).

**223.** Na roztrieštenie balvanov v úzkych výkopoch (napr. zakopoch), kde je nebezpečenstvo zosunutia horniny, je najvýhodnejšie použitie usmernenej nálože, ktorá sa umiestni na balvane priamo vybratím (bez zachovania optimálnej vzdialenosti). Tam, kde nie je nebezpečenstvo zo-

sumutia horniny (napr. pri balvanoch voľne ležiacich na teréne), možno použíť podobným spôsobom i väčšiu usmernenú nálož. Účinok je vždy väčši ako pri sústredených náložiach.

Ak treba balvan rozpoltiť, stačí na to použiť pri balvane do objemu 10 m³ nalož v jednom vývrte.

224. Na odhodenie balvanu stranou na vzdialenosť 5 až 10 m sa nálož umiestni pod balvan. Na balvan s objemom do 15 m³ sa počíta na 1 m³ kameňa s 2 kg trhaviny malej účinnosti.

## HLAVA 7

# TRHANIE MURIVA A NIČENIE BUDOV

#### 1. Trhanie muriva

225. Na trhanie tehlového, kamenného, betonového a železobetono vého muriva sa používajú voľne priložené, zapustené, uzavrete a voľne uložené nálože trhavín.

Pri použití voľne uložených náloží na trhanie jednotlivo stopacich mu rov je spotreba trhavín vyššia, používa sa len vo výnimočných pripadoch.

Ničenie budov náložami voľne uloženými vnútri miestnosti je v niekto rých prípadoch výhodnějšie, a to bez ohľadu na čas potrebný na utesnenie všetkých otvorov v miestnostiach i na spotrebu trhavin.

226. Samostatne stojace múry sa trhávajú zriadením upľneho alebo neúplného prierazného rezu po celej dĺzke steny pri jej zal ľadoch

Múry do hrúbky I m (obr. 87), ktoré nie su spevnené medzifahlými piliermi, sa trhajú priloženými sústredenými alebo radovými naložami uloženými pri základoch stien bez utesnenia alebo utesnené vrecami so zeminou alebo inými tesniacimi materialmi. Usmernené radové nálože z náložiek UTN-2 sa používajú bez utesnenia. Múry do hrúbly 0,5 m sa vzhľadom na ekonomické využitie trhaviny a zrychlenie prac trhajú radovými náložami.

Pri múroch hrubších ako 1 m (obr. 88) je pre lepšie využine trhavin výhodnejšie použiť vývrtové nálože, nálože uložene do naložných odbočíck a výklenkov a radové nálože uložené do rýh, zliabkov pri zakladoch můrov.

Pri dostatku času a ak je k dispozícii vrtacia technika, trhaju sa steny o hrúbke 0,5 m a viac vývrtovými náložami.

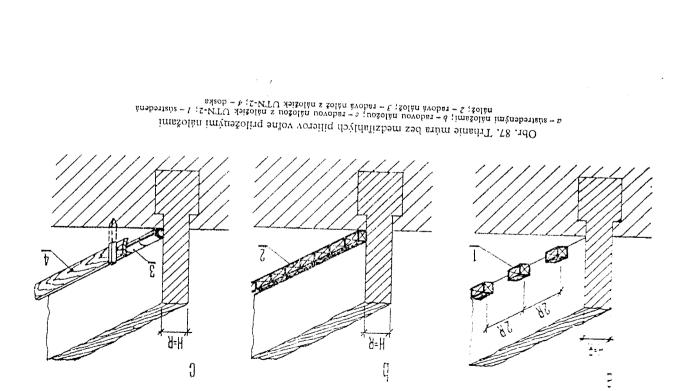
Pri rýchlom trhaní sa môžu použiť voľne priložene milože a utesnením ale i bez utesnenia pre ľubovoľnú hrúbku mina

227. Na zabezpečenie úplného prierezu trhaneho mura musa radova nálož úplne prekryť celú jeho dĺžku. Vzdialenosť medzi saratredenými na ložami nesmie prevýšiť dvojnasobný polomer neimnosti

Polomer účinnosti R sa voli tak, aby nezasahoval I protifahlej strane múra (obr. 89a), nie je to však podmienka. Menši polomer učinnosti sa voli vtedy, ak nie je veľký rozlet ulomkov muriva (obr. 89b). Väčši polomer účinnosti sa voli, ak treba, aby sa zmenšal počet naloži a rozsah prac so zriadením náložných odbočiek a pod. (obr. 89c).

**228.** Hmotnosť sústredených naloží na trhame minov sa vypočita podľa vzorca:

 $N = ABR^{\alpha}$ 



B H=R

Obr. 88. Trhanic múra bez medzifahlých pilicrov vnúcernym nalicham

a - vnúcerny naloží sa vypočíta podľa vzovca:

Hmotnosť radových naloží sa vypočíta podľa vzovca:  $N = ABR^2l.$ Hmotnosť volne uložených naloží sa vypočíta podľa vzovca:  $N = 10.Ahr^2.$ 

Hmotnosť vývrtových náloží sa stanoví podľa vzorca:

$$N = Kh^3$$
,

kde N je hmotnosť trhaviny normálnej účinnosti v kg,

A je koeficient závislý od pevnosti materiálu (príloha 6),

B je koeficient závislý od umiestnenia a utesnenia nálože (tabuľka 11),

R je polomer účinnosti v m pri náloži uzavretej do strednej nálože a voľne priloženej a zapustenej od líca objektu,

K je koeficient pre stanovenie hmotnosti vývrtovej nálože (tabuľka 12),

/ je dĺžka radovej nálože v m,

r je polomer účinnosti v m od stredu nálože v osi najvzdialenejšieho trhaného prvku,

h je hĺbka vývrtu v m (hrúbka trhaného prvku v m).

229. Ak sa na trhanic muriva použijú vývrtové nálože, umiestňujú sa obyčajne v dvoch radoch za sebou v šachovitom usporiadaní (obr. 90). Hĺbka vývrtu sa rovná dvom tretinám hrúbky trhanej steny. Vývrty sa nabíjajú najviac do 2/3 ich hĺbky a zvyšok vývrtu sa utesní.

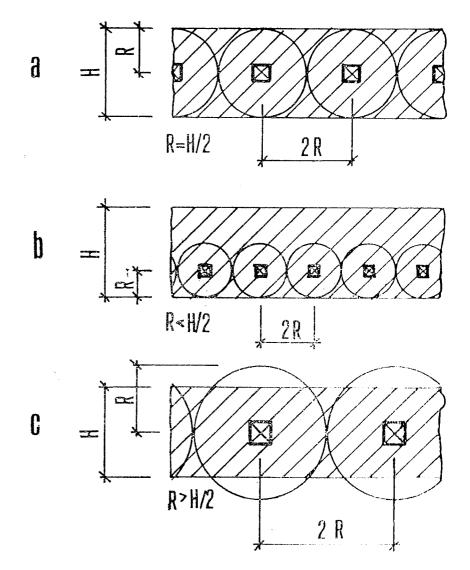
Vzdialenosť medzi vývrtmi v rade a medzi radami vývrtov závisí od materialu; v stenách z tehál a betónu sa vzdialenosti rovnajú hĺbke vývrtu, v zelezobetonových stenách závisí od množstva výstuže, a preto sa môžu zmenšiť až na polovicu.

230. Pre zriadenie neúplného prierazu v stenách sa nálože rozmiestňuju do jedného radu a hĺbka vývrtu sa rovná polovici hrúbky trhan ho mura. Vzdialenosti medzi vývrtmi sú ako pri zriaďovaní úplného ристахи

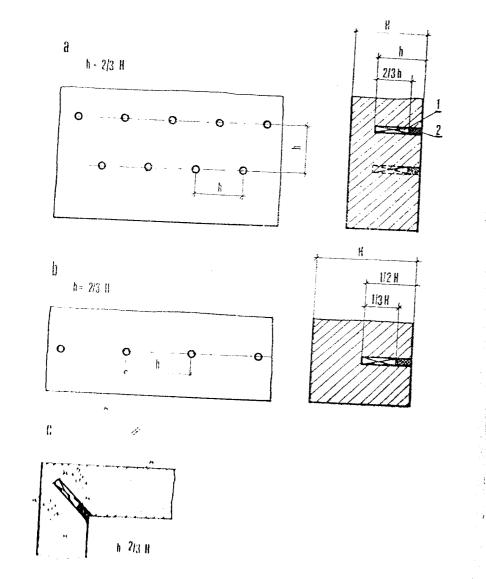
Pri zriadovaní úplného i neúplného prierazu sa vývrty musia umiestniť v roboch mirov Robove vývrty (obr. 90c) sa vŕtajú nad sebou a vprostriedku zvierajuceho uhla oboch múrov do dvoch tretín ich hrúbky, merané v rovnakom smere.

231. Al je pri tiliami múrov vývrtovými náložami nežiadúci rozlet úlomkov, treba na vzdralenosť 2 až 3 m od vonkajšieho povrchu múra po celej dblo tchancj časti zriadiť ochranné steny (obr. 91). Ochranné steny sa stavaju Lolmo ajebo pod uhlom 45° do strany od trhaného múra a zhorovuju sa z fosni alebo vriec naplnených zeminou. Výška ochrannej steny musa presahovstí hornu hranicu očakávaného prierazu múra o 0,5 m.

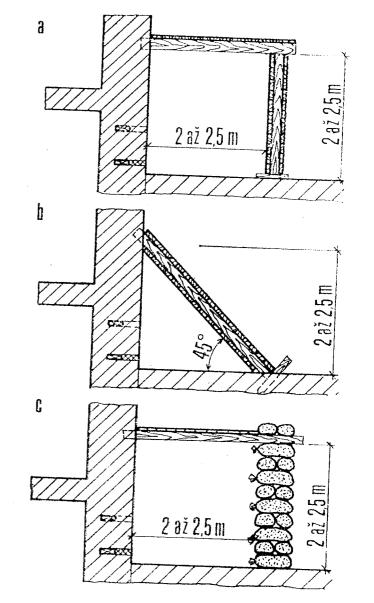
272 Skeletové kouštrukcie s výplňovými stenami (obr. 92) sa uham uhamm všetl veh silpil ov skeletu a úplným prierazom výplňových sneu Salpily sa tehoju sastredenými náložamí uloženými buď na povreho recenu, alebo pod povrehom v hĺbke rozšírenia základov. Prieraz vo vyplm sa smađuje podobne, alio je opisané v čl. 225 a 226.



Obr. 89. Schéma uloženia náloží v murive pri rôznych polomeroch účinnosti  $a - \operatorname{pri} R = H/2$ ;  $b - \operatorname{pri} R < H/2$ ;  $\operatorname{pri} R > H/2$ 



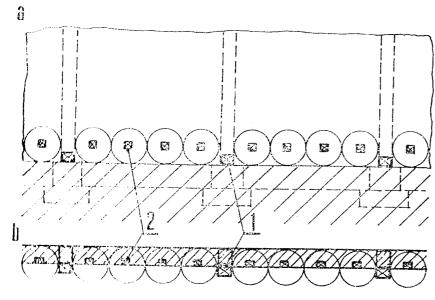
Oba 90 % homa rozmicatnoma vyvrtových náloží pri trhaní muriva na to od znamo vyzmo pri riedem ophičko prieram, ha tozmiestneme vývrtov pri zrizdení neúplněko priezem za rozmicatneme vyvrtov č roboch můra, t z nálož; 2 z tesnenie



Obr. 91. Ochranné steny nezachytenie úlomkov a-zvislá ochranná stena;  $b-\bar{s}$ ikmá ochranná stena; c- ochranná stena z vriec naplnených horninou

Pri trhaní skeletu s výplňou treba mať na zreteli, že môže dôjsť k zvaleniu múra na stranu v celku bez zosunutia (rozrušenia) na mieste.

Hmotnosť náloží na trhanie stĺpikov skeletu závisí od konštrukčného materiálu a stanoví sa podobne ako nálože na trhanie oceľových alebo železobetónových konštrukčných prvkov (čl. 128 a 150). Pre železobetónové stĺpiky sa hmotnosť náloží stanovuje na vybitie betónu. Hrúbka obkladu stĺpika (výplne) zo strany nálože sa pripočíta k hrúbke stĺpika.



Obr. 92. Trhanie skeletovej konštrukcie s výplňovými stenami

1. nálože umiestnene pri pilicioch; 2 - nálože umiestnené vo výplňovom murive; a - pohľad spredu;

b - pohľad zbora

233. Na prebíjanie samostatných otvorov v normálnych nespevnených muroch alebo vo výplňových múroch skeletových konštrukcií sa používaju voľne priložené sústredené nálože podľa čl. 151. Na zriadenie otvorov s váčsam priemerom ako je dvojnásobná hrúbka múra sa za polomer nemnosti neberie hrubka múra, ale polomer potrebného otvoru.

Pre znadovanie otvorov v tehlovom a kamennom murive je výhodné použiť priebojné núlozky PN-4 alebo PN-14. Náložky sa upevnia (po-ložia) na podlost u do stanovenej výšky, pričom os náložky musí byť kolmá na preražiny min a v stanovenej vzdialenosti od múra. Tento spôsob sa používa v bojoch v ceade, Ledy sa musia prekonávať prekážky s múrom, ale aj na oslepovanie strielní v pevnostkach usmerneným výbuchom.

Priemery otvorov vytvorených priebojnými náložkami v múroch

Typ nálože	Vzdálenosť Materiál od múra múra v m	Matariál	TT-41-1	Priemer ofvoru	
		Hrúbka múra v cm	vstupný v cm	výstupný v cm	
PN-4	9	tehly	45	25 × 35	00 - 60
	7,5		60	35 - 35	50 < 50
	7,5	kameň	45	25 % 25	25 ~ 40
	5		60	20 × 20	50 - 30
PN-14	15	tehly	45	50 - 50	80 - 80
	7,5	kameň	90	35 × 35	100 100

## Príklad 1.

Treba trhať múr o hrúbke  $H=0.8\,\mathrm{m}$  a dĺžke  $I=16\,\mathrm{m}$  z tehlového muriva na cementovej malte. Aká bola hmotnosť a počet voľne priložených sústredených náloží a aká bude hmotnosť nálože pri trhaní voľne prilože nou radovou náložou?

#### Riešenie:

a) Hmotnosť sústredenej nálože sa vypočíta podľa vzorca.

$$N = ABR^3$$
,

$$R = H = 0.8 \text{ m}$$
;  $A = 1.2$ ;  $B = 9$ ,

$$N = 1.2 \cdot 9 \cdot 0.8^3 = 5.6 \text{ kg}$$

vzdialenosť náloží 2R = 2.0,8 = 1,6 m.

Počet náloží 
$$m = \frac{16}{1.6} = 10$$
.

Celková potreba trhavín mN = 10 . 5,6 = 56 kg.

b) Hmotnosť radovej nálože sa vypočíta podľa vzorca:

$$N = 0.5 ABR^2 l = 0.5 . 1.2 . 0.8^2 . 16 55 kg.$$

Na 1 m radovej nálože má byť  $\frac{55}{16} = 3,43 \text{ kg}.$ 

Na zostavenie radovej nálože o dĺžke zodpovedajúcej dĺžke múra o hmotnosti približujúcej sa vypočítanej hmotnosti možno použiť 400g náložku. Potrebný počet náložick  $\frac{16}{0.10} = 160$  kusov.

Skutočná hmotnosť trhaviny 160 . 0,4 = 64 kg.

# Priklad 2.

Treba trhať betónový múr o hrúbke  $H=0.9~\mathrm{m}$  a dĺžke  $l=18~\mathrm{m}$ . Aká bude hmotnosť a počet vývrtových náloží?

# Riešenie:

Podľa čl. 229 sa zriadia dva rady vývrtov

H = 0.9 m; K = 0.81 (tabuľka 12).

Hĺbka vývrtov  $h = \frac{2}{3}$   $H = \frac{2}{3}$  . 0,9 = 0,6 m.

Hmotnosť jednej nálože sa vypočíta podľa vzorca  $N=Kh^3$ 

$$N = Kh^3 = 0.81 \cdot 0.6^3 = 0.175 \text{ kg}$$
.

Zaokrúhlime na 0,225 kg (tri 75g náložky, ktoré vyplnia najmenej tretinu dĺžky vývrtu).

Podľa čl. 229 sa vzdialenosť medzi vývrtmi rovná hĺbke vývrtu, t. j.  $0.60 \; m.$ 

Počet vývrtov v jednom rade  $m = \frac{l}{h} = \frac{18}{0.60} = 30$  vývrtov.

Celková spotreba trhavín pre 60 náloží v dvoch radoch bude

$$0.225..60 = 13.50 \text{ kg}.$$

# 2. Ničenie budov

234. Budovy bez żelezobetónového alebo oceľového skeletu, veže, tevarenské kominy, zvonice a pod. sa ničia:

volne priloženými naložami,

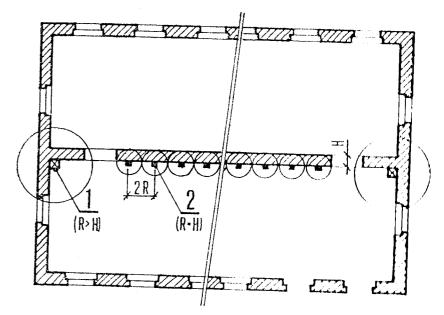
vnutornými naložami (zapustenými alebo uzavretými),

voľne uloženými naložami.

Rozsah, stupen a sposob ničenia budov je daný bojovou úlohou, ale aj umožavom žemnej municie a prostriedkov na roznet a časom na prí-Dray of thack hapra-

235. Ak treba budovu vyradiť z prevádzky okamžite alebo ju ničiť rat, aby nezavahla uhen a acpoškodila súsedné budovy, trhajú sa vnú-

torné nosné múry a piliere (stĺpy) podpierajúce medzipodlažuć stropy (obr. 93) sústredenými alebo radovými náložami (uloženými vo výklen koch alebo náložných odbočkách).



Obr. 93. Ničenie budovy trhaním vnětorných nosných mutov I – nálože umiestnené v roboch (R>H); 2 – nálože umiestnené pri strednom nem co mor

236. Ak sa požaduje úplné zničenie budovy na mleste (bez zm tenia do vopred stanoveného smeru), trhajú sa všetky nosae mury a piliere (obr. 94) sústredenými, radovými alebo vývitovými náložami tal , aby na vytvoril súvislý prieraz o rovnakej výške. Prieraz treba viesť v movni okenných alebo dverných otvorov prvého podlažia alebo pívnice

Výsledkom tohto prierazu je zrútenie (zosamutie) budovy na zatlady, pričom sa múry rozpoja na kusy różnej vellosti. Štila talchoto zavalu dosahuje polovicu výšky mura; výška zavalu sa rovna približne jedner tretine výšky budovy.

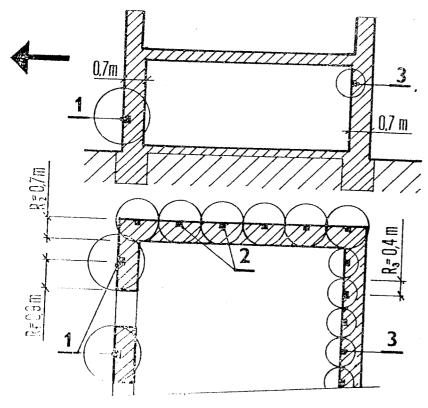
Ak má budova veľké rozmery a požaduje sa jej zrmenie na mieste, môže sa trhanie uskutočniť po častiach

Na zamedzenie závalu ulice pri nežiaducom zrutent budovy do nej sa uličné obvodové steny priväzujú lanami k zadnym stenam

237. Ničenie budov usmernením do žiadaného smeru (obr. 94) má za cieľ vytvoriť závalv v uliciach.

V smere závalu sa vytvorí súvislý priebežný prieraz náložami uloženými na vzdialenosť polomeru účinnosti prevyšujúci hrúbku múra o 25 %. V štítoch múrov sa vytvorí súvislý prieraz náložami stanovenými na polomer účinnosti rovnajúci sa hrúbke týchto múrov. V zadnom múre sa urobí neúplný prieraz náložami stanovenými na polomer účinnosti rovnajúci sa trom štvrtinám hrúbky múra.

Pri ničení sa používajú voľne priložené a vnútorné nálože. V múre obrátenom do smeru závalu sa nálože umiestňujú z vonkajšej strany vo výške rovnajúcej sa polomeru účinnosti od základov múra. V štítových



Obj. 94 Ničenie budovy usmernením do určeného smeru I náhože umiestnené v čelnom můre  $(R>H); \ 2$ -náhože umiestnené v štítovom můre (R=H); náhože umiestnené v zadnom můre (R=H);

múroch sa nálože umiestňujú na vonkajšej strane v úrovni spodnej časti okenných otvorov. Na zadnom múre sa nálože umiestňujú z vnútornej strany v úrovni horných častí okenných otvorov.

238. Pri ničení budov vývrtovými náložami sa v múroch obratených do smeru závalu zriaďujú vývrty v dvoch až troch radoch, v štitových múroch a zadnom múre v jednom rade. Hĺbka vývrtov okrem zadného múra, je na úplný prieraz, v zadnom múre na neúplný prieraz.

## Príklad.

Má sa zatarasiť ulica zničením budovy sústredenými zapustenými na ložami. Múry budovy sú tehlové na cementovej malte, hrúbka múra je 0,70 m. Treba stanoviť hmotnosť náloží a ich rozmiestnenie.

# Riešenie:

Pre splnenie úlohy (pozri obr. 94) sa zriadi:

– úplný prieraz v čelnom múre sústredenými náložami s polomerom účinnosti  $R_1=1,25$  H=1,25—0,70 = 0,9 m;

– úplný prieraz v oboch štítových múroch sústredenými zapustenými náložami s polomerom účinnosti  $R_2=H=0.70~\mathrm{m}$  ;

– neúplný prieraz v zadnom múre s polomerom účinnosti  $R_3$  = 0,75 h = 0,75 . 0,70 = 0,55 m.

# Nálože v čelnom múre:

$$N_1 = ABR^3 = 1.2 \cdot 9 \cdot 0.9^3 = 7.8 \text{ kg}.$$

# Nálože v štítových múroch:

$$N_2 = ABR_2^3 = 1.2 \cdot 9 \cdot 0.7^3 = 3.7 \text{ kg}.$$

# Nálože v zadnom múre:

$$N_3 = ABR_3^3 = 1,2 \cdot 9 \cdot 0,55^3 = 1,8 \text{ kg}.$$

Počet náloží sa stanoví graficky v pôdoryse výkresu objektu.

239. Pri ničení budov (bez skeletu) voľne uloženými náložami rozmiestnenými vnútri budov sa dosahuje rovnaký účinok ako pri trhani na zrútenie na mieste, je však veľký rozlet úlomkov na všetky strany.

V nepodmurovaných budovách sa nálože umiestňujú na podlahu prvého podlažia. V budovách s pivnicami sa nálože ukladajú na podlahu pivníc; ak sú múry budov nerovnako hrubé, ukladajú sa nálože blížšie k najhrubšiemu múru.

Počet voľne uložených náloží závisí od veľkosti budovy a počtu vnú torných nosných múrov. U dlhých budov sa niekoľko súčasne vybuchu júcich náloží uloží na vzdialenosť, ktorá sa približne rovná dvojnásobnej šírke budovy. V budovách s nosným vnútorným múrom (nenosné priečky

sa nepočítajú) ohraničujúcim určitý priestor sa musí do každého priestoru uložiť samostatná nálož.

240. Hmotnosť voľne uložených náloží vnútri budovy závisí od objemu budovy a hrúbky obvodových múrov. Celková hmotnosť náloží uložených v prvom podlaží a pri hrúbke múra od 0,5 do 2 m sa stanoví výpočtom, a to od 0,1 do 0,4 kg trhaviny na 1 m³ obstavaného priestoru prvého podlažia. Pri uložení náloží v pivnici sa celková hmotnosť nálože stanoví výpočtom, a to 1,0 kg trhaviny na 1 m³ celkového objemu podmurovanej budovy.

Celková hmotnosť trhaviny, stanovená podľa jedného z pravidiel, sa rozdelí do jednotlivých náloží (ak to nebude jedna, ale niekoľko náloží) v proporcionálnom pomere k objemom priestorov, v ktorých budú uložené.

Vypočítané nálože zabezpečujú zničenie budovy len po utesnení okenných a dverných otvorov.

Na zníženie výsledného trhacieho efektu môže dôjsť vplyvom veľkého voľného priestoru pod podlahou prvého podlažia v mieste, kde sú uložené nálože. Tento priestor sa musí započítať do celkového objemu miestnosti.

## Poznámka:

Voľným priestorom sa nerozumie pivnica, ale priestory malých rozmerov, ktoré sa nemôžu využiť na ničenie budovy.

#### Priklad.

Má sa ničiť budova dlhá 57,5 m a široká 12 m náložami voľne uloženými vnútri budovy (**obr. 95**). Budova je štvorposchodová bez podmurovania, steny sú z tehál hrubé 0,7 m. Výška prvého podlažia je 3,5 m.

#### Riešenie:

Naloze sa umiestnia na podlahu prvého podlažia.

Pri hrúbke múra 0,7 m sa podľa čl. 240 volí 0,15 kg trhaviny na 1 m³ objemu prvého podlažia.

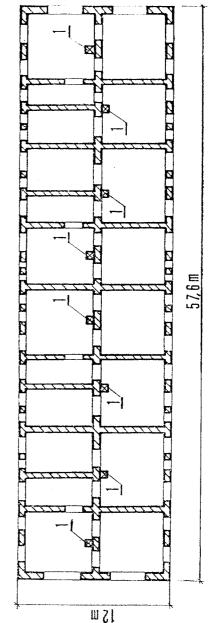
Celkova potreba trhaviny

 $K = 0.15 - 57.6 \cdot 12 \cdot 3.5 = 365 \text{ kg}$ .

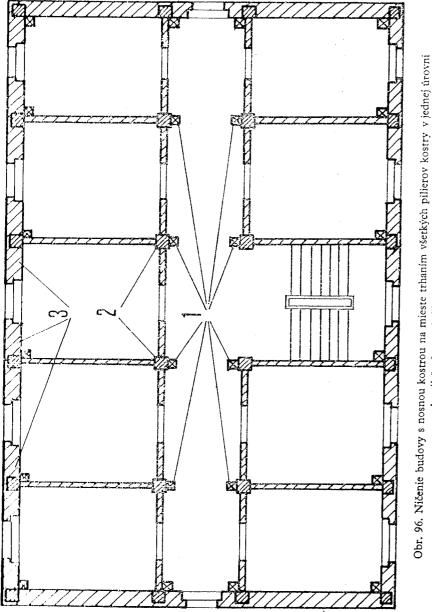
Z celkovej hmotnosti trhaviny sa vytvoria čiastkové nálože v počte podľa miestnosti prvého podľažia.

241. Budovy s nosnou kostrou (železobetónovou alebo oceľovou), tzv. skeletom, kde tehlové múry nie sú nosné, ale tvoria len výplň nosnej kostry, sa měja trhamm na mieste alebo do stanoveného smeru.

Ničenie budovy na mieste (obr. 96) sa uskutočňuje trhaním všetkých zvislych nosnych prvkov nosnej Lostry (pilierov) pri ich základoch.



Obr. 95. Ničenie budovy voľne uloženými náložami



nosné piliere; 3 - výplňové - nálože; 2

Trhanie budov s nosnou kostrou, ak sa žiada ich zrutenie na mieste, voľne uloženými náložami umiestnenými vnútri jednotlivých unestnosti, nie je spravidla účelné. Výbuchom týchto nalozí dochadza k vyrazeniu výplne stien, ale nosné prvky kostry sú v mnohých pripadoch len defor mované. Tento spôsob ničenia sa používa len v tých pripadoch, al. ide o dočasné vyradenie z prevádzky.

242. Na strhnutie budov s nosnou kostrou do stanovencho smeru sa trhajú zvislé nosné prvky všetkých můrov v rôznych úrovniach, v můroch obrátených k smeru pádu budovy je nutný úplný prieraz pilicrov i vyplne.

Nálože sa stanovujú podľa zásad pre trhanic železobetonovych a ocelo vých prvkov. U nosných pilierov stačí vyraziť beton

- 243. Veže a zvonice z tehlového a kamenného muriva sa ničia voľne priloženými, vnútornými alebo voľne uloženými nalozami tozmiest nenými na podlahe prvého podlažia. Voľne uložené naloze sa používajú, ak hrúbka múra nie je väčšia ako 2 m.
- 244. Na ničenie veží a zvoníc na mieste sa náloze umiestnum po celom obvode ich múrov z vonkajšej alebo vnútornej strany. Pri mecni veži v smere požadovaného pásu sa nálože rozmiestňujú do polovice obvodu ich základov vo výklenkoch, v náložných odbočkách alebo zhabl och, znia dených z vonkajšej strany múra v požadovanom smere

Hmotnosť náloží sa vypečíta podľa vzorcov  $N = ABR^3$  alebo N $\doteq 0.5~ABR^2l$ ; u voľne uložených náloží, umiestnených na podľahe prvého podlažia, sa počíta I kg trhaviny na I m³ vnútorného objemu tohto podlažia.

Všetky veľké otvory v múroch veží (zvoníc) sa pri ich nicem voľne uloženými náložami utesnia. Ak je veža zhora otvorená alebo ak nie je rozdelená podlažiami, nestanovuje sa hmotnosť nálože podľa vnutorného objemu, ale podľa plochy, pričom sa počíta na 1 m² s 3 až 4 kg trhaviny.

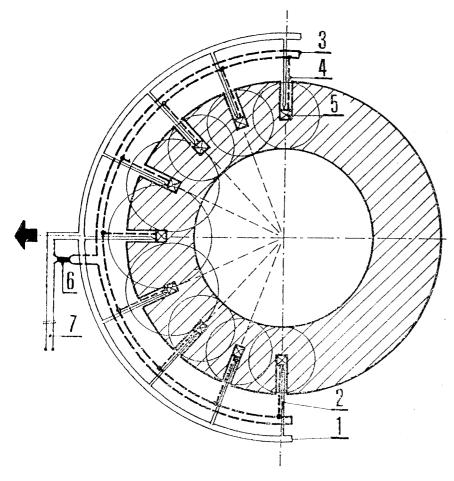
245. Továrenské komíny z tehlového muriva sa nica naložami umiestnenými v náložných odbočkách zriadených z vonkajsej strany od polovice hrúbky komínového muriva. Náložami sa oblozi len polovica obvodu komína na tej strane, kde má komín po odpalem padmu (obr. 97).

Nálože umiestnené v osi pádu komína (alebo blízko nej) sa tzv nalože smerové, pretože zabezpečujú pád komína v žiadanom smere. Preto sa ich hmotnosť zvyšuje proti zvyšujúcim náložiam zväčšením polomeru úcin nosti R.

Pri výpočte náloží uložených na strane, kde ma komm padmu, sa po číta polomer účinnosti R rovnajúci sa  $^3/_4$  hrúbky míra a Lomma (R= 0,75 a), pri náložiach umiestnených blízko osi kolmej na smet padu polovici hrúbky múra komína (R = 0.5 a).

Vzdialenosť medzi náložami sa volí 1,75 R po vonkajšom obvode komína.

Počet smerových náloží závisí od druhu a mohutnosti komína. U komína krúhového pôdorysu malého priemeru stačí jedna, pri komíne väčšieho priemeru sa volia spravidla tri, niekedy až päť smerových náloží (vždy nepárny počet), z ktorých stredná musí byť vždy v presnej osi poža-



Ola 9/. Strhmutie továrenského komína trhaním do požadovaného smeru

1. elektrická roznetová sieť; 2-vodiče elektrickej rozbušky; 3-priebežná bleskovica; 4-bleskovicová odnož; 5-nálož; 6-roznetový uzol; 7-privodné vedenie

dovaného smeru pásu komína. Pri komíne štvorcového (obdĺžnikového) pôdorysu musia byť smerové nálože po celej strane, na ktorú má komín padnúť.

Hmotnosť náloží sa vypočíta podľa vzorca pre trhanie zaťaženého mu riva, t. j.  $N=1,3~ABR^3$ .

Ak má komín dvojité steny so vzduchovou medzerou medzi nimi (zistí sa pri prieskume), musí sa každá stena trhať podľa rovnakých zásad ako pri komínoch s jednoduchým murivom. Ak je dvojitá stena (podmu rovka) len v dolnej časti komína, treba trhať komín až nad podmurovkou.

Ak má byť komín trhaný tak, aby sa zrútil na mieste, ukladajú sa nálože dvojakým spôsobom:

a) v náložných odbočkách vyhĺbených do polovice steny, a to po celom obvode. V tom prípade sa určí množstvo trhaviny podľa vzorca uvedeného v čl. 225, kde za polomer účinnosti sa počíta polovičná hrúbka steny a, t. j. R = 0.5 a. Nálože sa umiestnia vo vzdialenosti 1.5 R až 1.75 R; roz miestnenie a počet náloží sa stanoví výpočtom a graficky. Ak je komín veľmi mohutný a murivo pevné, umiestňujú sa nálože bližšie k sebe (1.5 R), ak je komín menší a murivo málo pevné, umiestňujú sa ďalej od seba (1.75 R), ale vždy tak, aby medzi polomermi účinnosti nezostávalo murivo mimo ich účinnosti.

# Priklad.

Obvod komína je 12,4 m; hrúbka muriva 1 m; R = 0,5 m. Vzdiale nosť medzi náložami L = 1,5 R = 1,5 . 0,5 = 0,75 .

Počet náloží 12,4:0,75 = 16,5, t. j. 17 náloží.

Skutočná vzdialenosť: L = 12,4:17 = 0,73 m;

b) voľne vnútri komína, tesne k jeho stenám. Čelková hmotnosť všetkých náloží sa stanoví podľa obstavanej vnútornej plochy komína, pričom sa na 1 m² počíta 4 až 5 kg trhaviny; vchody do komína musia byť uzavreté a nálože utesnené; pri výbuchu sa komín naspodku vypučí a rozsype sa na mieste.

Vypočítaná celková nálož sa rozdelí na niekoľko rovnakých čiastkových sústredených náloží (4 až 8) a tie sa umiestnia v určitých rovnakých vzdialenostiach od seba k vnútornej stene komína a utesnia sa hlinou, pieskom a pod. Tento spôsob trhania komína je výhodný, pretože nevyžaduje osobitné prípravy a dá sa uskutočniť v krátkom čase.

246. Na strhnutie jednotlivo stojacich múrov, vysokých budov, vezi, zvoníc alebo továrenských komínov do stanoveného smeru je výhodné pripevniť k horným častiam konštrukcie napnuté kotvové lami v smere pádu objektu.