



**Негосударственное частное образовательное учреждение
высшего образования
«Технический университет УГМК»**

**МЕТОДИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ К ВЫПОЛНЕНИЮ КУРСОВОГО ПРОЕКТА
ПО ДИСЦИПЛИНЕ**

ПРОЦЕССЫ ПОДЗЕМНЫХ ГОРНЫХ РАБОТ

Специальность	<u>21.05.04 Горное дело</u>
Специализация	<u>Подземная разработка рудных месторождений</u>
Уровень высшего образования	<u>Специалитет</u> <i>(бакалавриат, специалитет, магистратура)</i>
Квалификация выпускника	<u>горный инженер (специалист)</u>

Автор - разработчик: Волков П.В., канд. техн. наук, доцент
Рассмотрено на заседании кафедры разработки месторождений полезных ископаемых Одобрено
Методическим советом университета 30 июня 2021 г., протокол № 4

г. Верхняя Пышма
2021

СОДЕРЖАНИЕ

1. Общие положения курсового проектирования	4
2. Содержание курсового проекта.....	5
3. Исходные данные для курсового проектирования.....	6
4. Методические указания по выполнению разделов проекта.....	7
4.1. Исходные данные для проектирования. Описание системы разработки ..	7
4.2. Расчет параметров конструктивных элементов системы разработки	9
4.2.1. Определение размеров очистных камер	9
4.2.2. Расчет размеров поддерживающих (опорных) и междукамерных целиков.....	10
4.2.3. Расчет потолочин камер при отработке крутопадающих залежей ..	10
4.3. Проектирование буровзрывных работ в очистном блоке	11
4.3.1. Буровзрывные работы на стадии подсечки (отрезки).....	11
4.3.2. Буровзрывные работы при отбойке основных запасов.....	12
шпуровыми зарядами	12
4.3.3. Буровзрывные работы при отбойке основных запасов.....	13
скважинными зарядами	13
4.4. Определение размеров опасных зон по условиям сейсмического и ударно-воздушноволнового действия взрыва	5
4.5. Расчет времени проветривания после массового взрыва.....	11
4.6. Выбор средств механизации выпуска и доставки руды и расчет прогнозных показателей извлечения.....	12
4.7. Расчёт параметров способа управления горным давлением	16
4.7.1. Штанговой крепью	16
4.7.2. Закладкой выработанного пространства	18
4.8. Противопожарная профилактика.....	28
БИБЛИОГРАФИЧЕСКИЙ СПИСОК	29

ВВЕДЕНИЕ

В соответствии с учебным планом и программой курса «Процессы подземных горных работ» студенты должны выполнить проект с целью закрепления знаний, полученных при изучении курсов «Физика горных пород», «Основы горного дела (подземная геотехнология)», «Горные машины» и «Процессы подземных горных работ».

В ходе выполнения проекта студент должен научиться пользоваться справочной и специальной литературой, производить анализ горнотехнических условий месторождения, самостоятельно решать вопросы проектирования отбойки, выпуска, доставки руды и управления горным давлением, а также приобрести навыки публичной защиты принятых в проекте решений. Особое внимание следует уделить внедрению новейших достижений технического прогресса, передового опыта рудников, рациональному использованию недр и охране окружающей среды, обоснованию проектных решений на ПЭВМ.

При выполнении курсового проекта студент использует рекомендуемую литературу и другие источники научно-технической информации, перечень которых приводится в конце пояснительной записки.

Выполненный проект предварительно проверяется руководителем, а затем защищается студентом перед комиссией, созданной по распоряжению заведующего кафедрой.

1. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ КУРСОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Проект должен содержать технические решения по производственным процессам подземных горных работ. Принятые решения подтверждаются инженерными расчетами, а в некоторых случаях, и технико-экономическим обоснованием, а также текстовыми и графическими пояснениями. По каждому разделу проекта определяются основные показатели и составляется соответствующая техническая документация.

К защите проект представляется расчетно-пояснительной запиской и 1-2 листами чертежей.

Пояснительная записка по объему должна состоять из 35 – 50 с. печатного текста на бумаге формата А4. В ней же размещаются рисунки и схемы, иллюстрирующие расчеты и проектные решения.

Оформление записки производится в соответствии с требованиями ТУ УГМК.

Графическая часть выполняется на ватмане формата А1 в программных комплексах, установленных на компьютерах ТУ УГМК. Количество листов должно определяться необходимостью и масштабом демонстрации тех или иных принятых решений.

Оформление чертежей производится в соответствии с требованиями государственной Единой Системы Конструкторской Документации (ЕСКД).

2. СОДЕРЖАНИЕ КУРСОВОГО ПРОЕКТА

Пояснительная записка:

Введение

1. Исходные данные для проектирования. Описание системы разработки.
2. Расчет параметров конструктивных элементов системы разработки.
3. Проектирование буровзрывных работ в очистном блоке.
 - 3.1. Выбор диаметра заряда и средств бурения.
 - 3.2. Выбор типа ВВ, способа и средств заряжания.
 - 3.3. Расчет удельного расхода ВВ и параметров сетки скважин (шпуров).
 - 3.4. Конструкция заряда, размещение и вес зарядов в слое (расчет длин недо-заряда и заряда в каждой скважине (шпуре)).
 - 3.5. Определение объема массового взрыва (количество слоев, вееров, заряд веера, общий заряд).
 - 3.6. Средства взрывания и расчет параметров взрывной сети (интервал замедления, схема взрывной сети и ее коммутация).
4. Определение размеров опасных зон по условиям сейсмического и ударно-воздушноволнового действия взрыва. Разработка мер по снижению разрушающего действия взрыва.
5. Расчет необходимого количества воздуха и времени проветривания.
6. Составление технической документации на проведение взрыва.
7. Выпуск и доставка руды. Расчет показателей извлечения.
 - 7.1. Выбор способа доставки и средств ее механизации.
 - 7.2. Обоснование размеров и форм сечения выработок выпуска и доставки.
 - 7.3. Конструкция днищ блоков.
 - 7.4. Расчет прогнозных потерь и разубоживания руды по блоку.

Заключение.

Список использованных источников.

Графическая часть:

В левом верхнем углу листа приводится расчетная схема задания (конструкция системы разработки) в масштабе 1:500. Графические материалы по технологии буровзрывных работ в очистном забое выполняются в масштабе 1:50, 1:100, 1:200. Сопряжения доставочных и выпускных выработок вычерчиваются в масштабе 1:50. Графики изменения качества руды и показателей приводятся в любом удобном для рассмотрения масштабе.

3. ИСХОДНЫЕ ДАННЫЕ ДЛЯ КУРСОВОГО ПРОЕКТИРОВАНИЯ

Задание на проект выдается для горно-геологических и горнотехнических условий рудника, на котором студент проходил первую производственную практику или для условного месторождения.

Исходные данные для проектирования включают характеристику месторождения или его участка, содержание полезного компонента, физико-механические свойства руд и пород, вариант системы разработки, особые требования и условия.

4. МЕТОДИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ ПО ВЫПОЛНЕНИЮ РАЗДЕЛОВ ПРО- ЕКТА

4.1. Исходные данные для проектирования. Описание системы разработки

Описываются горно-геологические и горнотехнические условия разработки месторождения, приводятся основные физико-механические характеристики руд и вмещающих пород.

Дается краткая характеристика заданной системы разработки, поясняется порядок развития подготовительно-нарезных и очистных работ в блоке.

4.2. Расчет параметров конструктивных элементов системы разработки

При проектировании выполняются:

1) анализ и выбор методов решения задач управления горным давлением применительно к заданным условиям;

расчёт крепи, допустимых пролетов (площадей) обнажений пород;

расчёт прочных размеров барьерных и опорных целиков;

выбор оборудования для осмотра, оборки крепления пород.

Вначале анализируются условия разработки, формулируются требования к способу управления горным давлением, выбирается наиболее приемлемый. Здесь же определяется перечень параметров, подлежащих инженерному расчёту. Обычно это пролёты, площади обнажений пород, толщина потолочин и междуэтажных целиков (МЭЦ), размеры барьерных и опорных целиков, стоечной, распорной или штанговой крепи [8, 9].

Далее производится определение параметров системы разработки по условиям горного давления, а также параметров крепи, которая может иметь как основное, так и вспомогательное значения. Размеры элементов систем разработки получают, используя методические рекомендации работ [8, 9].

4.2.1. Определение размеров очистных камер

При разработке залежей крепких руд очистные камеры разделяют на две группы:

- камеры, в которых при очистной выемке работают люди и горная техника (сплошная и камерно-столбовая системы разработки);
- камеры, в которых при отработке запасов руды люди и горная техника не работают (системы подэтажных штреков, этажно- и подэтажно-камерная).

Коэффициент запаса прочности (устойчивости) обнажений массива для камер первой группы принимают 3-5; для камер второй группы -1,5 - 2.

При решении вопросов поддержания очистного пространства в курсовом проекте необходимо определить [8,27]:

- предельные устойчивые пролеты горизонтального и вертикального обнажений массива в данных горнотехнических условиях;
- с учетом требуемого коэффициента запаса прочности - ширину и высоту очистной камеры, обеспечивающих безопасность работ;
- уточнить ширину, высоту и длину камер по геологическим и технологическим факторам.

4.2.2. Расчет размеров поддерживающих (опорных) и междукамерных целиков

При сплошной и камерно-столбовой системах разработки опорные (поддерживающие) целики рассчитывают с коэффициентом запаса прочности- в среднем

4. Для расчета диаметра (ширины) целика определяются:

- вес подработанных смежными очистными камерами пород кровли оказывающих давление на целик;
- суммарную результирующую нагрузку на целик от веса подработанных пород и естественных напряжений;
- предел прочности пород на сжатие и максимальное нормальное напряжение в массиве целика;
- ширину (диаметр) поддерживающего целика с учетом требуемого коэффициента запаса прочности.

При отработке крутопадающих залежей для расчета ширины междукамерного целика определяются:

- давление на массив целика налегающей толщи вмещающих пород;
- нормальную и касательную составляющие результирующего напряжения (давления);
- предел прочности руды на сжатие с учетом коэффициента структурного ослабления массива руды;
- ширину междукамерного целика с учетом требуемого коэффициента запаса прочности.

4.2.3. Расчет потолочин камер при отработке крутопадающих залежей

При расчете толщины потолочин [8, 27] определяются:

- мощность толщи пород, подработанных камерами нижнего этажа и верхнего выработанного пространства, создающей дополнительное давление на массив потолочины;
- дополнительное давление подработанных пород на массив потолочины;
- результирующее напряжение, действующее на массив потолочины (дополнительное плюс основное);
- нормальную и касательную составляющие результирующего напряжения;
- предел прочности руды на растяжение;
- толщину потолочины камеры по линии падения с учетом требуемого коэффициента запаса прочности.

По данным расчета размеров камер, целиков и потолочин на чертежах (в трех проекциях) вносятся изменения в конструкцию системы разработки.

4.3. Проектирование буровзрывных работ в очистном блоке

В этом разделе проекта определяются параметры и показатели буровзрывных работ на разных стадиях очистной выемки (подсечка, отрезка, отбойка основных запасов, погашение целиков) и составляется необходимая техническая документация на производство буровых и взрывных работ.

4.3.1. Буровзрывные работы на стадии подсечки (отрезки)

Воронки выпуска, подсечка, отрезное пространство могут образовываться по нескольким схемам с использованием шпуровых, скважинных зарядов, зарядов штанговых скважин. Способ отбойки определяется большим числом факторов, основными из которых являются размеры забоя, требуемое качество дробления, необходимость валовой или селективной выемки, вид механизации последующих процессов и т.д.

При мелкошпуровой отбойке расчёт параметров БВР аналогичен расчёту при проходке горизонтальных или вертикальных выработок, но так как воронки подсечки представляют собой усечённую пирамиду или конус и отбойка ведётся секциями, то расчёты параметров БВР проводят для каждой секции. При секционном оформлении выработок подсечки шпуры обычно заряжают патронированными ВВ, но возможно применение гранулированных с соответствующей механизацией.

На каждый очистной забой, при мелкошпуровом способе оформления воронок, на основе типового паспорта БВР для данного предприятия составляется паспорт, который является основным документом ведения буровзрывных работ. С изменением горно – технических условий паспорт составляют заново.

Паспорт состоит из трёх разделов: технико – экономические данные, схема расположения шпуров в забое, схема монтажа взрывной сети. Если проветривание забоя после взрыва производится с помощью местного вентилятора, то дополнительно делается расчёт потребного количества воздуха и прилагается схема установки вентилятора.

При оформлении выработок первой стадии очистных работ глубокими шпурами или скважинами приемлемы расчёты БВР при скважинной отбойке (см. ниже). В этом случае составляется проект технологического массового взрыва, включающий технический расчет и распорядок его проведения (приложение 1).

4.3.2. Буровзрывные работы при отбойке основных запасов шпуровыми зарядами

Расчёт основных параметров БВР при врубовых схемах отбойки производится аналогично расчёту при проведении горизонтальных горных выработок. Объектами расчета являются: диаметр заряда, удельный расход ВВ, линия наименьшего сопротивления (ЛНС), расстояние между зарядами в ряду, вес заряда в зарядных полостях, общий вес заряда, интервал замедления.

При использовании уступных схем отбойки удельный расход ВВ

$$q = q_3 e K_y K_n K_d, \quad (4.1)$$

где q_3 - эталонный удельный заряд ВВ, кг/м³ (см. табл. 4.1);

e – коэффициент работоспособности ВВ;

K_y - коэффициент, учитывающий условия действия заряда,

$K_y=1$ при шпурах, направленных параллельно обнаженной поверхности; $K_y=1,4-1,6$ при врубовых схемах отбойки;

K_n – коэффициент, учитывающий способ заряжения, $K_n=1$ – при ручном заряжении патронированными ВВ; $K_n=0,9 - 0,95$ – при пневмозаряжении гранулированными ВВ;

K_d – коэффициент, учитывающий диаметр шпура;

$$K_d = (d/0,042)^{nd} \quad (4.2)$$

d – принятый диаметр шпура, м;

nd – 0,5÷1,0 (большие значения в монолитных породах, меньшие - в трещиноватых).

Таблица 4.1

Эталонный удельный заряд ВВ

f	6-8	8-10	10-12	12-14	14-16	16-18	18-20
q ₃	0,4- 0,5	0,5- 0,6	0,6- 0,7	0,7- 0,9	0,9- 1,0	0-1,2	1,2- 1,3

ЛНС при уступной отбойке, когда шпуры параллельны обнаженной поверхности;

$$W = d \sqrt{0,785 \rho_{ВВ} K_3 / (mq)} \quad (4.3)$$

$$\text{или} \quad W = 29,25 K_T d \sqrt{\frac{\rho_{BB} e}{\gamma}}, \quad (4.4)$$

где W – линия наименьшего сопротивления, м;
 ρ_{BB} – плотность заряжания, кг/м³;
 K_3 – коэффициент заполнения шпуре, $K_3=0,6-0,72$;
 m – коэффициент сближения зарядов;
 q – удельный заряд ВВ, кг/м³;
 K_T – коэффициент трещиноватости, $K_T=0,9-1,0$;
 d – диаметр заряда ВВ, м;
 e – коэффициент работоспособности ВВ;
 γ – плотность руды (породы) в массиве.

Расстояние между шпурами в ряду определяется из соотношения

$$a = mW, \quad (4.5)$$

где m – коэффициент сближения шпуров (скважин),
 $m=0,8-1,4$; но на стадии проектирования рекомендуется принимать
 $m=1$.

Количество и глубину шпуров в очистных забоях следует принимать исходя их горнотехнических условий, возможностей бурового оборудования и организации работ.

По рассчитанным и принятым параметрам составляется паспорт БВР.

4.3.3. Буровзрывные работы при отбойке основных запасов скважинными зарядами

Основными параметрами скважинной отбойки являются диаметр заряда, удельный расход ВВ, ЛНС, интервал замедления, определение которых ведется по известным методикам, предложенным проф. В.Н. Мосинцом.

Исходя из упругих характеристик разрушаемой среды, определяется расчетная потенциальная энергия ВВ [2]

$$Q_p = \frac{(0,0126 \cdot \rho \cdot C_p - 1,7 \cdot 10^4) 10^4}{(K - 1) \cdot \rho_{BB}} \quad (4.6)$$

где Q_p – потенциальная энергия ВВ, кДж;
 ρ – плотность пород, кг/м³;
 C_p – скорость продольных волн, м/с;
 K – показатель изэнтропы, $K=1,5-3,0$;
 ρ_{BB} – плотность заряжания, кг/м³.

По расчетному Q_p подбирается ближайшее по характеристике ВВ, для которого определяется удельный заряд на дробление массива руды

$$q_{др} = \frac{1800(\sqrt{f} + 0,16 \lg V_n)[240 - 110 \lg d_c + 5,5(\lg d_c)^2]}{Q_v^{1+\eta}}, \quad (4.7)$$

где $q_{др}$ – удельный заряд ВВ на дробление, кг/м³;
 f – коэффициент крепости руды;
 V_n – скорость нагружения массива при взрыве заряда ВВ, Па/с

$$V_n = (0,5-1) \cdot 10^4;$$

d_c – средний размер куска, см;

η – коэффициент полезного механического действия взрыва

$$\eta = 0,03-0,05.$$

Зная удельный заряд на дробление, можно определить удельный заряд на перемещение горной массы взрывом

$$q_{п} = \frac{\varepsilon_n K_p (72000)^2 q_{др}^2}{2g \cdot \rho \cdot Q_v^{1+\eta}}, \quad (4.8)$$

где $q_{п}$ – удельный заряд на перемещение, кг/м³;
 K_p – коэффициент разрыхления;
 g – ускорение свободного падения, м/с.

Суммарный удельный заряд с учетом дробления и перемещения

$$q_{\Sigma} = q_{др} + q_{п} \quad (4.9)$$

при отбойке на зажимающую среду удельный заряд должен быть увеличен на величину, определяемую коэффициентом:

$$K_{зж} = \left(\frac{\rho_1 C_{p1} + \rho_2 C_{p2}}{\rho_1 C_{p1} - \rho_2 C_{p2}} \right) \quad (4.10)$$

где $\rho_1 C_{p1}$ и $\rho_2 C_{p2}$ – акустические жесткости соответственно разрушаемого массива горных пород и зажимающей среды.

«Нормы технологического проектирования...» [26] рекомендуют определять удельный расход ВВ по формуле

$$q = (0,8 - q_m) \frac{K_f K_\gamma K_c K_d}{e}, \quad \text{кг/т} \quad (4.11)$$

где q_m – минимальный расход ВВ на вторичное дробление, кг/т.

Удельный расход на вторичное дробление зависит от диаметра скважин:

$$d = 125 - 150 \text{ мм} \quad q_m = 0,120 - 0,150 \text{ кг/т}$$

$$d = 100 - 125 \text{ мм} \quad q_m = 0,080 - 0,120 \text{ кг/т}$$

$$d = 50 - 75 \text{ мм} \quad q_m = 0,040 - 0,050 \text{ кг/т}$$

Значения коэффициентов K_f , K_γ , K_c , K_d определяются из выражений

$$K_f = \sqrt{\frac{f}{15}}; K_\gamma = \sqrt{\frac{2,8}{\gamma}}; K_c = \sqrt{\frac{0.4}{c}}; K_d = \sqrt[n]{\frac{d}{0,150}},$$

где f, γ, c, d – соответственно фактические значения крепости и плотности руды, размера кондиционного куска, диаметра скважин для конкретных горнотехнических условий отбойки.

Оптимальный по условиям дробления диаметр заряда определяется через диаметр среднего куска d_c :

$$d_3 = d_c^{0,95}, \quad (4.12)$$

где d_3 – диаметр заряда, см. С учетом заданных условий и принятого диаметра заряда выбирается буровой станок (табл 4.2).

Таблица 4.2 - Условия применения буровых станков на различных стадиях очистных работ

Вид работ с применением скважинной отбойки	Системы разработки							
	Камерные с отбойкой		Камерные с доставкой руды силой взрыва	Этажное обрушение		Подэтажное обрушение		
	Нисходящими скважинами	Восходящими скважинами		Донный выпуск	Торцевой выпуск	Донный выпуск	Торцевой выпуск	
			Высота подэтажа до 15 м				Высота подэтажа свыше 15 м	
Образование выпускных воронок	ПТ – 38 ПТ - 48	ПТ – 38 ПТ - 48	ПТ – 38 ПТ - 48	ПТ – 38 ПТ - 48	ПТ – 38 ПТ - 48	ПТ – 38 ПТ - 48	-	-
Образование выпускных траншей	КБУ-50МА КБУ-80М ДУО-ТГ5 ПБУ-80М	КБУ-80МА КБУ-80М ДУО-ТГ5 ПБУ-80М 2БУ-50С 2БУ-80СБ	ПТ-38 ПТ-48	-	КБУ-50МА КБУ-80М ПБУ-80М	-	ПТ-38	
Образование отрезной щели	НКР-100М ЛПС-3М ЛПС-3У БП-100С БП-160С КБУ-80	НКР-100М БШ-200С КБУ-80 БП-100С БП-160С	БСМ-1 АНКЛ-1	НКР-100М ЛПС-3М БП-100С БП-160С	БП-100С БП-160С БШ-200С 2БУ-100С НКР-100Н ЛПС-3Н	КБУ-50МА КБУ-80М НКР-100М	КБУ-50МА КБУ-80М ПБУ-80М 2БУ-50С	КБУ-50МА КБУ-80М ПБУ-80М 2БУ-80СБ

Окончание табл. 4.2

Вид работ с применением скважинной отбойки	Системы разработки							
	Камерные с отбойкой		Камерные с доставкой руды силой взрыва	Этажное обрушение		Подэтажное обрушение		
	Нисходящими скважинами	Восходящими скважинами		Донный выпуск	Торцевой выпуск	Донный выпуск	Торцевой выпуск	
Высота подэтажа до 15 м			Высота подэтажа свыше 15 м					
Отработка основных запасов блока (камеры, панели)	КБУ-50МА КБУ-80М ПБУ-80М НКР-100М ЛПС-3М БП-100С БП-160С	КБУ-50МА КБУ-80М ПБУ-80М НКР-100М ДУО-ТГ5 ЛПС-3М БШ-145 БШ-200С БП-100С БП-60С	БСУ-1 АНКЛ-1	НКР-100М ЛПС-3М БШ-145 БШ-200С БП-100С БП-160С 2БУ-100С	НКР-100М БШ-145 БШ-200С БП-100С БП-160С 2БУ-100С 2БУ-80СБ	КБУ-50-МА КБУ-80М ПБУ-80М 2БУ-50С 2БУ-80СБ ДУО-ТГ5	ПБУ-80М 2БУ-50С 2БУ-80СБ ДУО-ТГ-5 КБУ-50МА КБУ-80М	ПБУ-80М 2БУ-80СБ ДУО-ТГ5 БП-100С 2БУ-100С
Погашение целиков и потолочин	НКР-100М ЛПС-3М БП-100С БП-160С	НКР-100М БШ-145 ЛПС-3М БШ-200С БП-100С БП-160С	-	-	-	-	-	-

Таблица 4.3 - Буровые установки для бурения скважин

Основные параметры	КБУ-50МА (БУ-50НА)	КБУ-80М (БУ-80Н)	ДУО-ТГБ	ПБУ-100М (БУ-80СА)	НКР-100М (1БП-100)	ЛПС-3
Диаметр скважины, мм	50-65	65-75	51-64	65-75	105	105
Глубина бурения, м	до 25	до 30	до 40	50	50	103
Направление бурения	Круговой веер		Восходящие, веерные и параллельные	Круговой веер		
Вид бурения	Ударно-вращательное				Пневмоударное	
Тип бурильной машины	ПК-60	ПК-75	-600	ПК-75	М-48	П-160
Число бурильных машин	1	1	2	1	1	1
Энергия удара, Дж	88	147	280	147	93	280
Тип ходовой части	Переносной		Пневмоколесный		Переносной	
Тип привода ходовой части	-	-	Д*	П*	-	-
Мощность привода, кВт	-	-	100			
Основные размеры, мм:						
длина	-	-	7000	3100	1300	1200
ширина	900	1000	2300	1860	640	1000
высота	2250	2250	2350	2000	2500	2500
Масса, т	0,6	0,75	13,0	4,0	0,63	
Размеры выработки, м	2,5 x 2,5	2,5 x 2,5	4,2 x 4,1	2,8 x 2,8	2,8 x 2,9	2,5 x 2,5
Средняя производительность бурения по породам крепостью, м/смену	45 (f =14-16)	22 (f =10-14)	84-100 (f = 10-12)	50 (f = 14-16)	14-20 (f = 10-14)	8,5-10 (f = 18-20)

Окончание табл. 4.3

Основные параметры	БШ-145	БШ-200С	БП-100С	БП-160С	2БУ-50С	2БУ-80СБ	2БУ-100С
Диаметр скважины, мм	145-190	200-250	85,105	125,160	65	50-85	85-125
Глубина бурения, м	до 100	до 80	50	80	25	25-30	40-50
Направление бурения	Восходящий веер		Круговой веер		Круговой веер		
Вид бурения	Шарошечное		Пневмоударное		Ударно-вращательное		
Число бурильных машин	1	1	1	1	2	1	1
Энергия удара, Дж	-	-	64,297	456,773	147	226,294	294-393
Тип ходовой части	Переносной гусеничный		Пневмоколесный		Пневмоколесный		Гусеничный
Тип привода ходовой части	-	П	П	П	П	Э	Э
Мощность привода, кВт	-	52	42,6	42,6	-	-	-
Основные размеры, мм: длина	2800	3500	-	-	4650	-	-
ширина	800	1460	-	-	1460	2000	2500
высота	1900	3060	-	-	2600	2000	2000
Масса, т	1,5	14,5	3,8	42	7,5	6,0	-
Размеры выработки, м	3 x 3	3,2 x 3,2	2,8 x 2,8	3,2 x 3,2	2,8 x 2,8	2,8 x 2,8	3,2 x 3,2
Средняя производительность бурения по породам крепостью, м/смену	∅ = 145,6-8 (f = 18-20)	∅ = 243 до 10 (f = 15-20)	48,2 (f = 12-14)	48,5 (f = 12-14)	50 (f = 12-14)	- -	- -

*Д – дизельный; П – пневматический; Э – электрический; **гидравлическая буровая головка

Для расчета величины линии наименьшего сопротивления (л.н.с.) могут быть использованы формулы:

$$W = 53 K_T d_3 \sqrt{\frac{\rho_{BB}}{\rho}}; \quad (4.13)$$

$$W = 0,75 d_3 \sqrt{\frac{\rho_{BB}}{q_\Sigma}}, \quad \text{если } N_i = 1;$$

$$W = \frac{32d_3}{\sqrt[4]{f}} \sqrt{N_i} \sqrt{\frac{Q_V}{Q_{V_0}}}, \quad \text{если } N_i = 2;$$

где W – линия наименьшего сопротивления, см;

K_T – коэффициент трещиноватости пород;

$K_T = 1$ для монолитных и сильнотрещиноватых пород;

ρ_{BB} – плотность ВВ в заряде, кг/м³;

ρ – плотность пород в массиве, кг/м³;

m – коэффициент сближения ($m = 0,8 - 2,0$);

q_Σ – суммарный удельный заряд ВВ, кг/м³;

Q_{V_0} – удельная потенциальная энергия АМ 16 ЖВ, кДж;

Q_V – удельная потенциальная энергия применяемого ВВ, кДж;

N_i – число свободных поверхностей;

d_3 – диаметр заряда ВВ, см.

Согласно норм технологического проектирования рудников [26]

$$W = \sqrt{\frac{\rho_{вв}}{q \cdot \gamma \cdot m}} \quad (4.14)$$

где q – удельный расход ВВ, кг/т.

Интервал замедления при короткозамедленном взрывании (мс)

$$\tau = \frac{3,5\rho}{\sqrt[3]{f^2}} \sqrt{\frac{2(1-\mu)}{(1-2\mu)}} W \cdot 10^{-5}, \quad (4.15)$$

где τ – интервал замедления, мс;

μ – коэффициент Пуассона;

f – коэффициент крепости пород.

Ожидаемый выход негабаритных фракций при производстве взрыва по рассчитанным параметрам

$$\eta_0 = \frac{d_3^{0,1}}{q_\Sigma} e^{4(1-d_k)}, \quad (4.16)$$

где η_0 – выход негабарита, %

d_k – размер кондиционного куска, м.

Кроме изложенной методики можно вести расчеты основных параметров массовых взрывов и по приведенным ниже формулам.

При применении скважинных зарядов диаметром менее 80 мм величина л.н.с.

$$W = 3,5 d_3 (15 - a_M \cdot f) \sqrt{\frac{e \cdot \rho_{BB}}{1000}}, \quad (4.17)$$

а при диаметре больше 80 мм

$$W = (15 - a_M \cdot f) \sqrt{\frac{d_3 \cdot e \cdot \rho_{BB}}{1000}}, \quad (4.18)$$

где W – величина л.н.с., м;
 d_3 – диаметр заряда, м;
 $a_M = 0,4-0,6$ – коэффициент, учитывающий горнотехнические условия;
 e – коэффициент работоспособности ВВ;
 ρ_{BB} – плотность заряда ВВ, кг/м³.

При использовании параллельно-сближенных (пучковых) скважинных зарядов и при заданном или принимаемом количестве скважин в пучке величину л.н.с. находят

$$W = \frac{0,115 d_3 C_T b}{K_T} \sqrt{\frac{\rho_{BB} \eta_0 d_K N}{f m (4000 + d_K)}}, \quad (4.19)$$

где W – величина л.н.с., м;
 d_3 – диаметр одиночного заряда, м;
 C_T – теплота взрыва ВВ, ккал/кг;
 b – коэффициент, учитывающий эффект совместного воздействия близко расположенных зарядов ВВ, значение которого рекомендуется принимать:
 при $N = 2$ $b = 1,1$; $N = 3$ $b = 1,0$; $N = 4$ $b = 0,95$
 $N = 5$ $b = 0,85$; $N = 6-10$ $b = 0,8$; $N = 11-15$ $b = 0,76$
 $N = 21-25$ $b = 0,72$; $N = 26-30$ $b = 0,7$;
 K_T – коэффициент трещиноватости;
 ρ_{BB} – плотность заряда ВВ, г/см³;
 η_0 – ожидаемый выход негабаритных фракций, %;
 d_K – размер кондиционного куска, мм;
 N – принимаемое количество скважин в пучке.

Как известно, параллельно-пучковое расположение скважин применяется с целью сокращения объема буровых выработок. Поэтому в тех случаях, когда известно количество буровых выработок, то расстояние между ними и до обнаженной поверхности принимают за величину л.н.с.

Количество скважин в пучке

$$N = \frac{WK_m fm(4000 + d_k)}{(0,115d_3 C_m b)^2 \rho_{BB} d_K \eta_o}, \quad (4.20)$$

В пучке скважин может быть от 2 до 30 шт., расположенных по 1-3 окружностям радиусами 300, 550 и 800 мм. Расстояние между скважинами обычно составляет 2-3 диаметра заряда.

Удельный заряд ВВ

$$q = q_3 e K_2 K_3 K_4 K_5 K_6, \quad (4.21)$$

где q – требуемый удельный заряд, кг/м³;

q_3 – эталонный заряд ВВ, кг/м³ (см. табл. 4.1);

e – коэффициент работоспособности ВВ;

K_2 – коэффициент, учитывающий трещиноватость массива и требуемый размер кондиционного куска руды,

$$K_2 = \left(\frac{\lambda_{mp}}{d_K} \right)^{\eta_{mp}}, \quad (4.22)$$

λ_{mp} – среднее расстояние между видимыми трещинами, м;

d_K – размер кондиционного куска, м;

η_{mp} – показатель степени, зависящий от трещиноватости массива и равный 0,5 – 0,6;

K_3 – коэффициент, учитывающий схему расположения зарядов;

$K_3 = 1$ при параллельном расположении скважин, $K_3 = 1,1 – 1,2$ при веерном и

$K_3 = 1,4 – 1,5$ при ярусном;

K_4 – коэффициент, учитывающий условия действия заряда,

$K_4 = 1$ при отбойке на одну обнаженную поверхность,

$K_4 = 0,7 – 0,9$ – на две обнаженные поверхности; $K_4 = 1,2 – 1,3$ при отбойке на зажимающую среду;

K_5 – коэффициент, учитывающий плотность заряжения, $K_5 = 1,2-1,3$, при отбойке на зажимающую среду;

K_6 – коэффициент, учитывающий диаметр скважин

$$K_6 = \left(\frac{d}{0,105} \right)^{\eta_d},$$

d – принятый диаметр скважин, м;

η_d – показатель степени, $\eta_d = 1-0,5$

После определения основных параметров БВР приступают к размещению скважинных зарядов в отбиваемых слоях. Величину недозаряда при веерном и другом расположении скважин в отбиваемом слое определяют графическим или

графоаналитическим способом. Величина недозаряда параллельных и параллельно-пучковых скважин принимаются равной (0,5-1,0) W. Такую же величину недозаряда можно принимать при веерном или ярусном расположении, если заряд имеет осевой воздушный промежуток в устьевой части. После расчёта величины скважинных зарядов выбирается схема взрывания и определяются интервалы замедлений по одной из нижеприведенных формул.

По условию качественного дробления горной массы

$$\tau = (1,0 \div 1,17) \cdot 10^7 \sigma_{сж} W / (\gamma C_p), \quad (4.23)$$

а при отбойке на зажимающую среду

$$\tau = (9,2 W - 4,3) K_p, \quad (4.24)$$

где τ – интервал замедления, мс;

$\sigma_{сж}$ – предел прочности руды при сжатии, МПа;

W – линия наименьшего сопротивления, м;

γ – удельный вес руды, н/м³ ;

C_p – скорость распространения продольных волн в массиве, м/с;

K_p – коэффициент разрыхления зажимающего материала до взрыва.

Полученный расчетным путем интервал замедления округляется до ближайшего большего интервала соответствующего средства инициирования (табл. 4.4), после чего рассчитывается электровзрывная сеть. Завершается раздел расчетом основных технико-экономических показателей.

Таблица 4.4 - Средства инициирования зарядов ВВ

Наименование СИ	Количество серий замедления	Интервал замедления, мс	Безопасный ток, А
Электродетонатор ЭД-8-Ж	-	-	0,18
Электродетонатор ЭД-1-8-Г	-	-	0,92±0,02
	1-10 11-14 15-18 19-23 24 25-29	20-200 (через 20 мс) 225-300 (через 25 мс) 350-500 (через 50) 600-1000 (через 100 мс) 1,5 с 2,0-10 с (через 2 мс)	0,92±0,02
Электродетонатор ЭД-КЗ	1-6	25;50;75;100;150;250	0,18
Электродетонатор ЭД-КЗ-П	1-7	25;50;75;100;125	0,18
Электродетонатор ЭД-КЗ-ПМ	1-7	15;30;45;60;80;100;120	0,18
Электродетонатор ЭД-ЗД	1-9	0,5; 0,75; 1,0; 1,5; 2,0; 4,0; 6,0; 8,0 ;10 с	
Электродетонатор ЭД-3-4	1-10 11-14 15-18 19-23	20-200 (через 20 мс) 225-300 (через 25 мс) 350-500 (через 50) 600-1000 (через 100 мс)	

4.4. Определение размеров опасных зон по условиям сейсмического и ударно-воздушноволнового действия взрыва

При производстве взрывных работ вблизи ответственных объектов (горно-капитальных выработок, целиков) рассчитывается радиус сейсмобезопасной зоны. При короткозамедленном взрывании [17]:

$$r = K_{\text{инт}}^{0,571} [R] \cdot \sqrt[3]{Q_{\text{гр}}}, \quad (4.25)$$

где $[R]$ – предельное значение приведенного расстояния, м/кг;

$$[R] = \left(\frac{0,937 K_v}{[V]} \right)^{0,571}, \quad (4.26)$$

$$K_v = \sqrt[3]{\frac{C_p}{9\rho} \left(\frac{1+\mu}{1-\mu} \right)^2} \quad (4.27)$$

$Q_{\text{гр}}$ – вес заряда группы, кг;

$K_{\text{инт}}$ – коэф. интерференции.

$$K_{\text{инт}} = \frac{17,7 \cdot \sqrt[24]{Q_{\text{гр}}}}{\sqrt[4]{\tau \cdot C_p}} \quad (4.28)$$

$[V]$ – критическая скорость смещения частиц породы, м/с;

$$[V] = 0,01 e \sqrt{e^{k-p}} \quad (4.29)$$

где K – класс объекта ($K = 1$ – ответственные сооружения со сроком службы $T > 10$ лет; $K = 2$ – $T = 5-10$ лет; $K = 3$ – $T = 1-5$ лет; $K = 4$ – $T < 1$ года);

P – ранг объекта;

$$P = 0,74 - 4,6 \lg C_p \quad (4.30)$$

В связи с повышенной опасностью работ, связанных с подготовкой массовых взрывов в подземных условиях ФНиП при ВР предусматривают в таких случаях определение в проектах соответствующих опасных зон. Границы этих зон должны устанавливаться на периоды заряжания, а также ввода боевиков, монтажа взрывной сети.

При заряжании скважин и камер устанавливаются две опасные зоны. Одна радиусом 50 м по выработкам от зарядной машины и крайней заряжаемой скважины. В пределах этой зоны могут находиться только люди, связанные с заряжанием, а на границах зоны выставляются посты охраны. Другая зона определяется расчетом по действию УВВ. В пределах этой зоны разрешаются только те работы, которые необходимы для выполнения рудником установленного объема производства.

Граница опасной зоны при вводе боевиков и монтаже взрывной сети также определяется по действию УВВ. В присутствии людей в подземных выработках

на границе зоны должны выставляться посты.

Расчет давления на фронте УВВ при зарядании ведется по всем подводющим к заряду ВВ выработкам. Масса зарядов должна определяться количеством ВВ, которое помещается в бункере зарядной машины, в одной заряжаемой скважине или камере с максимальным количеством ВВ. Расчет границ опасных зон для зарядной машины и заряжаемых плоскостей ведется отдельно. Аналогичным образом выполняется расчет и при монтаже взрывной сети. При этом в расчетах необходимо принимать: при зарядании – максимальное количество ВВ в бункере зарядной машины и одной скважине; при вводе ПБ – максимальное количество ВВ в одной скважине; при монтаже взрывной сети – количество ВВ на соединительной или участковой сети [26].

Давление на фронте УВВ определяется по номограмме (см. рис.) с использованием значений коэффициентов K и i . Полученное значение ΔP на пути движения волны по подземным выработкам, с учетом коэффициентов ослабления давления УВВ при прохождении местных сопротивлений (табл. 4.5), не должно превышать допустимое давление $\Delta P_{\text{доп}} = 0,2 \text{ кг/см}^2$ или 20 кПа.

$$K = \frac{q \cdot n_{\text{ВВ}}}{\sum S \cdot R}, \quad (4.31)$$

$$i = \frac{\beta \cdot R}{d}, \quad (4.32)$$

где q – вес заряда с удельной теплотой взрыва $Q_{\text{в}}=1000$ ккал/кг (при использовании других ВВ вес заряда умножается на отношение $Q_{\text{в}} / 1000$), кг;

$n_{\text{ВВ}}$ – коэффициент перехода энергии ВВ на образование УВВ (табл. 4.6);

R – путь, пройденный волной по выработкам от заряда до рассчитываемой точки (поста), м;

$\sum S$ – суммарная площадь поперечного сечения выработок, примыкающих к заряду, м^2 ;

β – коэффициент, учитывающий шероховатость стенок выработок;

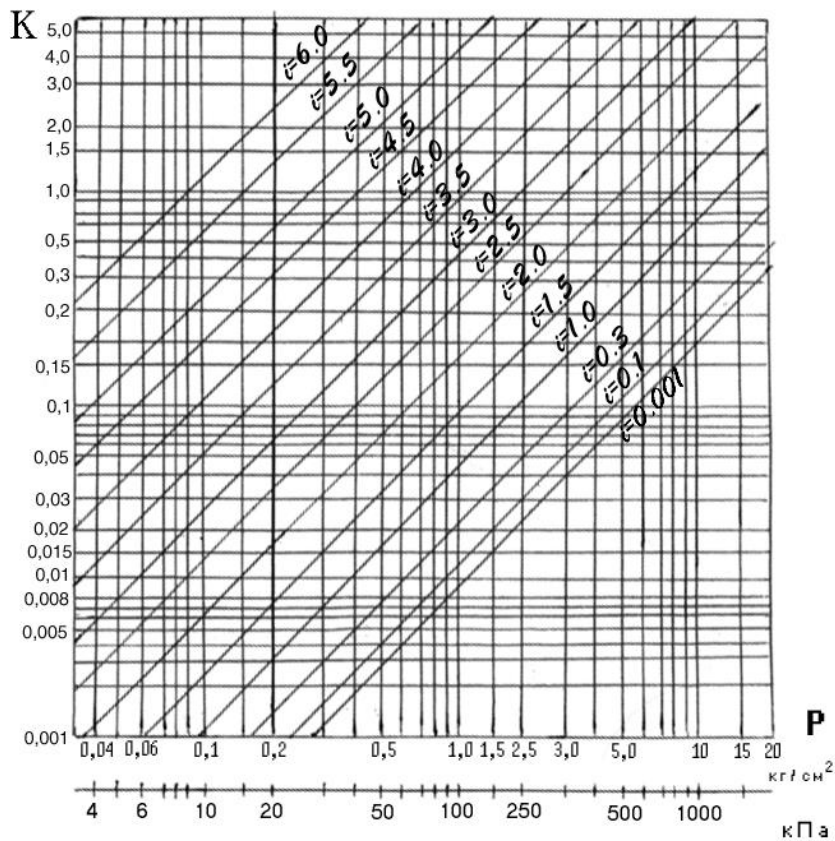
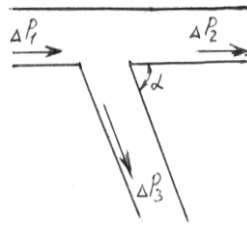
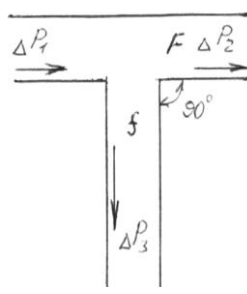
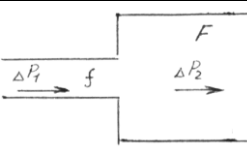
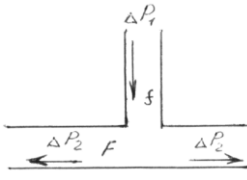


Рис. Номограмма для определения давления УВВ на фронте волны

Для незакрепленных выработок:

- пройденных по простиранию рудного тела $\beta = 0,02$;
- пройденных вкрест простирания:
 - 1) волна движется в направлении обратном падению залежи 0,035;
 - 2) волна движется в направлении падения пород 0,025;
- с неровной подошвой и люками 0,05;

Коэффициенты ослабления давления УВВ при прохождении
местных сопротивлений

Вид местного сопротивления	Коэффициенты ослабления					
	при одинаковом сечении выработок					
	$K = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_3}$					
	α, град.	45	90	135	175	
	K	2,3	2,7	3,1	3,4	
	$\delta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$					
	α, град.	45	90	135	175	
δ	1,5	1,25	1,2	1,1		
	при различных сечениях выработок					
	$E = \frac{f}{F}; \quad K = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_3}$					
	E	1	0,8	0,6	0,2	
	K	2,7	2,4	2,2	1,75	
	$\delta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$					
	E	1	0,8	0,6	0,2	
δ	1,25	1,2	1,15	1,05		
	$E = \frac{f}{F}; \quad K = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$					
	E	1	0,8	0,6	0,2	
	K	1	1,13	1,35	3,0	
	$E = \frac{f}{F}; \quad \theta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$					
	E	1	0,8	0,6	0,2	
	θ	1,9	2,1	2,5	6,0	
Продолжение табл. 4.5						

	$E = \frac{f}{F}; \quad \theta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$				
	E	1	0,8	0,6	0,2
	θ	1,9	1,4	1,25	0,75
	при одинаковом сечении выработок $\theta' = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_3} = 4,0; \quad \theta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2} = 1,3$				
	$E = \frac{f}{F}; \quad \theta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$				
	E	1	0,8	0,6	0,2
	θ	1,2	1,0	0,91	0,7
	$E = \frac{f}{F}; \quad K = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_3}$				
	E	1	0,8	0,6	0,2
	K	4	3,3	2,9	2,0
	$\delta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$				
	E	1	0,8	0,6	0,2
	δ	1,65	1,5	1,3	1,1
	$E = \frac{f}{F}; \quad \pi = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$				
	E	1	0,8	0,6	0,2
	π	1	0,92	0,85	0,75
	$E = \frac{f}{F}; \quad \theta = \frac{\Delta P_1}{\Delta P_2}$				
	E	1	0,8	0,6	0,2
	θ	1,2	1,3	1,65	3,0

Для закрепленных выработок:

- бетонной крепью 0,01;
- неполной крепежной рамой 0,025;
- арочной крепью 0,03.

d – приведенный диаметр выработки, м.

$$d = 1,12\sqrt{S}$$

Значения коэффициента перехода энергии ВВ
на образование УВВ

Тип заряда	$n_{ВВ}$	Тип заряда	$n_{ВВ}$
Открытый	1	Шпуровой без забойки	0,45
Камерный	0,4	То же с забой- кой	0,3
Скважины без забойки	0,1	Наружный без забойки	0,8
То же с забой- кой	0,07	То же с забой- кой	0,5

4.5. Расчет времени проветривания после массового взрыва

Согласно ФНиП при ВР [18] проветривание блока после взрыва должно осуществляться восходящей струей.

Время на проветривание горных выработок после проведения массового взрыва можно определить по следующей зависимости:

$$t = \frac{40,3}{Q_v} \sqrt{Q_y \cdot V_z}, \quad (4.33)$$

где Q_v – количество воздуха, подаваемого в район взрыва, $\text{м}^3/\text{с}$;

Q_y – объем газов, образовавшихся при взрыве ВВ:

$$Q_y = i \cdot Q_{вв}, \quad (4.34)$$

где i – коэффициент фактического газовыделения принимается по соотношению

$$\frac{V_{кам}}{Q_{вв}} :$$

$\frac{V_{кам}, \text{м}^3}{Q_{вв}, \text{кг}}$	< 3	3 - 10	> 10
i	0.175	0.25	0.3

$Q_{вв}$ – количество взрываемых ВВ, кг;

V_z – объем загазованных выработок в сторону исходящей струи, м^3 :

$$V_z = V_{кам} + V_p \cdot K_p + V_{исх} + B \cdot Q_y \quad (4.35)$$

где $V_{кам}$ – объем выработанного пространства, м^3 ;

$V_p K_p$ – объем отбитой руды в разрыхленном состоянии, м^3 ;

$V_{исх}$ – объем выработок в сторону исходящей струи до земной поверхности, м^3 ;

B – газовыделение при взрыве 1 кг ВВ, принимается $B=0,9 \text{ м}^3/\text{кг}$.

4.6. Выбор средств механизации выпуска и доставки руды и расчет прогнозных показателей извлечения

Этот раздел курсового проекта включает вопросы:

1. Конструирование оснований блоков, пункта выпуска и погрузки.
2. Обоснование размеров, формы сечений выработок выпуска и доставки, выбор погрузочно-доставочного оборудования.
3. Расчёт прогнозных показателей извлечения руды при отработке запасов блока.

В первом разделе производится конструирование оснований блока и доставочного горизонта применительно к заданным условиям.

Конструкция днища блока должна обеспечить:

- безопасные условия труда как при проведении выработок, так и в процессе выдачи руды из блоков;
- устойчивость выработок днищ от горного давления и динамических нагрузок от сейсмического воздействия взрывов;
- высокую производительность труда рабочих;
- полноту и высокое качество извлечения запасов полезного ископаемого.

Для оснований блока и увязке со способом доставки устанавливаются тип, количество и схема расположения выработок; определяется способ погрузки руды в транспортные сосуды.

Конструкция, параметры основания блоков и доставочных горизонтов (диаметры выпускных отверстий, расстояния между осями выпускных дучек или заездов, размеры выпускных воронок или траншей, доставочных выработок, рудоспусков) обосновываются расчётом или принимаются по данным практики. В этом же разделе обосновывается тип доставочного, погрузочного, транспортного оборудования.

В пояснительной записке целесообразно привести в виде таблицы техническую характеристику выбранного горного оборудования и, прежде всего, основные габаритные размеры, которые определяют площадь сечений выработок блока.

При применении самоходного оборудования конструкции оснований блоков размеры сечений выработок, заездов, расстояние между ними находят по рекомендациям. [3, 4].

Если предполагается использовать на выпуске руды вибродоставочное оборудование, то при конструировании днищ блоков и доставочных горизонтов, выборе оборудования, определении геометрических параметров будут полезны сведения и рекомендации работ [6].

После определения параметров оснований блоков переходят к расчёту прогнозных показателей извлечения и качества руды. Расчёту подлежат показатели потерь руды, разубоживания, содержание полезного компонента по стадиям работ и в целом по блоку. Методика расчёта этих показателей зависит от состояния очистного пространства в процессе разработки, условий выпуска руды.

Для систем разработки с естественным и искусственным поддержанием очистного пространства решение этой задачи сводится к поэлементному подсчёту теряемых или извлекаемых объёмов руд, а также количества примешанных пород на всех стадиях обработки блока (подготовка, отрезка, подсечка, обработка основных запасов, погашение целиков) и определению по этим данным коэффициентов потерь руды и разубоживания.

В условиях донного выпуска возможно использовать расчётные зависимости, предложенные В.В. Куликовым [6] и Малаховым Г.М. [7]. В основе этих зависимостей лежит один и тот же принцип, что тело выпуска имеет форму эллипсоида. Различия в расчётных формулах состоят в том, что объём эллипсоида по Куликову В.В. находится через показатель сыпучести, который отражает свойства среды и параметры отверстий, а у Малахова Г. М. – по эмпирическим зависимостям.

При торцовом выпуске рекомендуется показатели извлечения находить по следующим зависимостям.

Извлечение руды

$$И = И_{\text{чист. руд}} + 0,214 \left(\frac{\eta + 1}{\eta} \right)^2 (1 - И_{\text{чист. руд}}) \left(\frac{\rho - K}{\rho - r} \right)^{\frac{1}{\eta}}, \quad (4.36)$$

где $И_{\text{чист. руд}}$ – извлечение чистой руды, при отношении $Н_c:Б = 6 : 8$

$И_{\text{чист. руд}} = 0,5$

$\eta = 0,5 \frac{\gamma_{pp}}{\gamma_n}$ - коэффициент;

γ_{pp} – объемная масса разрыхленной руды, $т/м^3$;

γ_n – объемная масса пород, $т/м^3$;

ρ, k, r – содержание полезного компонента соответственно в руде, последней дозе, в породах, %.

Среднее содержание полезного компонента в добытой руде

$$q_{cp} = \frac{PI_{\text{чист. руд}} + \frac{P_\eta + K}{\eta + 1} (И - И_{\text{чист. р.}})}{И}. \quad (4.37)$$

Разубоживание

$$R = \frac{P - q}{P - r} \quad (4.38)$$

Коэффициент потерь по блоку

$$\Pi = 1 - \text{И} (1 - \text{R}) \quad (4.39)$$

При торцевом выпуске исходным параметром для прогнозирования размеров потока является угол выпуска θ , который находится через угол обрушения воронки

$$\theta = 45 + \frac{\alpha}{2},$$

где $\alpha = 70 - 74^0$ – мелкокусковые руды;
 $\alpha = 62 - 68^0$ – среднекусковые;
 $\alpha = 55 - 68^0$ – крупнокусковые.

Угол обрушения воронки, т.е. угол наклона свободной поверхности после выпуска руды из камеры может быть найден по формуле

$$\alpha = \alpha_{\phi} [(K_{p.\text{ваг.}} + 1) - K_p], \quad (4.40)$$

где α_{ϕ} - угол обрушения воронки в свободно насыпанном состоянии;
 $K_{p.\text{ваг.}}$ – коэффициент разрыхления руды, погруженной в вагон;
 K_p – коэффициент разрыхления руды в очистном пространстве
 $K_p = K_{p.\text{ваг.}} - (0,2 - 0,25)$.

Коэффициент разрыхления руды в вагоне

$$K_{p.\text{ваг.}} = \frac{\gamma \cdot V}{G}, \quad (4.41)$$

где γ - объёмная масса руды, т/м³;
 V – объём вагона, м³;
 G – масса руды в вагоне, т.

Расстояние между выработками доставки

$$\lambda = DK_y = \frac{4\tau K_p}{\gamma} K_y, \quad (4.42)$$

где D – наибольший диаметр потока, м ;
 K_y – коэффициент усечения эллипсоида, зависит от высоты и угла наклона слоя. При $\beta = 90^0$, $K_y = 0,9$; $\beta = 70^0$, $K_y = 0,7$;

τ - сопротивление сдвигу, т/м². Мелкокусковые руды $\tau = 2 - 4,5$ т/м²; среднекусковые $\tau = 4,5 - 7$, крупнокусковые $\tau = 7,5 - 12$.

Оптимальная высота подэтажа

$$h_{\eta/3} = \sqrt{2,5B \cdot \text{tg} \alpha_3}, \quad (4.43)$$

где B – мощность залежи, м;
 α_3 – угол падения залежи, град.

Высота выпускаемого слоя

$$H_c = h_{п/э} + h_{гр} = h_{п/э} + \frac{\lambda - \Pi_\epsilon}{2} \operatorname{tg} \theta, \quad (4.44)$$

где $h_{п/э}$ – высота гребня, м;

Π_ϵ – ширина доставочной выработки, м.

Рациональная толщина отбиваемого слоя из условия вписывания эллипсоида выпуска в контуры обрушаемого слоя

$$B_э = \frac{(H_c - h_0) + d(2\operatorname{tg} \theta - \operatorname{tg} \alpha)}{2\operatorname{tg} \theta}, \quad (4.45)$$

где h_0 – высота выработки доставки, м;

d – рабочая ширина потока руды, находится по формуле

$$d = 3d_r + h_{вн} \cdot \frac{(\operatorname{tg} \alpha - \operatorname{tg} \varphi)}{\operatorname{tg} \alpha \cdot \operatorname{tg} \varphi}, \quad (4.46)$$

где φ – угол естественного откоса, град;

d_K – средний диаметр кусков негабаритной руды, м;

$h_{вн}$ – глубина внедрения рабочего органа погрузочной машины в откос обрушенной руды, м.

По результатам проектирования изготавливают чертежи или схемы основания блоков и доставочных горизонтов с указанием мест разгрузки руды.

4.7 Расчёт параметров способа управления горным давлением

4.7.1. Штанговой крепью

Основным критерием надежной работы штанговой крепи является её несущая способность, определяемая пределом прочности анкера на разрыв или сопротивлением замка его скольжению по шпuru под воздействием усилий, развивающихся в кровле камеры.

Параметры крепи в очистной камере с плоской кровлей могут быть рассчитаны по методике, изложенной ниже.

Часть штанги, находящаяся в шпуре, называется активной, а за его пределами – пассивной, длина которой обычно равна 0,1 – 0,25 м. Длина активной части определяется из условий

$l_a = b + l_d$ – замок штанги располагается за пределами свода давления и

$l_a = l_{пл} + l_d$ – если штанга закреплена выше несущей породной плиты. Высота свода давления в кровле камеры

$$b = \frac{a}{f\eta}, \quad (4.47)$$

где a – полупролет камеры, м;

f – коэффициент крепости пород по М.М. Протождьяконову;

η – коэффициент структурного ослабления пород; $\eta = 0,9$

в трещиноватых породах; $\eta = 0,4$ в слоистых; $\eta = 0,2 - 0,3$ – в трещиноватых изверженных породах.

Если известна интенсивность трещиноватости. W или расстояния между трещинами $l_{тр}$, то значение коэффициента структурного ослабления

$$\eta = W^{-0,6} = (1/l_{тр})^{-0,6}, \quad (4.48)$$

Длина заглубления l_d штанги в устойчивые породы в зависимости от конструкции замка составляет обычно 0,2 – 0,4 м.

Толщина несущей породной плиты

$$l_{пл} = \frac{2a}{\sqrt{1,5(\delta\eta\sigma_{сж} - \sigma_x)/\rho K_3}} + f_0, \quad (4.49)$$

где δ – коэффициент ползучести пород песчаников $\delta = 1,0 - 0,7$; для алевролитов $\delta = 0,7 - 0,5$;

$\sigma_{сж}$ – прочность пород при одноосном сжатии, кПа

$$\sigma_x = m\gamma_{ср} H, \quad (4.50)$$

m – коэффициент бокового распора пород,

$$m = 0,3 - 0,4;$$

γ_{cp} – средневзвешенный объемный вес пород до поверхности, кН/м³;

H - глубина разработок, м ;

P - давление пород в своде обрушения, кПа;

K_3 – коэффициент запаса прочности;

f_o – прогиб кровли камеры, укрепленной штанговой крепью, м;

$$f_o = 0,02.$$

Нагрузка на штангу определяется весом отслаивающей толщи пород кровли

$$P_n = \gamma a_1^2 (l_{пк} + 0,5a_1) K_3 \quad (4.51)$$

где P_n – нагрузка на штангу, кН;

a_1 – расстояние между анкерами, м.

Если штанга закрепляется в шпуре цементным раствором или полимерными смолами, сила закрепления анкера определяется усилиями сдвига его относительно стенок шпура

$$P_3 = \Psi \pi d_{шп} l_3 (\tau_{cp} + \sigma_x f_1 + \tau_{сц}), \quad (4.52)$$

где P_3 – сила закрепления анкера, кН;

Ψ - коэффициент, зависящий от площади среза, $\Psi = 0,3 - 0,4$;

l_3 – длина закрепления анкера в шпуре, м;

τ_{cp} – сопротивление породы сдвигу по поверхности среза, кПа;

σ_d – горизонтальные сжимающие напряжения в массиве пород, кПа;

$f_1 = 0,35 - 0,5$ – коэффициент трения по поверхности среза;

$\tau_{сц}$ – сцепление закрепляющего состава со стенками шпура, кПа; для цементных составов

$\tau_{сц} = 1500-2000$ кПа, для полимерных смол - $\tau_{сц} = 2500-3800$ кПа.

Кровля камеры, укрепленная штанговой крепью, будет устойчива при условии

$$P_3 \geq P_n$$

и тогда длина закрепления анкера

$$l_3 = \frac{\gamma a_1^2 (\lambda_{пк} + 0,5a_1) K_3}{\Psi \pi d_{шп} (\tau_{cp} + \sigma_x f_1 + \tau_{сц})}, \quad (4.53)$$

а его диаметр

$$d = 1,12 \sqrt{P_n / \sigma_p} \quad (4.54)$$

где d_o - диаметр, м;

σ_p - сопротивление материала анкера на растяжение, МПа.

Если кроме штанговой крепи применяется набрызгбетон, то толщина его

$$h_{\delta} = \sqrt{P_{раз} / 2\sigma_p} \geq 0,03 \text{ м} \quad (4.55)$$

где $P_{раз}$ – разрушающая нагрузка, действующая на покрытие, кН;

σ_p – предел прочности набрызгбетона на растяжение, кПа; для бетонов марок 300, 400 и 500 σ_p равно соответственно 1,2; 1,4; 1,6 Па.

При проектировании инъекционной технологии рассчитываются геомеханические параметры упрочнения (глубина упрочнения, несущая способность оболочки из пород, прочность массива), технологические параметры нагнетания (давление, режим и время нагнетания, диаметр и глубина скважин, шпуров).

Завершается проектирование обоснованием технологической схемы производства работ, выбором оборудования для крепления, осмотра, оборки кровли и разработкой организации этих работ.

4.7.2. Закладкой выработанного пространства

В рамках данного раздела проекта решаются следующие задачи:

1. Обоснование требований к свойствам закладки. Расчет нормативной прочности твердеющей закладки.
2. Подбор состава закладочного материала и расчет расхода основных составляющих.
3. Проектирование технологической схемы закладочных работ и выбор средств механизации.
4. Расчет параметров закладочного комплекса, транспорта смеси. Возведение закладочного массива.
5. Организация закладочных работ в блоке.

Сначала производится анализ условий разработки, состояние сырьевой базы по закладочным материалам, выявляются особые требования к способу управления горным давлением по ценности полезного ископаемого, сохранности налегающих пород и поверхности. На основе этого анализа формулируются требования к закладочному материалу по усадке, прочности, транспортабельности и др. и принимается решение о виде закладки (твердеющая, сыпучая, комбинированная). Если принято решение вести отработку с твердеющей закладкой, то сначала определяется нормативная прочность.

В связи с разным назначением массива и условиями разработки требуемая прочность закладки рассчитывается по одному, а чаще нескольким факторам: устойчивости вертикального обнажения; горизонтальной подработке; допустимым деформациям закладки; возможности движения по ней оборудования.

В качестве нормативной прочности принимается наибольшая из рассчитанных.

Расчет нормативной прочности закладки при инженерных расчетах сводится к решению трех задач: нахождение нагрузок на массив закладки, определение напряжений в закладочном массиве как составном элементе системы «массив- закладка», установление необходимой прочности материала несущих элементов , исходя из требуемой степени надежности [10, 11].

По рассчитанному значению нормативной прочности закладки, технологически необходимому сроку твердения и имеющимся материалам находится прочность закладки в 28 дней.

$$\sigma_{28} = \frac{\ln 28}{\ln t} \sigma_{п}, \quad (4.56)$$

где t – нормативный срок твердения, сут.,
 $\sigma_{п}$ – нормативная прочность закладки, МПа.

Если в качестве вяжущего используется цемент, то потребное количество цемента Q_y рассчитывается из выражения

$$\sigma_{28} = A R_{ц} \left(\frac{Q_y}{B} - 0,05 \right) \quad (4.57)$$

где A – коэффициент, зависящий от качества заполнителя;
 $A=0,214$ – заполнитель высококачественный, содержание глины 5-10 %;
 $A=0,18$ – рядовой заполнитель (рядовой песок), содержание глины 10-30%;
 $A=0,15$ – заполнитель пониженного качества (хвосты);
 B – количество воды, л; в расчетах принимается $B=400$;
 $R_{ц}$ - активность цемента, МПа; принимается по табл. 4.7.

Количество заполнителя на 1 м³ смеси получают решением равенства

$$\frac{Q_y}{\gamma_y} + \frac{Q_3}{\gamma_3} + B = 1000, \quad (4.58)$$

где Q_3 – количество заполнителя, кг;

γ_y, γ_3 – плотность соответственно цемента и заполнителя, кг/дм³.

В том случае, когда в качестве вяжущего используется состав из нескольких компонентов (цемент + шлак , цемент + зола, цемент + ангидрит и т.д.), то после расчёта σ_{28} приступают к определению необходимой активности смешанного вяжущего $R_{см}$ из уравнения вида

$$R_{см} = A \frac{\sigma_{28}}{\left(\frac{Q_y + Q_d}{B} - 0,05 \right)} \quad (4.59)$$

где $Q_y + Q_d$ - масса смешанного вяжущего в составе закладки, кг. Принимается равной 400 кг.

Характеристика исходных материалов

Наименование материала	Плотность, кг/дм ³	Водоудерживающая способность доли ед.	Вяжущая активность материала, МПа
Цемент М 300 М 400	3,0-3,1	0,4-0,42	30 40
Гранулированный доменный шлак	2,8	0,35	1с – 3,0 2с – 2,5 3с – 2,0
Гранулированный никелевый шлак	3,3	0,29	1,25
Отвальный доменный шлак	2,6	0,38	1,5
Зола – снос ТЭЦ	1,4-1,6	0,60	3,0
Песок	2,6	0,17	-
Хвосты обогащения	3,0	0,6-0,8	-

Активность смешанного вяжущего ($R_{см}$) зависит от активности его составляющих, доли минеральной добавки в общей смеси вяжущего (коэффициент наполнения общего вяжущего – 4).

$$R_{см} = \frac{K_1}{K_2 + \varphi^{12\varphi+0,5}}, \quad (4.60)$$

где $\varphi = \frac{D}{D + Ц}$, доли ед.;

$$K_1 = \frac{R_u R_d}{R_u - R_d}; \quad (4.61)$$

$$K_2 = \frac{R_d}{R_u - R_d}; \quad (4.62)$$

D и $Ц$ – масса минеральной добавки и цемента в общей массе смешанного вяжущего;

R_u и R_d – активности цемента и его заменителя (минеральной добавки).

Откуда

$$\varphi^{12\varphi+0,5} = \frac{K_1 - R_{см} K_2}{R_{см}} \quad (4.63)$$

Для облегчения расчётов значения φ находятся по табл. 4.8.

Таблица 4.8

Значения функции

φ	$\varphi^{12\varphi}$ +0,5	φ	$\varphi^{12\varphi}$ +0,5	φ	$\varphi^{12\varphi}$ +0,5
1,00	1,00	0,825	0,1352	0,650	0,028
0,975	0,7343	0,800	0,105	0,625	0,0233
0,950	0,5430	0,775	0,0823	0,600	0,0195
0,925	0,4048	0,750	0,065	0,575	0,0165
0,900	0,304	0,725	0,519	0,550	0,0143
0,875	0,2302	0,700	0,0418	0,525	0,0125
0,850	0,1757	0,675	0,034	0,500	0,0110

Далее рассчитываются объёмы вяжущей минеральной добавки, цемента, заполнителя

$$Q_d = 400 \varphi \quad (4.64)$$

$$Q_c = 400 (1 - \varphi) \quad (4.65)$$

$$\frac{Q_u}{\gamma_u} + \frac{Q_d}{\gamma_d} + \frac{Q_{зан}}{\gamma_{зан}} + B = 1000 \quad (4.66)$$

По результатам расчётов определяется объёмная плотность 1 м³ искусственного массива суммированием масс по составляющим.

На основании расчётов состава закладочной смеси находится годовая потребность горного предприятия в материалах, исходя из производственной мощности рудника и долевого участия систем разработки с закладкой в общем объеме добычи [12].

После определения состава смеси проектируются технологические процессы закладочных работ: подготовка материалов и приготовление закладочных смесей, доставка их к месту укладки, возведение искусственного массива.

Технологическая схема подготовки материалов включает тип оборудования, его количество, которые должны быть увязаны по мощности и обеспечивать подготовку требуемого объема материалов и с заданными кондициями. Характеристика некоторых видов оборудования представлена в работах [1,10,11].

В [1,10,11] приведены наиболее распространенные технологические схемы установок, их можно использовать при проектировании. Установки по подготовке материалов и приготовлению смеси, как правило, проектируются как единый закладочный комплекс, располагаемый на одной площадке. Схема закладочного комплекса представляется на чертеже.

Выбор способа транспортирования смеси производится в зависимости от дальности её подачи, глубины работ, производительности закладочного комплекса. Расчет параметров трубопроводного транспорта рекомендуется производить по методикам, изложенным в [1,10,11].

При проектировании процесса возведения массива закладки определяется место и способ подачи закладки, намечаются места установки перемычек и рассчитываются их параметры, устанавливается режим заполнения объема пустот.

Расчёт перемычки производится методами сопротивления материалов из условия восприятия ею нагрузок, создаваемых столбом закладочной смеси. Максимальный изгибающий момент M для стойки на двух опорах (деревянные перемычки) в рассматриваемом сечении

$$M_{\max} = \frac{P\lambda^2}{8}; \quad (4.67)$$

с одной промежуточной опорой

$$M_{\max} = \frac{P\lambda^2}{32} \quad (4.68)$$

с двумя промежуточными опорами

$$M_{\max} = \frac{P\lambda^2}{90} \quad (4.69)$$

где $P=9,81 \gamma h_3$ - давление, создаваемое столбом закладочной смеси, Н;

γ - объемная масса закладки, кг/м³;

h_3 - высота столба закладочной смеси, м. Принимается равной 5-10 м;

ℓ - длина стойки, м.

Необходимый момент сопротивления W в м³

$$W = \frac{10^{-6} M_{\max}}{[\sigma_n]} \quad (4.70)$$

где $[\sigma_n]=13-18$ – предел прочности материала стойки на изгиб, МПа. Необходимое число стоек на 1 метр ширины (высоты) выработки:

при двух опорах

$$\eta = \frac{\gamma h_3 \lambda^2}{8 \cdot 10^4 [\sigma_n] d^3} \quad (4.71)$$

при одной промежуточной опоре

$$\eta = \frac{\gamma h_3 \lambda^2}{32 \cdot 10^4 [\sigma_n] d^3} \quad (4.72)$$

при двух промежуточных опорах

$$\eta = \frac{\lambda h_3 \lambda}{90 \cdot 10^4 [\sigma_n] d^3} \quad (4.73)$$

где d – диаметр стойки, м.

Толщину досок для отшивки следует принимать исходя из максимального для них пролета (табл. 4.9)

При устройстве бетонных перемычек максимальный изгибающий момент параллельно осям

$$M_1 = \frac{10\gamma h_3 a^2}{Y_1} \quad (4.74)$$

$$M_2 = \frac{10\gamma h_3 b^2}{Y_2} \quad (4.75)$$

где a и b - соответственно ширина и высота перемычки, м;
 Y_1, Y_2 - коэффициенты (табл. 4.10).

Таблица 4.9

Толщина досок для устройства перемычек

Высота перемычки		2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	5,0
Максимальный пролет для досок толщиной, м	40 мм	1,0	0,9	0,82	0,76	0,71	0,64
	50 мм	1,26	1,12	1,03	0,95	0,89	0,8

Из расчётных моментов принимается наибольший M_{\max}

Таблица 4.10

Значение коэффициентов λ и Y_1, Y_2

$\lambda = \frac{\delta}{a}$	0,5	0,6	0,7	0,8	0,9	1,0	1,1	1,2	1,3	1,4
Y_1	169,2	95,0	61,6	44,0	34,2	27,4	22,8	19,5	17,0	15,2
Y_2	10,6	12,3	14,8	18,0	22,4	27,4	33,4	40,4	48,6	58,5

Расчетный момент сопротивления перемычки

$$W = \frac{M_{\max} K}{m [\sigma_p] 10^6} \quad (4.76)$$

где $K=1,2$ - коэффициент перегрузки;

$m=0,2$ - коэффициент условий работ;

$[\sigma_p]$ - предел прочности бетона на растяжение, МПа (табл. 4.11)

Таблица 4.11

Предел прочности бетона на растяжение

Марка бетона	150	200	300	400	500
$[\sigma_p], \text{МПа}$	0,52	0,64	0,95	1,1	1,25

Толщина бетонной перемычки

$$\delta = \sqrt{\frac{6W}{f}} \quad (4.77)$$

где $f = v$ - при определении W по M_1 ;

$f = v$ - при определении W по M_2 ;

Следует в проекте предусматривать мероприятия по закладке с указанием расположения объектов работ и точек, с которых производится дозакладка.

4.7.3. Обрушением вмещающих пород

Перечень решаемых вопросов:

- оценка устойчивости обнажений пород и их склонности к самообрушению при подработке;
- возможность возникновения воздушных ударов, расчет толщины предохранительной подушки;
- выбор и расчет технологии обрушения налегающих пород;
- расчет показателей извлечения полезного ископаемого.

Необходимым условием самообрушения пород вслед за отбойкой и выпуском руды является соответствие параметров обрабатываемых блоков и секций параметрам обрушения пород. Без задержек происходит самообрушение в трещиноватых неустойчивых породах и при сплошной отработке блоков. В крепких устойчивых породах,; когда возможно образование завесаний пород, накапливание пустот и повышение опорного давления, переходят на принудительное обрушение или перепуск обрушенных пород с вышележащих этажей.

В первый период самообрушение происходит в виде вывалов кровли. При малых площадях подработки самообрушение может локализоваться, при значительных размерах обнажений процесс обрушения достигает поверхности, после чего обрушение достигает поверхности, после чего обрушение идет в виде периодического самообрушения консолей.

В качестве критерия при оценке устойчивости обнажений пород чаще используют эквивалентный пролет подработки $L_{\text{экв}}$, представляющий собой пролет бесконечно протяженной выработки, имеющий такую же устойчивость, как обнажение пород с конкретными размерами. Если обозначить величину предельного устойчивого пролета $L_{\text{пр}}$, то условие развития процесса обрушения вмещающих пород запишется в виде

$$L_{\text{экв}} > L_{\text{пр}}, \quad (4.78)$$

Эквивалентный пролет рассчитывают для горизонтальных обнажений по зависимостям:

$$\begin{aligned} &\text{при } L > 2b; L_3 = b \\ &\text{при } L < 2b; L_3 = \sqrt{\frac{b \cdot L}{2}}; \end{aligned} \quad (4.79)$$

где L и b - соответственно длина и ширина обнажения, м

При наклонном залегании расчет эквивалентного пролета предлагается производить с учетом размеров обнажений и количества опор по контуру.

Пустота ограничена с четырех сторон :

$$\begin{aligned} &L > 2b; L_3 = b; \\ &L < 2b; L_3 = \frac{b \cdot L}{\sqrt{b^2 + L^2}} \end{aligned} \quad (4.80)$$

Пустота ограничена с трех сторон:

$$\begin{aligned} &L > 2b; L_3 = b; \\ &L < 2b; L_3 = \frac{2bL}{2L + b} \end{aligned} \quad (4.81)$$

где b - размер горизонтальной проекции обнажений (рудного тела) вкрест простирания рудного тела, м.

Для определения предельного полета используют те же зависимости, что и для расчета устойчивых обнажений, только коэффициент запаса прочности принимается равным единице [5, 8, 12].

После выхода обрушения на поверхность определяют пролет подконсольного пространства (шаг обрушения) при углах падения залежи до 25° по формуле [9]

$$L'_{np} = 0,435 H \left(\frac{[\sigma_p^H]}{\gamma H} + 0,0026 K_{гр} \right)^{0,6}; \quad (4.82)$$

при углах 25-45°

$$L'_{пред} = H \sqrt[0,3]{\frac{[\sigma_{pac}^y] - 0,8H + 2,5}{0,109H + 87 - 1,38d}}, \quad (4.83)$$

где H - глубина разработки, м;

$[\sigma_p^H]$ - предел прочности налегающих пород на растяжение, МПа;

α - угол падения, град;

$K_{гр}$ - коэффициент, зависящий от глубины разработки:

Глубина раз- работки	80- 100	120	140	160	180	200	250	300
Коэффициент $K_{гр}$	0	20	40	60	80	100	150	200

Превышение предельного пролета ведет к образованию свода или обрушению консоли. Используя зависимости для расчета свода, можно найти высоту зоны обрушения, а через коэффициент разрыхления – объем обрушенных пород.

При высокой устойчивости налегающих пород, когда не исключается возможность внезапного обрушения больших масс пород и возникновения воздушного удара, предусматривается принудительное обрушение пород в объеме достаточном для создания предохранительной породной подушки. Параметры ее рекомендуется рассчитывать по методикам, изложенным в работах [4,5,7].

Если в процессе формирования породной подушки обрушение выходит на поверхность или она создается подрывкой борта карьера, мощность слоя обрушенных пород проверяется на возможность образования активных аэродинамических связей. Толщина слоя пород. $H_{нод}$ в метрах, обеспечивающая требуемую степень утечек может быть найдена по зависимости:

$$H_{нод} = \frac{h}{\frac{\mu Q_{ym}}{KF} + \frac{\rho Q_{ym}^2}{\lambda F^2}}, \quad (4.84)$$

где Q_{yt} - количество воздуха, проходящего через толщину обрушенных пород, м³/с. Задается в объеме 5-25 % от количества воздуха, подаваемого в блок, м³/с;

μ - вязкость воздуха, $M=0,0183 \cdot 10^{-6}$

ρ -плотность воздуха, $P=0.123 \text{ кг/ м}^3$

P – площадь фильтрационного потока, м^2 ;

l - масштаб макрошероховатости, м (табл. 4.12).

K - коэффициент проницаемости, м^2 (см. табл. 4.12)

Таблица 4.12

Значения коэффициентов K и L

Фракции, мм	Пористость	$K \cdot 10^8, \text{ м}^2$	$L \cdot 10^4, \text{ м}$
1-4	0,42	0,21	1,39
6-8	0,44	4,4	5,86
9-10	0,45	11,1	6,12
10-20	0,47	40,5	9,73

Задавая значения объемов утечек, находится соответствующая им толщина слоев обрушенных пород. В проект принимается такое значение, которое обеспечивает безопасность работ по фактору возникновения воздушного удара и минимуму утечек воздуха.

После этого приступают к выбору и расчету процесса обрушения налегающей толщи и создания зоны обрушенных пород требуемых размеров. Устанавливается способ ведения работ (взрывание зарядов, образование опережающей подсечки, перепуск пород и т.д.) , рассчитываются параметры, принимается оборудование, обосновывается организация, находятся показатели работ [5,14].

4.8. Противопожарная профилактика

Раздел выполняется при проектировании пожароопасных месторождений, представленных сульфидными рудами и породами, склонными к самовозгоранию [25].

При выполнении курсового проекта по отработке пожароопасного месторождения не требуется детальная проработка параметров профилактического заиливания, рекомендуется лишь обеспечение следующих необходимых условий:

- полевая схема подготовки;
- многостадийная отработка блоков, т. е. необходимо предусматривать оставление барьерных целиков, отработка которых должна осуществляться после выполнения противопожарных профилактических мероприятий;
- устройство изолирующих перемычек в прилегающих к заиловочному участку выработках;
- объем глинопульпы для систем разработки с обрушением руды и вмещающих пород принимать равным 20 – 25 % (в пересчете на твердое) от объема выпущенной из блока руды.

БИБЛИОГРАФИЧЕСКИЙ СПИСОК

1. Справочник по горнорудному делу / Под ред. В.А. Гребенюка, Я.С. Пыжьянова, И.Е. Ерофеева. М.: Недра 1983.
2. Мосинец В.Н. Дробящее и сейсмическое действие взрыва в горных породах. М.: Недра 1976.
3. Скорняков Ю.Г. Системы разработки и комплексы самоходных машин при подземной добыче руд. М.: Недра, 1978.
4. Байконуров О.А., Филимонов А.Т., Коломин С.Г. Комплексная механизация подземной разработки руд. М.: Недра 1981 .
5. Именитов В.Р. Процессы подземных горных работ при разработке рудных месторождений. М.:Недра 1984.
6. Куликов В.В. Выпуск руды. М.: Недра. 1980.
7. Панин И.М., Ковалев И.А. Задачник по подземной разработке рудных месторождений. М.: Недра , 1984.
8. Галаев Н.З. Управление состоянием массива горных пород при подземной разработке рудных месторождений. Учебн. для вузов. – М.: Недра, 1990. – 176 с.
9. Галаев Н.З., Иванов А.А. Управление горным давлением при разработке рудных месторождений системами с открытым очистным пространством. Л.: Изд-во ЛГИ,1986 .
10. Борщ-Компониец В.И., Макаров А.Б. Горное давление при отработке пологих рудных залежей. М.: Недра, 1986.
11. Закладочные работы в шахтах: Справочник / Под ред. Д.М. Бронникова, М.Н. Цыгалова. М. : Недра, 1989.
12. Баранов А.О., Расчет параметров технологических процессов подземной добычи руд. М.: Недра, 1989.
13. Вяткин А.П., Горбачев В.Г., Губцов В. А. Твердеющая закладка на рудниках. М.: Недра,1983.
14. Именитов В.Р., Абрамов В.Д., Попов В.В. Локализация пустот при подземной добыче руды. М.: Недра. 1983.
15. Инъекционное упрочнение горных пород / Ю.З. Заславский, Е.А. Лопухин, Е.Б. Дружко и др. М.: Недра,1984
16. Руководство и инструкция по инъекционному упрочнению горных пород полимерными материалами. М.: МПИ, 1985.
17. Богацкий В.Ф., Пергамент В.Х. Сейсмическая безопасность при взрывных работах. – М.: Недра. – 1978.
18. Федеральные нормы и правила в области промышленной безопасности "Пра-

вила безопасности при взрывных работах" Приказ Ростехнадзора от 16.12.2013 N 605 (ред. от 30.11.2017)

- 19.Иванов К.И., Ципкин А.М. Бурение шпуров и скважин самоходными шахтными установками . М.: Недра,1983.
- 20.Жигур Л.Ю., Савельев Ю.Я. Безопасность массовых взрывов на подземных рудниках. М.: Недра, 1977.
- 21.Кутузов Б.Н. Разрушение горных пород взрывом. Учебник для вузов – 3-е изд., перераб. и доп. – М.: Издательство МГИ, 1992. – 516 с.
- 22.Анкерная цепь: Справочник . М.: Недра . 1990.
- 23.Безопасность взрывных работ в промышленности / Под ред. Б.Н. Кутузова . М.: Недра. 1992.
- 24.Вяльцев М.М. Технология строительства горных предприятий в примерах и задачах. М.: Недра, 1989.
- 25.Минеев Б.К. Разработка медноколчеданных месторождений. –М.: Недра, 1980. – 230 с.
- 26.Нормы технологического проектирования рудников цветной металлургии с подземным способом разработки. ВНТП 37-86. Минцветмет СССР. 1986.
- 27.Баранов А.О. Проектирование технологических схем и процессов подземной добычи руд: Справочное пособ. – М.: Недра, 1993. 283 с.
- 28.Федеральные нормы и правила в области промышленной безопасности "Правила безопасности при ведении горных работ и переработке твердых полезных ископаемых" Приказ Ростехнадзора от 11.12.2013 N 599 (ред. от 21.11.2018)