



МИНИСТЕРСТВО
УГОЛЬНОЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ СССР
В.О. Союзшахтопроект
Всесоюзный научно-исследовательский
и проектный институт
угольной промышленности

ЦЕНТРОГИПРОШАХТ

**МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ
ПО УНИФИКАЦИИ ПРОЕКТНЫХ РЕШЕНИЙ
ПОДЗЕМНЫХ СООРУЖЕНИЙ УГОЛЬНЫХ ШАХТ**

Москва 1985

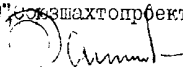
МИНИСТЕРСТВО УГОЛЬНОЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ СССР
В.О. "СОСЗШАХТОПРОЕКТ"

Всесоюзный научно-исследовательский и проектный институт
"ЦЕНТРОГИПРОШАХТ"

УТВЕРЖДАЮ.

Главный инженер В/О "Сосзшахтопроект"

А.В. Захаров



21.08.85

МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ
ПО УНИФИКАЦИИ ПРОЕКТНЫХ РЕШЕНИЙ
ПОДЗЕМНЫХ СООРУЖЕНИЙ УГОЛЬНЫХ ШАХТ

Москва - 1985

"Методические рекомендации по унификации проектных решений подземных сооружений угольных шахт" разработаны институтом "Центро-гипрошахт" на основании плана проектно-исследовательских работ на 1984-1985 гг. по теме: "Разработать и внедрить унифицированные объемно-планировочные и конструктивные решения зданий и сооружений предприятий угольной промышленности".

Методические рекомендации направлены на дальнейшее совершенствование проектно-сметного дела, повышение эффективности капитальных вложений на основе унификации объемно-планировочных и конструктивных решений подземных сооружений угольных шахт.

Методические рекомендации разработаны под научным руководством к.т.н. Еремеева В.М.

Ответственный исполнитель - инж. Загородний А.А. При разработке приложений I и 4 к методическим рекомендациям принимали участие инж. Цветков Н.И., Максименко Н.А.

ОГЛАВЛЕНИЕ	Стр.
Введение	4
Методические рекомендации по унификации проектных решений подземных сооружений угольных шахт	7
Приложение 1. Классификация подземных сооружений угольных шахт	II
Приложение 2. Методика определения оптимальных параметрических рядов подземных сооружений при типовом проектировании и выбора оптимальных типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов угольных шахт	2I
Приложение 3. Характеристика зазоров, проходов для людей и уширений горизонтальных и наклонных горных выработок	35
Приложение 4. Пример выбора оптимальных типоразмеров сечений горизонтальных и наклонных горных выработок с крепью АП-3	38
Литература	57

ВВЕДЕНИЕ

В Постановлении ЦК КПСС и Совета Министров СССР от 30.03.81г. № 312 "О мерах по дальнейшему улучшению проектно-сметного дела" поставлена задача обеспечить при проектировании высокую эффективность капитальных вложений за счет: повышения степени заводской готовности поставляемых стройкам оборудования, строительных конструкций и изделий; применения индустриальных методов строительства; совершенствования объемно-планировочных и конструктивных решений зданий, сооружений и ряда других требований. При этом установлено, что важнейшим направлением в проектировании должна быть типизация проектных решений на базе унификации объемно-планировочных, конструктивных и технологических решений.

В соответствии с программой работ, утвержденной Минуглепромом СССР, институтом "Центрогипрошахт" создан и постоянно пополняется отраслевой фонд унифицированных проектных решений, типовых и повторно-применяемых проектов. В настоящее время в угольной отрасли действует 132 унифицированных проектных решений и 39 типовых проектов.

В проекте плана работ на XII пятилетку на базе прогрессивных технологических схем, объемно-планировочных и конструктивных решений предусмотрено выполнение более 100 унифицированных проектных решений и типовых проектов зданий и сооружений предприятий угольной отрасли. При этом возрастающее внимание уделяется повышению качества унифицированных проектных решений и типовых проектов, их соответствию современным достижениям науки и техники. Во исполнение Постановления Совета Министров СССР от 28.01.85 г. № 96 "О дальнейшем совершенствовании проектно-сметного дела и повышении роли экспертизы и авторского надзора в строительстве" Минуглепромом СССР

подготовлены предложения по пересмотру ряда типовых проектов, не отвечающих современным достижениям научно-технического прогресса

Однако, несмотря на значительную работу по унификации и типизации, проводимую в угольной отрасли, в конкретных проектах шахт в настоящее время применяется большое многообразие типоразмеров подземных сооружений. Так, в постановлении коллегии Министерства угольной промышленности УССР от 28.05.85 г. № 6-29 отмечается, что в 58 анализируемых проектах сооружения вертикальных стволов проектными организациями принято 55 различных схем и конструкций армировки, 6 типоразмеров шахтных клеток.

На низком уровне находится межбассейновая унификация. В типовых проектах сечений протяженных горных выработок с металлической арочной крепью из взаимозаменяемого шахтного профиля для различных угольных бассейнов приняты незначительно отличающиеся между собой параметрические ряды сечений, различные конструкции замков, размеры и форма элементов крепи.

Отмеченные недостатки, в основном, объясняются тем, что во многих случаях отсутствуют утвержденные Минуглепромом СССР рекомендации научно-исследовательских институтов по важнейшим параметрам конструкций и параметрические ряды оборудования и устройств. Дальнейшего совершенствования требует нормативно-методическая база унификации, устанавливающая единые методические и организационные принципы унификации объемно-планировочных и конструктивных решений.

Настоящие "Методические рекомендации по унификации проектных решений подземных сооружений угольных шахт" разработаны на основе многолетнего опыта унификации и типового проектирования в угольной отрасли, анализа и обобщения нормативных и методических документов по вопросам унификации в различных отраслях народного хозяйства,

изучения фактического состояния дел на рудоремонтных заводах по изготовлению крепей.

Методические рекомендации разработаны в развитие "Методических указаний о составе и порядке выполнения работ по унификации проектных решений предприятий угольной промышленности", утвержденных В.О. "Союзшахтопроект" 1 марта 1982 г., и содержат основные положения унификации проектных решений подземных сооружений угольных шахт, включающие: последовательность и содержание этапов унификации; основные принципы определения оптимальных параметрических рядов подземных сооружений при типовом проектировании и выбора типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов угольных шахт, а также основные положения по расчету экономической эффективности унификации.

I редакция методических рекомендаций рассылалась на заключение в 16 проектных и научно-исследовательских институтов, получены отзывы от 12 организации, замечания и предложения которых учтены во II редакции методических рекомендаций.

МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ ПО УНИФИКАЦИИ
ПРОЕКТНЫХ РЕШЕНИЙ ПОДЗЕМНЫХ СООРУЖЕНИЙ УГОЛЬНЫХ ШАХТ

1. Методические рекомендации предназначены для использования в проектных институтах Минуглепрома СССР при проведении унификации проектных решений подземных сооружений угольных шахт.

2. Методические рекомендации устанавливают последовательность и содержание этапов унификации, основные принципы определения оптимальных параметрических рядов подземных сооружений при типовом проектировании и выбора оптимальных типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов угольных шахт, а также основные положения по расчету экономической эффективности унификации.

3. Унификация подземных сооружений - это приведение объемно-планировочных и конструктивных решений к единообразию на основе редукции оптимальных параметрических рядов подземных сооружений при типовом проектировании и выбора множества оптимальных типов подземных сооружений (из числа типовых) при разработке конкретных проектов.

Конструктивные решения характеризуют взаимное расположение размеры элементов и узлов сооружений, способ их соединений и взаимодействия, а также материал, из которого сделаны элементы. (Например: размеры элементов крепи; конструкция замков; материал крепи и т.д.)

Объемно-планировочные решения характеризуют расположение в пространстве, форму и конфигурацию конструктивных решений. (Например: форма выработки; ширина на уровне подвижного состава; радиус кривизны сопряжения и т.д.).

4. Унификацию подземных сооружений следует в обязательном порядке проводить при типовом проектировании, а также при разработке конкретных проектов угольных шахт.

5. Определение оптимальных параметрических рядов подземных сооружений при типовом проектировании и выбор типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов следует проводить с учетом внутриаьектной и межаьектной унификации.

Внутриаьектная унификация — это унификация в пределах одной составляющей номенклатуры классификации подземных сооружений (приложение I).

Межаьектная унификация — это совместно проводимая унификация в пределах двух и более составляющих номенклатуры классификации подземных сооружений, имеющих между собой общие элементы объемно-планировочных и конструктивных решений.

6. Унификацию проектных решений подземных сооружений угольных шахт следует проводить с учетом действующих общесоюзных и отраслевых нормативных и директивных документов на основе утвержденных Минуглепромом СССР унифицированных решений по размещению проходческого оборудования; рекомендаций научно-исследовательских институтов по важнейшим параметрам конструкций подземных сооружений (дебуая способность конструкций и соединительных элементов, плотность установки крепи и т.д.); параметрических рядов оборудования и устройств (подъемных машин и лебедок, подъемных сосудов, канатов и подвесных устройств, проходческого и транспортного оборудования, стрелочных переводов и т.д.).

7. Унифицированные проектные решения должны предусматривать: внедрение новейших достижений науки, техники и передового опыта проектирования, строительства и эксплуатации;

повышение качества и уровня индустриализации строительства, снижение удельных капитальных затрат, расхода трудовых, материальных и энергетических ресурсов;

уменьшение продолжительности строительства;

сокращение количества типоразмеров крепи и элементов конструкций;

широкое использование средств механизации и автоматизации производственных процессов;

безремонтное поддержание подземных сооружений за весь срок их службы;

обеспечение безопасных условий труда.

8. Разработка унифицированных проектных решений при типовом проектировании осуществляется в следующей последовательности:

отбор прогрессивных объемно-планировочных и конструктивных решений подземных сооружений, отвечающих системе технологических, конструктивных и эксплуатационных требований, изложенных в п.7;

определение оптимальных параметрических рядов подземных сооружений;

определение экономической эффективности унификации.

9. В состав унифицированных проектных решений должны входить пояснительная записка и чертежи, содержащие:

обзор и анализ индивидуальных проектных и применяемых на шахтах объемно-планировочных и конструктивных решений подземных сооружений. Объемно-планировочные и конструктивные решения анализируются в соответствии с требованиями п.7. При этом приводятся данные по стоимости строительно-монтажных работ, стоимости заводского изготовления конструкций, расходу основных видов материалов в расчете на 1 м^3 подземных сооружений в проходке. Результатом данного раздела являются прогрессивные объемно-планировочные и конструктивные решения подземных сооружений, для которых определяются оптимальные параметрические ряды;

определение оптимальных параметрических рядов подземных соору-

лений;

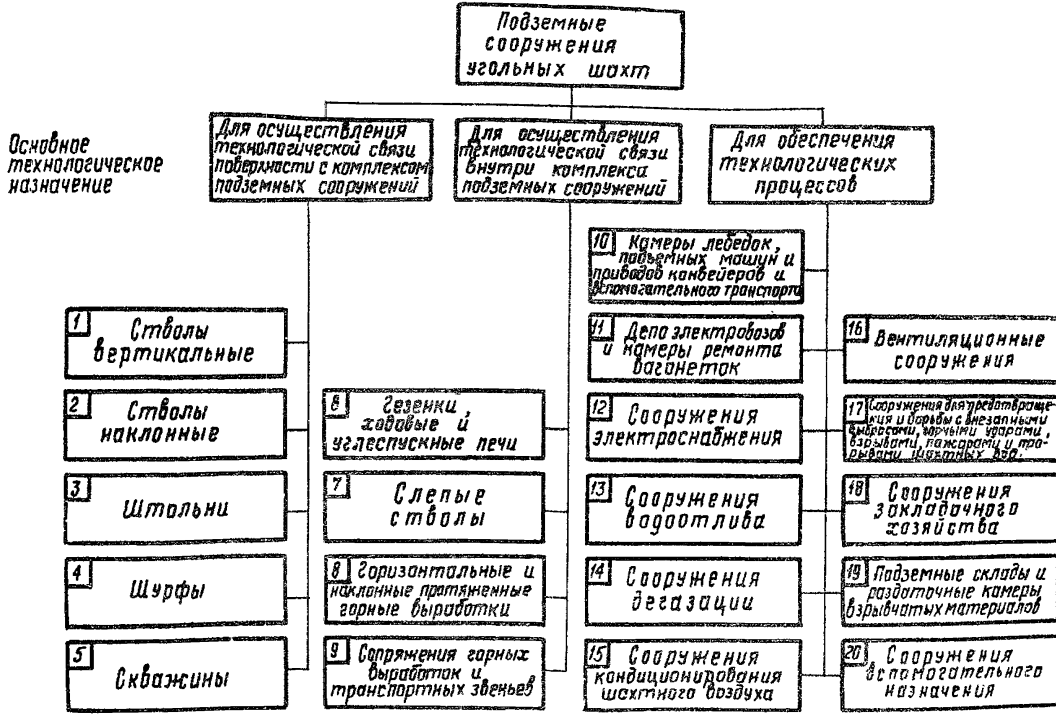
чертежи унифицированных проектных решений, включающие в себя планы, сечения, конструктивные элементы и узлы подземных сооружений.

10. Разработка унифицированных проектных решений при типовом проектировании должна выполняться с применением современных методов и средств проектирования, конкурсной и многовариантной проработки.

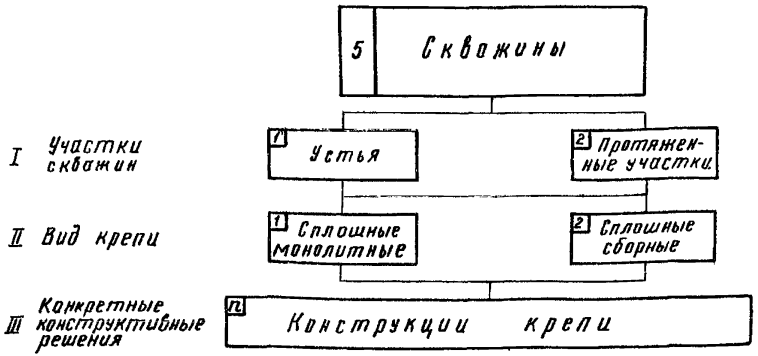
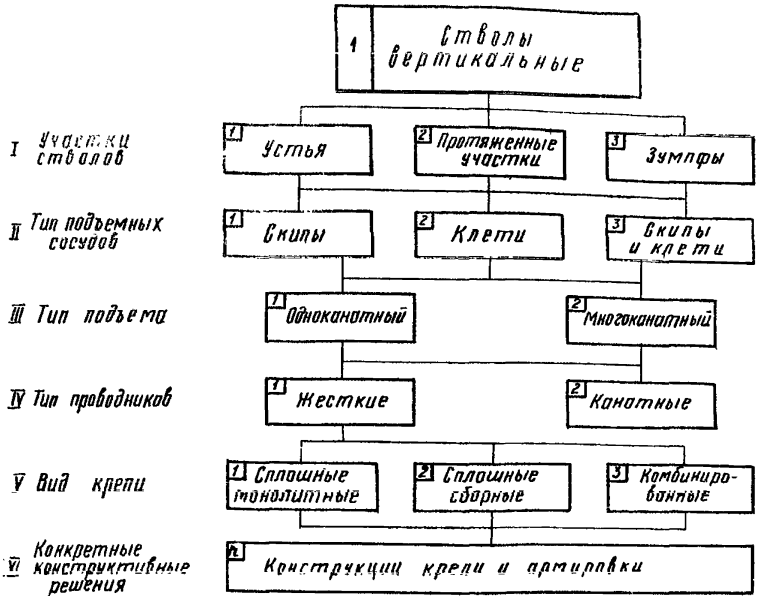
Определение оптимальных параметрических рядов подземных сооружений при типовом проектировании и выбор типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов рекомендуется производить по методике, приведенной в приложении 2 настоящих методических рекомендаций.

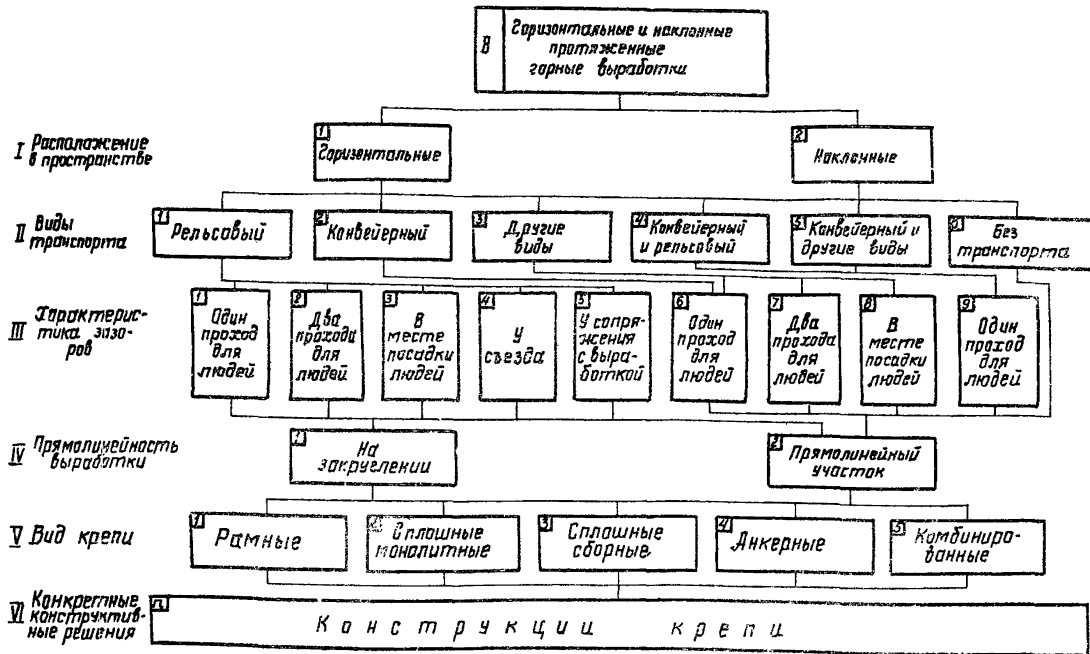
11. Унифицированные проектные решения подземных сооружений, утвержденные Минуглепромом СССР, являются обязательными для всех проектных организаций при типовом и конкретном проектировании.

Классификация подземных сооружений угольных шахт



Основное технологическое назначение





9 **Сопряжения горных выработок и транспортных звеньев**

I Номенклатура сооружений

- 1 **Сопряжения без проведения специальных выработок и камер**
- 2 **Камеры перегрузочных устройств**
- 3 **Камеры погрузочных устройств**
- 4 **Горные аккумулярующие бункеры**
- 5 **Камеры разгрузочных устройств**
- 6 **Камеры загрузочных устройств**

II Типы сопрягаемых выработок

- 1 **Горизонтальной выработки с горизонтальной**
- 2 **Горизонтальной и наклонной выработок**
- 3 **Горизонтальной и вертикальной выработок**
- 4 **На горизонтальной выработке**
- 5 **На наклонной выработке**
- 6 **Горизонтальной и наклонной выработок**
- 7 **Горизонтальной выработки; горизонтальной**
- 8 **Горизонтальной и наклонной выработок**
- 9 **Горизонтальной выработок с горизонтальной**
- 10 **Горизонтальной и наклонной выработок**
- 11 **Горизонтальной выработок с горизонтальной**
- 12 **Горизонтальной и вертикальной выработок**
- 13 **Наклонной и вертикальной выработок**

III Виды сопрягаемого транспорта

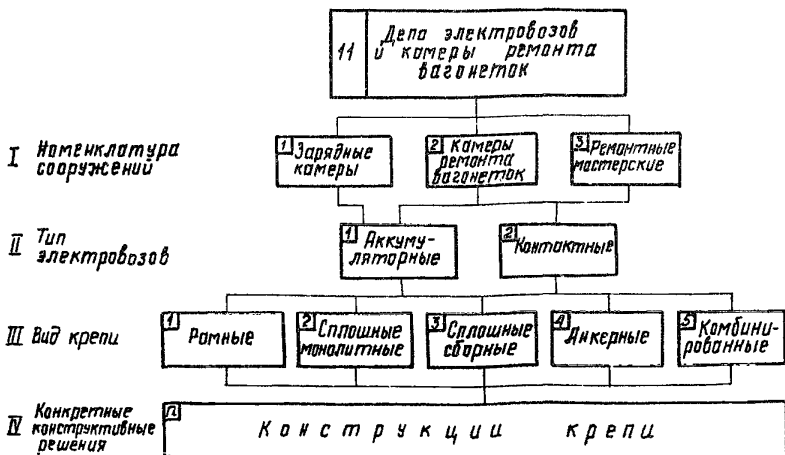
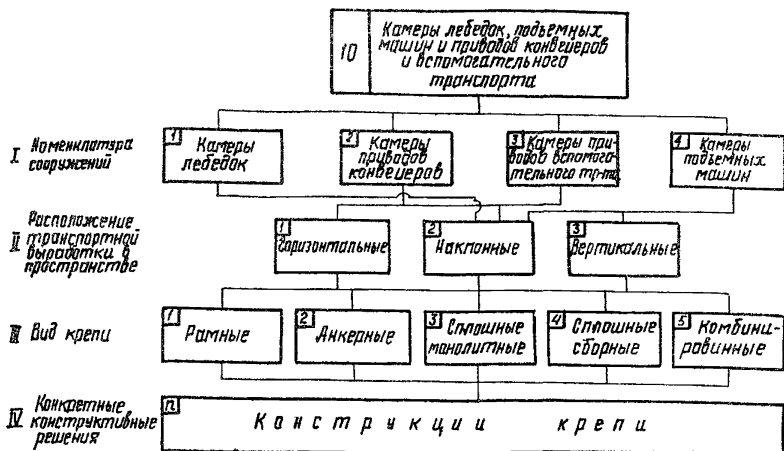
- 1 **Рельсовый с рельсовым**
- 2 **Рельсовый с другими видами**
- 3 **Рельсовый с клетевым**
- 4 **Конвейерный с конвейерным**
- 5 **Конвейерный с рельсовым**
- 6 **Конвейерный с конвейерным**
- 7 **Конвейерный со склоповым**
- 8 **Рельсовый со склоповым**

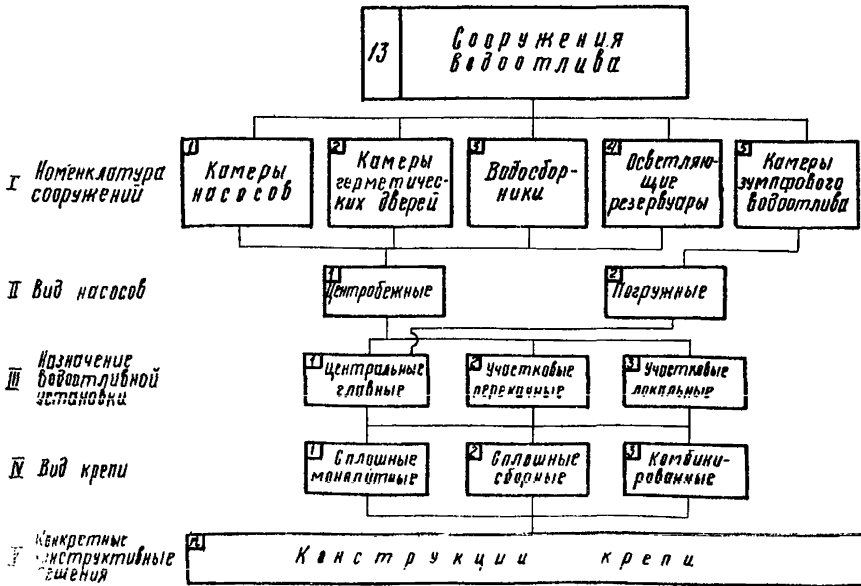
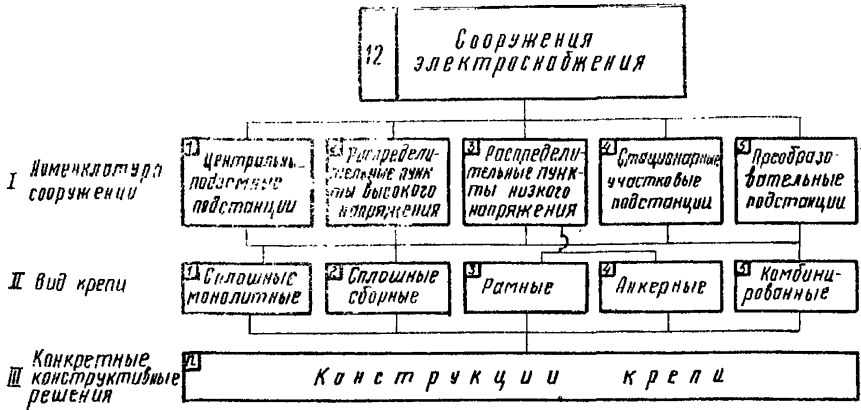
IV Вид крепи

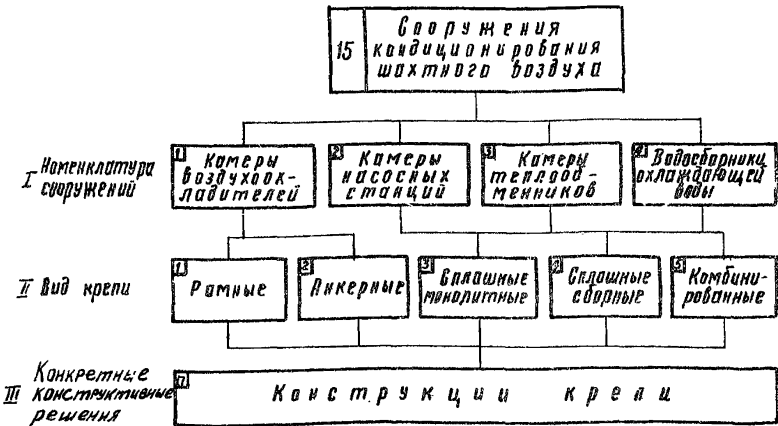
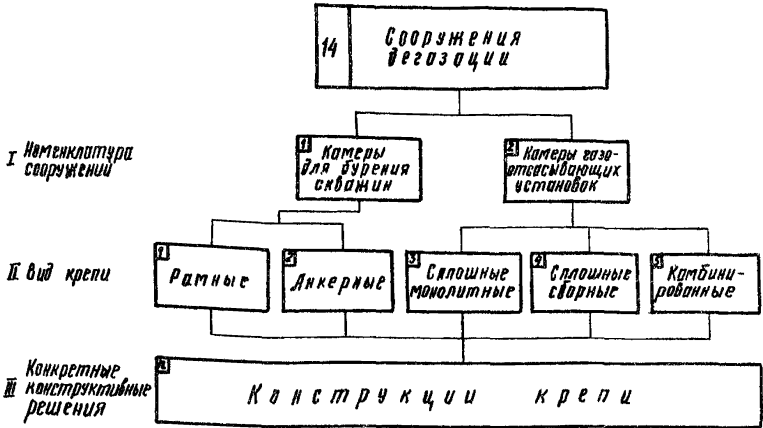
- 1 **Рамные**
- 2 **Анкерные**
- 3 **Сплошные монолитные**
- 4 **Сплошные сборные**
- 5 **Комбинированные**

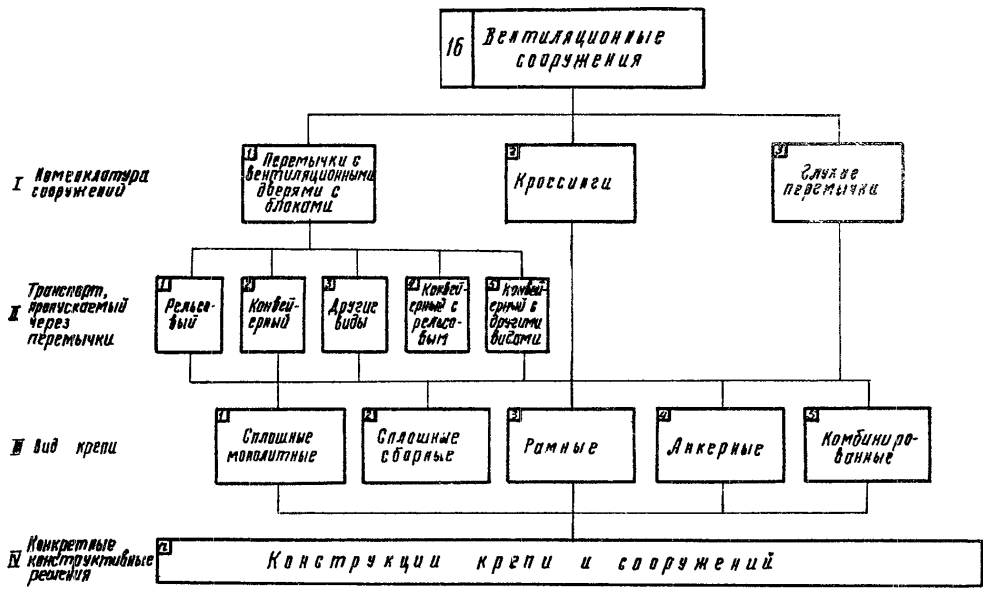
V Конкретные конструктивные решения

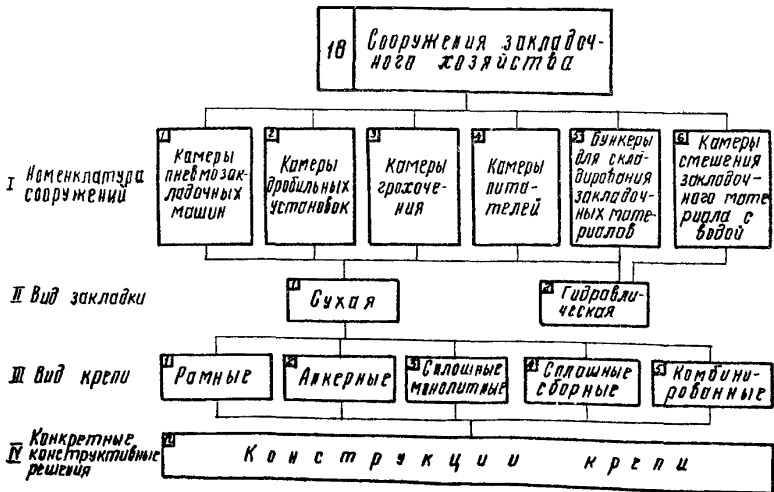
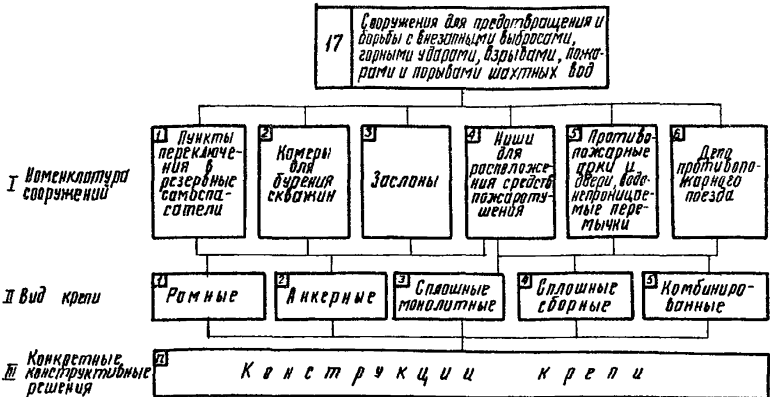
6 **Конструкции крепи и сооружений**

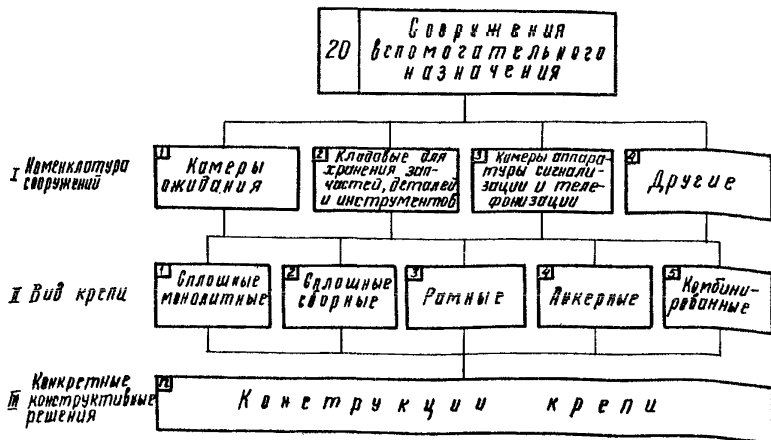
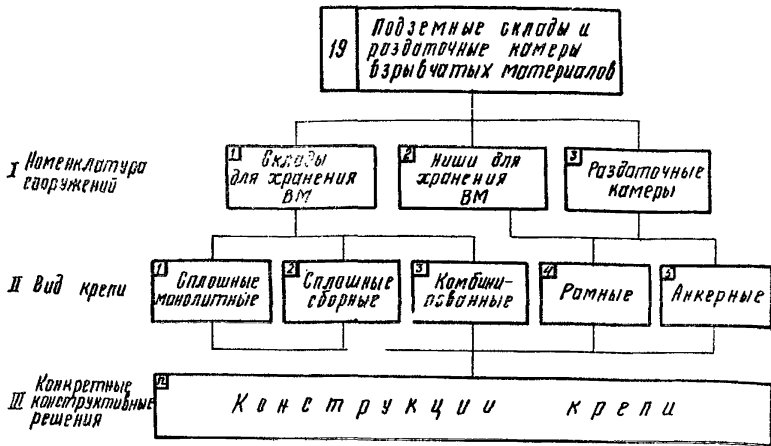












Приложение 2

МЕТОДИКА ОПРЕДЕЛЕНИЯ ОПТИМАЛЬНЫХ ПАРАМЕТРИЧЕСКИХ
РЯДОВ ПОДЗЕМНЫХ СООРУЖЕНИЙ ПРИ ТИПОВОМ ПРОЕКТИРОВАНИИ И ВЫБОРА ОПТИМАЛЬНЫХ ТИПОРАЗМЕРОВ ПОДЗЕМНЫХ
СООРУЖЕНИЙ ПРИ РАЗРАБОТКЕ КОНКРЕТНЫХ ПРОЕКТОВ
УГОЛЬНЫХ ШАХТ

I. Оптимизация объемно-планировочных и конструктивных решений подземных сооружений осуществляется в следующей последовательности:

формирование множества типоразмеров проектируемых объектов по объемно-планировочным и конструктивным признакам. Основой для данного этапа являются: классификация подземных сооружений (приложение I); имеющаяся документация предпроектных и проектных стадий шахт (шахты), заложенных в "Генеральной схеме развития и размещения угольной отрасли ... " по новому строительству, реконструкции, техническому перевооружению и поддержанию мощностей действующих шахт;

наборка оборудования, устройств, инженерных коммуникаций и их размещение в подземных сооружениях в соответствии с правилами безопасности;

определение объемов подземных сооружений, типоразмеры которых лимитируются требованиями вентиляции, технологии и безремонтного поддержания;

формирование множества количественных значений типоразмеров параметрического ряда при типовом проектировании или типоразмеров подземных сооружений (ближайших к типовым) при разработке конкретных проектов и их ранжирование. Количественные значения типоразмеров представляют собой величины основных параметров, лимитирующие основные размеры подземных сооружений;

определение потребности в подземных сооружениях с определенными типоразмерами за расчетный период (20-25 лет) для рассматриваемых объектов подземных сооружений;

определение влияния уровня унификации объемно-планировочных и конструктивных решений на основные технико-экономические показатели при проектировании, изготовлении и транспортировке конструкций, строительстве и эксплуатации подземных сооружений;

формирование расчетных вариантов параметрических рядов при типовом проектировании и множества типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов;

расчет суммарных приведенных затрат и показателей уровней унификации объемно-планировочных и конструктивных решений по вариантам;

выбор оптимального варианта по критерию приведенных затрат и показателям уровней унификации объемно-планировочных и конструктивных решений;

2. При формировании множества типоразмеров проектируемых объектов по объемно-планировочным и конструктивным признакам с использованием приложения I допускается применение дополнительных классификационных уровней, оказывающих влияние на проектные решения подземных сооружений.

3. Размеры оборудования и инженерных коммуникаций, влияющие на количественные значения типоразмеров подземных сооружений принимаются по наиболее выступающим габаритам. Характеристика зазоров, необходимых в соответствии с [I], и уширений на выбег подвижного состава на закруглениях, съездах, у сопряжения выработок приведены в приложении 3.

4. При формировании расчетных вариантов множества типоразмеров подземных сооружений при конкретном проектировании следует, как правило, назначать варианты, в которых типоразмеры сложных узлов

сети горных выработок (приемно-отправительных площадок, околоствольных дворов и т.д.) объединяются с типоразмерами протяженных участков горных выработок.

5. Выбор оптимального варианта параметрического ряда подземных сооружений при типовом проектировании или множества типоразмеров подземных сооружений при разработке конкретных проектов осуществляется по критерию суммарных приведенных затрат, включающих затраты на проектирование, заводское изготовление и транспортировку конструкций, строительство и эксплуатацию подземных сооружений, определяемых по формуле:

$$Z = E_H \cdot \left(\sum_{t=\Delta t}^{t_{стр}+\Delta t} \frac{K_t^{np}}{(1+E_{HP})^t} + \sum_{j=1}^J \sum_{t=\Delta t+1}^{t_{стр}+\Delta t+1} \frac{K_{jt}^{смп}}{(1+E_{HP})^t} \right) + \sum_{j=1}^J C_j^3 \rightarrow \min, \text{ руб./год}, \quad (I)$$

где K_t^{np} - капитальные затраты на проектно-изыскательские работы в

t -ом году (стадия рабочая документация), руб./год;

$K_{jt}^{смп}$ - стоимость строительно-монтажных работ по j -му проектируемому объекту в t -ом году, руб./год;

C_j^3 - годовые эксплуатационные затраты на проведение, поддержание и амортизацию подземных сооружений по j -му проектируемому объекту, руб./год;

E_{HP} - норматив приведения одновременных затрат ($E_{HP}=0,08$);

E_H - нормативный отраслевой коэффициент эффективности капитальных вложений ($E_H=0,1$);

Δt - разница между годом начала проектирования объекта и годом приведения затрат, лет;

$t_{стр}$ - продолжительность строительства, лет.

При расчетах приведенных затрат расчетных вариантов допускается не учитывать составляющие, оказывающие незначительное влияние на результаты расчетов.

6. В случае, если средние скорости возведения подземных сооружений при расчетных вариантах отличаются между собой более, чем на 10-15 %, в приведенных затратах в формуле (1) следует учитывать косвенный экономический эффект (ущерб) от уменьшения (увеличения) условно-постоянных затрат на их возведение по расчетным вариантам, который алгебраически прибавляется к приведенным затратам.

При сравнении расчетных вариантов возведения подготовительных горных выработок в период эксплуатации шахты косвенный годовой экономический эффект (ущерб) укрупненно можно определить с использованием положений п. 4.5. [2] по формуле:

$$\mathcal{E}_n = \frac{C_{ш} \cdot A \cdot \gamma_{пз}}{100} \cdot \left(1 - \frac{v_n}{v_i}\right) \quad , \text{руб./год} \quad (2)$$

где: $C_{ш}$ - себестоимость 1 т угля по шахте, руб./т;

A - годовая мощность шахты, т/год;

$\gamma_{пз}$ - удельный вес условно-постоянных затрат на возведение подготовительных горных выработок в производственной себестоимости угля по шахте, %. Значение $\gamma_{пз}$ может быть принято по шахте-аналогу. Для Донбасса в среднем $\gamma_{пз} = 5,2 \%$;

v_i, v_n - соответственно средняя скорость возведения подготовительных выработок по i -му варианту и нормативная, м/мес.

Для подземных сооружений, возводимых за счет капитальных вложений годовой косвенный экономический эффект в сфере строительства можно укрупненно рассчитать по формуле:

$$\mathcal{E}_k = \frac{E_n \cdot K_{см}^{\prime} \cdot \delta_{пз}^{\prime}}{100} \cdot \left(1 - \frac{\gamma_n}{\gamma_k}\right) \quad , \text{руб./год} , \quad (3)$$

где: $K_{см}^{\prime}$ - приведенная к одному году стоимость строительно-монтажных работ по i -му расчетному варианту, руб;
 $\delta_{пз}^{\prime}$ - удельный вес условно-постоянных затрат в стоимости строительно-монтажных работ. Значение $\delta_{пз}^{\prime}$ может быть принято по шахте-аналогу.

В случае, если унифицируемые подземные сооружения находятся на критическом пути в графике организации строительства и скорости их возведения значительно различаются при различных вариантах, следует рассчитывать в соответствии с разделом 7 [2] косвенный одновременный экономический эффект (ущерб) от функционирования объектов за период досрочного ввода ($\mathcal{E}_{ко}^B$) и косвенный одновременный экономический эффект (ущерб) от снижения (увеличения) условно-постоянных накладных расходов ($\mathcal{E}_{нк}^{yn}$), которые используются при анализе и выборе расчетных вариантов.

7. При равноценности расчетных вариантов по критерию приведенных затрат с учетом \mathcal{E}_n и \mathcal{E}_k (разница составляет 2 - 3 %) оптимальный вариант выбирается по максимальным значениям уровня унификации объемно-планировочных и конструктивных решений, определяемых на основании п. 15 настоящей методики, и минимальной продолжительности строительства.

8. Стоимость проектно-исследовательских работ в i -ом году (стадия рабочая документация) определяется по формуле:

$$K_t^{np} = \sum_{j=1}^J K_{j(t+1)}^{cnp} \cdot r_j \quad , \text{руб.} \quad (4)$$

где r_j - отношение стоимости разработки рабочей документации к стоимости строительно-монтажных работ по j -му проектируемому объекту. Значения r_j принимаются в соответствии с [4] с учетом коэффициентов на разработку или привязку типовых проектов, принимаемых на основании [3], и вышедших изменений и дополнений к "Сборнику цен на проектные и изыскательские работы для строительства."

9. Стоимость строительно-монтажных работ определяется по формуле:

$$K_{jt}^{cnp} = \sum_{k=1}^K (\mathcal{U}_{jkt}^p + C_{jkt}^{tp} + \sum_{l=1}^L C_{jktl} + \sum_{i=1}^I C_{jkti}^{mat}) \cdot \alpha_{om} \quad , \text{руб./год} \quad (5)$$

где \mathcal{U}_{jkt}^p - расчетная отпускная стоимость конструкций k -го типоразмера j -го проектируемого объекта в t -ом году, руб./год; определяется на основании п. II;

C_{jkt}^{tp} - транспортные расходы конструкций k -го типоразмера j -го проектируемого объекта в t -ом году, руб./год; определяется на основании п. I2;

C_{jkti} - стоимость i -го вида работ (без стоимости материалов) по возведению k -го типоразмера j -го проектируемого объекта в t -ом году, руб./год; определяется с помощью [5];

C_{jkti}^{mat} - стоимость материалов (без стоимости элементов конструкций, для которых определяются влияние серьезности и

транспортные расходы), используемых при проведении i -го вида работ по возведению k -го типоразмера j -го проектируемого объекта в t -ом году, руб./год; определяется по [6] и сборникам цен на местные строительные материалы, изделия и конструкции для промышленно-гражданского строительства;

α_{00i} - коэффициент, учитывающий общешахтные и накладные расходы, плановые накопления.

10. Годовые эксплуатационные затраты на проведение, поддержание и амортизацию подземных сооружений по j -му проектируемому объекту определяются по формуле:

$$C_j^3 = \sum_{k=1}^K (C_{jk}^{P.3} + C_{jk}^{TR.3} + \sum_{i=1}^I C_{jki}^3 + \sum_{i=1}^I C_{jki}^{MAT.3} + C_{jk}^{AM} + C_{jk}^{ПОК.}) \quad , \text{руб./год}, \quad (6)$$

где $C_{jk}^{P.3}$ - годовая расчетная отпускная стоимость конструкций k -го типоразмера j -го проектируемого объекта, возводимого за счет эксплуатации шахты, руб./год; определяется на основании п. II;

$C_{jk}^{TR.3}$ - транспортные расходы конструкций k -го типоразмера j -го проектируемого объекта, возводимого за счет эксплуатации шахты; определяется на основании п. II;

C_{jki}^3 - годовая стоимость i -го вида работ (без стоимости материалов) по возведению k -го типоразмера j -го проектируемого объекта, руб./год; определяется с помощью [5];

$C_{jki}^{MAT.3}$ - стоимость материалов (без стоимости элементов конструкций, для которых определялись влияние серийности и транспортные расходы), используемых при проведении i -го вида работ по возведению k -го типоразмера j -го проектируемо-

го объекта, руб./год; определяется по [6] и сборникам цен на местные строительные материалы, изделия и конструкции для промышленно-гражданского строительства;

$C_{jk}^{ан}$ - годовые амортизационные отчисления на полное восстановление и капитальный ремонт k -го типоразмера j -го проектируемого объекта, руб./год; определяется на основе рекомендаций п. 13;

$C_{jk}^{под}$ - годовая стоимость поддержания подготовительных горных работ k -го типоразмера j -го проектируемого объекта, руб./год; определяется с учетом рекомендаций п. 14.

II. Влияние уровня унификации на себестоимость заводского изготовления конструкций выражается через серийность изготовления конструкций в месяц.

Для определения влияния серийности на заводскую себестоимость конструкций на основе отчетно-статистических данных заводов за последние 1-2 года строятся уравнения множественной регрессии.

Для определения влияния серийности на себестоимость изготовления крепей АП-3 и шарнирно-подвесного верхняка на Рутченковском и Горловском рудоремонтных заводах рекомендуется использовать уравнения множественной регрессии, приведенные в табл. I.

Таблица I

Конструкция : крепеж	Наименование : заводов	Уравнения множественной регрессии
Арочная подат- лявая трехзвен- ная (АП-3)	Горловский РРЗ	$C_3^P = -12,007 + 1,209N + 2,870S_A - 0,0004SR$
- " -	Рутченковс- кий РРЗ	$C_3^P = -8,627 + 1,128N + 2,628S_A - 0,0004SR$
Верхняк шарни- рно-подвесной	Горловский РРЗ	$C_3^P = -9,372 + 0,620N + 3,950L - 0,002SR$
- " -	Рутченковс- кий РРЗ	$C_3^P = -13,808 + 0,290N + 7,215L - 0,001SR$

В табл. I приведены следующие обозначения:

C_3^p - расчетная заводская себестоимость крепи, руб./компл.;

N - номер спецпрофиля;

S_A - сечение арки, м²;

L - длина верхняка, м;

δ_k - серийность изготовления крепи k -го типоразмера, компл./мес.

Построение уравнений множественной регрессии заводской себестоимости для новых конструкций определяется на основе отчетно-статистических данных серийно-изготавливаемых аналогов по формуле:

$$C_3^p = \frac{C_{3a}^p \cdot P}{P_a} \quad , \text{ руб./компл.} \quad (7)$$

где C_3^p, C_{3a}^p - расчетная заводская себестоимость единицы новой конструкции и аналога соответствующего типоразмера, руб./компл.;

P, P_a - масса единицы новой конструкции и аналога соответствующего типоразмера, кг.

Расчетная отпускная стоимость конструкций определяется по формуле:

$$C_{ikt}^p = C_{ikt}^p \cdot K_n \quad , \text{ руб./год} \quad (8)$$

где C_{ikt}^p - себестоимость заводского изготовления конструкций k -го типоразмера в t -ом году, руб./год;

K_n - коэффициент, учитывающий плановые накопления.

12. Затраты на стадии транспортировки конструкций фланко-строительная площадка определяются по формуле:

$$C^{TP} = P \cdot (C_1 + C_2 + C_3 + C_4 + C_5) \quad , \text{ руб.} \quad (9)$$

где P - масса конструкций, т;

C_1 - стоимость погрузочно-разгрузочных работ, руб./т;

C_2 - стоимость тары, упаковки и реквизит, руб./т;

C_3 - стоимость перевозки конструкций, руб./т;

C_4 - наценки снабженческо-сбытовых организаций, руб./т;

C_5 - заготовительно-складские расходы, руб./т.

C_1, C_2 и C_3 определяются в соответствии с [7], C_4 и C_5 - на основании [8,9].

13. Расчет годовых амортизационных отчислений на полное восстановление и капитальный ремонт подземных сооружений производится в соответствии с [10] по формуле:

$$C_{\text{ам}} = \frac{K_j^{\text{снр}} \cdot A}{Z} + \frac{\delta}{100} \cdot K_j^{\text{снр}}, \text{ руб./год, (8)}$$

где $K_j^{\text{снр}}$ - стоимость строительно-монтажных работ по j -му объекту, руб;

Z - промышленные запасы угля, за время отработки которых капитальные затраты по объекту должны быть полностью возвращены в виде амортизационных отчислений, т;

A - годовая добыча с запасов, обслуживаемых j -м объектом, т/год;

δ - норма годовых амортизационных отчислений на капитальный ремонт, %; $\delta = 2,2$ %.

Потонная ставка в соответствии с [11] определяется отдельно по 3 группам подземных сооружений:

I группа - существующие в течение всего срока эксплуатации шахты и предназначенные для отработки всех запасов шахты;

II группа - обслуживающие запасы горизонта, крыла шахты;

III группа - предназначенные для выемки запасов части горизонта или крыла (например: для отработки запасов бремсберговой, уклонной части шахтного поля, выемочного столба).

14. Стоимость поддержания подготовительных горных выработок,

включающая заработную плату с начислениями и стоимость материалов, используемых при ремонте подготовительных горных выработок, определяется по укрупненным стоимостным показателям соответствующего района.

Для шахт Донбасса можно воспользоваться укрупненными стоимостными показателями [12], в которых затраты на поддержание выработки (R) за весь срок службы (t) определяются по следующим формулам:

для пластовых штреков и наклонных выемочных выработок при сплошной системе разработки:

$$R = (43700 m_{пл} + 2940 S_{св} + 62,5 L_y + 0,0067 L_y^2 + 0,343 H^2 - 264 \cdot H + 0,0327 \cdot V_{04}^2 - 38,2 \cdot V_{04} + 350 C_l - 0,167 C_l^2 - 57200) \cdot K_y \cdot K_{кр} \cdot K_{под}, \text{ руб.}; \quad (11)$$

для пластовых штреков и наклонных выемочных выработок при столбовой системе разработки:

$$R = (4130 m_{пл} + 6880 \cdot S_{св} + 1845 \cdot H + 29,4 \cdot L_y + 1113 \cdot 10^{-4} V_{04} - 58100) \cdot [K_y \cdot K_{кр} + 0,3 \cdot (K_n - 1)] \cdot K_{под}, \text{ руб.}; \quad (12)$$

Для панельных уклонов, бремсбергов и ходков:

$$R = (1,14 \cdot m_{пл} + 0,388 \cdot d + 0,435 \cdot S_{св} + 0,012 \cdot H) \times L \cdot t \cdot K_y \cdot K_{кр}, \text{ руб.}, \quad (13)$$

где H — глубина разработки, м;

L_y — длина выемочного участка, м;

- L - среднегодовая длина поддерживаемой выработки постоянной длины, м;
- $V_{\text{оч}}$ - скорость подвигания очистного забоя, м/год;
- $M_{\text{пл}}$ - вынимаемая мощность пласта, м;
- $S_{\text{св}}$ - сечение выработки в свету после осадки, м²;
- α - средний угол падения пласта, градус;
- $L_{\text{л}}$ - длина лавы, м;
- t - срок службы выработки, лет;
- $K_{\text{у}}$ - коэффициент, учитывающий устойчивость вмещающих пород кровли и боков выработки; определяется по табл. 3.4.3.

[12] ;

$K_{\text{поз}}$ - коэффициент, учитывающий условия поддержания и способ охраны выработки; определяется по табл. 3.4.5. [12] ;

$K_{\text{кр}}$ - коэффициент, зависящий от вида ^и материала крепи; определяется по табл. 3.4.2. [12] ;

$K_{\text{п}}$ - коэффициент, зависящий от устойчивости пород почвы выработки; определяется по табл. 3.4.4. [12].

15. Уровень унификации конструктивных решений в соответствии с [13] характеризуется коэффициентом применяемости ($K_{\text{пр}}$) и коэффициентом межпроектной унификации ($K_{\text{му}}$), определяемых по формулам:

$$K_{\text{пр}} = \frac{n - n_0}{n} \cdot 100\% ; \quad (14)$$

$$K_{\text{му}} = \frac{\sum_{i=1}^n m_i - \sum_{i=1}^m g_i}{\sum_{i=1}^n m_i - m} \cdot 100\% , \quad (15)$$

где n_0 - количество типоразмеров оригинальных составных частей;

n - общее количество типоразмеров составных частей;

H - количество изделий в рассматриваемой группе конструкций;

N_i - количество типоразмеров составных частей в i -ом изделии;

g_j - количество разновидностей типоразмеров j -ой составной части одного наименования;

m - общее количество типоразмеров составных частей.

Уровень унификации объемно-планировочных решений подземных сооружений характеризуется коэффициентами внутриобъектной и межобъектной унификации, определяемые по формулам:

$$K_{воб}^{об} = \frac{N_{пбj} - N_{прj}}{N_{пбj} - 1} \cdot 100\% \quad (16)$$

$$K_{мч}^{воб} = \frac{N_{повт.}}{m \cdot N_{прj}} \cdot 100\% \quad (17)$$

где $N_{пбj}$ - количество типоразмеров j -го проектируемого объекта, необходимое в соответствии с правилами безопасности и габаритами оборудования;

$N_{прj}$ - количество типоразмеров, принятых в проекте j -го объекта;

$N_{повт.}$ - количество повторяющихся в проектах типоразмеров j -ых объектов.

16. Годовой экономический эффект от внедрения унифицированных проектных решений определяется по формуле:

$$\mathcal{E} = (Z_1 \pm \mathcal{E}_n \pm \mathcal{E}_k) - (Z_2 \pm \mathcal{E}_{n2} \pm \mathcal{E}_{k2}), \text{ руб./год}, \quad (18)$$

где Z_1, Z_2 - приведенные затраты, определяемые по формуле (I) настоящей методики, соответственно для варианта

параметрического ряда, принятого в рассматриваемых проектах шахт, и оптимального, принятого в унифицированных проектных решениях, руб./год;

$\mathcal{E}_{K_1}, \mathcal{E}_{K_2}$ - косвенный годовой экономический эффект (ущерб) от уменьшения (увеличения) условно-постоянных затрат при возведении подземных сооружений, определяемые по формулам (2), (3) настоящей методики, соответственно для варианта параметрического ряда, принятого в рассматриваемых проектах шахт, и оптимального, принятого в унифицированных проектных решениях, руб./год.

Приложение 3

Характеристика зазоров, проходов для людей и удержаний горизонтальных и наклонных крестов выработок.

№ п/п	Вид зазоров	Различия зазора, мм	Высота, на которой соблюдается зазор, мм
I	2	3	4
1.	Зазор между подвижным составом и крепью :		
	при сплошных сборных и рамных крепях	250	1800
	при сплошных монолитных крепях	200	1800
2.	Проход для людей между крепью и кромкой габарита подвижного состава	700	1800
3.	Зазор между наиболее выступающими кромками габаритов встречных электровозов	200	
4.	Зазор между подвижным составом и крепью с обеих сторон на двухпутных участках выработок околоствольных дворов, откаточных и вентиляционных горизонтов во всех других двухпутных выработках в местах, где производятся маневровые работы, а также сцепка и расцепка вагонеток и составов, у стационарных погрузочных пунктов производительностью более 1000 т в сутки, а также в однопутных выработках околоствольных дворов	700 с обеих сторон	1800
5.	В местах посадки людей в пассажирские поезда по всей их длине зазор между крепью и наиболее выступающими частями поезда со стороны посадки, а при двухсторонней посадке - с обеих сторон	1000	1800
6.	В выработках, оборудованных конвейерами:		

Продолжение приложения 3

I	2	3	4
	проход для людей	700	1800
	зазор между крепью и конвейером	400	1800
7.	В выработках, оборудованных конвейером :		
	зазор между верхней выступающей частью конвейера и верхником	500	
	то же у натяжных головок	600	
8.	При монорельсовом транспорте зазор между днищем сосуда или нижней кромкой перемещаемого груза и почвой выработки	400	
9.	При монорельсовом транспорте:		
	проход для людей	700	1800
	зазор между наиболее выступающей частью контейнера и крепью	200	1800
10.	В горизонтальных выработках, оборудованных конвейерами и рельсовым транспортом, в горизонтальных выработках, оборудованных конвейером и монорельсовым транспортом:		
	зазор между конвейером и крепью	400	1800
	зазор между конвейером и подвижным составом	400	1800
	зазор между подвижным составом и крепью	700	1800
II.	В наклонных выработках, оборудованных конвейерным и рельсовым транспортом:		
	зазор между крепью и конвейером	700	1800
	зазор между конвейером и подвижным составом	400	1800
	зазор между подвижным составом и крепью:		
	при сплошных сборных и рамных креплениях	250	1800
	при сплошных монолитных креплениях	200	1800
12.	При дорогах кресельного типа зазор между крепью выработки или		

Продолжение приложения 3

I	2	3	4
I3.	выступающей частью оборудования и осью каната При дорогах кресельного типа, совмещенных с конвейером: зазор между осью каната и конвейером	600 1000	на высоте зажима подвески на высоте зажима подвески
I4.	Уширения на закруглениях, съездах, у сопряжения выработок: с наружной стороны кривой с внутренней стороны кривой	300 100	1800 1800

Приложение 4

ПРИМЕР ВЫБОРА ОПТИМАЛЬНЫХ ТИПОРАЗМЕРОВ СЕЧЕНИЙ ГОРИ-
ЗОНТАЛЬНЫХ И НАКЛОННЫХ ГОРНЫХ ВЫРАБОТОК С КРЕПЬЮ АП-3

I. Исходные данные

Строительство шахты намечено осуществить в 1986 - 1993 гг.
Проведение горизонтальных и наклонных горных выработок с крепью
АП - 3 будет производиться в 1988 - 1992 гг.

К отработке приняты два пласта, характеристика которых приве-
дена в табл. I

Таблица I
Характеристика угольных пластов

Наименование: пласта	Мощность пласта, : _____ м	: Угол па- : дення	: Промышленные : запасы,	
	: полезная	: вынимае- : мая	: тыс. т	
Пласт I	0,49-1,43	0,49-1,83	6-32	63918,4
Пласт 2	0,45-1,14	0,52-1,19	6-32	49648,4

Мощность шахты - 1200 тыс.т угля в год.

Вскрытие шахтного поля предусматривается центрально-двоен-
ными стволами глубиной 650 м, а также вентиляционными стволами
№ 1 и № 2.

Проектом принята одногоризонтная схема вскрытия. К первооче-
редной отработке принят пласт I.

Запасы бремсберговой и уклонной части шахтного поля по плас-
там приняты примерно одинаковыми.

Схема подготовки шахтного поля - панельная, порядок отработ-
ки шахтного поля - прямой для бремсберговых панелей и обратный -
для уклонных.

Порядок отработки панелей: по простиранию - обратный; по падению - нисходящий.

Система разработки - длинными столбами по простиранию.

К сдаче шахты в эксплуатацию подготавливаются бремсберговые панели № I и № 2, в которых нарезаются 7 очистных забоев. Объем горных работ по подготовке панелей № 3 и № 4, осуществляемый за счет эксплуатации шахты, принят примерно равным объему горных работ по подготовке панелей № I и № 2 на момент сдачи шахты в эксплуатацию.

Механизация очистных работ принята с помощью струговой установки С0 - 75 с механизированной крепью МК 98, средняя нагрузка на лаву составит 635 т горной массы в сутки, длина лавы - 170 м.

Охрана капитальных горных выработок от горного давления предусматривается с помощью целиков угля.

Охрана повторно используемых штреков - бесцеликовая с помощью железобетонных тумб из блоков ЖБТ в сочетании с деревянными кострами.

Выработки намечено проводить буровзрывным способом. Бурение шпуров и погрузка горной массы предусматривается буропогрузочными машинами 2ПНБ - 2.

Расстояние транспортировки элементов крепи от рудоремонтного завода до строительной площадки - 12 км.

Себестоимость 1 т угля по шахте - 15 руб.

Характеристика горизонтальных и наклонных протяженных горных выработок с крепью АП-3 приведена в табл. 2.

2. Формирование расчетных вариантов множества типоразмеров горных выработок

Формирование расчетных вариантов множества типоразмеров горных выработок осуществлено в соответствии с п.п. I - 4 приложения 2.

Расчетный период принят равным 20 годам.

Таблица 2

Характеристика горизонтальных и наклонных горных выработок с крепью АП - 3

№ п/п: участков горных выработок	Наименование выработок	Расположение в прос-трах, в, градуса	Кoeffициент прочности, %	Кoeffициент крепос-ти по роду	Длина участка работ, м	Транспорт по выработке	Примечание
I	2	3	4	5	6	7	8
1.	Западный и Восточный главные штреки гор. -480 м	гориз.	75	10-14	1902	2 пути, К14	Ограничение по вентиляции $S_{вз} = 25,5 \text{ м}^2$
2.	То же	гориз.	75	10-14	2590	2 пути, К14	
3.	То же в местах установки съездов	гориз.	75	10-14	140	2 пути, К14	
4.	То же в пределах приемных площадок вспомогательных бремсбергов № 1 и № 2	гориз.	75	10-14	385	2 пути, К14	
5.	То же в пределах приемных площадок вентиляционных сбоек № 1 и № 2	гориз.	75	10-14	252	2 пути, К14	
6.	Нижняя приемная площадка вспомогательного бремсберга № 1	гориз.	100	10-14	112	2 пути, К14	
7.	Заезд на приемную площадку вспомогательного бремсберга № 1	15	100	10-14	35	1 путь, К14	
8.	Нижняя приемная площадка вспомогательного бремсберга № 2	гориз	100	10-14	112	2 пути, К14	
9.	Заезд на приемную площадку вспомогательного бремсберга № 2	15	100	10-14	35	1 путь, К14	

Продолжение таблицы 2

I	2	3	4	5	6	7	8
10.	Камеры ожидания людских ходков № I и № 2*	гориз.	70	10-14	60		
11.	Ходки в камеры ожидания		15	100	10-14	60	
12.	Ходки с главного штрека в камеры погрузочных пунктов		15	100	10-14	80	
13.	Заезды на приемные площадки вентиляционных сбоек №1 и №2		15	100	10-14	180	I путь, К14
14.	Заезды на конвейерные бремсберги № I и № 2		15	70	10-14	20	I путь, ВБК-2,5
15.	То же		15	70	10-14	54	I путь, ВБК-2,5
16.	Вентиляционный штрек гор. -60м	гориз.	70	7-9	4970	1	путь, К10
17.	То же в местах разминок	гориз.	75	7-9	160	2	пути, К10
18.	Вентиляционный штрек гор. -60м	гориз.	75	7-9	254	1	путь, К10
19.	То же в пределах верхних приемных площадок вспомогательных бремсбергов № I и № 2	гориз.	70	7-9	102	1	путь, К10
20.	То же с уширением	гориз.	75	7-9	142	1	путь, К10
21.	Верхние приемные площадки вспомогательных бремсбергов №1 и №2	гориз.	100	7-9	150	2	пути, К10
22.	Заезды на приемные площадки		15	100	7-9	70	I путь, К10

Ограничение по
вентиляции
 $S_{в} = 16,0 \text{ м}^2$

Продолжение таблицы 2

1	2	3	4	5	6	7	8
23.	Камеры ожидания	гориз.	70	7-9	60		
24.	Ходки в камеры ожидания	I5	I00	7-9	60		
25.	Вспомогательный бремсберг № I	20	I00	I0-I4	I05	I путь,ВДК-2,5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=13,7\text{м}^2$
26.	Людской ходок № I	20	I00	I0-I4	I05	I путь,ВЛН1-I5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=13,7\text{м}^2$
27.	Вспомогательный бремсберг № 2	20	I00	I0-I4	I05	I путь,ВДК-2,5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=12,1\text{м}^2$
28.	Людской ходок № 2	20	I00	I0-I4	I05	I путь,ВЛН1-I5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=12,1\text{м}^2$
29.	Вспомогательный бремсберг № I	14	75	I0-I4	I376	I путь,ВДК-2,5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=13,7\text{м}^2$
30.	Конвейерный бремсберг № I	14	75	I0-I4	I558	2ЛБ120,ДМКМ	
31.	Людской ходок № I	14	75	I0-I4	I510	I путь,ВЛН1-I5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=17,7\text{м}^2$
32.	Вспомогательный бремсберг № 2	15	70	I0-I4	I336	I путь,ВДК-2,5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=12,1\text{м}^2$
33.	Конвейерный бремсберг № 2	15	75	I0-I4	I518	2ЛБ120,ДМКМ	
34.	Людской ходок № 2	15	70	7-9	I470	I путь,ВДК-2,5	Ограничение по вентиляции $S_{вв}=12,1\text{м}^2$

Продолжение таблицы 2.

1	2	3	4	5	6	7	8
35.	Вентиляционная сбойка № 1	14	70	10-14	1720	ЛЛБ100, ДМКМ	
36.	Вентиляционная сбойка № 2	17	70	10-14	1470	ЛЛБ100, ДМКМ	
37.	Вентиляционная сбойка № 3	12	70	10-14	1960	ЛЛБ100, ДМКМ	
38.	Заезды на приемные площадки ярусных конвейерных штрехов	10	100	10-14	80	1 путь, ВДК-2,5	
39.	Ярусные конвейерные штреки в пределах приемных площадок	гориз.	75	10-14	256	ЛЛТ100, ДКН-1	
40.	Ярусные конвейерные штреки	гориз.	75	10-14	170	ЛЛТ100, ДКН-1	
41.	Ходки на перегрузочные пункты ярусных конвейерных штрехов	40	100	10-14	80		
42.	Камеры ожидания	гориз.	70	10-14	80		
43.	Ходки в камеры ожидания	10	100	10-14	60		
44.	Ярусные конвейерные штреки	гориз.	75	10-14	9490	ЛЛТ100, ДКН-1	
45.	Ходки в камеры подъемных машин	10	100	10-14	240		
46.	Каматные ходки	10	100	10-14	200		
47.	Вентиляционные квершлагги № 1 и № 2	гориз.	100	10-14	465	1 путь, К10	Ограничение по вентиляции $S_{вс} = 16,0 \text{ м}^2$
48.	Вентиляционные сбойки в пределах приемных площадок вентиляционных сбоек	14	100	10-14	120		

Продолжение таблицы 2.

I	2	3	4	5	6	7	8
49.	Ходок в камеру склада взрывчатых материалов	гориз.	100	10-14	110	I путь, К10	
50.	Ходки в камеры ЦПШ, УПШ, РПШ	гориз.	100	10-14	270		
51.	Ходки в камеры электроаппаратуры конвейеров	гориз.	100	10-14	150		

* В целях проведения межобъектной унификации горных выработок с крепью АП-3 в анализируемый объем включены камеры ожидания.

Итоги формирования множества типоразмеров горных выработок по объемно-планировочным и конструктивным признакам и их количественные значения приведены в табл.3.

В результате анализа полученного множества количественных значений типоразмеров, топологии сети горных выработок, сформировано 5 расчетных вариантов типоразмеров:

I вариант, состоящий из пяти типоразмеров;

II вариант, состоящий из пяти типоразмеров, отличающийся от I-го распределением сечений в сети горных выработок;

III, IV, V варианты, состоящие соответственно из четырех, трех и двух типоразмеров.

Распределение участков горных выработок по типоразмерам расчетных вариантов приведено в табл.4.

Протяженность горных выработок по расчетным вариантам приведена в табл.5.

Таблица 3.

Формирование множества количественных значений типоразмеров горных выработок

№ п/п	Множество членов параметрического ряда горных выработок по объемно-планировочным и конструктивным признакам	Зазоры, необходимые по правилам безопасности (на высоте 1800 мм от почвы или тротуара выработки), мм	Габариты транспорта: ширина выработки на высоте рудования, мм	Ширина выработки от почвы или тротуара, мм	Множество количественных значений типоразмеров горных выработок (из типового проекта 40Г-II-58)	S_A, M^2	S_{HP}, M^2	
1	2	3	4	5	6	7		
I.	Ограничение по вентиляции					18,3	20,8	
2.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	I7,7		
3.	I-I, II-I, III-2, 4, IV-2	700+200+700+300+I00	I350+I350	4700	18,3	20,8	45	
4.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	I7,7		
5.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	I7,7		
6.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	I7,7		
7.	I-I, II-I, III-2, IV-I	700+200+700+300+I00	I350	3350	II,2	I2,9		
8.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	I7,7		
9.	I-2, II-I, III-2, IV-I	700+200+700+300+I00	I350	3350	II,2	I2,9		
10.	I-2, II-6, IV-2	Без транспорта			II,2	I2,9		
11.	I-2, II-6, IV-2	Без транспорта			7,9	9,2		
12.	I-2, II-6, IV-2	Без транспорта			7,9	9,2		
13.	I-2, II-I, III-2, IV-I	700+200+700+300+I00	I350	3350	II,2	I2,9		
14.	I-2, II-I, III-2, IV-I	700+200+700+300+I00	I350	3350	II,2	I2,9		

Продолжение таблицы 3

I :	2 :	3 :	4 :	5 :	6 :	7 :
15.	I-2, II-I, III-2, IV-1	700+200+700+300+100	I350	3350	II,2	12,9
16.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350	2950	II,2	12,9
17.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	17,7
18.	Ограничение по вентиляции				I8,3	20,8
19.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350	2950	II,2	12,9
20.	I-I, II-2, III-5, IV-2	700+200+700+300+300	I350	3550	I6,5	17,7
21.	I-I, II-I, III-2, IV-2	700+200+700	I350+I350	4300	I5,5	17,7
22.	I-2, II-I, III-2, IV-1	700+200+700+300+100	I350	3350	II,2	12,9
23.	I-2, II-6, IV-2	Без транспорта			II,2	12,9
24.	I-2, II-6, IV-2	Без транспорта			7,9	9,2
25.	Ограничение по вентиляции				I5,5	17,7
26.	Ограничение по вентиляции				I5,5	17,7
27.	Ограничение по вентиляции				I3,8	15,7
28.	Ограничение по вентиляции				I3,8	15,7
29.	Ограничение по вентиляции				I5,5	17,7
30.	I-I, II-5, III-9, IV-2	400+400+700	I650+I040	4I90	I5,5	17,7
31.	Ограничение по вентиляции				I5,5	17,7
32.	Ограничение по вентиляции				I3,8	15,7
33.	I-2, II-5, III-9, IV-2	400+400+700	I650+I040	4I90	I5,5	17,7
34.	Ограничение по вентиляции				I3,8	15,7
35.	I-2, II-5, III-I, IV-2	400+400+700	I450+I040	3990	I3,8	15,7
36.	I-2, II-5, III-9, IV-2	400+400+700	I450+I040	3990	I3,8	15,7

Продолжение таблицы 3

I :	2	:	3	:	4	:	5	:	6	:	7
37.	I-2, II-5, III-9, IV-2	:	400+400+700	:	I450+I040	:	3990	:	I3,8	:	I5,7
38.	I-2, II-I, III-2, IV-I	:	700+200+700+300+100	:	I350	:	3350	:	II,2	:	I2,9
39.	I-I, II-5, III-7, IV-2	:	700+400+700	:	I450+I240	:	4490	:	I8,3	:	20,8
40.	I-I, II-5, III-9, IV-2	:	400+400+700	:	I450+I240	:	4190	:	I5,5	:	I7,7
41.	I-2, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
42.	I-I, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	II,2	:	I2,9
43.	I-2, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
44.	I-I, II-5, III-9, IV-2	:	400+400+700	:	I450+I240	:	4190	:	I5,5	:	I7,7
45.	I-I, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
46.	I-2, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
47.		:	Ограничение по вентиляциям	:		:		:	I8,3	:	20,8
48.	I-2, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
49.	I-I, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
50.	I-2, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2
51.	I-2, II-6, IV-2	:	Без транспорта	:		:		:	7,9	:	9,2

Таблица 4.

Распределение участков горных выработок по типоразмерам расчетных вариантов

Варианты :	Типоразмерн : $S_A (S_{пр}),$: m^2	% п/п участков горных выработок
I вариант	7,9 (9,2)	II, 12, 24, 4I, 43, 45, 46, 48-5I
	II, 2 (12,9)	7, 9, 10, 13-16, 19, 22, 22, 23, 38, 42
	13,8 (15,7)	27, 32, 34-37
	15,5 (17,7)	2, 4-6, 8, 17, 20, 2I, 25, 26, 28-3I, 33, 40, 44
II вариант	18,3 (20,8)	1, 3, 18, 39, 46
	7,9 (9,2)	45, 48-5I
	II, 2 (12,9)	10-16, 19, 22-24, 38, 4I-43, 46
	13,8 (15,7)	9, 27, 28, 32, 34-37
III вариант	15,5 (17,7)	2, 6-8, 17, 2I, 25, 26, 29-3I, 33, 40, 44
	18,3 (20,8)	1, 3-5, 18, 20, 39, 47
	II, 2 (12,9)	10-16, 19, 22-24, 38, 4I-43, 45, 46, 48-5I
	13,8 (15,7)	9, 27, 28, 32, 34-37
IV вариант	15,5 (17,7)	2, 6-8, 17, 2I, 25, 26, 29-3I, 33, 40
	18,3 (20,8)	1, 3-5, 18, 20, 39, 47
	13,8 (15,7)	9-16, 19, 22-24, 27, 28, 32, 34-38, 4I-43, 45, 46, 48-5I
	15,5 (17,7)	2, 6-8, 17, 2I, 25, 26, 29-3I, 33, 40, 44
V вариант	18,3 (20,8)	1, 3-5, 18, 20, 39, 47
	13,8 (15,7)	9-16, 19, 22-24, 27-28, 32, 34-38, 4I-43, 45, 46, 48-5I
	18,3 (20,8)	1-8, 17, 18, 20, 2I, 25, 26, 29-3I, 33, 40, 4I, 44, 47

Таблица 5.

Протяженность горных выработок по расчетным вариантам

Сечения арки Са м ²	Сечение выработ- ки в проходке, Спр, м ²	Протяженность горизонтальных выработок, м					Протяженность наклонных выработок
		I вари- ант	II ва- риант	III ва- риант	IV ва- риант	V ва- риант	
7,9	9,2	<u>530</u> 900	<u>530</u> 360	-	-	-	
11,2	12,9	<u>5272</u> 474	<u>5272</u> 944	<u>5802</u> 1304	-	-	
13,8	15,7	- <u>8166</u>	- <u>8201</u>	- <u>8201</u>	<u>5802</u> 9505	<u>5802</u> 9505	
15,5	17,7	<u>13563</u> 6172	<u>15852</u> 3139	<u>12784</u> 6207	<u>12784</u> 6207	-	
18,3	20,8	<u>3217</u>	<u>3796</u>	<u>3796</u>	<u>3796</u>	<u>16570</u> 6207	

3. Определение оптимального варианта типоразмеров горных выработок

Выбор оптимального варианта типоразмеров горизонтальных и наклонных горных выработок осуществлено по критерию суммарных приведенных затрат при проектировании, заводском изготовлении и транспортировке конструкций, строительстве и эксплуатации шахты (формула (I) приложения 2).

Расчет заводской отпускной цены I комплекта крепи АП-3 по вариантам в зависимости от серийности, приведенный по уравнениям множественной регрессии для Горловского РРЗ (табл. I приложения 2) с учетом 10% надбавки на плановые накопления, приведен в табл. 6.

Затраты на стадии транспортировки в расчете на I т элементов крепи при различных вариантах определялась в соответствии с п.12. приложения 2. Результаты расчетов сведены в табл. 7.

Таблица 6.

Расчетная отпускная цена крепи АП-3 по вариантам

Варианты	: Типоразмеры	: Серияность	: Расчетная заводская себестоимость, C_3	: Расчетная отпускная цена, C_4^P
:	: S_A	: S_K	: руб./компл.	: руб./компл.
:	: M^2	: компл./мес	:	:
I вариант	7,9	II44	30,8	33,9
	II,2	4597	44,9	49,4
	13,8	6533	57,6	63,4
	15,5	I6084	65,9	72,5
	18,3	2874	79,3	87,2
II вариант	7,9	872	30,9	34,0
	II,2	4813	44,8	49,3
	13,8	6561	57,6	63,4
	15,5	I5193	66,3	72,9
	18,3	3793	78,9	86,8
III вариант	II,2	5685	44,5	49,0
	13,8	6561	57,6	63,4
	15,5	I5193	66,3	72,9
	18,3	3793	78,9	86,8
IV вариант	13,8	I2246	55,3	60,8
	15,5	I5193	66,3	72,9
	18,3	3793	78,9	86,8
У вариант	13,8	I2246	55,3	60,8
	18,3	I8986	72,8	80,1

Таблица 7.

Транспортные расходы по вариантам

Варианты	Тшпора- змеры S_2 M^2	Стоим- мость погру- зочно- разгру- зочных работ, C_1 , руб/т	Стоим- мость тары, упа- ковки и рек- визит, C_2 , руб/т	Стоим- мость пере- возки крепи, C_3 , руб/т	Нацен- ки сна- бженче- ско-соп- товых органи- заций, C_4 , руб/т	Загото- во-скла- дские расходы, C_5 , руб/т	Итого тран- спор- тные расхо- ды, C_{7P} , руб/т
I ва- риант	7,9	2,27	0,67	1,00	8,98	0,26	13,18
	11,2	2,27	0,67	1,00	9,20	0,26	13,40
	13,8	2,27	0,67	1,00	9,26	0,26	13,46
	15,5	2,27	0,67	1,00	8,30	0,24	12,48
	18,3	2,27	0,67	1,00	9,30	0,26	13,50
II ва- риант	7,9	2,27	0,67	1,00	8,99	0,26	13,19
	11,2	2,27	0,67	1,00	9,22	0,26	13,42
	13,8	2,27	0,67	1,00	9,26	0,26	13,46
	15,5	2,27	0,67	1,00	8,34	0,24	12,52
	18,3	2,27	0,67	1,00	9,28	0,26	13,48
III ва- риант	11,2	2,27	0,67	1,00	9,21	0,26	13,41
	13,8	2,27	0,67	1,00	9,26	0,26	13,46
	15,5	2,27	0,67	1,00	8,34	0,24	12,52
	18,3	2,27	0,67	1,00	9,28	0,26	13,48
IV ва- риант	13,8	2,27	0,67	1,00	8,51	0,24	12,71
	15,5	2,27	0,67	1,00	8,34	0,24	12,52
	18,3	2,27	0,67	1,00	9,28	0,26	13,48
У ва- риант	13,8	2,27	0,67	1,00	8,51	0,24	12,71
	18,3	2,27	0,67	1,00	8,01	0,24	11,25

Годовые эксплуатационные затраты на проведение, поддержание и амортизацию горных выработок по вариантам рассчитаны в соответствии с п.п. 10, 13, 14 приложения 2.

В эксплуатационные расходы шахты включены следующие виды затрат: стоимость по подготовке 3 и 4 бремсберговых панелей и выработок по воспроизводству линии очистных забоев 1 и 2 бремсберговых панелей; амортизационные отчисления на реновацию и капитальный ремонт выработок, пройденных на момент сдачи шахты в эксплуатацию; стоимость поддержания подготовительных горных выработок.

Стоимость проектно-исследовательских работ (стадия рабочая документация) по вариантам определялась по формуле 4 приложения 2. Значение C принято с учетом коэффициента 0,3 (учитывающего использование при проектировании действующего типового проекта 401-11-58) и коэффициента 1,5 (учитывающего изменения и дополнения "Сборника цен на проектные и исследовательские работы для строительства").

Капитальные вложения каждого года приведены к 1.01.87 г. - началу выполнения рабочей документации горизонтальных и наклонных горных выработок с крепью АП-3. Распределение капитальных вложений по годам строительства горизонтальных и наклонных горных выработок принято равномерным.

Количество типоразмеров, необходимое в соответствии с правилами безопасности и габаритами оборудования, составило 20.

Средние темпы возведения выработок за счет капитальных вложений по вариантам соответственно составили: 110; 115; 122; 128; 135 м/мес. Нормативная скорость - 105 м/мес.

Средние темпы возведения подготовительных выработок в период эксплуатации шахты по вариантам соответственно составили: 112 ;

II8; I25; I28; I34 м/мес. Нормативная скорость - IIO м/мес.

Косвенный годовой экономический эффект от уменьшения условно-постоянных расходов при возведении подготовительных горных выработок в период эксплуатации шахты рассчитан по формуле (2) приложения 2. Значение $\delta_{пз}$ принято равным 5,2%.

Косвенный годовой экономический эффект от уменьшения условно-постоянных расходов горных выработок, возводимых за счет капитальных вложений рассчитан по формуле (3) приложения 2. Значение $\delta'_{пз}$ принято равным 9,8%.

Результаты расчета составляющих приведенных затрат по вариантам сведены в табл.8.

Минимальные приведенные затраты с учетом \mathcal{E}_n и \mathcal{E}_k - 8280,8 тыс. руб./год составили по III варианту, который принят в качестве оптимального для горизонтальных и наклонных горных выработок с крепью АП-3.

Таблица 8

Результаты расчета составляющих приведенных затрат по расчетным вариантам

Наименование показателей	: Единица : : измерения :	I	II	III	IV	V
		: вариант :	: вариант :	: вариант :	: вариант :	: вариант :
I	: 2 :	3	4	5	6	7
Проектирование						
Затраты на разработку рабочей документации, приведенные к I.01.87 г.	тыс. руб	27,5	27,7	27,8	28,4	30,6
Заводское изготовление и транспортировка конструкций, строительного-монтажные работы						
Расчетная отпускная стоимость крепи	тыс. руб	2089,8	2117,4	2128,4	2176,6	2279,1
Транспортные расходы	"-	152,0	153,3	154,1	159,6	173,0
Объем выработок в проходке	тыс. м ³	627,1	632,2	635,5	654,6	713,5
Стоимость прохождения выработок	тыс. руб	6577,1	6642,8	6683,3	6740,2	7486,4
Стоимость временного крепления	"-	393,5	389,1	389,1	400,0	307,4
Стоимость постоянного крепления (без стоимости арок)	"-	930,5	935,7	940,0	971,2	1012,7
Стоимость установки затяжки	"-	1950,1	1957,6	1964,0	2063,9	2265,0
Стоимость балластировки	"-	1697,9	1698,6	1699,7	1708,4	1868,0
Итого стоимость строительного-монтажных работ, приведенная к I.01.87 г.	"-	28295,2	28507,2	28555,5	29176,0	31583,7

Продолжение таблицы 8

I	:	2	:	3	:	4	:	5	:	6	:	7
Эксплуатация												
Стоимость возведения подготовительных выработок		тыс. руб. год		2160,5		2168,5		2174,4		2193,2		3615,8
Амортизационные отчисления на реновацию и капитальный ремонт выработок		"-		3264,3		3283,5		3288,8		3404,8		3652,1
Стоимость поддержания подготовительных выработок		"-		110,8		111,8		111,8		112,1		124,9
Итого эксплуатационные затраты		"-		5535,6		5563,8		5574,0		5710,4		7392,8
Приведенные затраты		"-		8367,9		8417,3		8432,3		8630,8		10554,2
Косвенный годовой экономический эффект от уменьшения условно-постоянных расходов при возведении подготовительных горных выработок в период эксплуатации шахты (3 _п)		"-		18,7		65,5		112,3		131,0		177,8
Косвенный годовой экономический эффект от уменьшения условно-постоянных накладных расходов горных выработок, возводимых за счет капитальных вложений (3 _к)		"-		13,9		25,1		39,2		51,5		68,1
Итого приведенные затраты с учетом 3 _п и 3 _к		"-		8335,3		8326,7		8280,8		8448,3		10308,3
Коэффициент внутриобъектной унификации объемно-планировочных решений		%		79		79		84		89		95

ЛИТЕРАТУРА

1. Правила безопасности в угольных и сланцевых шахтах. М., Недра, 1976.

2. Методика определения экономической эффективности использования в угольной промышленности новой техники, изобретений и рационализаторских предложений. М., ЦНИЭИуголь, 1979.

3. Сборник цен на проектные и изыскательские работы для строительства. Общая часть. М., Госстрой СССР, 1969.

4. Сборник цен на проектные и изыскательские работы для строительства. Часть III. Цены на разработку рабочих чертежей. Раздел 6. Угольная промышленность. М., Госстрой СССР, 1967.

5. СНиП IV-5-82. Приложение. Сборники единых районных единичных расценок на строительные конструкции и работы. Сборник 35. Горнопроходческие работы. М., Стройиздат, 1983.

6. СНиП IV-4-82. Приложение. Сборник средних районных сметных цен на материалы, изделия и конструкции. Часть I. Строительные материалы. М., Машиностроение, 1982.

7. СНиП IV-4-82. Приложение. Сборник сметных цен на перевозки грузов для строительства. Часть I. Железнодорожные и автомобильные перевозки. М., Стройиздат, 1982.

8. Указания о порядке определения исходных данных об условиях и расстояниях перевозки привозных строительных материалов. М., Госстрой СССР, 1981.

9. Справочник по сметному делу в строительстве в 2-х томах. Издание 4-ое и доп. М., Стройиздат, 1977, (Госстрой СССР, Научно-исследовательский институт экономики строительства. Авт.: В.И.Малюгин, С.А.Вурмов, С.Н.Решнин и др.)

10. Нормы амортизационных отчислений по основным фондам народного хозяйства СССР и положение о порядке планирования, начисления

и использования амортизационных отчислений в народном хозяйстве.
М., Экономика, 1974.

II. Инструкция по составлению технико-экономической части проектов строительства и реконструкции угольных и сланцевых предприятий. М., Центрогипрошахт, 1979.

II. Укрупненные стоимостные показатели для новых шахт Донбасса. М., Центрогипрошахт, 1984.

II. ОСТ Г2.44.028-82. Определение уровня унификации и стандартизации изделий угольного машиностроения.

Отпечатано роталпринтной мастерской ин-та Центрогипрошахт
ул. П. Романова, 18. Подписано в печать 09.10.85.

Заказ 172. Тираж 120. Цена 50 к