
ТИПОВОЙ ПРОЕКТ

ТЛ 401-И-56

ГЛАВНЫЕ ВОДООТЛИВНЫЕ УСТАНОВКИ
(НАСОС ЦНС 300×180...600)

АЛЬБОМ I

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Типовой проект
ТП401-11-56

Главные водоотливные установки
/насос ЦНС 300x180...600/

АЛЬБОМ I
ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Главный инженер

МАКСИМОВИЧ В.А.

Главный инженер
проекта

ТЮТУНИК Я.И.

Харьков
1976

ОГЛАВЛЕНИЕ

6296/1

Раздел	Наименование	Страница
	В в е д е н и е	I
	<u>I. Технологическая часть</u>	3
I.1.	Назначение и область применения проекта	3
I.2.	Основные технические решения	3
I.2.1.	Гидравлическая схема	3
I.2.2.	Оборудование водоотливных установок	4
I.3.	Расчет водоотливной установки	6
	<u>2. Горная часть</u>	
2.1.	Горно-геологические условия разработки проекта	7
2.2.	Формы и сечения камер и ходков	7
2.2.1.	Выбор формы сечения	7
2.2.2.	Выбор типоразмеров камер и унификация сечений	8
2.3.	Расчет крепи камер	12
	<u>3. Электротехническая часть</u>	
3.1.	Автоматизация и электросиловое оборудование	24
3.2.	Электроосвещение	29
4.	Краткие рекомендации по организации строительства	30
5.	Организация труда и техника безопасности	34
6.	Экономическая часть	36
	Основные показатели проекта	
	Список проектировщиков, принимавших участие в разработке проекта	38

ВВЕДЕНИЕ

Рабочие чертежи "Главные водоотливные установки" /насос ЦНС 300х180 ...600/ разработаны институтом Джипрошафт по плану типового проектирования на 1976 год, взамен действующего типового проекта №40I-II-27, по программе работ ульяновской В/о Совзнахтопроект, для двух типов:

- водоотливная установка на 3 агрегата,
- водоотливная установка на 5 агрегатов.

Корректировка типового проекта 40I-II-27 выполнена с учетом решений технического проекта "Главные одноступенчатые водоотливные установки для глубоких шахт", утвержденного Минуглепромом СССР /протокол от 16 июля 1975 года/ и согласованного с Госстроем СССР /письмо от 3 июля 1975 года, № 20/3-III/.

В проекте принято следующее наименование листов/марок/ частей проекта:

- Горная - ГС
- Технологическая - ТХ
- Автоматизация и электросиловое оборудование - ЭА
- Нестандартизированное оборудование, узлы и детали - ТХД
- Электросвещение - ЭО.

В проекте принята следующая нумерация листов проекта: к наименованию частей проекта добавляется номер альбома, в который включается чертёж /лист/ и порядковый номер листа в альбоме. Например, в альбоме II, чертёж горной части имеет номер ГСII-I, чертёж технологической части ТХII-I.

Для того, чтобы проектная организация могла заказать отдельные альбомы настоящего проекта применительно к количеству агрегатов в установке /3 или 5/ принято следующее наименование альбомов в составе проекта:

- Альбом I - Пояснительная записка
- Альбом II - Водоотливная установка на 3 агрегата.
Технологическая и горная части.
- Альбом III - Водоотливная установка на 5 агрегатов.
Технологическая и горная части.

- Альбом IV - Водотрубные ходки.
Технологическая и горная части.
- Альбом V - Водоотливная установка на 3 агрегата.
Автоматизация и электросиловое оборудование.
- Альбом VI - Водоотливная установка на 5 агрегатов.
Автоматизация и электросиловое оборудование.
- Альбом VII - Водоотливная установка на 3 агрегата.
Технологические и электротехнические чертежи. Заказные спецификации.
- Альбом VIII - Водоотливная установка на 5 агрегатов.
Технологические и электротехнические чертежи. Заказные спецификации.
- Альбом IX - Нестандартизированное оборудование.
Узлы и детали. /Часть I и Часть 2/.
- Альбом X - Водоотливная установка на 3 агрегата. Сметы
- Альбом XI - Водоотливная установка на 5 агрегатов. Сметы

Проект разработан и оформлен на основании требований "Инструкции по типовому проектированию для промышленного строительства" СН 227-70, "Указаний по оформлению типовых проектов для строительства" /ЦИТП У-5-70/, а так же "Дополнений и изменений к указаниям по оформлению типовых проектов".

I. ТЕХНОЛОГИЧЕСКАЯ ЧАСТЬI.1. Назначение и область применения проекта

Проект предназначен для применения при проектировании и строительстве главных водоотливных установок угольных шахт.

Возможная область применения проекта определяется следующими основными показателями:

- Глубина заложения камер водоотливной установки - до 600 м.
- Величина нормального суточного притока, откачиваемого за 16 часов/согласно § 531 "Правил безопасности" издания 1978г./;
- Производительность установки при трех насосных агрегатах в камере - 220+360 м³/час, и при пяти агрегатах - 440+720 м³/ч.

I.2. Основные технические решенияI.2.1. Гидравлическая схема

Гидравлическая схема водоотливной установки предусматривает:

- наличие двух водоотливных трубопроводов, один из которых в режиме откачки нормального притока является резервным;
- подключение каждого насосного агрегата к водоотливным трубопроводам по схеме, обеспечивающей возможность работы насосов на любой из трубопроводов;
- параллельную работу двух насосов на одном трубопроводе в режиме откачки нормального суточного притока для камер с 5-ю насосными агрегатами;
- защиту от гидравлических ударов с помощью обратных клапанов;

- предохранительную заливку с помощью заливочного насоса;
- сброс воды из водоотливных трубопроводов при необходимости их ремонта через эластичный трубопровод в водозаборный колодец.

I.2.2. Оборудование водоотливных установокНасосные агрегаты

В проекте приняты серийно изготавливаемые Ясногорским машиностроительным заводом горизонтальные секционные насосы с подачей 300 м³/ч на 1475 об/мин., следующих восьми типоразмеров: ЦНС 300x180; ЦНС 300x240; ЦНС 300x300; ЦНС 300x360; ЦНС 300x420; ЦНС 300x480; ЦНС 300x540 и ЦНС 300x600.

Насосы предназначены для откачки нейтральной воды с содержанием механических примесей не более 0,2% по весу при размере твердых частиц не более 0,2 мм.

В качестве заливочного принят насос ЗПН, поставляемый Конотопским заводом "Красный металлист" с подачей 50 м³/час и напором 15 м.вод.ст., с электродвигателем во взрывобезопасном исполнении мощностью 5,2 кВт, 1500 об/мин., 660В.

В качестве электропривода насосов ЦНС 300x180...600 приняты асинхронные взрывобезопасные электродвигатели с короткозамкнутым ротором с воздушным охлаждением типа "Украина" или ВАО, исполнения РВ.

Трубопроводная арматура

Задвижки для подключения насосов к водоотливным трубопроводам приняты типа ЗУ1020Б на Ру100, Ду200 мм /письмо ВНПО "Углемеханизация" от 11.02.76г. № ИБ-032/374/.

Управление задвижками ЗУ/0205 осуществляется электрогидравлическим приводом ПЭГЭ, в комплект которого входит маслостанция, блоки распределения и управления. Обратные клапаны приняты типа КОМ 100/200 на Ру100, Ду200 мм /письмо ВНПО "Углемеханизация" от 11.02.76г. № ИБ-032/374/.

Фасонные части

В целях организации промышленного изготовления, в проекте разработаны рабочие чертежи фасонных частей /переходов, фланцов, тройников и др./, из стали, литье на Ру от 16 до 64 кгс/см² с приварными фланцами и фланцами под быстроразъемные соединения.

Трубопроводы

Для всасывающих и нагнетательных трубопроводов приняты стальные бесшовные горячекатаные трубы по ГОСТ 8732-70. Сталь 20.

Контрольно-измерительная аппаратура

Для измерения напора насоса применяется гидравлический манометр общего назначения Томского монOMETрического завода типа ОБМ, поставляемых в комплекте с насосным агрегатом.

Измерение производительности установки предусматривается поплавковым показывающим дифманометром типа ДП-780Р Казанского завода "Теплоконтроль".

Установка диф манометров предусматривается на одном из нагнетательных ствов.

Установка измерительных приборов выполняется согласно инструкции по монтажу и эксплуатации заводов-изготовителей.

Подъемно-транспортное оборудование

Для осуществления монтажных и ремонтных работ в проекте принят кран ручной подвесной по ГОСТ 7413-69 грузоподъемностью 5 т/с, пролетом 3,6м в камерах с насосными агрегатами ЦНС 300-180 ... 480 и кран ручной мостовой по ГОСТ 7075-72 грузоподъемностью 8 т/с с пролетом 4,5м в камерах с насосными агрегатами ЦНС 300-540 и ЦНС 300-600. Для доставки оборудования по водотрубному ходу предусмотрена однопарабальная ручная лебедка типа Т-102Б грузоподъемностью 5 т/с.

Расположение трубопроводов и задвижек.

С целью обеспечения безопасных условий для обслуживающего персонала, удобства наблюдения за установкой и трубопроводной арматурой и обеспечения механизации монтажно-демонтажных работ в проекте принято напольное расположение нагнетательного коллектора, при котором узел переключений /задвижки, обратные клапаны, маслостанция с блоками управления и распределения/ вынесены в одно место камеры.

1.3. Расчет водоотливной установки

Расчет режимов работы насосов главного водоотлива при их одиночной и параллельной работе выполняется по "Методике расчета режимов параллельной работы насосов водоотлива шахт, имеющих большие притоки" РТМ-07.02.004-75, разработанной ИГМТК им.М.М.Федорова.

2. Горная часть

2.1. Горногеологические условия разработки проекта.

Настоящий проект "Главные водоотливные установки"/насосы ЦНС-300x180...600/" выполнен для следующих горногеологических условий:

- глубина заложения камеры водоотливной установки до 600м;
- суточный приток 220-720 м³/час,
- шахтные воды - нормальные.

Крепль камер водоотливных установок и водотрубных ходков для крепости пород по шкале проф.Протодяконова 4+6 и 7-9 принята бетонной и рассчитана на нагрузку 5,0 т/м². Для крепости $f = 3$ крепль камер водоотливных установок принята металлобетонной и рассчитана на нагрузку 20 т/м².

Расположение камер водоотливных установок и водотрубных ходков запроектировано в увязке с типовыми технологическими схемами околоствольных дворов для шахт производительностью 3,0 млн.т в год, в том числе:

- 1 схема - при привязке камеры водоотливной установки к ветви клетового ствола;
- 2 схема - при привязке камеры водоотливной установки к обходной выработке.

При 1 схеме водотрубный ходок имеет минимальную длину привязки от оси ствола до оси насосной камеры 34,5м. При 2-ой схеме водотрубный ходок имеет максимальную длину привязки от оси ствола до оси камеры 63,0м.

2.2. Формы и сечения камер и ходков.

2.2.1. Выбор формы сечения

Камеры главного водоотлива и ходки разработаны для неглубоких шахт.

Для камер главных водоотливных установок как на 2, так и на 5 агрегатов при крепости пород $f = 4+6$; $f = 7+9$, рекомендуется сечение с коробовым сводом и прямыми стенами. Крепль - бетон.

Для камер главных водоотливных установок на 3 и 5 агрегатов при крепости пород $f = 3$, рекомендуется сечение с полуциркульным сводом и прямыми стенами. Крепль - железобетонная.

Для водотрубных ходков и ходков, примыкающих к насосным камерам, форма сечения и конструкция крепи приняты по типовому проекту № 4-01-97 "Унифицированные сечения горных выработок с бетонной крепью при откатке в вагонетках емкостью 1,0 - 4,0м³, выполненному Центрогипрошахтом в 1965 году.

2.2.2. Выбор типоразмеров камер и унификация сечений.

Выбор типоразмеров насосных камер главных водоотливных установок определен габаритами технологического оборудования.

Проектом разработаны насосные камеры для насосов типа ЦНС300x180, 240, 300, 360, 420, 480, 540 и 600 на три и пять агрегатов.

Для камер с коробовым сводом и бетонной крепью приняты два типоразмера сечений как для трех, так и пяти агрегатов. Для камер с насосами ЦНС 300x180+480, обслуживаемых подвесными кранами грузоподъемностью 3,2т и 5,0т, принято сечение в свету 17,4м², а для камер с насосами ЦНС 300x540, 600 при обслуживании краном 8,0т принято сечение в свету 26,6м².

Для камер с полуциркульным сводом и металлобетонной крепью приняты также два типоразмера сечений для трех и пяти агрегатов.

Для камер с насосами ЦНС300x180+480 при обслуживании их кранами грузоподъемностью 3,2т и 5,0м принято сечение 18,9м², а для камер с насосами ЦНС300x540,600 при обслуживании краном 8,0т принято сечение в свету 28,6м².

Разработанные насосные камеры имеют две формы сечений и разную длину.

Типоразмеры камер приведены в таблице 2.1.

Унификация сечений

Для всех типоразмеров насосных камер, выполненных в металлобетонной крепи, несущие каркасы приняты из двутавров И 16 по ГОСТу 8239-72.

Сечения водотрубных ходков и ходков, примыкающих к насосной камере, приняты согласно типовому проекту "Унифицированные сечения горных выработок с бетонной крепью при откатке в вагонетках емкостью 1,0-4,0м³", разработанному Центрогидрошахтом в 1965 году.

Таблица 2.1.

№ пп	Тип насоса	Камеры главного водоотлива на 3 агрегата			Камеры главного водоотлива на 5 агрегатов			Грузоподъемность				
		Вид крепи сечения	Коэф. Крепости в породе	Сечение в свету, м ²	Дли-на на кре-пях, м	Вид крепи на камере, м ²	Коэф. Крепости в породе		Сечение в свету, м ²	Длина камеры, м		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
1	ИНС300х180	бетон	коробочный ствол	4+6 7+9	17,4	30,3	Бетон	Коробочный ствол	4+6 7+9	17,4	44,2	3,2; 5т
2	ИНС300х240	"	"	4+6 7+9	17,4	30,3	"	"	"	17,4	44,2	"
3	ИНС300х300	"	"	"	17,4	30,3	"	"	"	17,4	44,2	"
4	ИНС300х360	"	"	"	17,4	30,3	"	"	"	17,4	46,2	"
5	ИНС300х420	"	"	"	17,4	30,3	"	"	"	17,4	46,2	"
6	ИНС300х480	"	"	"	17,4	30,3	"	"	"	17,4	47,2	"
7	ИНС300х540	"	"	"	26,6	31,5	"	"	"	26,6	49,2	8т
8	ИНС300х600	бетон	коробочный ствол	4+6 7+9	26,6	31,5	Бетон	коробочный ствол	4+6 7+9	26,6	49,2	8т

1745 - 55 - II -

I	2	3	4	5	6	7	8	9	10	II	12	13
1	ЦПС300x180	Метал- лоб- тон	полушар- кульный свод	3	18,9	30,3	метал- лоб- тон	полу- шар- куль- ный свод	3	18,9	44,2	3,2; 5
2	ЦПС300x240	"	"	3	18,9	30,3	"	"	3	18,9	44,2	"
3	ЦПС300x300	"	"	3	18,9	30,3	"	"	3	18,9	44,2	"
4	ЦПС300x360	"	"	3	18,9	30,3	"	"	3	18,9	46,2	"
5	ЦПС300x420	"	"	3	18,9	30,3	"	"	3	18,9	46,2	"
6	ЦПС300x480	"	"	3	18,9	30,3	"	"	3	18,9	47,2	"
7	ЦПС300x540	"	"	3	28,6	31,5	"	"	3	28,6	49,2	8г
8	ЦПС300x600	"	полушар- кульный свод	3	28,6	31,5	"	полу- шар- куль- ный свод	3	28,6	49,2	8г

2.3. Расчет крепи камер

I. Конструкция и размеры бетонной крепи камер главных водостивных установок, принятые в настоящем проекте, аналогичны конструкции и размерам бетонной крепи по проекту № 40I-II-27.

Эта крепь апробирована на практике и нашла широкое применение в угольной промышленности. С целью уточнения области применения бетонной крепи в конкретных горно-геологических условиях, в настоящем проекте проведены поверочные расчеты и определена предельная несущая способность бетонной крепи.

2. При привязке проекта к конкретным условиям строительства нагрузка на крепь при глубине заложения камер до 300-400 м в устойчивых и средней устойчивости нетрещиноватых породах с коэффициентами крепости от $f = 3$ до $f = 9$ может определяться по методу проф. М.М.Протодяконова с коэффициентом перегрузки $K=2$ или по данным СН 238-73 "Указания по проектированию гидротехнических тоннелей".

3. Для условий сильно трещиноватых, обводненных, размокших, слабых неустойчивых пород, а также в зоне нарушений или частичного влияния горных работ, - нагрузку на крепь следует определять по существующим нормативным документам или по результатам натурных замеров на аналогичной крепи.

4. Для условий, в которых складываются значительные нагрузки, интенсивность которых выше несущей способности бетонной крепи, необходимо применять вариант металлобетонной крепи, который приведен в настоящем проекте.

Расчет бетонной и металлобетонной крепи

Основные расчетные положения

I. Расчет конструкций бетонной и металлобетонной крепи выполнен по предельным состояниям с учетом изменчивости нагрузки и прочностных свойств материалов.

2. Критерием выбора размеров несущих элементов крепи является предельная несущая способность, которая сравнивается с нагрузкой - Q .

Вероятность превышения несущей способностью нагрузки принята не менее 0,8.

3. Несущая способность бетонной крепи определена в зависимости от класса капитальности и степени долговечности, а также от условий агрессивности окружающей среды, по двум предельным состояниям:

- а. по прочности при упругой работе бетона,
- б. по образованию и раскрытию трещин в бетоне.

4. Для главных водоотливных установок I класса со сроком службы более 10 лет, расположенных в агрессивной среде, оказывающей существенное влияние на долговечность бетона, раскрытие трещин не допускается и несущая способность крепи определяется по прочности при упругой работе бетона.

5. При привязке проекта к местным условиям агрессивности среды следует определять по данным СНиП II-28-73 "Защита строительных конструкций от коррозии".

При этом агрессивные воздействия на бетон должны определяться со стороны газовой среды или воды-среды.

6. Степень агрессивности вода-среды должна определяться в зависимости от водородного показателя pH, содержания свободной углекислоты в мг/л, содержания магниезальных солей в мг/л, содержания едких щелочей в г/л, а также содержания сульфатов в мг/л.

7. В зависимости от степени агрессивности среды и условий эксплуатации крепи должен применяться бетон с показателями плотности по табл.5. СНиП II-28-73.

8. Допускаемые величины раскрытия трещин из условия долговечности бетона при агрессивности безнапорной воды - среды по гидрокарбонатной щелочности мг.экв/л приведены в

таблице 2.2.

Таблица 2.2.

Класс сооружений	Допускаемые величины раскрытия трещин в мм из условия:			
	долговечности бетона при гидрокарбонатной щелочности воды мг.экв/л			
	0,25	I	2	2,5 и более
I	0,1	0,18	0,35	0,5
II	0,14	0,23	0,45	0,5
III	0,17	0,29	0,5	0,5
IV	0,2	0,36	0,5	0,5

При этом для сооружений I и II классов должен применяться бетон повышенной плотности В-6 с В/ц не более 0,55, для сооружений III и IV класса может применяться бетон нормальной плотности В-4 с В/ц не более 0,6.

9. Несущая способность бетонной крепи для сечений, рассчитанных по прочности при упругой работе бетона, приведена в таблицах 2.3 и 2.4.

Несущая способность бетонной крепи для сечений, рассчитанных по образованию и раскрытию трещин, приведена в таблицах 2.5 и 2.6.

10. Ожидаемые величины горного давления на бетонную крепь, в зависимости от сечения выработок и условий их размещения, определены по методу проф. М.М. Протождяконова и приведены в таблице 2.7.

Таблица 2.7

Сеченке выработок в свету	Коэффициент крепости пород,	
	4-6	7-9
8,6 м2	2,8 тс/м2	1,5 тс/м2
17,4 м2	4,0 тс/м2	2,1 тс/м2
26,4 м2	4,8 тс/м2	2,5 тс/м2

II. Несущие конструкции бетонной и металлобетонной крепи камер и ходов рассчитаны для условий действия вертикальной сплошной равномерно распределенной нагрузки.

В местах установки подкрановых консолей крепь рассчитана на совместное действие вертикальной и крановой нагрузок.

Несущие конструкции бетонной крепи водозаборного колодца рассчитаны для условий действия горизонтальной двухсторонней сплошной равномерно распределенной нагрузки интенсивностью 5 тс/м2.

Изменчивость нагрузки характеризуется коэффициентом вариации $C_v = 0,87$ с надежностью 0,8.

12. Несущие конструкции крепи из металлобетона выполнены в виде металлического несущего каркаса из двутавров с последующим обетонированием.

При этом учитывается совместная работа металлического несущего каркаса с бетоном.

13. Основные характеристики материала крепи: - бетон марки "150".

Плотность бетона в зависимости от агрессивности среды принята В-6 с В/ц 0,55 или В-4 с В/ц 0,6.

Среднее значение предела кубиковой прочности на сжатие $R_{куб.} = 130 \text{ кг/см}^2$.

Стандартное отклонение $\sigma = 35,0 \text{ кг/см}^2$.

Коэффициент вариации $C_{vr} = 0,27$.

Предел прочности при изгибе $R_{из} = 124 \text{ кг/см}^2$.

Предел призмной прочности $R_{пр} = 101 \text{ кг/см}^2$.

Предел прочности на растяжение $R_p = 11,8 \text{ кг/см}^2$.

Модуль упругости $E_b = 230000 \text{ кг/см}^2$.

- Сталь для металлических несущих каркасов из двутаврового профиля марки ВСт 3 лс 3 по ГОСТ 390-71 с техническими требованиями по ГОСТ 535-58.

Среднее значение предела текучести стали ВСт 3лс3 - $R_a = 2875 \text{ кг/см}^2$.

Коэффициент вариации $C_{vr} = 0,083$.

14. При определении упругих характеристик окружающих пород принят буроваринный способ прохождения горных выработок.

15. Контакт между массивом породы и крепью осуществляется через плотный забутовочный слой из измельченной породы.

Коэффициент упругого отпора / коэффициент постели / для плотного забутовочного слоя принят равным 30 кг/см2.

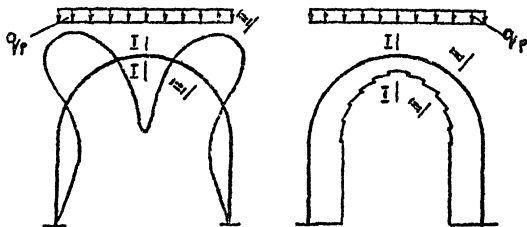
Определение расчетных усилий и несущей способности крепи

I. Усилия в элементах бетонной и металлобетонной крепи определялись путем проведения статического расчета, для чего конструкция крепи схематично принималась в виде арочной системы на упругом основании.

Отпор упругого основания имитируется односторонними связями и определяется коэффициентом упругого отпора / коэффициентом постели /.

Сечения камеры с вертикальными стенами
без обратного свода без подкрановых консолей.

Предельное состояние по упругой работе бетона.



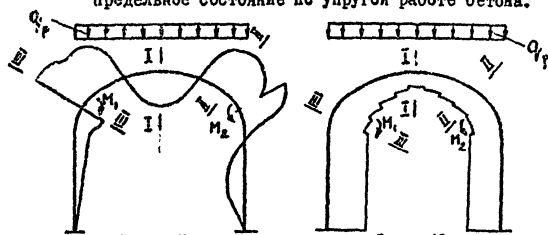
Эпюра М

Эпюра N

Таблица 2.3.

	Тип крепи	$S_{св}$, м ²	Расч. сеч. Толщ. креп.	I-I				II-II		Q_p , т/м ²
				Расчетные усилия						
				М	N	М	N	М	N	
бетон	6,6	170	0,33	1,5	0,4	2,5	1,56			
		200	0,5	1,8	0,5	3,1	2,04			
	8,6	170	0,3	1,8	0,4	3,1	1,8			
		200	0,5	2,0	0,6	3,6	2,29			
174	250	0,8	2,6	0,8	4,2	1,72				
	266	250	0,7	3,3	0,8	4,8	1,57			
мет.бет	189	220	5,2	27,0	4,6	44,4	20,0			
	286	220	5,5	37,6	4,5	51,7	19,0			

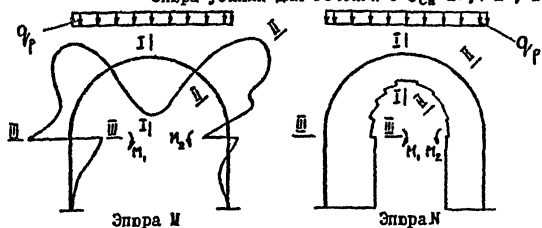
Сечения камеры с вертикальными стенами
без обратного свода с подкрановыми консолями.
Предельное состояние по упругой работе бетона.



Эпюра М

Эпюра N

Эпюры усилий для сечений с $S_{св} = 17,4$ м², 18,9 м²



Эпюра М

Эпюра N

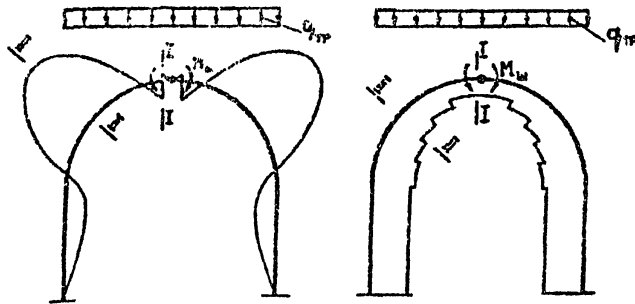
Эпюры усилий для сечений с $S_{св} = 26,6$ м², 28,6 м²

Таблица 2.4.

Тип крепи	$S_{св}$, м ²	Расчет. сечен. Толщина крепей	I-I						II-II		Q_p , т/м ²
			Расчетные усилия								
			М	N	М	N	М	N	М ₁ , тм	М ₂ , тм	
бетон	17,4	250	0,67	2,0	0,66	3,5	0,9	2,9	4,9	0,86	1,56
	26,6	250	0,74	3,2	0,8	4,9	1,4	4,4	6,0	1,2	1,52
мет.бет	18,9	220	5,8	25,4	5,2	37,8	7,5	48,0	4,2	0,74	20,0
	28,6	220	6,1	38,2	8,4	55,9	7,4	68,6	7,4	1,5	19,0

Сечения камеры с вертикальными стенами без обратного свода без подкраевых консолей

Предельное состояние по образованию и раскрытию трещин



Эпюра M

Эпюра N

Одношарнирная расчетная схема

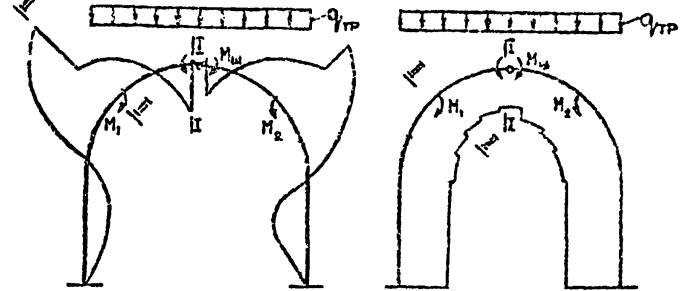
Таблица 2.5.

Тип крепи	S _{св} , м ²	Толщ. крепи, мм	Δα _{тр} , мм	M _{ср} , тм	Расчетные сечения				q _{тр} , т/м ²
					I-I		II-II		
					M, тм	N, т	M, тм	N, т	
бетон	8,6	170	0,39	0,45	0,32	6,6	1,9	10,5	6,1
		200	0,5	0,9	0,66	11,7	3,8	19,1	9,6
бетон	17,4	250	0,5	1,2	0,97	11,4	4,8	18,5	5,1
		250	0,5	1,2	1,0	11,4	4,67	16,5	5,1

Сечения камеры с вертикальными стенами без обратного свода с подкраевыми консолями.

Предельное состояние по образованию и раскрытию трещин.

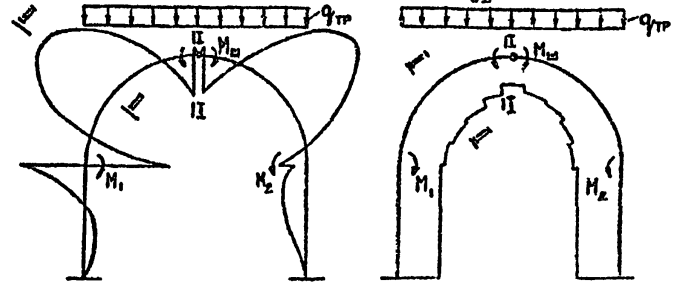
Одношарнирная расчетная схема



Эпюра M

Эпюра N

Эпюры усилий для сечений с S_{св}=17,4 м²



Эпюра M

Эпюра N

Эпюры усилий для сечений с S_{св}=26,6 м²

Таблица 2.6.

Тип крепи	S _{св} , м ²	Толщ. крепи, мм	M _{ср} , тм	M _Г , тм	M ₂ , тм	Δα _{тр} , мм	Расчетные сечения				q _{тр} , т/м ²
							I-I		II-II		
							M, тм	N, т	M, тм	N, т	
бетон	17,4	250	1,2	4,9	0,86	0,5	1,04	13,1	7,28	19,0	5,2
		250	1,2	6,0	1,2	0,5	1,01	12,5	4,3	17,2	5,0

12

2. Статический расчет бетонной и металлобетонной крепи по прочности при упругой работе бетона проведен на единичную нагрузку интенсивностью $q_p = 10 \text{ т/м}^2$.

3. Несущая способность металлобетонной крепи определена с использованием "Руководства по проектированию конструкций крепи горных выработок из железобетона с жесткой арматурой", разработанного Южгипрошахтом.

Несущая способность бетонной крепи по прочности при упругой работе бетона определена по СНиП II-13.1-62 /70/ с учетом системы надежности, приведенной в "Руководстве по проектированию конструкций крепи горных выработок из железобетона с жесткой арматурой".

4. Статические расчеты, определение несущей способности выполнены на ЭВМ "Минск-32" по программам АСПЖК, СТАТР, ПРОКР, АСПК-2, ЭМКАР, разработанным Южгипрошахтом.

5. Результаты статических расчетов приведены в виде эпюр и таблиц со значениями внутренних усилий в системе /изгибающих моментов и нормальных сил/ в тех сечениях, где они достигают максимального значения по абсолютной величине и служат основанием для определения размеров крепи.

6. В таблицах приведены усилия от расчетной нагрузки q_p , которые получены путем увеличения единичных усилий в $\frac{q_p}{10}$ раз.

Результаты статических расчетов и эпюры M и N приведены для использования их в случае необходимости пересчета крепи на другие нагрузки или изменения принятых толщин крепи / жесткостей элементов крепи ЭУ /.

Расчет бетонной крепи по образованию и раскрытию трещин

1. Расчет бетонной крепи в предельном состоянии по образованию и раскрытию трещин выполнен с целью выявления макси-

мальной нагрузки на крепь, которая допустима по условиям эксплуатации камер.

2. В зависимости от условий эксплуатации крепи камер рассмотрены два предельных состояния:

а. Когда образование трещин в крепи недопустимо /гидростатическое давление, коррозия бетона от проникновения воды по трещинам, влияние горных работ, сейсмические воздействия/.

Рассмотрена бесшарнирная расчетная схема крепи. Эпюры усилий приведены на стр. 17, 18

б. Когда необходимо предупредить значительное раскрытие трещин по условиям прочности святой зоны бетона или по условиям устойчивости.

Рассмотрена одношарнирная расчетная схема крепи. Эпюры усилий приведены на стр. 19, 20

3. Переход от первого предельного состояния /а/ ко второму /б/ осуществляется при росте интенсивности нагрузки и образовании одностороннего шарнира сжатия.

4. Предельная нагрузка, в случае больших эксцентриситетов, определяется по образованию трещин, из условия использования предельной растяжимости бетона.

Предельная нормальная сила определяется по формуле

$$N_{np} = R_p \left[\frac{E_b E_p X_c^2}{R_p 2 X_p} - X_p \cdot b \right]$$

Высота сжатой зоны определяется из уравнения нейтральной оси $\frac{E_b E_p}{R_p X_p} [\sigma_c - S_c \epsilon_{pa}] + S_{pN} = 0$

Предельная нагрузка по образованию трещин

$$q_{np} = \frac{N_{np}}{H_w}$$

где

ϵ_p - предельная растяжимость бетона $\epsilon_p = 0,0001$; (13)

- χ_p, χ_c - высота растянутой и сжатой зоны сечения ;
 e_{pc} - расстояние от силы $N_{пр}$ до нейтральной оси ;
 J_c - момент инерции сжатой зоны относительно нейтральной оси ;
 S_c - то же, - статический момент ;
 $S_{рн}$ - статический момент площади растянутой зоны относительно точки приложения силы N ;
 l - длина рассматриваемого участка крепи $l/b = 100$ см/ .

5. Угол поворота вертикальной оси свода в шельге при раскрытии трещин определяется из выражения

$$\Delta \gamma = \int \frac{\bar{M}M}{EJ} dS + \int \frac{\bar{N}N}{EF} dS ,$$

где: \bar{M}, \bar{N} - усилия в системе от $M = I$;

M, N - усилия в одношарнирной схеме от нагрузки $q_{пр}$.

6. Длина дуги раскрытия трещины в шельге свода

$$\Delta a_{тр} = 2 e_{ш} \Delta \gamma ,$$

где: $e_{ш}$ - эксцентриситет нормальной силы в шельге .

3. Электротехническая часть

3.1. Автоматизация и электросиловое оборудование

Проект автоматизации и электросилового оборудования главных водоотливных установок насосами типа ЦНС 300-180+ 600 и с высоковольтными электродвигателями к ним типа "Украина" или "ВАО" разработан, независимо от величины напора насосов и мощностей электродвигателей к ним.

3.1.1. Аппаратура управления

В качестве аппаратуры автоматизации проектом принята серийно изготавливаемая Конотопским заводом "Красный металлист" унифицированная комплектная аппаратура автоматизации во взрывобезопасном исполнении типа ВАВ и отдельно поставляемые аппараты .

В комплект аппаратуры ВАВ входят:

- логический блок управления БУН, предназначенный для приема, обработки и передачи необходимой информации ;
- заливочный насос типа ЗПН ;
- датчики контроля параметров /датчики производительности, давления, уровня, температуры подшипников/ ;
- коммутационная аппаратура /сигнальное табло, переключатель цепей управления; кабельные ящики и пр./ .

Указанная аппаратура в сочетании с электрооборудованием привода электрогидравлического типа ПЗГЭ обеспечивает возможность работы главной водоотливной установки без постоянного обслуживающего персонала, высокую надежность и удобство в эксплуатации .

В качестве силовой аппаратуры управления высоковольтными электродвигателями основных насосов предусматриваются высоковольтные ячейки типа ЯВ-6400, устанавливаемые в ЦШ шахты .

Для управления заливочным насосом и маслонасосами электрогидравлического привода ПЗГЭ гидроаппараты принимаются

взрывобезопасные пускатели типа ШВИ-25, также устанавливаемые в ШПД шахты. Высоковольтные ячейки, пускатели, а также кабели, питающие электродвигатели главных насосов, заливочного насоса и маслонасосов приюда ЦЭГЭ учитываются и заказываются в проекте электроснабжения шахты.

3.1.2. Схема управления

Общие положения

Схемой предусматривается три режима работы водоотливной установки:

- Автоматический - основной,
- Дистанционный из диспетчерского пункта шахты - вспомогательный.

☞ Местный - для опробования и наладки.

Для надежности работы схема автоматизации построена по независимо-агрегатному принципу, что позволяет переводить на местное управление любое количество насосных агрегатов, не нарушая нормальную работу остальных насосных агрегатов в автоматическом режиме. Выбор режима управления и очередность работы насосных агрегатов осуществляется при помощи универсального переключателя УП, располагаемого на каждой панели блока БУН аппаратуры ВАВ.

В автоматическом режиме пуск насосного агрегата производится на закрытую гидрозадвижку, заблокированную с работой насоса.

Принципиальная схема управления в настоящем проекте выполнена без раскрытия блоков управления аппаратуры ВАВ и блоков привода электрогидравлического типа ЦЭГЭ, в связи с чем для удобства чтения чертежей, приведены выкопировка раздела автоматизации и управления водоотливными установками из заводской инструкции по эксплуатации 1284 ИЭ за 1976г. завода "Красный металлист" - изготовителя аппаратуры ВАВ и выкопировка в части управления гидрозадвижками из паспорта ЦЭГЭ.00.000.ПС на привод электрогидравлический для группы задвижек института "УкрНИИГидроуголь" г.Ворошиловграда, разработчика

гидрозадвижек.

Автоматический режим работы

Для работы насосов в автоматическом режиме переключателя УП каждого насоса устанавливаются в одно из положений автоматической работы: от верхнего, повышенного или аварийного уровня, а переключатель ИЩУ, выбранного к автоматической работе насоса, в положение "став № 1" или "став № 2", что обеспечивает ввод в автоматическую работу гидрозадвижку 1-го или 2-го става.

При повышении воды в колодце водосборника до электрода верхнего уровня ЭВ автоматически включается заливочный насос выбранного к работе главного насоса, а затем с выдержкой времени - главный насос. После включения главного насоса отключается заливочный, а при достижении требуемого давления в трубопроводе автоматически открывается гидрозадвижка. Насосный агрегат продолжает работать.

При снижении уровня воды в колодце водосборника ниже электрода нижнего уровня ЭН закрывается гидрозадвижка, а затем, с выдержкой времени, отключаются главный насос.

При повторном повышении уровня воды в колодце водосборника до отметки верхнего уровня описанный цикл повторяется.

Работа в автоматическом режиме насоса, настроенного на повышенный и аварийный уровни, происходит аналогично работе насоса, настроенного к работе от верхнего уровня. При повышении уровня воды до отметки установки датчика повышенного уровня ЭП, работают насосы, настроенные для работы от повышенного и верхнего уровней.

При аварийной остановке работающего насоса автоматически закрывается гидрозадвижка этого насоса и включается резервный насос. Резервным насосом при этом считается тот насос /или несколько насосов/, который настроен для работы от аварийного уровня ЭА.

Схема предусматривает следующие виды защиты и контроля каждого насосного агрегата:

- При потере производительности.
- При перегреве подшипников.
- При неисправности гидрозадвижек.
- При отсутствии давления в нагнетательном стве насоса.

Дистанционный режим работы

Проектом предусматривается возможность дистанционного управления водостливной установкой из центрального диспетчерского пункта /ЦДП/ шахты.

При дистанционном пуске насосов нажимается кнопка "пуск" табло СТВ, установленном в ЦДП. Работа схемы при этом аналогична описанной выше работе схемы в автоматическом режиме.

Остановка работающего насоса при наличии уровня воды в колодце водосборника выше электрода нижнего уровня осуществляется нажатием на кнопку "стоп" табло СТВ.

Режим местного управления

Для перевода насоса водостливной установки на местное управление переключатель УП насоса устанавливается в положение "Местное управление". При этом управление главными насосами осуществляется с пультов дистанционного управления высоковольтными ячейками.

Управление заливочным насосом осуществляется соответствующей кнопкой, включающей и отключающей магнитный пускатель.

Управление гидрозадвижками осуществляется кнопками, находящимися непосредственно на блоках управления гидрозадвижками.

Сигнализация

Схемой предусматривается сигнализация, передаваемая на ЦДП шахты:

- 0 нормальной работе насосных агрегатов;

- Об аварии с насосным агрегатом;
- Об аварийном уровне воды в колодце водосборника.

При нормальной работе насосных агрегатов на вход приемника 26 кгц аппаратуры ВАЕ поступает высокочастотный сигнал. При этом у диспетчера шахты возникает световой сигнал.

При выходе из строя одного из работающих насосных агрегатов или потере питания с одним из блоков управления отключается высокочастотный генератор 26 кгц и у диспетчера шахты звонит звонок и включается лампа, сигнализирующие об аварийном состоянии с насосным агрегатом или о потере питания блока управления. Звуковой сигнал диспетчер имеет возможность снять, а световой сигнал продолжается до ликвидации аварии.

При аварийном уровне воды в колодце водосборника получает питание генератор 14 кгц, у диспетчера загорается световой сигнал и звонит звонок. Звуковой сигнал диспетчер имеет возможность снять, а световой сигнал продолжается до снижения аварийного уровня воды.

Непосредственную работу насосных агрегатов контролирует генератор 20 кгц, подавая световой сигнал диспетчеру шахты.

При оборудовании ЦДП шахты пультом и мнемосхемой, приемники сигналов 14, 20 и 26 кгц размещаются в блоке БТ/БУ, который устанавливается и заказывается по проекту центрального диспетчерского пункта шахты. Если центральный диспетчерский пункт шахты не оборудован пультом и щитом мнемосхемы, необходимо по настоящему проекту заказать табло СТВ и установить его в помещении диспетчерского пункта.

3.1.3. Маркировка и условные обозначения

Согласно принятой в проекте маркировки, все условные обозначения аппаратуры и электрооборудования состоят из буквенных и цифровых индексов.

Буквенный индекс определяет назначение аппарата или электрооборудования, а цифровой - его порядковый номер, соответствующий номеру насосного агрегата.

Для облегчения чтения принципиальная схема управления разделена на зоны. С правой стороны каждого схемного элемента или узла схемы указаны номера зон, на которых изображены другие элементы данного аппарата. У изображения катушек реле, контакторов и пр. проставлены номера зон всех контактов или блокконтактов данного аппарата.

Общие электрические точки отдельных аппаратов, соединенных между собой, обозначены общим монтажным номером /цифрой/, который показан у линии соединения.

Цифры в скобках, показанные у точек соединения аппаратов; обозначают заводскую маркировку этих точек /выходных зажимов или клемм/.

3.2. Электроосвещение

Освещение насосной камеры и водотрубного хода предусматривается от электрической сети в соответствии с нормами "Правил технической эксплуатации угольных и сланцевых шахт" светильниками РВЛ-40м.

Осветительная сеть выполняется кабелем марки КРПСН. Осветительная сеть насосной камеры состоит из двух ветвей рабочей и дежурной.

Дежурная ветвь сети получает питание от дежурного освещения ЦПП и постоянно находится во включенном состоянии.

Рабочая ветвь осветительной сети насосной камеры и ветвь сети водотрубного хода включаются ручными пускателями при посещении их обслуживающим персоналом.

Питание сети осуществляется напряжением 220В от осветительного РП центральной подземной подстанции.

4. КРАТКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ ПО ОРГАНИЗАЦИИ СТРОИТЕЛЬСТВА

4.1. Условия прохождения

При выполнении проекта организации строительства глав водоотливных камер были рассмотрены, в качестве примера, к мерн, оборудованные пятью насосами ЦНС-300х600 с бетонной и металлобетонной крепью.

Крепь камер принята в зависимости от крепости пород.

Для выработок, проходимых в породах с крепостью $f = 3$ принята металлобетонная крепь, а для выработок с крепостью $f = 4-6$ и $7-9$ - бетонная крепь.

В зависимости от типа насосов, их количества, расположения трубопроводов и применяемого монтажного оборудования насосные камеры различаются по длине и величине поперечного сечения.

Длина камер $30,3 + 49,2$ м, сечение в свету $17,4+26,6$ м

Длина водотрубного хода $75,4+42,5$ м сечение в свету $6,6 - 8,6$ м².

Транспорт породы, доставка материалов и бетона при прохождении камеры, а также проветривание, снабжение электроэнергией и сжатым воздухом, водоотлив, сигнализация, освещение и связь осуществляется оборудованием и средствами, принятыми для прохождения околоствольного двора.

Монтаж оборудования камеры производится после окончания ее проходки и организации сквозного проветривания.

4.2. Сроки сооружения камер водоотливных установок

Сроки строительства камер водоотливных установок, включая примыкающие к ним выработки, определяются на основании технологических схем, а так же исходя из нормативных темпо

которые составляют 350м³ в свету в месяц на один забой, на основании СНиП Ш-Б, 9-69.

Ниже в таблице 4.1 приведены данные об объемах работ и сроках сооружения рассматриваемых камер.

Таблица 4.1

Наименование камер, их тип	Объем камер, м ³		Приня- тые темпн, мес.	Продолжитель- ность мес.	
	на 5 агре- гатов	на 3 агре- гата		на 5 агре- гатов	на 3 агре- гата
1	2	3	4	5	6
Бетонная крепь					
ЦНС300х180	1216	899	350	3,5	2,6
ЦНС300х240	1216	899	350	3,5	2,6
ЦНС300х300	1216	899	350	3,5	2,6
ЦНС300х360	1251	899	2 350	3,6	2,6
ЦНС300х420	1251	899	350	3,6	2,6
ЦНС300х480	1268	899	350	3,6	2,6
ЦНС300х540	1756	1210	350	5,0	3,5
ЦНС300х600	1756	1210	350	5,0	3,5
Металлобетонная крепь					
ЦНС300х180	1273	945	350	3,6	2,7
ЦНС300х240	1273	975	350	3,6	2,7
ЦНС300х300	1273	975	350	3,6	2,7
ЦНС300х360	1301	975	350	3,7	2,7
ЦНС300х420	1301	975	350	3,7	2,7
ЦНС300х480	1339	975	350	3,8	2,7
ЦНС300х540	1854	1273	350	5,3	3,6
ЦНС300х600	1854	1273	350	5,3	3,6

4.3. Шурок и методы производства работа/ Камеры с металлобетонной крепью

Камера водоотливных установок проходится после проходки и бетонирования ходка /заезда/ в камеру полным сечением, буровзрывным способом. Бурение шпуров принято колонковыми электросверлами типа СЭК-1 или бурильной установкой ДЭС-4, устанавливаемой на породопогрузочной машине. Погрузка породы в вагонетки производится породопогрузочной машиной типа ПНБ-2Э. Доставка материалов в забой производится также в вагонетках.

Временным креплением камер являются металлические рамы постоянного металло-бетонного крепления.

Параллельно с проходкой камеры производится ее бетонирование, с отставанием от забоя на 10-15м.

Бетонирование камеры производится с применением передвижной металлической опалубки конструкции ВНИИОМЛС. Подача бетона за опалубку производится с помощью бетоноукладчика БУК-1.

Водозаборный колодец проходится полным сечением сверху вниз, после окончания проходки камеры.

Бурение шпуров производится ручными перфораторами типа ПР-30. Порода грузчиком КС-3, лебедка которого установлена в камере водоотливных установок, выдается в камеру, откуда породопогрузочной машиной грузится в вагонетки.

Временным креплением служат деревянные рамы. Бетонирование водозаборного колодца производится снизу вверх, после установки деревянной опалубки. Подача бетона за опалубку производится бетоноукладчиком БУК-1, который установлен в камере водоотливных установок.

Коллектор также проходится буровзрывным способом. Взрывная порода с помощью скрепера передается в водозаборный колодец, откуда грузчиком выдается в камеру водоотливных установок.

Временным креплением являются деревянные рамы, которые снимаются перед установкой опалубки и бетонированием. Водотрубный ходок проходится со стороны камеры водоотливных установок. Бурение шпуров в ходке производится колонковыми электросверлами типа СЭК-Г. Взорванная порода скребковым конвейером передается в камеру водоотливных установок, где грузится в вагонетки.

Бетонирование ходка производится вслед за прохождением, с отставанием от забоя на 10-15м.

б/ Камеры с бетонной крепью

Прохождение камер водоотливных установок с бетонной крепью аналогично работам, выполняемым в камерах с металлобетонной крепью. Временным креплением камер с бетонной крепью являются металлические рамы, которые перед бетонированием извлекаются.

5. Организация труда и техника безопасности

Проектом предусматривается:

По технологической части:

- работа главной водоотливной установки в автоматическом режиме, без специального обслуживающего персонала, с передачей на Ц II шахты всей необходимой сигнализации ;
- для ведения монтажных и ремонтных работ наличие ручного крана грузоподъемностью 5тс и 8тс ;
- напольное расположение задвижек, обратных клапанов, нагнетательного коллектора, расположение нагнетательных трубопроводов от насоса до коллектора со стороны всасывающих трубопроводов ;
- наличие 2-х задвижек, позволяющих переключать насосные агрегаты на любой трубопровод.

По горной части

- Насосные камеры главного водоотлива соединяются со стволом шахты водотрубным ходком. Сопряжение водотрубного ходка со стволом расположено на высоте более 7,0 м от уровня пола насосной камеры. Насосная камера главного водоотлива соединяется с околоствольным двором горизонтальным ходком с заездом, в котором устанавливается герметическая дверь.
- Для размещения первоначальных средств пожаротушения /ручные огнетушители, песок, инструмент/ на заезде в насосную камеру предусмотрена ниша.
- Комплекс выработок главного водоотлива закреплен огнестойкой несгораемой крепью из железобетона и бетона.
- Пол насосной камеры главного водоотлива располагается на 0,5м выше уровня околоствольного двора.

-Проветривание насосных камер осуществляется за счет общешахтной депрессии. Количество воздуха для проветривания камер определено расчетом в зависимости от количества тепла, выделяемого при работе максимального числа агрегатов. Для камер с 3-мя агрегатами количество воздуха, необходимое для проветривания, составит 4+13 м³/сек, а для камер с 5-ю агрегатами от 6 до 20 м³/сек.

- В соответствии с п.7.07 "Основных положений по разработке проекта новых и реконструкции действующих угольных шахт Донецкого бассейна на глубоких горизонтах" 1971 года проектом предусматривается после возведения водоотливного комплекса тампонаж закрепленного пространства цементно-песчаным раствором 1:5:2 /цемент: песок: вода/ марки цемента 400. Гидроизоляция насосных камер при строительстве их в трещиноватых обводненных породах должна осуществляться с помощью тампонажа закрепного пространства глино-цементным раствором 1:1 /цемент марки 300:суглинки/.

По электротехнической части

- Аппаратура автоматизации располагается в камере водоотливной установки таким образом, чтобы, во-первых, она функционально была приближена к тем механизмам, которые она обслуживает, и, во-вторых, в местах, доступных для возможности свободного ведения наладочных работ, при обеспечении требуемых безопасных габаритов для транспортировки деталей или частей насосных агрегатов ;

- В качестве защитного мероприятия против возможного поражения электрическим током при повреждении изоляции токоведущих частей принимается заземление ;

- Принятая проектом аппаратура автоматизации электропривода, кнопочные посты, управления, котельные ящики и т.д. во взрывобезопасном исполнении.

6. Экономическая часть

Основные показатели проекта

А.Установка на 3 агрегата

Тип насоса	Ц Н С - 300								
	180	240	300	360	420	480	540	600	
Высота нагнетания, м	180	240	300	360	420	480	540	600	
Расход основных строительных материалов	бетон, м ³	371,8	371,8	371,8	371,8	371,8	371,8	391,3	391,3
	железобетон, т	333,5	333,5	333,5	333,5	333,5	333,5	365,5	365,5
Расход основных строительных материалов	металл, т	16,9	16,9	16,9	16,9	16,9	16,9	19,8	19,8
	древесина, м ³	145,3	145,3	145,3	145,3	145,3	145,3	160,6	160,6
Сметная стоимость строительства, тыс.руб.	в том числе в том числе	96,3	98,2	101,2	102,2	103,2	106,5	120,3	120,7
	в том числе в том числе	39,7	39,7	39,7	39,7	39,7	39,7	49,1	49,1
Трудоемкость затрат	в том числе в том числе	100,6	102,5	105,5	107,2	107,5	110,8	123,9	124,3
	в том числе в том числе	44	44	44	44	44	44	52,7	52,7
Трудоемкость затрат	в том числе в том числе	56,6	58,5	61,5	63,2	63,5	66,8	71,2	71,6
	в том числе в том числе	56,6	58,5	61,5	63,2	63,5	66,8	71,2	71,6
Трудоемкость затрат	в том числе в том числе	1745	1745	1745	1745	1745	1745	1810	1810
	в том числе в том числе	1722	1722	1722	1722	1722	1722	1786	1786

Трудоем- кость затрат, ч/ч	Сметная стоимость, строитель- ства, тыс. руб.		Расход основных строительных материалов					Ц Н С - 300 -	
	в том чис- ле соору- жения с монта- жом	в том чис- ле соору- жения работ	общая	древесина м3	металл, т	железо- бетон, т	бетон, м3	Высота нагне- тания, м	Тип насоса
2426	89,1	53,7	142,8	196,2	23,2	-	489,8	180	
2401	89,1	59,8	148,9	143,3	50,6	427,4	-	240	
2426	92,5	53,7	146,2	196,2	23,2	-	489,8	300	
2401	92,5	59,8	152,3	143,3	50,6	427,4	-	360	
2426	96,7	53,7	150,4	196,2	23,2	-	489,8	420	
2401	96,7	59,8	156,5	143,3	50,6	427,4	-	480	
2445	100,1	55,3	155,4	210,2	30,3	-	501,3	540	
2420	100,1	62	162,1	160,3	56,6	443,4	-	600	
2445	100,7	55,3	156	210,2	30,3	-	501,3		
2420	100,7	62	162,7	160,3	56,6	443,4	-		
2450	106,3	56,1	162,4	215,3	34,2	-	521,3		
2430	106,3	62,9	169,2	165,4	59,7	461,5	-		
2462	113,3	70,3	183,6	225,6	38,3	-	532,4		
2450	113,3	75,1	188,4	173,6	63,6	482,4	-		
2462	113,7	70,3	184	225,6	38,3	-	532,4		
2450	113,7	75,1	188,8	173,6	63,6	482,4	-		

В числителе приведены основные показатели для сечений камер, закрепленных бетонной крелью с коробовым сводом, в знаменателе - металлобетонной крелью с полуциркулярным сводом.

СПИСОК
проектировщиков, принимавших участие в разработке
проекта

Отдел	Фамилия, и.о.	Должность	Подпись
1	2	3	4
Б Г И	Баткин В.С.	Гл.инженер проекта	
Технический	Иевлев В.С.	Гл.специалист	
	Жук Н.Е.	Главный горный технолог	
	Палатник И.С.	Главный кон- структор	
Электромеха- нический	Томленов Е.Н.	Нач.отдела	
	Заславский Г.И.	Зам.нач.отдела	
	Кривцов А.Т.	Гл. спец.отдела	
	Афуксенов И.Е.	Рук.группы	
	Софienко Н.П.	Рук.группы	
	Исаков Н.М.	Ст.инженер	
	Венграменовский В.Н.	Ст.инженер	
	Будзьшко В.А.	Ст.инженер	
Горный	Шалдырван И.А.	Инженер	
	Коптилов С.П.	Нач.отдела	
	Столяренко И.М.	Гл.специалист	
	Кравцов А.А.	Рук.группы	
	Шпатович В.И.	Ст.инженер	
Таран Н.Е.	Ст.инженер		
Рязов А.Н.	Ст.инженер		

1	2	3	4
Автоматизация и связи	Гимпелевич Г.С.	Начальник отдела	
	Лешингер Э.А.	Рук. группы	
	Штрайхер Я.И.	Ст. инженер	
	Бейлина Р.Х.	Ст. инженер	
	Александрова И.Г.	Ст. инженер	
	Соколов Ю.В.	Инженер	
Организация строительства	Дуров Е.М.	Нач. отдела	
	Гольдшмидт М.Э.	Зам. начальника отдела	
	Шарова Т.М.	Ст. инженер	
Лаборатория креплений	Цейтлин Г.М.	Зав. лабораторией	
	Котенев В.И.	Рук. группы	
	Ульянова А.И.	Ст. инженер	
Сводных смет и нормативов	Уманский П.Я.	Нач. отдела	
	Рябова Э.М.	Рук. группы	
	Щраго Л.Р.	Ст. инженер	