ФЕДЕРАЛЬНОЕ АГЕНТСТВО ЖЕЛЕЗНОДОРОЖНОГО ТРАНСПОРТА

Федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего образования «Петербургский государственный университет путей сообщения Императора Александра I» (ФГБОУ ВО ПГУПС)

Кафедра «Тоннели и метрополитены»

РАБОЧАЯ ПРОГРАММА

дисциплины
Б1.В.17 «МЕХАНИКА ПОДЗЕМНЫХ СООРУЖЕНИЙ»
для специальности
23.05.06 «Строительство железных дорог, мостов и транспортных тоннелей»

по специализации «Тоннели и метрополитены»

Форма обучения – очная, заочная

1. Цели и задачи дисциплины

Рабочая программа дисциплины «МЕХАНИКА ПОДЗЕМНЫХ СООРУЖЕНИЙ» (Б1.В.17) (далее – дисциплина) составлена в соответствии с требованиями федерального государственного образовательного стандарта высшего образования – специалитет по специальности 23.05.06 «Строительство железных дорог, мостов и транспортных тоннелей» (далее – ФГОС ВО), утвержденного «27» марта 2018 г., приказ Минобрнауки России № 218, профессионального стандарта «Специалист в области проектирования транспортных тоннелей», утвержденного «18» апреля 2022 г., приказ Минобрнауки России № 218н, а также на основе анализа требований к профессиональным компетенциям, предъявляемых к выпускникам на рынке труда, обобщения отечественного и зарубежного опыта, проведения консультаций с ведущими работодателями, объединениями работодателей отрасли, в которой востребованы выпускники.

Целью изучения дисциплины является приобретение теоретических знаний в области расчета подземных сооружений; освоение методов прогнозирования процессов, происходящих в грунтовом массиве, нарушенном выработкой, с целью разработки надежных, эффективных и экономичных проектных решений.

Для достижения поставленной цели решаются следующие задачи:

- систематизация ранее полученных знаний в области механики и укрепление их взаимосвязи со знаниями в предметной области;
- развитие способности к проектной и научно-исследовательской деятельности в области транспортного тоннелестроения;
- освоение методик статического расчета конструкций транспортных тоннелей и их элементов;
- формирование навыков для самостоятельного решения практических инженерных задач в области тоннеле- и метростроения на основе качественного анализа конструктивно-технологических особенностей подземного сооружения и новых прогрессивных методов их расчета.

2. Перечень планируемых результатов обучения по дисциплине, соотнесенных с установленными в программе специалитета индикаторами достижения компетенций

Планируемыми результатами обучения по дисциплине (модулю) является формирование у обучающихся компетенций (части компетенций). Сформированность компетенций (части компетенции) оценивается с помощью индикаторов достижения компетенций.

В рамках изучения дисциплины (модуля) осуществляется практическая подготовка обучающихся к будущей профессиональной деятельности. Результатом обучения по дисциплине является формирования у обучающихся практических навыков.

Индикаторы достижения компетенций	Результаты обучения по дисциплине
ПК-2. Проектирование сооружений инфраст	груктуры железных дорог, мостов, транспортных
тоннелей, метрополитенов	и иных подземных сооружений
ПК-2.1.1. Знает основные конструктивно-	Обучающийся знает основные конструктивно-
технологические и объемно-планировочные	технологические и объемно-планировочные
решения сооружений	решения сооружений
ПК-2.1.2. Знает виды и характеристики	Обучающийся знает виды и характеристики
материалов и изделий, применяемых при	материалов и изделий, применяемых при
строительстве, капитальном ремонте и	строительстве, капитальном ремонте и
реконструкции сооружений	реконструкции сооружений

ПК-2.2.4. Умеет анализировать инженерно-	Обучающийся умеет анализировать инженерно-
геологические и иные условия и оценивать	геологические и иные условия и оценивать их
их влияние на конструктивно-	влияние на конструктивно-технологические
технологические решения	решения
ПК-2.3.2. Имеет навыки учета влияния	Обучающийся имеет навыки учета влияния
инженерно-геологических и иных условий	инженерно-геологических и иных условий на
на конструктивно-технологические решения	конструктивно-технологические решения
	вом сооружений инфраструктуры железных дорог,
	ополитенов и иных подземных сооружений
ПК-3.2.2. Умеет обосновывать применяемую	Обучающийся умеет обосновывать применяемую
технологию сооружения с учетом	технологию сооружения с учетом инженерно-
инженерно-геологических и иных условий	геологических и иных условий
	онное моделирование объектов инфраструктуры
	гоннелей, метрополитенов и иных подземных
	ружений
ПК-6.1.1. Знает классификацию и сочетания	Обучающийся знает классификацию и сочетания
нагрузок и воздействий, основные	нагрузок и воздействий, основные теоретические
теоретические зависимости и методики	зависимости и методики выполнения расчетов
выполнения расчетов узлов и элементов	узлов и элементов сооружений, в том числе с
сооружений, в том числе с применением	применением современных расчетных
современных расчетных комплексов	комплексов
ПК-6.1.2. Знает основные механические	Обучающийся знает основные механические
модели грунтов и строительных материалов	модели грунтов и строительных материалов
ПК-6.1.4. Знает общие сведения о свойствах	Обучающийся знает общие сведения о свойствах
грунтов и о совместной работе системы	грунтов и о совместной работе системы «крепь –
«крепь – грунтовый массив»	грунтовый массив»
ПК-6.2.2. Умеет обосновать	Обучающийся умеет обосновать
геомеханическую модель на основе анализа	геомеханическую модель на основе анализа
инженерно-геологических условий	инженерно-геологических условий
ПК -6.2.3. Умеет выполнять расчеты узлов и	Обучающийся умеет выполнять расчеты узлов и
элементов сооружений с применением	элементов сооружений с применением
современных вычислительных комплексов	современных вычислительных комплексов
ПК-6.3.1. Имеет навыки выполнения и	Обучающийся имеет навыки выполнения и
оформления расчета узлов и элементов	оформления расчета узлов и элементов
конструкций сооружений, в том числе с	конструкций сооружений, в том числе с
применением современных расчетных	применением современных расчетных
комплексов, а также проверки выполненных	комплексов, а также проверки выполненных
расчетов	расчетов
ПК-6.3.2. Имеет навыки определения	Обучающийся имеет навыки определения
технологии проходки и конструктивно-	технологии проходки и конструктивно-
технологии проходки и конструктивно-	технологии проходки и конструктивно-
на основе анализа системы «крепь –	основе анализа системы «крепь – грунтовый
на основе анализа системы «крепь – грунтовый массив»	
труптовый массив <i>и</i>	массив»

3. Место дисциплины в структуре основной образовательной программы

Дисциплина относится к части, формируемой участниками образовательных отношений блока 1 «Дисциплины (модули)».

4. Объем дисциплины и виды учебной работы

Для очной формы обучения:

Para vivofinov nofortiv	Всего часов	Семестр
Вид учебной работы	всего часов	8
Контактная работа (по видам учебных занятий)	42	42
В том числе:		
лекции (Л)	28	28
– практические занятия (ПЗ)	14	14
– лабораторные работы (ЛР)	0	0
Самостоятельная работа (СРС) (всего)	66	66
Контроль	36	36
Форма контроля знаний	Э, КР	Э, КР
Общая трудоемкость: час / з.е.	144 / 4	144 / 4

Для заочной формы обучения

Para vivofino i noforma	Всего часов	Курс
Вид учебной работы	Бсего часов	5
Контактная работа (по видам учебных занятий)	12	12
В том числе:		
– лекции (Л)	8	8
– практические занятия (ПЗ)	4	4
– лабораторные работы (ЛР)	0	0
Самостоятельная работа (СРС) (всего)	123	123
Контроль	4	4
Форма контроля знаний	Э, КР	Э, КР
Общая трудоемкость: час / з.е.	144 / 4	144 / 4

5. Содержание и структура дисциплины

5.1. Разделы дисциплины и содержание рассматриваемых вопросов Для очной формы обучения

	Лекция 1. Общие положения подземных сооружений. механики физико-	ПК-2.2.4
Грунтовый массив и его физико-механические характеристики	механические характеристики грунтового массива: основные понятия и определения, задачи изучения дисциплины; анализ инженерно-геологических и иных условий для оценки их влияния на конструктивнотехнологические решения тоннелей; физические, прочностные, деформационные и реологические характеристики грунтов	ПК-6.1.1 ПК-6.1.4
	Практическое занятие 1. Определение свойств грунтового массива: анализ инженерно-геологических условий;	ПК-2.2.4 ПК-6.1.1 ПК-6.1.4
	массив и его физико- механические	Прунтовый массива: основные понятия и определения, задачи изучения дисциплины; анализ инженерно-геологических и иных условий для оценки их влияния на конструктивнотехнологические решения тоннелей; физические, прочностные, деформационные и реологические характеристики грунтов Практическое занятие 1. Определение свойств грунтового массива: анализ

массиве с учетом структурной нарушенности массива в программе PASSPORT; начальное	
напряженное состояние массива: определение	
вертикальной составляющей начального	
напряженного состояния грунтового массива;	
определение коэффициента бокового давления	
Лекция 2. Начальное напряженное состояние ПК-2.2.4	
грунтового массива: свойства грунтового ПК-6.1.1	
массива: сплошность, раздельность,	
изотропность, анизотропность, однородность,	
неоднородность; зависимость начального	
напряженного состояния от условий	
формирования массива и от физико-	
механических свойств грунтов	
Самостоятельная работа: анизотропности ПК-2.2.4	
массива; влияние трещиноватости на физико-	
механические характеристики массива	
Лекция 3. Геомеханические модели ПК-6.1.1	
грунтового массива: математическое ПК-6.1.2	
моделирование процессов раскрытия	
выработки; геомеханические модели: линейно	
деформируемая модель (закон Гука), понятие о	
поверхности и кривой текучести,	
упругопластические модели (Мора-Кулона,	
жесткопластическая модель, реологические	
модели	
Лекция 4. Прогноз устойчивости выработки ПК-6.2.2	
по условиям разрушения грунта в зонах	
концентрации напряжений и деформаций в	
массиве вблизи выработки: обоснование	
геомеханической модели на основе анализа	
Оценка инженерно-геологических условий: критерии	
т по помения в принавания в при	
2 устойчивости деформируемых грунтах, критерий	
незакреплен-	
ной выработки пластическими свойствами	
Практическое занятие 2. Оценка ПК-6.2.2	
устойчивости выработки, расположенной в	
линейно деформируемом или	
упругопластическом массиве: обоснование	
геомеханической модели на основе анализа	
инженерно-геологических условий: определение	
коэффициента устойчивости выработки в	
линейно деформируемом или	
упругопластическом массиве	
по условию вывалообразования: обоснование	
геомеханической модели на основе анализа	
инженерно-геологических условий: прогноз	
устойчивости выработки по условию	
вывалообразования; количественная оценка	

	1		
		устойчивости выработок транспортных	
		тоннелей (с определением объема обрушений) в	
		соответствии с нормами проектирования	
		Практическое занятие 3. Определение	ПК-6.2.2
		размеров зоны обрушения грунта в	
		жесткопластической модели: обоснование	
		геомеханической модели на основе анализа	
		инженерно-геологических условий: определение	
		пролета свода обрушения по гипотезе М. М.	
		Протодьяконова; определение высоты свода	
		обрушения; ответы на тестовые задания	
		Самостоятельная работа: упругопластические	ПК-6.1.1
		модели строительных материалов, понятие о	ПК-6.1.2
		дискретной модели	1110 0.1.2
		1	THE 0.1.1
		Лекция 6. Особенности взаимодействия	ПК-2.1.1
		крепи выработки с грунтовым массивом:	ПК-2.1.2
		особенности контурной крепи из набрызг-	ПК-6.1.4
		бетона с точки зрения работы конструкции;	
		особенности работы материала крепи при	
		взаимодействии с грунтовым массивом;	
		уравнение равновесных состояний грунтового	
		массива в различных геомеханических моделях	
		*	ПК-2.2.4
		Лекция 7. Этапы взаимодействия крепи с	ПК-2.2.4
		грунтовым массивом: влияние инженерно-	11K-0.1.4
		геологических условий на конструктивно-	
		технологические решения на примере работы	
		программы «CONTACT»: моделирование	
		свободного деформирование контура	
		незакрепленной выработки, совместного	
		деформирования крепи и массива;	
		установившееся равновесие в системе «крепь –	
	Взаимодейст-	грунтовый массив»	
			ПК-3.2.2
3	вие крепи с	Лекция 8. Методы управления горным	ПК-5.2.2
	грунтовым	давлением. Метод NATM (Новоавстрийский	11K-0.1.4
	массивом	тоннельный метод), метод ADECO-RS	
		(Анализ и контроль деформаций в скальных	
		и слабых грунтах): управление горным	
		давлением; теоретическая основа метода NATM;	
		моделирование временной крепи и расчет	
		параметров временной крепи с использованием	
		программы «CONTACT»; область применения	
		метода NATM; проблема проходки тоннелей в	
		условиях городской застройки; теоретическая	
		основа метода ADECO-RS; моделирование	
		временной крепи и расчет параметров	
		временной крепи с использованием программы	
		«CONTACT». Обоснование выбранного метода	
		с учетом инженерно-геологических и иных	
		условий	
		Практическое занятие 4. Управление горным	ПК-2.3.2
		давлением: подведение итогов тестирования;	ПК-6.3.2
		решение уравнений совместности деформаций	ПК-6.1.4
·	•	,	

		контура выработки и наружного контура крепи	
		из набрызгбетона в программе «CONTACT» для	
		жесткой и для податливой крепи по технологии	
		NATM	THE 0.1.0
		Лекция 9. Расчет крепей, работающих в	ПК-2.1.2
		режиме взаимовлияющих деформаций:	ПК-6.2.3
		режим взаимовлияющих деформаций; принцип	ПК-6.1.4
		расчета крепей, работающих в режиме	
		взаимовлияющих деформаций	
		Практическое занятие 5. Расчет контурной	ПК-6.3.1
		крепи из набрызгбетона: определение	ПК-6.1.4
		тангенциальных напряжений в конструкции	
		крепи; расчет крепи; оценка несущей	
		способности крепи	
		Самостоятельная работа: принципы расчета	ПК-6.3.1
		обделок некругового очертания; расчет обделок	ПК-6.1.4
		кругового очертания по схеме многослойного	
		кругового кольца	
		Лекция 10. Выбор модели взаимодействия	ПК-2.1.1
		обделки с грунтовым массивом: особенности	ПК-2.3.2
		монолитной обделки с точки зрения работы	
		конструкции; учет влияния инженерно-	
		геологических и иных условий на выбор режима	
		взаимовлияющих деформаций или режима	
		заданных нагрузок	
		Лекция 11. Определение величины горного	ПК-6.1.1
		давления на обделку, работающую в режиме	ПК-6.2.3
		заданных нагрузок, по методу МПС и по СП	
		122.13330.2012 «Тоннели железнодорожные и	
		автодорожные»: расчет величины горного	
		давления на обделку по методу МПС;	
		классификация нагрузок и определение их	
	Взаимодейст-	величины по СП; расчет обделок по схеме	
	вие постоянной	стержневой конструкции в упругой среде по	
4	обделки с	методу Метрогипротранса	
	грунтовым	Лекция 12. Оценка несущей способности	ПК-6.2.3
	массивом	тоннельных обделок, работающих в режиме	
		заданных нагрузок: классификация	
		предельных состояний; методы и принципы	
		расчета подземных сооружений по предельным	
		состояниям	THE CO.
		Практическое занятие 6. Определение	ПК-6.3.1
		горного давления на постоянную обделку:	
		определение величины горного давления на	
		обделку по методу МПС и по СП, сравнение	
		результатов; определение расчетных нагрузок	
		на обделку; ответы на тестовые задания	TITE C 1 2
		Лекция 13. Расчет обделок с использованием	ПК-6.1.2
	Ť.	метода конечных элементов: понятие о методе	ПК-6.3.1
		конечных элементов (МКЭ); расчет плоской задачи теории упругости в матричной	

постановке; принципы построения расчетной схемы (математической модели) в МКЭ; примеры математического моделирования взаимодействия обделки с грунтом в среде MIDAS GTS NX	
Лекция 14. Расчет обделок с использованием	ПК-6.1.2
метода конечных элементов: этапы	ПК-6.3.1
взаимодействия крепи/обделки с грунтовым	
массивом на примере решения задачи в среде	
MIDAS GTS NX	
Практическое занятие 7. Расчет постоянной	ПК-2.1.2
обделки: подведение итогов тестирования;	ПК-6.3.1
расчет несущей способности обделки по первой	
группе предельных состояний	
Самостоятельная работа: построения	ПК-6.3.1
математических моделей в среде MIDAS GTS	
NX	

Для заочной формы обучения:

№ П/п Наименование раздела дисциплины	Содержание раздела	Индикаторы достижения компетенций
Грунтовый массив и его физикомеханические характеристики	Пекция 1. Общие положения механики подземных сооружений. Физикомеханические характеристики грунтового массива Начальное напряженное состояние грунтового массива: основные понятия и определения, задачи изучения дисциплины; анализ инженерно-геологических и иных условий для оценки их влияния на конструктивно-технологические решения тоннелей; физические, прочностные, деформационные характеристики грунтов; корректировка характеристики грунтовом массиве с учетом структурной нарушенности массива в программе PASSPORT; начальное напряженное состояние массива: определение вертикальной составляющей начального напряженного состояния грунтового массива; определение коэффициента бокового давления; свойства грунтового массива: сплошность, раздельность, изотропность, анизотропность, однородность, неоднородность. Самостоятельная работа: реологические характеристики грунтов; анизотропности массива; влияние трещиноватости на физикомеханические характеристики массива; зависимость начального напряженного состояния от условий формирования массива и от физико-механических свойств грунтов	ПК-2.2.4 ПК-6.1.1. ПК-6.1.4

Пк-6.1.1 Пк-6.1.2 Пк-6.2.2		1	l 	TITC C 1
Выработки по условиям разрушения грунта в зопах копцентрации напряжений и деформаций в массиве вблизи выработки. Прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования: математическое моделирование процессов раскрытия выработки; геомехапические модели: липейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель критерии устойчивости выработки в липейно-деформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования количественная оценка устойчивости выработки релектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Прогодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования: математическое моделирование процессов раскрытия выработки; геомеханические модели. линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель мора-Кулона, жесткопластическая модель; обоснование теомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейно-деформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова по			грунтового массива. Прогноз устойчивости	ПК-6.1.2
деформаций в массиве вблизи выработки. Прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования: моделирование процессов раскрытия выработки; геомеханические модели: линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель мора-Кулона, жесткопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластической модели на основе апализа инженерно-геологически условий: критерий устойчивости выработки в линейно-деформируемых грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластической модели: обоснование геомеханической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			выработки по условиям разрушения грунта в	ПК-6.2.2
деформаций в массиве вблизи выработки. Прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования: моделирование процессов раскрытия выработки; геомеханические модели: линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель (закон Гука), упругопластическая модель морели на основе апализа инженерно-геологически условий: критерии устойчивости выработки в линейно-деформируемых грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролега свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения понятие о ПК-6.1.1			зонах концентрации напряжений и	
Прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования: математическое моделисти линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластический свойстви выработки в линейнодеформируемых грунтах, сритерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки расположенной влинейно деформируемом или упругопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коофициента устойчивости выработки вламение коофициента устойчивости выработки в интелементациента устойчивости выработки выработки выпасти не устойчивости выработки выпасти не устойчивости вырабо				
Вывалообразования: математическое моделирование процессов раскрытия выработки; геомеханические моделы: линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель и доснове анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейно-деформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение кооффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			Прогноз устойчивости выработки по условию	
моделирование процессов раскрытия выработки; геомеханические модели: линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель на основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение кооффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
выработки; геомеханические модели: линейно деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейно-деформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое заиятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластическом модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			<u> </u>	
деформируемая модель (закон Гука), упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель из основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели выработки выработки в линейно деформируемом или упругопластической модели выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
упругопластическая модель Мора-Кулона, жесткопластическая модель; обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейнодеформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработки транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			_ =	
жесткопластическая модель; обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейнодеформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки по условию вывалюобразования; количественная оценка устойчивости выработки по условию вывалюобразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели па основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейнодеформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
анализа инженерно-геологических условий: критерии устойчивости выработки в линейнодеформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
роденка устойчивости выработки в линейнодеформируемых грунтах, критерий устойчивости выработки в грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
Оценка устойчивости выработки в грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			1	
Оценка устойчивости выработки в грунтах, обладающих пластическими свойствами; прогноз устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			критерии устойчивости выработки в линейно-	
Оценка устойчивости незакрепленной выработки Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной влинейно деформируемом или упругопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки выработки в линейно деформируемом или упругопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			деформируемых грунтах, критерий	
Оценка устойчивости незакрепленной выработки Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной влинейно деформируемом или упругопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки выработки в линейно деформируемом или упругопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			устойчивости выработки в грунтах, обладающих	
Оценка устойчивости выработки по условию вывалообразования; количественная оценка устойчивости выработок транспортных тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			1	
Оценка устойчивости незакрепленной выработки Тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
2				
тоннелей (с определением объема обрушений) в соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			1	
соответствии с нормами проектирования Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1	2	_	1 1 1	
Практическое занятие 1. Оценка устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1		незакреплен-		
устойчивости выработки, расположенной в линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1		ной выработки		ПК 622
линейно деформируемом или упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			T .	11IX-0.2.2
упругопластическом массиве. Определение размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			1 7	
размеров зоны обрушения грунта в жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
жесткопластической модели: обоснование геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			* - *	
геомеханической модели на основе анализа инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			1 1 1	
инженерно-геологических условий: определение коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
коэффициента устойчивости выработки в линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
линейно деформируемом или упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
упругопластическом массиве; определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
определение пролета свода обрушения по гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
гипотезе М. М. Протодьяконова; определение высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
высоты свода обрушения Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			1	
Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1				
Самостоятельная работа: понятие о ПК-6.1.1			высоты свода обрушения	
				ПК-6.1.1
			поверхности и кривой текучести,	ПК-6.1.2
упругопластические модели (Друкера-Прагера,				
Hardening Soil), реологические модели,				
упругопластические модели строительных			1	
материалов, понятие о дискретной модели			1	
Лекция 3. Этапы взаимодействия крепи с ПК-2.2.4				ПК-2.2.4
грунтовым массивом. Методы управления ПК-3.2.2				
Fyllia - Fyl				
Взаимолейст-		Взаимодейст-	 	
Due rhenu c (Trobonder principalism merod), merod	2	вие крепи с		111C U.1.T
з ручтовым АDECO-RS (Анализ и контроль деформации	3	•	\	
массивом в скальных и слаоых грунтах). Расчет		= -	_ · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
крепей, работающих в режиме	1		• • • •	
рээнмэртианну поформаций упориания				
равновесных состояний грунтового массива в			взаимовлияющих деформаций: уравнение	

	<u> </u>		
		различных геомеханических моделях;	
		влияние инженерно-геологических условий на	
		конструктивно-технологические решения на	
		примере работы программы «CONTACT»:	
		моделирование свободного деформирование	
		контура незакрепленной выработки,	
		совместного деформирования крепи и массива;	
		установившееся равновесие в системе «крепь –	
		грунтовый массив»;	
		управление горным давлением; теоретическая	
		основа метода NATM; моделирование	
		временной крепи и расчет параметров	
		временной крепи с использованием программы	
		«CONTACT».	
		режим взаимовлияющих деформаций; принцип	
		расчета крепей, работающих в режиме	
		взаимовлияющих деформаций	
		Самостоятельная работа:	ПК-2.1.1
		особенности контурной крепи из набрызг-	ПК-2.1.2
		бетона с точки зрения работы конструкции;	ПК-3.2.2
		особенности работы материала крепи при	ПК-6.1.4
		взаимодействии с грунтовым массивом;	
		область применения метода NATM; проблема	
		проходки тоннелей в условиях городской	
		застройки; теоретическая основа метода	
		ADECO-RS	
		Лекция 4. Определение величины горного	ПК-2.1.1
		давления на обделку, работающую в режиме	ПК-2.3.2
		заданных нагрузок, по методу МПС и по СП	ПК-6.1.1
		122.13330.2012 «Тоннели железнодорожные и	ПК-6.2.3
		автодорожные». Оценка несущей способности	
		тоннельных обделок: учет влияния инженерно-	
		геологических и иных условий на выбор режима	
		, 11	
		взаимовлияющих деформаций или режима	
		взаимовлияющих деформаций или режима заданных нагрузок;	
		заданных нагрузок;	
	n	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку	
	Взаимодейст-	заданных нагрузок;	
	вие постоянной	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет	
4	вие постоянной обделки с	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в	
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса;	
4	вие постоянной обделки с	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы	
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по	
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям	ПК-6 3 1
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным	ПК-6.3.1
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из	ПК-2.3.2
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из набрызгбетона. Определение горного	ПК-2.3.2 ПК-6.3.2
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из набрызгбетона. Определение горного давления на постоянную обделку. Расчет	ПК-2.3.2
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из набрызгбетона. Определение горного давления на постоянную обделку. Расчет постоянной обделки: решение уравнений	ПК-2.3.2 ПК-6.3.2
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из набрызгбетона. Определение горного давления на постоянную обделку. Расчет постоянной обделки: решение уравнений совместности деформаций контура выработки и	ПК-2.3.2 ПК-6.3.2
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из набрызгбетона. Определение горного давления на постоянную обделку. Расчет постоянной обделки: решение уравнений совместности деформаций контура выработки и наружного контура крепи из набрызгбетона в	ПК-2.3.2 ПК-6.3.2
4	вие постоянной обделки с грунтовым	заданных нагрузок; расчет величины горного давления на обделку по методу МПС; классификация нагрузок и определение их величины по СП; расчет обделок по схеме стержневой конструкции в упругой среде по методу Метрогипротранса; классификация предельных состояний; методы и принципы расчета подземных сооружений по предельным состояниям Практическое занятие 2. Управление горным давлением. Расчет контурной крепи из набрызгбетона. Определение горного давления на постоянную обделку. Расчет постоянной обделки: решение уравнений совместности деформаций контура выработки и	ПК-2.3.2 ПК-6.3.2

определение тангенциальных напряжен	ий в
конструкции крепи; расчет крепи; о	ценка
несущей способности крепи;	
определение величины горного давлени	ия на
обделку по методу МПС и по СП, срав	нение
результатов; определение расчетных наг	рузок
на обделку;	
расчет несущей способности обделки по п	ервой
группе предельных состояний; ответь	ы на
тестовые задания	
Самостоятельная работа: понятие о м	етоде ПК-6.1.2
конечных элементов (МКЭ); прин	нципы ПК-6.3.1
построения расчетной схемы (математич	еской
модели) в МКЭ; построения математич	еских
моделей в среде MIDAS GTS NX	

5.2 Разделы дисциплины и виды занятий Для очной формы обучения:

№ п/п	Наименование раздела дисциплины	Л	ПЗ	ЛР	СРС	Всего
1	2	3	4	5	6	7
1	Грунтовый массив и его физико- механические характеристики	4	2	0	13	19
2	Оценка устойчивости незакрепленной выработки	6	4	0	13	23
3	Взаимодействие крепи с грунтовым массивом	8	4	0	20	32
4	Взаимодействие постоянной обделки с грунтовым массивом	10	4	0	20	34
Итого 28 14 0 66				108		
Контроль					36	
Всего (общая трудоемкость, час.)					144	

Для заочной формы обучения:

№ п/п	Наименование раздела дисциплины	Л	ПЗ	ЛР	СРС	Всего
1	2	3	4	5	6	7
1	Грунтовый массив и его физико- механические характеристики	2	0	0	25	27
2	Оценка устойчивости незакрепленной выработки	2	2	0	30	34
3	Взаимодействие крепи с грунтовым массивом	2	0	0	33	35
4	Взаимодействие постоянной обделки с грунтовым массивом	2	2	0	35	39
Итого 8 4 0 123					135	
Контроль						9
Всего (общая трудоемкость, час.)						144

6. Оценочные материалы для проведения текущего контроля успеваемости и промежуточной аттестации обучающихся по дисциплине

Оценочные материалы по дисциплине является неотъемлемой частью рабочей программы и представлен отдельным документом, рассмотренным на заседании кафедры и утвержденным заведующим кафедрой.

7. Методические указания для обучающихся по освоению дисциплины

Порядок изучения дисциплины следующий:

- 1. Освоение разделов дисциплины производится в порядке, приведенном в разделе 5 «Содержание и структура дисциплины». Обучающийся должен освоить все разделы дисциплины, используя методические материалы дисциплины, а также учебнометодическое обеспечение, приведенное в разделе 8 рабочей программы.
- 2. Для формирования компетенций обучающийся должен представить выполненные типовые контрольные задания или иные материалы, необходимые для оценки знаний, умений, навыков и (или) опыта деятельности, предусмотренные текущим контролем успеваемости (см. оценочные средства по дисциплине).
- 3. По итогам текущего контроля успеваемости по дисциплине, обучающийся должен пройти промежуточную аттестацию (см. оценочные материалы по дисциплине).

8. . Описание материально-технического и учебно-методического обеспечения, необходимого для реализации образовательной программы по дисциплине

8.1. Помещения представляют собой учебные аудитории для проведения учебных занятий, предусмотренных программой специалитета, укомплектованные специализированной учебной мебелью и оснащенные оборудованием и техническими средствами обучения, служащими для представления учебной информации большой аудитории: настенным экраном (стационарным или переносным), маркерной доской и (или) меловой доской, мультимедийным проектором (стационарным или переносным).

Все помещения, используемые для проведения учебных занятий и самостоятельной работы, соответствуют действующим санитарным и противопожарным нормам и правилам.

Помещения для самостоятельной работы обучающихся оснащены компьютерной техникой с возможностью подключения к сети «Интернет» и обеспечением доступа в электронную информационно-образовательную среду университета.

- 8.2. Университет обеспечен необходимым комплектом лицензионного и свободно распространяемого программного обеспечения, в том числе отечественного производства:
 - Microsoft Windows;
 - Microsoft Office;
 - Система тестирования Qumo QClick;
 - ΠΟ «CONTACT»;
 - − ΠO «PASSPORT»:
 - ΠΚ MIDAS GTS NX.
- 8.3. Обучающимся обеспечен доступ (удаленный доступ) к современным профессиональным базам данных.

При изучении дисциплины профессиональные базы данных не используются.

- 8.4. Обучающимся обеспечен доступ (удаленный доступ) к информационным справочным системам:
- Федеральное агентство по техническому регулированию и метрологии (РОССТАНДАРТ). Официальный сайт [Электронный ресурс]. URL: www.gost.ru/wps/portal/ Режим доступа: свободный;
- Правительство Российской Федерации. Интернет-портал [Электронный ресурс].
 URL: http://www.government.ru/ Режим доступа: свободный;
- Российская газета официальное издание для документов Правительства РФ [Электронный ресурс]. URL: https://rg.ru/ Режим доступа: свободный.
 - 8.5. Перечень печатных изданий, используемых в образовательном процессе:
- 1. Фролов, Ю. С. Механика подземных сооружений: учебное пособие / Ю. С. Фролов, Т. В. Иванес. Санкт-Петербург: ПГУПС, 2014. 125 с.
- 2. Булычев, Н. С. Механика подземных сооружений: учебник для вузов / Н. С. Булычев. Москва: Недра, 1982. 270 с.
- 3. Булычев, Н. С. Механика подземных сооружений в примерах и задачах / Н. С. Булычев. Москва: Недра, 1989. 270 с.
- 4. Иванес, Т. В. Механика подземных сооружений. Взаимодействие крепи/ обделки с грунтовым массивом: [электронное учебное пособие] / Т. В. Иванес, А. А. Сокорнов. Санкт-Петербург: ФГБОУ ВО ПГУПС, 2022. 61 с.
- 8.6. Перечень ресурсов информационно-телекоммуникационной сети «Интернет», используемых в образовательном процессе:
- 1. Личный кабинет обучающегося и электронная информационнообразовательная среда. [Электронный ресурс]. — URL: http://sdo.pgups.ru/ — Режим доступа: для авторизированных пользователей;
- 2. Промышленный портал UnderGroundExpert [Электронный ресурс] URL: http://www.undergroundexpert.info/ Режим доступа: свободный.
- 3. Профессиональные справочные системы Техэксперт [Электронный ресурс] URL: http://www.cntd.ru/ Режим доступа: свободный;
- 4. Официальный интернет-портал правовой информации [Электронный ресурс] URL: www.pravo.gov.ru/ Режим доступа: свободный;
- 5. Издательство «Лань» [Электронный ресурс] URL: http://e.lanbook.com/ Режим доступа: свободный;
- 6. Электронная библиотека ПГУПС [Электронный ресурс] URL: http://library.pgups.ru/ Режим доступа: свободный;
- 7. Поисковая платформа Web of Science [Электронный ресурс] URL: http://apps.webofknowledge.com/ Режим доступа: для авторизированных пользователей.

Daniel a zwy w na fia w a k zwa a zwa a w w	
Разработчик рабочей программы, старший преподаватель	 А.А. Сокорнов
«20» апреля 2023 г.	