



СССР

ГОСУДАРСТВЕННЫЙ ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ
И НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ
МОРСКОГО ТРАНСПОРТА

"СОЮЗМОРНИПРОЕКТ"

Арх. № 39344


УКАЗАНИЯ
ПО СОСТАВУ И ОБЪЕМУ ИНЖЕНЕРНЫХ
ИЗЫСКАНИЙ ДЛЯ СТРОИТЕЛЬСТВА СООРУЖЕНИЙ
МОРСКОГО ТРАНСПОРТА

Раздел. Инженерно-геологические изыскания

ВСН 4-88

ММР

Главный инженер
Союзморнипроекта

 Ю. А. Ильницкий

"14" июня 1988 г.

ВЕДОМСТВЕННЫЕ СТРОИТЕЛЬНЫЕ НОРМЫ

У К А З А Н И Я
ПО СОСТАВУ И ОБЪЕМУ ИНЖЕНЕРНЫХ ИЗЫСКАНИЙ ДЛЯ СТРОИ-
ТЕЛЬСТВА СООРУЖЕНИЙ МОРСКОГО ТРАНСПОРТА

Раздел – Инженерно-геологические изыскания

ВСН4-88

ММФ

Министерство морского флота СССР

Москва, 1988 г.

РАЗРАБОТАН

Государственным проектно-конструкторским и научно-исследовательским институтом морского транспорта
"Созмориинипроект"

Главный инженер Ю. А. Ильницкий

И.о. начальника
отдела инженерных
изысканий и исследований И. Г. Шагельман

Руководитель
томы С. Б. Смелов

Ответственный
исполнитель Ю. И. Свешников

УТВЕРЖДЕН

Министерство морского флота СССР (Минморфлот)	Земельно-строительные нормы	<u>ВСН 4-88</u> ММФ
Указания по составу и объему инженерных изыска- ний для строительства сооружений морского тран- спорта. Раздел - инженерно- геологические изыскания		
		Взамен <u>ВСН 4-67</u> ММФ

I. ОБЩИЕ ТРЕБОВАНИЯ

I.1. Инженерно-геологические изыскания для проектирования и строительства объектов морского транспорта, располагаемых в зоне сопряжения морской акватории и берега, должны обеспечивать комплексное изучение естественных инженерно-геологических условий района (площадки) проектируемого строительства. Это изучение должно позволить получить, в качестве исходных, данные необходимые и достаточные для принятия технически обоснованных и экономически целесообразных проектных решений при строительстве объекта с учетом как рационального использования и охраны природной среды, так и прогнозной оценки ее изменения в процессе эксплуатации объекта.

Внесены	Утверждены	
Государственным проектно-изыскательским и научно-исследовательским институтом морского транспорта "Совморинишпроект"	распоряжением Министерства морского флота СССР от " " _____ 1988 г.	Срок введен в действие " " _____ 1988 г.
	3	

1.2. Инженерно-геологические изыскания для строительства сооружений морского транспорта должны выполняться:

для гидротехнических сооружений на акваториях в соответствии с требованиями настоящих Указаний, учитывающих особенности изучения геологической среды как оснований в условиях морских акваторий

для зданий, сооружений и инженерных сетей, входящих в береговую портовую комплекс и располагаемых на естественных и образованных территориях причалов и портов, в соответствии с требованиями раздела 3 СНиП I.02.07-87.

1.3. Детальность инженерно-геологических изысканий и их состав выполняемых для строительства объектов морского транспорта, определяются стадийностью проектирования, регламентируемой в установленном порядке общесоюзными нормативами документации, сложностью инженерно-геологических условий, а также классом и ответственность проектируемых сооружений.

1.4. При планировании инженерно-геологических изысканий следует придерживаться поэтапного принципа их проведения, который состоит в организации технологической схемы выполнения работ, при которой площадь охватываемая изысканиями от этапа к этапу уменьшается, а требования к их детальности и точности - увеличиваются.

1.5. При инженерно-геологических изысканиях, выполняемых для обоснования предпроектной документации, наряду с поэтапной схемой их проведения, следует обеспечивать наибольшую детальность изучения природных условий, как это рекомендуется в СНиП I.02.07-87, на типичных (характерных) участках с последующей экстраполяцией полученных данных на прилегающую площадь или массив грунта.

1.6. Разбивка инженерно-геологических изысканий на этапы, назначение числа и мест типичных (характерных) участков, а также состав и объем планируемых в составе этапа работ, устанавливается

и обосновывается программой инженерно-геологических изысканий.

1.7. При составлении программы инженерно-геологических изысканий надлежит руководствоваться требованиями пп.3.4-3.7. СНиП I.02.07-87.

1.8. Основой программы инженерно-геологических изысканий, при ее составлении на базе имеющихся материалов изысканий прошлых лет, должно явиться гипотетическое представление о геологическом строении и инженерно-геологических условиях участка строительства. Разработанная в программе структура и схема инженерно-геологических изысканий (по составу, объему и методам) должна в максимальной степени уточнять и прояснять черты реальной природной и инженерно-геологической обстановки. При этом намечаемая в программе схема изысканий должна быть достаточно гибкой, позволяющей, при необходимости, менять направленность изыскательских работ, а также уточнять и корректировать их объемы.

Все изменения и дополнения к программе, необходимость в которых может возникнуть в период производства изысканий, должны быть согласованы и оформлены в установленном порядке (СНиП I.02.07-87 п.1.29).

1.9. В программе инженерно-геологических изысканий должна быть кратко охарактеризована сложность естественных условий района для определения оптимального состава и объема изыскательских работ и их осмечивания, а также для разработки организации изысканий и графика их выполнения по срокам. Сложность естественных условий также должна являться обоснованием в программе применения тех или иных технических средств и методов инженерно-геологических изысканий, обеспечивающих их выполнение в соответствии с установленной в техзадании точностью.

1.10. При оценке категории сложности естественных условий, предопределяющих сложность инженерно-геологических условий строительства, необходимо руководствоваться таблицей I.

1.11. Инженерно-геологические изыскания для строительства объектов морского транспорта, выполняемые на прибрежных морских акваториях и в пределах прилегающей к ним суши, должны содержать комплекс работ, отвечающий требованиям общесоюзных норм: инженерно-геологическую рекогносцировку, инженерно-геологическую съемку и инженерно-геологическую разведку.

1.12. Инженерно-геологическая рекогносцировка, как самостоятельный комплекс работ, должна выполняться в малоизученных районах, где материалы изысканий прошлых лет отсутствуют, или их недостаточно для установления и сравнительной оценки общих инженерно-геологических условий изучаемой территории, необходимых для составления программы изысканий.

1.13. При инженерно-геологической рекогносцировке проводятся маршрутные наблюдения, геофизические исследования, бурение скважин и зондирование отдельных точек, располагаемых на различных геологических элементах, отбор образцов грунтов, проб подземных и поверхностных вод и их лабораторные исследования.

1.14. Инженерно-геологическая рекогносцировка, при необходимости, может также выполняться при съемке и разведке предшествующей, когда следует оценить достоверность материалов изысканий прошлых лет или установить степень и характер изменения геологической среды в условиях воздействия техногенных факторов.

1.15. Состав и комплексность инженерно-геологических изысканий (рекогносцировка, съемка, разведка), выполняемых для строительства объектов морского транспорта, задачи и функции отдельных видов изыскательских работ регламентируются "Общими требованиями" раздела 3 СНиП I.03.07-87.

Таблица I

Категории сложности	Факторы				
	Геологические	Геоморфологические	Гидрогеологические	Физико-геологические процессы и явления	Специфические грунты
I	2	3	4	5	6
I (простая)	В отропини толщии грунтов, находящаяся в сфере взаимодействия с сооружением, принимают участие не более двух различных по литологии слоев, залегание горизонтально или слабо наклонно. Степень неоднородности слоев по показателям свойств грунтов незначительна, изменению свойств грунтов в	Формы рельефа одного возраста и генезиса, хорошо прослеживаются; поверхность ровная или слабо наклонная, порасчлененная	Подземные воды отсутствуют, или имеются лишь в виде выходящий горизонт гидравлически связанный с морем, с однородным химическим составом	Практически отсутствуют	Отсутствуют

1	2	3	4	5	6
	<p>плано и по глубине не закономерно. Скальные грунты: отсутствуют; заложат с поверхности; пере- крыты мелкопесчаными (до 2 м) чужлом песчаных грунтов. Поверхность (кровля) скальных грунтов ровная.</p>				
<p>II (средней сложности)</p>	<p>В строении толщи грунтов (в сфоре взаимодополнения с сооружением) принимают учас- тне не более четырех различ- ных по литологии слоев, за- логанных наклонно или с вы- ливанием. Мощность слоев изменяется закономерно. В разрезах имеют место слабо</p>	<p>Формы рельефа раз- ного возраста и ге- незиса; поверхность наклонная слабо рас- члененная</p>	<p>Два водонос- ных горизон- та выдержан- ных по мощ- ности и про- стиранию; об- ладающих на- пором или с неоднородным</p>	<p>Имеют ограни- ченное рас- пространение</p>	<p>Но оказы- вают суще- ственное влияние на выбор про- ектных ро- новий; имеют выдер- жанное за-</p>

I	2	3	4	5	6
	<p>грунты мощностью до 3 м. В плане или по глубине имеют место закономерное изменение характеристик грунтов. Залегаящая в основании толща скальные или плотные грунты имеют слабо расчлененную кровлю (амплитуды расчленения до 2 м).</p>		<p>химическим составом</p>		<p>логанно</p>
III (Сложная)	<p>В строении толщ грунтов (в сфоре взаимодействия с сооружением) принимают участие более четырех различных по литологии слоев или при геологическом строении аналогичном условиям II-ой категории</p>	<p>Формы рельефа различного возраста и генезиса, неоворпность сильно расчлененная, имеют место погребенный рельеф</p>	<p>Горизонты подземных вод обледяют напором, неводопроницаемы по мощности и простираются, с неоднородным</p>	<p>Имеют широкое распространение и оказывают влияние на выбор проекции и рование и</p>	<p>Оказывают решающее влияние на выбор проекции, оснований, ос-</p>

I

2

3

4

5

6

сложности имеет место линзо-
видное залегание слоев. Мощ-
ности слоев резко изменяются.
В разрезе имеют место слабо
грунты мощностью более 3 м.
Значительная степень неод-
нородности по показателям
свойств грунтов, закономерно
изменяющихся в плане или
по глубине. Скальные или плот-
ные грунты в основании толщи
рыхлых отложений имеют сильно
расчлененную кровлю

химическим сос- строитель-
тавом, имеются ство
зоны сосородо-
точной раз-
грузки

ложняют
строитель-
ство и эк-
сплуатацию

Примечание. Категория сложности инженерно-геологических условий устанавливается по совокупности факторов, указанных в таблице.

Если какой-либо из факторов относится к более высокой категории сложности и является определяющим при принятии основных проектных решений по строи-

тельству гидротехнических сооружений, то категорию сложности инженерно-геологических условий следует устанавливать по этому фактору, а объемы работ должны быть увеличены или назначены дополнительные виды исследований для надежного обоснования влияния именно данного фактора на проектируемое сооружение.

1.16. По результатам выполненных инженерно-геологических изысканий должен составляться технический отчет (заключение). При составлении отчета (заключения) необходимо руководствоваться требованиями п.1.33 и рекомендациями приложения 9 СНиП I.02.07-87.

1.17. Инженерно-геологические изыскания для реконструкции, расширения и технического перевооружения объектов морского транспорта и отдельных сооружений должны выполняться с учетом требований настоящих норм, а также дополнительных требований к изысканиям в соответствии с пп. 3.85-3.94 СНиП I.02.07-87.

2. ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКИЕ ИЗЫСКАНИЯ ДЛЯ ПРЕДПРОЕКТНОЙ ДОКУМЕНТАЦИИ

2.1. Инженерно-геологические изыскания должны обеспечивать получение материалов и данных, необходимых и достаточных для сравнительной оценки вариантов развития и размещения проектируемых объектов строительства морского транспорта в составе ТЭО и ТЭР, планируемых в дальнейшем "предпроектной документацией".

2.2. Инженерно-геологические изыскания для разработки предпроектной документации состоят в:

- сборе, изучении и обобщении архивных и литературных материалов о природных условиях, характеризующих геологическое строение, инженерно-геологические и гидрогеологические условия района изысканий;
- инженерно-геологической оценке площадок конкурирующих вариантов;
- сборе сведений об изысканиях в районе месторождений строительных материалов и источников водоснабжения, их ведомственной принадлежности, качестве и количестве сырья и ресурсов.

Примечание. Сбор сведений по строительным материалам и источникам водоснабжения выполняется при наличии специального задания заказчика.

2.3. Изучение и обобщение собранных материалов направлено на установление их достаточности для обоснования разработки предпроектной документации по каждому из вариантов в составе ТСО и ТЭР или на уточнение объемов съемочных работ и их масштаба, которые требуется дополнительно выполнить для такого обоснования по каждому из перспективных вариантов.

2.4. Наряду с данными, характеризующими общие инженерно-геологические условия, при сборе материалов следует обращать особое внимание на те из них, которые характеризуют распространение, условия залегания и физико-механические свойства специфических грунтов (слабоглинизированных, просадочных, набухающих, засоленных, представленных рифовыми образованиями, затрещинных вечномёрзлых и т.д.), а также условия возникновения и причины развития неблагоприятных физико-геологических процессов (оползни обвалы, размывы берегов, карст, термокарст и др.).

2.5. В тех случаях, когда имеющиеся собранных материалов изысканий и геологических данных по работам прошлых лет для обоснования предпроектной документации недостаточно, или когда объекты расположены в сложных инженерно-геологических условиях, выполняется инженерно-геологическая съемка, которая должна обеспечить:

- получение материалов дополняющих представление о природной обстановке для обоснования инженерно-геологического районирования изучаемой территории применительно к намечаемому строительству;
- сравнение конкурирующих вариантов размещения объектов проектируемого строительства и выбор наиболее перспективного участка с точки зрения естественных условий;
- предварительный прогноз, изменения геологической среды под воздействием проектируемых сооружений.

2.6. Главная задача съемки состоит в выявлении инженерно-геологических условий с детальностью регламентируемой ее практикой назначением и глубиной изучения этих условий. Эта детальность должна обеспечить прогноз неблагоприятных инженерно-геологических процессов, могущих возникнуть при строительстве на данной территории в сфере взаимодействия сооружения и геологической среды.

2.7. При инженерно-геологической съемке территории предполагаемого размещения сооружений морского транспорта производится на акватории — проходка скважин с геофизическими работами (профилированием), опробование грунтов и испытание их в лаборатории, исследование грунтов полевыми методами и др. работы в соответствии с требованиями настоящих норм;

в береговой зоне — комплекс работ и исследований по составу, объему и кондиционности в соответствии с пп. 3.35—3.43 СНиП I.02.07—87.

2.8. При съемке на акватории следует применять геофизические исследования методом сейсмоакустического профилирования, позволяющие выявить общие закономерности геологического и геоморфологического строения в пределах участков конкурирующих вариантов. Масштабы съемки, как правило, следует принимать 1:25000 или 1:10000.

Примечания: 1. Проведение на акватории инженерно-геологической съемки в других (смежных) — большем или меньшем масштабах допускается при соответствующем обосновании и в порядке установленном СНиП I.02.07—87 (п. 3.33 последний абзац).

2. Геофизическое профилирование при съемке следует выполнять с опережением буровых работ.

2.9. При съемке на акватории среднее число буровых скважин и среднее расстояние между геофизическими профилями следует

устанавливать по табл.2 с учетом масштаба инженерно-геологической съемки и сложности инженерно-геологических условий.

Таблица 3

Категория сложности инженерно-геологических условий	Число скважин на 1 км ² - в числителе; расстояние между геофизическими профилями в м - в знаменателе				
	Масштаб инженерно-геологической съемки				
	1:25000	1:10000	1:5000	1:2000	1:1000
I	$\frac{4}{500}$	$\frac{20}{220}$	$\frac{35}{170}$	$\frac{150}{80}$	$\frac{450}{40}$
II	$\frac{6}{440}$	$\frac{25}{200}$	$\frac{50}{140}$	$\frac{250}{65}$	$\frac{850}{30}$
III	$\frac{8}{360}$	$\frac{30}{180}$	$\frac{75}{120}$	$\frac{375}{50}$	$\frac{1150}{20}$

Примечание. Инженерно-геологическую съемку необходимо выполнять на топографической основе того же или более крупного съемного масштаба.

2.10. Границы территории и площадок инженерно-геологической съемки определяются согласно п.3.35 СНиП I.02.07-87.

2.11. Геофизическое профилирование на акватории в пределах участков конкурирующих вариантов наиболее целесообразно выполнять по сетке.

Примечание. При простых инженерно-геологических условиях профилирование допускается выполнять отдельными галсами, расположенными по нормали границам геоморфологических элементов.

2.12. Буровые скважины в комплексе с геофизическими профилированием на акватории имеют целью надежно интерпретировать результаты геофизических работ и в итоге выявить отличительные черты геологического строения конкурирующих участков, которые могут иметь решающее значение при выборе варианта размещения объекта.

2.13. Размещение на территории съёмки буровых скважин (точек зондирования) определяется геологическими (инженерно-геологическими) соображениями и не обязательно должно увязываться с предполагаемым размещением сооружений. При изысканиях на акватории в первую очередь буровыми скважинами должны быть надёжно освещены те участки геофизического профилирования, где из-за сложности разреза имеются затруднения в интерпретации фактического материала. При этом важное значение имеет также то, что при выборе варианта размещения скважин (точек зондирования) должна быть обеспечена наиболее оптимальная схема опробования строительных свойств грунтов, развитых в районе изысканий.

Буровые скважины, также как и геофизические профили, при съёмке, должны размещаться, как правило, по створам, ориентированным вкост к границам геоморфологических элементов. При сложных инженерно-геологических условиях и в местах сочленения подводных морских террас выработки должны сгущаться.

2.14. Глубина скважин при инженерно-геологической съёмке определяется глубиной освещения инженерно-геологических условий, которая в свою очередь устанавливается и обосновывается программой работ, исходя из предполагаемых размеров сферы взаимодействия гидротехнических сооружений с геологической средой, а также необходимости решения конкретных задач: выявление мощности и характера распространения слабых (илистых) грунтов, установление положения зон возможного ослабления грунтового массива влияющего на

устойчивость подвальных склонов, изучения рельефа погребной скалы на дне акватории и т.д.

2.15. На участках распространения специфических грунтов скважины необходимо проходить на их полную мощность или до глубины, где наличие этих грунтов не будет оказывать влияния на устойчивость проектируемых гидротехнических сооружений и зданий берегового комплекса в соответствии с требованиями п.п. 3.95-3.177 СНиП I.02.07-87.

На участках развития геологических процессов скважины следует проходить на 3-5 м ниже зоны их активного развития и в соответствии с требованиями п.п. 3.178-3.213 СНиП I.02.07-87.

2.16. При проведении опробования грунтов, наряду с отбором образцов для испытаний в стационарной лаборатории, следует применять оборудование, позволяющее определить важнейшие показатели свойств и состояния грунтов в полевых условиях на скважине экспресс-методами (ручной пенетромтр, ручная крыльчатка и другие средства входящие в комплект полевых специализированных лабораторий).

2.17. При съемке следует применять в сочетании с бурением динамическое и статическое зондирование для решения, как правило отдельных геологических задач: определения глубины залегания кровли скальных и крупнообломочных грунтов, оценки возможности забивки свай и определения глубины их погружения, определения данных для расчета свайных фундаментов, приближенной количественной оценки физико-механических характеристик грунтов.

Допускается при съемке на акватории выполнять испытания грунтов вращательным срезом и прессиометром как в массиве, так и в скважинах.

Количество испытаний для каждого литологического типа (слоя) грунта должно быть не менее:

- 6 точек - статическое и динамическое зондирование;
- 3 опытов - испытание вращательным срезом;
- 3 опытов - испытание прессиометром.

2.18. Отбор образцов грунтов при инженерно-геологической съемке производится в соответствии с требованиями ГОСТ 12071-84 для уточнения или обоснования выделенных литолого-петрографических типов пород, а также для оценки классификационных показателей их свойств в соответствии с требованиями ГОСТ 25100-82 при решении задач инженерно-геологического районирования территории применительно для целей предполагаемого гидротехнического строительства.

Для каждого выделенного литологического типа (слоя) грунта число образцов отобранных для лабораторных определений должно быть не менее шести.

Примечание. Отбор образцов скальных грунтов ненарушенного сложения для определения состава, состояния и физических свойств допускается производить из скважин грунтоносными внутренним диаметром не менее 50 мм.

2.19. К числу классификационных показателей свойств грунтов, определяемых в процессе инженерно-геологической съемки, относятся:

для скальных грунтов - петрографический состав, временное сопротивление сжатию в водонасыщенном состоянии, растворимость и размягчаемость в воде, степень выветрелости;

для крупнообломочных грунтов - размер крупнообломочного материала, его соотношение с заполнением, состав и состояние заполнителя, степень выветрелости обломков;

для песчаных грунтов - гранулометрический состав, плотность сложения, степень водонасыщения;

для глинистых грунтов - влажность, число пластичности, консистенция, просадочность, способность к набуханию, засоленность, содержание органического вещества и т.п.

Примечания: 1. При необходимости могут быть поставлены задачи получения в процессе съемки и других показателей свойств грунтов.

2. При выдаче для проектирования прочностных и деформационных свойств следует использовать таблицы нормативных значений показателей свойств грунтов, уравнения корреляционных зависимостей и аналоги, а при обосновании и в соответствии с заданием заказчика прочностные и деформационные свойства грунтов допускается определять лабораторными методами.

2.20. В процессе ведения полевых работ при инженерно-геологической съемке следует производить текущую камеральную обработку материалов изысканий.

Обработка материалов включает в себя прочтение и корректировку полевых записей в дневниках и буровых журналах, интерпретацию геофизических и зондировочных работ, анализ получаемых результатов лабораторных работ, сопоставление получаемых материалов с материалами изысканий прошлых лет и, в конечном счете, корректировку и уточнение программы изысканий в ходе съемки.

По результатам выполненной инженерно-геологической съемки для обоснования разработки предпроектной документации составляется технический отчет (заключение) в соответствии с рекомендуемым приложением 9 СНиП I.02.07-87 и требованиями отраслевых стандартов.

3. ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКИЕ ИЗЫСКАНИЯ ДЛЯ ПРОЕКТА (РАБОЧЕГО ПРОЕКТА)

3.1. Инженерно-геологические изыскания на стадии проект

(рабочий проект) должны обеспечить получение данных необходимых и достаточных для разработки технической проектной документации объекта строительства, включающего основные и вспомогательные гидротехнические сооружения, здания и сооружения на территории причалов, инженерные коммуникации и линейные сооружения, входящие в инфраструктуру проектируемого портового комплекса.

3.2. В задачу инженерно-геологических изысканий, выполняемых для обоснования разработки проекта (рабочего проекта) объекта строительства, в общем случае, входит получение данных, которые должны обеспечить:

1. Разработку вариантов компоновки комплекса сооружений (габелана) на выбранной в ТЭО площадке под строительство;

2. Разработку вариантов конструкции сооружений, установление глубин погружения шпунта, свай и свай-оболочек, глубин заложения фундаментов;

3. Оценку факторов могущих привести к ухудшению природной обстановки в результате строительства объекта и разработку защитных, профилактических природоохранных мероприятий;

4. Составление проекта организации и производства строительных работ (ПОС);

В этих целях необходимо выполнение комплексного изучения инженерно-геологических условий выбранной площадки строительства с выделением инженерно-геологических элементов на основе лабораторных и полевых методов определения для них нормативных и расчетных характеристик физико-механических свойств грунтов, а также с установлением количественных характеристик по гидрогеологии, динамике геологических процессов и степени агрессивности и коррозионной активности подземных вод и грунтовой среды к бетону и металлам.

3.3. Изыскания для обоснования проекта (рабочего проекта при отсутствии генплана) следует выполнять в два этапа.

Примечания: I. В один этап допускается выполнять изыскания для проекта (рабочего проекта при отсутствии генплана) с объемом изыскательских работ не превышающим 100 тыс. руб. в соответствии с п. п. 3.4-3.14.

2. Изыскания для рабочего проекта при наличии генплана следует выполнять в один этап в соответствии с п. п. 4.1-4.15 (изыскания для рабочей документации).

3.4. При изысканиях в два этапа на первом этапе в первую очередь следует выполнять инженерно-геологическую съемку исследуемого участка, как правило, в масштабах 1:5000-1:2000 и проводить комплекс основных видов инженерно-геологических работ с применением на акватории метода геофизического профилирования.

Для обеспечения кондиционности съемки следует руководствоваться требованиями п. п. 2.7-2.9 настоящих норм.

Примечания: I. Выполнение инженерно-геологической съемки в другом масштабе на всей площадке или на отдельных участках допускается с обоснованием в программе изысканий.

2. Выполнение съемки в масштабе 1:1000 допускается при изысканиях для проектирования сложных объектов и на площадке II категории сложности инженерно-геологических условий.

3.5. Границы съемки и линии геофизических профилей не должны ограничиваться проектными контурами исследуемой площадки (территории), а должны, как правило, охватывать ширину прилегающей к площадке зоны равной расстоянию между геофизическими профилями (или скважинами) в масштабе выполняемой инженерно-геологической съемки, принятом в зависимости от сложности инженерно-геологических условий.

3.6. Геофизическое профилирование, буровые работы, лабораторные и полевые исследования свойств грунтов проводится в объеме, достаточном для обоснования инженерно-геологической съемки и для построения геолого-геофизических и, на их основе, инженерно-геологических разрезов в пределах территории размещения сооружения проектируемого объекта.

3.7. Направления геофизических профилей, положение скважин, количество точек зондирования и испытания грунтов необходимо устанавливать с учетом особенностей формирования прибрежно-морских отложений и их геолого-геоморфологических взаимоотношений.

3.8. Скважинами при съемке должны быть вскрыты на полную мощность и оконтурированы в плане и в разрезе слабые грунты (илы, глины и сульфиды текучие), вскрыты рыхлые грунты на глубину сферы их взаимодействия с сооружением и, если рыхлые грунты в пределах этой сферы подстилаются коренными скальными породами, выявлен общий характер погребенного рельефа коренных пород.

В технической задании, наряду с данными о глубинах заложения фундаментов, типах и конструкциях гидротехнических сооружений, должны содержаться сведения о предполагаемой сфере взаимодействия проектируемых сооружений с геологической средой.

3.9. При согласовании с заказчиком, по результатам изысканий выполненным на первом этапе составляется промежуточное заключение (записка) с кратким изложением инженерно-геологических условий исследуемой площадки, обеспечивающее предварительные компоновочные и конструктивные проработки проектируемых сооружений, и содержащее рекомендации по уточнению программы изыскательских работ второго этапа.

3.10. На втором этапе на площадках конкретного размещения проектируемых гидротехнических сооружений выполняются инженерно-

геологические изыскания в состав работ которых входят:

а) бурение скважин по осям сооружений и по поперечникам.

Расстояние между скважинами в зависимости от сложности инженерно-геологических условий (табл. I), а также типа и конструкции проектируемых гидротехнических сооружений определяется по табл. 3. Расстояние между скважинами, ^{и их число} рекомендуемые в таблице 3, имеют ориентировочный характер и при надлежащем обосновании могут быть уменьшены или увеличены.

Для групп грунтов, приведенных в табл. 4, расстояние между скважинами должно быть уменьшено, если в соседних скважинах разности мощностей этих инженерно-геологических групп превышают значения приведенные в табл. 5.

Глубины скважин назначаются, исходя из их целевого предназначения для текущего типа и конструкции проектируемых сооружений, и должны определяться составом, состоянием и мощностью сжимаемой толщи грунтов, находящейся в пределах активной зоны воздействия сооружений. Во всех случаях глубина проходки скважин должна обеспечивать изучение геологического разреза и гидрогеологических условий в пределах этой зоны.

При отсутствии данных о глубине активной зоны в основании сооружений, глубина буровых скважин определяется в соответствии с рекомендациями приведенными в таблице 6.

Бурению скважин сопровождается отбором образцов и проб грунтов нарушенного и ненарушенного сложения, на основании которого по результатам визуального описания и лабораторных исследований должно быть обеспечено в итоге достоверное построение инженерно-геологической модели исследуемой площади;

б) статическое и динамическое зондирование, вертикальный срез в скважине и в массиве, прессиометрия.

Таблица 3

Тип сооружения	Категория сложности инженерно-геологических условий								
	I			II			III		
	Расстояние между скважинами, м								
	по оси сооружения	по поперечным профилям	между профилями	по оси сооружения	по поперечным профилям	между профилями	по оси сооружения	по поперечным профилям	между профилями
Гравитационные причальные сооружения, ограждающие сооружения вертикального и смешанного профиля, свайные набережные эстакадного типа	$\frac{80-100}{40-50}$	I-2H ^I	$\frac{150-200}{80-100}$	$\frac{60-80}{30-40}$	I-2H	$\frac{120-170}{60-80}$	$\frac{40-60}{20-30}$	I-2H	$\frac{100-150}{40-60}$
Свайные причальные сооружения и пирсы, сооружения типа больверк	$\frac{100-150}{50-75}$	I-I, 5H	$\frac{150-200^2}{100-150}$ $\frac{100-120^6}{75-125}$	$\frac{80-120}{40-50}$	I-I, 5H	$\frac{120-170^2}{80-120}$ $\frac{90-110^8}{60-80}$	$\frac{60-100}{30-50}$	I-I, 5H	$\frac{100-150^2}{60-100}$ $\frac{80-100^8}{50-75}$
Ограждающие сооружения откосного профиля (молы, волноломы, дамбы)	$\frac{100-120}{50-60}$	I-I, 5H	$\frac{100-120}{50-60}$	$\frac{80-100}{40-50}$	I-I, 5H	$\frac{90-110}{40-50}$	$\frac{60-80}{30-40}$	I, I, 5H	$\frac{80-100}{30-40}$
Берегоукрепительные сооружения	$\frac{150-200}{75-100}$	I-2H	$\frac{150-200}{75-100}$	$\frac{100-150}{50-75}$	I-2H	$\frac{120-170}{60-80}$	$\frac{50-100}{30-50}$	I-2H	$\frac{100-150}{50-75}$
Слипы, эллинги, сухие доки		$\frac{60-80^4}{40-50}$			$\frac{50-70^4}{30-40}$			$\frac{40-60^4}{20-30}$	
Подходные каналы		$\frac{200-300^5}{150-200}$			$\frac{150-250^5}{100-150}$			$\frac{100-200^5}{75-100}$	
Акватории		$\frac{200 \times 200-250 \times 250^6}{100 \times 100-150 \times 150}$			$\frac{150 \times 150-200 \times 200^6}{75 \times 75-100 \times 100}$			$\frac{100 \times 100-150 \times 150^6}{50 \times 50-75 \times 75}$	
Портовые территории		$\frac{150 \times 150-200 \times 200^6}{75 \times 75-100 \times 100}$			$\frac{100 \times 100-150 \times 150^6}{50 \times 50-75 \times 75}$			$\frac{50 \times 50-100 \times 100^6}{30 \times 30-50 \times 50}$	
	Количество скважин								
Палы, маяки, плавучие доки	$\frac{I}{до 3}$			$\frac{до 2}{до 4}$			$\frac{до 3}{до 5}$		

Примечания: I, II - высота сооружения от проектной отметки дна. Больший коэффициент применяется для сооружений II и III классов, меньший - для сооружений I класса.

2. Расстояния для вдольбереговых сооружений.
3. Расстояние для сооружений, расположенных под углом к берегу.
4. Скважины размещаются по контурам проектируемых сооружений.
5. Трасса канала разбуривается: по трем профилям ориентированным вдоль нижних бровок канала и по его оси при ширине канала более 150 м.; по двум профилям вдоль нижних бровок - при меньшей ширине канала.
6. Схема разбуривания участка акватории и территории - по сетке.
7. Минимальное расстояние между скважинами следует принимать для сооружений I класса, максимальное - для II и III классов.
8. В числителе расстояния между скважинами, принимаемое при изысканиях для проекта (рабочего проекта), в знаменателе - для рабочей документации.

Таблица 4

Инженерно-геологическая группа грунтов	Наименование грунтов
1	Илы Глинистые грунты текучие и текучепластичные Пески пылевые и мелкие, рыхлые
2	Глинистые грунты мягко- и тугопластичные Пески пылеватые и мелкие, средней плотности Пески крупные и средней крупности, рыхлые
3	Глинистые грунты полутвердые и твердые (в т.ч. просадочные и набухающие) Пески пылеватые и мелкие, плотные Пески средней крупности и крупные, средней плотности
4	Галечниковые (щебенистые) или гравийные (деревянистые) грунты с глинистым заполнителем полутвердые и твердые Пески крупные и средней крупности, плотные Гравийные грунты Пески гравелистые, независимо от плотности
5	Галечниковые (щебенистые) грунты Валунистые (глибовые) грунты
6	Полускальные (скальные) грунты поровнопрочные Карбонатно-коралловые грунты
7	Скальные грунты равнопрочные

Таблица 5

Тип сооружения	Предельная величина разности мощности инженерно-геологических групп грунтов между скважинами или точками зондирования
Гравитационные причалные сооружения, бошварки, свайные набережные, слиты, аллигачи, сужие доки	$\Delta h^1 \leq \frac{3}{1}$
	$\Delta h^{2-5} \leq \frac{3}{1,5}$
	$\Delta h_k^{6,7} \leq \frac{2}{1}$
Свайные пирсы, гравитационные ограждающие сооружения вертикального и склепанного профиля	$\Delta h^{1-3} \leq \frac{3}{1,5}$
	$\Delta h^{4-7} \leq \frac{2}{1}$
Оградительные откосного профиля и берегоукрепительные сооружения	$\Delta h^1 \leq \frac{3}{1,5}$
	$\Delta h^{2-7} \leq \frac{5}{2,5}$
Подходные каналы и акватории	$\Delta h^1 \leq \frac{5}{2,5}$
	$\Delta h^{2,3} \leq \frac{3}{1}$
	$\Delta h^{4,5} \leq \frac{3}{1,5}$
	$\Delta h_k^{6,7} \leq \frac{2}{1}$

- Примечания: 1. Цифровые индексы над Δh обозначают инженерно-геологические группы грунтов согласно табл. 4
2. Индекс "к" - кровля скальных и крупнообломочных грунтов.
3. З числителя - значения при изысканиях для проекта; в знаменателе - для рабочей документации (рабочего проекта).

Таблица 6

Объекты изысканий	Инженерно-геологическая группа грунтов	Оптимальная глубина скважин и зондирования от проектной отметки дна перед сооружением,
Гравитационные причальные и ограждающие сооружения	1,6	1,5H ¹
	2	1,2H
	3	1,0H
	4	0,5H
	5,7	2,0 м ниже кровли слабыветрелых грунтов
Сооружения типа больверк	1,2,3,6	1,1H + 5 м
	4,5,7	0,5H + 5 м
Причальные, ограждающие и берегоукрепительные сооружения на свайном основании	1,6	1,5H + 5 м
	2	1,3H + 5 м
	3	1,2H + 5 м
	4	1,1H + 5 м
	5,7	2,0 м ниже кровли слабыветрелых грунтов
Берегоукрепительные сооружения откосного типа	1,2,3,6	1,5H
	4,5,7	3,0 м
Образование портовых территорий, slips и эллингов, сужие доки на естественном основании	1,6	1,5 ²
	2	1,0
	3	5
	4	3
	5,7	1,0 м ниже кровли слабыветрелых грунтов ²
Подходные каналы, акватории	1,2,3	5,0 м ниже отметки дна углубления

Примечания: 1. H — высота сооружений от проектной отметки дна.

2. 25-30% скважин должны иметь глубину в полтора раза большую.

3. При определении глубины скважины мощность инженерно-геологической группы грунтов менее 2 м в расчет не принимается.

Статическое и динамическое зондирование следует, как правило, размещать в створах скважин проходных по осевым гидротехническим сооружениям. Количество точек зондирования обосновывается программой исследовательских работ для конкретных местных условий и может составлять от 20 до 50% от общего числа буровых скважин, но не менее чем в шести точках для каждого инженерно-геологического элемента.

Глубина зондирования, стоящие перед ним задачи и характеристики грунтов определяются в соответствии с требованиями СНиП I.02.07-87. При этом зондирование допускается проводить в буровых скважинах.

Испытания грунтов вращательным срезом на прочность в скважинах и в массиве выполняется в соответствии с требованиями ГОСТ 21719-89. На акватории в слабых грунтах (илах, глинах и сульфидных глинах малой степени литификации) испытания рекомендуется проводить через 1-2 м по глубине. Количество испытаний и их частота по вертикали в слоях должны быть обоснованы программой исследований.

При бурении скважин на акватории испытания грунтов прессиометрической методикой следует увязывать с интервалами отбора проб грунтов ненарушенной структуры. По площади каждый инженерно-геологический элемент должен быть испытан прессиометрической не менее чем в 6 точках. Испытания грунтов прессиометрической и обработка результатов должны выполняться в соответствии с требованиями ГОСТ 20276-85.

в) геофизические исследования в скважинах (при обосновании в программе), назначаемые в зависимости от решаемых задач в соответствии со справочным приложением 3 СНиП I.02.07-87;

г) гидрогеологические наблюдения и исследования в скважинах, выполняемые в соответствии со справочным приложением 5 СНиП I.02.07-87 и с учетом специфики бурения на акватории.

Примечание. Помимо сводной, характеризующих общие гидрогеологические условия участка изысканий, под отдельные типы сооружений в проектируемом комплексе, могут выполняться (по специальной программе) гидрогеологические работы обеспечивающие получение данных: об уровнях и расходах подземных вод, о фильтрационных характеристиках водонепроницаемых пород, о кривых депрессии, о напоре и фильтрационном давлении, о механической и химической суффозии — для вдольбереговых берегоукрепительных сооружений; о возможной величине притока подземных вод в строительные котлованы и об оценке возможности деформации откосов и дна котлована напорными водами — для судоподъемных и пажитных сооружений входящих в береговой портовый комплекс;

д) работы по сейсмическому микрорайонированию, выполняемые специализированной организацией по отдельному заданию Заказчика для проекта наиболее ответственных сооружений морского гидротехнического строительства, находящихся в районах с высокой районной сейсмичностью. Для районов с низкой и средней сейсмичностью для сооружений менее ответственных оценка сейсмической опасности производится в соответствии со СНиП II-7-81 с поправкой на местные тектонические, грунтовые и гидрогеологические условия. Во всех случаях, для высокосейсмичных районов, решение о проведении специальных работ по сейсмическому микрорайонированию, равно как и назначение нормативных и расчетных сейсмических параметров, должны быть согласованы с Институтом Физики Земли АН СССР;

е) лабораторные исследования свойств грунтов по видам рекомендованным обязательным приложением 8 СНиП I.02.07-87. Отбор образцов из каждого инженерно-геологического элемента следует производить в количестве обеспечивающем не менее 10 частиц определенной для физических и не менее 3 — для механических

характеристик грунтов.

Обработку результатов частных определений физико-механических свойств грунтов и их нормативных и расчетных характеристик необходимо выполнять в соответствии с требованиями ГОСТ 20522-75, СНиП 2.02.01-83 и СНиП 2.02.02-85.

Примечание: I. При необходимости и при обосновании в программе следует выполнять дополнительные исследования грунтов, методы которых не регламентированы госстандартами (прилипаемость, механические свойства грунтов при динамических воздействиях и в условиях плоской деформации, показатели консолидации и ползучести и др., петрографический, минералогический, споро-пыльцевой и диатомовый анализы и др.).

2. Количество проб и состав лабораторных определений специфических грунтов следует определять с учетом требований СНиП I.02.07-87.

3.II. При изысканиях для рабочего проекта морских гидротехнических сооружений свайных конструкций (в т.ч. гибких палов), сооружаемых в грунтовых условиях, отличающихся от рекомендованных в табл. I,2 СНиП 3.02.03-85, или для которых опыт строительства свайных оснований отсутствует, в программе изысканий следует предусматривать работы по контролю испытаний свай в грунте динамической и статической (в т.ч. для гибких палов - горизонтальной) нагрузками. Опытное испытание свай организуется и выполняется с привлечением строительной организации в порядке, установленном Госстроя СССР и в соответствии с ГОСТ 5386-78 и ГОСТ 24546-81.

3.I3. Отбор проб и гидрогеологические анализы подземных и поверхностных вод и водных вытеков (из грунтов) следует выполнять в соответствии с требованиями СНиП I.02.07-87 в целях определения их агрессивности к бетону и коррозионной активности к металлам.

Каждый водоносный горизонт (в т.ч. морская вода) должен быть охарактеризован в зоне воздействия на строительные конструкции не менее чем тремя стандартными анализами.

3.13. В задачу инженерно-геологических изысканий, выполняемых на искусственно образованной территории за счет материала попутных выемок на береговом склоне, должно входить установление:

состава и свойства строительных материалов, из которых образована территория (пески, илстые грунты, карьерный камень, суглинки и др.);

рекомендуемой технологии и способа производства работ по образованию территории (рефулирование, засыпка, уплотнение и т.д.);

сроки существования искусственно образованной насыпи;

условий, влияющих на скорость консолидации насыпных и напыльных грунтов;

изменение естественного гидрогеологического режима участка и условий эксплуатации существующих сооружений в результате образования территории.

3.14. Завершением изыскательских работ на стадии проект (рабочий проект) является составление отчета (окончательного отчета при изысканиях под проект в два этапа) в соответствии с рекомендациями приложения 9 СНиП I.02.07-87 и требованиями действующих отраслевых нормативных документов.

Приложение. Материалы по геофизическим исследованиям и по испытаниям грунтов полевыми методами могут оформляться в виде отдельного отчета в случае, если они выполнены другой организацией или входить в состав основного отчета об инженерно-геологических изысканиях .

4.1. Инженерно-геологические изыскания на стадии рабочей документации при двухстадийном проектировании (рабочий проект при наличии генплана — при одностадийном проектировании) должны обеспечивать получение материалов, необходимых и достаточных для разработки рабочей проектной документации объекта строительства: ского транспорта, включая расчет оснований и фундаментов гидротехнических сооружений и зданий, входящих в комплекс объекта, обоснование мероприятий инженерной защиты и охраны геологической среды, решение вопросов рациональной организации строительства и производства земляных работ.

4.2. Дополнительно к техническому заданию на изыскания для разработки рабочей документации должно содержать данные о чувствительности сооружений к неравномерным осадкам, типах и конструкциях сооружений и их фундаментов, необходимость расчета оснований гидротехнических сооружений и фундаментов по первой или второй группам продольных состояний, а также сведения о проектных решениях, приводящих к изменению геологической среды (срезка, подсыпка грунта и т.д.).

4.3. При изысканиях следует выполнять инженерно-геологическую разведку на участках проектируемых сооружений.

Примечание. В случае, если для предпроектной документации и для проекта изыскания не приводились, то в необходимых случаях при обосновании в программе, допускается в комплексе с инженерно-геологической разведкой предусматривать проведение инженерно-геологической съемки в соответствии с п.п. 3.4–3.8 настоящих норм.

4.4. В задачу инженерно-геологической разведки, с учетом данных ранее выполненных изысканий, входит уточнение и дополнение инженерно-геологических условий в контурах проектируемых сооружений и при их плановой съемке, а также решение отдельных вопросов

возникающих в процессе проектирования и при составлении проекта организации строительства, и в частности:

уточнение нормативных и расчетных характеристик грунтов выделенных инженерно-геологических элементов, как правило, в результате непосредственных определений лабораторными и полевыми методами, а также установление количественных параметров динамических геологических процессов;

получение данных для обоснования инженерных решений по улучшению неблагоприятных естественных условий площадки строительства для обеспечения экономичной и безопасной эксплуатации сооружений (уплотнение или закрепление слабых грунтов, дренажные мероприятия, мероприятия по повышению устойчивости откосов и др.);

уточнение данных, которые могут быть использованы для оценки и расчета сейсмического микрозонирования строительной площадки.

4.5. Скважины при инженерно-геологической разведке необходимо размещать, как правило, по осям или контурам сооружений.

Примечание. При необходимости изучения в массиве грунта сферы во взаимодействии с сооружением следует размещать скважины за пределами контуров проектируемых сооружений.

В общем случае расстояния между скважинами следует определять в соответствии с табл.3, с учетом рекомендаций в табл.5 и групп грунтов по табл. 4.

4.3. Для оконтуривания невыдержанных в плане и в разрезе сильно склассовых или неоднородных грунтов (ил, торф), элювий коры выветривания изверженных и мета-морфических и, главным образом, карбонатных и органических - коралловых пород), при изучении выявленных предельными износимыми тектоническими нарушениями и элювистой смесью оползневых тел и карстовых пустот,

а также при размещении выработок под отдельные опоры (ячейки) гидротехнических сооружений, допускается устанавливать расстояние между скважинами менее 20 м.

4.7. Глубины скважин при инженерно-геологической разведке должны назначаться исходя из общего требования необходимости учета сферы взаимодействия проектируемого гидротехнического сооружения с геологической средой и, прежде всего, необходимости проходки на всю величину скважиной толщи, с замучленным ниже ее на 1-2 м.

На участках распространения специфических грунтов и развитии опасных геологических процессов глубина не менее 50% скважин (из числа напущенных при разведке) должны назначаться с учетом требований п.2.15 настоящих норм.

При отсутствии данных о глубине активной зоны в основании проектируемых гидротехнических сооружений глубину скважин допускается устанавливать по табл. 3.

4.8. Глубину скважин для свайных фундаментов в скальных грунтах по подрановым путям на участках следует принимать ниже проектируемой глубины погружения нижнего конца свай, как правило, не менее чем на 5 м.

4.9. В буровых скважинах при разведке следует использовать геофизические исследования посредством применения различного вида каротажа в соответствии со справочным приложением 3 СНиП I.02.07-37.

4.10. Количество образцов образцов по каждой площадке проектируемого гидротехнического сооружения следует устанавливать расчетом исходя из необходимости определения нормативных и расчетных характеристик физических и механических свойств грунтов с требуемой доверительной вероятностью, но не менее шести частей

значений свойств грунтов для каждого инженерно-геологического элемента в пределах каждой площадки.

4.11. Зондирование грунтов, вращательный срез в массиве и в скважинах, испытания грунтов прессиометрами в точках расположения по осли и по контурам гидротехнических сооружений, а также их число, должны назначаться в соответствии с п. 3.78-3.80 СНиП I.02.07-87.

В состав изысканий, при необходимости расчета работы конструкции гидротехнического сооружения в условиях пульсирующей нагрузки (в условиях волнового режима), следует включать специальные полевые исследования грунтов для определения динамики напряженного состояния массива грунта под водой, поведения порового давления и др.

Примечание. На портовых территориях и территориях причалов образованных способом отсыпки или рекультивации грунта в воду следует применять зондирование искусственных насыпей для определения степени уплотнения и упрочнения техногенных грунтов во времени.

4.12. В состав полевых исследований грунтов, при изысканиях для гидротехнических сооружений на свайных основаниях, следует включать статические испытания свай на вертикальную и (при необходимости) на горизонтальную нагрузку числом не менее трех.

Испытания свай необходимо проводить в порядке установленном Госстроя СССР и в соответствии с ГОСТ 5383-78 и ГОСТ 24543-81.

Примечание. При изысканиях в массивах, сложенных карбонатными породами органогенного или кораллового происхождения, отличающихся большой неоднородностью строения и свойств, проведение испытаний свай статической нагрузкой является обязательным. Число испытаний в таких грунтах должно быть не менее шести с целью повышения достоверности данных по грунту и снижению коэффициента надежности.

4.13. Гидрогеологические исследования при необходимости, выполняются в пределах каждой площадки проектирования гидротехнических сооружений с целью уточнения прогноза изменений гидрогеологических условий и решения отдельных задач по агропротективной инженерной защите сооружений и окружающей среды.

4.14. Состав, объем и методы лабораторных определений свойств грунтов необходимо устанавливать в соответствии с приложением Б СНиП I.02.07-87 и с учетом условий работы грунтов в основании сооружений. При этом также следует исходить из специфики естественных условий и задач, стоящих перед изыскателями, выполняемыми на морских акваториях. Дополнительно, при необходимости уточнения прочностных и деформационных характеристик грунтов в условиях различного режима их взаимодействия с проектируемым сооружением, следует выполнять испытания грунтов методом трехосного сжатия. Этого нехватки в стабилометре определяется в программе изысканий

4.15. При необходимости, для рабочей документации (рабочего проекта) следует выполнять специальные и экспериментальные работы исследования и моделирование для обоснования принятия прогрессивных инженерных решений по проектируемым объектам в соответствии с заданием заказчика.

4.16. По результатам изыскательских работ для обоснования рабочей документации составляется отчет (заключение) в соответствии с рекомендациями п.1.16 настоящих норм.

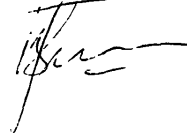
И.о. начальника отдела инженерных изысканий и исследований


Н.Г. Шахмуров

Главный специалист геолог


Е.Н. Свешников

Нормоконтроль


В.Н. Яровцов

О Г Л А В Л Е Н И Е

	стр.
1. Общие требования.....	I
2. Инженерно-геологические изыскания для предпроектной документации.....	10
3. Инженерно-геологические изыскания для проекта (рабочего проекта).....	17
4. Инженерно-геологические изыскания для рабочей документации.....	30