

**Министерство образования и науки Российской Федерации**  
 федеральное государственное автономное образовательное учреждение  
 высшего образования  
**«НАЦИОНАЛЬНЫЙ ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ  
 ТОМСКИЙ ПОЛИТЕХНИЧЕСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ»**

Инженерная школа природных ресурсов  
 Направление подготовки (специальность): 21.05.02 Прикладная геология  
 Специализация: Поиски и разведка подземных вод и инженерно-геологические изыскания  
 Отделение геологии

**ДИПЛОМНЫЙ ПРОЕКТ/РАБОТА**

Тема работы

**Инженерно-геологические условия левобережной части г. Омска и проект инженерно-геологических изысканий для строительства многоквартирного жилого дома по пр. Комарова**

УДК 624.131.3:725.8(571.13)

Студент

Группа	ФИО	Подпись	Дата
3-2122	Токова М.Н.		24.05.18

Руководитель ВКР

Должность	ФИО	Ученая степень, звание	Подпись	Дата
Старший преподаватель	Леонова А.В.			24.05.18

**КОНСУЛЬТАНТЫ:**

По разделу «Финансовый менеджмент, ресурсоэффективность и ресурсосбережение»

Должность	ФИО	Ученая степень, звание	Подпись	Дата
Доцент	Пожарницкая О.В.	К.Э.Н		22.06.18

По разделу «Социальная ответственность»

Должность	ФИО	Ученая степень, звание	Подпись	Дата
Профессор	Назаренко О.Б.	д.т.н.		21.05.2018

По разделу «Буровые работы»

Должность	ФИО	Ученая степень, звание	Подпись	Дата
Старший преподаватель	Шестеров В.П.			22.05.18

**ДОПУСТИТЬ К ЗАЩИТЕ:**

Руководитель ООП	ФИО	Ученая степень, звание	Подпись	Дата
Старший преподаватель ОГ	Бракоренко Н.Н.	К.Г.-М.Н		01.06.18

Томск – 2018г.

Планируемые результаты освоения ООП  
21.05.02 «Прикладная геология»

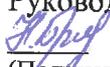
Код	Результат обучения*	Требования ФГОС ВО, СУОС, критериев АИОР, и/или заинтересованных сторон
<b>Общие по специальности подготовки (универсальные)</b>		
P1	Применять <i>базовые</i> и <i>специальные</i> математические, естественнонаучные, гуманитарные, социально-экономические и технические знания в междисциплинарном контексте для решения <i>комплексных инженерных проблем</i> в области <i>прикладной геологии</i> .	Требования ФГОС ВО (ОК-1, 3, 4, 6, 8, ОПК-5, 7, 8, ПК-1, 12, 14), СУОС ТПУ (УК 1,5), Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3 а, с, h, j)
P2	Использовать <i>базовые</i> и <i>специальные</i> знания проектного и финансового менеджмента, в том числе менеджмента рисков и изменений для управления <i>комплексной инженерной деятельностью</i> .	Требования ФГОС ВО (ОК-2, 5, 8, ОПК -3, 4, 5, 6, 9, ПК- 2, 5-11, 16-20, ПСК-1.1, 1.2., 1.4., 1.6, 2.5., 2.6., 3.5., 3.8., 3.9 ), СУОС ТПУ (УК- 2, 5) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3е,к)
P3	Осуществлять эффективные коммуникации в профессиональной среде и обществе, разрабатывать документацию, презентовать и защищать результаты <i>комплексной инженерной деятельности</i> в области <i>прикладной геологии</i> .	Требования ФГОС ВО (ОК-3, 6, 8, ОПК-1, 2, 3, 4, 8, ПК-13, 16, ПСК-1.2.), СУОС ТПУ (УК-3, 4, 6) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3g)
P4	Эффективно работать индивидуально и в качестве <i>члена</i> или <i>лидера команды</i> , в том числе междисциплинарной, с делением ответственности и полномочий при решении <i>комплексных инженерных проблем</i> .	Требования ФГОС ВО (ОК-3, ОПК-3, 5, 6, 7, ПК-2, 13, 14, 16, ПСК-1.2, 2.2., 3.6), СУОС ТПУ (УК-3, 5, 6) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3d)
P5	Демонстрировать личную ответственность, приверженность и готовность следовать нормам профессиональной этики и правилам ведения <i>комплексной инженерной деятельности</i> в области <i>прикладной геологии</i> .	Требования ФГОС ВО (ОК-3, ОПК-3, 5, 6, ПК-2, 13, 14, 16, ПСК-1.2, 2.2., 3.6.), СУОС ТПУ (УК- 5) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3d)
P6	Вести <i>комплексную инженерную деятельность</i> с учетом социальных, правовых, экологических и культурных аспектов, вопросов охраны здоровья и безопасности жизнедеятельности, нести социальную ответственность за принимаемые решения, осознавать необходимость обеспечения устойчивого развития.	Требования ФГОС ВО (ОК-2, 4, 5, 9, 10; ОПК-3, 5, 9, ПК-7, 8; 18, 20) СУОС ТПУ (УК-5, 8) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3с, h, j)
P7	Осознавать необходимость и демонстрировать <i>способность к самостоятельному обучению</i> и непрерывному <i>профессиональному совершенствованию</i> .	Требования ФГОС ВО (ОК-3, 4, 7, 9, ОПК-5), СУОС ТПУ (УК-6) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3i)
<b>Профили (профессиональные компетенции)</b>		
P8	Ставить и решать задачи <i>комплексного инженерного анализа</i> в области поисков, геолого-экономической оценки и подготовки к эксплуатации месторождений полезных ископаемых с использованием современных аналитических методов и моделей.	Требования ФГОС ВО (ОК-1, 2, 4, 5; ОПК-1, 4, 5, 6, 7, 8, ПК-1, 3, 4, 8, 12, 13, 14, 15, 16, ПСК-1.1-1.6, ПСК-2.1-2.8, ПСК 3.1-3.9.) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3b) требования профессиональных стандартов: 19.021 «Специалист по промышленной геологии», 19.023 «Специалист по подсчету и управлению запасами углеводородов», ОК 010-2014 (МСК3-08). Общероссийский классификатор занятий»:

		2114 Геологи, геофизики (гидрогеологи) 2146 Горные инженеры, металлурги и специалисты родственных им занятий
P9	Выполнять комплексные инженерные проекты технических объектов, систем и процессов в области прикладной геологии с учетом экономических, экологических, социальных и других ограничений.	Требования ФГОС ВО (ОК-1, 6, ОПК-1, 2, 4, 8, ПК-1, 3, 4, 6, 7, 8, 9, 10, 11, 13, 15, 16, 19,20, ПСК-1.1-1.6.; 2.1- 2.8., 3.1-3.9) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3с) требования профессиональных стандартов 19.021 «Специалист по промышленной геологии», 19.023 «Специалист по подсчету и управлению запасами углеводородов», ОК 010-2014 (МСКЗ-08). Общероссийский классификатор занятий»: 2114 Геологи, геофизики(гидрогеологи) 2146 Горные инженеры, металлурги и специалисты родственных им занятий
P10	Проводить исследования при решении комплексных инженерных проблем в области прикладной геологии, включая прогнозирование и моделирование природных процессов и явлений, постановку эксперимента, анализ и интерпретацию данных.	Требования ФГОС ВО (ОК-3, 6, ОПК-6,8, ПК-1, 2, 3, 4, 12-16, ПСК-1.3., 1.5., 2.3., 2.4., 2.6., 3.2., 3.3., 3.4.) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3b,c) требования профессиональных стандартов 19.021 «Специалист по промышленной геологии», 19.023 «Специалист по подсчету и управлению запасами углеводородов», ОК 010-2014 (МСКЗ-08). Общероссийский классификатор занятий»: 2114 Геологи, геофизики (гидрогеологи) 2146 Горные инженеры, металлурги и специалисты родственных им занятий
P11	Создавать, выбирать и применять необходимые ресурсы и методы, современные технические и ИТ средства при реализации геологических, геофизических, геохимических, эколого-геологических работ с учетом возможных ограничений.	Требования ФГОС ВО (ОПК-8, ПК-2-11,16-20, ПСК-1.1-1.6., 2.1- 2.8., 3.1.-3.9) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3e, h) требования профессиональных стандартов 19.021 «Специалист по промышленной геологии», 19.023 «Специалист по подсчету и управлению запасами углеводородов», ОК 010-2014 (МСКЗ-08). Общероссийский классификатор занятий»: 2114 Геологи, геофизики (гидрогеологи) 2146 Горные инженеры, металлурги и специалисты родственных им занятий
P12	Демонстрировать компетенции, связанные с особенностью проблем, объектов и видов комплексной инженерной деятельности, не менее чем по одной из специализаций: <ul style="list-style-type: none"><li>• Геологическая съемка, поиски и разведка месторождений полезных ископаемых,</li><li>• Поиски и разведка подземных вод и инженерно-геологические изыскания,</li><li>• Геология нефти и газа</li></ul>	Требования ФГОС ВО (ОК-3, 8, ОПК-4, 5, 6, ПК-1, 17-20, ПСК-1.1-1,6, 2.1-2,8; 3.1- 3.9.) Критерий 5 АИОР (п. 2.1, 2.10...), согласованный с требованиями международных стандартов <i>EUR-ACE</i> и <i>FEANI</i> , Критерий АВЕТ-3 а, с, h, j) Требования ОК 010-2014 (МСКЗ-08). Общероссийский классификатор занятий»: 2114 Геологи, геофизики (гидрогеологи) 2146 Горные инженеры, металлурги и специалисты родственных им занятий требования профессиональных стандартов 19.021 «Специалист по промышленной геологии», 19.023 «Специалист по подсчету и управлению запасами углеводородов»

**Министерство образования и науки Российской Федерации**  
федеральное государственное автономное образовательное учреждение  
высшего образования  
**«НАЦИОНАЛЬНЫЙ ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ  
ТОМСКИЙ ПОЛИТЕХНИЧЕСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ»**

---

Инженерная школа природных ресурсов  
Направление подготовки (специальность): 21.05.02 Прикладная геология  
Специализация: Поиски и разведка подземных вод и инженерно-геологические изыскания  
Отделение геологии

УТВЕРЖДАЮ:  
Руководитель ООП  
 01.05.18 Бракоренко Н.Н.  
(Подпись) (Дата) (Ф.И.О.)

**ЗАДАНИЕ**  
на выполнение выпускной квалификационной работы

В форме:

Дипломного проекта

Студенту:

Группа	ФИО
3-2122	Токова М.Н.

Тема работы:

Инженерно-геологические условия левобережной части г. Омска и проект инженерно-геологических изысканий для строительства многоквартирного жилого дома по пр. Комарова

Утверждена приказом директора (дата, номер)

04.05.2018, №3149/с

Срок сдачи студентом выполненной работы:

01.06.2018

**ТЕХНИЧЕСКОЕ ЗАДАНИЕ:**

<b>Исходные данные к работе</b>	Фактический фондовый материал изысканий организации ПАО «ОмскТИСИЗ», опубликованная литература, нормативные документы, материалы производственной работы автора.
<b>Перечень подлежащих исследованию, проектированию и разработке вопросов</b>	В общей части привести общие сведения о районе исследований, рассмотреть природные условия левобережной части г. Омска, климат, геологические, гидрогеологические и инженерно-геологические условия. В специальной части рассмотреть

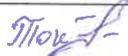
	участка проектируемых работ. В проектной части разработать проект изысканий для строительства многоквартирного жилого дома №15 по пр.Комарова. Определить основные виды и объемы работ, изложить методику их проведения. Уделить внимание просадочным грунтам.
<b>Перечень графического материала</b>	<ol style="list-style-type: none"> <li>1. Геологическая карта г. Омска</li> <li>2. Карта инженерно-геологических условий, инженерно-геологический разрез</li> <li>3. Расчетная схема сооружений с геологической средой</li> <li>4. Геолого-технический наряд скважины</li> <li>5. Характеристика просадочности лессовых грунтов</li> </ol>
<b>Консультанты по разделам выпускной квалификационной работы</b>	
Раздел	Консультант
Финансовый менеджмент, ресурсоэффективность и ресурсосбережение	Пожарницкая О.В.
Социальная ответственность	Назаренко О.В.
Буровые работы	Шестеров В.П.
<b>Названия разделов, которые должны быть написаны на русском и иностранном языках:</b>	

<b>Дата выдачи задания на выполнение выпускной квалификационной работы по линейному графику</b>	
---	--

**Задание выдал руководитель:**

Должность	ФИО	Ученая степень,	Подпись	Дата
Старший преподаватель	Леонова А.В.			26.03.18

**Задание принял к исполнению студент:**

Группа	ФИО	Подпись	Дата
3-2122	Токова М.Н.		26.03.18

**ЗАДАНИЕ ДЛЯ РАЗДЕЛА  
«СОЦИАЛЬНАЯ ОТВЕТСТВЕННОСТЬ»**

Студенту:

<b>Группа</b>	<b>ФИО</b>
3-2122	Токова Мария Николаевна

<b>Школа</b>	<b>ИШПР</b>	<b>Отделение школы (НОЦ)</b>	<b>Отделение геологии</b>
<b>Уровень образования</b>	<b>Дипломированный специалист</b>	<b>Направление/специальность</b>	<b>21.05.02 Прикладная геология</b>

<b>Исходные данные к разделу «Социальная ответственность»:</b>	
<p>1. Характеристика объекта исследования (вещество, материал, прибор, алгоритм, методика, рабочая зона) и области его применения</p>	<p>Объект исследования: проект изысканий для строительства многоквартирного жилого дома №15 по проспекту Комарова в г.Омске. Область применения: для проектирования и строительства новых зданий и сооружений.</p>
<b>Перечень вопросов, подлежащих исследованию, проектированию и разработке:</b>	
<p><b>1. Производственная безопасность</b>  1.1. Анализ выявленных вредных факторов при разработке и эксплуатации проектируемого решения в следующей последовательности:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– физико-химическая природа вредности, ее связь с разрабатываемой темой;</li> <li>– действие фактора на организм человека;</li> <li>– приведения допустимых норм с необходимой размерностью (со ссылкой на соответствующий нормативно-технический документ);</li> <li>– предлагаемые средства защиты;</li> <li>– (сначала коллективной защиты, затем индивидуальные защитные средства).</li> </ul> <p>1.2. Анализ выявленных опасных факторов при разработке и эксплуатации проектируемого решения в следующей последовательности:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– механические опасности (источники, средства защиты);</li> <li>– термические опасности (источники, средства защиты);</li> <li>– электробезопасность (в т.ч. статическое электричество, молниезащита</li> <li>– источники, средства защиты</li> </ul>	<p><b>1. Производственная безопасность</b>  1.1 Проанализировать выявленные вредные факторы при разработке и эксплуатации проектируемого решения:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– отклонение показателей микроклимата на открытом воздухе;</li> <li>– превышение уровней шума и вибрации;</li> <li>– тяжесть физического труда;</li> <li>– отклонение показателей микроклимата в помещении,</li> <li>– недостаточная освещенность рабочей зоны;</li> <li>– превышение уровней электромагнитных излучений;</li> <li>– необходимые средства защиты от вредных факторов.</li> </ul> <p>1.2 Проанализировать выявленные опасные факторы при разработке и эксплуатации проектируемого решения:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– движущиеся машины и механизмы производственного оборудования;</li> <li>– электрический ток;</li> <li>– острые кромки, заусенцы и шероховатость на поверхности инструментов;</li> <li>– пожароопасность;</li> <li>– электрический ток;</li> <li>– статическое электричество;</li> <li>– утечки токсических и вредных веществ в рабочую зону;</li> <li>– необходимые средства защиты от опасных факторов.</li> </ul>

<p><b>2. Экологическая безопасность</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– защита селитебной зоны</li> <li>– анализ воздействия объекта на атмосферу (выбросы);</li> <li>– анализ воздействия объекта на гидросферу (сбросы);</li> <li>– анализ воздействия объекта на литосферу (отходы);</li> <li>– разработать решения по обеспечению экологической безопасности со ссылками на НТД по охране окружающей среды.</li> </ul>	<p><b>2. Экологическая безопасность</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– анализ воздействия объекта на атмосферу (выбросы, выхлопные газы);</li> <li>– анализ воздействия объекта на гидросферу (сбросы, утечка горючесмазочных материалов);</li> <li>– анализ воздействия объекта на литосферу (отходы, нарушение естественного залегания пород);</li> <li>– решение по обеспечению экологической безопасности со ссылками на НТД по охране окружающей среды</li> </ul>
<p><b>3. Безопасность в чрезвычайных ситуациях</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– перечень возможных ЧС при разработке и эксплуатации проектируемого решения;</li> <li>– выбор наиболее типичной ЧС;</li> <li>– разработка превентивных мер по предупреждению ЧС;</li> <li>– разработка действий в результате возникшей ЧС и мер по ликвидации ее последствий.</li> </ul>	<p><b>3. Безопасность в чрезвычайных ситуациях</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– анализ возможных ЧС при разработке и эксплуатации проектируемого решения;</li> <li>– перечень возможных ЧС на объекте: техногенного характера – пожары и взрывы в зданиях, транспорте;</li> <li>– выбор наиболее типичной ЧС: - пожар;</li> <li>– разработка превентивных мер по предупреждению ЧС;</li> <li>– разработка действий в результате возникшей ЧС и мер по ликвидации её последствий.</li> </ul>
<p><b>4. Правовые и организационные вопросы обеспечения безопасности:</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– специальные (характерные для проектируемой рабочей зоны) правовые нормы трудового законодательства;</li> <li>– организационные мероприятия при компоновке рабочей зоны.</li> </ul>	<p><b>4. Правовые и организационные вопросы обеспечения безопасности</b></p> <ul style="list-style-type: none"> <li>– специальные правовые нормы трудового законодательства (на основе инструкции по охране труда при производстве инженерно-геологических изысканий);</li> <li>– организационные мероприятия при компоновке рабочей зоны (организация санитарно-бытового обслуживания рабочих).</li> </ul>

<b>Дата выдачи задания для раздела по линейному графику</b>	01.03.2018
---	------------

**Задание выдал консультант:**

Должность	ФИО	Ученая степень, звание	Подпись	Дата
Профессор	Назаренко О.Б.	д.т.и.		01.03.2018

**Задание принял к исполнению студент:**

Группа	ФИО	Подпись	Дата
3-2122	Токова М.Н.		01.03.2018

**ЗАДАНИЕ ДЛЯ РАЗДЕЛА  
«ФИНАСОВЫЙ МЕНЕДЖМЕНТ, РЕСУРСОЭФФЕКТИВНОСТЬ И  
РЕСУРСОСБЕРЕЖЕНИЕ»**

Студенту:

<b>Группа</b>	<b>ФИО</b>
3-2122	Токова Мария Николаевна

<b>Школа</b>	<b>ИШПР</b>	<b>Отделение школы (НОЦ)</b>	<b>Отделение геологии</b>
<b>Уровень образования</b>	<b>Дипломированный специалист</b>	<b>Направление/специальность</b>	<b>21.05.02 Прикладная геология</b>

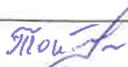
<b>Исходные данные к разделу «Финансовый менеджмент, ресурсоэффективность и ресурсосбережения»:</b>	
1. Стоимость ресурсов научного исследования (НИ): материально-технических, энергетических, финансовых, информационных и человеческих.	Рассчитать сметную стоимость проектируемых работ на инженерно-геологические изыскания.
2. Нормы и нормативы расходования ресурсов.	Справочник базовых цен на инженерно-геологические работы.
3. Используемая система налогообложения, ставки налогов, отчислений, дисконтирования и кредитования.	Нормативно-правовые акты различной юридической силы.
<b>Перечень вопросов, подлежащих исследованию, проектированию и разработке:</b>	
1. Оценка коммерческого потенциала инженерных решений (ИР).	Свод видов и объема работ на инженерно-геологические изыскания.
2. Планирование и формирование бюджета научных исследований.	Условия производства.
3. Определение ресурсной (ресурсосберегающей), финансовой, бюджетной, социальной и экономической эффективности исследования.	Общий расчет сметной стоимости.

<b>Дата выдачи задания для раздела по линейному графику</b>	
---	--

**Задание выдал консультант:**

<b>Должность</b>	<b>ФИО</b>	<b>Ученая степень, звание</b>	<b>Подпись</b>	<b>Дата</b>
Доцент	Пожарницкая О.В.	к.э.н		26.05.18

**Задание принял к исполнению студент:**

<b>Группа</b>	<b>ФИО</b>	<b>Подпись</b>	<b>Дата</b>
3-2122	Токова М.Н.		26.05.18

## Реферат

Выпускная квалификационная работа состоит из 154 страниц текста, 21 рисунка, 42 таблиц, 78 источников, 5 листов графического материала.

Объектом исследований является геологическая среда площадки проектируемого жилого дома №15 расположенного в левобережной части города Омска по проспекту Комарова.

Целью проектирования является комплексное изучение инженерно-геологических, гидрогеологических, геоморфологических и тектонических условий района работ, а также исследование состава, состояния и физико-механических свойств грунтов, геологических процессов и явлений и прогноз возможного изменения инженерно-геологических условий в сфере взаимодействия проектируемого сооружения с геологической средой.

Проведен анализ и обобщение литературных сведений и фактического инженерно-геологического материала ранее проведенных исследований.

Разработан проект на проведение инженерных изысканий для строительства многоквартирного жилого дома, с указанием объемов и методов исследования.

Для выполнения инженерно-геологических изысканий, необходимых в целях получения данных об инженерно-геологических условиях на площадке строительства административного здания, заложено выполнение следующих объемов работ: буровые работы – 80 п.м, статическое зондирование – 7 точек глубиной до 16 м, а также лабораторные и камеральные исследования. На основании заложенных объемов работ была составлена смета на инженерно-геологические изыскания.

Текст выпускной квалификационной работы выполнен в текстовом редакторе Microsoft Word 2010, рисунки и графические приложения выполнены в программах AutoCad 2012 и Microsoft Excel 2010, таблицы сделаны с использованием табличного редактора Microsoft Word 2010.

## СОДЕРЖАНИЕ

ВВЕДЕНИЕ.....	11
ОБЩАЯ ЧАСТЬ .....	12
1 Природные условия района строительства.....	12
1.1 Географо-экономическая характеристика района.....	12
1.2 Физико-географическая и климатическая характеристика .....	13
1.2.1 Геоморфология .....	13
1.2.2 Гидрография .....	17
1.2.3 Климат.....	19
1.3 Изученность инженерно-геологических условий.....	29
1.4 Геологическое строение района работ .....	31
1.4.1 Стратиграфия отложений .....	32
1.4.2 История геологического развития района.....	41
1.5 Гидрогеологические условия .....	47
1.6 Геологические процессы и явления.....	55
1.7 Гидрогеологическое и инженерно-геологическое районирование .....	61
1.8 Общая инженерно-геологическая характеристика района .....	64
СПЕЦИАЛЬНАЯ ЧАСТЬ.....	66
2 Инженерно-геологическая характеристика участка проектируемых работ.....	66
2.1 Рельеф участка.....	66
2.2 Состав и условия залегания грунтов и закономерности их изменчивости. ....	67
2.3 Физико-механические свойства грунтов.....	67
2.3.1 Характеристика физико-механических свойств номенклатурных категорий грунтов .....	67
2.3.2 Выделение инженерно-геологических элементов.....	68
2.3.3 Нормативные и расчетные показатели свойств грунтов.....	78
2.4 Гидрогеологические условия .....	80
2.5 Специфические грунты.....	82
2.6 Геологические процессы и явления на участке .....	86
2.7 Оценка категории сложности инженерно-геологических условий участка.....	88
2.8 Прогноз изменения инженерно-геологических условий участка в процессе изысканий, строительства и эксплуатации сооружений .....	89
3 ПРОЕКТНАЯ ЧАСТЬ. ПРОЕКТ ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКИХ ИЗЫСКАНИЙ НА УЧАСТКЕ .....	90
3.1 Определение размеров и зон сферы взаимодействия сооружений с геологической средой и расчетной схемы основания. Задачи изысканий .....	90
3.2 Обоснование видов и объемов проектируемых работ .....	94
3.3 Методика проектируемых работ .....	103
4 СОЦИАЛЬНАЯ ОТВЕТСТВЕННОСТЬ ПРИ ПРОВЕДЕНИИ ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКИХ ИЗЫСКАНИЯХ .....	118

4.1	Производственная безопасность .....	118
4.1.1	Анализ вредных факторов и мероприятия по их устранению.....	119
4.1.2	Анализ опасных факторов и мероприятия по их устранению.....	122
4.2	Экологическая безопасность .....	127
4.3	Безопасность в чрезвычайных ситуациях (ЧС) .....	129
5	ФИНАНСОВЫЙ МЕНЕДЖМЕНТ, РЕСУРСОЭФФЕКТИВНОСТЬ И РЕСУРСОСБЕРЕЖЕНИЕ.....	134
5.1	Организационная структура управления и основные направления деятельности ПАО «ОмскТИСИЗ».....	134
5.2	Техническое задание на производство инженерно-геологических изысканий и объемы проектируемых работ.....	135
5.3	Расчет трудоемкости работ и сметной стоимости проектируемых работ на инженерно- геологические изыскания. ....	137
	ЗАКЛЮЧЕНИЕ .....	147
	СПИСОК ИСПОЛЬЗУЕМОЙ ЛИТЕРАТУРЫ .....	148

#### ПЕРЕЧЕНЬ ГРАФИЧЕСКОГО МАТЕРИАЛА

Лист 1 – Геологическая карта г. Омска

Лист 2 – Карта инженерно-геологических условий участка и инженерно-геологический разрез

Лист 3 – Расчетная схема основания свайного фундамента и таблица нормативных и расчетных значений характеристик грунтов

Лист 4 – Геолого-технический наряд на бурение инженерно-геологической скважины глубиной 16 м

Лист 5 – Характеристика просадочности лессовых грунтов

## **ВВЕДЕНИЕ**

Цель проекта – комплексное изучение инженерно-геологических, гидрогеологических, геоморфологических и тектонических условий, а также изучение состава, состояния и свойств грунтов, геологических процессов и явлений и прогноз возможного изменения инженерно-геологических условий в сфере взаимодействия проектируемого сооружения с геологической средой. Результатом инженерно-геологических изысканий является получение необходимых и достаточных материалов для разработки проекта строительства и разработки защитных мероприятий проектируемого сооружения и окружающей среды.

В данной работе были использованы материалы инженерно-геологических изысканий, выполненных ПАО «ОмскТИСИЗ» на прилегающей территории в пределах одного геоморфологического элемента, а также справочная и нормативная литература.

Местоположение объекта: г. Омск, Кировский АО, проспект Комарова.

Далее, в общей части проекта приводятся общие сведения о районе работ - территории г. Омска, его левобережной части.

## **ОБЩАЯ ЧАСТЬ**

### **1 Природные условия района строительства**

#### **1.1 Географо-экономическая характеристика района**

Омск – крупный город Западно-Сибирского региона Российской Федерации, самый западный из крупных сибирских городов. С юга Омск – граничит с Республикой Казахстан, с севера и северо-запада с Тюменской областью, с востока – с Новосибирской и Томской областью. [10]

Площадь города Омска составляет 566,9 кв. км. Административно город Омск разделен на пять округов: Кировский, Ленинский, Октябрьский, Советский и Центральный.

Население города Омска на 2016 год составило 1178,7 тыс. человек (56 процентов населения Омской области), плотность населения – 2002 человека на кв. км.

Ведущие позиции в современной экономике города занимает промышленное производство, в котором занято 25,7 процента работников крупных и средних организаций города Омска.

В структуре выпуска промышленного производства города Омска наибольший удельный вес занимает производство нефтепродуктов (66,0 %), пищевых продуктов (12,9 %), химическое производство (8,3 %), производство резиновых и пластмассовых изделий (4,7 %), электрооборудования (2,2 %), другие производства (5,9 %).

## 1.2 Физико-географическая и климатическая характеристика

### 1.2.1 Геоморфология

Район работ располагается в южной части Западно - Сибирской низменности, в среднем течении р. Иртыш, на территории г. Омска.

В геоморфологическом отношении большая часть территории г. Омска (до 60%) приурочена к склонам долин рек Иртыша и Оми, сформировавшимся в четвертичное время, меньшая – к водораздельной неогеновой равнине.

Формирование основных черт современного рельефа происходило под влиянием положительных и отрицательных неотектонических движений в Западно - Сибирской низменности в плиоценовый и четвертичный периоды и связанных с ними эрозионных процессов и осадконакопления. Формирование рельефа продолжается и в настоящее время [1].

Современные физико-геологические процессы выражаются в плоскостной и овражной эрозии почв и грунтов, понижении базиса эрозии рек и нарушениях рельефа, обусловленных хозяйственной деятельностью человека.

В пределах территории г. Омска по особенностям морфологии рельефа и с учетом возраста его формирования выделяются водораздельная равнина и террасированные долины рек Иртыша и Оми. Водораздельная равнина подразделяется собственно на равнину и пологие склоны к долинам рек (коренной склон). Террасовый комплекс долин представлен двумя надпойменными, низкой и высокой пойменными террасами [10].

#### ***Водораздельная равнина.***

Водораздельная равнина развита в левобережной части города. Границы ее совпадают с распространением отложений кочковской свиты.

В геологическом строении равнины, кроме осадков кочковской свиты, принимают участие неогеновые отложения павлодарской, таволжанской и абросимовской свит и верхнечетвертичные покровные образования.

Для водораздельной равнины характерен плоскоравнинный слабоволнистый рельеф с пологими понижениями (0.0015-0.005) к долинам рек Иртыша и Оми. На участках пологих склонов встречаются верховья оврагов, логов. Рельеф равнины часто осложняется искусственными выемками, карьерами, насыпями и дамбами. Абсолютные отметки поверхности равнины в северо-восточной части города составляют 112 - 125м, юго-восточной – 105 - 112м.

Пологонаклонные участки водораздельной равнины (коренной склон) на территории г. Омска прослеживаются по окраинам водораздельной равнины полосой 300-1600м и составляют около 10% территории города.

К участкам коренного склона могут быть отнесены и останцы неогеновой равнины в левобережной части города, в пределах развития второй надпойменной террасы.

В геологическом строении коренного склона принимают участие отложения павлодарской и таволжанской свит неогена, перекрытые верхнечетвертичными покровными образованиями.

В долине р. Оми на участках, где покровные субаэральные отложения размывы, в бортах оврагов и обрывистых уступах к пойме встречаются коренные выходы пород неогена.

Характерной особенностью коренного склона равнины является наличие сети мелких сезонных водотоков, большинство из которых, соединяясь вместе, выходят к речным долинам по довольно многочисленным логам и оврагам.

Абсолютные отметки поверхности склона изменяются от 113-105м до 100-96м, уклон в сторону речных долин 0.007 – 0.04.

Сочленение с водораздельной равниной и надпойменными террасами в рельефе не выражено, устанавливается по материалам бурения.

### ***Долины рек Иртыша и Оми***

Долина Иртыша имеет террасированное строение. В ее строении выделяются вторая и первая надпойменные, низкая и высокая пойменные

террасы. Ее ширина в пределах территории города доходит до 20 - 23 километров. Наибольший врез долины составляет 45 – 55м. Ложе долины выработано в отложениях павлодарской, таволжанской и абросимовской свит неогена и выполнено аллювиальными и субэральными отложениями четвертичного возраста.

Надпойменные террасы в рельефе часто сливаются между собой и с примыкающим коренным склоном, выделяются в основном по материалам бурения и отметкам цоколя террас. Пойменные террасы от надпойменных отделяются четко выраженным уступом.

Долина реки Оми в поперечном сечении имеет трапециевидную форму, ширину до 1500м и глубину вреза в равнину на 20 – 25м. Борта долины в верхней своей части сложены породами павлодарской свиты неогена, в нижней – аллювиальными осадками первой надпойменной террасы, высокой и низкой поймы, залегающими на породах таволжанской свиты.

Вторая надпойменная терраса имеет развитие только в долине р. Иртыш, по обоим ее бортам и занимает около 30% территории г. Омска. Наибольшую площадь она занимает в левобережной части долины, где имеет ширину более 14км. В правобережной части терраса прослеживается вдоль долины Иртыша полосой от 0.1 до 0.3км.

Высота террасы над урезом воды изменяется от 16 до 33м, абсолютные отметки поверхности 84 – 98м, в южной части правобережья – до 103м. Поверхность террасы имеет слабый уклон в сторону русла р. Иртыш. Уклон поверхности левобережной террасы 0.002 - 0.03, правобережной – 0.05 - 0.01. На участке сужения террасы уклон соответствует 0.12.

По своему строению терраса аккумулятивно-цокольная. В цоколе террасы залегают отложения таволжанской и павлодарской свит. Превышение цоколя над урезом воды 5 – 12м, его абсолютные отметки изменяются от 87 до 75м.

Выше по разрезу терраса сложена верхнечетвертичными аллювиальными и субэральными покровными осадками общей мощностью от 7 до 20м.

Первая надпойменная терраса развита в долинах рек Иртыша и Оми и занимает до 12% территории города. Она сплошной полосой шириной от 0.15 до 3.0км прослеживается в правобережье долины Иртыша и в виде прерывистой узкой полосы (до 500 – 700м) в ее левобережной части. Местами первая надпойменная терраса развита в виде реликтовых островов среди высокой поймы. В долине р. Оми терраса развита по обоим берегам в виде отдельных узких сегментов. Высота террасы над урезом воды составляет 10 – 16м. Абсолютные отметки ее поверхности 76 – 87м.

Рельеф террасы местами осложнен (особенно в долине р. Оми) сетью неглубоких оврагов, прорезающих ее склоны. В тыловой части террасы иногда встречаются небольшие озера – реликты древних стариц. Уклон поверхности в сторону русел рек и составляет 0.07 – 0.12.

По своему строению терраса аккумулятивная, сложена верхнечетвертичными аллювиальными отложениями мощностью от 3 до 30м. В цоколе террасы на абсолютных отметках 65 – 70м залегают отложения таволжанской и (на северо-западном участке долины реки Иртыш) абросимовской свит.

Пойменная терраса рек Иртыша и Оми имеет два уровня: высокая пойма высотой до 5 – 6м и низкая – высотой до 3м над урезом воды.

Высокая, более древняя пойменная терраса занимает около 12% территории города, распространена по обоим бортам долины р. Иртыша в виде полос шириной от 0.2 до 1.0-1.7км и в виде узких сегментов в излучинах реки Оми. Наиболее крупные острова в русле р. Иртыша также являются частью высокой поймы.

В рельефе высокая пойма четко выделяется наличием прирусловых, старичных озер и заболоченностей в тыловых участках, впадин, долин малых речек и логов. Абсолютные отметки ее поверхности изменяются от 72 до 76м.

Аллювиальные отложения высокой поймы мощностью до 10-20м залегают на размывтой поверхности пород таволжанской, а в северо-западной части территории – абросимовской свит.

Низкая пойменная терраса распространена по берегам рек Иртыша и Оми в виде узких полос шириной от нескольких метров до 100-150м. Только на отдельных участках в результате соединения низких островов с берегом образовались участки низкой поймы шириной до 300-500м. Абсолютные отметки ее поверхности изменяются от 69 до 73м. Аллювиальные отложения, слагающие низкую пойму мощностью от 3 до 12м, залегают на породах таволжанской и, частично, абросимовской свит.

### 1.2.2 Гидрография

По территории протекает крупнейшая водная артерия Западной Сибири – р. Иртыш и, впадающий в нее в центре города, правый приток – р. Омь.

Река Иртыш в пределах г. Омска имеет протяженность около 50км. Долина Иртыша врезана в отложения неогена (до абросимовской свиты) на глубину около 50 м. и служит областью разгрузки подземных вод, что является определяющим при формировании естественных гидрогеологических условий. Ширина русла не постоянная, минимальная в межень при абсолютных отметках 66.6–68.8м – 350-400м, в половодье – 750-850м. С учетом ширины островов ширина реки достигает 1100-1250м. Преобладает в целом ширина порядка 600м. По характеру течения – это типичная равнинная река. Площадь водосбора 321 000 кв. км. Средний уклон русла около 0.034. Средняя скорость течения в межень 0.5-0.7 м/с, в половодье – 0.8-1.3 м/с. Расход воды в течение года изменяется в широких пределах – от 144 до 5150 куб. м/с. Среднемноголетний годовой расход составляет 948 куб. м/с. Максимальная глубина реки 6.5-7.0м, преобладает в целом глубина 2.5-3.5м.

Половодье на Иртыше в районе г. Омска в разные годы проходит в период от второй половины апреля до первой половины июня, в многоводные годы половодье продолжается до середины июля. За последние 30 лет максимальные уровни изменялись в абсолютных отметках от 70.03м (1993г) до 73.5м (1976г). Минимальные меженные уровни за те же годы отмечались в период с августа по апрель и составляли 66.94м (1982г) – 68.75м (1971г). Средняя многолетняя

амплитуда колебаний уровня воды в Иртыше составляет 3.68м, минимальная - 2.48м, максимальная – 4.85м.

Продолжительность навигации на Иртыше в среднем 170-180 дней. Продолжительность ледостава 145-197 дней.

Осенний ледоход в среднем приурочен к первой декаде ноября. Средняя его продолжительность 9 дней. Весенний ледоход начинается в среднем 25 апреля, его продолжительность 7-9 дней.

Вода в Иртыше в летнее время мутная, в зимнее – прозрачная, по содержанию солей – гидрокарбонатная кальциевая, минерализация составляет 180-250 мг/л.

В пределах г. Омска речная вода значительно загрязнена различными вредными примесями, содержание в ней фенолов иногда достигает 0.094 мг/л, нефтепродуктов – до 4-6 мг/л. Отмечается повышенное содержание хлоридов, нитратов, аммиака, кишечных палочек, повышены окисляемость, общая микробная зараженность.

Река Омь на территории города представлена своей устьевой частью. Ширина ее в меженный период составляет 30-50м. Средняя глубина 1.0-2.7м. Средняя скорость течения 0.3-0.6 м/с. Половодье на Оми продолжается с середины апреля до конца первых чисел августа. По данным замеров за 1985-1995г.г наивысшие уровни – на абсолютных отметках 71.59-72.69м – отмечаются в период с последних чисел мая до первых чисел июня. Минимальные уровни на отметках 67.89-68.81м зафиксированы в период с ноября по апрель.

По химическому составу вода в р. Омь гидрокарбонатно-хлоридно-сульфатная с минерализацией от 288 до 1140 мг/л.

Существенное влияние на гидрогеологическую обстановку территории города оказывают воды озер, искусственных водоемов и заболоченных участков.

Озера встречаются в основном на поверхности высокой поймы и первой надпойменной террасы. Это преимущественно старичные озера и остаточные долины речек, находящиеся в последней стадии деградации – зарастания и заболачивания. Таких озер много на обширной левобережной пойме близ

поселков Солнечный, Рыбачий, Каржас, Парка Победы (старица Замарайка, Птичья Гавань и др.) и на правобережной пойме и первой надпойменной террасе в южной части городской территории (озера Моховое, Круглое, Чередовое). Глубина этих озер составляет от 0.2 до 2.0м, площадь водной поверхности – от 0.1 до 0.6 кв. км.

Имеются искусственные озера в виде запруд на речках и логах (реч. Карбышевка, безымянные речки близ сел Троицкое, Дружино), отстойников близ ТЭЦ-5 и ТЭЦ-2, промышленных отстойников в северной части территории города.

Обширные заболоченные пространства распространены на пойме р. Иртыша, небольшие болота встречаются на пойме Оми и вдоль тыловых швов первой и второй надпойменных террас р. Иртыша. Заболоченные участки искусственного происхождения встречаются вдоль автомобильных и железных дорог, на площадках отработанных карьеров. Общая площадь заболоченных участков составляет около 25 кв. км.

### **1.2.3 Климат**

Основные климатические параметры г. Омска приведены в СП 131.13330.2012.

Климатическая характеристика района работ составлена по данным СП 131.13330.2012 (метеостанция Омск).

Климатический район строительства (СП 131.13330.2012) – I B;

Зона влажности (СП 50.13330.2012) – сухая;

Ветровой район (СП 20.13330.2011) – II;

Нормативное давление ветра для II ветрового района (СП 20.13330.2011) - 0,30 кПа;

Снеговой район (СП 20.13330.2011) – III;

Расчётный вес снегового покрова для III снегового района (СП 20.13330.2011) - 1,80 кПа.

Рассматриваемая территория характеризуется резко выраженным континентальным климатом с продолжительной суровой зимой, сравнительно коротким, но теплым летом, поздними весенними и ранними осенними заморозками.

Переходные сезоны короткие, с резкими колебаниями температуры.

*Ветровой режим.* В течение всего года и в холодный период в данном районе преобладают ветры юго-западного направления, в теплый период – западного (рисунок 1, таблица 1). Средняя годовая скорость ветра составляет 3,0 м/с. Средние месячные скорости ветра изменяются в пределах 2,5-3,6 м/с. Наименьшие скорости ветра наблюдаются в августе, сентябре (таблица 2). Максимальная годовая скорость ветра составляет 24 м/с, с учетом порыва – 26 м/с. Среднее число дней со скоростью ветра 10 м/с и более за зимний период составило 1,4 суток, с учетом порыва - 75,9 суток (таблица 3).

Нормативное ветровое давление на высоте 10 м над поверхностью земли повторяемостью 1 раз в 25 лет равно 650 Па (скорость ветра – 32 м/с).

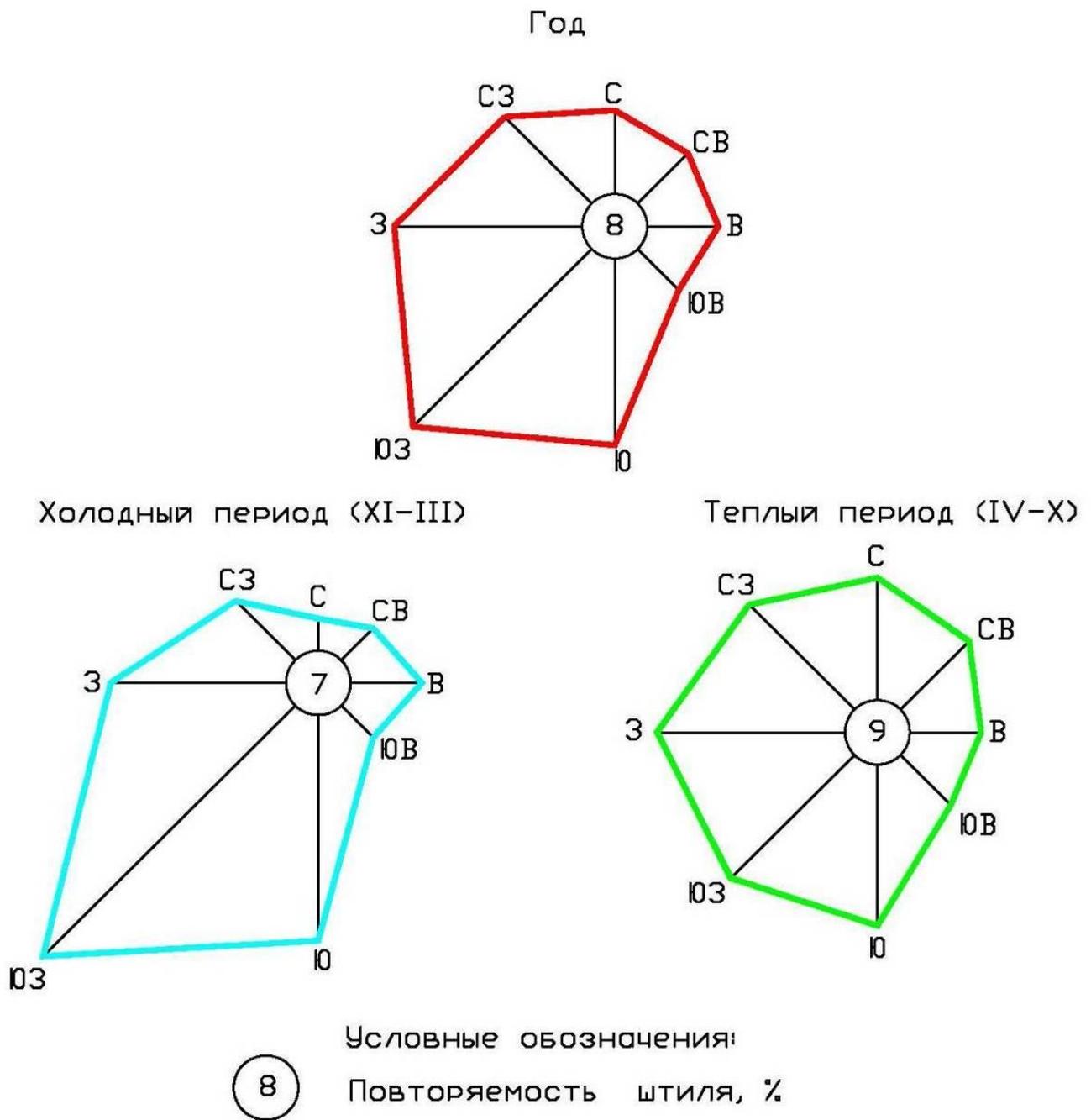


Рисунок 1.2.3.1 – Сезонные и годовая розы ветров по метеостанции Омск

Таблица 1.2.3.1 - Повторяемость направлений ветра и штилей по метеостанции Омск в процентах

Период	Направление ветра								Штиль
	С	СВ	В	ЮВ	Ю	ЮЗ	З	СЗ	
I	5	6	10	6	19	31	14	9	9
II	6	7	9	6	20	29	13	10	7
III	6	6	8	5	18	31	16	10	6
IV	7	9	10	8	16	19	18	13	5
V	14	9	7	8	14	13	18	17	8
VI	13	11	10	8	13	13	17	15	9
VII	18	14	11	8	11	9	12	17	12
VIII	16	11	6	7	12	13	17	18	10
IX	9	8	7	7	18	20	18	12	11
X	6	4	6	7	21	28	19	9	8
XI	4	3	4	6	22	31	22	8	4
XII	5	7	10	7	19	29	16	7	8
Год	9	8	8	7	17	22	17	12	8

Таблица 1.2.3.2 – Основные климатические характеристики по метеостанции Омск

Характеристика	Месяцы												Год
	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	
Средняя месячная и годовая температура воздуха, °С	-17,2	-15,9	-7,8	3,7	12,1	17,7	19,5	16,3	10,5	2,8	-7,3	-14,3	1,7
Средний из абсолютных минимумов температуры воздуха, °С	-36	-34	-29	-13	-4	2	7	3	-3	-12	-26	-34	-39
Средний из абсолютных максимумов температуры воздуха, °С	-3	-2	3	21	30	34	32	30	27	18	5	-1	35
Средняя месячная и годовая температура поверхности почвы, °С	-19	-19	-11	4	15	22	24	19	12	2	-9	-16	2
Средняя месячная и годовая скорость ветра, м/с	3,0	3,1	3,1	3,6	3,4	3,2	2,6	2,5	2,5	2,9	3,3	2,8	3,0
Среднее месячное и годовое парциальное давление водяного пара, гПа	1,4	1,5	2,6	5,3	7,1	11,1	14,5	12,7	8,8	5,3	3,1	1,9	6,3
Средняя месячная и годовая относительная влажность воздуха, %	80	78	80	69	54	59	68	72	70	76	82	81	72
Средний месячный и годовой дефицит насыщения, гПа	0,3	0,4	0,6	3,1	8,0	10,0	8,7	6,2	4,8	2,0	0,6	0,4	3,8

Таблица 1.2.3.3 - Среднее число дней со скоростью ветра 10 м/с и более за зимний период по метеостанции Омск в сутках

Характеристика	Месяцы					За зимний период		
	I	II	III	IV	X	XI	XII	
Скорость	0,3	0,2	0,2	0,3	0,1	0,2	0,1	1,4
Порыв	8,2	7,8	9,5	17,0	12,6	10,8	10,0	75,9

*Атмосферное давление.* Среднее, максимальное и минимальное месячное и годовое атмосферное давление приведено в таблице 4.

Таблица 1.2.3.4 - Атмосферное давление по метеостанции Омск на уровне станции в гектопаскалях

Характеристика	Месяцы												Год
	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	
Среднее месячное и годовое атмосферное давление	1009,8	1010,2	1007,7	1004,5	999,9	995,3	992,8	995,6	1000,6	1003,7	1007,0	1009,5	1003,1
Максимальное атмосферное давление	1043,2	1047,4	1045,7	1041,4	1026,0	1019,0	1013,7	1018,0	1029,6	1039,4	1047,0	1051,3	1051,3
Минимальное атмосферное давление	959,9	971,0	964,3	966,7	970,9	967,1	969,6	968,8	966,0	961,1	962,5	964,2	959,9

Примечание: Абсолютная высота барометра на уровне станции составляет 122,3 м.

*Температура воздуха.* Средняя годовая температура воздуха равна плюс 1,7 °С. Наиболее холодным месяцем в году является январь со среднемесячной температурой воздуха минус 17,2 °С. Средняя месячная температура июля, самого теплого месяца, составляет плюс 19,5 °С (таблица 2). Абсолютный минимум температуры воздуха наблюдался в феврале 1931 г. и составил минус 49 °С, абсолютный максимум - плюс 40 °С (июнь 1936 г., июль 1940 г.). Средний из

абсолютных минимумов температуры воздуха равен минус 39 °С. Продолжительность теплого и холодного периодов составляет соответственно 7 и 5 месяцев.

Расчетная температура самой холодной пятидневки обеспеченностью 0,92 составляет минус 37 °С, обеспеченностью 0,98 - минус 38 °С. Расчетная температура самых холодных суток обеспеченностью 0,92 составляет минус 40 °С, обеспеченностью 0,98 - минус 42 °С.

Устойчивый переход среднесуточной температуры воздуха через 0 °С осенью происходит 21 октября, весной - 6 апреля (таблица 5).

Таблица 1.2.3.5 – Даты перехода средней суточной температуры воздуха через определенные пределы и число дней с температурой выше и ниже этих пределов по метеостанции Омск

Характеристика	Предел				
	- 10 °С	- 5 °С	0 °С	+5 °С	+10 °С
Переход температуры весной	16.03	28.03	06.04	22.04	09.05
Переход температуры осенью	19.11	05.11	21.10	06.10	17.09
Число дней с температурой выше	248	222	198	167	131
Число дней с температурой ниже	117	143	167	198	234

Первые заморозки отмечаются обычно во второй декаде сентября, последние – в третьей декаде мая. Продолжительность безморозного периода в среднем составляет 116 дней (таблица 6).

Таблица 1.2.3.6 – Даты наступления заморозков и продолжительность безморозного периода в воздухе по метеостанции Омск

Дата последнего заморозка			Дата первого заморозка			Средняя продолжительность безморозного периода (дни)
средняя	ранняя	поздняя	средняя	ранняя	поздняя	
23.05	01.05	12.06	17.09	22.08	06.10	116

*Температура почвы.* Средняя годовая температура поверхности почвы составляет плюс 2 °С. Наиболее низкая температура поверхности почвы наблюдается в январе, феврале ее среднемесячное значение равно минус 19 °С, наиболее высокая в июле - плюс 24 °С (таблица 2).

С глубиной температура почвы в летние месяцы убывает, в зимние, напротив, температура почвы с глубиной выше, так как сначала охлаждается ее поверхность. Начиная с глубины 1,6 м, средняя месячная температура почвы в данном районе имеет только положительные значения (таблица 7).

Таблица 1.2.3.7 - Средняя месячная и годовая температура почвы по вытяжным термометрам по метеостанции Омск в градусах Цельсия

Глубина, м	Месяцы												Год
	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	
0,2	-3,6	-3,4	-2,0	2,0	10,2	16,1	19,0	16,8	11,4	4,8	-0,7	-2,9	5,6
0,4	-3,8	-4,1	-2,8	0,7	7,6	13,2	16,5	15,8	11,7	6,0	0,7	-2,6	4,9
0,8	-0,5	-1,1	-0,9	0,4	5,3	10,6	14,0	14,1	11,6	7,4	3,3	0,8	5,4
1,6	1,9	1,2	0,8	0,8	3,0	7,1	10,3	11,7	10,9	8,6	5,7	3,4	5,5
3,2	4,7	3,9	3,2	2,8	2,8	4,1	6,0	7,6	8,4	8,2	7,2	5,9	5,4
Примечание - На глубинах 1,2 и 1,4 м температура почвы не измерялась.													

Средняя из наибольших за зиму глубина промерзания почвы составила 102 см, наибольшая – 137 см, наименьшая – 76 см.

*Снежный покров.* Снежный покров обычно появляется во второй декаде октября. Устойчивый снежный покров образуется в первой декаде ноября, разрушается в первой декаде апреля. Полный сход снежного покрова наблюдается во второй декаде апреля. Средняя продолжительность периода со снежным покровом составляет 160 дней (таблица 8).

Таблица 1.2.3.8 - Даты появления и схода снежного покрова, образования и разрушения устойчивого снежного покрова по метеостанции Омск

Среднее число дней со снежным покровом	Дата появления снежного покрова			Дата образования устойчивого снежного покрова			Дата разрушения устойчивого снежного покрова			Дата схода снежного покрова		
	средняя	ранняя	поздняя	средняя	ранняя	поздняя	средняя	ранняя	поздняя	средняя	ранняя	поздняя
	160	15.10	21.09	07.11	07.11	14.10	28.11	05.04	14.03	27.04	19.04	28.03

Наибольшей высоты снежный покров достигает в первой декаде марта.

Максимальная высота снежного покрова из наибольших за зиму в поле составляет 47 см, средняя – 26 см, наименьшая – 10 см (таблица 9).

Таблица 1.2.3.9 – Высота снежного покрова по снегосъемкам на последний день декады по метеостанции Омск в сантиметрах

Месяцы																		Из наибольших за зиму					
X			XI			XII			I			II			III						IV		
1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	сред.	макс.	мин.
Поле																							
•	•	•	5	7	9	12	14	16	19	20	21	22	23	23	24	22	13	•	•		26	47	10
Примечание - Точка (•) означает, что снежный покров наблюдался менее чем в 50 % зим.																							

Расчетное значение веса снегового покрова равно 1,8 кПа (180 кгс/м<sup>2</sup>).

*Влажность воздуха.* Среднее парциальное давление водяного пара, содержащегося в воздухе, составляет 6,3 гПа. В течение года парциальное давление изменяется от 1,4 гПа в январе до 14,5 гПа - в июле. Средняя годовая относительная влажность воздуха составляет 72 %. Наибольшее значение относительной влажности воздуха наблюдается в ноябре (82 %), наименьшее - в мае (54 %).

Средний годовой дефицит насыщения составляет 3,8 гПа (таблица 2).

*Облачность.* В среднем за год по общей облачности в данном районе наблюдается 121 пасмурных дней и 30 - ясных.

*Атмосферные явления.*

*Туманы.* За год среднее количество дней с туманами составляет 30, наибольшее - 55.

*Метели.* За год среднее количество дней с метелью составляет 40, наибольшее - 65.

*Грозы.* Среднегодовое количество дней с грозой составляет 23, наибольшее - 31. Средняя продолжительность гроз в году составляет 32,3 часа.

*Гололед.* Максимальная масса гололедно-изморозевых отложений за год не превышает 140 г/м.

Максимальная толщина нормативной стенки гололеда за период наблюдений с 1953 по 2008 гг. на проводах диаметром 10 мм и высотой подвеса 10 м над поверхностью земли составляет 6,8 мм.

Нормативная толщина стенки гололеда для высоты 10 м над поверхностью земли повторяемостью 1 раз в 25 лет составляет 20 мм.

### 1.3 Изученность инженерно-геологических условий

Планомерное изучение инженерно-геологических условий территории г. Омска и прилегающей территории началось с 1936 года.

В 1937 г. Голубенцевым К.Н. был систематизирован весь имеющийся к тому времени архивный материал по инженерно-геологическим исследованиям и составлен ряд инженерно-геологических и гидрогеологических карт масштаба 1:100000 для территории Омска и Омского района.

До 1948 г. на территории г. Омска и области проводились геологосъемочные работы в масштабе 1:200000 (Николаев В.А), 1:1000000 (Колишман М.С, Горский И.И), изучались гидрогеологические (1940 г, Кучин М.И) и геоморфологические (1940 г, Герасимов И.Д) условия, была составлена первая сводка полезных ископаемых района (1942 г, Шмелев В.И).

С 1948 г. интенсивное изучение инженерно-геологических условий связано с ростом промышленного и жилищного строительства. Такие исследования проводились на площадях нефтеперерабатывающего завода, завода СК, комбайно-сборочного завода, ТЭЦ-4, ТЭЦ-5, мясомолочного техникума, жилого поселка около мясокомбината и др. В результате исследований были получены новые данные о физико-геологических процессах, физико-механических характеристиках, о режиме грунтовых вод.

В 1952 г. в Кировском районе г. Омска трестом «Запсибнефтегеология» была пробурена Омская опорная скважина (1-Р) глубиной 3000.5м. При этом были проведены геофизические, петрографические и гидрогеологические исследования, которые внесли вклад в познание геологического строения и гидрогеологических условий юга Западно - Сибирской низменности.

Наиболее обобщенные сведения о геологических и гидрогеологических условиях территории г. Омска были получены в 1956 году при выполнении Калачинской геологосъемочной партией ЗСГУ геолого-гидрогеологической съемки масштаба 1:200000. Позднее по материалам этих работ были

подготовлены к изданию геологическая и гидрогеологическая карты масштаба 1:200000 листа №-43-VIII с пояснительными записками.

Более детально геолого-гидрогеологические и инженерно-геологические условия были изучены в 1959-1967 годах при выполнении Омской геологической экспедицией комплексной геолого-гидрогеологической и инженерно-геологической съемки масштаба 1:50000 территории г. Омска его ближайших окрестностей. С 1957 г. Иртышской нефтегазоразведочной экспедицией проводятся наблюдения за режимом подземных вод на территории Омской области. Режимная сеть включает 232 наблюдательных скважин.

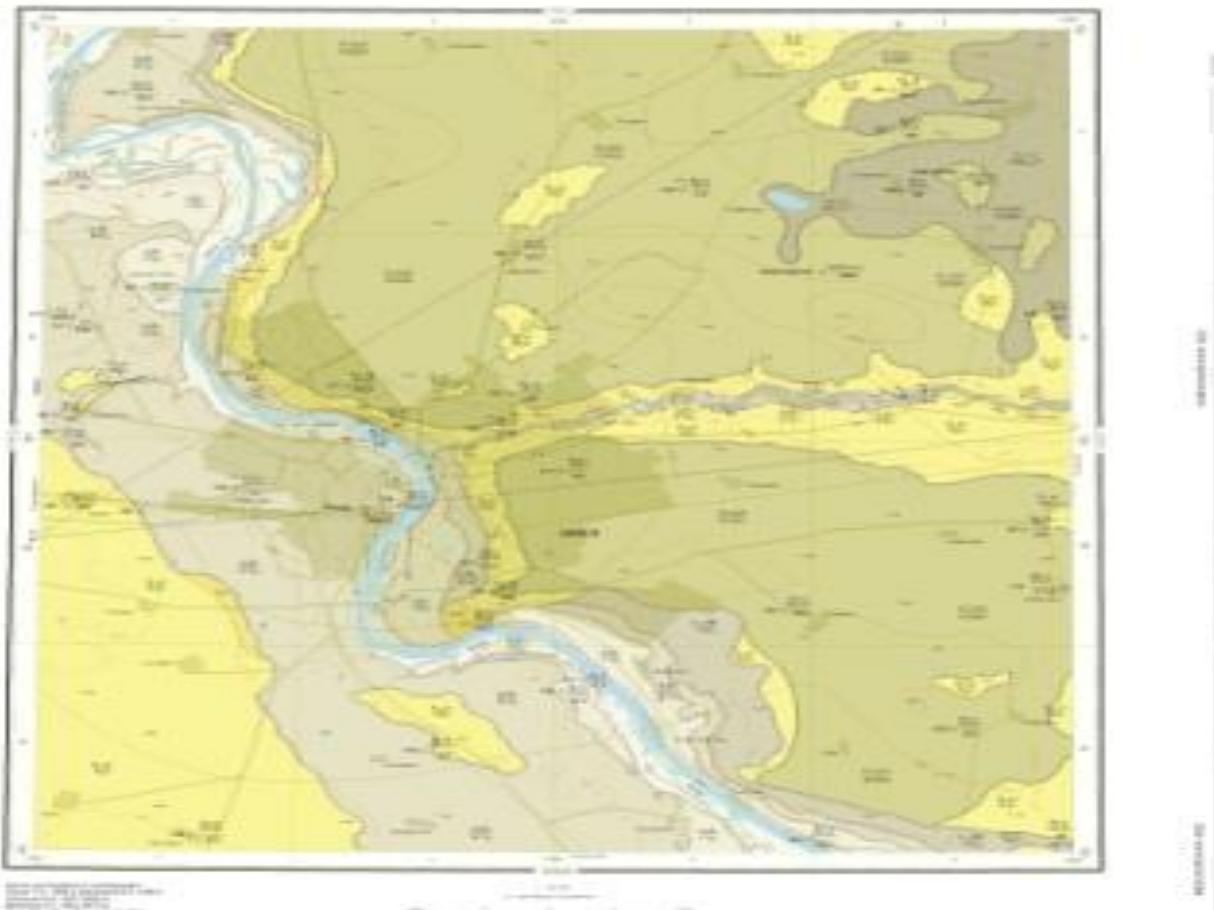
В 1979-1985 гг. ОмскТИСИЗом на территории г. Омска была создана сеть из 214 наблюдательных скважин для изучения режима подземных вод. Выполнен 5-летний цикл наблюдений по скважинам, по материалам которых составлен отчет. Дальнейшие наблюдения были прекращены, большинство наблюдательных скважин пришли в негодность и ликвидированы.

Начиная с 1960 г. гидрорежимным отрядом ОГЭ на территории Омской области проводятся наблюдения за режимом подземных вод различных водоносных горизонтов. Создана режимная сеть, состоящая из более чем 300 наблюдательных скважин, 8 из которых расположены на территории г. Омска.

На основе сбора и обобщения архивных материалов ОГЭ, ОмскТИСИЗа, Омскгазводпроекта и других организаций, выполняющих гидрогеологические и инженерно-геологические исследования на территории г. Омска, ОмскТИСИЗом в разные годы составлены геоморфологическая карта территории г. Омска масштаба 1:10000, геолого-литологическая, гидрогеологическая и инженерно-геологическая карты территории г. Омска масштаба 1:25000.

В 1995-1997 годах ОАО «Омскводпроект» проводились исследования, целевая задача которых заключалась в освещении существующего состояния природных ресурсов территории г. Омска, оценке гидрогеологических и инженерно-геологических условий, сложившихся за последнее время под воздействием хозяйственной деятельности человека

## 1.4 Геологическое строение района работ



### Условные обозначения

ЭРА СИСТЕМА	ЭРА СИСТЕМА (ИНАКШЕ)	ЭРА СИСТЕМА (ИНАКШЕ) ПОДРАЗДЕЛ (РАЗДЕЛ)	ЭРА СИСТЕМА (ИНАКШЕ) (ВНЕШ)	ЭРА СИСТЕМА (ИНАКШЕ) (ПРОФИЛ)	ЛЕГЕНДА		Описание
					2004 г.	1964 г.	
ЧЕТВЕРТИЧНАЯ	ПЛЕЙСТОЦЕН	ГОЛОЦЕН	СОСЛОВИЯ	ИЮРС	$aQ_H$	$Q_4$	Аллювиальные отложения пойменной террасы. Пески, супеси, суглинки, глины (до 25 м)*
					$Q_P$	$Q_5$	Плейстоцен нерасчлененный. Элювиально-делювиальные и эоловые покровные отложения. Суглинки, реже пески и супеси (только на разрезе)
					$a^1 Q_m$	$Q_1(I)$	Аллювиальные отложения первой надпойменной террасы. Пески, супеси, суглинки (до 25 м)*
					$la^1 Q_m$	$Q_2(II)$	Озёрно-аллювиальные отложения второй надпойменной террасы. Пески, супеси, суглинки, реже шпалы (до 22 м)*
					$a^2 Q_m$	$Q_3(III)$	Озёрно-аллювиальные отложения третьей надпойменной террасы. Пески, суглинки, супеси (до 12 м)*
					$la^2 Q_m, kr$	$Q_{kr}$	Карасукская свита. Озёрно-аллювиальные и озёрные отложения. Суглинки, пески (до 15 м)*
					$l, l, Q, k, c$	$N, Q, k, c$	Кочковская свита. Нерасчлененные озёрные и лёссовые отложения. Глины и суглинки бурые, тёмно-бурые и тёмно-серые (до 12 м)*
					$l, Q, m, b$	?	Убинская свита (Кочковская свита?). Озёрные отложения. Карбонатные глины и суглинки или (согласно Легенде-2004 - отложения свиты распространены в северной части листа N-43-VII)
					$N+Q$		Неогеновые и четвертичные отложения нерасчлененные (только на разрезе В-Г)

Рисунок 1.4.1 – Фрагмент геологической карты листа N-43-VIII (Омская область, г. Омск) Масштаб 1:200000 (авторы – коллектив ОАО «ОРГЭ», 2011 г.; по материалам Красновой В.П., Слотина Н.Н., Яшиной С.М. и др.)

### 1.4.1 Стратиграфия отложений

На изучаемой территории, в сфере влияния инженерных сооружений выделяются следующие стратиграфические подразделения кайнозойской группы: неогеновая система, включающая в себя абросимовскую, таволжанскую и павлодарскую свиты; четвертичная система, включающая в себя кочковскую свиту, вторую надпойменную террасу, покровные отложения и первую надпойменную террасу; современный отдел, состоящий из высокой и низкой пойм, а так же русловых осадков рек Иртыша и Оми.

#### Неогеновая система

Неогеновая система представлены обоими отделами, в составе которых выделяются: абросимовская -  $IN_{1ab}$ , таволжанская -  $IN_{1tv}$  и павлодарская -  $IbN_{1-2pv}$  свиты.

#### *Миоцен*

Миоцен представлен отложениями абросимовской и таволжанской свит.

#### *Абросимовская свита – $IN_{1ab}$*

Абросимовская свита имеет озерный генезис. В восточной части Омского района свита залегает без перерыва на журавской свите верхнего олигоцена ( $P_3gr$ ) и перекрывается отложениями таволжанской свиты ( $IN_{1tv}$ ), в долинах рек Оми и Иртыша – отложениями поймы и I надпойменной террасы.

Кровля абросимовской свиты встречается на глубинах от 4 м, в пойменной части р. Иртыш, до 70 м, на водораздельной равнине, на абсолютных отметках от 56 до 68 м. Общее погружение в юго-восточном направлении. Максимальная мощность свиты составляет 50 м.

Литологический состав абросимовской свиты неоднороден. Характерно неравномерное переслаивание пород, часто тонкое. В верхней части разреза

наибольшим распространением пользуются глины и суглинки. Реже прослойки суглинков алевритовых.

Самым характерным для свиты является обилие органических остатков, в различной степени измененных – от торфа до бурого угля.

В отложениях абросимовской свиты наблюдается слоистость, преимущественно горизонтальная, слабая слюдистость, псевдоморфозы железистых минералов по органическим остаткам, алевритистость грунтов, отсутствие карбонитов.

Для пород характерны зеленовато-коричневые, болотные оттенки, зеленовато-серый, реже черный цвет. В верхней части разреза чаще встречаются темно-серые и голубовато-серые цвета отложений.

#### *Таволжанская свита – $IN_{1tv}$*

Таволжанская свита имеет озерный генезис, редко встречаются породы аллювиального происхождения.

Таволжанская свита согласно залегает на подстилающих отложениях абросимовской свиты, перекрывается согласно залегающими на ней отложениями павлодарской свиты в водораздельной части, и с размывом – русловыми и пойменными отложениями в долинах рек Иртыш и Омь.

Отложения таволжанской свиты на территории района исследования встречаются на абсолютных отметках от 94 м, на водоразделе, до 65 м в долинах рек, где они значительно размывы. Низы свиты встречаются на отметках от 56 до 68 м. Максимальная мощность свиты до 40 м.

Таволжанская свита сложена преимущественно глинами, они, как правило, легкие, плотные, распространены глины алевритовые. Суглинки составляют 40% пород, около половины из них суглинки алевритовые.

Породы таволжанской свиты имеют голубовато-серую, темно-серую до черной, зеленовато-серую, редко – бурую окраску, пятна и налеты гидроокислов железа, слюдистость, характерный излом, обусловленный наличием алевритового материала. Мергелистые, реже известково-мергелистые конкреции, размером от

нескольких миллиметров до 20 – 30 см образуют прослои до 0,8 м, или рассеяны в массе породы и составляют от 1 до 30% ее объема. К ним приурочены маломощные водоносные горизонты таволжанской свиты.

*Нижний – верхний неоген нерасчлененные*

*Павлодарская свита – lhN<sub>1-2pv</sub>*

Генезис отложений павлодарской свиты - озерно-болотный, реже аллювиальный.

Она согласно залегает на таволжанских отложениях и перекрывается кочковскими грунтами на водораздельной равнине. На участках коренного склона павлодарская свита, частично размыва, выходит на поверхность под покровными суглинками полосой (шириной до 1300 м) вдоль берега Оми и на правобережье Иртыша. В долинах Иртыша и Оми павлодарская свита частично перекрывается отложениями второй надпойменной террасы. В крутых бортах Оми наблюдаются обнажения павлодарских светло-желтых и пестрых глин, плотных суглинков.

Павлодарская свита картируется на отметках от 110 до 86 м. Наибольшие абсолютные отметки в северо-восточной части территории – 110 – 107 м, и максимальная мощность свиты – до 21 м. Нижняя граница свиты фиксируется по появлению таволжанских алевритовых глин и суглинков большой мощности на абсолютных отметках 90 – 92 м.

Литологический состав павлодарской свиты весьма однообразен. На 84% свита состоит из глин. Глины алевритовые встречаются очень редко (1,6%). Суглинки составляют 14,6% от всех грунтов свиты.

Глины, обычно, плотные, жирные, суглинки плотные, имеют комковую структуру.

Преобладают породы пестрой окраски за счет значительной примеси красных, бурых и желтых охр гидроокислов железа, черных гидроокислов марганца. Редко отложения имеют серую, бурую окраску. Характерно обилие известково-мергелистых, мергелистых конкреций. Отмечаются примеси

органических веществ, в разной степени разложившихся. Встречаются тонкие присыпки и пропластки песчаного (часто, существенно слюдистого) материала. Палеонтологически отложения свиты охарактеризованы комплексом остракод.

### Четвертичная система

На территории района исследования четвертичный период представлен отложениями кочковской свиты эоплейстоцена, аллювием второй надпойменной террасы ( $a^2\Pi$ ), покровными элювиально-делювиальными отложениями ( $ed\Pi$ ), аллювием первой надпойменной террасы ( $a^1\Pi$ ) неоплейстоцена, аллювием высокой ( $aIV_1$ ) и низкой ( $aIV_2$ ) пойм и современными отложениями русел рек голоцена.

#### *Эоплейстоцен*

#### *Кочковская свита – IQEkĭ*

Кочковская свита выделяется в самостоятельный горизонт. Свита имеет озерный генезис. Она широко развита на правобережье Иртыша и Оми в пределах водораздельной равнины и полностью отсутствуют на левобережье. Она согласно залегает на павлодарской свите и перекрывается чехлом покровных отложений.

В восточной части района кочковская свита картируется на абсолютных отметках от 122 до 98 м. В северо-восточной части на правом берегу Оми свита перекрывает павлодарские отложения на абсолютной отметке 105 м.

В юго-восточной части свита картируется на абсолютных отметках 104 м, нижняя граница располагается на глубине 98 м. Наибольшие мощности свиты до 12 м – в северной и восточной части территории.

Литологически кочковская свита представлена на 64% глинами. Кочковские глины легкие, бурые, иногда песчанистые с высокой пористостью. Суглинки составляют 33,4%. Они встречаются довольно равномерно по разрезу. Супеси распространены, в основном, в северной части территории, образуя

весьма выдержанный слой в подошве кочковских отложений мощностью до 2 – 3 м на отметках от 112 до 107 м.

Осадки кочковской свиты чаще плотные, карбонатные, с многочисленными включениями рыхлого известкового материала с известково-мергелистыми конкрециями. Характерна слюдистость и обломки раковин. Редко наблюдаются охры гидроокислов железа и марганца. Окраска пород преимущественно бурая, темная, желтовато-, коричневатого-, и серовато-бурая. В суглинках часто встречаются присыпки песка пылеватого.

### *Неоплейстоцен*

#### *Вторая надпойменная терраса – а<sup>2</sup>III*

Вторая надпойменная терраса занимает значительную часть левобережья Иртыша, а так же протягивается довольно широкой полосой по правому берегу реки. Она располагается непрерывной полосой шириною от 200 до 1500 м вдоль правого берега Иртыша на сочленении речной долины с коренным склоном. На левобережье Иртыша вторая надпойменная терраса развита очень широко. Фрагменты ее картируются и вдоль р. Оми.

Мощность аллювия второй надпойменной террасы изменяется от 2 до 20 м. Террасовый аллювий залегает на волнистой размытой поверхности неогена. Абсолютные отметки основания 72 – 73 м, кровли 96 – 98 м. Терраса цокольная. Перекрыт аллювий покровными отложениями и, частично, выходит на поверхность под почвенно-растительным слоем.

Вторая надпойменная терраса представлена комплексом песчано-глинистых отложений, переслаивающихся и фациально-замещающихся. В составе толщи преобладают суглинки (62,5%). Супеси распространены меньше (21,2%) и не выдержанны по мощности, образуя прослой и пачки небольшой мощности (от сантиметров до первых метров). Пески и глины занимают подчиненное положение (соответственно 6 и 9,3%). Пески образуют линзы и прослой в

суглинках. Глины встречаются на левобережье в верхней части разреза. Повсеместно встречаются прослой и линзы гравия, гравелистого песка.

Пески чаще мелкие (62%), реже средней крупности (33%), крупные пески составляют лишь 5% от всей массы песков. Осадки второй надпойменной террасы значительно обводнены. В их часто встречаются обломки, реже целые раковины моллюсков, иногда в большом количестве.

### *Покровные отложения – edIII*

На изучаемой территории комплекс покровных отложений элювиально-делювиального генезиса развит широко. Они почти повсеместно перекрывают отложения коренного склона и, в значительной мере, второй надпойменной террасы.

Мощность покровных отложений меняется от нескольких сантиметров до 10м. Максимальные мощности характерны для низов коренного склона и второй надпойменной террасы на правобережье Иртыша. Отложения представлены легкими суглинками, супесями, редко – песками. Литологически покровные отложения сопоставимы с нижележащими отложениями, потому что зачастую являются результатом их переработки. Отмечается проникание покровных отложений по трещинам и углублениям в подстилающие грунты.

Окраска пород бурая, желтовато-бурая, характерна легкая слюдистость, известковистость. Распространены лессовидные, макропористые, просадочные грунты.

На левобережье просадочные грунты приурочены к покровным отложениям на второй надпойменной террасе. Это, как правило, макропористые, твердые суглинки. Преобладающая мощность просадочной толщи 1,5 – 2 м. Максимальная мощность 5,5 м. Повсеместно имеет место – I тип просадочности.

### *Первая надпойменная терраса – а<sup>1</sup>III*

Первая надпойменная аккумулятивная терраса значительно развита на правобережье р. Иртыш. Она образует вдоль реки полосу шириной от 200 м в западной части до 3 км на юге территории. На левом берегу Иртыша она тянется узкой полосой (100 - 400 м), образуя не выраженный в рельефе переход ко второй надпойменной террасе и четкий крутой уступ к высокой пойме.

Первая надпойменная терраса вложена в отложения таволжанской свиты. На правом берегу, тыловой шов и бровка террасы в рельефе не заметны: на поверхности она наблюдается как пологий, а на севере довольно крутой склон, сливающийся по внешнему краю со второй террасой, а со стороны Иртыша – с высокой поймой.

Аллювий террасы залегает на размытой поверхности пород таволжанской свиты. Абсолютные отметки ложа аллювия 75 – 56 м, поверхности – 75 – 87 м на правом берегу, и 75 – 83 м на левом. Мощность отложений аллювия первой надпойменной террасы колеблется от 5 – 6 м на внешнем крае террасы до 29 м.

Состав аллювия преимущественно суглинисто-супесчаный. Пески, супеси и суглинки составляют соответственно 19,7%, 29,8%, 50,4% от общего состава аллювия. Встречаются гравелистые отложения.

Пески преобладают мелкие (57%) и средней крупности (30%), крупные пески встречаются в виде линз и прослоев, и составляют 13%.

В отложениях встречаются обломки раковин, реже целые раковины, относятся к пресноводной фауне моллюсков, имеющих широкое вертикальное распространение.

### *Голоцен*

Голоценовые отложения выделены в современный горизонт и представлены аллювиальными отложениями высокой и низкой поймы (а IV<sub>1</sub>, а IV<sub>2</sub>), русловым аллювием Иртыша и Оми.

### *Высокая пойма – а IV<sub>1</sub>*

Выделяются на высоте 4 – 7 м над урезом воды. Она широко развита на протяжении всей реки, образуя полосу шириной до 1600 м.

Абсолютные отметки высокой поймы от 73 до 76 м. С поверхности пойма заболочена, на левобережье и на правом берегу Иртыша частична, перекрыта намывными грунтами (на территории города). Аллювий высокой поймы залегает с размывом на отложениях таволжанской (на юге) и абросимовской (на северо-западе) свит.

На р. Оми ширина высокой поймы 500 – 600 м. Аллювий залегает на размытой поверхности таволжанской свиты. Мощность отложений высокой поймы от 5 до 20 м.

Для отложений поймы характерна большая фациальная изменчивость. Породы залегают в переслаивании от тонкого до грубого. Характерно наличие в верхней части разреза глин серых, голубоватых, ниже суглинков, супесей, песков. Прослой мощностью от 0,5 до 3,8 м. Грунты, часто, с примесью органических веществ и до заторфованных. Пески залегают как в верхней, так и в нижней части разреза, но в основании аллювия песок, как правило, крупный.

### *Низкая пойма – а IV<sub>2</sub>*

Низкая пойма развита вдоль обоих берегов Иртыша и Оми, протягивается в виде узкой (от нескольких метров до 100 м) полосы, ежегодно заливаемой в период паводка. На поверхности низкая пойма фиксируется на отметках 69 – 73 м. Мощность отложений низкой поймы в среднем 6 – 12 м. Аллювий низкой поймы залегает на отложениях таволжанской свиты или на отложениях абросимовской свиты.

Литологически низкая пойма представлена суглинками бурыми, сизыми, в верхней части разреза. Ниже в разрезе – пески от мелких до гравелистых в основании. Суглинки часто с примесью органических веществ. Пески

полимиктовые - карбонатно-слюдисто-кварц-полевошпатовые. Для аллювия низкой поймы характерно переслаивание пород.

### *Русловые осадки Иртыша и Оми*

Русловая фракция аллювия представлена, в основном, песками от пылеватых до гравелистых и гравия, находящихся в переслаивании. Прослой голубоватых суглинков, илов – маломощны и не выдержанны по простиранию.

Пески серые, желтовато-серые, олигомиктовые, существенно кварц-полевошпатовые. Как правило, в основании русловых отложений залегают более крупные разности. Они располагаются на осадках таволжанской свиты, а севернее – на абросимовской свите. Мощность русловых отложений не выдержанна и изменяется от 0 до 10 м.

### *Искусственные грунты ( t QIV )*

Значительная часть территории города покрыта искусственными грунтами: насыпными и намывными.

#### *Насыпные грунты.*

Происхождение и причины появления насыпных грунтов на территории города различные. Это, прежде всего, грунты, используемые при инженерной планировке участков, засыпке карьеров, котлованов, оврагов, заболоченных понижений и озерных котловин, строительстве авто- и железных дорог, мостовых переходов, дамб обвалований. Сюда относятся также золоотвалы, перемешанные и перемещенные грунты при строительстве подземных сооружений, коммуникаций, фундаментов, подвальных помещений. К насыпным грунтам можно отнести твердые бытовые отходы свалок, строительный мусор, отходы промышленного производства.

Мощность культурного слоя в старой части города от 0.5-1.0 до 3м. Под инженерными сооружениями мощность насыпей достигает 5-8м.

Состав насыпных грунтов разнообразный: суглинки, глина, песок, щебень, зола, шлак, битые кирпич и стекло, обломки бетона, металлические стружки, лом, древесные опилки, почва и пр.

#### *Намывные грунты.*

Гидронамыв грунтов производился при организации строительных площадок в пределах пойменных террас по правому берегу Иртыша в районе улиц Иртышская набережная и Волочаевская, культурно-спортивного комплекса «Зеленый остров» и по левому берегу в районе улиц Лукашевича и Крупская.

Материалом для гидронамыва послужил преимущественно русловой аллювий р.Иртыш, представленный в основном песками разной зернистости, реже супесью и суглинками.

Мощность намывных грунтов составляет на «Зеленом острове» от 0.5 до 2.5м, на остальных площадках – от 0.5 до 5 и более метров.

### **1.4.2 История геологического развития района**

Западно - Сибирская плита эпипалеозойской Урало-Сибирской платформы имеет четкое двухярусное строение: нижний ярус – фундамент плиты и верхний ярус – мезокайнозойский платформенный чехол.

#### *Фундамент плиты.*

Фундамент плиты в нижней своей части (первый структурный этаж) сложен сильнодислоцированными и метаморфизованными докембрийскими и палеозойскими образованиями, прорванными изверженными породами. Депрессии, грабены и прогибы в фундаменте плиты выполнены орогенными и полуплатформенными осадочными и эффузивно-осадочными отложениями верхнего палеозоя, образующими второй структурный этаж фундамента. В общем плане поверхность фундамента представляет собой огромную чашеобразную впадину. Эта впадина заполнена осадочными, преимущественно терригенными отложениями юрской, меловой, палеогеновой, неогеновой и четвертичной систем

мощностью от сотен до 6000м, образующими верхний ярус плиты – ее платформенный чехол.

Фундамент Западно - Сибирской плиты залегает глубоко, и его породы не имеют инженерно-геологического значения. Однако формирование мезокайнозойского чехла плиты, а иногда и современного рельефа происходило под влиянием тектонических особенностей фундамента. В этом и заключается его значение при оценке инженерно-геологических условий Западно - Сибирской плиты.

#### *Платформенный чехол.*

В платформенном чехле Западно-Сибирской плиты эпигерцинской плиты могут быть выделены два структурных этажа.

Отложения мезозоя и раннего кайнозоя образуют нижний структурный этаж, более молодые – верхний структурный этаж.

#### *Нижний структурный этаж платформенного чехла.*

Рассмотрение тектонического режима развития Западно-Сибирской плиты в мезозое и раннем кайнозое показывает, что существенные изменения в тектоническом режиме отдельных этапов вызывали изменения физико-географической обстановки и характера осадконакопления. Каждому этапу тектонического развития плиты соответствует определенный комплекс горных пород, отличающихся по своим литологическим особенностям, степени уплотнения и инженерно-геологическим свойствам от комплекса горных пород, сформировавшемся при другом тектоническом режиме. Для мезозоя и кайнозоя на территории Западно-Сибирской плиты можно выделить четыре основных этапа тектонического развития, отвечающих тектоно-седиментационным комплексам: ранне-среднеюрский (J1-2); позднеюрский-валанжийский (J3–K1); раннемеловой-сеноманский (K1-K2); позднемеловой-раннеолигоценый (K2–P3).

Этапы активизации тектонических движений и континентального режима в развитии плиты чередовались с этапами относительного тектонического покоя и преимущественно морского режима.

Породы нижнего структурного этажа платформенного чехла Западно-Сибирской плиты значительно литифицированы, вследствие чего им присущи высокие прочностные показатели. В западных и восточных районах внешней зоны Западно-Сибирской плиты формации нижнего структурного этажа залегают близко к поверхности и имеют большое инженерно-геологическое значение при освоении территории Западной Сибири. В центральной и южной (г. Омск) частях плиты (внутренняя структурная зона) породы мезозоя и кайнозоя залегают глубоко и инженерно-геологического значения не имеют.

Основные черты строения Западно-Сибирской плиты и ее развития в мезозое и раннем кайнозое определили единую гидрогеологическую структуру Западно-Сибирского артезианского бассейна, являющегося одним из крупнейших аккумуляторов подземных вод земного шара.

До новейшего этапа развития Западной Сибири были сформированы основные особенности гидрогеологических комплексов нижнего этажа артезианского бассейна и региональный водоупор в отложениях турона-нижнего олигоцена, разделяющий I и II этажи бассейна.

*Верхний структурный этаж платформенного чехла (новейшая тектоника).*

В раннем олигоцене почти на всей территории Западно-Сибирской плиты существовало чеганское море. Активизация тектонических движений в позднем палеогене вызвала уход чеганского моря за пределы плиты и установление на ее территории континентального режима. С этим моментом большинство исследователей связывают начало неотектонического развития Западно-Сибирской плиты. Существенной особенностью этого этапа является перестройка структурного плана, в результате чего возникли субширотные структурные элементы. Вторая особенность этого этапа – положительные движения, неоднократно прерывавшие погружение плиты.

В олигоцен-четвертичное время, соответствующее новейшему тектоническому этапу, сформировались отложения, представляющие верхний структурный этаж чехла Западно-Сибирской плиты.

Отложения этого структурного этажа залегают на нижележащих с размывом и стратиграфическим несогласием, а также резкой сменой морских формаций континентальными.

Преобладание прогибаний на значительной части плиты в олигоцене, неогене и в позднеплиоцен-раннечетвертичное время, а также миграция прогиба в ранне-среднечетвертичное время на север плиты обусловили наложение более молодых комплексов пород на более древние. На поверхности оказались верхнеплиоцен-четвертичные отложения, которые являются рельефообразующими.

По особенностям тектонического и палеогеографического развития плиты в олигоцен-четвертичное время среди отложений верхнего структурного этажа можно выделить три подэтажа, которым отвечают определенные формации: олигоценовый, неогеновый и верхне-плиоцен-четвертичный.

Этим этапам развития платформы соответствуют комплексы отложений: олигоцен-послечеганский (P3), неогеновый (N1–N2), позднеплиоцен-четвертичный (N23-Q). В последнем этапе развития платформы выделяются четыре подэтапа: раннечетвертичный (Q), ранне-среднечетвертичный (QI-II), позднечетвертичный (QIII) и современный (QIV).

Отложения трех структурных этажей имеют неодинаковое распространение и различные мощности.

Так, на территории г. Омска получили развитие отложения олигоценового подэтажа (черталинская (P3crt) и журавская (P3gr) свиты); неогенового подэтажа (абросимовская (N1ab), таволжанская (N1tv) и павлодарская (N2pv) свиты); позднеплиоцен-четвертичного подэтажа: (кочковская свита (QEkc)), верхнечетвертичный подэтап (отложения речных долин (a2QIII и a1QIII) и покровного чехла (saQIII)); современный подэтап (отложения поймы рек (aQIV)).

По генезису комплексы пород подразделяются на озерные, озерно-болотные, озерно-аллювиальные и аллювиальные.

В литологическом составе аллювиальных отложений преобладают песчаные фракции, озерно-болотных – глинистые; озерные и озерно-аллювиальные отложения представлены глинами, алевритами и песками.

Большое инженерно-геологическое значение имеют породы, залегающие близко к поверхности, в пределах г. Омска это отложения неогенового и позднеплиоцен-четвертичного подэтажей.

Литификация отложений первого структурного этажа различна. Породы олигоценового и неогенового подэтажей подверглись большей литификации и, как правило, мало- и среднесжимаемы; породы верхнеплиоцен-четвертичного подэтажа средне- и сильносжимаемы.

За новейший тектонический этап были сформированы основные черты современного рельефа равнины, причем основное рельефообразующее значение имели тектонические движения позднеплиоцен-четвертичного времени, так как более древний рельеф был почти полностью переработан и захоронен. Очертания основных междуречий и их долин, их гипсометрическое положение, глубина и интенсивность расчленения, высота террас в значительной степени были определены амплитудами положительных средне-верхнечетвертичных движений. Большие амплитуды положительных движений в пределах всей плиты в это время способствовали прогрессивному сужению и углублению речных долин и дальнейшему расчленению обширных междуречий эрозионными процессами. К частным впадинам и прогибам приурочены крупнейшие долины рек и внутренние бессточные впадины.

Различная направленность тектонических движений на юге и на севере создала современный уклон равнины с юга на север. Возрастание скоростей поднятий в течение четвертичного времени привело к формированию прогрессивно-сужающихся аллювиальных равнин и террас. Амплитуды четвертичных движений определили в значительной степени интенсивность многих экзогенных рельефообразующих процессов (особенно эрозионных) и

формирование вод первого гидрогеологического комплекса. Существенные колебания климата на протяжении всего новейшего периода влияли на изменение физико-географической обстановки и условий осадконакопления.

Формирование долины р. Иртыш протекало на фоне слабых неотектонических погружений, в результате чего выработалась террасированная эрозионно-аккумулятивная долина с расплывчатой конфигурацией и сглаженными уступами террас.

Верхний структурный этаж платформенного чехла плиты вмещает подземные воды первого гидрогеологического комплекса Западно - Сибирского артезианского бассейна, сформировавшиеся в течение новейшего этапа развития. Главные особенности этого комплекса – основные водоносные толщи и региональные водоупоры, основные направления подземного стока, уклоны, интенсивность разгрузки и границы гидрогеологических районов бассейна были сформированы к концу верхнечетвертичного времени и в значительной степени определялись закономерностями новейшего тектонического развития плиты и, особенно, четвертичных рельефообразующих движений.

Климатические условия также влияли на формирование верхнего водоносного комплекса и, в частности, на состав и степень минерализации подземных вод. Подземные воды на территории Западно - Сибирской равнины несут на себе следы климатической зональности; к югу глубина залегания и степень минерализации их увеличиваются.

## 1.5 Гидрогеологические условия

Гидрогеологические условия района описаны для толщи пород находящейся в сфере влияния с инженерными сооружениями.

Рассматриваемые воды, в пределах территории согласно региональной классификации относятся к верхней части первого водоносного комплекса Западно - Сибирского артезианского бассейна, имеющего мощность более 250 м.

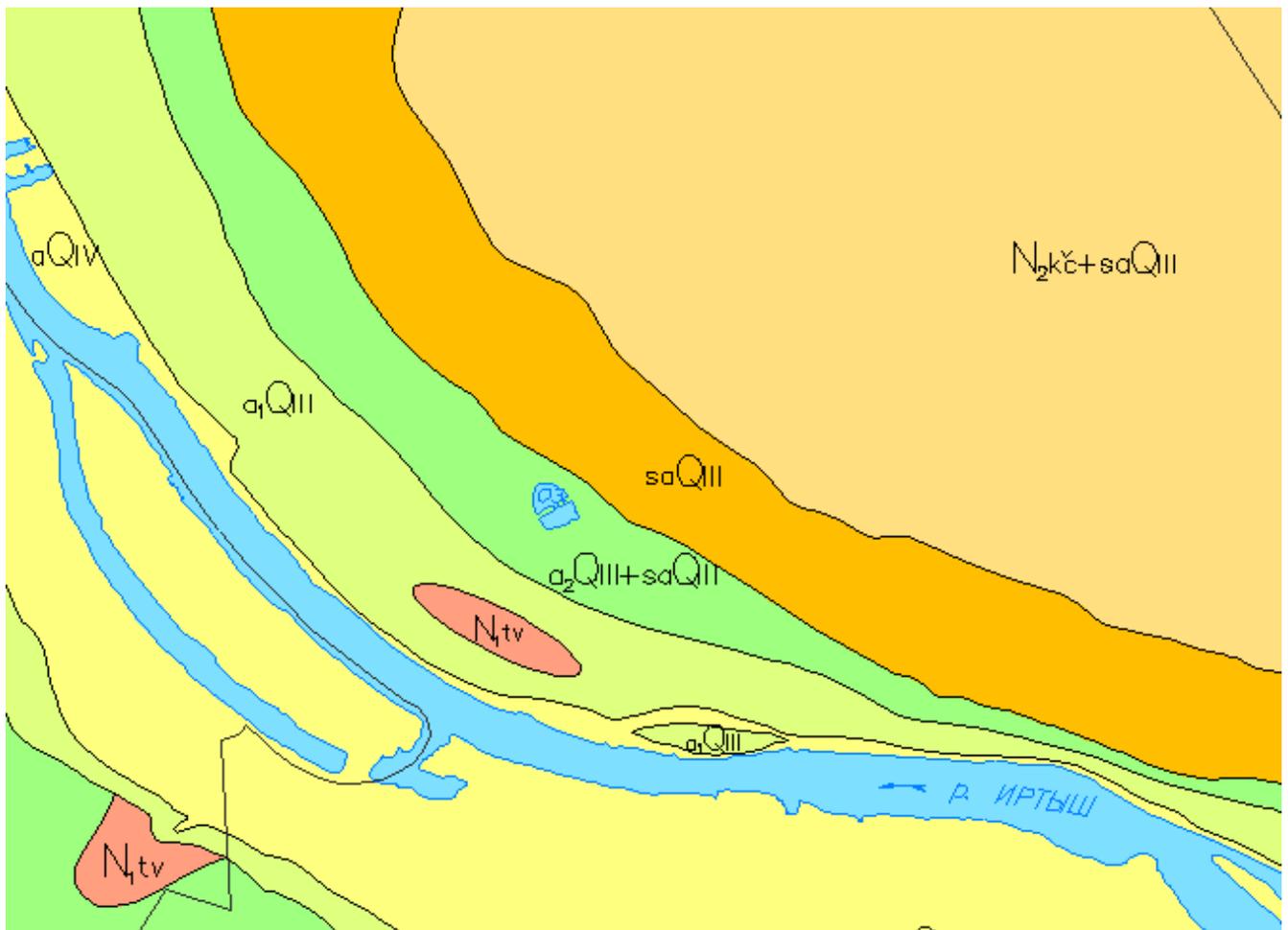
Первый гидрогеологический комплекс является слабо обводненным. Он объединяет воды песчано-алевритовых и глинистых отложений четвертичного и неоген-олигоценового возраста.

Самая верхняя часть первого водоносного комплекса находится под влиянием техногенной деятельности человека, характеризуется нарушенным режимом, что обуславливает образование единого техногенного водоносного горизонта.

В гидрогеологическом разрезе первого водоносного комплекса условно можно выделить безнапорные воды четвертичных отложений и воды павлодарской свиты, имеющие локальное распространение в пределах сниженных участков водораздельной равнины (склона), и слабонапорные воды спорадического распространения, залегающие ниже, в неогеновых отложениях.

В основу выделения гидрогеологических горизонтов положен стратиграфический принцип, при этом согласно литературе выделяются:

- Воды современных четвертичных аллювиальных отложений пойменных террас (aIV);
- воды отложений I надпойменной террасы Иртыша (a<sup>1</sup>III);
- воды покровных отложений (edIII);
- воды отложений II надпойменной террасы Иртыша (a<sup>2</sup>III);
- воды отложений кочковской свиты (QEkč);
- воды отложений павлодарской свиты (IbN<sub>1-2</sub>pv);
- воды отложений таволжансклй свиты (IN<sub>1</sub>tv);
- воды отложений абросимовской свиты (IN<sub>1</sub>ab).



#### У С Л О В Н Ы Е   О Б О З Н А Ч Е Н И Я

##### I. Распространение первых от поверхности водоносных горизонтов

aQIV	Воды современных аллювиальных отложений поим рек Иртыша и Омь. Пески, супеси, суэлинки.
a1QIII	Воды верхнечетвертичных аллювиальных отложений первых надпойменных террас рек Иртыша и Омь. Суэлинки, пески, супеси.
a2QIII+saQIII	Воды верхнечетвертичных аллювиальных отложений второй надпойменной террасы реки Иртыш и перекрывающих их покровных субазальных отложений. Суэлинки, пески, супеси.
saQIII	Воды верхнечетвертичных покровных субазальных отложений. Суэлинки, супеси, редко прослой песков.
N2kC+saQIII	Воды верхнеплиоценовых озерных отложений кочкавской свиты и перекрывающих их верхнечетвертичных покровных субазальных отложений. Суэлинки, супеси.
N4pv	Воды спорадического распространения в ниже-среднеплиоценовых отложениях павлодарской свиты. Суэлинки, алевроиты, супеси, прослой песков и скопления извешко-мергелистых конкреций.
N4tv	Воды спорадического распространения в верхнемиоценовых отложениях таболжанской свиты. Алевроиты, суэлинки и прослой песков.

Рисунок 1.5.1 Схема гидрогеологических условий

*Воды современных четвертичных аллювиальных отложений пойменных  
террас (aIV)*

Воды современных четвертичных аллювиальных отложений приурочены к толще переслаивающихся песков, супесей, суглинков, слагающих пойменные террасы Иртыша и Оми.

Водоупором служат глины и суглинки таволжанской свиты, а в северозападной части территории супесчано-суглинистые отложения абросимовской свиты. Мощность водоносного горизонта от 2,9 до 10,5 м. Статический уровень отмечается на глубине от 2,0 до 7,9 м.

Водам пойменных отложений свойственен приречный режим, характеризующийся гидравлической связью с водами реки. Амплитуда колебания уровня в течение года (в отдельные годы) изменяется от 0,7 до 2,8 м. Осредненная максимальная годовая амплитуда по многолетним данным составляет 1,76 м.

Приходная часть баланса складывается из инфильтрации атмосферных осадков, фильтрации вод реки во время паводков, подтока грунтовых вод с террас. Расходная часть баланса складывается из испарения и стока грунтовых вод в реку в меженный период.

*Воды отложений первой надпойменной террасы реки Иртыша и Оми  
(aIII)*

Воды первой надпойменной террасы рек Иртыша и Оми приурочены к пескам пылеватым, супесям, суглинкам, залегающим в виде прослоев среди глин и суглинков, и распространены в виде сплошной узкой полосы на правобережье Иртыша. Мощность водоносного горизонта изменяется от 1,7 до 5,7 м. Уровень подземных вод наблюдается на глубине от 0,1 до 7,8 м. Водообильность отложений I террасы крайне не однородная. Дебиты скважин составляют от 0,01 л/с (при понижении 4 м) до 0,3 л/с (при понижении 2,5 м).

По химическому составу воды гидрокарбонатно-сульфатные натриевые, сульфатные, натриевые и сульфатно-хлоридные магниевые-натриевые. По степени

минерализации вода преимущественно пресная и слабоминерализованная (сухой остаток от 0,3 до 3,0 г/л, в единичных случаях сухой остаток до 18 г/л).

По жесткости воды от мягких до очень жестких, преимущественно жесткие и очень жесткие (от 0,6 до 3,7 мг/экв, в единичных случаях до 78 мг/экв).

Для вод I надпойменной террасы характерен террасовый режим. Наивысшее стояние уровня наблюдается в мае, второй пик (меньше первого) приходится на октябрь - ноябрь. Амплитуда колебания уровня в течение года может изменяться от 0,3 до 2,1 м. Осредненная годовая амплитуда по многолетним данным равна 1,21 м.

Приходная часть баланса складывается из притока со склонов (водораздельная равнина и сниженные ее участки), инфильтрации атмосферных осадков, утечек из водонесущих коммуникаций (для освоенных территорий). Расходная часть баланса складывается из оттока вод к пойме, испарения, транспирации растениями.

#### *Воды покровных отложений (edQIII)*

Воды покровных отложений встречаются на склоне водораздельной равнины, на отдельных участках равнины и на второй надпойменной террасе.

Водовмещающими являются суглинки, супеси, редко – пылеватые и мелкие пески. Относительными водоупорами служат белее тяжелые покровные или аллювиальные суглинки, а также суглинки и глины кочковской свиты.

На второй надпойменной террасе воды покровных отложений гидравлически связаны с водами аллювиальных отложений. Мощность водоносного горизонта изменяется от 0,3 до 6,7 м. Уровень подземных вод наблюдается на глубине от 0,1 до 6,0 м.

Температура подземных вод в течение года изменяется от 2 - 5° зимой до 8 - 12С° - летом. По минерализации воды преимущественно пресные и слабоминерализованные. В периоды подъема уровня при увеличении инфильтрации атмосферных осадков минерализация вод уменьшается.

Приходная часть баланса складывается из инфильтрации атмосферных осадков, утечек из водонесущих коммуникаций, частичной фильтрации поливных вод в садах и огородах (для освоенных территорий), бокового притока с возвышенных участков равнины.

Расходная часть баланса складывается из оттока вод в сторону долины рек Иртыша и Оми, испарения, частичного оттока в нижележащие неогеновые отложения и транспирации растениями.

### *Воды отложений второй надпойменной террасы Иртыша (a<sup>2</sup>III)*

Воды отложений второй надпойменной террасы Иртыша и Оми на изучаемой территории имеют преимущественное распространение на левом берегу Иртыша и более ограниченное на правобережье, а так же фрагментарно по обоим бортам Оми в центральной и восточной части района. Водовмещающими являются линзы и прослойки песков, супесей, в меньшей степени - суглинки.

Водоупором служат глинистые отложения таволжанской свиты. Мощность водоносного горизонта изменяется от 0,6 до 12,1 м. Воды безнапорные. Уровень первого от поверхности горизонта наблюдается на глубинах от 0 до 8,7 м.

Водообильность отложений невелика, дебиты скважин составляют от 0,002 до 0,45 л/с, при понижениях от 11,4 до 3,3 м.

Приходная часть водного баланса складывается из притока вод с водораздельной равнины, инфильтрации атмосферных осадков, утечек из водонесущих коммуникаций, фильтрации поливных вод.

Расходная часть баланса состоит из оттока вод в сторону реки, испарения и транспирации растениями.

### *Воды отложений кочковской свиты (lQ<sub>ЕК</sub>)*

В отложениях кочковской свиты воды встречаются в пределах водораздельной равнины.

Обводненность отложений носит локальный характер. Воды приурочены к линзам супесей, пылеватых песков, встречаются в суглинках.

На границе выклинивания отложений свиты - воды носят безнапорный характер, на остальной территории наблюдаются небольшие местные напоры 0,5 - 2,0 м. Статические уровни устанавливаются на глубинах 0,6 - 4,2 м, пьезометрические уровни - на глубинах 0,4 - 7,2 м.

По данным Иртышской нефтегазоразведочной экспедиции водообильность супесей кочковской свиты 0,005 л/с при понижении 1,2 м.

По химическому составу воды гидрокарбонатно-сульфатные натриевые, гидрокарбонатные натриевые, реже - гидрокарбонатно-хлоридные магниевые. По минерализации воды относятся к пресным и слабоминерализованным. Сухой остаток изменяется преимущественно от 0,2 до 2,0 г/л, в единичных случаях 2,7 - 3,9 г/л. По жесткости воды от мягких до сильно жестких, в единичных случаях жесткость достигает 16 - 34 мг/экв.

Воды кочковской свиты на участках, где они залегают ниже первого от поверхности водоносного горизонта (т.е. вод покровных отложений) по типу режима относятся к области транзита и частичного питания. Годовые амплитуды колебания уровня изменяются от 0,5 до 2,2 м. Осредненная годовая амплитуда по многолетним данным - 1,05 м.

При максимально высоком стоянии уровня наблюдается уменьшение минерализации - опреснение вод, минимум - сопровождается повышением минерализации.

Для хозяйственного водоснабжения воды кочковской свиты не используются вследствие слабой водообильности.

Приходная часть баланса состоит из бокового притока с возвышенных участков водораздельной равнины, инфильтрации атмосферных осадков через "окна" в покровных отложениях.

Расходная часть баланса складывается из перетекания в нижележащий горизонт, оттока в сторону склона водораздельной равнины, транспирацией растениями.

#### *Воды отложений павлодарской свиты (IhN<sub>1-2pv</sub>)*

Воды отложений павлодарской свиты встречаются в пределах водораздельной равнины и ее склона. В пределах самой водораздельной равнины воды павлодарских отложений залегают ниже первых от поверхности и являются напорными.

На склоне водораздельной равнины, на участках, где воды в покровных отложениях отсутствуют, воды отложений павлодарской свиты становятся первыми от поверхности и частично теряют свой напор.

Водоносность павлодарских отложений слабая, спорадическая. Водовмещающими являются линзы суглинков, супесей, а также гнезда скоплений известково-мергелистых конкреций и микротрещины в глинах.

Пьезометрические уровни устанавливаются на глубине от 0,2 до 7,1 м от поверхности земли, напор - от 4,0 до 12,8 м. Наиболее близкое к поверхности залегание уровня наблюдается на склоне водораздельной равнины, т.е. в зоне разгрузки.

Мощность обводненных зон - от 1,1 до 12,1 м.

Из-за слабой водообильности эти воды для хозяйственного водоснабжения не используются.

### *Воды отложений таволжанской свиты (IN<sub>1tv</sub>)*

Воды отложений таволжанской свиты приурочены к пылеватым супесям и суглинкам, залегающим в виде прослоев и линз среди глин, к скоплениям известково-мергелистых конкреций.

В пределах территории они встречаются практически повсеместно на разных глубинах от дневной поверхности. В пределах долины Иртыша и Оми встречаются безнапорные воды таволжанской свиты. Мощность водоносного горизонта изменяется от 0,6 до 12,1 м. Статические уровни залегают на глубине от 0 до 8,7 м.

В пределах склона равнины и под террасовыми отложениями воды таволжанской свиты имеют напоры от 3,2 до 9,6 м (по данным изысканий под строительство). Пьезометрические уровни устанавливаются на глубинах от 0,6 до 10 м.

Водоупорами служат глины таволжанской свиты, на отдельных участках долины Иртыша и Оми глины абросимовской свиты.

По химическому составу воды хлоридные, натриевые, сульфатно-хлоридные, гидрокарбонатно-хлоридные натриевые.

Безнапорные воды, приуроченные к долине Иртыша, по типу режима отнесены к области разгрузки.

Пресные воды таволжанской свиты, имеющие выходы в бортах долины Иртыша и Оми, используются для мелких хозяйственных нужд и дренируются грунтовыми колодцами.

### *Воды отложений абросимовской свиты (IN<sub>1ab</sub>)*

Отложения абросимовской свиты залегают в основании инженерно-геологического разреза территории и являются наиболее обводненными в описываемом разрезе.

Водовмещающими являются линзы прослой, слои переслаивающихся супесей, песков, реже суглинков. Водоносные слои залегают на глубине от 10 до 74 м. Наиболее близко к дневной поверхности залегают под пойменными и русловыми отложениями. Мощность водоносного горизонта от 2 до 18 м. Воды абросимовской свиты повсеместно напорные.

По данным ОмГРЭ водоносными являются не только прослой песка и супеси, но и глина алевритовая (дебит 0,2 л/с при понижении 1,09 м), участки переслаивания песка и глины (0,11 л/с при понижении 9,25 м), участки тонкого переслаивания песка и глины (0,00055 л/с при понижении 10 м).

По химическому составу воды пестрые – гидрокарбонатно-натриевые, сульфатно-натриевые, хлоридные, натриевые. Воды абросимовской свиты нередко используются для сельскохозяйственного водоснабжения в районах Омской области.

## **1.6 Геологические процессы и явления**

На изучаемой территории развиты следующие процессы, обусловленные природными и техногенными факторами:

- просадочные явления;
- явления набухания грунтов;
- морозное пучение;
- техногенное подтопление и поверхностное заболачивание;
- оползни и оврагообразование;
- эрозия почв.

### *Просадочные явления*

На отдельных участках территории среди макропористых покровных суглинков и супесей встречаются просадочные грунты с I типом просадочности. Они наиболее широко распространены на территории водораздельной равнины, на аллювиальных отложениях второй и, частично, первой надпойменных террас.

### *Явления набухания грунтов*

Набухающие грунты (от слабо - до сильно набухающих) на территории района встречаются на отдельных участках водораздельной равнины, склона водораздельной равнины в твердых и полутвердых глинах и суглинках таволжанской и павлодарской свит.

### *Морозное пучение*

Процесс морозного пучения на территории района обусловлен преимущественно глинистым составом грунтов, высоким стоянием уровня грунтовых вод и большой глубиной промерзания грунтов (148 - 275 см).

### *Поверхностное заболачивание*

Вследствие того, что по природным условиям территория района является потенциально подтопляемой, нарушение поверхностного и подземного стока (техногенного характера) приводит к развитию процесса подтопления.

На пониженных бессточных участках с близким к поверхности залеганием глин вследствие застаивания дождевых и талых вод наблюдается процесс заболачивания.

Заболоченные участки и болота, образовавшиеся из старичных озер, развиты, в основном, на высокой пойме и в меньшей степени - на I надпойменной террасе.

Заболоченные участки техногенного происхождения образуются вдоль авто- и железных дорог, а также - в отработанных карьерах глин на участках, где нарушен почвенно-растительный слой.

На участках нарушения поверхностного стока нередко развивается процесс засоления грунтов в результате преобладания испарения над количеством выпавших осадков.

С прекращением ежегодного затопления высокой поймы паводковыми водами происходит засоление пойменных почв.

СХЕМА КОМПЛЕКСНОЙ ОЦЕНКИ ТЕРРИТОРИИ ГОРОДА ОМСКА  
КАРТА-СХЕМА РАСПРОСТРАНЕНИЯ ПРОСАДОЧНЫХ И ПУЧИНИСТЫХ ГРУНТОВ

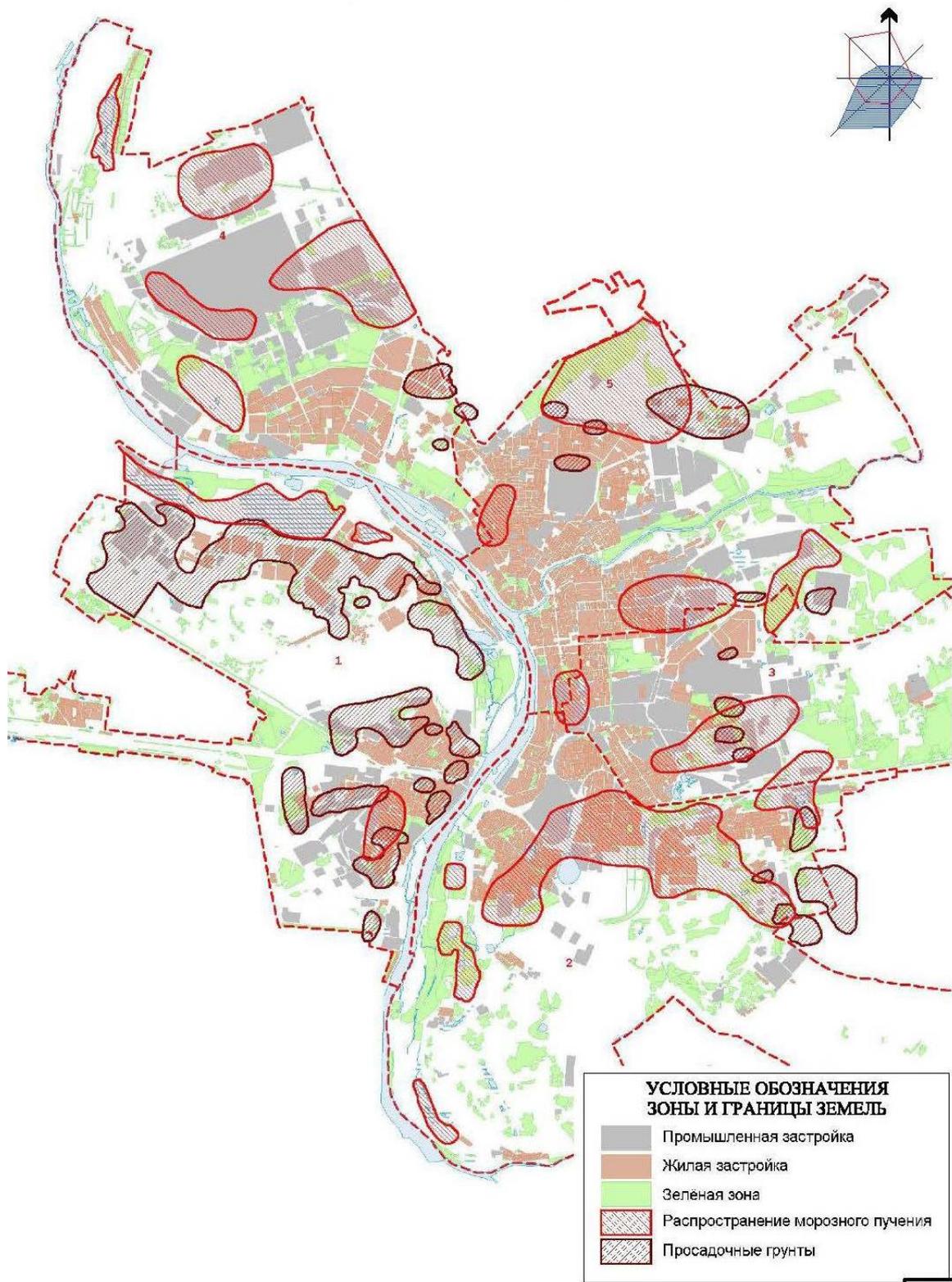


Рисунок 1.6.1 Карта-схема распространения просадочных и пучинистых грунтов

СХЕМА КОМПЛЕКСНОЙ ОЦЕНКИ ТЕРРИТОРИИ ГОРОДА ОМСКА  
КАРТА РАЙОНИРОВАНИЯ ТЕРРИТОРИИ ГОРОДА ОМСКА ПО СТЕПЕНИ  
РИСКА ПОДТОПЛЕНИЯ

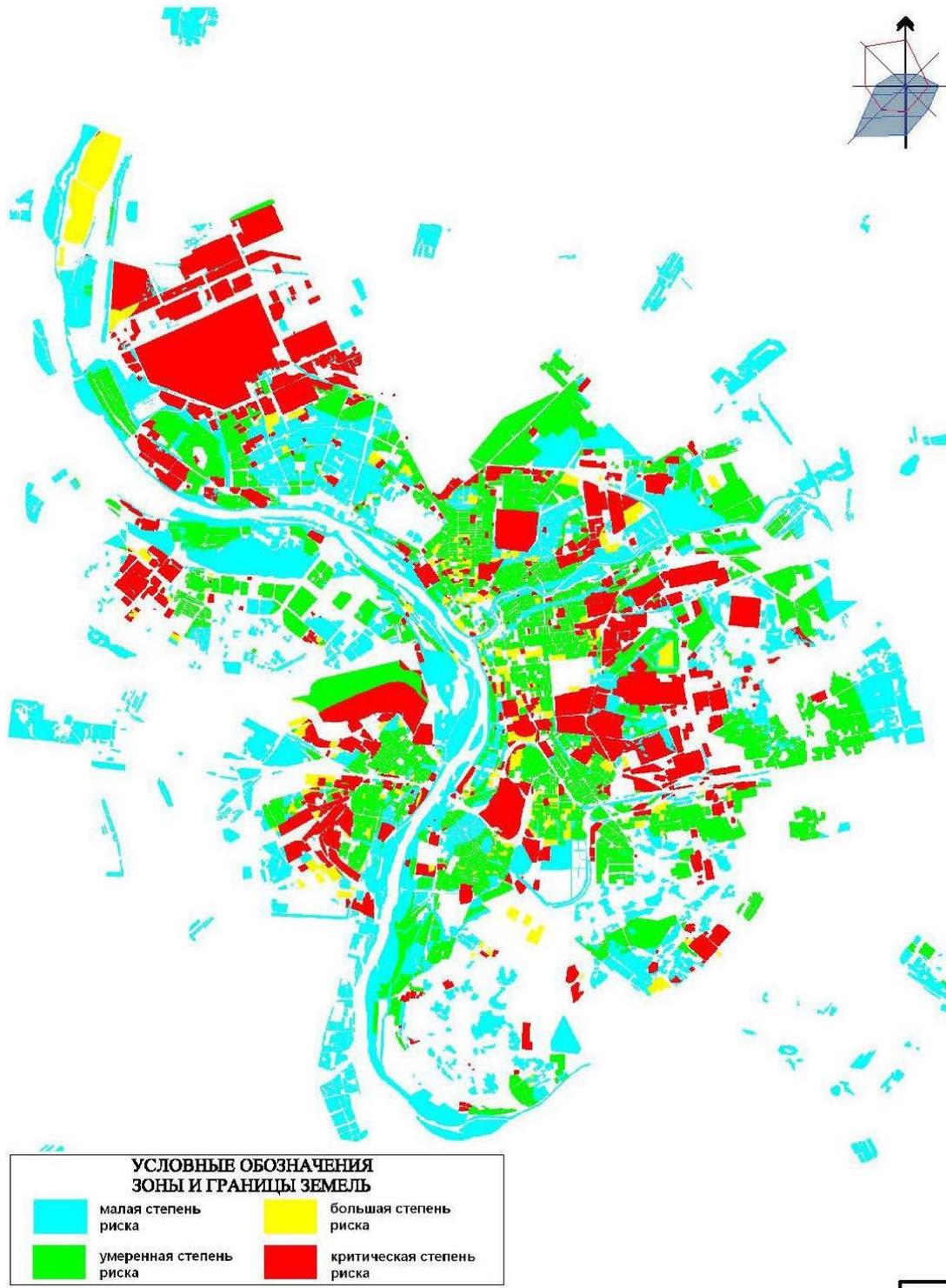


Рисунок 1.6.2 Карта-схема районирования территории г. Омска по степени риска подтопления

### *Оползни и оврагообразование*

Мелкие оползни развиты в бортах молодых оврагов, а также на отдельных участках крутых склонов долины Оми, где на цоколе террас, сложенном неогеновыми глинами, залегают обводненные прослои в основании аллювия.

Наблюдается два типа оползней - древние и современные. Древние - покрыты густой травянистой растительностью. Бугристость на них сглажена, плоскость отрыва в рельефе не выражена, контуры – плавные; современные активные оползни консеквентны - таволжанские глины служат плоскостями скольжения для четвертичных отложений.

Осыпи на территории района развиты слабо и наблюдаются в основном, в нижней части крутых бортов долины Оми.

Оврагообразованию подвержены наиболее крутые склоны долины Оми и отдельные участки на правом берегу Иртыш. Овраги в большинстве не разветвлены или разветвлены слабо. Заложение оврагов происходит по тальвегу логов. Наиболее крупные - одиночные овраги захватывают и водораздельную равнину. Овраги имеют врез на глубину от 5 м (на I надпойменной террасе) до 18 - 25 м (на крутых берегах р. Оми). Протяженность оврагов различная: от 30 - 50 м до 2,5 км. Ширина оврагов по верху устья от 10 до 100 м.

Большинство оврагов переживает стадию стабилизации. Молодые овраги развиты на крутых берегах Оми и имеют V-образный профиль, крутые склоны и дендритовидную разветвленность.

### *Эрозия почв*

Эрозия почв развивается на распаханых участках, сложенных макропористыми пылеватými грунтами, где под воздействием ветра и воды происходит вынос материала. Нарушение земляными работами и сельским хозяйством растительного покрова усиливает процесс эрозии почв и грунтов. На левобережье Иртыша развиты пахотные земли, где наблюдается рост промоин и оврагов. В настоящее время часть таких земель (вдоль Тюкалинского тракта) отведена под застройку жилых микрорайонов.

**СХЕМА КОМПЛЕКСНОЙ ОЦЕНКИ ТЕРРИТОРИИ ГОРОДА ОМСКА**  
**КАРТА ТЕРРИТОРИЙ, ПОПАДАЮЩИХ В ВОЗМОЖНУЮ ЗОНУ ПЕРЕРАБОТКИ**  
**БЕРЕГА И АКТИВИЗАЦИИ ОПОЛЗНЕВЫХ ПРОЦЕССОВ**

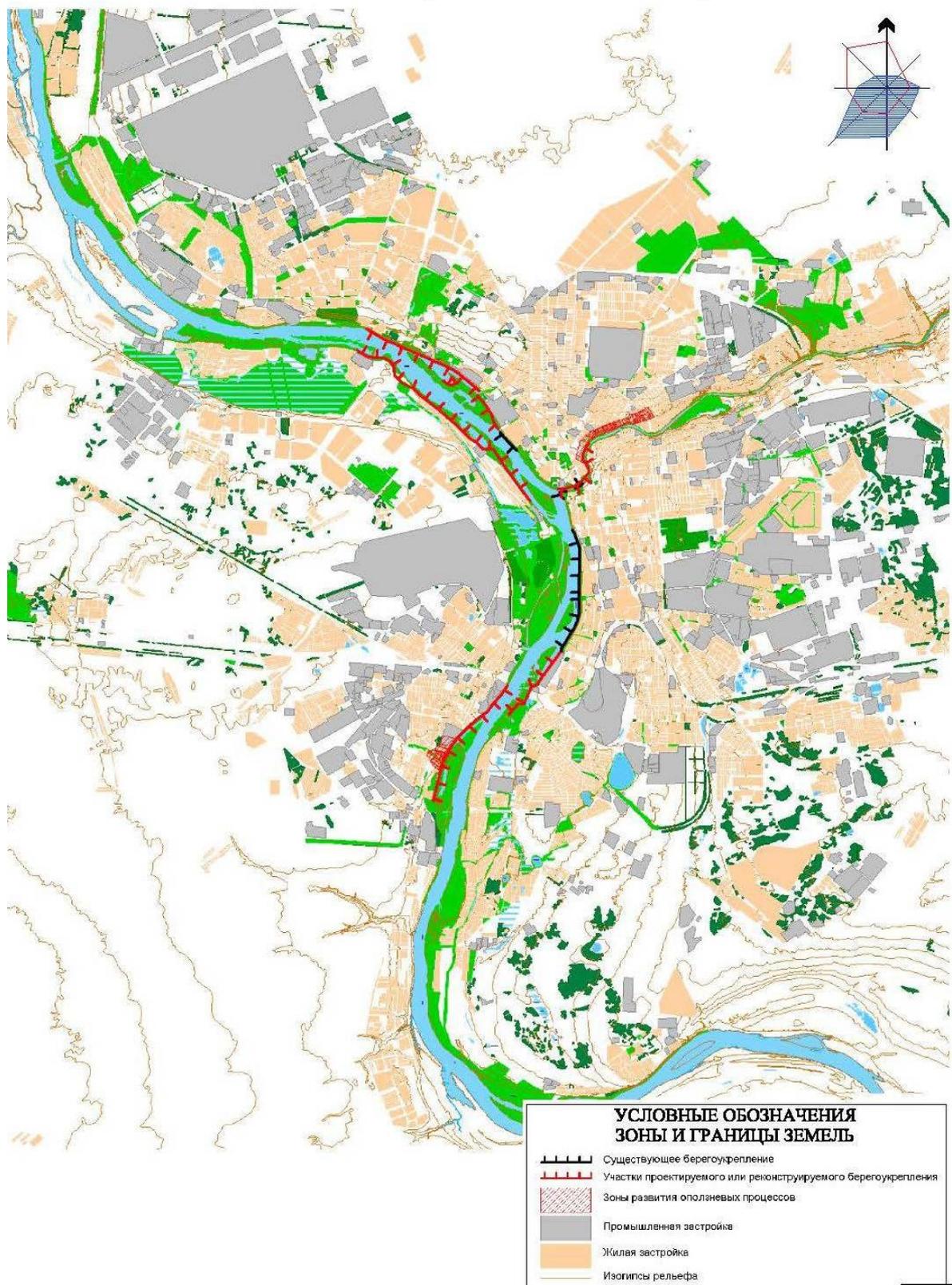


Рисунок 1.6.3 Карта-схема территорий, попадающих в зону активизации оползневых процессов

## 1.7 Гидрогеологическое и инженерно-геологическое районирование

В основу гидрогеологического и инженерно-геологического районирования заложен принцип обобщения и типизации гидрогеологических и инженерно-геологических условий исследуемой территории.

Ниже приводится характеристика таксонометрических подразделений, выделенных при районировании описываемого района.

Наиболее крупной единицей районирования в пределах территории г. Омска является гидрогеологическая структура – провинция: Иртышский артезианский бассейн.

На территории города выделяются две подпровинции, соответствующие морфогенетическим типам территории I порядка. Они разделяются по общим гидрогеологическим условиям зоны активного водообмена (формирование, распространение, взаимосвязи напорных и грунтовых вод, их режиму и т.д.) и представлены:

- А – террасированные долины рек Иртыша и Оми,
- Б – водораздельная неогеновая равнина.

В границах подпровинций выделяются морфогенетические типы территории второго порядка: области, имеющие единые геоморфологические условия и геолого-генетическую основу. В пределах городской территории выделено 5 областей:

- область А-I - пойменная терраса рек Иртыша и Оми,
- область А-II – первая надпойменная терраса рек Иртыша и Оми - верхнечетвертичная аллювиальная равнина,
- область А-III – вторая надпойменная терраса р. Иртыша – верхнечетвертичная аллювиальная равнина,
- область Б-I – водораздельная неогеновая равнина – эрозионно-аккумулятивная равнина,
- область Б-II – пологонаклонные участки (склоны) водораздельной равнины.

По глубине залегания и режиму подземных вод (степени подтопления) в границах областей выделено 4 подобласти:

- подобласть с глубиной залегания подземных вод до 1м;
- подобласть с глубиной залегания подземных вод 1-2м;
- подобласть с глубиной залегания подземных вод 2-5м;
- подобласть с глубиной залегания подземных вод более 5м;

Глубина залегания и режим подземных вод с учетом инженерно-геологической оценки свойств грунтов, дают возможность прогнозировать формирование верховодки, скорость повышения уровня подземных вод, возможность заболачивания и засоления территории, изменения строительных свойств слагающих грунтов.

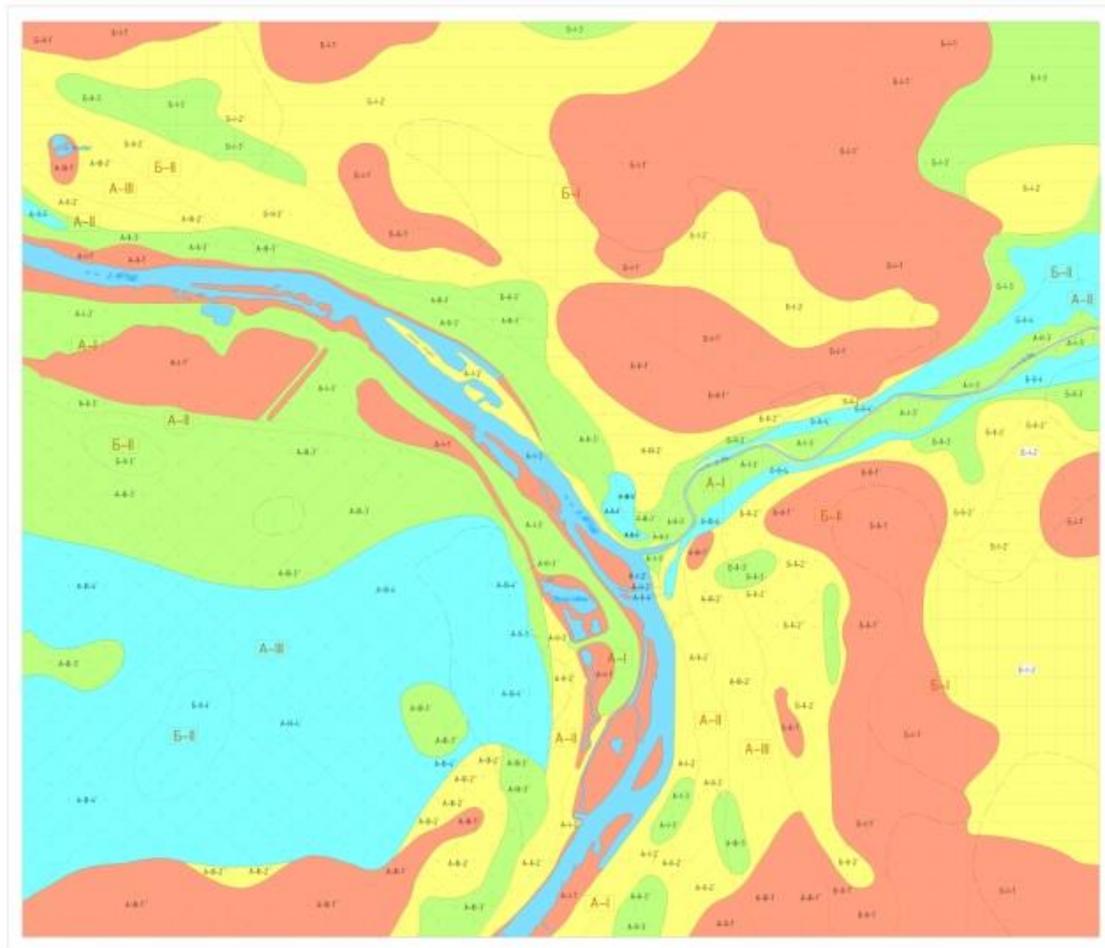
В пределах подобластей по минерализации и химическому составу подземных вод выделяются 4 района:

- район со степенью минерализации до 1 г/л;
- район со степенью минерализации 1-3 г/л;
- район со степенью минерализации 3-5 г/л;
- район со степенью минерализации более 5 г/л.

По геолого-литологическому строению толщи до водоупорных глин павлодарской (N2pv) и таволжанской (N1tv) свит в пределах подобластей выделяются участки с различными геолого-литологическими колонками.

В экспликации к карте районирования дана характеристика пород с инженерно-геологической и гидрогеологической оценкой их по обобщенным показателям и гидродинамических процессов, позволяющих дать прогноз возможных изменений инженерно-геологических свойств пород и развития неблагоприятных геодинамических, физико-геологических и техногенных процессов.

# КАРТА ГИДРОГЕОЛОГИЧЕСКОГО И ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКОГО РАЙОНИРОВАНИЯ



## УСЛОВНЫЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ

### I. РАЙОНИРОВАНИЕ

1.1. Подрайоны (морфогенетические типы территорий I порядка)

А – террасированные эрозионно-аккумулятивные долины рек Иртыша и Омь  
Б – водораздельная неогеновая равнина

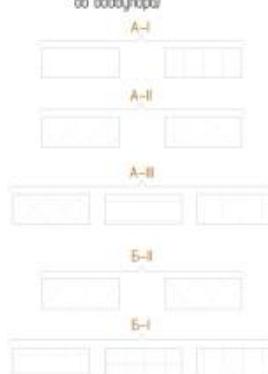
1.2. Области (морфогенетические типы территорий II порядка)

А-I – поймы рек Иртыша и Омь  
А-II – I надпойменные террасы рек Иртыша и Омь  
А-III – II надпойменная терраса реки Иртыша  
Б-II – каренный склон неогеновой равнины  
Б-I – неогеновая равнина

1.3. Подобласти и районы

Районы (интервалы глубины вод, г/л)	Подобласти (глубина залегания уровня подземных вод, м)			
	1	1-2	2-5	5
до 1	1	2	3	4
1-2	1'	2'	3'	4'
2-5	1''	2''	3''	4''
>5	1'''	2'''	3'''	4'''

1.4. Участки (строение толщи до водоупора)



Примечание:  
строение долого-палеогеновых котлованов  
приведено в экспликациях

### II. ПРОЧИЕ ОБОЗНАЧЕНИЯ



Примечание: при совпадении границ показывается первая

Рисунок 1.7.1 Карта гидрогеологического и инженерно-геологического районирования г. Омск

## 1.8 Общая инженерно-геологическая характеристика района

В геоморфологическом отношении территория представлена водораздельной поверхностью, коренным склоном, и долинами рек Иртыша и Оми. Рельеф характеризуется плоской поверхностью с понижением к пойме рек.

Уклоны поверхности слабые и изменяются от 0,0015 - 0,005 до 0,05 - 0,1.

Максимальные абсолютные отметки поверхности наблюдаются на правобережье Иртыша - от 125 м в северо-восточной части до 117 м.

Территория расположена в пределах Прииртышской равнины Западно-Сибирской плиты, имеющее двухъярусное строение: фундамент и платформенный чехол.

В геологическом отношении, на глубину влияния инженерных сооружений, изучаемую территорию слагают моноклинально залегающие породы континентальной фации.

Согласно карте общего сейсмического районирования (ОСР-97) территории РФ сейсмическая активность г. Омска не превышает 5 баллов, по шкале MSK – 64.

Гидрогеологические условия территории характеризуются относительно выдержанными по простиранию водоносными горизонтами. Рассматриваемые воды, в пределах территории согласно региональной классификации относятся к верхней части первого водоносного комплекса Западно-Сибирского артезианского бассейна.

На территории района развиты следующие геологические и инженерно-геологические процессы и явления:

- явления набухания грунтов развиты в грунтах таволжанской и павлодарской свит на водораздельной равнине;
- морозное пучение грунтов обусловлен преимущественно глинистым составом грунтов, высоким стоянием уровня грунтовых вод и большой глубиной промерзания грунтов (148 - 275 см);
- процессы заболачивания связаны с распространением на поверхности грунтов с низкими фильтрационными свойствами по всей территории района, а

так же с близким залеганием грунтовых вод в локальных понижениях рельефа. Так же процессы заболачивания приурочены к поймам рек Иртыша и Оми практически по всей длине их транзита по территории района;

- к долинам рек Иртыша и Оми приурочены процессы оврагообразования и оползней;

- на территории района широко развит процесс эрозии почв, на распаханых участках, сложенных макропористыми пылеватыми грунтами;

- к специфическим грунтам, на изучаемой территории относятся просадочные грунты элювиально-делювиального генезиса неоплейстоцена (edIII), широко развитых на водораздельной равнине и второй надпойменной террасе Иртыша. Повсеместно наблюдается I тип просадочности.

На территории района, в связи с близким его расположением к административному центру (г. Омск) на геологическую среду оказывается большое техногенное воздействие, под которым возможно ее изменение.

В непосредственной близости к городу оно проявляется в промышленном освоении земель с целью строительства зданий и сооружений промышленного назначения. Такое расположение промышленных зон вокруг города, приводит к развитию техногенных процессов.

Так же земли Омского района широко используют под сельскохозяйственное освоение, что так же увеличивает техногенную нагрузку на природную среду территории.

На территории г.Омска перечисленные техногенные факторы в совокупности с природным фактором (приповерхностная толща сложена преимущественно слабофильтрующими глинистыми грунтами) способствует быстрому подъему уровня подземных вод.

Техногенный подъем уровня начинается в первые же годы после застройки территории темпами 0,2-0,3м в год. Повышается минерализация подземных вод, меняется их химический состав, появляются вредные примеси.

## СПЕЦИАЛЬНАЯ ЧАСТЬ

### 2 Инженерно-геологическая характеристика участка проектируемых работ

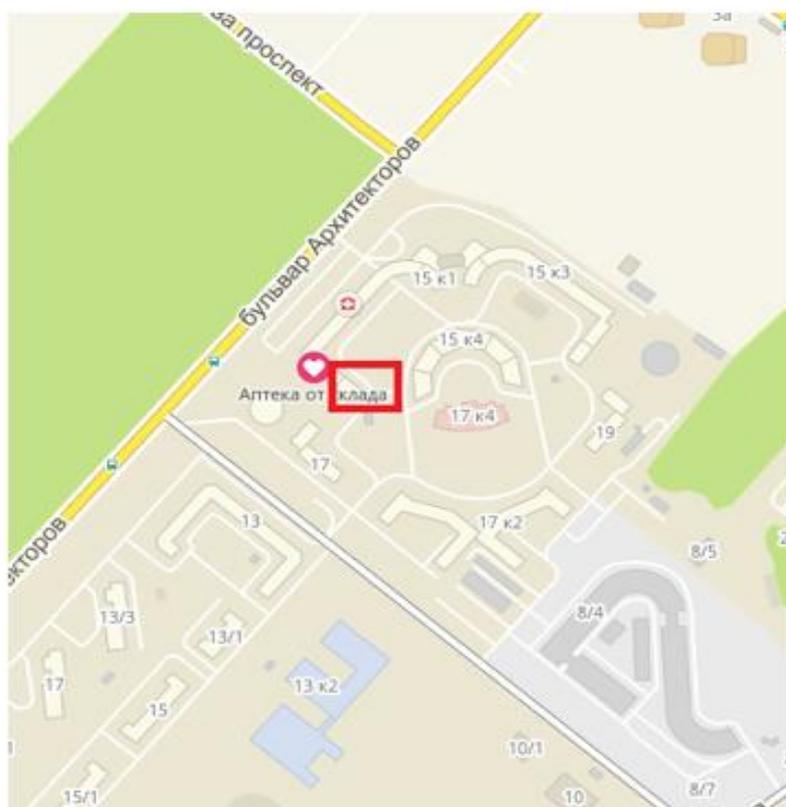
В административном отношении территория изысканий расположена: Омская область, г. Омск, Кировский АО, проспект Комарова, дом № 15.

#### 2.1 Рельеф участка

В геоморфологическом отношении территория изысканий приурочена ко II надпойменной террасе р. Иртыш.

Поверхность земли площадки исследований по устьям выработок характеризуется абсолютными отметками от 88,45 м до 88,75.

Площадка расположена в плотной городской застройке и изобилием инженерных коммуникаций; на период изысканий - свободна от застройки.



 Участок проектируемых работ

Рисунок 2.1.1 Местоположение участка проектируемых работ

## **2.2 Состав и условия залегания грунтов и закономерности их изменчивости.**

В структурно-тектоническом отношении исследуемый район относится к области со спокойным, преимущественно, моноклинальным залеганием пород.

В геологическом строении территории до глубины 16,0 м принимают участие отложения четвертичной и неогеновой систем.

Четвертичная система до глубины 8,5 - 9,4 м представлена неоплейстоценовыми элювиально-делювиальными (edQIII) суглинками твердыми (просадочными), подстилаемыми аллювиальными мягкопластичными суглинками и пластичными супесями.

Неогеновая система представлена озёрно-аллювиальными полутвердыми суглинками и глинами таволжанской свиты (N1tv), залегающими в основании разреза вскрытой мощностью до 6,6-7,5 м.

С поверхности природные грунты перекрыты повсеместно почвенно-растительным слоем (QH) мощностью 0,3 м.

## **2.3 Физико-механические свойства грунтов**

### **2.3.1 Характеристика физико-механических свойств номенклатурных категорий грунтов**

В основу выделения ИГЭ для целей строительства положены литологический состав и физико-механические свойства грунтов. Условия залегания ИГЭ показаны на инженерно-геологическом разрезе по линии I-I (Приложение 1)

В инженерно-геологическом разрезе площадки изысканий залегают следующие разновидности грунтов:

1. Неоплейстоценовый элювиально-делювиальный (edQIII) суглинок бурый твердый, прослоями полутвердый просадочный; мощностью от 1,3 до 1,5 м.

2. Неоплейстоценовый элювиально-делювиальный (edQIII) суглинок бурый мягкопластичный, в кровле тугопластичный, с прослоями супеси пластичной, песка мелкого и средней крупности; мощностью от 4,9 до 6,2 м.

3. Неоплейстоценовая аллювиальная (a2QIII) супесь серая пластичная, с прослоями песка средней крупности, водонасыщенного; мощностью от 1,1 до 2,2

м.

4. Таволжанский неогеновый озёрно-аллювиальный (N1tv) суглинок серый полутвердый, прослоями тугопластичный, вскрытой мощностью от 0,6 до 3,8 м.

5. Таволжанская неогеновая озёрно-аллювиальная (N1tv) глина серая, голубовато-серая полутвердая, прослоями твердая, с прослоями суглинка полутвердого, вскрытой мощностью от 3,2 до 6,5 м.

### **2.3.2 Выделение инженерно-геологических элементов**

Выделение инженерно-геологических элементов (ИГЭ) выполнены согласно рекомендаций ГОСТ 20522-2012 с учётом ранее выполненных изысканий на прилегающей территории.

В инженерно-геологическом разрезе площадки изысканий предварительно выделено 5 инженерно-геологических элементов(ИГЭ):

- ИГЭ 1 (edQIII) суглинок бурый твердый, прослоями полутвердый просадочный; мощностью от 1,3 до 1,5 м.

- ИГЭ 2 (edQIII) суглинок бурый мягкопластичный, в кровле тугопластичный, с прослоями супеси пластичной, песка мелкого и средней крупности; мощностью от 4,9 до 6,2 м.

- ИГЭ 3 (a2QIII) супесь серая пластичная, с прослоями песка средней крупности, водонасыщенного; мощностью от 1,1 до 2,2 м.

- ИГЭ 4(N1tv) суглинок серый полутвердый, прослоями тугопластичный, с включением щебня мергеля 10-15%, вскрытой мощностью от 0,6 до 3,8 м.

- ИГЭ 5 (N1tv) глина серая, голубовато-серая полутвердая, прослоями твердая, с прослоями суглинка полутвердого, с включением щебня мергеля 10-20%; вскрытой мощностью от 3,2 до 6,5 м.

Окончательное выделение ИГЭ проводим на основе оценки характера пространственной изменчивости характеристик грунтов и их коэффициента вариации, а также сравнительного коэффициента вариации. При этом необходимо установить, изменяются характеристики грунтов в пределах предварительно выделенного ИГЭ случайным образом или имеет место их закономерное изменение в каком-либо направлении (чаще всего с глубиной).

Для изучения характера изменчивости свойств грунтов, в пределах выделенного ИГЭ, используются следующие показатели:

– для глинистых грунтов – характеристики пластичности (пределы и число пластичности), коэффициент пористости и естественная влажность;

– для песчаных грунтов – гранулометрический состав и коэффициент пористости.

По исходным данным строятся графики изменчивости свойств с глубиной. Согласно ГОСТ 20520-12, характеристики грунтов в каждом предварительно выделенном ИГЭ анализируют с целью установить и исключить значения, резко отличающиеся от большинства значений, если они вызваны ошибками в опытах или принадлежат другому ИГЭ.

Графики изменчивости физических свойств с глубиной, для всех предварительно выделенных ИГЭ, представлены на рисунках ниже.

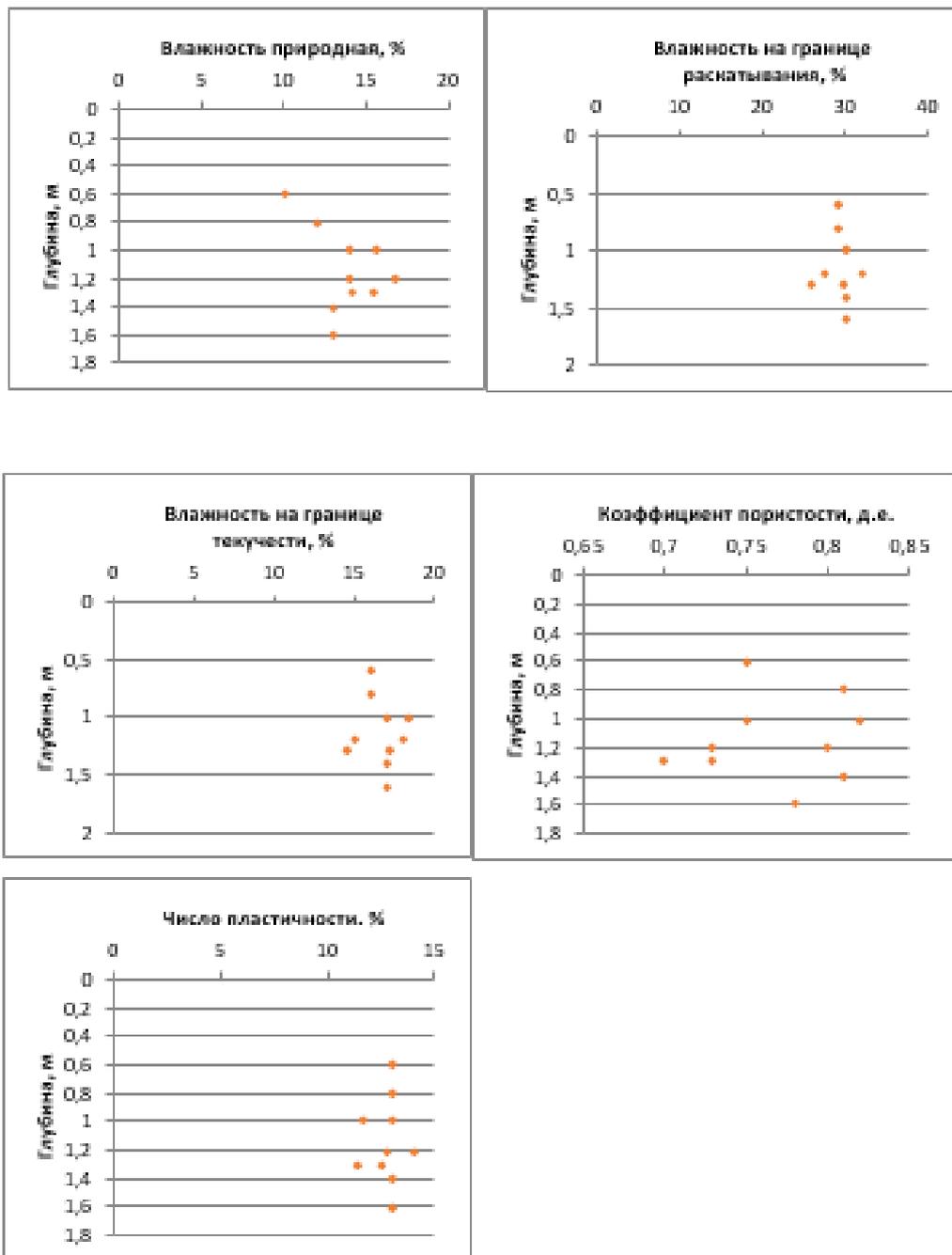


Рисунок 2.3.2.1 Графики изменчивости показателей свойств для ИГЭ-1

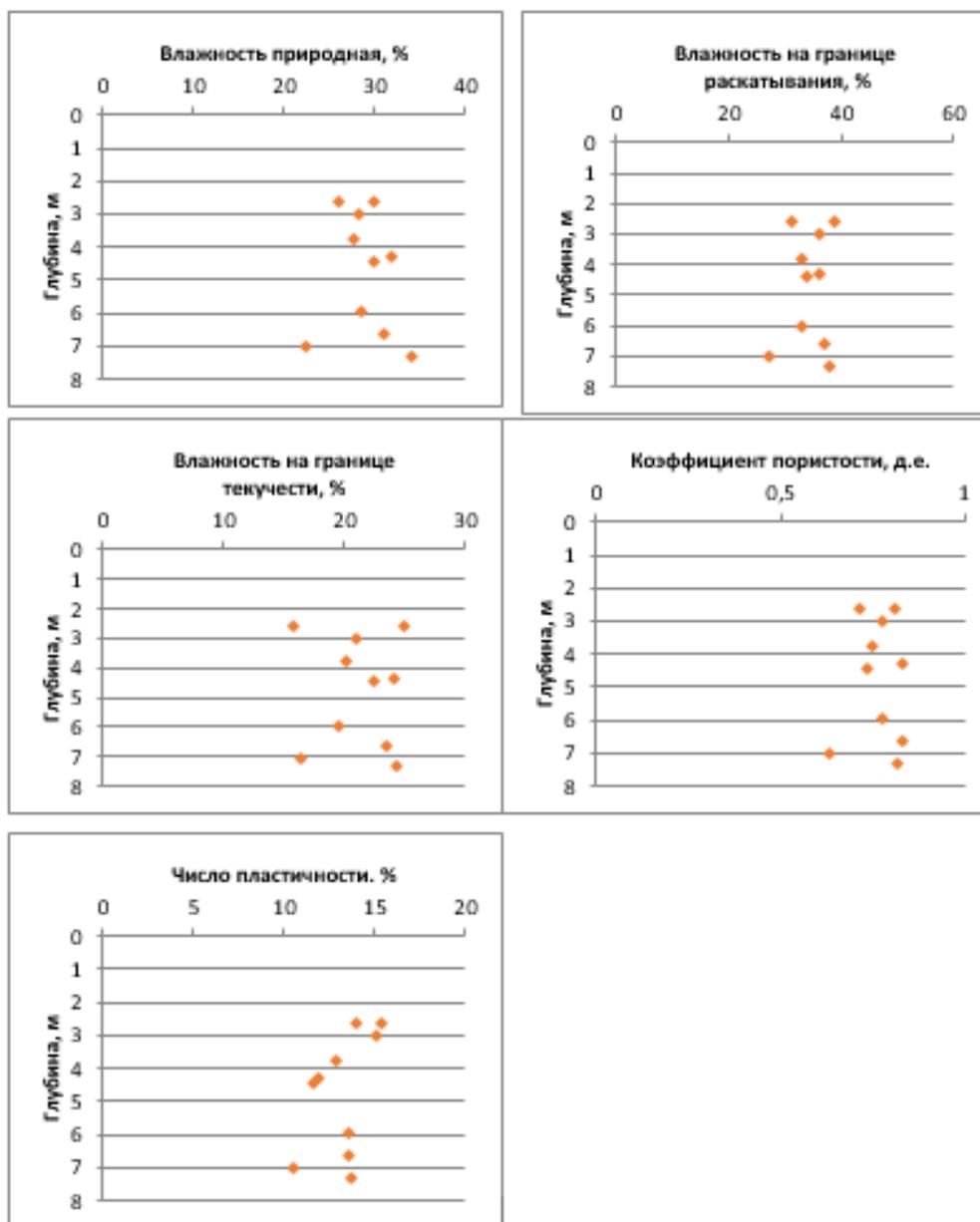


Рисунок 2.3.2.2 Графики изменчивости показателей свойств для ИГЭ-2

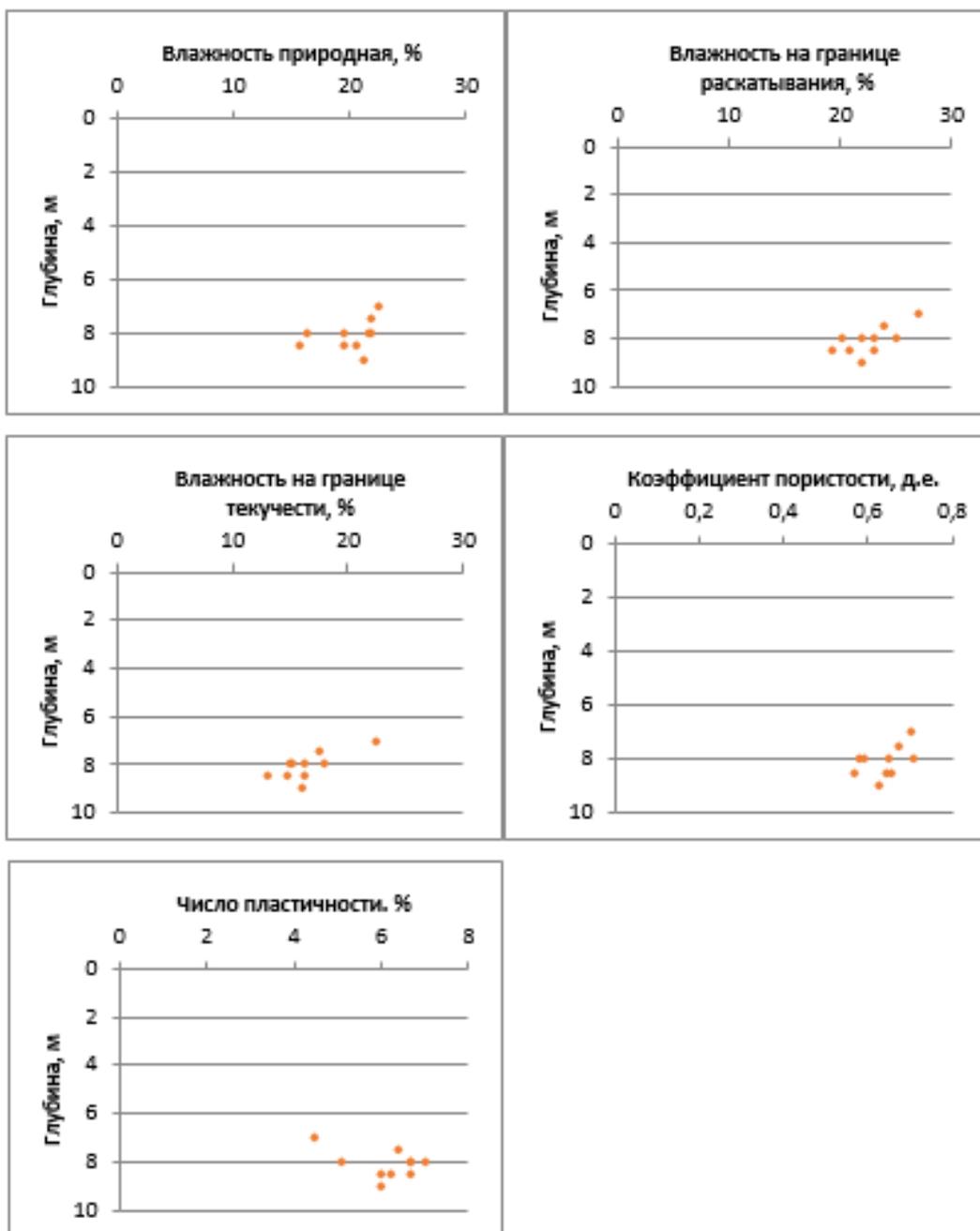


Рисунок 2.3.2.3 Графики изменчивости показателей свойств для ИГЭ-3

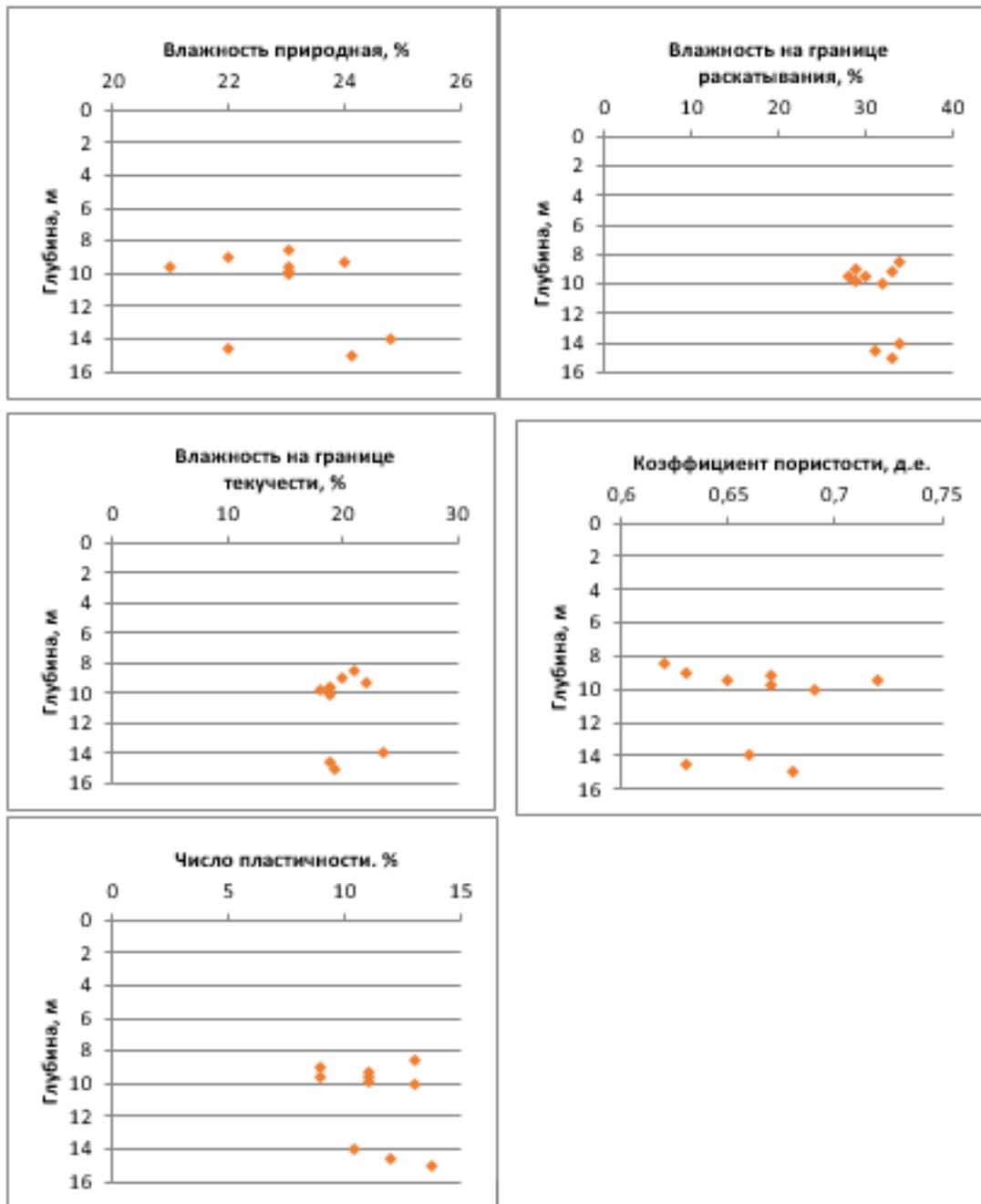


Рисунок 2.3.2.4 Графики изменчивости показателей свойств для ИГЭ-4

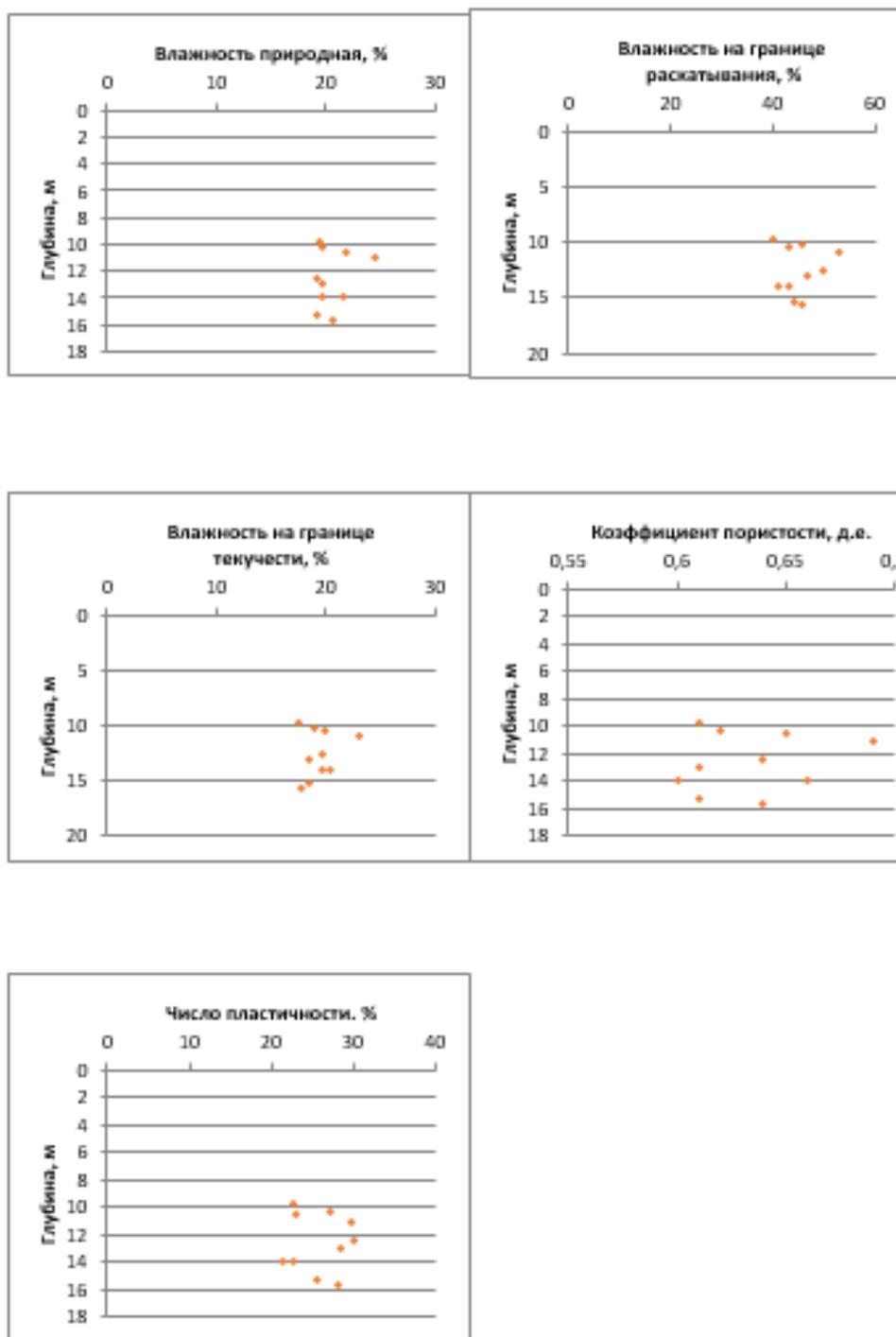


Рисунок 2.3.2.5 Графики изменчивости показателей свойств для ИГЭ-5

Графики изменчивости физических свойств с глубиной, для всех предварительно выделенных ИГЭ, представлены на рисунках ниже.

Анализ полученных графиков позволяет сделать вывод, что характеристики грунтов изменяются в пределах предварительно выделенных ИГЭ случайным образом (незакономерно), разброс значений минимальный.

Необходимость дополнительного разделения ИГЭ так же может быть установлена по условию:

$$V < V_{\text{доп}}, \quad (1)$$

где  $V$  – коэффициент вариации исследуемой характеристики;

$V_{\text{доп}}$  – допустимое значение коэффициента вариации, принимаемое равным для физических характеристик 0,15, для механических, а также параметров зондирования – 0,30.

Если коэффициенты вариации превышают указанные значения, дальнейшее разделение ИГЭ проводят так, чтобы для вновь выделенных ИГЭ выполнялось условие (1).

Расчет коэффициента вариации производится по формуле:

$$V = \frac{S}{X_n}, \quad (2)$$

где  $X_n$  – нормативное значение физической или механической характеристики грунта, принимаемое равным среднеарифметическому значению;

$S$  – среднее квадратическое отклонение характеристики, вычисляемое по формуле:

$$S = \sqrt{\frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^n (X_n - X_i)^2}, \quad (3)$$

В таблице 2.3.2.1...2.3.2.5 приведены статистические характеристики для предварительно выделенных ИГЭ по природной влажности, влажности на границе текучести, влажности на границе раскатывания, числу пластичности и коэффициенту пористости.

Таблица 2.3.2.1 Статистические характеристики ИГЭ-1

	Природная влажность $W$ , %	Влажность на границе текучести $W_L$ , %	Влажность на границе раскатывания $W_P$ , %	Число пластичности $I_p$ , %	Коэффициент пористости $e$ , де
$X_n$	13,8	29,3	16,6	12,7	0,77

<i>S</i>	1,93	1,60	1,20	0,73	0,04
<i>V</i>	0,14	0,05	0,07	0,06	0,05

Таблица 2.3.2.2 Статистические характеристики ИГЭ-2

	Природная влажность $W$ , %	Влажность на границе текучести $W_L$ , %	Влажность на границе раскачивания $W_R$ , %	Число пластичности $I_p$ , %	Коэффициент пористости $e$ , д.е
<i>Xn</i>	29,0	34,4	21,2	13,2	0,77
<i>S</i>	3,25	3,60	3,28	1,52	0,06
<i>V</i>	0,11	0,10	0,15	0,12	0,08

Таблица 2.3.2.3 Статистические характеристики ИГЭ-3

	Природная влажность $W$ , %	Влажность на границе текучести $W_L$ , %	Влажность на границе раскачивания $W_R$ , %	Число пластичности $I_p$ , %	Коэффициент пористости $e$ , д.е
<i>Xn</i>	20,1	22,6	16,5	6,1	0,64
<i>S</i>	2,36	2,32	2,52	0,79	0,05
<i>V</i>	0,12	0,10	0,15	0,13	0,08

Таблица 2.3.2.4 Статистические характеристики ИГЭ-4

	Природная влажность $W$ , %	Влажность на границе текучести $W_L$ , %	Влажность на границе раскачивания $W_R$ , %	Число пластичности $I_p$ , %	Коэффициент пористости $e$ , д.е
<i>Xn</i>	23,0	31,3	20,0	11,3	0,66
<i>S</i>	1,13	2,21	1,71	1,62	0,03
<i>V</i>	0,05	0,07	0,09	0,14	0,05

Таблица 2.3.2.5 Статистические характеристики ИГЭ-5

	Природная влажность $W$ , %	Влажность на границе текучести $W_L$ , %	Влажность на границе раскатывания $W_p$ , %	Число пластичности $I_p$ , %	Коэффициент пористости $e$ , д.е
$X_n$	20,6	45,3	19,4	25,9	0,63
$S$	1,69	4,00	1,62	3,32	0,03
$V$	0,08	0,09	0,08	0,13	0,04

Анализируя данные таблицы, можно сделать вывод, что коэффициент вариации не превышает допустимых значений для таких физических характеристик как: природная влажность, влажность на границе текучести и раскатывания, число пластичности и коэффициент пористости. Следовательно, для предварительно выделенных ИГЭ не требуется их дополнительного разделения.

Таким образом, на площадке окончательно можно выделить 5 инженерно-геологических элементов:

- ИГЭ 1 (edQIII) неоплейстоценовый элювиально-делювиальный суглинок бурый твердый, прослоями полутвердый просадочный;

- ИГЭ 2 (edQIII) неоплейстоценовый элювиально-делювиальный суглинок бурый мягкопластичный, в кровле тугопластичный, с прослоями супеси пластичной, песка мелкого и средней крупности;

- ИГЭ 3 неоплейстоценовая алювиальная (a2QIII) супесь серая пластичная, с прослоями песка средней крупности, водонасыщенного;

- ИГЭ 4(N1tv) Таволжанский неогеновый озёрно-аллювиальный суглинок серый полутвердый, прослоями тугопластичный;

- ИГЭ 5 (N1tv) Таволжанская неогеновая озёрно-аллювиальная глина серая, голубовато-серая полутвердая, прослоями твердая, с прослоями суглинка полутвердого.

### 2.3.3 Нормативные и расчетные показатели свойств грунтов

Статистическая обработка физических и механических характеристик грунтов проводится для вычисления их нормативных и расчётных значений, необходимых для проектирования сооружения.

Нормативное значение  $X_n$  всех физических и механических характеристик грунтов принимают равным среднеарифметическому значению  $X$  и вычисляют по формуле:

$$X_n = X = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n X_i \quad (4)$$

где  $n$  – число определений характеристики;

$X_i$  – частные значения характеристики, получаемые по результатам отдельных  $i$ -ых опытов.

Расчетные значение устанавливают для характеристик, используемых в расчетах оснований и фундаментов (удельное сцепление, угол внутреннего трения, природная плотность) и получают их делением нормативной характеристики на коэффициент надежности по грунту.

Определение нормативных показателей основных физико-механических свойств грунтов производилось в соответствии с требованиями ГОСТ 20522-12, методом статистической обработки частных значений характеристик.

Нормативные и расчетные показатели свойств грунтов приведены в таблице 2.3.3.1.

Таблица 2.3.3.1 Нормативные и расчетные значения физико-механических характеристик грунтов

Номер ИГЭ	Геологический индекс	Условные обозначения	Описание ИГЭ	Слапстическая характеристика	Природная влажность, %	Влажность на границе текучести, %	Влажность на границе раскатывания, %	Число пластичности	Показатель текучести	Плотность грунта в природном состоянии, г/см <sup>3</sup>	Плотность грунта в водон. состоянии, г/см <sup>3</sup>	Плотность сухого грунта, г/см <sup>3</sup>	Плотность частиц грунта, г/см <sup>3</sup>	Коэффициент пористости	Коэффициент водонасыщения, d <sub>ср</sub>	Модуль деформации при природной влажности, МПа	Модуль деформации при водонасыщении	Удельное сжатие при природной влажности, кПа	Угол внутреннего трения при природной влажности, градус	Удельное сжатие при водонасыщении, кПа	Угол внутреннего трения при водонасыщении, градус
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22
1	ебСIII		Суелинок твердый, просадочный	Xп Хр0,85 Хр0,95	13,5	29,2	16,8	12,4		1,68 1,67 1,66	1,88 1,87 1,87	1,48	2,68	0,81	0,44	12,0	3,5	49 47 44	25 25 25	19 18 17	20 20 19
2	а2СIII		Суелинок мягкопластичный, с прослоями супеси пластичной, песка мелкого и средней крупности	Xп Хр0,85 Хр0,95	28,0	32,7	20,8	11,9	0,61	1,95 1,94 1,93		1,53	2,68	0,76	0,99	6,0		15 13 12	19 18 18		
3	а2СIII		Супесь пластичная, с прослоями песка средней крупности, водонасыщенного	Xп Хр0,85 Хр0,95	20,5	23,0	16,3	6,7	0,63	2,00 2,00 1,99		1,66	2,66	0,60	0,91	12,0		11 10 9	28 28 28		
4	И1Iv		Суелинок полутвердый,	Xп Хр0,85 Хр0,95	22,3	32,2	19,8	12,4	0,20	1,98 1,96 1,96		1,62	2,68	0,66	0,91	14,0		30 28 26	22 20 19		
5	И1Iv		Глина полутвердая, с прослоями суелинка полутвердого	Xп Хр0,85 Хр0,95	21,2	45,1	19,8	25,3	0,06	2,00 2,00 1,99		1,65	2,72	0,65	0,89	18,0		85 83 80	16 16 15		

Примечание: Xп – нормативное значение характеристики  
 Хр 0,85 – расчетные значения характеристик при доверительной вероятности 0,85  
 Хр 0,95 – расчетные значения характеристик при доверительной вероятности 0,95

## 2.4 Гидрогеологические условия

Подземные воды типа поровых безнапорных (грунтовых) на период бурения (декабрь 2016 г.) вскрыты на глубине от 3,3 до 3,6 м от поверхности земли, на абсолютных отметках от 85,11 до 85,16 м.

Подземные воды приурочены к толще аллювиальных отложений: мягкопластичным суглинкам (ИГЭ 2), пластичным супесям (ИГЭ 3).

Относительным водоупором служат полутвердые суглинки таволжанской свиты (ИГЭ 4), кровля которых отмечена на глубине от 8,5 до 9,4 м, на абсолютных отметках от 79,11 до 79,96 м.

Тип режима подземных вод – террасовый, способ питания, преимущественно, инфильтрационный, за счёт подпитывания водами реки в паводковые периоды и притока с гипсометрически выше расположенных территорий, в связи, с чем уровень подвержен сезонным и годовым колебаниям.

По результатам многолетних стационарных наблюдений, выполненных ПАО «ОмскТИСИЗ» по сети гидрорежимных скважин в аналогичных гидрогеологических условиях, в разрезе года максимальный уровень подземных вод для ненарушенного гидрогеологического режима следует ожидать в пределах данного геоморфологического элемента в мае-июне, минимальный – в марте. В годовом ходе уровней грунтовых вод наблюдаются два максимума (паводковых) и два минимума (меженных). Годовая амплитуда колебания уровня на данном геоморфологическом элементе составляет, в среднем, 1,2 м.

Установившиеся и прогнозируемые в период максимального положения уровни подземных вод приведены в таблице 2.4.1.

Таблица 2.4.1 – Уровни подземных вод

Номер скважины	Установившийся уровень подземных вод на период бурения, м		Дата замера	Прогнозируемый уровень подземных вод в период максимального положения, м	
	глубина	абс. отметка		глубина	абс. отметка
С-64027	3,6	85,15	15.12.2016	2,9	85,85
С-64028	3,3	85,15	15.12.2016	2,6	85,85

C-64029	3,4	85,11	15.12.2016	2,7	85,81
C-64030	3,3	85,16	16.12.2016	2,6	85,86
C-64031	3,4	85,15	16.12.2016	2,7	85,85

Согласно таблицам В3, В.4, Г.2 СП 28.13330.2012, подземные воды: по отношению к бетонам по водонепроницаемости и арматуре железобетонных конструкций – неагрессивные.

Согласно таблицам 3 и 5 ГОСТ 9.602-2005, коррозионная агрессивность подземных вод по результатам стандартного химического анализа по отношению к свинцовой оболочке кабеля – низкая и средняя, к алюминиевой оболочке кабеля – высокая.

Показатели для определения степени агрессивности подземных вод на конструкции из бетона, арматуру железобетона, в соответствии с СП 28.13330.2012, приведены в таблице 2.4.2.

Таблица 2.4.2 Показатели для определения степени агрессивности грунтов и подземных вод

Показатели агрессивности грунтов, залегающих выше уровня грунтовых вод		Показатели агрессивности подземной воды для сооружений, расположенных в грунтах с $K_f > 0,1$ м/сут.	
Зона влажности по СП 50.13330.2012		Бикарбонатная щелочность, мг-экв/л	7,87
Сухая		Водородный показатель pH	7,28
Содержание сульфатов в пересчете на $SO_4$ , мг/кг грунта	Содержание хлоридов в пересчете на Cl, мг/кг грунта	Содержание агрессивной углекислоты, мг/л	1,73
		Содержание магниевых солей в пересчете на ион Mg, мг/л	42
220	150	Содержание аммонийных солей в пересчете на ион $NH_4$ , мг/л	0,29
		Содержание едких щелочей в пересчете на ионы $Na^+$ K, мг/л	112
Средняя годовая температура воздуха, град.С	Удельное электрическое сопротивление (УЭС) грунтов, Омм	Содержание хлоридов, мг/л	75
		Суммарная концентрация хлоридов и сульфатов, г/л	До 1
		Суммарное содержание солей хлоридов и сульфатов, едких щелочей (сухой остаток), мг/л	1074
плюс 1,7	до 20	Содержание сульфатов в пересчете на ионы $SO_4$ , мг/л при содержании ионов $HCO_3$ , мг-экв/л	

Высота опасного капиллярного поднятия:	Св. 0 до 3	Св. 3 до 6	Св. 6
суглинки - 2,0 м	-	-	176

## 2.5 Специфические грунты

Согласно СП 11-105-97 Часть III, к специфическим грунтам на данной территории относятся просадочные (лессовидные) грунты.

К просадочным относятся пылевато-глинястые грунты, дающие при замачивании при постоянной внешней нагрузке и (или) нагрузке от собственного веса грунта дополнительной деформации – просадки, происходящие в результате уплотнения грунта вследствие изменения его структуры. К просадочным относятся грунты с величиной относительной деформации просадочности  $\varepsilon_{sl} д.е \geq 0,01$ .

Просадочные явления внешне проявляются в виде неглубоких блюдцеобразных суффозионно-просадочных понижений на поверхности надпойменных террас, особенно близ их высоких уступов. На таких участках материалами ранее выполненных изысканий установлена просадочность грунтов до глубины 1.5-5.5м. Грунтовые условия по просадочности преимущественно I типа, просадка от собственного веса не превышает 5 см.

В Омской области внешних проявлений просадочности не выявлено.

Характерные признаки просадочных лёссовых грунтов: межзерновых и межагрегатных микропор, внутриагрегатных микропор. Наиболее крупными являются макропоры, имеющие трубчатую форму с диаметром 0,05...0,5 мм. Они обычно хорошо видны невооруженным глазом и пронизывают лёссовую породу в вертикальном направлении. Макропоры являются одним из важнейших диагностических признаков структуры просадочных лёссов. Некоторые ученые считают, что макропоры - следы корней растений. Однако сейчас существует мнение, что большая часть макропор представляет собой своеобразные магистральные каналы, образовавшиеся в результате преимущественно

вертикальной миграции воды и газов. Об этом свидетельствует наличие значительных выделений солей на стенках макропор.

Просадочные грунты следует характеризовать: относительной деформацией просадочности  $\epsilon_{s1}$  — относительным сжатием грунтов при заданном давлении после их замачивания; начальной просадочной влажностью  $w_{s1}$  — минимальной влажностью, при которой проявляются просадочные свойства грунтов; начальным просадочным давлением  $p_{s1}$  — минимальным давлением, при котором проявляются просадочные свойства грунтов при их замачивании [23].

Выделение участков с различными типами грунтовых условий по просадочности в районах распространения просадочных грунтов следует осуществлять в соответствии с требованиями СП 24.13330.2011 в зависимости от величины просадки грунтов от собственного веса при их замачивании: I тип — грунтовые условия, в которых возможна в основном просадка грунтов от внешней нагрузки, а просадка грунтов от собственного веса отсутствует или не превышает 5 см; II тип — грунтовые условия, в которых помимо просадки грунтов от внешней нагрузки возможна их просадка от собственного веса и величина ее превышает 5 см.

Просадочность обычно проявляется при техногенном замачивании или повышении влажности лессовых грунтов, связанных с: утечками из водонесущих коммуникаций; интенсивным поливом парков, садов, огородов; строительством каналов, водохранилищ, оросительных систем; нарушениями режима испарения и миграцией влаги под экранирующими покрытиями (взлетно-посадочные полосы, асфальтированные стоянки автомашин, площади, улицы и др.). Перечисленные причины могут действовать как самостоятельно, так и в разных сочетаниях. Замачивание может иметь локальный и площадной характер и различную длительность. Кратковременное локальное замачивание распространяется лишь на верхнюю часть просадочной толщи, а длительное площадное — на всю просадочную толщу.

Виды и способы проходки горных выработок в толщах просадочных

грунтов должны дополнительно обеспечивать возможность выявления и описания их структурных и текстурных особенностей, соответствующих естественным условиям залегания. Бурение скважин следует осуществлять без применения промывочной жидкости или подлива в скважину воды. Предпочтительным является ударно-канатное бурение кольцевым забоем (буровыми стаканами). Допускается использование колонкового способа бурения скважин без промывки и подлива воды в скважину («всухую») укороченными рейсами (не более 50 см), при небольшой скорости вращения бурового инструмента (до 60 об/мин) и равномерном давлении на забой. Вибрационный и шнековый способы бурения непригодны для изучения просадочных грунтов. При необходимости взятия образцов грунтов с ненарушенной структурой из скважин, проходка которых осуществляется ударно-канатным способом, рекомендуется не доходить бурением до предполагаемой отметки отбора монолита на 1 м. Добуривание скважины до отметки отбора монолита грунта следует осуществлять задавливанием тонкостенных грунтоносов. Отбор монолитов грунтов из скважин следует осуществлять задавливанием тонкостенных грунтоносов, при этом допускается использование одноударного способа с предварительной зачисткой забоя скважины. Для детального изучения строения толщи просадочных грунтов, повышения качества отбора монолитов и надежности характеристик грунтов, определяемых при лабораторных исследованиях, рекомендуется проходка горных выработок в виде шурфов или дудок, а также расчисток естественных обнажений и искусственных выемок. Проходку шурфов (дудок) и отбор из них монолитов необходимо осуществлять на площадках II типа грунтовых условий при проектировании зданий и сооружений I-го уровня ответственности и, как правило, II-го уровня ответственности. Количество шурфов (дудок) устанавливается в программе изысканий. При значительной мощности просадочных грунтов (более 15-20 м) шурфы или дудки следует добуривать скважинами. Размещение и количество горных выработок определяется требуемой детальностью изучения инженерно-геологических условий исследуемой территории на соответствующем этапе (стадии) разработки предпроектной и проектной документации.

Геофизические исследования рекомендуется применять для расчленения и изучения толщ просадочных грунтов, определения контуров замачивания, выявления мест утечек из водонесущих коммуникаций и т.п.

Из комплекса полевых методов исследований грунтов рекомендуется использовать статическое зондирование, пенетрационный каротаж, испытания грунтов штампами, замачивание грунтов в опытных котлованах и испытания свай.

Испытания проводятся в компрессионных приборах по следующим схемам:

- схеме «двух кривых» для определения специфических свойств: относительной просадочности  $\epsilon_{sl}$  при различных давлениях и начального просадочного давления  $P_{sl}$ .

- схеме «одной кривой» - для определения относительной просадочности  $\epsilon_{sl}$  при одном заданном значении давления.

- ускоренным методом по «комбинированной схеме» (экстраполяцией кривых относительного сжатия грунта соответственно при природной влажности и водонасыщенном состоянии) - для определения относительной просадочности  $\epsilon_{sl}$  при различных значениях давления на грунт и начального просадочного давления  $P_{sl}$ ).

Твёрдые суглинки (ИГЭ 1), обладающие просадочными свойствами, на исследуемой площадке распространены повсеместно. Граница просадочной толщи проходит на глубине от 1,3 до 1,5 м от поверхности земли.

При инженерно-геологических изысканиях под свайные фундаменты с опиранием свай на непросадочные грунты (свай-стойки) и при соответствующей записи в техническом задании допускается не определять указанные специфические свойства просадочных грунтов.

При устройстве фундамента просадочные грунты будут прорезаны и в качестве основания не служат.

Грунты отнесены к просадочным по косвенным признакам ( $P_{sl} < 0.80$ ;  $J_{ss} =$

минус 0,015) на основании схожести их физических характеристик и результатов ранее выполненных изысканий на прилегающей территории (шурф -1 [13]).

Ранее выполненные испытания проведены в компрессионных приборах по схеме «двух кривых».

Значения относительной деформации просадочности и начального просадочного давления приведены в таблице 2.5.1 из отчёта [13].

Таблица 2.5.1 Относительная деформация просадочности и начального просадочного давления

Номер ИГЭ	Номер шурфа	Глубина отбора монолита, м	Относительная деформация просадочности при нагрузках, $\epsilon_{sl}$ МПа						Начальное просадочное давление, $P_{s1}$ , МПа	Напряжение от собственного веса грунта, $\sigma'_{s1}$ МПа
			0,05	0,10	0,15	0,20	0,25	0,30		
1	ш-1[109]	0,7	0,003	0,006	0,013	0,015	0,017	0,020	0,129	0,013
		1,0	0,002	0,005	0,011	0,013	0,014	0,014	0,142	0,019
		1,3	0,002	0,003	0,006	0,013	0,015	0,020	0,179	0,025
		1,7	0,003	0,006	0,009	0,015	0,017	0,019	0,158	0,036
		2,0	0,012	0,017	0,024	0,032	0,036	0,041	0,042	0,042

Грунтовые условия участка в зависимости от возможности проявления просадки от собственного веса относятся к I типу на основании условия: начальное просадочное давление больше напряжения от собственного веса грунта в пределах всей просадочной толщи. Просадочные свойства грунты начинают проявлять при замачивании под нагрузкой 0,042 - 0,179 МПа. Напряжение от собственного веса составляет от 0,013 до 0,042 МПа.

В случае замачивания грунтов в процессе строительства и эксплуатации сооружений произойдёт снижение прочностных и деформационных характеристик.

## 2.6 Геологические процессы и явления на участке

Согласно СП 11-105-97 Часть II и СНиП 22-01-95, из опасных геологических, инженерно-геологических и природных процессов на исследуемой

территории отмечаются подтопленность территории подземными водами, просадочность и пучинистость грунтов.

Согласно п.5.4.8 СП 22.13330.2016, по характеру подтопления территория относится к подтопленной (глубина залегания УПВ в период максимального положения от 2,6 до 2,9 м от поверхности земли).

Согласно СП 11-105-97 Часть II, по подтоплению территория относится к I области, району I –Б, участку I –Б-1 (постоянно-подтопленная в техногенно-измененных условиях). Согласно СНиП 22-01-95, по возможности проявления подтопления категория опасности процесса - умеренно опасная: по данным многолетних (в период с 1937 г. по 1982 г.) стационарных гидрогеологических наблюдений, выполненных на территории г. Омска, осреднённая скорость подъёма уровня подземных вод для вновь осваиваемых территорий за 45 лет составляла: Кировский административный округ - до 7-10 см/год.

Твердые суглинки (ИГЭ 1) при замачивании под воздействием внешней нагрузки способны проявлять просадочные свойства. В случае замачивания этих грунтов в процессе строительства и эксплуатации сооружения произойдет снижение прочностных и деформационных характеристик.

Просадочные явления внешне проявляются в виде неглубоких блюдцеобразных суффозионно-просадочных понижений на поверхности надпойменных террас, особенно близ их высоких уступов. На таких участках материалами ранее выполненных изысканий установлена просадочность грунтов до глубины 1.5-5.5м. Грунтовые условия по просадочности преимущественно I типа, просадка от собственного веса не превышает 5 см.

В Омской области выраженных внешних проявлений просадочности не выявлено.

Согласно СП 22.13330.2011, по возможности проявления просадочных свойств грунтов категория опасности процесса оценивается как умеренно опасная (применительно к свайному типу фундамента).

Грунты в зоне сезонного промерзания, а также в открытых котлованах, траншеях подвержены воздействию сил морозного пучения. При сезонном промерзании они способны увеличиваться в объёме, что сопровождается подъёмом поверхности грунта и развитием сил морозного пучения, действующих на конструкции сооружений. При последующем оттаивании пучинистого грунта происходит его осадка.

По степени морозоопасности грунты в зоне сезонного промерзания и открытых котлованах (согласно п.п.6.8.2, 6.8.3, 6.8.8 СП 22.13330.2011) классифицируются как:

- суглинок твердый (просадочный) (ИГЭ 1) - непучинистый ( $W < W_{cr}$ );
- суглинок мягкопластичный (ИГЭ 2) – сильнопучинистый ( $\epsilon_{fh} = 9,0\%$ );

Нормативная глубина сезонного промерзания в г. Омске составляет: для суглинков - 1,82 м.

Согласно СП 115.13330.2016, по возможности проявления пучинистых свойств грунтов категория опасности процесса – умеренно опасная (применительно к свайному типу фундамента).

Согласно СП 14.13330.2014, приложение Б - ОСР-97, сейсмичность в исследуемом районе 5 баллов (карты А, В, С) шкалы MSK-64.

Согласно СП 115.13330.2016, категория опасности процесса сейсмичности - умеренно опасная.

## **2.7 Оценка категории сложности инженерно-геологических условий участка**

Оценка категории сложности инженерно-геологических условий устанавливается согласно СП 47.13330.2012 (приложение А).

По геоморфологическим условиям площадка (участок) работ относится к I категории сложности (простая сложность), так как располагается в пределах одного геоморфологического элемента, поверхность слабонаклонная, нерасчлененная.

– Геологические условия – в сфере взаимодействия зданий и сооружений с геологической средой – II категории сложности (средней сложности). В предполагаемой сфере взаимодействия сооружений с геологической средой выделяется 5 литологических слоев, мощность и характеристики которых изменяются закономерно.

– По гидрогеологическим условиям в сфере взаимодействия сооружений с геологической средой участок относится к I категории сложности (простая сложность) – имеется один выдержанный горизонт неагрессивных подземных вод.

– По наличию опасных геологических и инженерно-геологических процессов площадка района работ относится к II категории (средняя сложность), так как на площадке работ данные процессы не оказывают существенного влияния на проектные решения, строительство и эксплуатацию объектов.

– По наличию специфических грунтов площадка района работ относится к II категории, так как на площадке данные грунты имеют ограниченное распространение и не оказывают существенного влияния на проектные решения, строительство и эксплуатацию объектов;

– По природно-техническим условиям производства работ площадка изысканий относится к I категории, так как имеются хорошие условия для проходимости техники и развитая инфраструктура.

По совокупности факторов категория сложности участка работ оценивается как средней сложности и относится ко II категории.

## **2.8 Прогноз изменения инженерно-геологических условий участка в процессе изысканий, строительства и эксплуатации сооружений**

При строительстве возможно проявление следующих неблагоприятных геологических процессов, которые могут осложнить строительство и эксплуатацию объекта;

Подтопление территории. Увеличение уровня грунтовых вод происходит в период весенне-осенних паводков и особенно дождливых сезонов. При

использовании свайного фундамента возможно появление барражного эффекта и подъёма уровня грунтовых вод. В результате процесса подтопления снижаются прочностные и деформационные характеристики грунтов, происходит изменение химического состава подземных вод, увеличивается агрессивность грунтов и подземных вод по отношению к материалам строительных конструкций.

Для защиты от подтопления рекомендуются следующие мероприятия: организация поверхностного стока; сопутствующий дренаж для всех вновь строящихся водонесущих коммуникаций; снижение и исключение утечек из водонесущих коммуникаций.

Пучинистость грунтов. Силы пучения способствуют деформации фундаментов и несущих конструкций

Присутствие в разрезе исследуемой толщи переувлажненных глинистых грунтов с низкой несущей способностью.

### **3 ПРОЕКТНАЯ ЧАСТЬ. ПРОЕКТ ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКИХ ИЗЫСКАНИЙ НА УЧАСТКЕ**

#### **3.1 Определение размеров и зон сферы взаимодействия сооружений с геологической средой и расчетной схемы основания. Задачи изысканий**

После того как установлено местоположение сооружения и определены его основные конструктивные особенности и режим эксплуатации проводятся инженерно-геологические изыскания в пределах сферы взаимодействия проектируемого сооружения с геологической средой.

Под сферой взаимодействия здания или сооружения с геологической средой понимается массив грунтов, определяющий устойчивость сооружения и воспринимающий от него различного рода воздействия, приводящие к изменению напряженного состояния грунтов, их температурного и водного режима.

Границы сферы взаимодействия зависят не только от свойств геологической среды, но и от характера проектируемого здания или сооружения: его назначения, типа, конструкции, методов строительства и эксплуатации.

Границы сферы взаимодействия сооружения с геологической средой в свою очередь определяют площадь и глубину проведения инженерно-геологических изысканий, а в конечном итоге – объемы и методы выполнения работ, которые могут быть установлены в том случае, если:

- определено точное местоположение проектируемого сооружения;
- установлены конструкция и режим эксплуатации сооружения;
- изучено геологическое строение участка строительства и его гидрогеологические условия;
- определено пространственное положение зон развития инженерно-геологических процессов, которые могут повлиять на устойчивость проектируемого сооружения;
- выявлены и изучены причины возникновения инженерно-геологических процессов и предварительно разработан прогноз их изменения.

Таблица 3.1.1. Характеристика проектируемого здания

Наименование зданий и сооружений	Геотехническая категория объекта, уровень ответственности.	Габариты в плане, кол-во этажей, высота (длина трассы)	Чувствительность к неравномерным осадкам	Предполагаемый тип фундаментов, длина свай, отметка (глубина) подошвы голов свай	Нагрузка на фундамент, сваю	Доверительная вероятность (обеспеченность расчетных данных и ха-к)
Многоквартирный жилой дом № 15	II	Согласно плана	Чувствительное	Сваи длиной 10,0 м, отметка «голов» -1м ниже поверхности земли	30-50 т	0,85-0,95

Сфера воздействия проектируемого зданий, со свайным фундаментом, на геологическую среду ограничена:

- по площади – контуром расположения проектируемого сооружения и территорией благоустройства (2-3м);
- по глубине – нижняя граница активной зоны, принимаемой в зависимости от типа фундамента и нагрузки на него (по СП 47.13330.2012).

В соответствии с п.5.11 СП 24.13330.2011 глубину горных выработок для свайного фундамента в дисперсных грунтах следует принимать ниже проектируемой глубины погружения нижнего конца свай не менее чем на 5 метров.

Проектом предусмотрены сваи длиной 10 м, причем отметка головы находится на 1 м ниже поверхности земли, следовательно, погружение свай будет производиться на глубину 11 м. Сфера взаимодействия здания с геологической средой составит 11 м. Таким образом, глубина изучения геологической среды должна быть не менее 16 м.

В результате анализа сферы взаимодействия проектируемого сооружения с геологической средой составлена расчетная схема основания с обоснованием данных, необходимых для расчета фундамента, несущей способности основания и инженерно-геологических процессов.

Расчетная схема – это инженерно-геологический разрез сферы взаимодействия, на котором показаны технические характеристики сооружения, инженерно-геологические элементы, гидрогеологические условия, нужный для расчета набор показателей физико-механических свойств пород.

Расчетная схема системы фундамент-основание дает возможность: установить границы проявления инженерно-геологических процессов; выбрать оптимальные методы расчета, позволяющие получить количественный пространственно-временной прогноз процесса; установить границы распространения тех значений показателей свойств грунтов, которые будут использоваться в расчетах.

При анализе полученной сферы взаимодействия и характера взаимодействия проектируемого сооружения с геологической средой определен набор показателей физико-механических свойств пород, необходимых для определения и прогнозирования устойчивости сооружения. Предварительная расчетная схема позволила определить:

- задачи разведки;

- объем работ;
- выбор методов исследований.

Выполнение инженерно-геологических изысканий в сфере взаимодействия, а именно для определения вышеперечисленных показателей, производится в порядке, установленном действующими законодательными и нормативными актами Российской Федерации и ее субъектов, в соответствии с требованиями СП 47.13330.2012 и СП 11-105-97.

На основе составленной расчетной схемы основания с учетом требований нормативных документов формулируются конкретные задачи изысканий в пределах сферы взаимодействия проектируемого сооружения. Они включают следующее:

- изучение всех факторов инженерно-геологических условий в сфере взаимодействия сооружения с геологической средой;
- расчленение геологического разреза в сфере взаимодействия на инженерно-геологические категории пород с выделением ИГЭ;
- составление инженерно-геологических разрезов, прогноза развития инженерно-геологических процессов в сфере взаимодействия расчетным методом, с целью составления расчетной схемы: основание-сооружение или геологическая среда-сооружение;
- детальное изучение физико-механических свойств для инженерных расчетов.

Таблица 3.1.2. Таблица показателей свойств грунтов необходимых для расчета устойчивости.

№ ИГЭ	Показатели физико-механических свойств	Вид показателя	Цель определения
1,2, 3, 4, 5	$\rho_n$ - плотность	Нормативный	Расчет природного давления
1,2, 3, 4, 5	$\rho_D$ - плотность $c_D$ - удельное сцепление $\varphi_D$ - угол внутреннего трения $I_L$ - показатель текучести	Расчетный Расчетный Расчетный Нормативный	Определение расчетного сопротивления грунта
4,5	$E_n$ - модуль деформации	Нормативный	Расчет осадки
1,2, 3, 4, 5	$I_L$ - показатель текучести	Нормативный	Определение несущей способности свай

### 3.2 Обоснование видов и объемов проектируемых работ

Общая система организации работ по инженерно-геологическим изысканиям включают в себе три основных этапа:

- подготовительный период;
- период выполнения основных объемов работ по утвержденному проекту инженерно-геологических изысканий;
- заключительный период (обработка полученных материалов и составление инженерно-геологического отчета).

В подготовленный период выполняются работы организационно-методического и организационно-технического содержания, конечной целью которого является составление программы инженерно-геологических изысканий и обеспечение запланированных работ материально-техническими средствами и кадрами исполнителей.

Период выполнения основных объемов работ охватывает время выполнения буровых, геофизических, лабораторных и других видов работ. В течение этого периода ведется также камеральная обработка полученных данных.

Основное содержание геолого-методической части программы сводится к обоснованию видов и объемов необходимых работ и методов их проведения.

Обязательными видами работ, независимо от уровня ответственности

объектов строительства и типов свайных фундаментов, являются бурение скважин, лабораторные исследования и статическое или динамическое зондирование.

Объёмы и виды проектируемых работ определяются типом сооружения, этапом исследований, сложностью инженерно-геологических условий с действующими нормами. Для решения задач, поставленных на стадии рабочей документации необходимо провести следующие виды работ:

- рекогносцировочное обследование территории;
- топогеодезические работы;
- проходка горных выработок;
- опробование;
- опытные полевые работы;
- лабораторные исследования грунтов, подземных вод;
- камеральные работы.

### ***Рекогносцировочное обследование***

В соответствии с установленными конкретными задачами изысканий и изученностью участка работ, а также на основании действующих нормативных документов, инженерно-геологическое изучение участка должно начинаться с инженерно-геологической рекогносцировки (обследования) данного участка. В задачи обследования входит:

- осмотр участка изысканий;
- осмотр прилегающей территории;
- визуальная оценка рельефа;
- выяснение условий производства работ;
- выбор мест выполнения полевых работ и подъездов к намеченным точкам.

Так же при проведении инженерно-геологической рекогносцировочного обследования особое внимание необходимо уделять описанию проявлений

современных физико-геологических и техногенных процессов неблагоприятных для строительства и эксплуатации проектируемых объектов.

### ***Топогеодезические работы***

В соответствии с СП 47.13330.2012, инженерно-геодезические изыскания должны обеспечивать получение топографо-геодезических материалов и данных, инженерно-топографических планов, составленных в цифровом и (или) в графическом виде, и сведений, необходимых для подготовки и обоснования документов территориального планирования, планировки территорий и подготовки проектной документации.

Топографо-геодезические работы запроектированы с целью закрепления плано-высотного положения устьев 5 скважин и 7 точек статического зондирования. Необходимый объем работ составляет 12 точек.

### ***Проходка горных выработок***

Проходка горных выработок осуществляется с целью:

- установления или уточнения геологического разреза, условий залегания грунтов и подземных вод;
- определения глубины залегания уровня подземных вод;
- отбора образцов грунтов для определения их состава, состояния и свойств, а также проб подземных вод для их химического анализа;

Намечаемые в программе изысканий способы бурения скважин должны обеспечивать высокую эффективность бурения, необходимую точность установления границ между слоями грунтов (отклонение не более 0,25-0,50 м), возможность изучения состава, состояния и свойств грунтов, их текстурных особенностей.

В соответствии с расчетом глубины сферы взаимодействия определяем глубину горных выработок равную 16 м.

В соответствии с СП 11-105-97 Ч.1 и СП 24.13330.2011, при расположении группы зданий и сооружений II уровня ответственности (а проектируемое

строительство является именно таким), выработки в пределах контура каждого здания и сооружения могут не предусматриваться, а общее их количество допускается ограничивать пятью выработками.

В зависимости от конфигурации составим схему расположения скважин в пределах контура проектируемого сооружения:

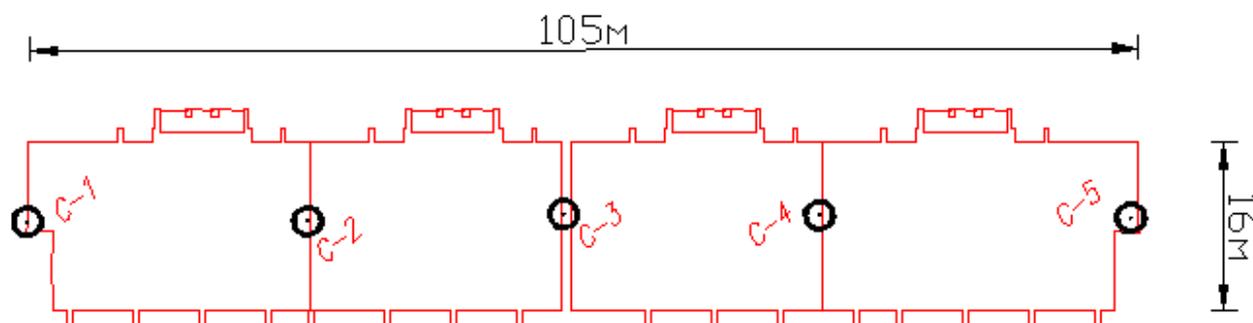


Рисунок 3.2.1 Схема расположения скважин

Объем буровых работ составит проходку 5 скважин глубиной 16 м, суммарная величина проходки составит 80 погонных метров.

### ***Опробование***

Под инженерно-геологическим опробованием понимается комплекс работ, выполняемый с целью более точного изучения состава и свойств пород, изучение закономерностей их изменение в пространстве и во времени под влиянием естественных факторов и техногенной деятельности человека.

Согласно СП 11-105-97 п.7.16 количество образцов грунтов следует устанавливать соответствующими расчетами в программе изысканий для каждого характерного слоя (инженерно-геологического элемента) в зависимости от требуемой точности определения их свойств, степени неоднородности грунтов и уровня ответственности проектируемого объекта (с учетом результатов ранее выполненных изысканий в данном районе).

При отсутствии требуемых для расчетов данных следует обеспечивать по каждому выделенному инженерно-геологическому элементу получение частных значений в количестве не менее 10 характеристик состава и состояния грунтов или не менее 6 характеристик механических (прочностных и деформационных)

свойств грунтов.

Необходимое количество образцов для каждого выделенного ИГЭ приведено в таблице 3.2.1

Таблица 3.2.1 Объемы опробования

№ ИГЭ	Естественная влажность	Влажность на границе текучести	Влажность на границе раскатывания	Плотность	Плотность частиц	Модуль деформации	Удельное сцепление, угол внутреннего трения	Количество образцов	
								Монолиты	Образцы нарушенной структуры
ИГЭ-1 суглинок твердый, просадочный	10	10	10	10/10	10	6	6/6	10	-
ИГЭ-2 суглинок мягкопластичный	14	14	14	10	10	6	6	10	4
ИГЭ-3 супесь пластичная	10	10	10	10	10	6	6	10	-
ИГЭ-4 суглинок полутвёрдый	10	10	10	10	10	6	6	10	-
ИГЭ-5 глина полутвердая	12	12	12	10	10	6	6	10	2

Примечание: для ИГЭ-1 значение характеристик в числителе – при природной влажности, в знаменателе – при водонасыщении.

Зная необходимое количество образцов, рассчитываем интервал опробования для каждого ИГЭ. Интервал опробования определяется по следующей формуле:

$$h = \left( \frac{H_{cp}}{N} \right) n, \quad (5)$$

где  $H_{cp}$  – средняя вскрытая мощность ИГЭ;

$N$  – необходимое количество образцов;

$n$  – проектное количество скважин.

Расчеты интервала опробования для выделенных ИГЭ представлены в

таблице 3.2.2.

Таблица 3.2.2. Интервал опробования

№ ИГЭ	$H_{cp}$	$N$ монолитов	$N$ образцов	$N$	$n$	$h, м$
1	1,7	10		10	5	0,8
2	5,6	10	4	10	5	2,8/2
3	1,7	10		10	5	0,8
4	3,8	10		10	5	1,9
5	4,9	10	2	10	5	2,4/2

Так как ИГЭ-2, 5 имеют широкое распространение в разрезе площадки изысканий, полученные расчетные интервалы опробования, считаем неудовлетворительным и не отвечающими заданной точности изысканий.

Руководствуясь материалами изысканий прошлых лет и опытом работы в данном регионе, принимаем интервал опробования для ИГЭ-2, 5 – равный 2,0 м.

Дополнительное опробование будет производиться пробами нарушенной структуры.

Отбор, упаковку и транспортировку образцов и монолитов следует производить согласно ГОСТ 12071-2014.

### ***Опытные полевые работы***

Согласно СП 47.13330.2012 для зданий и сооружений II уровня ответственности в инженерно-геологических условиях II категории, для определения прочностных и деформационных характеристик следует предусматривать испытания грунтов статическим зондированием.

Испытание грунтов статическим зондированием выполняется с целью уточнения границ между инженерно-геологическими элементами (ИГЭ), определения частных значений предельного сопротивления ( $F_u$ ) свай для последующего расчёта их несущей способности, корректировки модуля деформации.

Согласно ГОСТ 19912-2012 для зданий и сооружений, проектируемых на свайных фундаментах испытание следует проводить на глубину сферы взаимодействия, то есть в нашем случае до 16 м.

В соответствии с СП 24.13330.2011, для проектируемого здания II уровня ответственности в инженерно-геологических условиях II категории сложности, необходимо выполнить зондирование грунтов по сетке 20 x 20 м (но не менее 7 точек).

Составим схему расположения точек статического зондирования в пределах контура проектируемого сооружения:

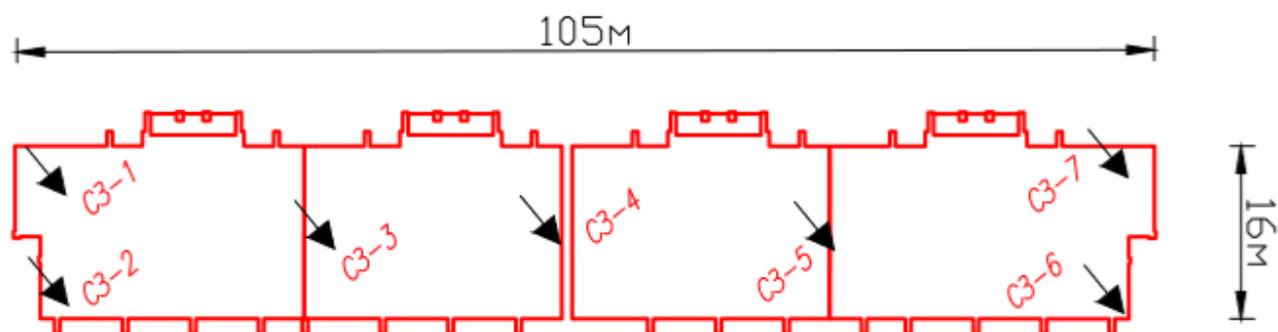


Рисунок 3.2.2 Схема расположения точек зондирования

Таким образом, объем статического зондирования составит 7 испытаний на глубину 16 м.

### ***Лабораторные исследования грунтов, подземных вод***

После окончания полевых работ проводятся лабораторные исследования. Выбор вида и состава определений характеристик грунтов производится в соответствии с видом грунта, этапа изысканий, характера проектируемого здания, а также прогнозируемых изменений инженерно-геологических условий по СП 11-105-97.

Таким образом, проектируются следующие лабораторные определения:

1. Определения физико-механических свойств грунта, для выделения инженерно-геологических элементов, включающие:

- определение влажности;
- определение плотности грунта;
- определение плотности частиц грунта;

- определение влажности на границе текучести;
- определение влажности на границе раскатывания;
- испытания на компрессионное сжатие;
- определение сопротивления срезу.

2. Определение коррозионных свойств грунтов и грунтовых вод, для выбора материалов подземной конструкции проектируемого сооружения, включающие:

- коррозионную активность грунтов к стали, свинцовым и алюминиевым оболочкам кабелей;
- химический анализ водной вытяжки, для определения коррозионной агрессивности грунтов к бетону, железобетону и конструкций;
- химический анализ грунтовых вод, для определения их коррозионной агрессивности к бетонам, арматуре железобетонных конструкций, металлических конструкций по 3 пробам, отобранным из скважин под проектируемое сооружение.

Виды и объёмы инженерно-геологических изысканий приведены в таблице 3.2.3.

Таблица 3.2.3 Виды и объёмы работ

Виды работ	Единица измерения	Объёмы работ	Нормативный документ, методика работ
Буровые работы, опробование грунтов и подземных вод			
Инженерно-геологическое рекогносцировочное обследование	га	0,5	СП 11-105-97 Часть I
Предварительная разбивка и плано-высотная привязка	выраб.	12	СП 11-104-97
Колонковое бурение D=151 мм	п.м.	80	СП 11-105-97 Часть I
Отбор образцов ненарушенного сложения (монолитов) из скважин	мон.	50	ГОСТ 12071-2014
Отбор образцов нарушенного сложения	обр.	6	ГОСТ 12071-2014
Отбор проб подземных вод	проба	3	ГОСТ 31861-2012
Отбор образцов грунтов для спец. исследований: - водная вытяжка - удельное электрическое сопротивление (УЭС) грунтов - коррозионная агрессивность грунтов к свинцовой и алюминиевой оболочкам кабеля	обр.	3 3 3	ГОСТ 12071-2014
Полевые опытные исследования и геофизические измерения			

Испытания грунтов методом статического зондирования	точка	7	ГОСТ 19912-2012
Определение удельного электрического сопротивления (УЭС) грунтов	точка/изм.	2/4	ГОСТ 9.602-2016
Определение разности потенциалов блуждающих токов	точка/изм.	2/4	ГОСТ 9.602-2016
<b>Лабораторные исследования</b>			
Природная влажность	опр.	56	ГОСТ 5180-2015
Пределы пластичности	опр.	56	ГОСТ 5180-2015
Плотность грунта при природной влажности/с водонасыщением	опр.	50/10	ГОСТ 5180-2015
Плотность частиц грунта	опр.	50	ГОСТ 5180-2015
Сопротивление срезу при природной влажности/ с водонасыщением	опр.	30/6	ГОСТ 12248-2010
Компрессионное сжатие	опр.	30	ГОСТ 12248-2010
Водная вытяжка	анализ	3	ГОСТ 26423-85- ГОСТ 26428-85
Удельное электрическое сопротивление (УЭС) / средняя плотность катодного тока	опр.	3/3	ГОСТ 9.602-2016
Коррозионная агрессивность грунтов к свинцовой и алюминиевой оболочкам кабеля	опр.	3	ГОСТ 9.602-2016
Стандартный химический анализ проб подземных вод	анализ	3	Метод. рекоменд., М., 2003 г.
<b>Камеральные работы</b>			
Написание отчета	отчет	1	

### ***Камеральные работы***

Камеральная обработка выполняется после завершения всех запланированных полевых и лабораторных работ. В камеральных работах составляется отчет о проделанных работах с заключением, графическая часть в виде инженерно-геологических разрезов, инженерно-геологических колонок, сводной таблицы нормативных и расчетных показателей свойств грунтов для инженерно-геологических элементов.

Отчет об инженерно-геологических условиях участка должен содержать:

- пояснительную записку;
- сводную таблицу нормативных и расчетных показателей свойств грунтов выделенных инженерно-геологических элементов;
- графическую часть в виде инженерно-геологических разрезов, графиков.

### 3.3 Методика проектируемых работ

#### *Топографо-геодезические работы*

Топографо-геодезические работы осуществляются для обеспечения планово-высотной привязки пробуренных скважин. Работы должны проводиться в соответствии с требованиями СП 47.13330.2012.

Привязанные выработки (точки наблюдений) должны быть закреплены временными знаками. Согласно СП 11-104-97 привязка должна производиться инструментально со средней погрешностью не более 1 мм в масштабе топографического плана. Для геодезических работ рекомендуется использовать теодолит RGK T 05.

В результате топографо-геодезических работ в технический отчет включают:

- схему расположения выработок (точек наблюдений) или копии с карт или топографических планов;
- каталог координат и высот выработок (точек наблюдений);
- схемы теодолитных и нивелирных ходов или схему привязки выработок (точек наблюдений) спутниковыми приемниками;
- ведомости вычисления координат и высот выработок (точек наблюдений);
- акты передачи, закрепленных знаками на местности выработок (точек наблюдений) ответственным лицам.



Рисунок 3.3.1 Теодолит RGK T 05

### ***Буровые работы***

Буровые работы проводятся с целью изучения геологического строения и отбора образцов проб с ненарушенной и нарушенной структурой.

Выбор способа и разновидности бурения скважин следует производить исходя из целей и назначения выработок с учетом условий залегания, вида, состава и состояния грунтов, крепости пород, наличия подземных вод и намечаемой глубины изучения геологической среды. При этом выбранный способ бурения должен обеспечивать удовлетворительное качество инженерно-геологической информации о грунтах и достаточно высокую производительность.

Для бурения скважин будет использоваться колонковый способ бурения без применения промывочных жидкостей. Колонковое бурение – один из наиболее широко распространенных способов проходки скважин. Основные преимущества: универсальность, т.е. возможность проходки скважин почти во

всех разновидностях горных пород, возможность получения керна с незначительными нарушениями природного сложения грунта. Сравнительно большие глубины бурения, наличие крупного парка выпускаемых промышленностью высокопроизводительных буровых станков как самоходных, так и стационарных, хорошая освоенность технологии бурения. Бурение без применения промывочных жидкостей – наиболее распространенная разновидность колонкового бурения при изысканиях.

Проектом предусматривается бурение 5 скважин глубиной 16 м. Общий объем бурения составляет 80 погонных метров.

Проектный литологический разрез на примере скважины №64028 представлен в таблице 3.3.1. Разрез представлен породами I, II и III категорий по буримости.

Горизонт грунтовых вод появляется и устанавливается на глубине 3,3-3,6 м.

Воды приурочены к четвертичным мягкопластичным покровным суглинкам (ИГЭ-2) и аллювиальным пластичным супесям (ИГЭ-3), относительным водоупором для которых служат (учитывая разницу в значениях коэффициента фильтрации) таволжанские полутвёрдые суглинки ИГЭ-4. Грунтовые воды безнапорные.

Тип режима подземных вод – террасовый, способ питания, преимущественно, инфильтрационный и за счёт и притока с гипсометрически выше расположенных территорий.

Таблица 3.3.1. Проектный литологический разрез скважины

№ п/п	Разновидности грунтов	Интервал залегания			Категория пород по буримости
		от	до	мощность	
1	ИГЭ-1 (edQIII) суглинок твердый	0,3	1,8	1,3	III
2	ИГЭ-2 (a2QIII) Суглинок мягкопластичный	1,8	7,9	6,1	I
3	ИГЭ-3 ((a2QIII) Супесь пластичная	7,9	9,0	1,1	I
4	ИГЭ-4 (N1tv) Суглинок полутвёрдый	9,0	10,0	1,0	II
5	ИГЭ-5 (N1tv) Глина полутвёрдая	10,0	13,2	3,2	III
4	ИГЭ-4 (N1tv) Суглинок полутвёрдый	13,2	16,0	2,8	II

### **Конструкция инженерно-геологических скважин**

Бурение скважины на изысканиях проходят для изучения геологического разреза, отбора образцов грунта с целью определения его состава, состояния и физико-механических свойств; постановки различного рода опытных работ в скважинах. Задачи, решаемые с помощью бурения, определяют род специфических требований к этому процессу, предъявляемых инженерными изысканиями.

По назначению скважины подразделяются на зондировочные, разведочные, гидрогеологические и специального назначения. Проектируется бурение разведочных скважин. Назначение разведочных скважин заключается в детальном изучении геологического разреза. Образец грунта (кern), извлекаемый из разведочной скважины, служит для определения особенностей геологического разреза, последовательности в залегании слоев грунта, их мощности и положения контактов, текстурных и структурных особенностей грунта, плотности и консистенции грунта, соответствующих природным условиям, влажности и водоносности грунта

При помощи учебного пособия Б.М. Ребрика была выбрана конструкция скважины. Конструктивные особенности приведены в таблице 3.3.2.

Таблица 3.3.2. Конструктивные особенности скважины.

Вид скважины по диаметру	Тип скважины	Группа скважин	Глубина скважин, м	Диаметр скважин, мм	Число колонн обсадных труб	Особенности геологического разреза	Вид изысканий и характер использования скважин
Малого диаметра	II	б	7-30	108-168	1	Неустойчивые породы, требующие закрепления большей части интервала скважины	Инженерно-геологическое и гражданское строительство.

Конструкция скважины определяется: минимальным диаметром монолита, глубиной скважины и сложностью геологического разреза, способом, технологией и техникой бурения.

### ***Выбор буровой установки и технологического инструмента***

Вид и способ бурения необходимо выбирать в зависимости от свойств проходимых грунтов, назначения и глубины скважин, а также условий производства работ. Выбранный способ должен обеспечивать удовлетворительное качество инженерно-геологической информации о грунтах и достаточно высокую производительность.

Основные факторы, определяющие выбор буровой установки – целевое назначение, глубина бурения, конечный диаметр скважин, характер и свойства проходимых грунтов, природные условия местности.

В данном проекте предусмотрено бурение 5 скважин глубиной 16 м колонковым способом диаметром 151 мм.

В качестве буровой установки будет использована ПБУ-2 на базе автомобиля КАМАЗ 4310.

Буровая установка ПБУ-2 (рисунок 3.3.2) предназначена для бурения гидрогеологических и инженерно-геологических скважин ударно-канатным, задавливающим, колонковым (без применения промывочных жидкостей) и шнековым способами, а так же бурения шурфов. Технические характеристики приведены в таблице 3.3.3.



Рисунок 3.3.2 Буровая установка ПБУ-2 на базе автомобиля КАМАЗ.

Привод станка осуществляется от дизельного двигателя, расположенного вместе с основными узлами установки на сварной раме, которая крепится на раме автомобиля. Мачта соединяется с рамой через заднюю стойку и откидывающиеся кронштейны. По направляющим мачты перемещается вращатель, получающий вращение от коробки передач через вертикальный вал. Вращатель перемещается двумя гидроцилиндрами подачи. В средней части рамы расположен ударный механизм с оттяжным роликом. Пульт управления располагается на левой стороне (по ходу автомобиля), на нем сосредоточены все органы управления установкой.

Таблица 3.3.3 Технические характеристики буровой установки ПБУ-2

Наименование параметра или характеристики	Номинальное значение характеристики
Длина, м	8,5
Ширина, м	2,5
Высота, м	7,8
Масса, т	15,45
Ход подачи, м	3,4
Усилие подачи, кгс	
-вверх	3500-1000
-вниз	3500-1000
Частота вращения шпинделя, об/мин	25 – 430
Крутящий момент, кгм	500
Грузоподъемность лебедки, кгс	1600
Условная глубина бурения, м:	
- шнеками	60
- шнековым буром	25
- с продувкой	100
- с промывкой	100-120
Диаметр бурения, макс., мм:	
- шнеками	400
- шнековым буром	850
- с промывкой (конечный)	190,5

#### *Породоразрушающий инструмент*

Для работ будет использоваться ребристый тип коронок. Коронка типа СМ5 предназначена для бурения пород II-IV категорий по буримости с прослойками более твердых пород (глин, слабосцементированных песчаников, глинистых алевролитов, мергелей, неплотных известняков и т.д.). Диаметр породоразрушающего инструмента 151, 132, 112 мм.

#### *Бурильные трубы*

Данные трубы служат для спуска бурового снаряда в скважину, передачи вращения породоразрушающему инструменту с поверхности от вращателя станка, передачи осевой нагрузки на забой скважины, подъема бурового снаряда из

скважины, транспортировки керна и ликвидации аварий. Проектируется использование стальных бесшовных труб СБТ МЗ 50.

#### *Колонковые трубы*

Предназначены для приёма керна, последующей транспортировки его на поверхность и поддержания нужного направления ствола скважины в процессе бурения.

#### *Обсадные трубы*

Предназначены для закрепления неустойчивых стенок скважин, перекрытия напорных и поглощающих горизонтов, изоляции вышележащих толщ от продуктивных залежей с целью их опробования или эксплуатации и для других целей.

#### ***Отбор образцов нарушенного и ненарушенного сложения***

Образцы нарушенного сложения отбирают из инструмента, которым углубляют скважину; для отбора образцов ненарушенного сложения применяют специальные устройства – грунтоносы.

В соответствии с ГОСТ 12071-2014 для глинистых грунтов твердой, тугопластичной, мягкопластичной консистенции используются вдавливаемые грунтоносы ГВ-1.

Таблица 3.3.4. Технические характеристики грунтоноса.

<b>Тип</b>	<b>Шифр</b>	<b>Наружный диаметр грунтоноса, мм</b>	<b>Длина, мм</b>	<b>Диаметр входного отверстия башмака, мм</b>	<b>Угол заточки башмака, градус</b>	<b>Масса грунтоноса, кг</b>
Вдавливаемый	ГВ-1	108	605	96	7	8,6

## ***Технология бурения скважин***

Колонковый способ бурения без применения промывочных жидкостей («всухую») – это вращательное бурение кольцевым забоем скважин малого диаметра в породах малой твердости последовательными рейсовыми углублениями, в основном твердосплавным породоразрушающим инструментом (коронками), с заменой инструмента после подъема снаряда, с передачей крутящего момента с помощью бурильных труб вращателем подвижного типа, без дополнительного рабочего механизма, с низкой частотой вращения, без принудительного удаления продуктов разрушения, с получением керна и с отведением последнего путем затирки «всухую» и транспортированием в колонковой трубе, с закреплением стенок обсадными трубами .

Обычно оно ведется укороченными рейсами (длина рейса не превышает 0,8-1,5 м). Параметры режима бурения устанавливают следующие: частота вращения инструмента 80-150 об/мин, осевая нагрузка на забой 3-6 кН. Заклинивание керна проводят затиркой, для чего необходимо последние 0,05-0,1 м рейса пройти с повышенной осевой нагрузкой на забой. Механическая скорость колонкового бурения «всухую» в зависимости от грунтов колеблется от 0,05 до 0,5 м/мин, производительность обычно не превышает 20 м/смену. Для получения качественного керна величину рейса следует устанавливать в пределах 0,5-0,7 м.

### ***Вспомогательные работы, сопутствующие бурению***

В процессе проходки скважин предусматривается осуществление следующего комплекса вспомогательных работ, сопутствующих бурению:

- крепление скважины трубами;
- документация керна;
- ликвидация скважины.

*Крепление скважины трубами.* Скважины будут укреплены обсадными колоннами, для того что избежать обрушения и направить ствол скважины. Закрепление стенок скважины обсадными трубами будет производиться до глубины 14 м. Диаметр обсадных труб 146, 127 мм.

*Документация при буровых работах.* Основным геологическим документом разведочных работ является буровой журнал. В журналах по мере бурения скважин подробно описываются состав и состояние вскрываемых пород, отмечаются глубины их вскрытия, указывается глубина отбора проб, приводятся результаты наблюдений за появлением уровней подземных вод, выходом керна.

По данным этих журналов составляются инженерно-геологические колонки отдельных скважин, затем колонки объединяются в инженерно-геологические разрезы.

*Ликвидация скважины.* После окончания бурения и проведения необходимых наблюдений производится ликвидация скважин с целью восстановления нарушенного скважиной естественного состояния пород, для предотвращения: проникновения поверхностных и сточных вод вглубь земли, травмирования людей и животных и т.п. Ликвидацию следует производить путем заполнения скважин породой, извлеченной на поверхность в процессе бурения. После окончания ликвидационных работ составляют акт, в котором указывается количество ликвидируемых скважин.

### ***Полевые опытные работы***

Выбор методов полевых опытных работ исследований грунтов осуществляется в зависимости от вида изучаемых грунтов и целей исследований с учетом стадий (этапов) проектирования, уровня ответственности сооружения (ГОСТ Р 54257-2010), степени изученности и сложности инженерно-геологических условий.

Согласно СП 47.13330.2012 для зданий и сооружений нормального и пониженного уровней ответственности прочностные и деформационные характеристики допускается определять методом статического зондирования.

Согласно СП 24.13330.2011 изыскания для свайных фундаментов включает статическое (наиболее предпочтительное) зондирование как обязательный вид работ.

Данным проектом предусматривается проведение 7 опытов статического зондирования грунтов, для определения несущей способности свай в полевых условиях (согласно ГОСТ 19902.2012). Статическое зондирование применяется для испытания немерзлых и талых песчано-глинистых грунтов, содержащих не более 25 % частиц крупнее 10 мм. Песчано-глинистые породы в зависимости от их состава и свойств оказывают различное сопротивление при задавливании в породу зонда с коническим наконечником. Результаты статического зондирования оформляются в виде графиков зависимости изменения удельного сопротивления грунта под конусом зонда ( $q$ ) от глубины и изменение сопротивления грунта по боковой поверхности ( $Q$ ) от глубины.

Проектом предусматривается использование установки УСЗ 15/36А на базе автомобиля КАМАЗ 4310. Технические характеристики установки УСЗ 15/36А приведены в табл. 3.3.6. Комплект аппаратуры для статического зондирования грунтов ТЕСТ-К2М производства ЗАО «ГЕОТЕСТ» приведен на рисунке 3.3.4.

Таблица 3.3.6 Технические характеристики установки УСЗ 15/36А

Экипаж, человек	2
Вес установки, кг	7000–12000
Максимальное усилие вдавливания (без анкеровки), кг	7000–10000
Скорость вдавливания зонда, м/мин	0,9–1,5
Скорость извлечения зонда, м/мин	До 2
Рабочее давление, кг/см <sup>2</sup>	80
Гидронасос	НШ-32
Диаметр рабочего гидроцилиндра, мм	125
Ход штока, мм	1250



Рисунок 3.3.4 Комплект аппаратуры ТЕСТ-K2M

### *Лабораторные работы*

Целью лабораторных испытаний грунтов является определение классификационных и прямых показателей. Точность определения физико-механических свойств грунтов выполняется в соответствии с ГОСТ 30416-2012. Лабораторные исследования включают определения полного комплекса физико-механических свойств грунтов, естественной влажности, пределов пластичности, деформационных и прочностных характеристик, а так же определение коррозионной агрессивности грунтов. Виды исследования и методики их выполнения приведены в таблице 3.3.7.

Таблица 3.3.7 Виды и методика лабораторных работ

Наименование характеристики, анализа	Методика работ
Природная влажность глинистых грунтов	ГОСТ 5180-2015
Пределы пластичности	ГОСТ 5180-2015
Плотность грунтов	ГОСТ 5180-2015
Плотность частиц грунтов	ГОСТ 5180-2015
Сопротивление срезу	ГОСТ 12248-2010
Компрессионные испытания	ГОСТ 12248-2010
Стандартный химический анализ проб воды	Мет. рек. Москва, 2003 СП 11-105-97, Ч. I прил.Н
Водная вытяжка грунтов	ГОСТ 26423-85
Определение УЭС грунтов	ГОСТ 9.602-2015
Определение коррозионной агрессивности грунтов к свинцовой и алюминиевой оболочке кабеля	ГОСТ 9.602-2015

Прочностные характеристики глинистых грунтов должны быть определены путем срезных испытаний в приборах ПСГ-2М и СПКА методом одноплоскостного среза по консолидировано-дренированной схеме, при природной влажности и при полном водонасыщении грунтов, скорость среза согласно табл. 5.3 ГОСТ 12248-2010:

-для грунтов с показателем текучести менее 0,5 - при вертикальных нагрузках 0,10; 0,20; 0,30 МПа;

-для грунтов с показателем текучести более 0,5 – при вертикальных нагрузках 0,10; 0,15; 0,20 МПа.

Деформационные характеристики грунтов будут определены методом компрессионных испытаний в компрессионных приборах КПр-1 и КППА ДС. Компрессионные испытания должны выполняться при природной влажности и при полном водонасыщении грунтов. Нагрузки должны прикладываться ступенями по 0,0125; 0,025; 0,05; 0,10 МПа до конечной нагрузки 0,30 МПа.

Влажность грунта следует определять весовым методом.

Границу текучести следует определять как влажность приготовленной из исследуемого грунта пасты, при которой балансирный конус погружается под действием собственного веса за 5 сек. на глубину 10 мм (метод балансирного конуса Васильева).

Границу раскатывания (пластичности) следует определять как влажность приготовленной из исследуемого грунта пасты, при которой паста, раскатываемая в жгут диаметром 3мм, начинает распадаться на кусочки длиной 3-10 мм (метод раскатывания).

Плотность грунта определяется отношением массы образца грунта к его объему методом режущего кольца.

Химические анализы водной вытяжки грунтов должны быть выполнены для определения степени засоленности и агрессивности по отношению к бетону и арматуре железобетона грунтов, залегающих выше уровня грунтовых вод. Проведение анализов водной вытяжки должно соответствовать ГОСТ 26423-85 ...ГОСТ 26428-85.

По отобранным пробам подземных/поверхностных вод должен быть выполнен стандартный химический анализ.

При выполнении лабораторных работ ведутся журналы согласно ГОСТ 5180-2016, ГОСТ 12248-2010, ГОСТ 9.602-2015.

### ***Камеральные работы***

Целью камеральных работ является составление отчета по результатам полевых работ и лабораторных исследований грунтов, в соответствии с требованиями СП 47.13330.2012, СП 11-105-97, ГОСТ 25100-2011, ГОСТ 20522-2012.

Отчет снабжается необходимыми выводами и рекомендациями, качественным прогнозом изменений инженерно-геологических условий при строительстве и эксплуатации сооружения. При камеральной обработке будут использованы следующие программы:

– Microsoft Word – для написания текстовой части отчета;

- Microsoft Excel – для вспомогательных вычислений и составления таблиц;
- AutoCad 2012 – для составления графической части отчета;
- GeoExplorer – для обработки статического зондирования (производитель ЗАО «ГЕОТЕСТ»);
- Credo\_Geo – для статистической обработки результатов лабораторных испытаний (производитель ЗАО «КРЕДО-ДИАЛОГ»).

Отчет об инженерно-геологических изысканиях должен содержать:

- пояснительную записку;
- сводную таблицу нормативных и расчетных показателей свойств грунтов для инженерно-геологических элементов;
- графическую часть в виде инженерно-геологических разрезов, графиков, карт фактического материала, инженерно-литологических колонок.

## **4 СОЦИАЛЬНАЯ ОТВЕТСТВЕННОСТЬ ПРИ ПРОВЕДЕНИИ ИНЖЕНЕРНО-ГЕОЛОГИЧЕСКИХ ИЗЫСКАНИЙ**

Объектом исследования являются инженерно-геологические изыскания под проектирование и строительство жилого дома по адресу: Омская область, г. Омск, Кировский АО, проспект Комарова.

Площадка расположена в плотной городской застройке с избытком инженерных коммуникаций; на период изысканий - свободна от застройки.

Полевые работы будут проводиться в летний период.

### **4.1 Производственная безопасность**

Проектом, для решения инженерно-геологических задач, заложены следующие виды работ, выполняемые в 3 этапа:

1. Полевые работы (топогеодезические, бурение скважин, опробование грунтов и подземной воды, испытания грунтов статическим зондированием);
2. Лабораторные исследования (определение физико- механических свойств грунтов, химических свойств грунтов и подземной воды);
3. Камеральная обработка полевых и лабораторных материалов.

Источники опасности поделены на виды опасных и вредных факторов, соответствующие каждому этапу изысканий и приведены в таблице 4.1.1.

К работе в полевых и лабораторных условиях допускаются лица, не моложе 18 лет, прошедшие инструктаж на рабочем месте. При выполнении работ каждый сотрудник должен соблюдать правила безопасности ведения работ.

Таблица 4.1.1 – Основные элементы производственного процесса инженерно-геологических работ, формирующие опасные и вредные факторы

Этапы работ	Наименование запроектированных видов работ	Факторы (ГОСТ 12.0.003-74) [1]		Нормативные документы
		Опасные	Вредные	
полевой (на открытом воздухе)	1.Топогеодезические работы 2.Буровые работы 3.Опробование грунтов, забор проб воды 4.Полевые опытные работы	1.Движущиеся машины и механизмы производственного оборудования 2.Электрический ток 3.Острые кромки, заусенцы и шероховатость на поверхности инструментов 4.Пожароопасность	1.Отклонение показателей микроклимата на открытом воздухе 2.Превышение уровней шума и вибрации 3.Тяжесть физического труда	ГОСТ 12.1.012-2004 [41] ГОСТ 12.1.004-91 [42] ГОСТ 12.1.019-79 [43] ГОСТ 12.1.038-82 [44] ГОСТ 12.4.011-89 [45] ГОСТ 12.2.003-91 [46] ГОСТ 12.1.003-2014 [47] ГОСТ 12.2.061-81[48]
лабораторный и камеральный (внутри помещения)	1.Определение классификационных прямых и косвенных показателей свойств пород 2.Полный химический анализ воды 3.Составление технического отчета, работа на ПК	1.Электрический ток 2.Статическое электричество 3.Пожароопасность 4.Острые кромки, заусенцы и шероховатость на поверхности инструментов 5. Утечки токсических и вредных веществ в рабочую зону	1.Недостаточная освещенность рабочей зоны 2.Отклонение показателей микроклимата в помещении 3.Превышение уровней электромагнитных излучений	СП 60.13330-2012[52] ГОСТ 12.1.019-79[43] ГОСТ 12.1.004-91[42] ГОСТ 12.1.005-88[48] ГОСТ 12.1.006-84[50] ГОСТ 12.1.030-81[51] ГОСТ 12.1.045-84[49] СанПиН 2.2.4.548-96[53] СанПиН 2.2.1/2.1.11278-03[54] СанПиН 2.2.2/2.4.1340-03[55]

#### 4.1.1 Анализ вредных факторов и мероприятия по их устранению

##### 1 этап (полевые работы)

##### *Отклонение показателей микроклимата на открытом воздухе*

Температура воздуха, по данным метеорологической станции Омск, меняется от минус 49 до плюс 36 градусов. Среднемесячная температура июля – самого теплого месяца составляет плюс 18,9 градусов, января – самого холодного – минус 19 градусов. Полевые работы будут проходить в летнее время.

Для защиты от неблагоприятного воздействия климатических факторов предусматриваются спецодежда (костюм хлопчатобумажный, костюм с водоотталкивающей пропиткой, костюм от дождя), специальная обувь (ботинки кожаные, сапоги резиновые), средства защиты рук (перчатки хлопчатобумажные и резиновые), головные уборы (шапки и панамы).

## *Превышение уровней шума и вибрации*

С точки зрения безопасности труда в геологоразведочном деле вибрация и шум – одни из наиболее распространенных вредных производственных факторов на производстве.

Источником шума и вибрации является буровая установка и установка статического зондирования

Предельно допустимые значения звука регламентированы ГОСТ 12.1.003-2014 [47] и приведены в таблице 4.1.1.1.

Таблица 4.1.1.1 – Допустимые уровни звукового давления и эквивалентного уровня звука.

Рабочие место	Уровни звукового давления, дБ, в октавных полосах со среднегеометрическими частотами, Гц									Уровни звука, эквивалентные уровню звука, дБА
	31,5	63	125	250	500	1000	2000	4000	8000	
Постоянные рабочие места и рабочие зоны в производственных помещениях и на территории предприятия	107	95	87	82	78	75	73	71	69	80

К нормативным документам, регламентирующим вибрацию, относятся СН 2.2.4/2.1.8.556-96 [65], а также ГОСТ 12.1.012-2004 [41] (таблица 4.1.1.2).

Таблица 4.1.1.2 – Гигиенические нормы уровней виброскоростей [3].

Вид вибрации	Допустимый уровень виброскорости, Дб, в октавных половах со среднегеометрическими частотами, Гц										
	1	2	4	8	16	31,5	63	125	250	500	1000
Общая транспортная:											
Вертикальная	32	23	114	108	107	107	107				
Горизонтальная	22	17	16	116	16	16	16				
Транспортно-техническая		117	108	102	101	101	101				
Локальная				115	109	109	109	10	10	10	109
								9	9	9	

Основные мероприятия по борьбе с шумом и вибрацией сводятся к виброизоляции оборудования, экранирование шума преградами, применение противозумных деталей, своевременная смазка трущихся поверхностей, использование средств индивидуальной защиты против шума.

## *Тяжесть физического труда*

Проектом предусматривается бурение скважин глубиной 16 м, согласно табл. 17 Р 2.2.2006-05 [63], класс условий труда оптимальный и допустимый; по рабочей позе – вредный первой степени (нахождение в позе стоя до 80 % времени смены); по массе поднимаемого и перемещаемого груза вручную постоянно в течении рабочей смены – вредный класс от первой до второй степени.

### **1 и 2 этапы (лабораторные и камеральные работы)**

#### *Отклонение показателей микроклимата в помещении*

В помещениях, где установлены компьютеры, соблюдаются параметры микроклимата по СанПиН 2.2.4.548-96 [53]. Нормы подачи свежего воздуха в помещении, где расположены компьютеры, регламентированы СП 60-13330-2012 [52]. Норма подачи воздуха на человека, в помещении объемом до 20 м<sup>3</sup>, составляет не менее 30 м<sup>3</sup>/чел.час.

Помещения по характеру выполняемых работ относятся к категории Іб.

#### *Недостаточная освещенность рабочей зоны.*

Нормирование освещенности производится в соответствии с СанПиН 2.2.1./2.1.1.1278-03 [54]. Требования к освещению производственных помещений представлены в таблице 4.1.1.3.

Таблица 4.1.1.3 – Нормируемые параметры естественного и искусственного освещения

Наименование помещения	Рабочая поверхность и плоскость нормирования КЕО и освещенности (Г – горизонтальная, В – вертикальная) и высота плоскости над полом, м.	Естественное освещение КЕО, %		Совмещенное освещение КЕО, %		Искусственное освещение, лк		
		При верхнем или комбинированном освещении	При боковом освещении	При верхнем или комбинированном освещении	При боковом освещении	При комбинированном освещении		При общем освещении
						всего	От общего	
<b>Конструкторские и проектные организации, научно-исследовательские учреждения</b>								
Кабинеты, рабочие комнаты, офисы, представительства	Г-0,8	3,0	1,0	1,8	0,6	400	200	300
Помещения для работы с дисплеями и видеотерминалами и залы ЭВМ	Г-0,8 Экран Монитора В-1,2	3,5	1,2	2,1	0,7	500	300	400 200

В данном проекте соблюдаются все параметры естественного и искусственного освещения. Освещенность имеет спектр, близкий к естественному.

Для местного освещения рабочих мест используются светильники с непросвечивающими отражателями и оборудованы регуляторами освещения.

Яркость светящихся поверхностей, находящихся в поле зрения и не превышает 200 нт/м<sup>2</sup>.

#### ***Превышение уровня электромагнитных излучений.***

Персональные ЭВМ являются источниками широкополосных электромагнитных излучений. Организация безопасной работы на ЭВМ регламентирована СанПиН 2.2.2/2.4.1340-03 [55].

### **4.1.2 Анализ опасных факторов и мероприятия по их устранению**

#### **1 этап (полевые работы)**

##### ***Движущиеся машины и механизмы производственного оборудования***

При работе в полевых условиях используются движущиеся механизмы и оборудование, имеющие острые кромки (бурильные трубы, породоразрушающий инструмент, карданный вал и др.). Основными документами, регламентирующими работу с движущимися механизмами, являются ГОСТ 12.2.061-81 и ГОСТ 12.2.003-91 .

При бурении следует пользоваться специальными крюками или канатом, не следует стоять в момент свинчивания и развинчивания бурового снаряда в радиусе вращения ключа и в направлении вытянутого каната, производить бурение при неисправном амортизаторе ролика рабочего каната.

Согласно ГОСТ 23407-78, ГОСТ 12.2.062-81, ГОСТ 12.4.026-2015 все опасные зоны оборудуются ограждениями, вывешиваются инструкции и плакаты по технике безопасности, предупредительные надписи и знаки, а так же используются сигнальные цвета.

## ***Электрический ток***

Согласно ГОСТ 12.1.019-79 все токоведущие части установок изолируются или ограждаются, либо размещаются на недоступной высоте, также применяется защитное заземление и «защита от утечки на землю», используются плакаты и знаки безопасности.

Обслуживание электроустановок производится с применением изолирующих средств защиты - диэлектрические перчатки, боты, резиновые коврики, инструмент с изолированными ручками и электроизмерительные приборы, которые подлежат периодическому испытанию и внешнему осмотру перед применением.

Запрещается во время грозы производить работы на буровой установке, а также находиться на расстоянии ближе 10 м от заземляющих устройств грозозащиты, для защиты от прямых ударов молний применяются молниеотводы.

### ***Острые кромки, заусенцы и шероховатость на поверхности инструментов***

Инструмент содержится в исправности и чистоте, соответствовать техническим условиям завода - изготовителя и эксплуатироваться в соответствии с требованиями эксплуатационной и ремонтной документации. Инструменты с режущими кромками и лезвиями следует переносить и перевозить в защитных чехлах и сумках, согласно ГОСТ 12.2.003-91.

### ***Пожароопасность***

Участок проектируемых инженерно-геологических изысканий находится в пределах городской застройки.

По классификации пожароопасных зон площадка изысканий относится к категории П-III. Территория вокруг установки очищается от сухой травы, кустарника в радиусе 15 м.

Все работники проходят первичный и вторичный противопожарный инструктаж (ГОСТ 12.1.004-91).

Запрещается загрязнять территорию горючими жидкостями. Горюче-смазочные материалы хранятся в металлической таре не ближе 30 м от буровой.

На территории буровой располагается стенд с противопожарным оборудованием: огнетушитель марки ОХП-10 – 2 шт, ведро пожарное – 2 шт, багры – 3 шт, топоры – 3 шт, ломы – 3 шт, ящик с песком 0,2 м<sup>3</sup> – 2 шт.

### **1 и 2 этапы (лабораторные и камеральные работы)**

#### ***Электрический ток***

Помещения лаборатории и камеральной обработки материалов относятся к помещениям без повышенной опасности поражения людей электрическим током. Общие требования по электробезопасности отражены в ГОСТ 12.1.019-79 и ГОСТ 12.1.038-82.

К основным мероприятиям, направленным на ликвидацию причин травматизма относятся: систематический контроль состояния изоляции электропроводов и кабелей, разработка инструкций по техническому обслуживанию и эксплуатации средств вычислительной техники, соблюдение правил противопожарной безопасности, своевременное выполнение работ по проведению планово-профилактических испытаний; регулярный инструктаж по оказанию первой помощи при поражении электрическим током; предупредительная сигнализация и блокировки; защитное заземление, зануление и защитное отключение.

#### ***Статическое электричество***

Источником статического электричества является электростатическое поле (ЭСП), возникающее в результате облучения экрана компьютера потоком заряженных частиц.

Нормирование уровней напряженности ЭСП осуществляется в соответствии с ГОСТ 12.1.045-84 в зависимости от времени пребывания персонала на рабочих местах. Ускорению снятия зарядов способствует заземление оборудования, увеличение относительной влажности воздуха и электропроводности материалов с помощью антистатических добавок.

#### ***Пожароопасность***

Согласно НПБ 105-03 камеральные помещения и лаборатории относятся к категории помещений по пожарной и взрывной опасности В, так как

присутствуют твердые горючие материалы (деревянная мебель).

Запрещается загромождать предметами и оборудованием проходы, коридоры, выходы и лестницы. Все двери эвакуационных выходов должны свободно открываться в направлении выхода из зданий. Для обеспечения эвакуации необходимо установить количество, размеры и соответствующее конструктивное исполнение эвакуационных путей и выходов, обеспечить возможность беспрепятственного движения людей по эвакуационным путям, организовать при необходимости управление движением людей по эвакуационным путям.

Во избежание пожаров и взрывов необходимо соблюдать нормы и правила ГОСТ 12.1.004-91 [42], СНиП 21-01-97 [67].

Для быстрой ликвидации пожара на предприятии располагается стенд с противопожарным оборудованием: огнетушитель марки ОУ-5 – 1 шт, ведро пожарное – 1 шт, багор – 1 шт, топор – 1 шт, лом – 1 шт, ящик с песком – 1 шт.

В камеральных и лабораторных комнатах электронагревательные приборы находятся в исправном состоянии, запрещается к одной розетке подключать несколько электро-нагревательных приборов, по окончании работы электрический ток должен быть выключен общим рубильником, водопровод лаборатории всегда находится в исправном состоянии.

***Острые кромки, заусенцы и шероховатость на поверхности инструментов*** (кольца и инструмент для забивания колец) могут привести к порезам, ушибам, ссадинам, переломам.

#### ***Утечки токсических и вредных веществ в рабочую зону***

Для обеспечения поддержания в воздухе безопасной концентрации вредных веществ, здания и помещения лабораторий должны быть устроены и оборудованы в соответствии с Санитарно-эпидемиологическими правилами СП 2.2.1.1312-03.

Химические анализы проб будут проводиться в химико-аналитической лаборатории. Для предупреждения несчастных случаев и профессиональных заболеваний на данном виде работ следует выполнять общие меры безопасности

для всех видов лабораторий - в рабочих помещениях не следует создавать запасов реактивов, особенно летучих (необходимые для текущей работы реактивы следует держать плотно закупоренными, а наиболее летучие – на специальных полках в вытяжном шкафу), все работы с пылящими и летучими реактивами следует проводить только в вытяжном шкафу, установленном под тягой, - просыпанные или пролитые (ядовитые) реактивы следует немедленно и тщательно убрать, категорически запрещается выбрасывать в раковины не смешивающиеся с водой жидкости и твердые вещества, а также сильные яды (выносить в специально отведенные места для сливов).

Противогаз и респиратор всегда находится на рабочем месте и готов к немедленному применению.

Хранение реактивов допускается лишь в специально оборудованных, хорошо вентилируемых помещениях в строгом порядке. Не разрешается совместное хранение реактивов, способных бурно взаимодействовать друг с другом, например, окислителей и восстановителей, кислот и щелочей.

Опасность от термических ожогов устанавливается в зависимости от величины ПДК, средней смертельной дозы и зоны острого или хронического действия. Предельно допустимые концентрации допустимых веществ представлены в таблице 4.1.2.1.

Таблица 4.1.2.1 – Предельно допустимые концентрации некоторых вредных веществ [51]

Наименование вещества	Величина ПДК, мг/м <sup>3</sup>	Преимущественное агрегатное состояние в условиях производства	Класс опасности
Хлор	1,0	газ	II
Серная кислота	1,0	пары	II
Хлорид водорода	5,0	газ	II
Диоксид азота	2,0	газ	III
Оксид углерода	20	газ	IV

Ткани спецодежды соответствуют требованиям ГОСТ 12.4.135-84 [69], являются достаточно прочными, носкими, мягкими, легкими и не вызывают

раздражения кожи. Рукавицы используются для защиты кистей рук от механических повреждений, охлаждения, влаги, кислот, щелочей и ожогов.

В лаборатории всегда имеется медаптечка, работник обязан уметь оказать первую помощь при несчастном случае.

## 4.2 Экологическая безопасность

### 1 этап (полевые работы)

При производстве работ выполняются все положения по охране недр, окружающей среды, охране атмосферного воздуха, о животном мире, об отходах производства и потребления, правила пожарной безопасности и т.д. Экологическую безопасность регламентируют такие нормативные документы как – ГОСТ 17.2.1.04-77 [70], ГОСТ 17.1.3.06-82 [71], ГОСТ 17.4.3.04-85 [72].

Вредное воздействие и природоохранные мероприятия при них приведены в таблице 4.2.1.

Таблица 4.2.1 – Вредные воздействия на окружающую среду и природоохранные мероприятия при геологоразведочных работах

Природные ресурсы, компоненты геологической среды	Вредные воздействия	Природоохранные мероприятия
Земля и земельные ресурсы	Уничтожение и повреждение почвенного слоя	Рекультивация земель
	Загрязнение ГСМ	Сооружение поддонов, отсыпка площадок для стоянки техники, захоронение остатков
	Загрязнение производственными отходами	Вывоз и захоронение отходов (свалки и отвалы)
Вода и водные ресурсы	Загрязнение подземных вод при смешивании различных водоносных горизонтов	Ликвидационный тампонаж скважин
Недра	Нарушение состояния геологической среды	Инженерно-геологические наблюдения в скважинах, тампонаж
Воздушный бассейн	Выбросы пыли	Применение обеспыливающих устройств

При проведении инженерно-геологических работ необходимо выполнение следующих правил и мероприятий по охране природы - обязательна ликвидация возможных вредных последствий от воздействия на природу, не допускается разведение костров (за исключением специально оборудованных для этого мест), не допускается загрязнение участка проведения работ, для предотвращения пожаров необходимо строго соблюдать правила пожарной безопасности, установка маслосборников для быстрого удаления ГСМ, ликвидация скважин методом послойной засыпки ствола, извлеченным грунтом с послойной трамбовкой с целью исключения загрязнения природной среды и активизации геологических и инженерно-геологических процессов [69].

Ввиду непродолжительности полевых работ и незначительности выбросов воздействие на окружающую среду при соблюдении природоохранных мер оценивается как незначимое и допустимое.

### **1 и 2 этапы (лабораторные и камеральные работы)**

Также немаловажное воздействие на экологическую обстановку оказывают работы на камеральном и лабораторном этапах, сопровождаемые образованием различного рода отходов, в процессе своей деятельности.

Мероприятия в области экологии при работе в офисных помещениях и лаборатории, направленные на повышение экологической безопасности, заключаются в проведении экологического мониторинга на предприятии и контроле нормативных показателей состояния окружающей среды, учете и контроле всех имеющихся источников загрязнения, организации безопасного раздельного сбора, хранении и утилизации жидких и твердых отходов, сокращении количества образования отходов, оснащении источников загрязнения воды и воздуха очистными установками и сооружениями, соблюдении требований предупреждения аварий (связанных с обращением с отходами) и принятии неотложных мер по их ликвидации.

### 4.3 Безопасность в чрезвычайных ситуациях (ЧС)

ЧС могут быть классифицированы по значительному числу признаков:

- происхождению (антропогенные, природные);
- продолжительности (кратковременные затяжные);
- под характеру (преднамеренные, непреднамеренные);
- по масштабу распространения.

В зоне расположения проектируемого объекта, места производства лабораторных и камеральных работ (г. Омск) вероятность наступления чрезвычайных ситуаций природного или военного характера крайне мала. Наиболее вероятные ЧС техногенного характера связанные с пожароопасностью.

В случае возникновения пожара на буровой установке при выполнении полевых работ необходимо: остановить работу установки и по возможности обесточить ее, немедленно сообщить о возгорании по телефону «01» в пожарную охрану (или ответственному руководителю), оценить возможное распространение пожара (создающее угрозу для людей), и пути возможной эвакуации, приступить к ликвидации очага при помощи первичных средств пожаротушения (огнетушители, песок, кошм, плотное покрывало и др.).

При возникновении пожара в офисных помещениях или лаборатории каждый работник должен немедленно сообщить об этом по телефону «01» в пожарную охрану, сообщить руководителю (генеральному директору, начальнику отдела, заведующему лаборатории и т.п.) или его заместителю о пожаре, принять меры по организации эвакуации людей, одновременно с эвакуацией людей, приступить к тушению пожара своими силами и имеющимися средствами пожаротушения (огнетушители, вода, песок и т.п.).

Должностное лицо в свою очередь обязано продублировать сообщение о возникновении пожара в пожарную охрану и поставить в известность вышестоящее руководство, направить работника для организации встречи подразделений пожарной охраны и оказать помощь в выборе кратчайшего пути для подъезда к очагу пожара, в случае угрозы жизни людей организовать их спасение, при необходимости отключить электроэнергию, прекратить все работы

в здании (кроме работ, связанных с мероприятиями по ликвидации пожара), удалить за пределы опасной зоны всех работников (не участвующих в тушении пожара), осуществить общее руководство по тушению пожара до прибытия пожарной охраны, обеспечить соблюдение требований безопасности работниками (участвующими в тушении пожара), от возможных обрушений конструкций, поражения электрическим током, отравления дымом, ожогов, одновременно с тушением пожара организовать эвакуацию и защиту материальных ценностей.

#### **4.4 Правовые и организационные мероприятия по обеспечению безопасности**

К выполнению полевых (буровых работ и статического зондирования) допускаются лица, прошедшие медицинский осмотр в установленном порядке и не имеющие противопоказаний к выполнению данного вида работ, имеющие соответствующую квалификацию и допущенные к самостоятельной работе в установленном порядке. Каждый рабочий должен быть проинструктирован по безопасности труда.

Работники обеспечены соответствующими средствами индивидуальной и коллективной защиты. На рабочих местах, а также в местах, где возможно воздействие на человека вредных и опасных производственных факторов, размещены предупредительные знаки и надписи. При возникновении несчастного случая руководитель работ обязан организовать первую помощь пострадавшему и его доставку в медицинский пункт, а также сообщить о случившемся руководителю подразделения [78].

Рабочий несет ответственность за соблюдение правил внутреннего трудового распорядка, выполнение требований инструкций (паспортов) заводо-изготовителей оборудования и инструкции по охране труда, правил пожаро- и электробезопасности, качественное выполнение работ, за несчастные случаи и другие нарушения, причиной которых явились действия рабочего, нарушающего требования инструкций (паспортов) заводо-изготовителей оборудования и инструкции по охране труда.

Перед началом работ рабочий должен проверить наличие защитных средств, средств пожаротушения, ознакомиться с условиями производства и характером работ и получить разрешение на производство работ у лица, ответственного за безопасное производство работ.

Перед началом работ должны быть определены опасные зоны, в которых возможно воздействие опасных производственных факторов, связанных или не связанных с технологией и характером выполняемых работ.

Продолжительность рабочего времени не может превышать 40 часов в неделю. Работодатель обязан вести учет времени, фактически отработанного каждым работником.

Продолжительность сверхурочной работы не должна превышать для каждого работника 4 часов в течение двух дней подряд и 120 часов в год.

Работодатель обязан обеспечить точный учет продолжительности сверхурочной работы каждого работника. Сверхурочная работа оплачивается за первые два часа работы не менее чем в полуторном размере, за последующие часы - не менее чем в двойном размере.

Для работников лаборатории также существуют некоторые нормы: к работе не допускаются лица, не прошедшие инструктаж (периодичность - 2 раза в год), продолжительность работы в лаборатории составляет не более 8 часов в день (перерывы через каждые 45-50 минут), периодичность медосмотров - раз в год.

Согласно [77] работникам выдаются бесплатно по установленным нормам специальная одежда, специальная обувь и другие средства индивидуальной защиты.

За выполнение работ с вредными или опасными условиями труда предусмотрены такие компенсационные доплаты и надбавки до 12% тарифной ставки за нахождение на рабочем месте с вредными условиями труда не менее 50% рабочего времени.

Проектируемые работы будут проводиться на территории г. Омска, согласно [77], а также справочнику базовых цен на инженерно-геологические и

инженерно-экологические изыскания для строительства данный район приурочен к районам, где к заработной плате работников применяется коэффициент 1,15.

### ***Организационные мероприятия при компоновке рабочей зоны.***

При камеральных работах согласно СанПиН 2.2.2/2.4.1340-03 [55] площадь одного рабочего места сотрудника, проводящего за компьютером более четырех часов в день, зависит от типа монитора.

В работе используется жидкокристаллический монитор и площадь рабочего места составляет 4,5 м<sup>2</sup>.

Рабочее место освещено достаточно и равномерно.

Компьютеры расположены по периметру комнаты, линии светильников располагаются локализовано над рабочим столом, ближе к его переднему краю, обращенному к оператору.

Освещенность на поверхности стола должна быть в пределах от 300 до 500лк. При этом расстояние между рабочими столами должно быть не менее 2 м, а расстояние между боковыми поверхностями видеомониторов – не менее 1,2 м [58].

Конструкция и обустройство рабочего места должны обеспечивать оптимальную рабочую позу работника.

Рабочие места с ЭВМ при выполнении работы, требующей значительного умственного напряжения или высокой концентрации внимания, рекомендуется изолировать друг от друга перегородками высотой 1,5-2 м [60].

Монитор на столе нужно располагать на расстоянии 60-70 см от глаз пользователя, но не ближе 50 см с учетом размеров алфавитно-цифровых знаков и символов. Клавиатуру следует располагать на поверхности стола на расстоянии 100-300 мм от края, обращенного к пользователю, или на специальной, регулируемой по высоте рабочей поверхности, отделенной от основной столешницы [60].

Взаимное расположение и компоновка рабочих мест должны обеспечивать безопасный доступ на рабочее место и возможность быстрой эвакуации в случае опасности.

При возникновении несчастного случая пострадавший или очевидец немедленно должен сообщить непосредственному руководителю работ, который обязан организовать первую помощь пострадавшему и его доставку в медицинский пункт, а также сообщить о случившемся руководителю подразделения.

## **5 ФИНАНСОВЫЙ МЕНЕДЖМЕНТ, РЕСУРСОЭФФЕКТИВНОСТЬ И РЕСУРСОСБЕРЕЖЕНИЕ**

### **5.1 Организационная структура управления и основные направления деятельности ПАО «ОмскТИСИЗ»**

Запроектированный объем работ будет выполняться на базе треста ПАО «ОмскТИСИЗ».

12 декабря 1988 года во исполнение постановления Совета Министров СССР от 20.02.1959 № 384 и постановления Совета Министров РСФСР от 01.07.1962 № 905 «Об упорядочении организации инженерно-строительных изысканий для промышленного и жилищно-гражданского строительства на территории РСФСР» был организован Омский трест инженерно-строительных изысканий.

В 2005 году ФГУП «Омский трест инженерно-строительных изысканий» преобразовано в порядке приватизации в открытое акционерное общество «Омский трест инженерно-строительных изысканий» (сокращенно ОАО «ОмскТИСИЗ»).

На основании Федерального закона № 99 от 05.05.2014 г. произведена смена типа акционерного общества с Открытого акционерного общества «Омский трест инженерно-строительных изысканий» (ОАО «ОмскТИСИЗ») на Публичное акционерное общество «Омский трест инженерно-строительных изысканий» (ПАО «ОмскТИСИЗ»). Изменения прошли государственную регистрацию 24.06.2015 г.

ПАО "ОмскТИСИЗ" – специализированное многопрофильное предприятие, выполняющее комплексные инженерные изыскания и специальные исследования для строительства новых, расширения, реконструкции и технического перевооружения действующих объектов промышленного, жилищно-гражданского и сельскохозяйственного назначения.

Располагает высококвалифицированными специалистами, современным технологическим, компьютерным и множительным оборудованием, парком буровой и автотранспортной техники, собственной производственно-лабораторной базой.

Производственная структура ПАО «ОмскТИСИЗ» имеет следующий вид, приведенный на рисунке 5.1.

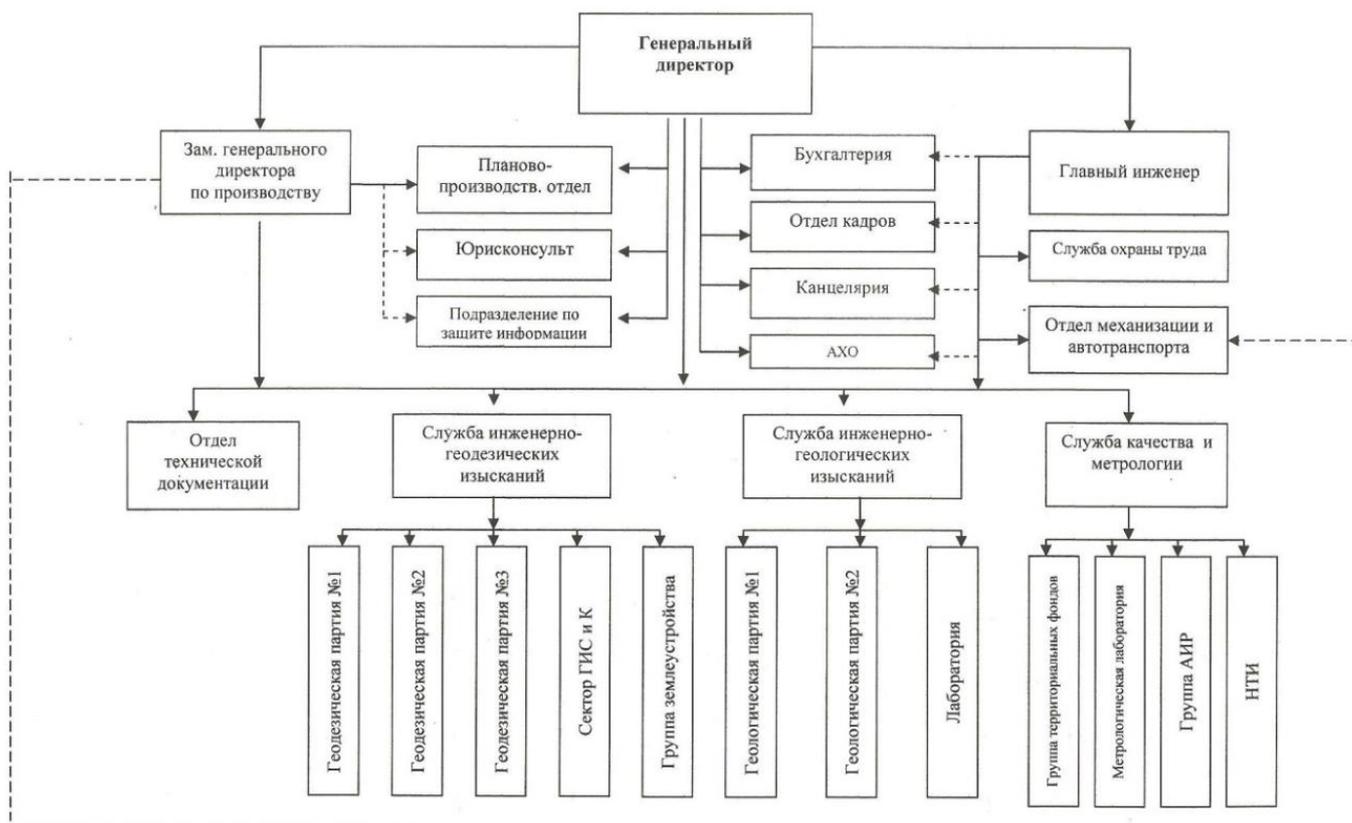


Рисунок 5.1.1 – Организационная структура ПАО «ОмскТИСИЗ».

Согласно данной структуре инженер напрямую взаимодействует с начальником отдела и главным специалистом, что уменьшает время на проведение работ, за счет согласованности и грамотного регулирования работами.

## 5.2 Техническое задание на производство инженерно-геологических изысканий и объемы проектируемых работ

Для расчёта сметы на инженерно-геологические изыскания рассмотрим параметры технического задания и объемы в таблицах 5.2.1 и 5.2.2.

Таблица 5.2.1 – Техническое задание

1. Полное наименование объекта	«Многоквартирный дом № 15 по проспекту Комарова в Кировском АО г. Омска».
2. Вид строительства	Новое строительство
3. Цели и виды инженерных изысканий	Инженерно-геологические изыскания с целью получения данных, необходимых и достаточных для проектирования
4. Основание на производство работ	Задание на проектирование
5. Сведения о стадийности (этапе работ), сроках проектирования и строительства	Стадия проектная и рабочая документация. Сроки выполнения работ – в соответствии с календарным планом.
6. Сведения о ранее выполненных инженерных изысканиях	Материалы инженерно-геологических и инженерно-экологических изысканий, выполненные ПАО «ОмскТИСИЗ»
7. Данные о характере и размерах проектируемых сооружений, их уровне ответственности (по ГОСТ Р 54257-2010)	2 жилых дома. Уровень ответственности – II (нормальный). 105,0x16,0м (15ти этажные)
8. Перечень нормативных документов, в соответствии с требованиями которых необходимо выполнять инженерные изыскания	СП 47.13330.2012, СП 11-105-97, СП 11-102-97, и др. действующие нормативные документы
9. Требования к точности, надежности, достоверности и обеспеченности необходимых данных и характеристик при инженерных изысканиях для строительства	В соответствии с требованиями СП 47.13330.2012, СП 11-105-97, стадией проектирования – рабочая документация. Доверительную вероятность расчетных значений характеристик грунтов следует устанавливать в соответствии с требованиями СП 22.13330.2011 (при расчетах по деформациям – 0,85 и по несущей способности – 0,95). Аналитические исследования проводить в аккредитованных лабораториях в соответствии с требованиями применимых стандартов и утвержденных методик.
10. Требования к отчетной документации	Структура, состав и оформление технического отчета регламентируется СП 47.13330.2012. Форма предоставления отчетных материалов оговариваются в договорной документации. Исполнитель обеспечивает техническое сопровождение отчетов по инженерным изысканиям в ФАУ «Главгосэкспертиза России» до получения положительного заключения.

Для определения продолжительности проектируемых работ необходимо определить, прежде всего, время на выполнение отдельных видов работ по проекту и спланировать их параллельное или последовательное выполнение. В основе расчётов лежит сводная таблица видов и объемов работ (таблица 3.2.3).

### 5.3 Расчет трудоемкости работ и сметной стоимости проектируемых работ на инженерно-геологические изыскания.

Расчет затрат времени произведен по единым нормам времени в соответствии с ЕНВиР [1] и ССН [2] на изыскательские работы с учётом опыта аналогичных работ прошлых лет. Нормы на геологические работы определяются категорией сложности геологического строения участка работ и проходимости местности. При проведении буровых работ определяются объемы и способы проведения вспомогательных работ.

#### *Рекогносцировочное обследование.*

Рекогносцировочное обследование при инженерно-геологических работах предусмотрено для выявления опасных инженерно-геологических процессов и явлений, а так же для выяснения условий производства работ. Рекогносцировочное обследование производится инженером-геологом II категории.

Затраты времени на проведение данных типов работ, представлены в таблице 5.3.1.

Таблица 5.3.1 – Затраты времени на выполнение рекогносцировочного обследования

№п.п	Виды работ	Ед. изм.	Объем работ	Сотрудник	Количество смен на выполнение работ (1 см. = 8ч.)
1	Рекогносцировочное инженерно-геологическое обследование	км	0,5	инженер-геолог II категории	0,5
Итого количество 8 часовых смен по сотрудникам				инженер-геолог II категории	0,5

### *Топографо-геодезические работы*

Топографо-геодезические работы проектируются для выноса в натуру, инструментальной плановой и высотной привязки горных выработок и мест проведения полевых испытаний. Общее количество точек, подлежащих выносу в натуру и привязке, составляет 7 точек. Работы выполняются инженером-геодезистом I категории. Затраты времени на проведение данного типа работ, представлены в таблице 5.3.2.

Таблица 5.3.2 Таблица затрат времени на выполнение топографо-геодезических работ

№п. п.	Виды работ	Ед. изм.	Объем работ	Сотрудник	Количество смен на выполнение работ (1 см. = 8ч.)
1	Разбивка и планово-высотная привязка точек	точка	7	инженер-геодезист I категории	1
Итого количество 8 часовых смен по сотрудникам				инженер-геодезист I категории	1

### *Буровые работы и опробование грунта*

Буровые работы проводятся с целью изучения геологического строения и отбора образцов проб с ненарушенной и нарушенной структурой, с целью изучения их состава, состояния и физико-механических свойств в лабораторных условиях.

Бурение инженерно-геологических скважин планируется осуществлять совместно буровым станком ПБУ-2, колонковым способом. Отбор проб грунта нарушенной и ненарушенной структуры производится интервалами опробования в среднем 1,5 м.

Проектом предусматривается бурение 5 скважин глубиной 16 м. Общий объем буровых работ составит соответственно 80 п. м.

Инженерно-геологические опробования производятся с целью выяснения состава, состояния и свойств грунтов. В процессе работ планируется отобрать 50 проб ненарушенного и 6 образцов нарушенного сложения. Буровые работы и опробование грунта осуществляется буровой бригадой в составе мастера буровой установки и помощника бурового мастера, под руководством инженера-геолога II категории.

Таблица 5.3.3 Таблица затрат времени на выполнение буровых работ и опробование грунта

№п.п.	Виды работ	Ед. изм.	Объем работ	Сотрудник	Количество смен на выполнение работ (1 см. = 8ч.)
1	Колонковое бурение диаметром 151 мм	п.м.	80	инженер-геолог II категории	3
				мастер БУ	
				помощник бур. мастера	
2	Отбор проб ненарушенного сложения	монолит	50	инженер-геолог II категории	
				мастер БУ	
				помощник бур. мастера	
3	Отбор проб нарушенного сложения	проба	6	инженер-геолог II категории	
				мастер БУ	
				помощник бур. мастера	
4	Отбор проб воды	проба	3	инженер-геолог II категории	
				мастер БУ	
				помощник бур. мастера	
Итого количество 8 часовых смен по сотрудникам				инженер-геолог II категории	3
				мастер БУ	3
				помощник бур. мастера	3

#### *Опытные полевые исследования*

При проведении инженерно-геологических изысканий на данном участке предусматривается полевые определения прочностных и деформационных

характеристик методом статического зондирования. Данные работы выполняются силами бригады в составе мастер буровой установки, помощник бурового мастера под руководством инженера геолога I категории.

Запроектировано выполнение статического зондирования в 7 точках на глубину 16 м.

Таблица 5.3.4 – Таблица затрат времени на выполнение полевых исследований

№п.п.	Виды работ	Ед. изм.	Объем работ	Сотрудник	Количество смен на выполнение работ (1 см. = 8ч.)
1	Статическое зондирование	точка	7	инженер-геолог I категории	2
				мастер БУ	
				помощник бур. мастера	
Итого количество 8 часовых смен по сотрудникам				инженер-геолог I категории	2
				мастер БУ	2
				помощник бур. мастера	2

### *Лабораторные работы*

Лабораторные исследования грунтов следует выполнять с целью определения их состава, состояния, физических, механических, химических свойств, для выделения классов, групп, подгрупп, типов, видов и разновидностей в соответствии с ГОСТ 25100-2011 [27]. Работы выполняются: инженером-лаборантом I категории, инженером-лаборантом II категории и техником-лаборантом.

Таблица 5.3.5 – Таблица затрат времени на выполнение лабораторных работ

№п.п.	Виды работ	Ед. изм.	Объем работ	Сотрудник	Количество смен на выполнение работ (1 см. = 8ч.)
1	Плотность грунта	опр.	60	инженер-лаборант II категории	1
2	Влажность грунта	опр.	56		2

3	Пределы пластичности	опр.	56		2
4	Сопротивление срезу	опр.	36	инженер-лаборант I категории	10
5	Компрессионные испытания	опр.	30	инженер-лаборант II категории	8
6	Коррозионная агрессивность грунтов к стали	опр.	3	техник-лаборант	1
7	Коррозионная агрессивность грунтов к алюминиевой и свинцовой оболочкам кабеля	опр.	3		2
8	Анализ на водные вытяжки	опр.	3		2
9	Стандартный анализ воды	опр.	3		2
Итого количество 8 часовых смен по сотрудникам				инженер-лаборант I категории	10
				инженер-лаборант II категории	13
				техник-лаборант	7

### *Камеральные работы*

Камеральные работы являются заключительным этапом изысканий, и в этот период производится анализ, интерпретация и обобщение всей собранной информации об инженерно-геологических и инженерно-экологических условиях участка работ.

На данном этапе предусмотрены следующие виды работ: составление программы работ по итогам рекогносцировочного обследования и написание отчета.

Данный вид работ выполняется инженером-геологом I категории.

Таблица 5.3.6 – Таблица затрат времени на камеральные работы

№п.п.	Виды работ	Ед. изм.	Объем работ	Сотрудник	Количество смен на выполнение работ (1 см. = 8ч.)
1	Составление программы инженерно-геологических работ	прогр.	1	инженер-геолог I категории	0,5
2	Написание инженерно-геологического отчета	отчет	1	инженер-геолог I категории	10
Итого количество 8 часовых смен по сотрудникам				инженер-геолог I категории	10,5

#### 5.4 Календарный план

Календарный план – это оперативный график выполнения работ. Начало инженерно-геологических и инженерно-экологических работ обусловлено календарным планом и поступлением первого аванса.

Календарный план проектируемых работ составляется для:

- определения продолжительности выполнения всего проектируемого комплекса работ;
- определения взаимосвязи последовательности выполнения работ;
- оптимизации использования времени;
- сокращения затрат времени в целом по проекту и т.д.

Таблица 5.4.1 – Сводная таблица затрат времени на проектируемые работы

№ п/п	Вид работ	Затраты времени в днях
1	Полевые	6,5
2	Лабораторные	13
3	Камеральные	10,5
<b>Итого:</b>		30

Таким образом, общая продолжительность работ составляет 30 дней.

Запроектированные работы планируется начать 2 июля с организации работ, продолжающейся до 3 июля включительно. С 4 июля к работе приступает бригада геологов, для проведения рекогносцировки. Буровые, опытные работы и опробование будет проводиться одновременно (с 5 июля по 9 июля – буровые работы; с 5 июля по 6 июля - статическое зондирование. Параллельно, с опробованием производится лабораторные испытания образцов грунта и химический анализ проб воды и грунта (с 6 июля по 24 июля). По окончании буровых и опытных работ с 9 июля по 16 июля будут выполняться топогеодезические работы. Камеральная обработка результатов полевых и лабораторных исследований и написание отчета, начнутся в период с 25 июля по 7 августа.

Таким образом, в результате составления календарного плана производства работ и грамотной организации труда работников (параллельное проведение полевых, лабораторных и камеральных работ) время производства работ сократится до 24 дней.

### **5.5 Расчет сметной стоимости на инженерно-геологические и инженерно-экологические работы**

Расчет сметной стоимости проектируемых работ произведен согласно Справочнику базовых цен на инженерно-геологические и инженерно-экологические изыскания для строительства [77], рекомендованный для определения базовой стоимости инженерно-геологических и инженерно-экологических изысканий.

Цены в данном справочнике рассчитаны на основе должностных окладов инженерно-технических работников, тарифных ставок рабочих, стоимости материалов и услуг, норм амортизационных отчислений по основным фондам, с учетом основных положений по составу затрат, включаемых в себестоимость продукции (работ, услуг).

Результаты расчета приведены в таблице 5.10.

Таблица 5.5.1 – Расчет сметной стоимости запроектированных работ.

СМЕТА

на выполнение инженерно-геологических изысканий по объекту  
«Многоквартирный дом № 15 по проспекту Комарова в Кировском ОА в г.Омске»

№ п/п	Наименование видов работ	Обоснование стоимости	Единица измерения	Объем	Расчет стоимости	Стоимость
Справочник базовых цен на инженерно-геологические и инженерно-экологические изыскания для строительства, ГОССТРОЙ РФ, 1999г.						
Раздел I . БУРОВЫЕ И ГОРНОПРОХОДСКИЕ РАБОТЫ						
1	Инженерно-геологическая рекогносцировка - 2 категория сложности при хорошей проходимости	Глава 1, таблица 9, §1	км	0,4	23,3*0,4	9
2	Колонковое бурение скважин диаметром до 160 мм свыше 15 м до 25 м в породах - 1 категория - 2 категория - 3 категория	Глава 4, таблица 17 §2 прим. §2 прим. §2 прим.	м м м	28 28 24	31,4*0,9*28 33,8*0,9*28 36,2*0,9*24	791 852 782
3	Гидрогеологические наблюдения при бурении скважин диаметром до 160 мм глубиной до 25 м	Глава 4, таблица 18, §1 прим 8.	м	62,5	1,6*0,6*62,5	60
4	Планово-высотная привязка выработок при расстоянии до 50 м, 2 категория сложности	Глава 25, таблица 93, §1	точки	12	8,5*12	102
5	Отбор монолитов из скважин - с глубины до 10 м - с глубины свыше 10 до 20 м	Глава 16, таблица 57 §1 §2	обр	35 15	22,9*35 30,6*15	802 459
6	Предварительная разбивка	Глава 25, таблица 93, прим.1	точки		50%*60	30
	Итого по разделу с учетом коэффициента 1,3 - за неблагоприятный период, 0,85- невыплата полевого довольствия	ОУ таблица 2, п.8, п.14			1,3*0,85*3845	4249
Раздел II. ПОЛЕВЫЕ ИССЛЕДОВАНИЯ						
7	Измерение УЭС грунтов, 2 категория	Т.282(Сб. цен 1982г.) §1	опыт	4	1.2*1.5*4	7
8	Измерение разности потенциалов блуждающих токов, 2 категория	Т.283(Сб. цен1982г.) §1	опыт	4	2*1,21* 4	10
9	Статическое зондирование грунтов на глубину свыше 15 до 20 м	Глава 15, таблица 45, §5	опыт	7	216,8*7	1208
10	Итого по разделу II	ОУ таблица 2, п.8, п.14			1,25*0,85*13272	14101
	Всего по разделам полевых работ					5603
	Внутренний транспорт	ОУ п.9			7,5%*5603	420
	Организация и ликвидация работ	ОУ п.13			6%*23970	361

	Всего с учетом районного коэффициента	ОУ таблица 3			1,08*6384	6895
<b>Раздел III. ЛАБОРАТОРНЫЕ РАБОТЫ</b>						
№ п/п	Наименование видов работ	Обоснование стоимости	Единица измерения	Объем	Расчет стоимости	Стоимость
26	Консистенция при нарушенной структуре	Глава 17, п.3 таблица 63	опыт	6	18,2*6	109
12	Консистенция при ненарушенной структуре	Глава 17, таблица 63	опыт	56	18,2*50	910
13	Плотность грунта методом режущего кольца	Глава 17, таблица 62, §4	опыт	60	4,5*60	270
14	Плотность частиц грунта	Глава 17, таблица 62, §5	опыт	50	7,2*50	360
14	Консолидированный срез с нагрузкой до 0,6 МПа	Глава 17, таблица 63, §11	опыт	18	(135,0-47,1)*18	1582
16	Неконсолидированный срез с нагрузкой до 0,6 МПа	Глава 17, таблица 63, §13	опыт	18	(114,4-47,1)*18	1211
17	Компрессионное испытание по одной ветви с нагрузкой до 0,6 МПа	Глава 17, таблица 63, §17	опыт	30	(101,9-47,1)*30	1644
18	Анализ водной вытяжки	Глава 18, таблица 71, §1	опыт	3	48,8*3	146
19	Коррозионная агрессивность грунтов к стали	Глава 18, таблица 75, §4	опыт	3	18,2*3	55
20	Стандартный химический анализ воды	Глава 18, таблица 73, §2	опыт	3	67,3*3	202
21	Коррозионная агрессивность грунтов к свинцовой и алюминиевой оболочке кабеля	Глава 18, таблица 75, §3	опыт	3	20,5*3	62
	Итого по разделу с учетом районного коэффициента	ОУ таблица 3			1,08*6551	7075
<b>Раздел IV. КАМЕРАЛЬНЫЕ РАБОТЫ</b>						
22	Камеральная обработка результатов геологической рекогносцировки 2 категория при хорошей проходимости	Глава 1, таблица 9, §1	км <sup>2</sup>	0,4	18,5*0,4	7
23	Камеральная обработка результатов буровых работ с гидронаблюдениями	Глава 21, таблица 82, §2	м	80	9,3*80	744
24	Камеральная обработка результатов испытаний грунтов статическим зондированием на глубину 15 м	Глава 21, таблица 83, §3	опыт	7	38,3*7	268
25	Камеральная обработка результатов измерений разности потенциалов	таблица 293		4	0,27*1,21*0,85*4	1
26	Камеральная обработка результатов измерений УЭС	таблица 293		4	0,51/10*1,21*0,85*4	0
27	Камеральная обработка лабораторных исследований - глинистых грунтов - химсостава грунтов - химсостава воды - коррозионной агрессивности	Глава 21, таблица 86, §1 §4 §5 §8			20%*6086 12%*146 15%*202 15%*117	1217 18 30 18

28	Составление технического отчета (заключения)	Глава 22, таблица 87			21%*2303	483
29	Составление программы производства работ	Глава 20, таблица 81, §2			1,25*1100	1375
30	Итого по разделу с учетом районного коэффициента	ОУ таблица 3			1,08*4161	4494
31	ВСЕГО ПО РАЗДЕЛАМ					18464
№ п/п	Наименование видов работ	Обоснование стоимости	Единица измерения	Объем	Расчет стоимости	Стоимость
32	ВСЕГО ПО РАЗДЕЛАМ С УЧЕТОМ ИНФЛЯЦИОННОГО ИНДЕКСА				44,21*18464	816293
33	НДС				18%*816293	146932
34	Сметная стоимость работ					963225

Согласно сметному расчёту стоимость комплекса инженерно-геологических изысканий составит девятьсот шестьдесят три тысячи двести двадцать пять рублей.

## **ЗАКЛЮЧЕНИЕ**

В курсовом проекте были рассмотрены инженерно-геологические условия участка и составлен проект изысканий для строительства многоквартирного жилого дома № 15 на проспекте Комарова Кировского АО г. Омска.

Данные работы были запроектированы с целью получения достаточной инженерно-геологической информации для решения задач проектирования.

В ходе работы дана характеристика инженерно-геологических условий участка работ, выделены инженерно-геологические элементы, для каждого выделенного ИГЭ представлены нормативные и расчетные характеристики их физико-механических свойств, построены графики изменчивости свойств по глубине, рассчитаны коэффициенты вариации.

Дана оценка геоморфологическим, геологическим, гидрогеологическим условиям, а также обозначены геологические процессы и явления на участке работ.

В результате составления проекта были определены границы сферы взаимодействия с геологической средой, составлена расчетная схема.

В сфере взаимодействия сооружений с геологической средой в соответствии с нормативной документацией и методической литературой были сформулированы задачи проектируемых работ, для решения которых были запроектированы и обоснованы виды и объемы работ.

## СПИСОК ИСПОЛЬЗУЕМОЙ ЛИТЕРАТУРЫ

### Опубликованная литература

1. Инженерная геология СССР: Том 2. / Научный совет по инженерной геологии и грунтоведению отделения геологии, геофизики и геохимии АН СССР; Московский государственный университет им. М. В. Ломоносова; Гл. ред. Е.М. Сергеев. - М.: Изд-во Московского ун-та, 1976 – 342 с
2. Справочник базовых цен по инженерно-геологическим и инженерно-экологическим изысканиям для строительства – М.: Стройиздат, 1999 – 144с
3. Рекомендации по производству буровых работ при инженерно-геологических изысканиях для строительства. А.Г. Фомин и др. – М.:1970 – 80 с
4. Методическое пособие по определению физико-механических свойств грунтов. Н.С. Бирюков и др. – М.: Недра, 1975 – 175 с
5. Справочник по бурению инженерно-геологических скважин. Б.М. Ребрик – М.: Недра, 1983 – 288 с
6. Инженерная геодинамика. Иванов И.П., Тржцинский Ю.Б – СПб Наука, 2001. – 416 с
7. Справочник проектировщика. Основания, фундаменты и подземные сооружения. М., Стройиздат, 1985. – 480 с
8. Техника безопасности при геологоразведочных работах. И.А. Шенгер и др. – Л.: Недра, 1970 – 264 с.
9. ПУЭ Правила устройства электроустановок. 7-е изд. с изм. и дополн., – М.; Изд-во стандартов 2006. – 331 с. Утверждены Приказом Минэнерго России от 08.07.2002 № 204
10. Техника безопасности при геологоразведочных работах. И.А. Шенгер и др. – Л.: Недра, 1970 – 264 с.
11. Техника безопасности в химических лабораториях. Л.Н. Захаров. 2-е изд., перераб. и доп. – Л.; Химия, 1991.–336 с.
12. Справочник инженера по бурению геологоразведочных скважин, в двух частях, Москва, «Недра», 1984

#### Фондовая литература

13. Технический отчет «15-ти этажный жилой дом по ул.Комарова»», фонды. ПАО «ОмскТИСИЗ», 2016 г.

#### Нормативная литература

14. Национальный атлас России в 4-х томах, М. – 2005 г. –132 с

15. СП 131.13330. 2012 Строительная климатология. Актуализированная редакция СНиП 23-01-99. – М.; Изд-во стандартов 2012 г. – 113 с

16. СП 47.13330.2012 Инженерные изыскания для строительства. Основные положения – М.: Стройиздат, 2012 г. – 115 с

17. СП 22.13330.2011 Основания зданий и сооружений. Актуализированная редакция СНиП 2.02.01-83\* - М.; 2011 г. –161 с.

18. СП 24.13330.2011 Свайные фундаменты. Актуализированная редакция СНиП 2.02.03-85. – М.; 2011 г. – 86 с.

19. СП 28.13330.2012 Защита строительных конструкций от коррозии. Актуализированная редакция СНиП 2.03.11-85. – М.; 2012 г. – 85 с.

20. СНиП 22-02-2003. Инженерная защита территории, зданий и сооружений от опасных геологических процессов. Основные положения. – М.; Изд-во стандартов 2003 г. – 65 с

21. СП 115.13330.2015 Геофизика опасных природных воздействий. Изд-во стандартов 2015 г. – 57 с

22. СП 11-105-97 Инженерно-геологические изыскания для строительства. Часть 1. Общие правила производства работ. Госстрой России – М.: ПНИИИС Госстрой России, 1997 г. – 25 с

23. СП 11-105-97 Инженерно-геологические изыскания для строительства. Часть 3. Правила производства работ в районах распространения специфических грунтов. Госстрой России – М.: ПНИИИС Госстрой России, 1997 г.-4 с

24. СП 50-101-2004 Проектирование и устройство оснований и фундаментов зданий и сооружений. Введен впервые. Изд-во стандартов 2004 г. – 178 с
25. СП 11-103-97 Инженерно-гидрометеорологические изыскания для строительства. – М.; Изд-во стандартов 1997 г. – 36 с
26. ГОСТ 27751-88 Надежность строительных конструкций и оснований. Основные положения по расчету. - Введенные в действие 01.07.88 г. – М.; Изд-во стандартов 1988 г. – 7 с
27. ГОСТ 25100-2011 Грунты. Классификация. - Введенные в действие 01.01.2013 г. в замен ГОСТ 25100-95. – М.; Изд-во стандартов 2011 г. – 78 с. 89
28. ГОСТ 20522-2012 Грунты. Методы статистической обработки результатов испытаний.; Изд-во стандартов 2012 г. – 16 с.
29. ГОСТ 12071-2014 Грунты. Отбор, упаковка, транспортировка и хранение образцов; Изд-во стандартов 2014 г. – 16с
30. ГОСТ Р 54257-2010 Надежность строительных конструкций и оснований. – М.; Изд-во стандартов 2010 г. – 24с
31. ГОСТ 19912-2012 Грунты. Метод полевого испытания статическим зондированием. Взамен ГОСТ 20069-74 – М.; Изд-во стандартов 2012. – 8с
32. ГОСТ 5180-2015 Грунты. Методы лабораторного определения физических характеристик. Взамен ГОСТ 5180-84, ГОСТ 5181-78, ГОСТ 5182-78, 5183-77. – М.; Изд-во стандартов 2015 г. – 23с
33. ГОСТ 12248-2010 Грунты. Методы лабораторного определения характеристик прочности и деформируемости. – М.; Изд-во стандартов 2010 г. – 156 с.
34. ГОСТ 20276-2012 Грунты. Методы полевого определения характеристик прочности и деформируемости. – М.; Изд-во стандартов 2012 г. – 48 с.
35. ГОСТ 30416-2012 Грунты. Лабораторные испытания. Общие положения /Введен впервые 01.01.1997/ – М.; Изд-во стандартов 1996 г. – 12с

36. ГОСТ 12536-2014 Грунты. Методы лабораторного определения зернового (гранулометрического) состава./ Взамен ГОСТ 12536-76/ Изд-во стандартов 2014 г. – 20с
37. ГОСТ 9.602-2016 Защита от коррозии – М.; Стандартиформ 2016 г. – 87с
38. ГОСТ 31861-2012. Вода. Общие требования к отбору проб. – М.; Изд-во стандартов 2012 г. – 35с
39. ГОСТ 26423-85 Почвы. Методы определения удельной электрической проводимости, рН и плотного остатка водной вытяжки. – М.; Изд-во стандартов 1985 г. – 17с
40. ГОСТ 12.0.003-74 ССБТ. Опасные и вредные производственные факторы. Классификация. – М.; Изд-во стандартов 1974 г. – 11с
41. ГОСТ 12.1.012–2004 ССБТ. Вибрационная безопасность. Общие требования. – М.; Изд-во стандартов 2004 г. – 12с
42. ГОСТ 12.1.004-91 ССБТ. Пожарная безопасность. Общие требования. – М.; Изд-во стандартов 1991 г. – 25с
43. ГОСТ Р 12.1.019-2009 Электробезопасность. Общие требования и номенклатура видов защиты. – М.; Изд-во стандартов 2009 г. – 11с
44. ГОСТ 12.1.038–82 ССБТ. Электробезопасность. Предельно допустимые уровни напряжений прикосновения и токов. – М.; Изд-во стандартов 1982 г. – 13с
45. ГОСТ 12.4.011–89 ССБТ. Средства защиты работающих. Общие требования и классификация. – М.; Изд-во стандартов 1989 г. – 12с
46. ГОСТ 12.2.003–91 ССБТ. Оборудование производственное. Общие требования безопасности. – М.; Изд-во стандартов 1991 г. – 9с
47. ГОСТ 12.1.003–2014 ССБТ. Шум. Общие требования безопасности. – М.; Изд-во стандартов 2014 г. – 14с
48. ГОСТ 12.1.005-88 ССБТ. Общие санитарно-гигиенические требования к воздуху рабочей зоны. – М.; Изд-во стандартов 1988 г. – 8с

49. ГОСТ 12.1.045–84 ССБТ. Электростатические поля. Допустимые уровни на рабочих местах и требования к проведению контроля. – М.; Изд-во стандартов 1984 г. – 22с
50. ГОСТ 12.1.006–84 ССБТ. Электромагнитные поля радиочастот. Общие требования безопасности. – М.; Изд-во стандартов 1984 г. – 17с
51. ГОСТ 12.1.030–81 ССБТ. Электробезопасность. Защитное заземление, зануление. – М.; Изд-во стандартов 1981 г. – 10с
52. СП 60-13330-2012 Отопление, вентиляция и кондиционирование. – М.; Изд-во стандартов 2003 г. – 18с
53. СанПиН 2.2.4.548–96. Гигиенические требования к микроклимату производственных помещений. – М.; Изд-во стандартов 1996 г. – 11с
54. СанПиН 2.2.1/2.1.1.1278–03. Гигиенические требования к естественному, искусственному и совмещённому освещению жилых и общественных зданий. – М.; Изд-во стандартов 2003 г. – 33с
55. СанПиН 2.2.2/2.4.1340–03. Гигиенические требования к персональным электронно-вычислительным машинам и организации работы. – М.; Изд-во стандартов 2003 г. – 32с
56. СН 2.2.4/2.1.8.562–96. Шум на рабочих местах, в помещениях жилых, общественных зданий и на территории застройки. – М.; 1996 г. – 17с
57. Р 2.2.2006-05 Руководство по гигиенической оценке факторов рабочей среды и трудового процесса. Критерии и классификация условий труда. – М.; 2005 г. – 24с
58. СП 52.13330.2011. Естественное и искусственное освещение. Актуализированная редакция СНиП 23-05-95\*. – М.; 2011 г. – 11с
59. ГОСТ 12.1.007-76 ССБТ. Вредные вещества. Классификация и общие требования безопасности. – М.; 1976 г. – 5с
60. ГОСТ 12.2.061-81 ССБТ. Оборудование производственное. Общие требования безопасности к рабочим местам. – М.; 1981 г. – 47с
61. ГОСТ 12.2.062-81 ССБТ. Оборудование производственное. Ограждения защитные. – М.; 1981 г. – 21с

62. ГОСТ Р 12.4.026-2015 ССБТ. Цвета сигнальные, знаки безопасности и разметка сигнальная. Назначение и правила применения. Общие технические требования и характеристики. Методы испытаний. – М.; 2001 г. – 24с.
63. ГОСТ 23407-78. Ограждения инвентарные строительных площадок и участков производства строительного-монтажных работ. Технические условия. – М.; 1978 г. – 15 с.
64. ГОСТ Р 22.0.02-2016 Безопасность в чрезвычайных ситуациях. Термины и определения. – М.; Изд-во стандартов, 2016 г. – 40с.
65. СН 2.2.4/2.1.8.556-96 Производственная вибрация. Вибрация в помещениях жилых и общественных зданий. – М.; Изд-во стандартов, 1996 г.
66. НПБ 105-03 Определение категорий помещений, зданий и наружных установок по взрывопожарной и пожарной опасности. М.; 2003 г. – 28 с.
67. СНиП 21-01-97 Пожарная безопасность зданий и сооружений. – М.; Изд-во стандартов. – 1997 г.
68. СП 2.2.1.1312-03 Гигиенические требования к проектированию вновь строящихся и реконструируемых промышленных предприятий. – М., Изд-во стандартов, 2003 г. – 21 с.
69. ГОСТ 12.4.135-84 Система стандартов безопасности труда. Средства индивидуальной защиты. Метод определения щелочепроницаемости. – М.; Изд-во стандартов, 1987 г. – 41 с.
70. ГОСТ 17.2.1.04-77 ССОП. Атмосфера. Источники и метеорологические факторы загрязнения, промышленные выбросы. Термины и определения. – М.; 1978 г. – 17 с.
71. ГОСТ 17.1.3.06-82 ССОП. Гидросфера. Общие требования к охране подземных вод. – М.; 1982 г. – 22 с.
72. ГОСТ 17.4.3.04-85 Охрана природы (ССОП). Почвы. Общие требования к контролю и охране от загрязнения. – М. 1985 г.
73. ГОСТ 30772-2001. Ресурсосбережение. Обращение с отходами. Термины и определения. – М.; 2001 г. – 56 с.

74. ГОСТ 12.2.032-78 ССБТ. Рабочее место при выполнении работ сидя. Общие эргономические требования. – М.; Изд-во стандартов, 1979 г. –41 с.

75. ГН 2.1.6.695-98 Предельно допустимые концентрации (ПДК) загрязняющих веществ в атмосферном воздухе населенных мест. – М.; 1998 г. – 12 с.

76. Трудовой кодекс Российской Федерации от 30.12.2001 N 197-ФЗ (ред. от 03.07.2016). – М.; 2016 г. – 137 с.

77. СНН Сборник сметных норм на геологоразведочные работы. – Комитет по геологии и использованию недр при Правительстве РФ. – М.; «ВИЭМС», 1993 г.

78. ЕНВиР Единые нормы времени и расценки на изыскательские работы. – М.; 1978 г. – Дата актуализации 01.12.2013 г.