



ОБЩЕСТВО С ОГРАНИЧЕННОЙ ОТВЕТСТВЕННОСТЬЮ
«АлтайГеоЭксперт»

г.Барнаул
www.altaigeoex.ru

Свидетельство об аккредитации на право проведения негосударственной экспертизы
результатов инженерных изысканий № RA.RU.610717

«УТВЕРЖДАЮ»

Директор

ООО «АлтайГеоЭксперт»

В.С. Нижельская

15 февраля 2018 года



ПОЛОЖИТЕЛЬНОЕ ЗАКЛЮЧЕНИЕ ЭКСПЕРТИЗЫ

№

2	2	-	2	-	1	-	1	-	0	0	0	3	-	1	8
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

Объект капитального строительства

«Многоквартирный многоэтажный дом с объектами обслуживания жилой застройки во
встроенных помещениях, с подземной автостоянкой по ул. Промышленная, 7 (стр) в
Дзержинском районе города Новосибирска»

Строительный адрес объекта: г. Новосибирск, Дзержинский район, ул. Промышленная, 7
(стр)

Объект экспертизы

Результаты инженерно-геологических изысканий

1 Общие положения

1.1 Основания для проведения экспертизы (перечень поданных документов, реквизиты договора о проведении экспертизы)

Заявление на проведение негосударственной экспертизы материалов инженерных изысканий № 43-12вск от 15.12.2017.

Договор на проведение экспертизы результатов инженерных изысканий № 59/2017-НЭ от 15.12.2017.

1.2 Сведения об объекте экспертизы с указанием вида и наименования рассматриваемой документации (материалов), разделов такой документации

Объектом негосударственной экспертизы являются результаты инженерно-геологических изысканий участка для строительства объекта: «Многоквартирный многоэтажный дом с объектами обслуживания жилой застройки во встроенных помещениях, с подземной автостоянкой по ул. Промышленная, 7 (стр) в Дзержинском районе города Новосибирска», в составе:

- технический отчёт по результатам инженерно-геологических изысканий для подготовки проектной и рабочей документации, шифр 23М-17-ИГИ, выполненный ООО «СТАДИЯ НСК» в 2018 году.

1.3 Идентификационные сведения об объекте капитального строительства, а также иные технико-экономические показатели объекта капитального строительства

Наименование объекта: «Многоквартирный многоэтажный дом с объектами обслуживания жилой застройки во встроенных помещениях, с подземной автостоянкой по ул. Промышленная, 7 (стр) в Дзержинском районе города Новосибирска».

Строительный адрес объекта: г. Новосибирск, Дзержинский район, ул. Промышленная, 7 (стр).

Согласно технического задания на участке проектируется многоквартирный многоэтажный жилой с объектами обслуживания жилой застройки во встроенных помещениях, с подземной автостоянкой:

1. 12-ти этажный жилой дом размерами в плане 39,4х19 высотой 38 м. Предполагаемый тип фундамента – свайный, нагрузка на сваю 70 т. Отметка низа свай 148,5 м.

2. Подземная автостоянка (1 подземный этаж) размерами в плане 56х43 м и высотой 3,6 м. Предполагаемый тип фундамента плитный с глубиной заложения 4 м от поверхности земли, отметка дна котлована 164,35 м.

1.4 Вид, функциональное назначение и характерные особенности объекта капитального строительства

Многоэтажный жилой дом, подземная автостоянка.

Здание нормального уровня ответственности.

Вид строительства – новое.

1.5 Идентификационные сведения о лицах, осуществляющих подготовку проектной документации и (или) выполнивших инженерные изыскания

ООО «СТАДИЯ НСК» (ОГРН 1145476026068, ИНН 5406774710). Адрес (место нахождения): РФ, 630099, Новосибирская область, г. Новосибирск, ул. Семьи Шампиных, д. 22/1.

ООО «СТАДИЯ НСК» имеет право выполнять работы в области инженерных изысканий на основании членства в Союзе саморегулируемая организация «Объединение инженеров изыскателей», что подтверждается выпиской из реестра членов саморегулируемой организации № 50213 от 13.12.2017.

Дата и номер решения о приеме в члены саморегулируемой организации, дата вступления в силу решения о приеме в члены саморегулируемой организации: 49209-03-2014/И, 27.03.2014.

1.6 Идентификационные сведения о заявителе, застройщике, техническом заказчике

Технический заказчик, застройщик, заявитель: ООО «ВымпелСтройКомплекс» (ОГРН 1085406057208, ИНН 5406518064). Адрес (место нахождения): 630005, г. Новосибирск, ул. Некрасова, 50, оф. 705.

1.7 Сведения о документах, подтверждающих полномочия заявителя действовать от имени застройщика, технического заказчика (если заявитель не является застройщиком, техническим заказчиком)

Заявитель является техническим заказчиком.

1.8 Сведения об источниках финансирования объекта капитального строительства

Источник финансирования – собственные средства заявителя (заказчика, застройщика) без привлечения средств бюджетов любого уровня.

1.9 Иные сведения, необходимые для идентификации объекта капитального строительства, исполнителей работ по подготовке документации, заявителя, застройщика, технического заказчика

Иные сведения не предоставлялись.

2 Основания для выполнения инженерных изысканий, разработки проектной документации

2.1 Сведения о задании застройщика или технического заказчика на выполнение инженерных изысканий (если инженерные изыскания выполнялись на основании договора)

Инженерно-геологические изыскания выполнены на основании договора № 23М-17 от 22.11.2017 и технического задания, утвержденного генеральным директором ООО «ВымпелСтройКомплекс» и согласованного с директором ООО «Альфа-С» Е.В. Лобовым.

2.2 Сведения о программе инженерных изысканий

Программа инженерно-геологических изысканий разработана в соответствии с требованиями технического задания и предусматривает: рекогносцировочное обследование, бурение скважин, отбор проб грунтов, опытные работы (статическое зондирование грунтов), лабораторные исследования, камеральные работы (обработка полевых материалов и результатов лабораторных исследований, оформление текстовых и графических приложений, составление технического отчета).

2.3 Иная представленная по усмотрению заявителя информация, определяющая основания и исходные данные для подготовки инженерных изысканий

Письмо ООО «Альфа-С» о предоставлении информации о принятии видов фундаментов.

В основании многоэтажного жилого дома под здание и часть автостоянки (в пределах здания) в качестве фундамента принят железобетонный ростверк на свайном основании. Сваи квадратные железобетонные забивные сечением 350x350 мм длиной 16 м. Марка свай С160.35-10, серия 1.011.1-1.10 вып. 1.

Ростверк на свайном основании толщиной 1000 мм, выполняется из бетона В20, W6, F150. Под ростверк выполняется подбетонка толщиной 100 мм, из бетона класса В 7.5. Основанием служит грунт ИГЭ-3 (отметка низа свай 148,68).

В основании подземной автостоянки в качестве фундаментов принята монолитная железобетонная плита на естественном основании.

Фундаментная плита толщиной 600 мм, выполняется из бетона В20, W6, F150. Под фундаментной плитой выполняется подбетонка толщиной 100 мм из бетона класса В7.5.

Основание для фундаментной плиты служит ИГЭ-2 (отм. дна котлована 164,45 м). Сжимаемая толща грунтов согласно расчета составляет 10,0 м от отметки дна котлована (164,45 м).

3 Описание рассмотренной документации (материалов)

3.1 Топографические, инженерно-геологические, экологические, гидрологические, метеорологические и климатические условия территории, на которой предполагается осуществлять строительство, реконструкцию объекта капитального строительства с указанием наличия распространения и проявления геологических и инженерно-геологических процессов (карст, сели, сейсмичность, склоновые процессы и другие)

Топографические условия территории

В административно-территориальном отношении участок изысканий расположен в Держинском районе г. Новосибирска по ул. Промышленная между жилыми домами № 5 и № 9.

На период изысканий на площадке местами произрастают деревья и кустарники, южная часть занята фундаментами разрушенного здания, отмечены навалы грунта и строительного мусора.

Исследуемый участок насыщен подземными коммуникациями, которые подходят к соседним жилым домам (теплотрасса, канализация, водопровод, электрокабель).

Рельеф участка сложный, измененный хозяйственной деятельностью человека. Отметки поверхности исследуемой площадки изменяются от 169,20 м до 169,79 м (по устьям скважин и точкам опытных работ).

Инженерно-геологические условия территории

В геоморфологическом отношении территория находится в пределах правобережного Приобского плато.

Геологический разрез участка до изученной глубины 20,0-35,0 м представлен отложениями красnodубровской свиты среднечетвертичного возраста, состоящие из двух пачек – нижней субаквальной (SqaQIIkd) и верхней эолово-делювиальной (vdQIIkd). С поверхности залегают современные техногенные (tQIV) образования.

Субаквальные отложения (SaqQIIkd) слагают нижнюю часть разреза: вскрыты с глубины 17,0-18,6 м, представлены переслаиванием серых песчаных текучих супесей и мягкопластичных пылеватых суглинков. Вскрытая мощность отложений составляет 2,4-18,0 м.

Отложения верхней пачки красnodубровской свиты (vdQIIkd) вскрыты в интервале глубин от 1,2-2,2 м до 17,0-18,6 м, представлены желтовато-бурым текучепластичным суглинком с прослоями супеси, характерно ожелезненными и карбонатизированными. Мощность отложений составляет 15,4-17,0 м.

Современные техногенные отложения (tQIV), представленные насыпными грунтами, вскрыты в пределах всей площадки с поверхности до глубины 1,2-2,2 м. Состав насыпного грунта неоднородный, представлен смесью естественных грунтов с включениями строительных отходов.

Неблагоприятные физико-геологические процессы и явления: морозное пучение, сейсмичность и подтопление территории подземными водами.

По степени морозной пучинистости грунты, залегающие в зоне промерзания (223 см для супесей и насыпных грунтов и 183 см для суглинков), чрезмернопучинистые (степень пучинистости $\epsilon > 0,1$).

Расчетная сейсмичная интенсивность в баллах шкалы MSK в соответствии с картой А для массового строительства для города Новосибирска и для грунтовых условий средней сложности составляет 6 баллов (изменение №1 к СП 14.13330.2014, таблица 1).

Подземные воды в период проведения полевых работ (декабрь 2017г.) вскрыты на глубине от 2,3 м до 2,7 м в зависимости от отметок поверхности (абсолютные отметки 166,74-167,10 м).

Согласно карте глубин залегания уровня грунтовых вод, площадка расположена в зоне нарушенного режима подземных вод.

При последующей застройке исследуемой площадки и прилегающей территории новыми зданиями и сооружениями возможен дальнейший подъем уровня грунтовых вод до отметок дневной поверхности.

По критериям типизации территории по подтопляемости (прил. И СП 11-105-97 часть

II) исследуемая площадка относится к участку I-Б-1 – «подтопленные в техногенно измененных условиях».

Специфические грунты

Специфические грунты на участке изысканий представлены техногенными (насыпными).

Насыпные грунты распространены в пределах всей площадки, залегают с поверхности до глубины 1,2-2,2 м.

Насыпные грунты в виду неоднородности их по составу и сложению в качестве естественного основания применять не рекомендуется.

Согласно п. 6.6.3 СП 22.13330.2016 насыпные грунты ИГЭ-1 относятся к I типу (свалки грунтов).

По результатам выполненных инженерно-геологических изысканий выделены 4 инженерно-геологических элементов (ИГЭ).

ИГЭ 1 – насыпной грунт: смесь супеси, суглинка, песка и почвы, с включением битого кирпича и щебня до 15%. Грунт неоднородный, содержание включений различно в плане и по глубине разреза. Закономерности в распределении включений не установлено. Степень водонасыщения и степень уплотнения грунта различные.

Залегают с поверхности мощностью слоя 1,2-2,2 м.

$R_0=64$ кПа.

Из-за неоднородности их по составу и сложению не рекомендуется применять в качестве основания сооружений.

ИГЭ 2 – суглинок легкий пылеватый текучепластичный с прослоями мягкопластичного, текучего и супеси незасоленный с примесью органического вещества 3,8%.

Залегают под насыпными грунтами ИГЭ 1 мощностью слоя 15,4-17,0 м.

Нормативные и расчётные характеристики грунта:

$\gamma_n=1,93$ г/см³; $\varphi_n = 18^0$; $C_n= 22$ кПа;

$\gamma_{0,85} = 1,92$ г/см³; $\varphi_{0,85} = 17^0$; $C_{0,85} = 22$ кПа;

$\gamma_{0,95} = 1,91$ г/см³; $\varphi_{0,95} = 16^0$; $C_{0,95} = 21$ кПа;

$E = 7,0$ МПа.

$K_f=0,05$ м/сут.

ИГЭ 3 – суглинок тяжелый пылеватый мягкопластичный с прослоями тугопластичного и супеси незасоленный.

Залегают под суглинками ИГЭ 2 и в супесях ИГЭ 4. Установленная мощность слоя 1,0-5,5 м, вскрытая – 1,8-3,0 м.

Нормативные и расчётные характеристики грунта:

$\gamma_n=2,00$ г/см³; $\varphi_n = 19^0$; $C_n= 28$ кПа;

$\gamma_{0,85} = 1,99$ г/см³; $\varphi_{0,85} = 18^0$; $C_{0,85} = 27$ кПа;

$\gamma_{0,95} = 1,98$ г/см³; $\varphi_{0,95} = 17^0$; $C_{0,95} = 26$ кПа;

$E = 13,8$ МПа.

$K_f=0,05$ м/сут.

ИГЭ 4 – супесь песчаная текучая с прослоями пластичной, песка и суглинка незасоленная.

Вскрыта в пределах всей площадки, залегают под суглинками ИГЭ 2. Установленная мощность слоя 21,-2,7 м, вскрытая – 1,6-9,4 м.

Нормативные и расчётные характеристики грунта:

$\gamma_n=2,12$ г/см³; $\varphi_n = 25^0$; $C_n= 13$ кПа;

$\gamma_{0,85} = 2,11$ г/см³; $\varphi_{0,85} = 24^0$; $C_{0,85} = 12$ кПа;

$\gamma_{0,95} = 2,10$ г/см³; $\varphi_{0,95} = 23^0$; $C_{0,95} = 11$ кПа;

$E = 24,2$ МПа.

$K_f=0,5$ м/сут.

Коррозионная агрессивность грунтов по отношению к углеродистой и низколегированной стали от средней до высокой.

Грунты выше уровня подземных вод по содержанию SO_4 и Cl агрессивными свойствами к бетонам любой марки по водонепроницаемости на всех цементах не обладают.

Степень агрессивного воздействия грунтов на металлические конструкции слабая.

По содержанию водорастворимых солей грунты незасоленные.

Грунтовые воды согласно неагрессивны для бетона любой марки по водонепроницаемости на любых цементах.

По степени агрессивного воздействия на арматуру железобетонных конструкций при постоянном погружении и периодическом смачивании грунтовые воды неагрессивные.

Гидрогеологические условия территории

Исследуемая площадка расположена на застроенной городской территории с развитой сетью подземных водонесущих коммуникаций, что в значительной степени влияет на формирование ее гидрогеологических условий.

Исследуемая площадка характеризуется близким к поверхности залеганием подземных вод.

Подземные воды в период проведения полевых работ (декабрь 2017г.) вскрыты на глубине от 2,3 м до 2,7 м в зависимости от отметок поверхности (абсолютные отметки 166,74-167,10 м).

По условиям формирования, режиму и гидродинамическим характеристикам водоносный горизонт относится к грунтовым безнапорным. Незначительный уклон потока прослеживается к пойме р. Каменка, протекающей в 1,3 км юго-восточнее.

Согласно карте глубин залегания уровня грунтовых вод на территории г. Новосибирска, площадка расположена в зоне нарушенного режима грунтовых вод.

Основными причинами повышения уровня грунтовых вод являются: инфильтрация из подземных водонесущих коммуникаций, нарушение естественных дренажей и создание барражного эффекта при строительстве соседних зданий.

На фоне нарушенного режима отмечается сезонное колебание уровня грунтовых вод, амплитуда которого по данным многолетних наблюдений составляет, порядка, 2,0 м. Наиболее низкие уровни отмечаются в феврале-марте, наиболее высокие – в мае-июне. Возможен подъем уровня грунтовых вод на 1,0 м, понижение на 1,0 м от установившегося в период изысканий.

При наличии техногенных факторов подтопления возможно дальнейшее повышение уровня грунтовых вод до отметок дневной поверхности.

Грунтовые воды по химическому составу согласно классификации О.А. Алекина относятся к гидрокарбонатному классу, кальциевой группе, I типу. Сухой остаток составляет 578,05-590,42 мг/л (воды пресные), общая жесткость 6,63-7,05 мг-экв/л (воды жесткие), $pH=7,21-7,25$ (реакция среды слабощелочная). Агрессивная углекислота отсутствует.

По критериям типизации территории по подтопляемости (прил. И СП 11-105-97 часть II) исследуемая площадка относится к участку I-Б-1 – «подтопленные в техногенно измененных условиях».

Метеорологические и климатические условия территории

Климат изучаемой территории резко континентальный с холодной продолжительной зимой и коротким теплым летом. Климатические условия района приводятся по многолетним наблюдениям метеостанции «Новосибирск». Изучаемая территория относится к I строительно-климатической зоне, подрайон 1В.

Самый холодный месяц – январь со среднемесячной температурой $-17,3^{\circ}C$, самый жаркий – июль $+19,4^{\circ}C$. Абсолютный минимум $-50^{\circ}C$, абсолютный максимум $+37^{\circ}C$. Среднегодовая температура воздуха $+1,3^{\circ}C$.

Среднемесячная относительная влажность воздуха зимой 82%, летом 71%.

Заморозки на почве начинаются во второй половине сентября и заканчиваются в конце мая. Продолжительность холодного периода ($<0^{\circ}$) – 169, тёплого ($<10^{\circ}$) – 238, безморозного ($<8^{\circ}$) – 221 дней.

Ярко выражены все сезоны года. Суровая и продолжительная зима с устойчивым

снежным покровом от 20 см до 70 см в отдельные периоды с сильными ветрами и метелями. Возможны оттепели, но они кратковременны и наблюдаются не ежегодно. Снежный покров держится от 150 до 180 дней.

Переходные сезоны (весна, осень) короткие и отличаются неустойчивой погодой, возвратами холодов, заморозками.

Средняя годовая сумма осадков составляет 425 мм. До 70% осадков выпадает в виде дождей, в основном ливневых с грозами.

Преобладают ветры южного направления. Вегетационный период от 158 до 163 дней.

Относительная влажность воздуха в зимние месяцы около 80%, осенью – 55-65%, в засушливый период не превышает – 30%.

Расчетная снеговая нагрузка – 2,4 кПа (4-й снеговой район по СП 20.13330.2016).

Нормативное ветровое давление – 0,38 кПа (3 ветровой район по СП 20.13330.2016). Толщина стенки гололеда 5 мм (2-й гололедный район по СП 20.13330.2016).

Основными факторами формирования микроклимата современного Новосибирска являются загрязнение атмосферы, искусственный нагрев ее городскими тепловыделениями, застройка и благоустройство территории, а также орография. Значительное тепляющее влияние на микроклимат города оказывает Новосибирское водохранилище. Эти факторы приводят к повышению температуры в центре города, ослаблению потока солнечной радиации, увеличению облачности и количества выпадающих осадков.

Категория сложности инженерно-геологических условий участка изысканий по совокупности факторов – II (средней сложности), СП 11-105-97, часть 1, приложение Б.

По категории опасности природных процессов территория проектируемого строительства в совокупности факторов – наличие специфических грунтов, сейсмичность площадки, морозное пучение, подтопление – относится к «весьма опасным», согласно СНиП 22-01-95, Приложение Б.

В декабре 2017 года ООО «СТАДИЯ НСК» были выполнены испытания грунтов натурными сваями статическими вдавливающими нагрузками на объекте: «Многоэтажный многоквартирный жилой дом со встроенными помещениями административного назначения, подземная автостоянка, трансформаторная подстанция, расположенный по адресу: г. Новосибирск, Дзержинский район, ул. Красина».

Комплекс работ включал испытание двух буронабивных свай диаметром 600 мм длиной 18,0 м (абс. отм. забоя 146,80 м).

Испытания свай доведены до нагрузок 1854-2125 кН, при которых общие осадки свай составили 20,53-42,06 мм.

Опорным горизонтом служили текучие песчаные супеси.

Результаты испытания грунтов натурными сваями могут быть использованы для ориентировочной оценки несущей способности свай статическими вдавливающими нагрузками.

Для окончательного решения вопроса о несущей способности свай на площадке рекомендуется выполнить испытания свай статическими вдавливающими нагрузками в соответствии с СП 24.13330.2011.

При забивке свай возможны отказы выше предполагаемых отметок погружения острия свай из-за наличия в супеси прослоев песка.

3.2 Сведения о выполненных видах инженерных изысканий

На земельном участке выполнены инженерно-геологические изыскания и на экспертизу представлен технический отчет по результатам инженерных изысканий, а именно:

- технический отчет по результатам инженерно-геологических изысканий для подготовки проектной и рабочей документации, шифр 23М-17-ИГИ, выполненный ООО «СТАДИЯ НСК» в 2018 году.

3.3 Сведение о составе, объеме и методах выполнения инженерных изысканий

Инженерно-геологические изыскания

Цели и задачи инженерно-геологических изысканий заключались: в изучении инженерно-геологического строения и гидрогеологических условий участка; определении

физико-механических характеристик грунтов и их расчётных значений; агрессивности грунтов и подземных вод на конструкции из бетона, арматуру железобетона, коррозионной агрессивности грунтов к углеродистой и низколегированной стали, выявлении опасных геологических и неблагоприятных инженерно-геологических явлений.

Для решения поставленных задач выполнен комплекс полевых, лабораторных и камеральных работ в декабре 2017 года – январе 2018 года.

Виды и объемы выполненных работ:

Полевые работы:

Инженерно-геологическое рекогносцировка, км	0,3
Разбивка и планово-высотная привязка выработок, тчк	10
Ударно-канатное бурение технических скважин диаметром 168 мм, скв./п.м	2/60
Ударно-канатное бурение разведочных скважин диаметром 127 мм, скв./п.м	2/40
Отбор монолитов тонкостенным задавливающим грунтоносом ГЗТ-1, монолит	13
Испытание грунтов методом статического зондирования установкой ТЕСТ-2К, опыт	10

Лабораторные работы:

Природная влажность, опр	47
Пределы пластичности, опр	47
Гранулометрический состав методом ареометра, опр	11
Сжимаемость до нагрузки 0,3-0,6 МПа, обр	12
Сопротивление срезу ускоренным методом с уплотнением образцов при естественной влажности нагрузками 0,10, 0,15, 0,20 МПа, опр	11
Определение органического вещества, опр	7
Коррозионная активность грунта по отношению к углеродистой стали, опр	4
Водные вытяжки, опр	4
Сокращенный химический анализ воды с определением агрессивной углекислоты, анализ	3

Камеральная обработка заключалась в составлении отчётной документации об инженерно-геологических изысканиях.

Графическая часть отчётов представлена топопланом с пунктами проходки выработок, точками опытных работ и линиями инженерно-геологических разрезов, инженерно-геологическими разрезами по линиям I-I – VII-VII, геолого-литологическими колонками скважин.

Карта фактического материала выполнена на топографической основе масштаба 1:500.

Выноска и привязка скважин производилась инструментально.

Комплекс инженерно-геологических работ выполнен в соответствии с требованиями СП 47.13330-2016 «Инженерные изыскания для строительства. Основные положения», СП 11-105-97 Часть I «Инженерно-геологические изыскания для строительства. Общие правила производства работ», СП 11-105-97 Часть II «Правила производства работ в районах развития опасных геологических и инженерно-геологических процессов», СП 22.13330.2016 «Основания зданий и сооружений», СП 28.13330.2012 «Защита строительных конструкций от коррозии», СП 24.13330. 2011 «Свайные фундаменты», ГОСТ 19912-2012 «Грунты. Методы полевых испытаний статическим и динамическим зондированием», СНиП 22-01-95 «Геофизика опасных природных воздействий», ГОСТ 25100-2011 «Грунты. Классификация», ГОСТ 20522-2012 «Методы статистической обработки результатов испытаний», ГОСТ 12071-2014 «Грунты. Отбор, упаковка, транспортировка и хранение образцов», ГОСТ 5180-2015 «Грунты. Методы лабораторного определения физических характеристик», ГОСТ 30416-2012 «Грунты. Лабораторные испытания. Общие положения», ГОСТ 12248-2010 «Грунты. Методы лабораторного определения характеристик прочности и деформируемости», ГОСТ 12536-2014

«Грунты. Методы лабораторного определения гранулометрического (зернового) и микроагрегатного состава»; ГОСТ 9.602-2005 «Общие требования к защите от коррозии».

3.4 Сведения об оперативных изменениях, внесенных заявителем в результаты инженерных изысканий в процессе проведения экспертизы

В процессе проведения экспертизы в технический отчет по инженерно-геологическим изысканиям внесены следующие изменения и дополнения:

- техническое задание дополнено отметкой низа свай, экспликацией зданий (основание СП 47.13330.2016, п.4.15);
- представлена программа инженерно-геологических изысканий согласованная с Заказчиком (основание СП 47.13330.2016, п. 4.18);
- введение дополнено номером и датой заключения договора (основание для выполнения работ) (основание СП 47.13330.2016, п. 4.12);
- технический отчет дополнен результатами компрессионных и сдвиговых испытаний грунтов по материалам изысканий прошлых лет (основание СП 47.13330.2012, п. 6.7.1);
- для уточнения модуля деформации ИГЭ 2 и ИГЭ 3 было выполнено испытание грунтов расклинивающего дилатометра РД-100;
- представлено письмо ООО «Альфа-С» о принятии видов фундаментов и о глубине сжимающей толщи.

Ответственность за внесение во все экземпляры отчетов по результатам инженерно-геологических изысканий изменений и дополнений по замечаниям, выявленным в процессе проведения негосударственной экспертизы, возлагается на Заказчика и организацию, выполнившую инженерно-геологические изыскания и составившую отчет по результатам инженерно-геологических изысканий.

4 Выводы по результатам рассмотрения

4.1 Выводы о соответствии или несоответствии в отношении рассмотренных результатов инженерных изысканий

Инженерно-геологические изыскания соответствуют требованиям технического задания, программе инженерно-геологических изысканий, Федерального закона от 30.12.2009 № 384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений», национальных стандартов и сводов правил, вошедших в перечень, утвержденный распоряжением Правительства РФ от 26.12.2014 № 1521, в том числе СП 47.13330-2012 Актуализированная редакция СНиП 11-02-96 «Инженерные изыскания для строительства. Основные положения».

4.2 Общие выводы

Результаты инженерно-геологических изысканий **соответствуют** установленным требованиям. Сведения об инженерно-геологических условиях территории строительства являются достаточными для принятия проектных решений по строительству объекта: «Многоквартирный многоэтажный дом с объектами обслуживания жилой застройки во встроенных помещениях, с подземной автостоянкой по ул. Промышленная, 7 (стр) в Дзержинском районе города Новосибирска».

Эксперт

Инженерно-геологические изыскания

Главный специалист по геологии,
эксперт по направлению
деятельности «1.2. Инженерно-
геологические изыскания»
(квалификационный аттестат МС-Э-
71-1-4186, срок действия до
08.09.2019)

Боброва
Елена Васильевна
(ф. и. о.)



(подпись)

Пронумеровано, пронумеровано
и скреплено печатью на 12

12/08/2012
Листах

Менеджер по персоналу Дорощева Е.Е.
(Дата)

