

ОБЩЕСТВО С ОГРАНИЧЕННОЙ ОТВЕТСТВЕННОСТЬЮ
«МОРДОВСКИЙ ИНСТИТУТ НЕГОСУДАРСТВЕННОЙ ЭКСПЕРТИЗЫ»

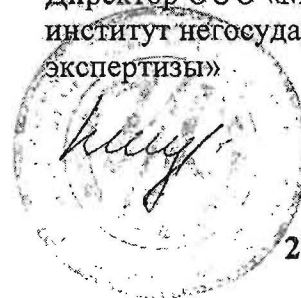
Свидетельство об аккредитации на право проведения негосударственной экспертизы проектной документации и (или) результатов инженерных изысканий № РОСС RU.0001.610207 №РОСС RU.0001.610279

430005, Республика Мордовия, г.Саранск, ул. Кавказская 1/2

сайт: www.expert-sar.ru, e-mail: expert-sar@mail.ru, тел./факс: +7 (8342) 24-05-34

«УТВЕРЖДАЮ»

Директор ООО «Мордовский
институт негосударственной
экспертизы»



В.Н. Шуляев

20 апреля 2015г.

**ПОЛОЖИТЕЛЬНОЕ ЗАКЛЮЧЕНИЕ
НЕГОСУДАРСТВЕННОЙ ЭКСПЕРТИЗЫ
№ 1-1-1-0057-15**

Объект капитального строительства

«4-х секционный жилой дом переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. № 73), в районе микрорайона №5 «Терновка» Пензенского района Пензенской области».

Объект негосударственной экспертизы

результаты инженерных изысканий

Предмет негосударственной экспертизы

оценка соответствия: техническим регламентам, градостроительным регламентам, градостроительному плану земельного участка, национальным стандартам, заданию на выполнение инженерных изысканий.

1. Общие положения

1.1. Основания для проведения негосударственной экспертизы:

- заявление о проведении негосударственной экспертизы проектной документации от 18.02.2015г.
- договор №35/15 от 19.02.2015г. о проведении негосударственной экспертизы результатов инженерных изысканий на объекте: «4-х секционный жилой дом переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. № 73), в районе микрорайона №5 «Терновка» Пензенского района Пензенской области».

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

- технический отчет об инженерно-геологических изысканиях на объекте: «4-х секционный жилой дом переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. № 73), в районе микрорайона №5 «Терновка» Пензенского района Пензенской области (шифр 02-15-ИГ), 2015г.

1.3. Сведения о предмете негосударственной экспертизы с указанием наименования и реквизитов нормативных актов и (или) документов (материалов), на соответствие требованиям (положениям) которых осуществлялась оценка соответствия:

«Техническому регламенту о безопасности зданий и сооружений» (ФЗ №384 от 30.12.09г.), перечню национальных стандартов и сводов правил по распоряжению Правительства РФ от 21 июня 2010 года N 1047-р, техническому заданию.

1.4. Идентификационные сведения об объекте капитального строительства:

Наименование объекта: «4-х секционный жилой дом переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. № 73), в районе микрорайона №5 «Терновка» Пензенского района Пензенской области».

Месторасположение объекта: 5 микрорайон «Терновка», Пензенский район, Пензенской области

1.5. Техничко-экономические характеристики объекта капитального строительства с учетом его вида, функционального назначения и характерных особенностей:

Проектируемое здание переменной этажности – 12-16эт.;
Фундаменты – сборные железобетонные сваи;
Проектируемая нагрузка на сваю – 500 кН;
Проектируемый подвал – 3,0м;
Уровень ответственности проектируемого здания – II.

1.6. Идентификационные сведения о лицах, осуществивших подготовку проектной документации и (или) выполнивших инженерные изыскания:

Материалы инженерных изысканий подготовлены:

инженерно-геологические изыскания:

ООО «Гео-Град» (свидетельство 27 декабря 2013г №СРО-И-033-16032012 о допуске к определенному виду или видам работ, которые оказывают влияние на безопасность объектов капитального строительства, выданного АИИС И-01-0516-2-11092012)

1.7. Идентификационные сведения о заявителе, застройщике, заказчике:

Застройщик: ООО ПКФ «Термодом».

440513, г. Пенза, Пензенский район, с.Засечное, ул.Радужная, 1-32

Заявитель: ООО ПКФ «Термодом».

440513, г. Пенза, Пензенский район, с.Засечное, ул.Радужная, 1-32

1.8. Сведения о документах, подтверждающих полномочия заявителя действовать от имени застройщика, заказчика (если заявитель не является застройщиком, заказчиком):

-

1.9. Иные сведения, необходимые для идентификации объекта и предмета негосударственной экспертизы, объекта капитального строительства, исполнителей работ по подготовке документации (материалов), заявителя, застройщика, заказчика:

-

2. Описание рассмотренной документации (материалов)

2.1. Сведения о задании застройщика или заказчика на выполнение инженерных изысканий (если инженерные изыскания выполнялись на основании договора), иная информация, определяющая основания и исходные данные для подготовки результатов инженерных изысканий:

- техническое задание на проведение инженерно-геологических изысканий;

2.2. Сведения о задании застройщика или заказчика на разработку проектной документации (если проектная документация разрабатывалась на основании договора), иная информация, определяющая основания и исходные данные для проектирования:

-

2.3. Сведения о выполненных видах инженерных изысканий:

инженерно-геологические изыскания, в т.ч.:

- уточнение местоположения существующих подземных и надземных инженерных коммуникаций;
- составление схемы расположения геологических выработок;
- статическое зондирование грунтов;
- определение физических свойств грунтов;
- определение нормативных и расчётных показателей физико-механических свойств грунтов;
- химический анализ воды;

- построение инженерно-геологических разрезов;
- оценка агрессивности подземных вод и грунтов к бетону, стали.

2.4. Сведения о составе, объеме и методах выполнения инженерных изысканий:

Инженерно-геологические изыскания

Инженерно-геологические изыскания на участке под строительство 4-х секционного жилого дома переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. №73) в районе 5 микрорайона Пензенского района Пензенской области выполнены ООО «Гео-Град» в период с января по февраль 2015 года по договору 02-15-ИГ с ООО ПКФ «Термодом».

Стадия проектирования – проектная документация.

Инженерно-геологические изыскания выполнены в соответствии с техническим заданием заказчика.

Данная документация разработана в соответствии с действующими национальными стандартами и сводами правил (частей таких стандартов и сводов правил) по инженерным изысканиям и с требованиями «Технического регламента о безопасности зданий и сооружений» № 384-ФЗ.

Результаты инженерно-геологических изысканий достоверны и достаточны для установления проектных значений параметров и других проектных характеристик здания, а также проектируемых мероприятий по обеспечению его безопасности.

Согласно техническому заданию проектируемое здание 12-16этажное, фундаменты – сборные железобетонные сваи. Проектируемая нагрузка на сваю 500 кН. Под зданием проектируется подвал глубиной 3,0 м. Уровень ответственности здания – II.

Задачами изысканий являлось изучение геологического строения, гидрогеологических условий участка строительства, физико-механических, коррозионных свойств грунтов и химического состава грунтовой воды. Для решения этих задач были выполнены полевые, лабораторные и камеральные работы.

Объемы и виды выполненных работ приведены в таблице:

Виды работ	Единица измерения	Объемы работ
Бурение скважин	скв./м	7/105
Отбор образцов ненарушенной структуры из скважин	проба	13
Отбор образцов нарушенной структуры	проба	38
Отбор образцов нарушенной структуры для определения коррозионной агрессивности к стали/бетону	проба	3/3
Отбор проб на химический анализ	проба	3
Статическое зондирование	проба	7

Скважины расположены в пределах контура проектируемого здания, расстояния между скважинами 21,0- 37,0 м.

Образцы грунта ненарушенной структуры отбирались из скважин вдавливаемым грунтоносом.

Отметки сняты с топографического плана графически. Система высот Балтийская, система координат условная (МСК). Топографическая съемка предоставлена заказчиком.

Для уточнения границ инженерно-геологических элементов, определения плотности насыщенных водой песков и расчета предельного сопротивления грунтов сваям на площадке выполнено статическое зондирование грунтов в 7 точках. Зондирование производилось зондом II типа, согласно ГОСТ 19912-2001. Глубина зондирования составила 7,8-8,8 м и ограничивалась техническими возможностями установки при погружении зонда в плотные песчаные грунты.

Для определения пространственной изменчивости свойств грунтов по площади и по глубине из каждой выработки были отобраны образцы грунта ненарушенной структуры.

Пробы грунта нарушенной структуры отбирались для определения состава и состояния грунтов, коррозионной агрессивности грунта по отношению к бетону, стали. Пробы грунта ненарушенной структуры отбирались для определения физико-механических свойств грунтов.

Лабораторные работы выполнены в арендованной лаборатории ООО «Лаборатория строительных и дорожных материалов» г. Пензы.

В состав лабораторных работ входило изучение физико-механических и коррозионных свойств грунтов, согласно действующим нормативным документам.

Компрессионные испытания образцов грунта проводились на приборах системы «Гидропроект» с высотой кольца 25 мм и диаметром 87,4 мм в водонасыщенном состоянии.

Определение просадочных свойств грунтов выполнено по схеме «одной кривой».

Прочностные характеристики грунтов определялись по результатам испытаний на срез, выполненных на приборах ПСГ с площадью среза грунта 40 см², по схеме «консолидированно-дренированного» и «неконсолидированно-недренированного» среза с водонасыщением.

Определение механических характеристик производилось согласно ГОСТ 12248-2010.

Коррозионные свойства грунтов по отношению к бетонам, оценивались на основании химического анализа водной вытяжки грунта, согласно СП 28.13330.2012.

Коррозионная агрессивность грунта по отношению к стали определялась в лабораторных условиях по двум методам: по плотности катодного тока и по удельному электрическому сопротивлению грунта, согласно ГОСТ 9.602-2005.

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

Изученность. Инженерно-геологические условия характеризуются как достаточно изученные.

Инженерно-геологические изыскания в районе работ ООО «Гео-Град» выполнялись в 2014 году под строительство жилого дома переменной этажности (стр. №72), расположенного в 40 м северо-восточнее участка выполняемых изысканий. В процессе этих изысканий выполнялись буровые работы, статическое зондирование и лабораторные работы. Результаты лабораторных определений физико-механических свойств грунтов, выполненных на площадке дома №72 (стр.), были использованы в статистической обработке при составлении данного отчета.

Физико-географические и техногенные условия. Участок проектируемого строительства расположен в южной части г. Пензы в районе микрорайона №5 «Терновка» г. Пензы.

В период изысканий территория участка строительства была свободна от застройки. Ранее территория использовалась под поливное земледелие.

В настоящее время территория используется для строительства жилых многоэтажных домов с объектами социально-культурного обслуживания. Строительство ведется, в основном, на свайном фундаменте с устройством системы инженерной защиты от подтопления.

Климат. Территория строительства, согласно СНиП 23-01-99* относится к подрайону II В для строительства, располагаясь в зоне умеренно-континентального климата с в меру холодной зимой и теплым (нежарким) летом. Зона влажности – 3 (сухая), согласно СНиП 23-02-2003.

Среднегодовая температура воздуха составляет плюс 4,2°C. Наиболее холодным месяцем в году является январь со средней температурой минус 12,2°C. Температура наиболее холодной части отопительного периода составляет минус 30,5°C. Наиболее жарким месяцем является июль со средней температурой воздуха плюс 19,6°C. Средний максимум составляет плюс 27,6°C. Средняя продолжительность безморозного периода составляет 152 дня. Средняя продолжительность периода снежного покрова 146 дней. Наибольшей высоты снежный покров достигает в первой декаде марта. Средняя величина его достигает 25-40 см. В отдельные годы высота снежного покрова может достигать 80-85 см.

Согласно СНиП 2.01.07-85* район работ по расчетному значению веса снегового покрова земли относится к III снеговому району. Расчетное значение веса снегового покрова на 1 м²

горизонтальной поверхности земли S_q составляет 1,8 кПа. По средней скорости ветра за зимний период участок относится к 5 району, по давлению ветра – ко II району. Нормативное значение ветрового давления W_0 составляет 0,30 кПа. По толщине стенки гололеда участок относится к III району, толщина стенки гололеда составляет 10 мм на высоте 10 м. Среднегодовое число дней с туманом составляет 12,8.

Господствующее направление ветра северо-западное, за ним следует юго-восточное и южное. Средняя годовая скорость ветра составляет 4,8 м/с.

Участок расположен в зоне недостаточного увлажнения. Среднегодовое количество осадков составляет 480-600мм.

Участок не входит в список населенных пунктов, расположенных в сейсмических районах.

Нормативная глубина сезонного промерзания составляет для глинистых грунтов -1,3м.

В геоморфологическом отношении исследуемая территория приурочена к денудационной равнине раннеплейстоценового возраста (Q_1).

В геоморфологическом отношении участок проектируемого строительства расположен в пределах левобережной высокой поймы р. Суры. Высокая пойма вытянута широкой полосой вдоль реки, высота над урезом воды 2-4 м.

Рельеф. Поверхность участка ровная. Абсолютные отметки поверхности изменяются от 138,8 до 139,2 м.

Физико-геологические процессы, неблагоприятные для строительства могут проявиться в затоплении территории водами реки Суры в периоды высокого половодья и в сезонном подтапливании участка грунтовыми водами. ФГБУ «Пензенский областной центр по гидрометеорологии и мониторингу окружающей среды» выполнены расчеты максимального уровня воды рек Суры для микрорайона Терновка (район ул. Терновского,183). ГВВ 1% обеспеченности по данным областного центра составил для р. Сура 141,15 м. С момента ввода в эксплуатацию Сурского водохранилища в 1978 г. до настоящего времени затопление исследуемого участка водами р. Суры не отмечалось.

Гидрография. Река Сура – правый приток р. Волга – является главной водной артерией Пензенской области, имеет широкую, хорошо разработанную долину, шириной 4-6 км, местами 10-12 км. В пределах долины р. Сура выделяются пойма и 3 надпойменных террасы. Длина реки 841 км, площадь бассейна 67500 кв. км. Русло реки Сура извилистое, сильно меандрирует. Основная масса стока приходится на весеннее время года. В середине апреля на Суре происходит половодье.

Созданное выше по течению (в 12 км юго-восточнее г. Пенза) Сурское водохранилище, изменило водный режим реки Суры и увеличило ее водные ресурсы. Сурское водохранилище введено в эксплуатацию в 1978 г.

Река Пенза – крупный левый приток р. Сура, длиной 78 км. Площадь бассейна 1370 кв. км. Ширина русла в среднем течении в межень 14-16 м, в половодье увеличивается до 30-40 м.

Расстояние от исследуемого участка до р. Сура составляет 0,8 км.

В тектоническом отношении исследуемая территория располагается в юго-восточной части Русской платформы на сочленении двух крупных структур: Токмовского свода Волго-Уральской антеклизы и Рязано-Саратовского прогиба. Современный облик поверхности был, в основном, сформирован в неогеновом периоде, отличавшемся активизацией тектонических движений. Накопление отложений происходило в ледниковое и послеледниковое время. В речных долинах происходило накопление четвертичных аллювиальных отложений.

В геологическом строении исследуемого участка до разведанной глубины 15,0м принимают участие современные четвертичные аллювиальные (aQ_{IV}) отложения и отложения маастрихтского яруса верхнего отдела меловой системы (K_2m). С поверхности залегает современный почвенный слой (pdQ_{IV}).

В геолого-литологическом строении участка выделены инженерно-геологические элементы:

- **ИГЭ-1.** Почвенно-растительный слой глинистого состава. Рекомендуемая плотность – 1,5 т/м³. По степени морозной пучинистости грунт среднепучинистый. Мощность слоя изменяется от 0,5 до 0,7м;

- **ИГЭ-2** Глина аллювиальная, тугопластичная. По относительной деформации пучения при промерзании глина – слабопучинистая ($R_{\text{п}} \times 10^2 = 0,22$ п. 6.8 СП 22.13330.2011). Согласно

лабораторным испытаниям, проведенным по методу «одной кривой» глина при замачивании не обладает просадочными свойствами. Модуль деформации грунта, рассчитанный по результатам лабораторных компрессионных испытаний, с переходным коэффициентом от лабораторных компрессионных испытаний к полевым опытным ($m=3,4$), равен 10 МПа. Коэффициент m определен по результатам обработки полевых испытаний грунта штампом и лабораторных компрессионных испытаний для региона Пензенской области. Прочностные характеристики глины определены по результатам испытаний, проведенных по схеме: «консолидированно-дренированного» среза. Удельное сопротивление грунта под конусом зонда составляет 2,0 МПа. Мощность 1,4-1,8 м

ИГЭ-3 Глина аллювиальная, мягкопластичная. Глина непросадочная и ненабухающая, так как залегает в зоне водонасыщения. Модуль деформации грунта, рассчитанный по результатам лабораторных компрессионных испытаний, с переходным коэффициентом от лабораторных компрессионных к полевым опытным ($m=2,9$), равен 6,0 МПа. Коэффициент m определен по результатам обработки полевых испытаний грунта штампом и лабораторных компрессионных испытаний для региона Пензенской области. Прочностные характеристики глины определены по результатам испытаний, проведенных по схеме: «неконсолидированно-недренированного» среза. Удельное сопротивление грунта под конусом зонда составляет 1,0 МПа. Мощность 3,7-4,2 м.

ИГЭ-4 Песок средней крупности, с гравием и галькой, насыщенный водой, по плотности сложения средней плотности.

Плотность сложения песка определена по данным статического зондирования.

Удельное сопротивление грунта под конусом зонда составляет 12,6 МПа, коэффициент пористости 0,57 д. ед. Прочностные и деформационные характеристики приведены по таблицам Б.1 приложения Б СП 22.13330.2011 и И.2, И.3 приложения И СП 47.13330.2011. Мощность 6,5-6,8 м.

ИГЭ-6 Глина тугопластичная. Глине непросадочная и ненабухающая, так как залегает в зоне водонасыщения. Прочностные характеристики определялись по методу «консолидированно-дренированного среза». При расчете модуля деформации применялся коэффициент перехода от лабораторного модуля деформации к полевому равный $m=5,6$, модуль деформации составляет 24 МПа.

Вскрытая мощность 2,1-2,3 м.

Гидрогеологические условия. Грунтовые воды в период производства работ (декабрь 2014 – январь 2015 г.) вскрыты скважинами на глубине 3,0-3,2 м, что соответствует абсолютным отметкам 135,7-136,0 м. Водоносный горизонт безнапорный.

Грунтовые воды приурочены к глинистым и песчаным аллювиальным отложениям.

Водоупором служат глины маастрихтского яруса, залегающие в районе работ на глубине 12,7-12,9 м.

Питание подземных вод осуществляется за счет инфильтрации атмосферных осадков, притока вод из вышележащих террасовых отложений, а также русловых вод реки Суры во время паводков, с которыми они имеют прямую гидравлическую связь. Разгрузка осуществляется в речную сеть – реку Сура.

Уровень подземных вод подвержен сезонным и многолетним колебаниям.

В паводковый период возможен подъем уровня грунтовых вод до отметок дневной поверхности.

По потенциальной подтопляемости, согласно приложения «И» СП 11-105-97 (часть II), территория относится к постоянно подтопленной в естественных условиях (I-A-1). За критический подтопляющий уровень принимается глубина подвала 3,0 м. Подтопление вызвано естественным фактором – высоким положением уровня грунтовых вод, испытывающим существенные сезонные и многолетние колебания.

Коэффициент фильтрации глин по результатам экспресс-откачек, выполненных в районе изысканий, равен 0,6 м/сут, песков средней крупности 6,6 м/сут (по лабораторным данным).

Грунтовые воды неагрессивные по всем химическим показателям по отношению к бетонам всех марок по водонепроницаемости, согласно таблице В.3 и В.4 приложения «В» СП 28.13330.2012.

Грунтовые воды по содержанию хлоридов неагрессивные к арматуре железобетонных конструкций при постоянном погружении и при периодическом смачивании, согласно таблице Г.2 приложения «Г» СП 28.13330.2012.

По отношению к металлическим конструкциям при свободном доступе кислорода грунтовые воды среднеагрессивные по водородному показателю и суммарному содержанию сульфатов и хлоридов, согласно таблице Х.2 приложения «Х» СП 28.13330.2012.

Коррозионные свойства грунтов. По результатам лабораторных исследований, грунты на участке по таблице 1 ГОСТ 9.602-2005 обладают высокой и средней коррозионной агрессивностью по отношению к стали. Для расчетов рекомендуется более опасная высокая коррозионная агрессивность по отношению к стали.

Статическое зондирование. Несущим слоем основания нижних концов свай при нагрузке на сваю 500 кН могут служить пески средней крупности средней плотности с прослоями плотных (ИГЭ-5). Длину рабочих свай рекомендуется определять расчетным путем, согласно СП 24.13330.2011. Расчет предельного сопротивления грунтов сваям по зондированию для свай сечением 30×30 см, забиваемых с отметок существующего рельефа, выполнен без учета коэффициентов надежности γ_k и γ_g (пункты 7.1.11 и 7.3.4 СП 24.13330.2011). При забивке с других отметок и при использовании свай другого типа рекомендуется выполнить расчет их предельного сопротивления по формуле 7.25 СП 24.13330.2011, используя графики статического зондирования, а также средние по элементам значения удельного сопротивления грунта под конусом зонда и по боковой поверхности, приведенные в таблице:

ИГЭ	Удельное сопротивление грунта под конусом зонда, q_s , МПа	Удельное сопротивление грунта по муфте трения, f_s , кПа
ИГЭ-2	2,0	57
ИГЭ-3	1,1	29
ИГЭ-4	12,6	54

Более достоверные значения предельного сопротивления грунтов сваям могут быть получены по результатам испытаний грунтов сваями статической вдавливающей нагрузкой, согласно ГОСТ 5686-94.

Перед массовой забивкой рабочих свай рекомендуется выполнить их пробную забивку в разных частях котлована со снятием отказограмм, а также определить предельное сопротивление грунта сваям по данным забивки и последующей контрольной добивки после отдыха, используя при этом формулу 7.20 СП 24.13330.2011, и согласно п.п. 11.9-11.11 СНиП 3.02.01-87.

Нормативная глубина промерзания глинистых грунтов 1,3м.

3. Выводы по результатам рассмотрения

3.1. Выводы о соответствии или несоответствии в отношении рассмотренных результатов инженерных изысканий. Каждый вывод о несоответствии должен быть мотивирован и содержать ссылку на конкретный нормативный акт и (или) документ, его раздел, статью, пункт и т.д.

Инженерно-геологические изыскания:

В оперативном порядке были внесены следующие изменения:

1. Техническое задание на производство работ заверено печатью организации заказчика. Графическое приложение к техническому заданию приложено.
2. Приведена отметка ГВВ р Сура по данным Пензенского центра по гидрометеорологии и мониторингу окружающей среды. Отчет дополнен рекомендациями по инженерной защите территории.

3. Раздел «Гидрогеологические условия» дополнен сведениями о фильтрационных свойствах водовмещающих грунтов.
3. Отчет дополнен результатами расчетов глубины сезонного промерзания грунтов и относительной деформации морозного пучения.
7. Приведены основания применения переходного коэффициента «м» к лабораторному модулю деформации.

Результаты инженерно-геологических изысканий по объекту: «4-х секционный жилой дом переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. № 73), в районе микрорайона №5 «Терновка» Пензенского района Пензенской области» *соответствуют* требованиям технических регламентов, заданию на проведение инженерно-геологических изысканий.

Общие выводы

Результаты инженерных изысканий по объекту «4-х секционный жилой дом переменной этажности с встроенными офисными помещениями (стр. № 73), в районе микрорайона №5 «Терновка» Пензенского района Пензенской области» соответствуют требованиям технических регламентов, заданию на проведение инженерных изысканий.

Эксперт

эксперт по направлению инженерно-геологические
изыскания ГС-Э-33-1-1570

В.П. Саксин





Федеральная служба по аккредитации

0000370

СВИДЕТЕЛЬСТВО ОБ АККРЕДИТАЦИИ

на право проведения негосударственной экспертизы проектной документации
и (или) негосударственной экспертизы результатов инженерных изысканий

№ РОСС RU 0001.610279
(номер свидетельства об аккредитации)

№ 0000370
(учетный номер бланка)

Настоящим удостоверяется, что Общество с ограниченной ответственностью "Мордовский институт
(полное и (в случае, если имеется)

негосударственной экспертизы", (ООО "МИНЭ")
сокращенное наименование и ОГРН юридического лица)

ОГРН 1071326004166

место нахождения 430005, Респ. Мордовия, г. Саранск, ул. Советская, 52
(адрес юридического лица)

аккредитовано (а) на право проведения негосударственной экспертизы результатов инженерных изысканий

(вид негосударственной экспертизы, в отношении которого получена аккредитация)

СРОК ДЕЙСТВИЯ СВИДЕТЕЛЬСТВА ОБ АККРЕДИТАЦИИ с 28 апреля 2014 г. по 28 апреля 2019 г.

Руководитель (заместитель руководителя)
органа по аккредитации



(подпись)

М.А. Якутова
(Ф.И.О.)

Серебряно 11 (серебряно) монета

