



**Общество с ограниченной ответственностью  
Негосударственная Экспертиза  
«Брянский Центр Стоимостного Инжиниринга»**

**СВИДЕТЕЛЬСТВО ОБ АККРЕДИТАЦИИ**  
Федеральной службы по аккредитации  
Per. № RA.RU.611772  
Per. № RA.RU.610882

**НОМЕР ЗАКЛЮЧЕНИЯ ЭКСПЕРТИЗЫ**

3	2	-	2	-	1	-	1	-	0	5	2	0	8	9	-	2	0	2	0
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---



**«УТВЕРЖДАЮ»**

Генеральный директор  
Василий Серафимович Ремизов

19 октября 2020 г.

**ПОЛОЖИТЕЛЬНОЕ (ОТРИЦАТЕЛЬНОЕ) ЗАКЛЮЧЕНИЕ  
ЭКСПЕРТИЗЫ**

**Вид объекта экспертизы**

Результаты инженерных изысканий

**Объект экспертизы**

Многоквартирный жилой дом (поз. 11) в микрорайоне  
«Мегаполис-Парк» в п. Мичуринский Брянского района

г. Брянск

## **I. Общие положения и сведения о заключении экспертизы**

### **1.1. Сведения об организации по проведению экспертизы**

Общество с ограниченной ответственностью Негосударственная Экспертиза «Брянский  
Центр Стоимостного Инжиниринга»  
241050, Брянская обл., г. Брянск, ул. Софьи Перовской, д. 83, оф. 352  
ИНН 3257020572  
КПП 325701001  
ОГРН 1143256011667

### **1.2. Сведения о заявителе, застройщике, техническом заказчике**

*Заявитель, застройщик*

Общество с ограниченной ответственностью Специализированный Застройщик  
«Мегаполис-Строй»  
241519, Брянская обл., Брянский р-н, п. Путевка, ул. Окружная, д. 22  
ИНН 3250518136  
КПП 324501001  
ОГРН 1103256002190

### **1.3. Основания для проведения экспертизы**

Заявление от 28.09.2020 г.  
Договор от 28.09.2020 г. № 57/НЭ на проведение негосударственной экспертизы  
результатов инженерно-геологических изысканий.

### **1.4. Сведения о заключении государственной экологической экспертизы**

Нет данных.

### **1.5. Сведения о составе документов, представленных для проведения экспертизы**

Технический отчет по результатам инженерно-геологических изысканий для подготовки  
проектной и рабочей документации: «Многоквартирный жилой дом (поз. 11) в микрорайоне  
«Мегаполис-Парк» в п. Мичуринский Брянского района», выполненный  
ООО «БрянскСтройИзыскания» (шифр 59/20-ИГИ).

## **II. Сведения, содержащиеся в документах, представленных для проведения экспертизы проектной документации**

**2.1. Сведения об объекте капитального строительства, применительно к которому  
подготовлена проектная документация**

**2.1.1. Сведения о функциональном назначении объекта капитального  
строительства**

Вид работ – строительство.

Тип объекта – нелинейный.

Функциональное назначение – объект непроизводственного назначения.

Договор от 28.09.2020 г. № 57/НЭ



### **2.1.2. Сведения о технико-экономических показателях объекта капитального строительства**

Площадь застройки – 1300,60 м<sup>2</sup>.  
Площадь жилого здания – 5886,40 м<sup>2</sup>.

### **2.2. Сведения об источнике (источниках) и размере финансирования строительства (реконструкции, капитального ремонта)**

Финансирование работ по строительству осуществляется без привлечения средств бюджетов бюджетной системы Российской Федерации, юридических лиц, созданных Российской Федерацией, субъектом Российской Федерации, муниципальным образованием, юридических лиц, доля которых в уставном (складочном) капитале Российской Федерации, субъекта Российской Федерации, муниципального образования составляет более 50 процентов.

### **2.3. Сведения о природных и иных условиях территории, на которой планируется осуществлять строительство (реконструкцию, капитальный ремонт)**

Климатический район (подрайон) – ПВ.  
Ветровой район – I.  
Снеговой район – III.  
Интенсивность сейсмических воздействий – 5 и менее баллов.  
Инженерно-геологические условия – II категория (средняя сложность).

## **III. Сведения, содержащиеся в документах, представленных для проведения экспертизы результатов инженерных изысканий**

### **3.1. Дата подготовки отчетной документации по результатам инженерных изысканий**

Нет данных.

### **3.2. Сведения о видах инженерных изысканий**

Выполнены инженерно-геологические изыскания.

### **3.3. Сведения о местоположении района (площадки, трассы) проведения инженерных изысканий**

Адрес (местоположение): субъект РФ – 32, Брянская область, Брянский район, поселок Мичуринский, микрорайон «Мегаполис-парк».  
Кадастровый номер земельного участка – 32:02:0390204:336.

### **3.4. Сведения о застройщике (техническом заказчике), обеспечившем проведение инженерных изысканий**

*Застройщик*

Общество с ограниченной ответственностью Специализированный Застройщик «Мегаполис-Строй»  
241519, Брянская обл., Брянский р-н, п. Путевка, ул. Окружная, д. 22  
ИНН 3250518136

КПП 324501001  
ОГРН 1103256002190

### 3.5. Сведения об индивидуальных предпринимателях и (или) юридических лицах, подготовивших технический отчет по результатам инженерных изысканий

*Инженерно-геологические изыскания*

Общество с ограниченной ответственностью «БрянскСтройИзыскания»  
241050, Брянская обл., г. Брянск, пр-кт Ленина, д. 99, оф. 209  
ИНН 3250501830  
КПП 325701001  
ОГРН 1073254005725

### 3.6. Сведения о задании застройщика (технического заказчика) на выполнение инженерных изысканий

Задание от 18.08.2020 г. на выполнение инженерно-геологических изысканий, утвержденное ООО Специализированный застройщик «Мегаполис-Строй».

### 3.7. Сведения о программе инженерных изысканий

Программа от 18.08.2020 г. на производство инженерно-геологических изысканий на объекте, утвержденная ООО Специализированный застройщик «Мегаполис-Строй».

### 3.8. Иная представленная по усмотрению заявителя информация, определяющая основания и исходные данные для подготовки результатов инженерных изысканий

Градостроительный план от 03.07.2019 г. № RU32502305-52 земельного участка с кадастровым номером 32:02:0390204:336, подготовленный отделом архитектуры администрации Брянского района.

Выписка от 07.06.2019 г. № 32-0-1-96/4201/2019-2826 из Единого государственного реестра недвижимости об основных характеристиках и зарегистрированных правах на объект недвижимости (земельный участок с кадастровым номером 32:02:0390204:336), выданная Государственным автономным учреждением «Многофункциональный центр в г. Брянске».

Договор от 18.08.2020 г. № 59/20, заключенный между ООО СЗ «Мегаполис-Строй» и ООО «БрянскСтройИзыскания».

## IV. Описание рассмотренной документации (материалов)

### 4.1. Описание результатов инженерных изысканий

#### 4.1.1. Состав отчетных материалов о результатах инженерных изысканий (с учетом изменений, внесенных в ходе проведения экспертизы)

№ тома	Обозначение	Наименование	Примечание
	59/20-ИГИ	Технический отчет по результатам инженерно-геологических изысканий для подготовки проектной и рабочей документации: «Многоквартирный жилой дом	ООО «БрянскСтройИзыскания»



№ тома	Обозначение	Наименование	Примечание
		(поз. 11) в микрорайоне «Мегаполис-Парк» в п. Мичуринский Брянского района»	

#### 4.1.2. Сведения о методах выполнения инженерных изысканий

##### *Инженерно-геологические изыскания*

Исследуемый участок расположен в микрорайоне «Мегаполис-Парк» п. Мичуринский Брянского района.

На период изысканий площадка проведения работ свободна от застройки, задернована.

В геоморфологическом отношении участок приурочен к пологоволнистой водно-ледниковой равнине, с абсолютными отметками поверхности 213,25–214,15 м.

Общий уклон поверхности исследуемой площадки очень пологий ( $< 1^\circ$ ) в юго-восточном направлении.

Поверхностный сток затрудненный, что обусловлено рельефом местности и задернованностью территории.

Геологическая обстановка на исследуемом участке изысканий стабильная.

Техногенная нагрузка на грунты в пределах обследованного участка обусловлена строительными работами при планировке и застройке микрорайона «Мегаполис-Парк».

Сведения о наличии и состоянии инженерной защиты отсутствуют.

По инженерно-геологическим условиям исследованная площадка относится к II категории сложности (СП 11-105-97 «СНиП 2.03.11-85 «Защита строительных конструкций от коррозии»).

Согласно СП 131.13330.2012 «СНиП 23-01-99\* «Строительная климатология» рассматриваемый участок относится к II климатическому району и ПВ климатическому подрайону.

Согласно СП 20.13330.2016 «СНиП 2.01.07-85\* «Нагрузки и воздействия» исследуемая площадка относится к III району по весу снегового покрова, к I району по давлению ветра.

В геологическом строении площадки до разведанной глубины 17 м принимают участие: современные отложения (pdIV), верхнечетвертичные покровные (prIII), верхнемеловые элювиальные отложения (eK<sub>2</sub>), а также верхнемеловые отложения сантонского (K<sub>2st</sub>) и коньякского (K<sub>2k</sub>) ярусов.

С поверхности до глубины 0,7–1,1 м повсеместно залегают современные отложения, представленные почвенно-растительным слоем, в отдельный ИГЭ не выделяются.

Далее под современными отложениями, в подошве почвенно-растительного слоя вскрыты верхнечетвертичные покровные отложения, представленные суглинками лессовидными (ИГЭ 1, ИГЭ 2) желтовато-бурыми, макропористыми, известковистыми, полутвердыми и тугопластичными, просадочными.

Подошва толщи лессовидных суглинков (ИГЭ 1, ИГЭ 2) прослеживается на глубине 5,4–5,6 м (абсолютные отметки 207,75–208,75 м). Мощность суглинков лессовидных (ИГЭ 1) вскрытых в верхней части лессовидной толщи колеблется от 2,3 м до 3,6 м, суглинков лессовидных (ИГЭ 2) вскрытых с глубины 3,4–4,4 м составляет 1,0–2,1 м.

Верхнемеловые элювиальные отложения залегают повсеместно в подошве лессовидных суглинков в интервале глубины 5,4–6,4 м слоем мощностью 0,6–1,0 м и представлены глинами (ИГЭ 3) зеленовато-бурыми, тугопластичными, непросадочными, с гнездами песка, с включением щебня и дресвы осадочных пород до 5–20 %.

Отложения сантонского яруса, вскрытые повсеместно с глубины 6,1–6,4 м, представлены глинами опоквидными (ИГЭ 4), залегающими преимущественно в кровле отложений

сантонского яруса (абсолютные отметки 207,05–207,85 м, а в районе скважины 1118 в интервале глубины 10,3–11,2 м), и опокой трещиноватой (ИГЭ 5) вскрытой ниже почти повсеместно, кроме района скважины 1120.

Глины опокovidные (ИГЭ 4) зеленовато-серые, мягкопластичные, с включением дресвы и щебня опоки до 5–15 % вскрыты слоем мощностью 2,1–3,3 м.

Опока трещиноватая (ИГЭ 5) зеленовато-серая, с глинистым заполнителем до 5–10 % залегает мощностью 0,6–4,7 м вскрытой мощностью 1,4 м.

Основание разреза сложено мергелем опокovidным (ИГЭ 6) светло-серым, трещиноватым, по трещинам с глинистым заполнителем до 5–10 %. Мергель опокovidный (ИГЭ 6) имеет повсеместное распространение с глубины 8,2–13,6 м (абсолютные отметки 199,90–205,50 м) вскрытой мощностью 0,7–8,8 м.

Ниже приводится описание выделенных инженерно-геологических элементов и литологических слоев.

*Современные образования, рdIV.*

Почвенно-растительный слой малой мощности, в самостоятельный ИГЭ не выделялся, в качестве естественного основания фундаментов не пригоден, подлежит удалению в строительных контурах.

*Верхнечетвертичные покровные отложения, рrIII.*

ИГЭ 1 – суглинки лессовидные, полутвердые, макропористые, известковистые, просадочные, среднесжимаемые при естественной влажности и при водонасыщении.

Нормативные характеристики: плотность грунта в естественном состоянии – 1,75 г/см<sup>3</sup>; в водонасыщенном состоянии – 1,97 г/см<sup>3</sup>; угол внутреннего трения – 22 °; удельное сцепление – 0,018 МПа; модуль деформации в естественном состоянии – 12 МПа, в водонасыщенном состоянии – 2,8 МПа.

ИГЭ 2 – суглинки лессовидные, тугопластичные, макропористые, известковистые, просадочные, среднесжимаемые при естественной влажности и при водонасыщении.

Нормативные характеристики: плотность грунта в естественном состоянии – 1,76 г/см<sup>3</sup>; в водонасыщенном состоянии – 2,00 г/см<sup>3</sup>; угол внутреннего трения – 20 °, удельное сцепление – 0,017 МПа; модуль деформации в естественном состоянии – 10 МПа, в водонасыщенном состоянии – 2,2 МПа.

*Верхнемеловые элювиальные отложения, еK<sub>2</sub>.*

ИГЭ 3 – глины тугопластичные, среднесжимаемые.

Нормативные характеристики: плотность грунта в естественном состоянии – 1,59 г/см<sup>3</sup>; в водонасыщенном состоянии – 1,95 г/см<sup>3</sup>; угол внутреннего трения – 19 °; удельное сцепление – 0,032 МПа; модуль деформации – 10 МПа.

*Верхнемеловые отложения сантонского яруса, K<sub>2st</sub>.*

ИГЭ 4 – глины опокovidные, мягкопластичные, среднесжимаемые, с включением щебня опоки до 5–10 %.

Нормативные характеристики: плотность грунта – 1,34 г/см<sup>3</sup>; угол внутреннего трения – 17 °; удельное сцепление – 0,030 МПа; модуль деформации – 9 МПа.

ИГЭ 5 – опока трещиноватая, по трещинам с глинистым заполнителем до 5–10 %.

Нормативные характеристики: плотность грунта – 1,42 г/см<sup>3</sup>; предел прочности на одноосное сжатие в водонасыщенном состоянии – 0,783 МПа.

*Верхнемеловые отложения коньякского яруса, K<sub>2k</sub>.*

ИГЭ 6 – мергель опокovidный, трещиноватый, по трещинам с глинистым заполнителем до 5–10 %.

Нормативные характеристики: плотность грунта – 1,57 г/см<sup>3</sup>; предел прочности на одноосное сжатие в водонасыщенном состоянии – 0,755 МПа.

В период изысканий (август–сентябрь 2020 г.) подземные воды скважинами до глубины 17,0 м не вскрыты.

Однако, в результате изменения инженерно-геологических условий в процессе строительства и эксплуатации здания, инфильтрации в грунт атмосферных осадков, утечек из



водонесущих коммуникаций возможно существенное повышение степени влажности грунтового массива вплоть до формирования водоносного горизонта грунтовых вод природно-техногенного характера типа «верховодки» в почвенно-растительном слое, суглинках лессовидных (ИГЭ 1, ИГЭ 2) над кровлей более плотных разностей глинистых грунтов.

По критериям типизации территорий по подтопляемости, согласно СП 11-105-97 «СНиП 2.03.11-85 «Защита строительных конструкций от коррозии», исследуемая площадка по наличию процесса подтопления относится к области II – потенциально подтопляемой, по условиям развития процесса – к району II-Б1 (потенциально подтопляемая в результате ожидаемых техногенных воздействий).

Коррозионную агрессивность суглинков лессовидных (ИГЭ 1) полутвердых, просадочных по отношению к углеродистой и низколегированной стали, согласно ГОСТ 9.602-2016 «Единая система защиты от коррозии и старения (ЕСЗКС). Сооружения подземные. Общие требования к защите от коррозии», следует принять среднюю в районе скважины 1122 на глубине 2,0 м, на остальной исследованной территории – низкую.

Коррозионная агрессивность грунтов по отношению к свинцовой оболочке кабеля – низкая, к алюминиевой – высокая.

По степени агрессивного воздействия на бетонные и железобетонные конструкции грунты неагрессивные по всем показателям.

Блуждающие токи на исследуемой площадке не зарегистрированы.

К специфическим грунтам исследуемой площадки относятся просадочные лессовидные суглинки (ИГЭ 1, ИГЭ 2) и верхнемеловые элювиальные глины (ИГЭ 3).

Лессовидные суглинки (ИГЭ 1, ИГЭ 2) на основании анализа данных, имеющихся на исследуемой площадке, обладают просадочными свойствами на всю мощность.

Грунтовые условия площадки по просадочности относятся к I типу.

Элювиальные глины (ИГЭ 3) обладают неравномерной сжимаемостью под воздействием внешней нагрузки.

Специфические грунты (ИГЭ 1, ИГЭ 2, ИГЭ 3), а также почвенно-растительный слой рекомендуется прорезать фундаментами.

Также, следует отметить, что особенностью грунтовой толщи на исследуемой площадке является наличие мергеля опоковидного (ИГЭ 6), трещиноватого, по трещинам с глинистым заполнителем до 5–10 %.

Проектирование необходимо вести с учетом указанных факторов согласно требованиям нормативных документов.

На площадке изысканий возможно проявление неблагоприятных геологических процессов, связанных с просадочностью лессовидных суглинков (ИГЭ 1, ИГЭ 2) при замачивании и пучинистостью их при промерзании при нарушении природных условий и отсутствии защитных мероприятий.

Суглинки лессовидные (ИГЭ 1), при ( $R_f \times 102 = 0,088$ ) являются слабопучинистыми в их естественном состоянии и сильнопучинистыми при замачивании.

Нормативная глубина сезонного промерзания суглинков лессовидных (ИГЭ 1) и глинистого почвенно-растительного слоя – 1,18 м рассчитана по формуле согласно СП 22.13330.2011 «СНиП 2.02.01-83\* «Основания зданий и сооружений».

По результатам рекогносцировочного обследования территории исследуемой площадки и при бурении скважин карстовых проявлений поверхностных и подземных форм не установлено.

Однако, наличие в разрезе мергеля опоковидного (ИГЭ 6), относящегося к потенциально карстующимся породам, подвергающимся процессам суффозии с образованием ослабленных зон при изменении инженерно-геологических условий при обильной инфильтрации поверхностных вод, дает возможность предположить развитие в них карстовых процессов.

Повышенная трещиноватость мергеля (ИГЭ 6) дает основание отнести площадку к V категории устойчивости относительно карстовых провалов согласно СП 116.13330.2012 «СНиП 22-02-2003 «Инженерная защита территорий, зданий и сооружений от опасных

геологических процессов. Основные положения» (интенсивность провалообразования оценивается до 0,01 случаев/год·км<sup>2</sup>).

Сейсмичность района оценивается в 5 баллов (СП 14.13330.2014 «СНиП II-7-81\* «Строительство в сейсмических районах и ОСР-2015).

Задачей изысканий являлось комплексное изучение инженерно-геологических условий площадки (включая рельеф, геологическое строение, гидрогеологические условия, выявление неблагоприятных инженерно-геологических процессов, определение физико-механических свойств грунтов) с целью получения материалов, необходимых и достаточных для проектирования объекта.

Инженерно-геологические изыскания проведены в августе–сентябре 2020 г.

На исследуемой площадке пробурено 3 скважины глубиной по 17 м. Общий метраж бурения составил 51 п. м.

Бурение скважин выполнено буровыми установками ПБУ-1, ПБУ-2 механическим ударно-канатным способом диаметром 127–146 мм, без обсадки стенок скважин трубами, с соблюдением правил технологического режима и техники безопасности.

При бурении скважин для лабораторных испытаний отобрано 25 проб грунта ненарушенной структуры и 3 пробы грунта нарушенной структуры согласно ГОСТ 12071-2014 «Грунты. Отбор, упаковка, транспортирование и хранение образцов».

Монолиты грунтов из скважин были отобраны грунтоносом обуривающего типа, тонкостенным и колонковой трубой с коронкой М-2.

Также на исследуемой площадке пройдено 6 точек статического зондирования глубиной 9,0–13,5 м. Общий метраж составил 64,5 п. м.

Статическое зондирование грунтов выполнено установкой ПБУ-2 зондом II типа с применением аппаратуры «Пика-17» с целью получения необходимых параметров для расчета несущей способности свай ( $F_d$ , кН) различной длины и сечения по данным статического зондирования и частных значений предельного сопротивления забивной сваи ( $F_u$ , кН) в точке зондирования.

Определение коррозионной агрессивности грунтов по отношению к стали выполнено по их удельному электрическому сопротивлению (УЭС), измеренному в полевых и лабораторных условиях, а также по плотности катодного тока. Всего произведено 4 замера.

Наличие и интенсивность блуждающих электрических токов в грунтах на площадке определены полевым методом с помощью мультиметра АКТАКОМ АМ-1006 с 2 медно-сульфатными электродами сравнения. Измерения произведены между 2 точками земли по 2 взаимно перпендикулярным направлениям при разносе измерительных электродов на 100 м. На исследуемой площадке выполнен 1 замер разности потенциалов.

Работы по определению коррозионной агрессивности грунтов, наличия блуждающих токов выполнены в соответствии с требованиями ГОСТ 9.602-2016 «Единая система защиты от коррозии и старения. Сооружения подземные. Общие требования к защите от коррозии».

Лабораторные исследования образцов грунтов ненарушенной и нарушенной структуры производились в соответствии с действующими ГОСТ, инструкциями и руководствами на выполнение всех видов лабораторных работ.

В лабораторных условиях определялись:

- природная влажность грунта;
- влажность на границе текучести и раскатывания;
- плотность (природная и скелета грунта);
- плотность частиц грунта;
- гранулометрический состав лессовидных грунтов;
- коррозионная агрессивность грунтов;
- просадочные свойства лессовидных и элювиальных грунтов;
- предел прочности полускальных грунтов в естественном и водонасыщенном состояниях;



- угол внутреннего трения, удельное сцепление и модуль деформации глинистых грунтов (сдвиговые и компрессионные испытания).

Изыскательские работы включали в себя сбор и систематизацию общегеологических материалов, обработку результатов горнопроходческих работ и данных лабораторных испытаний отобранных образцов грунтов.

При камеральной обработке материалов изысканий произведено разделение грунтов площадки на инженерно-геологические элементы с учетом их возраста, происхождения, текстурно-структурных особенностей и номенклатурного вида, вычисление нормативных и расчетных характеристик грунтов, составлен технический отчет.

#### **4.1.3. Сведения об оперативных изменениях, внесенных заявителем в результаты инженерных изысканий в процессе проведения экспертизы**

Указан район (по условиям развития процесса подтопления), к которому относится исследуемая площадка.

Откорректированы коэффициенты сжимаемости при природной влажности глин элювиальных (ИГЭ 3), а также глин опоквидных (ИГЭ 4).

### **V. Выводы по результатам рассмотрения**

#### **5.1. Выводы о соответствии или несоответствии результатов инженерных изысканий требованиям технических регламентов**

Откорректированный технический отчет по инженерно-геологическим изысканиям соответствует техническим регламентам, национальным стандартам, заданию на выполнение инженерно-геологических изысканий.

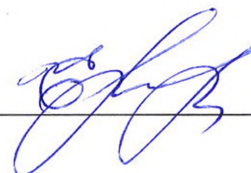
### **VI. Общие выводы**

Результаты инженерно-геологических изысканий по объекту капитального строительства: «Многоквартирный жилой дом (поз. 11) в микрорайоне «Мегаполис-Парк» в п. Мичуринский Брянского района», соответствуют техническим регламентам, национальным стандартам, заданию на выполнение инженерно-геологических изысканий и рекомендуются к утверждению.

В соответствии с действующим законодательством вся ответственность за содержание, достоверность и правильность оформления документации, с учетом внесенных изменений, лежит на руководителе и исполнителях организации, осуществившей разработку результатов инженерных изысканий.

### **VII. Сведения о лицах, аттестованных на право подготовки заключений экспертизы, подписавших заключение экспертизы**

Должикова Екатерина Дмитриевна  
2. Инженерно-геологические изыскания и  
инженерно-геотехнические изыскания  
Аттестат № МС-Э-28-2-12275  
Срок действия: 30.07.2019 г. – 30.07.2024 г.  
Договор от 12.10.2020 г. 6/н







# ФЕДЕРАЛЬНАЯ СЛУЖБА ПО АККРЕДИТАЦИИ

0001061

## СВИДЕТЕЛЬСТВО ОБ АККРЕДИТАЦИИ на право проведения негосударственной экспертизы проектной документации и (или) негосударственной экспертизы результатов инженерных изысканий

№ RA.RU.610882  
(номер свидетельства об аккредитации)

№ 0001061  
(учетный номер бланка)

РОСАККРЕДИТАЦИЯ

20 ОКТ 2015

Настоящим удостоверяется, что Общество с ограниченной ответственностью Негосударственная экспертиза «Брянский  
(полное и (в случае, если имеется)

Центр Стоимостного Инжиниринга» (ООО НЭ «БЦИ»)  
сокращенное наименование и ОГРН юридического лица)

ОГРН 1143256011667

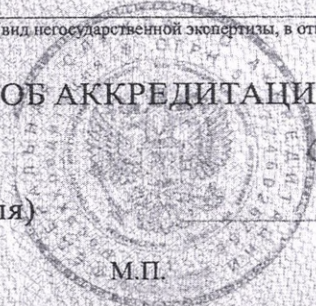
место нахождения 241050, Брянская обл., г. Брянск, ул. Софьи Перовской, д. 83  
(адрес юридического лица)

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

(вид негосударственной экспертизы, в отношении которого получена аккредитация)

СРОК ДЕЙСТВИЯ СВИДЕТЕЛЬСТВА ОБ АККРЕДИТАЦИИ с 16 декабря 2015 г. по 16 декабря 2020 г.

Руководитель (заместитель Руководителя)  
органа по аккредитации



М.П.

(подпись)

А.Г. Литвак  
(ф.и.о.)



КОПИЯ ВЕРНА

В.С. Ремизов



Пронумеровано, прошито и

скреплено печатью на 10

листах

