

бюро «НЭС»



НЕЗАВИСИМАЯ ЭКСПЕРТИЗА СОБСТВЕННОСТИ

(информационно-правовое бюро «НЭС»)

ОГРН 304230817700063 ИНН 230801429830

Российская федерация, 350049, г. Краснодар, , ул. Парковая, д. 9, оф. 6

Телефон: 8-918-391-55-06, e-mail: Bosss-s@yandex.ru

ЗАКЛЮЧЕНИЕ СПЕЦИАЛИСТА

№ 1894–С

*по материалам обследования конструкций
не законченного строительством жилого дома,
расположенного по адресу:*

*Краснодарский край, г. Краснодар,
пос. Российский, ул. Очаковская, № 2*

Дата, на которую проводятся исследования:

28 ноября 2016 г.

Краснодар
2016

ОГЛАВЛЕНИЕ

1. ВВОДНАЯ ЧАСТЬ	3
1.1 СВЕДЕНИЯ О СПЕЦИАЛИСТАХ	3
1.2 ДЕКЛАРАЦИЯ СПЕЦИАЛИСТОВ	4
1.3 ДОПУЩЕНИЯ И ОГРАНИЧЕНИЯ	5
1.4 ПРЕДОСТАВЛЕННЫЕ МАТЕРИАЛЫ	6
1.5 <i>ИСПОЛЬЗОВАННЫЕ ПРИБОРЫ, ИНСТРУМЕНТЫ И КОМПЬЮТЕРНЫЕ</i> <i>ПРОГРАММЫ</i>	7
1.6 СПИСОК ИСПОЛЬЗОВАННЫХ ИСТОЧНИКОВ	7
2. ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКАЯ ЧАСТЬ	9
2.1 ИСПОЛЬЗУЕМЫЕ ТЕРМИНЫ И ОПРЕДЕЛЕНИЯ.....	9
2.2 ОБЪЕКТ ИССЛЕДОВАНИЯ.....	11
2.3 ХАРАКТЕРИСТИКА ОБЪЕКТА ИССЛЕДОВАНИЙ.....	12
2.4 ОБСЛЕДОВАНИЕ КОНСТРУКТИВНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ ОБЪЕКТА ИССЛЕДОВАНИЯ.....	13
3. ВЫВОД	22
ПРИЛОЖЕНИЯ	23

1. ВВОДНАЯ ЧАСТЬ

По заказу ЖСК «Эталон» специалистами бюро «НЕЗАВИСИМАЯ ЭКСПЕРТИЗА СОБСТВЕННОСТИ» проведено техническое обследование основных несущих конструкций не завершённого строительством жилого дома, расположенного по адресу: Краснодарский край, г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, № 2 на соответствие их требованиям СНиП.

Исследования проводятся по состоянию на «28» ноября 2016 года, что совпадает с датой проведения экспертного осмотра.

1.1 Сведения о специалистах

Привлеченные для выполнения данной работы Специалисты, соответствуют квалификационной характеристике помещенной в квалификационном справочнике должностей руководителей, специалистов и других служащих, утвержденном Постановлением Министерства труда РФ от 22 февраля 1998 года № 37 (в редакции от 12.02.2014 г.)

Состав специалистов

- Аксёнова Маргарита Петровна – руководитель;
- Басай Роман Юрьевич – главный специалист.

Руководитель - Аксёнова Маргарита Петровна имеет высшее техническое образование; стаж экспертной работы – 14 лет.

Аксенова М.П. находится на лабораторном обслуживании госпредприятия Краснодарского края «Оргтехстрой» на основании Договора № 286/08-10 от 24 августа 2010 г.

Очередное повышение квалификации руководителей и инженерно-технических работников строительного комплекса Кубани по программе «Проектирование автодорог, генплана и транспорта, обследование техниче-

ского состояния зданий и сооружений» пройдено 25.11.05. Удостоверение № 107А-ПК-05.

Действительный член некоммерческого партнёрства «Палата Судебных Экспертов» Свидетельство № 00485.

Член саморегулируемой организации НП «ОБЪЕДИНЕНИЕ СУДЕБНЫХ ЭКСПЕРТОВ». Регистрационный № 119.

Главный специалист - Басай Роман Юрьевич, имеет высшее техническое образование; стаж экспертной работы – 14 лет (в том числе - обследование технического состояния зданий и сооружений, разработка рекомендаций и заключений по материалам технических отчетов обследований).

Басай Р.Ю. прошёл обучение и аттестован в Государственной академии профессиональной переподготовки и повышения квалификации руководящих работников и специалистов инвестиционной сферы (ГАСИС) по программе «Ремонт, реконструкция и эксплуатация промышленных и гражданских сооружений». Квалификационный сертификат № 021982 от 3 марта 2007 года, г. Москва.

Басай Р.Ю. прошёл обучение в НОУ «Центр повышения квалификации «Строитель». Удостоверение регистрационный номер 2170-23.

Басай Р.Ю. присвоено звание «Инженер по качеству строительства». Квалификационный аттестат регистрационный № 2170-23.

1.2 Декларация специалистов

Настоящее исследование является квалифицированной консультацией Заказчика специалистами, имеющими знания и опыт в области технического обследования и оценки объектов недвижимости.

Настоящим специалисты, выполнявшие данную работу, подтверждают, что у них не было личной заинтересованности или какой бы то ни бы-

ло предвзятости в подходе к исследуемому вопросу, или в отношении сторон, имеющих к нему отношение.

В данной работе, опираясь на свои знания и опыт, руководствуясь действующей в Российской Федерации нормативной документацией в области строительства, с соблюдением законодательства, специалисты выступили в качестве беспристрастных консультантов.

С учетом наилучшего использования своих профессиональных возможностей, специалисты настоящим удостоверяют, что изложенные в заключении факты, на основе которых проводился анализ, делались выводы и заключения достоверны.

1.3 Допущения и ограничения

Декларация специалистов, являющаяся частью настоящего Заключение, ограничивается следующими условиями и допущениями.

Настоящее Заключение достоверно лишь в полном объеме, отдельные части которого не могут трактоваться отдельно, а только в связи с полным его текстом, принимая во внимание все содержащиеся там допущения и ограничения.

От специалистов не требуется, и они не принимают на себя ответственности за описание правового состояния имущества и вопросы, подразумевающие обсуждение юридических аспектов права собственности. Предполагается, что права собственности на рассматриваемое имущество полностью соответствуют требованиям законодательства, если иное не оговорено специально. Исследуемая собственность считается свободной, от каких либо претензий или ограничений, кроме оговоренных в настоящей работе.

От специалистов не требуется появляться в суде или свидетельствовать иным способом по поводу произведенных исследований, кроме слу-

чаев, предусмотренных законодательством РФ, либо по специальному договору с Заказчиком.

Специалисты оставляет за собой право самостоятельно выбирать подходы и методы проведения исследований в соответствии с действующим законодательством и нормативно – правовыми актами в области строительства и оценки.

Специалисты оставляет за собой право привлекать по своему выбору, за свой счет и под свою ответственность помощников для выполнения отдельных видов исследований.

Мнение специалистов по исследуемому вопросу, действительно только на дату проведения исследований.

1.4 Предоставленные материалы

Для проведения исследований заказчиком представлены следующие документы:

- Свидетельство о государственной регистрации права на земельный участок по адресу: Краснодарский край, г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, № 2, от 24.09.2013 г.

- Разрешение на строительство по адресу: Краснодарский край, г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, № 2, от 17.06.2013 г.

- Градостроительный план земельного участка от 11.02 2013 г.

- Технический паспорт здания (строения) литер А не завершённого строительством, выполненный Филиалом ГУП КК «Крайтехинвентаризация - Краевое БТИ» г. Краснодар от 18.08.2016г.

- Кадастровый паспорт земельного участка от 23.08.2012 г.

- Проектная документация «Многоквартирный жилой дом по адресу: г. Краснодар, ул. Очаковская, 2» шифр 01/06-12, разделы ПЗ, АР, КР, ИОС, ПОС, ОДИ, ЭЭ и ИГИ, выполненная ООО «КОДА» г. Краснодар в 2012 г.

1.5 Используемые приборы, инструменты и компьютерные программы

При выполнении работ по обследованию объекта исследования применялись следующие приборы и инструменты:

- ручной лазерный дальномер HD 150 («TRIMBLE») (соответствует ГОСТ 25373-82 «Лазеры измерительные. Типы, основные параметры и технические требования». Настоящий стандарт устанавливает типы, основные параметры и технические требования к измерительным лазерам непрерывного и импульсного режима работы, предназначенным для использования в составе поверочных установок и средств измерения энергетических, спектральных, пространственных и временных параметров лазерного излучения;

- металлическая рулетка длиной 10 м, соответствующая ГОСТ 7502-98. «Межгосударственный стандарт рулетки измерительные металлические технические условия». Настоящий стандарт распространяется на рулетки измерительные металлические 2-го и 3-го классов точности (далее - рулетки), предназначенные для измерения линейных размеров путем непосредственного сравнения со шкалой;

- электронный измеритель прочности бетона ИПС-МГ4.03, 29456-05 заводской номер № 9644, свидетельство о поверке № 09-01-154 от 15 февраля 2016г.;

- фотоаппарат «Canon»;

- компьютерные программы: Microsoft Word 2007, Консультант плюс.

1.6 Список использованных источников

1. ВСН 57-88 «Положение по техническому обследованию жилых зданий».
2. ГОСТ 2.105-95 «Общие требования к текстовым документам».
3. ГОСТ 530-2007 «Кирпич и камень керамические. Общие технические условия».
4. ГОСТ 22904-93 «Конструкции железобетонные. Магнитный метод определения толщины защитного слоя бетона и расположения арматуры».

5. ГОСТ 22690-88 «Бетоны. Определение прочности механическими методами неразрушающего контроля».
6. ГОСТ 31937-2011 «Здания и сооружения. Правила обследования и мониторинга технического состояния».
7. ГОСТ 9561-91 «Плиты перекрытий железобетонные многопустотные для зданий и сооружений».
8. ГОСТ Р 53778-2010 «Здания и сооружения. Правила обследования и мониторинга технического состояния».
9. ГОСТ Р 54257-2010 «Надежность строительных конструкций и оснований. Основные положения и требования».
10. Градостроительный кодекс Российской Федерации.
11. СанПиН 2.1.2.1002-00 «Санитарно-эпидемиологические требования к жилым зданиям и помещениям».
12. СНиП 2.01.02-85* «Противопожарные нормы».
13. СНиП 21-01-97* «Пожарная безопасность зданий и сооружений».
14. СНКК 22-301-2000 «Строительство в сейсмических районах Краснодарского края».
15. СП 13-102-2003 «Правила обследования несущих строительных конструкций зданий и сооружений».
16. СП 14.13330.2011 «СНиП II-7-81* «Строительство в сейсмических районах».
17. СП 15.13330.2012 «СНиП II-22-81* Каменные и армокаменные конструкции».
18. СП 22.13330.2011 «СНиП 2.02.01-83* «Основания зданий и сооружений».
19. СП 42.13330.2011 «СНиП 2.07.01-89* «Градостроительство. Планировка и застройка городских и сельских поселений».
20. СП 30-102-99 «Планировка и застройка территорий малоэтажного жилищного строительства».
21. СП 31-114-2004 «Правила проектирования жилых и общественных зданий для строительства в сейсмических районах».
22. СП 50-101-204 «Проектирование и устройство оснований и фундаментов зданий и сооружений».

23. СП 54.13330.2011 СНиП 31-01-2003 «Здания жилые многоквартирные».

24. СП 63.13330.2012 «СНиП 52-01-2003 Бетонные и железобетонные конструкции».

25. СП 70.13330.2012 «СНиП 3.03.01-87 Несущие и ограждающие конструкции».

26. Федеральный закон «О санитарно-эпидемиологическом благополучии населения» № 52-ФЗ от 30 марта 1999 г.

27. Федеральный закон «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений» № 384-ФЗ от 30 декабря 2009 г.

2. ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКАЯ ЧАСТЬ

Настоящее техническое обследование основных несущих конструкций не завершённого строительством жилого дома, расположенного по адресу: Краснодарский край, г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, № 2, выполнено методом сопоставления результатов проведенного визуального и инструментального обследования объекта с нормативными требованиями действующих строительных норм и правил, с соблюдением законодательства Российской Федерации.

Исследования проведены неразрушающими методами.

2.1 Используемые термины и определения

При проведении исследований использованы термины и определения, смысл которых заключается в следующем:

Нормативный документ - документ, устанавливающий правила, общие принципы или характеристики, касающиеся определенных видов деятельности или их результатов и доступный широкому кругу потребителей.

Строительные нормы и правила (СНиП) - нормативный документ в области строительства, принятый органом исполнительной власти и содержащий обязательные требования.

Помещение - пространство внутри здания, имеющее определенное функциональное назначение и ограниченное строительными конструкциями.

Элементы здания – конструкции и технические устройства, составляющие здание, предназначенные для выполнения заданных функций.

Многоквартирный жилой дом – жилой дом, состоящий из двух и более квартир, имеющих самостоятельные выходы либо на земельный участок, прилегающий к жилому дому, либо в помещения общего пользования в таком доме.

Малозэтажный жилой дом - индивидуальный или многоквартирный жилой дом с количеством этажей не более чем три.

Среднеэтажный жилой дом - четырех- или пятиэтажный жилой дом.

Многоэтажный жилой дом - жилой дом с количеством этажей более пяти.

Нормативное техническое состояние – категория технического состояния, при котором количественные и качественные значения параметров всех критериев оценки технического состояния строительных конструкций зданий и сооружений, включая состояние грунтов основания, соответствуют установленным в проектной документации значениям с учетом пределов их изменения [6].

Работоспособное техническое состояние – категория технического состояния, при которой некоторые из числа оцениваемых контролируемых параметров не отвечают требованиям проекта или норм, но имеющиеся нарушения требований, в конкретных условиях эксплуатации, не приводят к нарушению работоспособности, и необходимая несущая способность конструкций и грунтов основания, с учетом влияния имеющихся дефектов и повреждений, обеспечивается [6].

Ограниченно-работоспособное техническое состояние – категория технического состояния строительной конструкции или здания и сооружения в целом, включая состояние грунтов основания, при которой имеются

крены, дефекты и повреждения, приведшие к снижению несущей способности, но отсутствует опасность внезапного разрушения, потери устойчивости или опрокидывания, и функционирование конструкций и эксплуатация здания или сооружения возможны либо при контроле (мониторинге) технического состояния, либо при проведении необходимых мероприятий по восстановлению или усилению конструкций и (или) грунтов основания и последующем мониторинге технического состояния (при необходимости) [6].

Аварийное состояние – категория технического состояния строительной конструкции или здания и сооружения в целом, включая состояние грунтов основания, характеризующаяся повреждениями и деформациями, свидетельствующими об исчерпании несущей способности и опасности обрушения и (или) характеризующаяся кренами, которые могут вызвать потерю устойчивости объекта [6].

2.2 Объект исследования

Объектом исследования в настоящей работе являются не завершённые строительством строения (блок-секция № 1 и блок-секция № 2), расположенные на земельном участке по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, который имеет следующие характеристики:

- площадь участка – 2000 м²;
- кадастровый номер – 23:43:0130087:1624;
- категория земель – земли населенных пунктов;
- зона застройки – Ж 1.3.

Ограждение земельного участка и расположение на нём объекта исследований выполнено в соответствии со схемой генерального плана разработанной в проектной документации.

2.3 Характеристика объекта исследований

На земельном участке с кадастровым номером № 23:43:0130087:1624 расположены две блок-секции не завершённого строительством жилого дома. Строительство было начато в 2013 г., приостановлено в 2015 г., консервация объекта не выполнялась.

Блок-секция № 1

Не завершённый строительством многоквартирный жилой дом, расположенный по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, блок-секция № 1, имеет следующие технические характеристики

- Размер в плане (в осях) – 13,94х22,6м;
- Площадь застройки – 335,7 кв. м;
- Выполненные этажи – цокольный, 1-й и 2-й;
- Высота типового этажа – 2,8м;
- Высота подвального этажа – 2,8м.

Блок-секция № 2

Не завершённый строительством многоквартирный жилой дом, расположенный по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, блок-секция № 2, имеет следующие технические характеристики

- Размер в плане (в осях) – 13,94х25,6м;
- Площадь застройки – 338,1
- Выполненные этажи – цокольный, 1-й;
- Высота типового этажа – 2,8м;
- Высота подвального этажа – 2,8м;
- Фото представлены в Приложении № 1.

2.4 Обследование конструктивных элементов объекта исследования

При проведении экспертного осмотра установлены основные конструктивные элементы здания:

- фундамент – монолитный железобетонный ленточный;
- цоколь – блоки фундаментные для стен подвалов;
- стены – кирпичные комплексной конструкции;
- перекрытия – сборные железобетонные;
- монолитные участки, лестницы, сердечники и антисейсмические пояса – монолитные железобетонные.

Обследование основных конструктивных элементов

Блок-секция № 1

Фундаменты

Под стены блок-секции жилого дома, выполнены ленточные монолитные железобетонные фундаменты, сечением подошвы 1,8х0,5(н)м под несущие стены и 1,6х0,5(н)м под самонесущие стены, под подошву фундаментов выполнена подготовка из тощего бетона. Армированные каркасами из арматуры Ø20мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 250мм. По подошве фундамента устроены стены из блоков бетонных для стен подвалов сечением 0,4х0,6(н)м, армированные в швах стержнями из арматуры Ø10 мм. По верху стен цокольного этажа выполнен монолитный железобетонный пояс сечением 0,4х0,4(н)м, армированный в продольном направлении 4Ø12мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 250-300мм. В углах и пересечениях стен устроены железобетонные сердечники сечением 0,4х0,4х2,4(н)м, армированные в вертикальном направлении 4Ø16мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 200-300мм.

Фактическая марка бетона подошвы фундамента 220-250 кг/см², сердечников и пояса 240-255 кг/см², блоков бетонных стеновых 140-200 кг/см².

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замоканий конструкций. Фундаменты и конструкции цокольного этажа выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Стены

Стены 1-го и 2-го этажей комплексной конструкции и выполнены из кирпича полнотелого обыкновенного одинарного марки М100 на растворе М50, толщиной 250мм с прослойкой утеплителя пенополистирольных листов толщиной 30мм и облицовочным слоем из облицовочного керамического кирпича с пустотами. Внутренние перегородки выполнены кирпичными из кирпича полнотелого обыкновенного одинарного марки М100 на растворе М50, толщиной 120(н)мм и из керамзитобетонных блоков сечением 400х200х200(н)мм.

В углах и пересечениях стен, а также по высоте кладка стен армирована сеткой Вр-1 размером 50/50х3мм.

В углах и пересечениях стен устроены монолитные железобетонные сердечники сечением 380х380мм по которым выполнен монолитный железобетонный пояс сечением 250х240(н)мм. Сердечники армированы в вертикальном направлении 4Ø16мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 200-300мм. Антисейсмический пояс армирован в продольном направлении 4Ø12мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 250-300мм.

Фактическая марка бетона сердечников и пояса 250-265 кг/см².

Общая толщина наружных стен 380-400 мм.

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замоканий конструкций и деструкции поверхностного слоя кирпичной кладки стен. Конструкции стен выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Перемычки

Армирование монолитных железобетонных перемычек внутренних стен выполнено каркасами из арматуры периодического профиля Ø 12 мм в количестве 3-5 стержней в зависимости от толщины стены.

В наружных стенах выполнены монолитные железобетонные перемычки с каркасами из арматуры периодического профиля Ø 12 и 16 мм в количестве 5-9 стержней в зависимости от толщины стены.

Фактическая марка бетона перемычек 245-260 кг/см².

Перемышки облицовочного слоя наружных стен выполнены из уголка металлического равнополочного 90х90х5 мм.

Дефектов не выявлено, опирание достаточное. Конструкции перемычек выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Перекрытия

Перекрытия устроены из сборных железобетонных плит марок ПК 63.15-8Ат, ПК 63.12-8Ат, ПК 30.15-8Ат и ПК 30.12-8Ат по серии 1-141-1 вып. 60, 63, раскладка плит выполнена в соответствии с проектом. Монолитные участки шириной 200-350мм выполнены из бетона с фактической маркой бетона 260-300 кг/см², и армированы каркасами из продольных стержней Ø16мм и поперечных хомутов Ø8мм шагом 200-250мм.

Плиты балконов – монолитные железобетонные толщиной 200мм, из бетона с фактической прочностью 300-320 кг/см². Армирование монолитных плит верхнее и нижнее: Ø12мм периодического профиля шагом 200 х 200 мм в обоих направлениях, также выполнены каркасы усиления из дополнительных стержней Ø16мм с заделкой в антисейсмический пояс.

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замканий конструкций. Конструкции перекрытий выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Элементы лестниц

Элементы лестниц – марши и площадки из монолитного железобетона. Ширина лестничных маршей составляет 1,20м. Фактическая прочность бетона 295-350 кг/см². Армирование маршей выполнено из арматуры периодического профиля Ø 16 мм с шагом 150-200 мм в продольном и стержнями Ø 12 мм шагом 120-160 мм в поперечном направлении.

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замканий конструкций. Конструкции лестниц выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Блок-секция № 2

Фундаменты

Под стены блок-секции жилого дома, выполнены ленточные монолитные железобетонные фундаменты, сечением подошвы 1,8x0,5(h)м под несущие стены и 1,6x0,5(h)м под самонесущие стены, под подошву фундаментов выполнена подготовка из тощего бетона. Армированные каркасами из арматуры Ø20мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 250мм. По подошве фундамента устроены стены из блоков бетонных для стен подвалов сечением 0,4x0,6(h)м, армированные в швах стержнями из арматуры Ø10 мм. По верху стен цокольного этажа выполнен монолитный железобетонный пояс сечением 0,4x0,4(h)м, армированный в продольном направлении 4Ø12мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 250-300мм. В углах и пересечениях стен устроены железобетонные сердечники сечением 0,4x0,4x2,4(h)м, армированные в вертикальном направлении 4Ø16мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 200-300мм.

Фактическая марка бетона подошвы фундамента 225-245 кг/см², сердечников и пояса 250-275 кг/см², блоков бетонных стеновых 150-200 кг/см².

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замоканий конструкций. Фундаменты и конструкции цокольного этажа выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Стены

Стены 1-го этажа комплексной конструкции и выполнены из кирпича полнотелого обыкновенного одинарного марки М100 на растворе М50, толщиной 250мм с прослойкой утеплителя пенополистирольных листов толщиной 30мм и облицовочным слоем из облицовочного керамического кирпича с пустотами. Внутренние перегородки выполнены кирпичными из кирпича полнотелого обыкновенного одинарного марки М100 на растворе М50, толщиной 120(h)мм и из керамзитобетонных блоков сечением 400x200x200(h)мм.

В углах и пересечениях стен, а также по высоте кладка стен армирована сеткой Вр-I размером 50/50x3мм.

В углах и пересечениях стен устроены монолитные железобетонные сердечники сечением 380x380мм по которым выполнен монолитный железобетонный пояс сечением 250x240(h)мм. Сердечники армированы в вертикальном направлении 4Ø16мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 200-300мм. Антисейсмический пояс армирован в продольном направлении 4Ø12мм, поперечное армирование хомутами Ø8мм шагом 250-300мм.

Фактическая марка бетона сердечников и пояса 255-270 кг/см².

Общая толщина наружных стен 380-400 мм.

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замоканий конструкций и деструкции поверхностного слоя кирпичной кладки стен. Конструкции стен выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Перемычки

Армирование монолитных железобетонных перемычек внутренних стен выполнено каркасами из арматуры периодического профиля Ø 12 мм в количестве 3-5 стержней в зависимости от толщины стены.

В наружных стенах выполнены монолитные железобетонные перемычки с каркасами из арматуры периодического профиля Ø 12 и 16 мм в количестве 5-9 стержней в зависимости от толщины стены.

Фактическая марка бетона перемычек 245-260 кг/см².

Перемычки под облицовочный слой наружных стен выполнены из уголка металлического равнополочного 90x90x5 мм.

Дефектов не выявлено, опирание достаточное. Конструкции перемычек выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Перекрытия

Перекрытия устроены из сборных железобетонных плит марок ПК 63.15-8Ат, ПК 63.12-8Ат, ПК 30.15-8Ат и ПК 30.12-8Ат по серии 1-141-1 вып. 60, 63. Монолитные участки шириной 200-350мм выполнены из бето-

на с фактической маркой бетона 270-305 кг/см², и армированы каркасами из продольных стержней Ø16мм и поперечных хомутов Ø8мм шагом 200-250мм.

Плиты балконов – монолитные железобетонные толщиной 200мм, из бетона с фактической прочностью 290-320 кг/см². Армирование монолитных плит верхнее и нижнее: Ø12мм периодического профиля шагом 200 x 200 мм в обоих направлениях, также выполнены каркасы усиления из дополнительных стержней Ø16мм с заделкой в антисейсмический пояс.

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замоканий конструкций. Конструкции перекрытий выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Элементы лестниц

Элементы лестниц – марши и площадки из монолитного железобетона. Ширина лестничных маршей составляет 1,20м. Фактическая прочность бетона 290-340 кг/см². Армирование маршей выполнено из арматуры периодического профиля Ø 16 мм с шагом 150-200 мм в продольном и стержнями Ø 12 мм шагом 120-160 мм в поперечном направлении.

Имеются отдельные незначительные дефекты в виде замоканий конструкций. Конструкции лестниц выполнены в соответствии с проектом и находятся в работоспособном состоянии (см. п. 2.1).

Заключение

Основные несущие конструкции не законченного строительством многоквартирного жилого дома, расположенные по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, соответствуют строительным нормам и правилам. Строительные конструкции выполнены в соответствии с проектными решениями, находятся в работоспособном техническом состоянии и могут быть использованы для продолжения строительства.

Для определения возможности продолжения строительства на выполненных конструкциях жилого дома и устройства четырёх типовых и ман-

сардного 5-го этажа был проведён поверочный расчёт несущей способности фундамента и грунта основания.

Поверочный расчёт несущей способности грунта основания представлен в Приложении 2.

По результатам поверочного расчёта была установлена возможность продолжения строительства жилого дома с возведением четвертого типового и пятого мансардного этажей.

Соответствие объектов исследования действующим требованиям СП, СНиП, СанПиН, пожарной безопасности

При проведении осмотра объекта исследований, расположенного по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, установлены показатели, сравнив которые с нормативными требованиями, были получены результаты, сведенные в таблицу.

Таблица – Обследование строений

ТРЕБОВАНИЯ	НОРМАТИВНЫЙ ДОКУМЕНТ	ВЫЯВЛЕННЫЕ ПАРАМЕТРЫ		УСЛОВИЕ	
		СТРОЕНИЕ № 1	СТРОЕНИЕ № 2	СТРОЕНИЕ № 1	СТРОЕНИЕ № 2
5.3 В квартирах, предоставляемых гражданам в зданиях государственного и муниципального жилищных фондов, жилищного фонда социального использования следует предусматривать жилые помещения (комнаты) и подсобные: кухню (или кухню-нишу), переднюю, ванную комнату (или душевую) и туалет (или совмещенный санузел), кладовую (или хозяйственный встроенный шкаф).	СП 54.13330.2011	Необходимый набор помещений предусмотрен		Выполняется	
5.8 Высота (от пола до потолка) жилых комнат и кухни (кухни-столовой) в климатических районах IА, IБ, IГ, IД и IАА должна быть не менее 2,7 м, а в других климатических районах - не менее 2,5 м.	СП 54.13330.2011	Высота от пола до потолка на всех смонтированных этажах 2,8м		Выполняется	

<p>9.10 В наружных стенах подвалов, технических подполий и холодного чердака, не имеющих вытяжной вентиляции, следует предусматривать продухи общей площадью не менее 1/400 площади пола технического подполья или подвала, равномерно расположенные по периметру наружных стен. Площадь одного продуха должна быть не менее 0,05 м².</p>	<p>СП 54.13330 .2011</p>	<p>В наружных стенах цоколя имеются проёмы площадью 0,5м²</p>	<p>Выполняется</p>
<p>9.18 Наружные ограждающие конструкции здания должны иметь теплоизоляцию, изоляцию от проникновения наружного холодного воздуха и пароизоляцию от диффузии водяного пара из помещений, обеспечивающие: требуемую температуру и отсутствие конденсации влаги на внутренних поверхностях конструкций внутри помещений; предотвращение накопления излишней влаги в конструкциях.</p>	<p>СП 54.13330 .2011</p>	<p>Наружные ограждающие конструкции здания имеют теплоизоляцию, выполненную в соответствии с проектом</p>	<p>Выполняется</p>
<p>6.3.1 Перекрытия и (или) покрытия следует выполнять как жесткие горизонтальные диски, расположенные на одном уровне в пределах одного отсека, надежно соединенными с вертикальными конструкциями здания и обеспечивающими их совместную работу при сейсмических воздействиях.</p>	<p>СП 14.13330 .2011 СНиП II-7-81*</p>	<p>Перекрытие выполнено в виде железобетонной плиты толщиной 200мм с монолитным ж/б поясом</p>	<p>Выполняется</p>
<p>6.5.5 Перегородки из кирпича или камня, при их применении на площадках сейсмичностью 7 баллов, следует армировать на всю длину не реже, чем через 700 мм по высоте арматурными стержнями общим сечением в шве не менее 0,2 см².</p>	<p>СП 14.13330 .2011 СНиП II-7-81*</p>	<p>Внутренние перегородки армированы сеткой Вр-1</p>	<p>Выполняется</p>
<p>2.2.66 Перемычки должны устраиваться, как правило, на всю толщину стены и заделываться в кладку на глубину не менее 350 мм. При ширине проема до 1,5м заделка перемычек допускается на 250 мм.</p>	<p>СНКК 22-301- 2000</p>	<p>Заделка перемычек в стену предусмотрена на 250 мм и более</p>	<p>Выполняется</p>

<p>2.2.69 Сейсмостойкость стен здания из штучной кладки следует повышать армированием кладки, созданием комплексных конструкций (с железобетонными включениями) или другими экспериментально обоснованными способами.</p>	<p>СНКК 22-301- 2000</p>	<p>Армирование кладки выполнено, железобетонные включения имеются</p>	<p>Выполняется</p>
<p>2.2.70 Вертикальные железобетонные включения (сердечники) должны устраиваться открытыми не менее чем с одной стороны и соединяться с антисейсмическими поясами.</p>	<p>СНКК 22-301- 2000</p>	<p>Предусмотрены монолитные сердечники и антисейсмические пояса</p>	<p>Выполняется</p>
<p>4.2.5 Высота эвакуационных выходов в свету должна быть не менее 1,9 м, ширина не менее 0,8 м. Ширина наружных дверей лестничных клеток и дверей из лестничных клеток в вестибюль должна быть не менее расчетной или ширины марша лестницы. Во всех случаях ширина эвакуационного выхода должна быть такой, чтобы с учетом геометрии эвакуационного пути через проем или дверь можно было беспрепятственно пронести носилки с лежащим на них человеком.</p>	<p>СП 1.13130. 2009</p>	<p>Ширина наружной двери 1,2м, высота 2,0м</p>	<p>Выполняется</p>
<p>4.3.4 Высота горизонтальных участков путей эвакуации в свету должна быть не менее 2 м, ширина горизонтальных участков путей эвакуации и пандусов должна быть не менее: 0,7 м — для проходов к одиночным рабочим местам; 1,0 м — во всех остальных случаях.</p> <p>В любом случае эвакуационные пути должны быть такой ширины, чтобы с учетом их геометрии по ним можно было беспрепятственно пронести носилки с лежащим на них человеком. В полу на путях эвакуации не допускаются перепады высот менее 45 см и выступы, за исключением порогов в дверных проемах. В местах перепада высот следует предусматривать лестницы с числом ступеней не менее трех или пандусы с уклоном не более 1:6.</p>	<p>СП 1.13130. 2009</p>	<p>Пути эвакуации выполнены необходимых размеров, полы выполнены без перепадов по высоте</p>	<p>Выполняется</p>

4.4.2 Уклон лестниц на путях эвакуации должен быть, как правило, не более 1:1; ширина проступи — как правило, не менее 25 см, а высота ступени — не более 22 см.	СП 1.13130. 2009	Ширина проступи 300мм, высота 150 мм	Выполняется
2.5. Нормируемая продолжительность непрерывной инсоляции для помещений жилых и общественных зданий устанавливается дифференцированно в зависимости от типа квартир, функционального назначения помещений, планировочных зон города, географической широты для: южной зоны (южнее 48° с. ш.) - не менее 1,5 ч в день с 22 февраля по 22 октября.	СанПиН 2.2.1/2.1 .1.1076- 01	Инсоляция не менее 1,5 часов	Выполняется

Заключение по таблице

Исследуемый не завершённый строительством жилой дом, расположенный по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, соответствует требованиям строительных, санитарно-гигиенических, противопожарных норм и правил, а также нормам в части обеспечения сейсмобезопасности.

3. ВЫВОД

Выполненные в соответствии с проектом конструкции здания – многоквартирного жилого дома не законченного строительством, расположенные по адресу: г. Краснодар, Калининский сельский округ, пос. Российский, ул. Очаковская, 2, соответствуют требованиям СНиП, СанПиНов, требованиям сейсмо и пожаробезопасности.

Несущая способность выполненных конструкций позволяет продолжить строительство с возведением четвертого типового и пятого мансардного этажей.

Обследованные строительные конструкции не завершённого строительством жилого дома находятся в работоспособном состоянии, не нарушают права и охраняемые законом интересы третьих лиц, не угрожают жизни и здоровью граждан.

Главный специалист

Руководитель



Басай Р.Ю.

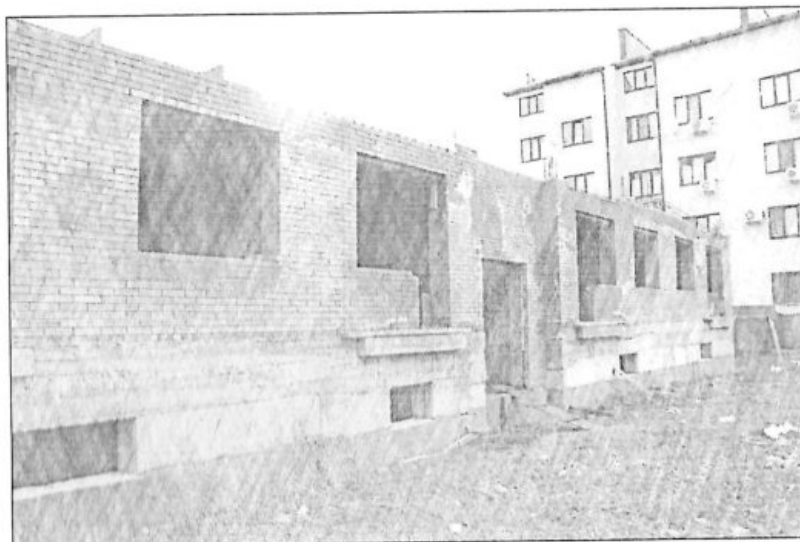
Аксенова М.П.

ПРИЛОЖЕНИЯ

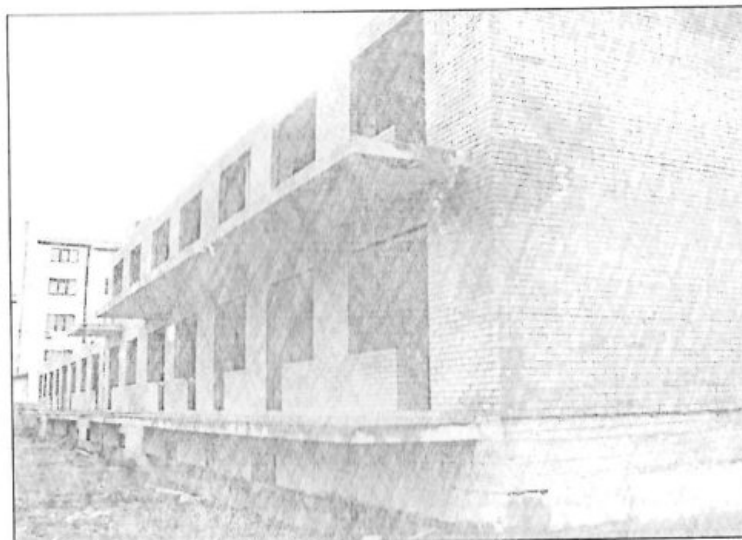
ФОТОТАБЛИЦА



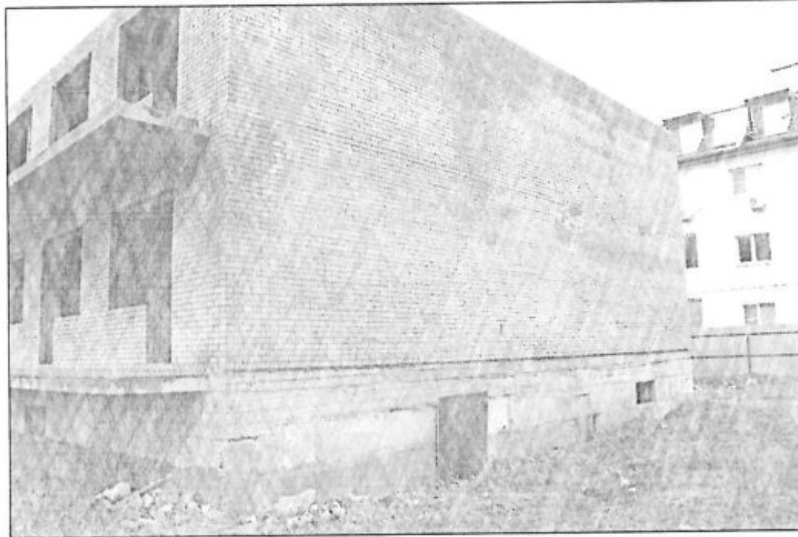
Главный фасад исследуемой блок-секции №1 жилого дома по ул. Очаковская, 2



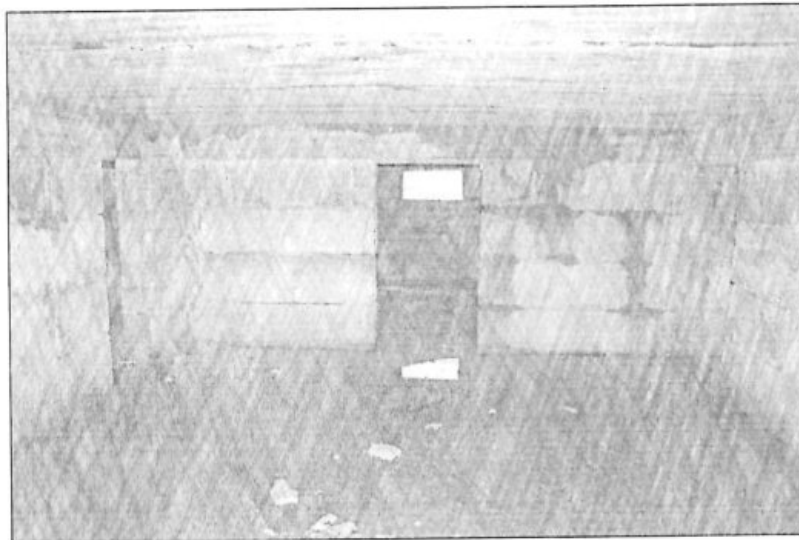
Главный фасад исследуемой блок-секции №2 жилого дома по ул. Очаковская, 2



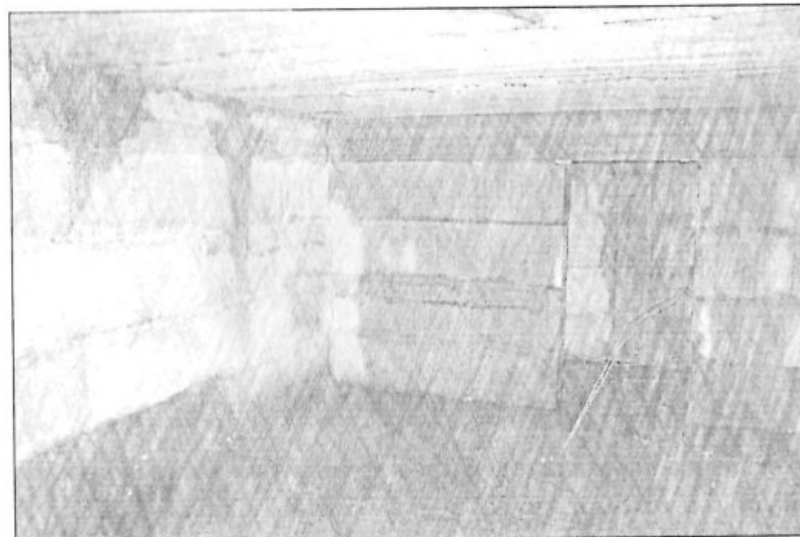
Фасад исследуемого жилого дома вдоль ул. Очаковская



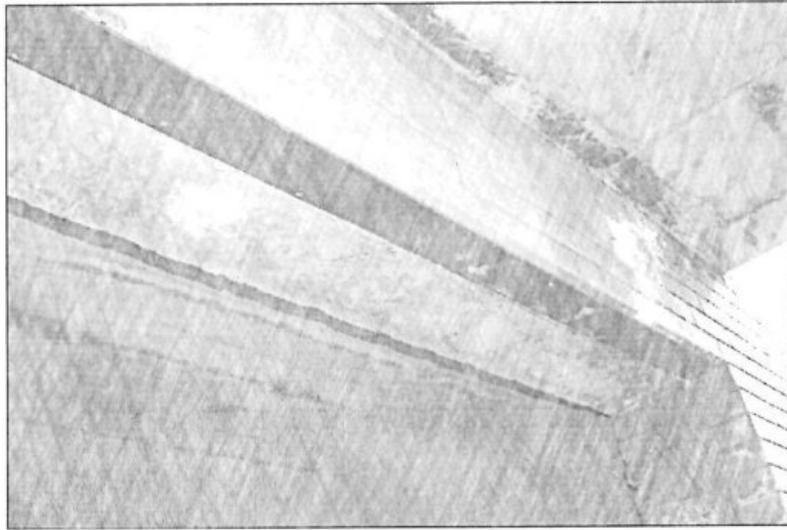
Торцевой фасад исследуемой блок-секции №2 жилого дома вдоль ул. Ратной Славы



*Общий вид конструкций подвального этажа блок-секции №1
жилого дома по ул. Очаковская, 2*



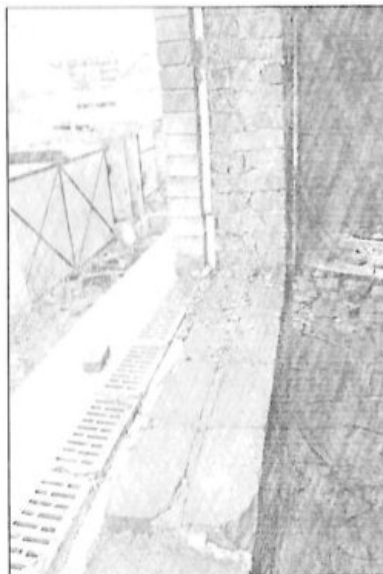
*Общий вид конструкций подвального этажа блок-секции №2 жилого дома
по ул. Очаковская, 2*



Конструкция перемычек в наружных стенах блок-секции №1 по ул. Очаковская, 2



Общий вид лестничной клетки блок-секции №2 по ул. Очаковская, 2



Конструкция наружных стен блок-секции №1 по ул. Очаковская, 2

ПОВЕРОЧНЫЙ РАСЧЕТ НЕСУЩЕЙ СПОСОБНОСТИ ГРУНТА ОСНОВАНИЯ ЛЕНТОЧНОГО ФУНДАМЕНТА

Сбор нагрузок на 1 пог. метр фундамента под наружную стену L = 2.85м



№ п/п	Наименование	Нормативная нагрузка кг/м.п.	Коэффициент перегрузки	Расчётная нагрузка кг/м.п.
Постоянная :				
1	Сборная ж/б. плита (5шт): $2950/2=1475 \times 5 = \text{кг/мп}$	7375		
2	Кирпичные стены $\delta = 370\text{мм}$; $h=14\text{м}$ $0.37 \times 1800 \times 14 = 7803 \text{кг/мп}$	9324		
3	Кирпичные перегородки 50 кг/м^2 $L=2.85\text{м}$ ($50 \times 2.85 \times 5 \text{шт}$) = 713кг/мп	713		
4	Конструкции пола : $\gamma = 1800 \text{кг/м}^3$ 1) стяжка $\delta = 20\text{мм}$ $0.02 \times 1800 \times 2.85 \times 5 = 513 \text{кг/мп}$ 2) керамическая плитка $\delta = 10\text{мм}$ $0.01 \times 1800 \times 2.85 \times 5 = 256.5 \text{кг/мп}$	770		
5	Блоки бетонные стен подвального эт. $0.4 \times 2400 \times 2.8\text{м} = 2688 \text{кг/м}$	2688		
6	Монолитная ж/б. фундаментная подушка $b=1,6\text{м}$: $1,6 \times 2400 \times 0.5 = 1920 \text{кг/мп}$	1920		
	Итого	22790		
Временная:				
7	Временная нагрузка на перекрытие $150 \text{кг/м}^2 \times 2.85 \times 1 \times 5 = 2137.5 \text{кг/м}$	2138		
8	Снеговая $90 \text{кг/м}^2 \times 3.5 = 315 \text{кг/м}$	315		
	Всего	25243		

Характеристики грунта приняты по данным технического отчёта по инженерно-геологическим изысканиям 005-05/12-Гл выполненному ИП Фернандес Г.А. г. Краснодар, 2012г.: суглинок тяжёлый, твердый пылеватый;

$$C_{II} = 28 \text{ кПа} = 0,28 \text{ кг/см}^2; \quad \varphi_{II} = 26^\circ; \quad \gamma_{II} = 20,5 \text{ кН/м}^3 = 2050 \text{ кг/м}^3;$$

$$\gamma_{II}^I = 19,1 \text{ кН/м}^3 = 1910 \text{ кг/м}^3;$$

Определяем расчётное сопротивление грунта основания (Пособие по проектированию оснований зданий и сооружений к СНиП 2.02.01-83):

$$R = \frac{\gamma_{c1} \gamma_{c2}}{k} (M_\gamma k_z b \gamma_{II} + M_q d_1 \gamma_{II}^I + (M_q - 1) d_b \gamma_{II}^I + M_c c_{II}), \text{ где:}$$

- $\gamma_{c1} = 1,25$; $\gamma_{c2} = 1,1$ - коэффициенты условий работы, принимаемые по табл.43(3);
- $k = 1$, если прочностные характеристики грунта (С и φ_{II}) определены непосредственными испытаниями образцов;
- $k = 1,1$ коэффициент, принимаемый, если прочностные характеристики грунта приняты по таблицам приложения;
- табличные коэффициенты условий работы, принимаемые по табл.43(4) при $\varphi_{II} = 25^\circ$
- $M_\gamma = 0,84$ $M_q = 4,37$ $M_c = 6,90$;
- k_z - коэффициент, принимаемый равным : при $b < 10$ м; $k_z = 1$
- b ширина подошвы фундамента 1.60м;
- γ_{II} - среднее расчётное значение удельного веса грунтов, ниже подошвы фундамента
- γ_{II}^I - среднее расчётное значение удельного веса грунтов, залегающих выше подошвы фундамента;
- c_{II} - расчётное значение удельного сцепления грунта, залегающего непосредственно под подошвой фундамента;
- приведённая глубина заложения фундамента $d_1 = h_s + h_{cf} \gamma_{cf} / \gamma_{II}^I = 0,4 + 0,2 \cdot 2400 / 1910 = 0.65 \text{ м} = 65 \text{ см}$;
- глубина подвала, расстояние от уровня планировки до пола подвала $d_b = 0,9 \text{ м} = 90 \text{ см}$;

$$R = \frac{1,25 \cdot 1,1}{1} (0,84 \cdot 1 \cdot 1,60 \cdot 20,5 \cdot 10^{-3} + 4,37 \cdot 65 \cdot 19,1 \cdot 10^{-3} + (4,37 - 1) \cdot 90 \cdot 19,1 \cdot 10^{-3} + 6,90 \cdot 0,28);$$

$$R = 1,92 \text{ кг/см}^2;$$

Определяем среднее давление под подошвой фундамента:

$$P = \frac{N}{A};$$

$$P = \frac{25243}{160 \cdot 100} = 1,58 \text{ кг/см}^2;$$

$$R = 1,92 \text{ кг/см}^2 > P = 1,58 \text{ кг/см}^2; \text{ условие выполнено;}$$

следовательно, несущей способности грунта основания под существующую подошву фундамента под наружную стену, шириной - 1600мм достаточно для возведения 5-ти этажей (четырёх типовых и мансардного) жилого дома;

Сбор нагрузок на 1 пог. метр фундамента под внутреннюю стену L = 5.6м:



№ п/п	Наименование	Нормативная нагрузка кг/м.п.	Коэффициент перегрузки	Расчётная нагрузка кг/м.п.
Постоянная :				
1	Сборная ж/б. плита (5шт): 2950x5=кг/мп	14750		
2	Кирпичные стены $\delta = 370\text{мм}$; $h=12\text{м}$ $0.37 \times 1800 \times 12 = 7803\text{кг/мп}$	7992		
3	Кирпичные перегородки (5шт) 50 кг/м^2 $L=5.7\text{м}$ ($50 \times 5.6 \times 5\text{шт}$) = 1400кг/мп	1400		
4	Конструкции пола (5шт): $\gamma=1800\text{кг/м}^3$ 3) стяжка $\delta=20\text{мм}$ $0.02 \times 1800 \times 5.6 \times 5 = 1008\text{кг/мп}$ 4) керамическая плитка $\delta=10\text{мм}$ $0.01 \times 1800 \times 5.6 \times 5 = 504\text{кг/мп}$	1512		
5	Блоки бетонные стен подвального эт. $0.4 \times 2400 \times 2.8\text{м} = 2688\text{кг/м}$	2688		
6	Монолитная ж/б. фундаментная подушка $b=1,8\text{м}$: $1,8 \times 2400 \times 0.5 = 2160\text{кг/мп}$	2160		
	Итого	30502		
Временная:				
7	Временная нагрузка на перекрытие $150\text{кг/м}^2 \times 5.6 \times 1 \times 5 = 4200\text{кг/м}$	4200		
8	Снеговая $90\text{кг/м}^2 \times 6.2 = 558\text{кг/м}$	558		
	Всего	35260		

Характеристики грунта приняты по данным технического отчёта по инженерно-геологическим изысканиям 005-05/12-Гл выполненному ИП Фернандес Г.А. г. Краснодар, 2012г.: суглинок тяжёлый, твердый пылеватый;

$$C_{II} = 28 \text{ кПа} = 0,28 \text{ кг/см}^2; \quad \varphi_{II} = 26^\circ; \quad \gamma_{II} = 20,5 \text{ кН/м}^3 = 2050 \text{ кг/м}^3;$$

$$\gamma_{II}^I = 19,1 \text{ кН/м}^3 = 1910 \text{ кг/м}^3;$$

Определяем расчётное сопротивление грунта основания (Пособие по проектированию оснований зданий и сооружений к СНиП 2.02.01-83):

$$R = \frac{\gamma_{c1} \gamma_{c2}}{k} (M_{\gamma} k_z b \gamma_{II} + M_q d_1 \gamma_{II}' + (M_q - 1) d_b \gamma_{II}' + M_c c_{II}),$$

$$R = \frac{1,25 \cdot 1,1}{1} (0,84 \cdot 1 \cdot 180 \cdot 2,05 \cdot 10^{-3} + 4,37 \cdot 65 \cdot 1,91 \cdot 10^{-3} + (4,37 - 1) \cdot 90 \cdot 1,91 \cdot 10^{-3} + 6,90 \cdot 0,28);$$

$$R = 1,97 \text{ кг/см}^2;$$

Определяем среднее давление под подошвой фундамента:

$$P = \frac{N}{A}; \quad P = \frac{35260}{180 \cdot 100} = 1,96 \text{ кг/см}^2;$$

$$R = 1,97 \text{ кг/см}^2 > P = 1,96 \text{ кг/см}^2; \text{ условие выполнено};$$

следовательно, несущей способности грунта основания под существующую подошву фундамента под внутреннюю несущую стену, шириной - 1800мм достаточно для возведения 5-ти этажей (четырёх типовых и мансардного) жилого дома.



Федеральное агентство по строительству и жилищно-коммунальному хозяйству

КВАЛИФИКАЦИОННЫЙ АТТЕСТАТ

Регистрационный № 1286-23

Настоящим удостоверяется, что Басаю Роману Юрьевичу,

работающему(ей) в должности руководителя группы строительного контроля ОАО "Оргтехстрой"

г. Краснодар

присвоено звание **ИНЖЕНЕР ПО КАЧЕСТВУ СТРОИТЕЛЬСТВА**

Основание: Протокол результатов квалификационного экзамена от 5 марта 2010 г. № 50

Срок действия аттестата до 5 марта 2013 г.



Руководитель Управления
Квалификационного
экзаменационного центра
г. Краснодар
подпись

В. Г. Захарутин



подпись
Директор Юридического
управления

Б. З. Тугаришев

МИНИСТЕРСТВО ОБРАЗОВАНИЯ И НАУКИ РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

Федеральное агентство по образованию

ГОСУДАРСТВЕННАЯ АКАДЕМИЯ ПРОФЕССИОНАЛЬНОЙ ПЕРЕПОДГОТОВКИ И ПОВЫШЕНИЯ КВАЛИФИКАЦИИ
РУКОВОДЯЩИХ РАБОТНИКОВ И СПЕЦИАЛИСТОВ ИНВЕСТИЦИОННОЙ СФЕРЫ (ГАСИС)

КВАЛИФИКАЦИОННЫЙ АТТЕСТАТ

Дата выдачи 03 марта 2007 г. Москва

№ 21982

Басай Роман Юрьевич

Фамилия, имя, отчество

прошел(а) обучение и аттестован(а) по программе

*Ремонт, реконструкция и эксплуатация
программа*

промышленных и гражданских сооружений



Ректор

Лицензия

А № 161695

Заведующий кафедрой

Гос. аккредитация

№ 25-1951

УДОСТОВЕРЕНИЕ

Настоящее удостоверение выдано _____

Басаю

Роману Юрьевичу

(фамилия, имя, отчество)

в том, что он(а) с "01" марта 20 07 г.

по "03" марта 20 07 г. повышал(а)

свою квалификацию _____
с отрывом _____ от работы в
без отрыва _____

Государственной академии профессиональной
переподготовки и повышения квалификации
руководящих работников и специалистов
инвестиционной сферы (ГАСИС)

по курсу: "Ремонт, реконструкция и

(наименование учебного курса)

эксплуатация промышленных и

гражданских сооружений" (24 часа)

Промышленное и гражданское

(лицензионное направление)

строительство

За время обучения _____ Басай Р. Ю.

(фамилия, инициалы)

изучил(а) следующие вопросы по указанному
курсу (разделу):

№ п/п	Тематика	Кол-во часов
1	Нормативные и законодательные документы РФ по реконструкции зданий.	
2	Требования к составлению строительного паспорта.	
3	Техническое обслуживание зданий после реконструкции.	
4	Требования к техническому обслуживанию систем отопления.	
5	Страхование профессиональной ответственности строителей.	
6	Технический надзор фундаментов.	



_____ (директор)

Секретарь _____

"03" марта 20 07 г.

Регистрационный номер 3198



**САМОРЕГУЛИРУЕМАЯ ОРГАНИЗАЦИЯ
НП «ОБЪЕДИНЕНИЕ СУДЕБНЫХ ЭКСПЕРТОВ»**

ФЕДЕРАЛЬНАЯ СЛУЖБА ГОСУДАРСТВЕННОЙ РЕГИСТРАЦИИ,
КАДАСТРА И КАРТОГРАФИИ (РОСРЕЕСТР)
МИНИСТЕРСТВО ЭКОНОМИЧЕСКОГО РАЗВИТИЯ РФ
Регистрационный номер 0206

ФЕДЕРАЛЬНОЕ АГЕНТСТВО
ПО ТЕХНИЧЕСКОМУ РЕГУЛИРОВАНИЮ И МЕТРОЛОГИИ
Регистрационный номер РОСС RU.И771.04ОСЭ0

СВИДЕТЕЛЬСТВО


06 марта 2012 года
дата включения в реестр

119
№ согласно реестру

Аксёнова Маргарита Петровна

паспорт РФ: серия 03 00 № 997978 выдан 05.06.2001 года
ПВО УВД Западного округа г. Краснодара

является членом
**САМОРЕГУЛИРУЕМОЙ ОРГАНИЗАЦИИ
НП «ОБЪЕДИНЕНИЕ СУДЕБНЫХ ЭКСПЕРТОВ»**

Генеральный директор  А.Н. Кимлач

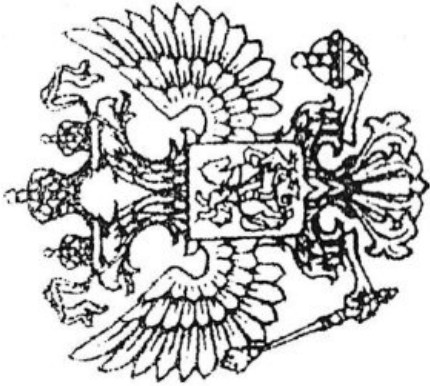




РОССИЙСКАЯ ФЕДЕРАЦИЯ

УДОСТОВЕРЕНИЕ

О КРАТКОСРОЧНОМ ПОВЫШЕНИИ КВАЛИФИКАЦИИ



Настоящее удостоверение выдано

(фамилия, имя, отчество)

Аксеновой Маргарите Петровне

в том, что он(а) с "15" ноября 2005 г. по "25" ноября 2005 г.
прошел(а) краткосрочное обучение в (на)

НОУ Центр повышения квалификации "Строитель"
(наименование образовательного учреждения (подразделения) дополнительного профессионального образования)
по программе курсов повышения квалификации

руководителей и инженерно-технических работников
строительного комплекса Кубани

**Проектирование автомобильных дорог, раздела генеральный план и
транспорт, обследование технического состояния строения зданий и сооружений**
(наименование проблемы, темы, программы дополнительного профессионального образования)

в объеме семидесяти двух часов
(количество часов)

М.П.

Рекур (директор)

Секретарь

Краснодар, 2005г.

Регистрационный номер 1074-ПК-05

НЕКОММЕРЧЕСКОЕ ПАРТНЕРСТВО
"ПАЛАТА СУДЕБНЫХ ЭКСПЕРТОВ"
CHAMBER OF JUDICIAL EXPERTS

СВИДЕТЕЛЬСТВО

№ 00485

Аксенова Маргарита Петровна

является действительным Членом некоммерческого партнерства

"ПАЛАТА СУДЕБНЫХ ЭКСПЕРТОВ"

Протокол заседания Президиума Партнерства

№ 17, от 10 марта 2010 года

Генеральный директор
ИП "СУДЭКС"

С.Е. Киселев



Действительно при наличии оригиналы с обратной стороны Свидетельства

Заключение специалиста
№ 1894-С

Прошито и пронумеровано
37 листов

28 июля 2016 г.

