

Экз. №

## РОССИЙСКАЯ ФЕДЕРАЦИЯ

ООО «Комплексная проектно-сопроводительная компания»

Юридический адрес:

143002, г. Одинцово, улица Молодёжная, дом 18,

подъезд 3, помещение VIII

Почтовый адрес:

610001, г. Киров, Октябрьский проспект, д. 118 А,

офис 316

Тел./факс: 8-800-500-43-56

Свидетельство № 0112-2015-7722851437-П-064

Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная «Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз.3.1.

## ПРОЕКТНАЯ ДОКУМЕНТАЦИЯ

## РАЗДЕЛ **4** «Конструктивные решения»

## 24-04-КР.1

### **TOM 4**

Директор Михалицын А.А.

Главный инженер проекта Патрушев М.Ю.

Изм.	№ док.	Подп.	Дата



Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная «Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз.3.1

## ПРОЕКТНАЯ ДОКУМЕНТАЦИЯ

## РАЗДЕЛ 4 «Конструктивные решения»

24-04-KP.1

**Tom 4** 

Директор Михалицын А.А.

Главный инженер проекта Патрушев М.Ю.

Изм. № док. Подп. Дата

## СОДЕРЖАНИЕ ТОМА 4

Обозначение	Наименование	Номер листа, примечание
24-04 -KP.1-C	Содержание тома 4	2
24-04 -KP.1	Раздел 4. Конструктивные решения. Текстовая часть	4
24-04 -KP.1	Общая часть.	4
24-04 -KP.1	а) сведения о топографических, инженерно- геологических, гидрогеологических, метеорологических и климатических условиях земельного участка, предоставленного для размещения объекта капитального строительства;	4
24-04 -KP.1	б) сведения об особых природных климатических условиях территории, на которой располагается земельный участок, предоставленный для размещения объекта капитального строительства;	8
24-04 -KP.1	в) сведения о прочностных и деформационных характеристиках грунта в основании объекта капитального строительства;	9
24-04 -KP.1	г) уровень грунтовых вод, их химический состав, агрессивность грунтовых вод и грунта по отношению к материалам, используемым при строительстве, реконструкции, капитальном ремонте подземной части объекта капитального строительства;	13
24-04 -KP.1	д) описание и обоснование конструктивных решений зданий и сооружений, включая их пространственные схемы, принятые при выполнении расчетов строительных конструкций;	16
24-04 -KP.1	е) описание и обоснование технических решений, обеспечивающих необходимую прочность, устойчивость, пространственную неизменяемость зданий и сооружений объекта капитального строительства в целом, а также их отдельных конструктивных элементов, узлов, деталей в процессе изготовления, перевозки, строительства, реконструкции, капитального ремонта и эксплуатации объекта капитального строительства;	18
24-04 -KP.1	ж) описание конструктивных и технических решений подземной части объекта капитального строительства;	18
24-04 -KP.1	л) обоснование проектных решений и мероприятий, обеспечивающих: соблюдение требуемых теплозащитных характеристик ограждающих конструкций; снижение шума и вибраций; гидроизоляцию и пароизоляцию помещений; снижение загазованности помещений; удаление избытков тепла;	19

. и дата							24-04-KP.1	-C		
Подп.	Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата	2 1 0 1 Id .1			
Ĭ	Разра	ботал	Кули	ков		11.24		Стадия	Лист	Листов
	Пров	ерил	Патр	ушев		11.24		н	1	
подл.	ГИП		Патр	ушев		11.24		П	1	2
Ĕ  Z										
Инв. ]							Содержание тома 4	K		3K
<u> </u>	Н.кон	тр.	Жукс	ва		11.24	-			

Согласовано

Взам. инв.N

Обозначение	Наименование	Номер листа, примечание
	соблюдение безопасного уровня электромагнитных и иных излучений; пожарную безопасность; соответствие зданий, строений и сооружений требованиям энергетической эффективности и требованиям оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов (за исключением зданий, строений, сооружений, на которые требования энергетической эффективности и требования оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов не распространяются);	
24-04 -KP.1	м) характеристику и обоснование конструкций полов, кровли, потолков, перегородок;	26
24-04 -KP.1	н) перечень мероприятий по защите строительных конструкций и фундаментов от разрушения;	27
24-04 -KP.1	о) описание инженерных решений и сооружений, обеспечивающих защиту территории объекта капитального строительства, отдельных зданий и сооружений объекта капитального строительства, а также персонала (жителей) от опасных природных и техногенных процессов;	27
24-04 -KP.1	«о(1)» перечень мероприятий по обеспечению соблюдения установленных требований энергетической эффективности к конструктивным решениям, влияющим на энергетическую эффективность зданий, строений и сооружений;	27
24-04 -KP.1	Раздел 4. Конструктивные и объемно-планировочные решения. Графическая часть	29
24-04 -КР.1	Таблица регистрации изменений	

On	CII			
Согласован				
	į.	Взам. инв. N		
· · · · ·		подп. и дата		
		ИНВ. М ПОДЛ.		

Изм	K vu	Лист	N лок	Подпись	Лата

## РАЗДЕЛ 4 КОНСТРУКТИВНЫЕ РЕШЕНИЯ

## ОБЩАЯ ЧАСТЬ

Проектная документация «Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г.Чита, ул.1-я Коллективная «Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз.3.1.» выполнена в соответствии с заданием на проектирование.

а) сведения о топографических, инженерно-геологических, гидрогеологических, метеорологических и климатических условиях земельного участка, предоставленного для размещения объекта капитального строительства;

В административном отношении площадка изысканий расположена в Забайкальском крае, в Центральном районе г. Читы, по ул. 1-я Коллективная, участок с кадастровым номером 75:32:000000:4612.

Климат

Исследуемая территория, согласно карте климатического районирования СП 131.13330.2020 «Строительная климатология», относится к климатическому району ІВ. района континентальный. Характеризуется малоснежной резко продолжительной зимой и жарким коротким летом, резкими перепадами температуры воздуха и атмосферного давления, как в течение года, так и в течение суток. Особое значение имеет и абсолютная высота рельефа. Во впадинах и котловинах микроклимат зимой более суровый, что объясняется зимней температурной инверсией, которая характеризуется понижением температуры воздуха с уменьшением абсолютной величины. В основе этого явления лежит антициклональный тип погоды в зимний период, когда почти при полном безветрии холодные массы воздуха опускаются в понижения рельефа. Летом наблюдается обратная картина – в котловинах воздух значительно теплее, чем на вышерасположенных участках.

Основные климатические параметры приведены из отчета по инженерногидрометеорологическим изысканиям и СП 131.13330.2020 «Строительная климатология» и представлены в таблице 3.2.1. Подробные параметры климатических характеристик представлены в отчете по инженерно-гидрометеорологическим изысканиям.

Рельеф

Согласовано

Взам. инв.

Подп. и дата

Инв. N подл.

Забайкалье является типичной горной страной, основу рельефа которой составляют разновысотные горные хребты и разделяющие их межгорные впадины.

В геоморфологическом отношении район работ расположен в пределах Читино-Ингодинской впадины между Яблоновым хребтом и хребтом Черского. Орографическая область — Забайкальское среднегорье. Морфоструктурную основу рельефа исследуемой площадки составляет Читино-Ингодинская впадина, для которой свойственен равнинный рельеф. Генетический тип рельефа эрозионно-тектонический.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата	24-04-КР	.1		
Разра	ботал	Кули	ков		11.24		Стадия	Лист	Листов
Прове	ерил	Патр	ушев		11.24		п	1	26
ГИП		Патр	ушев		11.24		П	1	26
						Текстовая часть	K		3K
Н.кон	тр.	Жукс	эва		11.24	текстовая часть			

Гидрографическая сеть района работ представлена системой реки Чита. Река Чита – один из наиболее значительных притоков р. Ингоды, берет начало в отрогах Яблонового хребта и протекает в юго-западном направлении. По характеру водного режима река относятся к дальневосточному типу и принадлежат к Амурскому бассейну Тихоокеанского стока.

Прохождение дождевых паводков В летне-осенний период сопровождается значительным увеличением водности реки и повышением уровня воды в русле. При паводках редкой повторяемости вода выходит из берегов и затопляет пойменные участки. На гидрологическом посту р. Чита – г. Чита вода за период наблюдений выходила на пойму 13 раз. Наибольшее значение уровня воды за период прохождения паводков наблюдалось в 2018 году и составило 405 см.

В перерывах между отдельными паводками наблюдаются периоды с пониженной водностью, периоды межени, которые в зависимости от водности года могут быть длительными или короткими, устойчивыми или прерывистыми. Обычно продолжительность меженного периода не превышает 10 дней. Минимальные расходы воды могут наблюдаться в любой месяц периода открытого русла, но чаще всего в мае-июле.

К концу летне-осеннего периода наступает похолодание, количество осадков резко уменьшается, водность реки заметно снижается. Понижение температуры воды до нулевых значений, когда становится возможным появление ледяных образований, обычно происходит в октябре. На реке появляются забереги и шуга в виде рыхлой снегообразной массы. Средняя продолжительность шугохода осенью 15-19 дней, затем устанавливается сплошной ледяной покров. Река Чита промерзает почти ежегодно, только в очень многоводные годы в ней есть зимний сток. Продолжительность промерзания от 75 до 152 дней. Наибольшая толщина льда отмечается в первой декаде февраля и достигает 130 см. Вскрытие реки обычно происходит в конце апреля – начале мая.

Весенний сток проходит по поверхности ледяного покрова, поэтому уровни воды в это время оказываются повышенными, затем вода разрабатывает себе русло во льду, и уровни понижаются. После освобождения реки ото льда (обычно в первых числах мая) уровни резко падают.

Жесткость воды в реке Чита, по данным наблюдений на гидрологичеком посту г. Читы, изменяется от 0,44 мг-экв/л в паводок до 1,13 мг-экв/л в межень; содержание железа составляет от 0,01 до 0,68 мг Fe/л, кремния -2,2-8,8 мг Si/л,фосфатов нет.

Мутность воды изменялась в пределах от 90 до 960 г/м3. Подсчет объемов твердого стока оценивается как приближенный из-за малого количества лет наблюдений.

Геоморфология района работ

геоморфологическом отношении, согласно геоморфологического карте район изысканий расположен в РΦ, пределах Южносибирской геоморфологической страны, Селенгино-Витимской провинции глыбово- сводовых и сводово-глыбовых эрозионно-денудационных горных хребтов и котловин забайкальского типа. Геоморфологическая область: Селенгинское среднегорь.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Гидрография

Согласовано

Подп. и дата

ЛНВ. N ПОДЛ.

24-04-KP.1

В геоморфологическом отношении район работ расположен в пределах Читино-Ингодинской впадины между Яблоновым хребтом и хребтом Черского. Орографическая область — Забайкальское среднегорье. Морфоструктурную основу рельефа исследуемой площадки составляет Читино-Ингодинская впадина, для которой свойственен равнинный рельеф.

Морфологический облик впадины обусловлен эрозионно-аккумулятивной работой рек Ингода и Чита и их притоков. С Яблонева хребта стекают ручьи Лапочникова, Шильникова, Ивановский, Застепинский, впадающие в бессточные озера; ручьи Кадалинка, Жерейка, Антипиха, Песчанка, Молоковка и др. впадают в р. Ингоду. В пределах хребта Черского формируются ручьи Смоленский и Кайдаловка, впадающие в р. Чита.

При выпадении ливневых дождей ручьи переносят большое количество тонко- и грубодисперсного материала. Его аккумуляция и переработка различными экзогенными процессами привели к формированию аллювиально-делювиального комплекса пород Читино-Ингодинской впадины в границах г. Читы.

Профиль Читино-Ингодинской впадины в границах г. Читы ассиметричный. Северозападный борт имеет полого-наклонную к реке холмисто-увалистую поверхность. 
Относительная высота увалов 5-15 м, крутизна склонов 2-60. Увалы вытянуты в юговосточном направлении и разделены долинами мелких притоков (падями). Днища падей 
плоские. Ширина их изменяется от нескольких сот метров до 1-2 км (падь Кадалинка). 
Крутизна склонов падей меняется от 4-5 до 12-150, глубина вреза не превышает 10-30 м. Юговосточный борт впадины характеризуется развитием комплекса низких и высоких (от 2-й и 
выше) террас. Высота террас над уровнем рек Чита и Ингода колеблется от 5 до 110 м. 
Террасы расчленены падями, врезанными на глубину 10-30 м. Ширина днищ падей меняется 
от 40 до 400 м. Поверхности уступов и склонов падей и террас нередко осложнены растущими 
оврагами.

Хребты Яблоновый и Черского сильно расчленены, имеют крутизну склонов 10-250 и более. Максимальная отметка абсолютной высоты на территории исследования равна 1078 м (хребет Черского, южнее Титовской сопки), минимальная находится в пределах устья р. Чита и составляет 638 м. Склоны этих хребтов, обрамляющих впадину, имеют различные экспозиции. У Яблонова хребта они экспонированы преимущественно на юго-восток, у Черского хребта —на северо-запад. Ширина днищ падей в нижних частях хребтов (широких долин притоков рек Читы и Ингоды) не превышает 200 м.

Геоморфология участка

Исследуемый участок в геоморфологическом отношении приурочен к высокой пойме р. Чита. Поверхность площадки ровная, рельеф в некоторых местах техногенно изменен. Абсолютные отметки площадки составляют 644,0-648,0 м.

Геологическое строение района работ

В раннемеловое время в юго-восточной части Байкало-Витимской и в Селенгино-Яблоновой складчатых системах в результате проявления активного рифтогенеза сформировались многочисленные впадины забайкальского типа. Они выполнены сложным комплексом вулканогенно-осадочных, нередко угленосных образований.

Континентальные вулканогенно-осадочные образования нижнего мела,имеющие достаточно широкое распространение на площади Читино Ингодинской рифтогенной впадины, в районе работ представлены породами доронинской свиты (K1dr) и тигнинской свиты (K1tg)а можешь по.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Согласовано

Исследуемый район расположен в зоне островного распространения многолетнемерзлых грунтов (ММГ) со значительными площадями таликов. Отмечается преимущественное развитие мерзлоты долинного типа при практически полном отсутствии многолетнемерзлых пород на водоразделах и склонах южной экспозиции. ММГ приурочены, в основном, к днищам падей, долинам рек, склонам северной экспозиции и другим отрицательным формам рельефа. Криогенное строение ММГ изменяется в зависимости от литологического состава и фациальных разностей.

В юго-западной части исследуемой площадки вскрыты ММГ сливающегося типа. Нижняя граница ММГ вскрыта на глубине 7,8-9,5 м. В многолетнемерзломсостоянии находится суглинок (элювий алевролитов). В скважинах № 4887 и № 12 отмечаются ледяные прослои мощностью от нескольких мм до 10-20 мм через 15-20 см грунта. Грунты согласно ГОСТ 25100-2020 [10] относятся к слабольдистым, льдистость за счет видимых ледяных составляет 0,079 д.е. Кроме того скважиной № 4887 в интервале 4,7-9,5 м вскрыты прослои льда мощностью от 2 до 4 см. Общая мощность ледяных прослоев в этом интервале 17 см. Осадка за счет оттаивания льда будет составлять 17 см.

При оттаивании суглинок тугопластичный. Температура начала замерзания (Tbf) суглинка — минус 0,2 0С. Температура многолетнемерзлого грунта на глубине годовых нулевых амплитуд составляет минус 0,2 0С.

Глубина сезонного промерзания грунтов на период изысканий (июль 2024 г) составила 2,1-3,2 м. Нормативная глубина сезонного промерзания (df,n), по данным расчета, составляет -3,88 м; нормативная глубина сезонного оттаивания (dfh) -3,17 м.

Исходя из многолетнего опыта строительства в Забайкальском крае, установлено, что при строительстве и эксплуатации зданий и сооружений будет происходить деградация многолетнемерзлых грунтов. Осадка будет происходить за счет оттаивания ледяных прослоев, а также сжатия поровогопространства.

Геологические и инженерно-геологические процессы

Морозное пучение

К неблагоприятному инженерно-геологическому процессу, развитому на исследуемой площадке, относится глубокое сезонное промерзание грунтов и связанные с ним процессы морозного пучения. Грунты деятельного слоя обладают непучинистыми (ИГЭ-3) и сильнопучинистыми (ИГЭ-6) свойствами. В соответствии с СП 115.13330.2016 «Геофизика опасных природных воздействий», категория опасности природных процессов – опасная.

Сейсмическая активность

Интенсивность сейсмического воздействия района строительства, в соответствии с техническим заданием заказчика, принята по г. Чита и составляет по карте A-6 баллов (ОСР-2015). Грунты, слагающие площадку, по сейсмическим свойствам относятся ко II, III категории. Сейсмичность площадки строительства, с учетом категории грунтов по сейсмическим свойствам составляет по карте A-6 баллов.

По результатам сейсмического микрорайонирования сейсмичность участка работ составила: по карте OCP-2015 «А» на дневную поверхность  $5,86 \div 6,38$  балла; по уровню фундамента  $6,30\div 6,43$  балла; по карте OCP-2015«В» на дневную поверхность  $6,86\div 7,38$  балла; по уровню фундамента  $7,30\div 7,43$  балла. В соответствии с СП 115.13330.2016 «Геофизика опасных природных воздействий», категория опасности природных процессов – опасная.

тнв. № подл. 110дп. и дата		
	. и дата	
тнв. N подл.	Прдп	
	ИНВ. М ПОДЛ.	

Согласовано

Взам. инв. N

В соответствии с СП 22.13330.2016 «Основания зданий и сооружений» [7, п.5.4.8] и учетом возможных сезонных колебаний уровня подземных вод, территория является естественно подтопленной. В соответствии с СП 115.13330.2016 «Геофизика опасных природных воздействий», категория опасности природных процессов – весьма опасная.

Затопление Наивысший подъем уровня воды в р. Чита за последние 50 лет, в связи с выпадением продолжительных и обильных дождевых осадков, отмечен в июле 2018 г и составил 405 см (в створе ул. Шилкинская, которая примыкает к площадке с северной стороны, отметка уровня воды достигала 647,476 м БС [21]). Наибольший расход воды при этом составил 1160 м³/с, а объем стока – 550 млн.м³. При этом, на прибрежных участках сборочного бассейна реки Чита, формируется обильный поверхностный сток, приводящий к затоплению близлежащих территорий. В настоящее время площадка проектируемого строительства защищена от затопления дамбой, абсолютная отметка верха которой в районе площадки составляет, в среднем, 649,00-649,57 м. Однако, в 2018 году было отмечено затопление части прилегающей к площадке территории, которое произошло по старице ручья, пересекающего территорию работ с северозапада на юго-восток, обходя школу и детский сад с северо-восточной стороны. На период изысканий (июль 2024 г) старица была без воды.

б) сведения об особых природных климатических условиях территории, на которой располагается земельный участок, предоставленный для размещения объекта капитального строительства;

К специфическим грунтам, распространенным на исследуемой площадке, относятся насыпные и элювиальные грунты. Насыпные грунты встречены скважинами в верхней части разреза до глубины  $0,0\div1,2$  м. Насыпные грунты представлены гравием, песком, супесью, суглинком, растительными остатками, строительным и бытовым мусором.

Насыпные грунты не используются в качестве основания фундаментов. Изучение насыпных грунтов было выполнено с целью установления их мощности и распространения (СП 11-105-97, ч. III, п. 9.2.1).

Элювиальные отложения, распространенные на исследуемой площадке, представлены суглинком (элювий алевролитов) и вскрыты скважинами в нижней части разреза с глубины 1,4÷5,0 м. Отложения сложены продуктами глубокого выветривания терригенно-осадочных образований нижнемелового возраста (К1), выветрелых до состояния дисперсных песчаных и пылевато-глинистых грунтов, которые сохраняют минеральный состав и структурные связи материнской породы (дисперсная зона коры выветривания).

Элювиальные отложения представлены суглинком. Сверху элювиальные отложения покрыты чехлом аллювиальных отложений. В ходе выполнения лабораторных работ установлены следующие специфические характеристики элювиальных пород:

- 1. Грунты сильнонабухающие
- влажность набухания  $W_H 0.302$  д.е.
- относительная деформация набухания без нагрузки  $\varepsilon sw 0.140$  д.е.
- давление набухания Psw 0,100 МПа
- 2. Грунт неразмокающий [текстовое приложение М];
- 3. По степени морозоопасности элювиальные грунты в зоне сезонного промерзания относятся к сильнопучинистым [текстовое приложение Л].

I						
ı						
	Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Согласовано

Взам. инв. N

Подп. и дата

ЛНВ. N ПОДЛ.

Внешних признаков проявления набухания (усадки) грунтов на поверхности земли не выявлено. Деформаций существующих зданий, вызванных набуханием (усадкой) грунтов не отмечено

Изменения в режиме подземных трещинно-пластовых вод в результате строительного освоения территории не прогнозируются.

С учетом сложившейся геологической ситуации на исследуемой площадке, процесс активизации набухания грунтов возможен при непосредственном воздействии грунтовых вод на набухающие грунты, то есть при выполнении земляных работ по устройству фундаментов ниже уровня грунтовых вод.

При проектировании, строительстве и эксплуатации необходимо учесть, что в процессе промерзания — оттаивания грунтов, а также при замачивании, ухудшаются прочностные и деформационные характеристики пород. В связи с этим рекомендуется не допускать замачивания и промораживания грунтов основания, а также в максимально сжатые сроки провести вскрытие котлованов и установку фундаментов.

Распространение и залегание многолетнемерзлых грунтов на исследуемой площадке представлено в п. 5.2 «Геокриологические условия». Исходя из опыта строительства в Забайкальском крае следует учесть, что при строительстве и эксплуатации сооружений происходит деградация многолетнемерзлых грунтов

## в) сведения о прочностных и деформационных характеристиках грунта в основании объекта капитального строительства;

В результате анализа пространственной изменчивости частных характеристик грунтов, определенных лабораторными и полевыми методами, с учетом данных о геологическом строении и литологических особенностях грунтов в сфере воздействия проектируемых сооружений, выделяется 4 инженерно-геологических элемента (ИГЭ).

Номера инженерно-геологических элементов приведены в соответствии с ранее выданным техническим отчетом (инв. № Ч-7936). Выделение инженерно-геологических элементов выполнено в соответствии с ГОСТ 25100-2020 «Грунты. Классификация» и ГОСТ 20522-2012 «Грунты. Методы статистической обработки результатов испытаний».

В соответствии с ГОСТ 25100-2020, грунты в изучаемом грунтовом массиве подразделяются следующим образом:

Тип – дисперсные несвязные грунты;

Подтип – антропогенные грунты (tQ);

Вид – отходы производств, бытовые отходы.

Инженерно-геологический элемент 1 (ИГЭ-1). Насыпной грунт: гравий, песок, супесь, суглинок, растительные остатки, строительный и бытовой мусор. Грунт талый и сезонномерзлый, слежавшийся. Грунт маловлажный, сглинок тугопластичный.

Вскрытая мощность элемента изменяется от 0,5 до 1,0 м, составляя в среднем 0,8 м.

- удельное электрическое сопротивление 200 Ом\*м
- средняя плотность катодного тока 0,023 A/м2

Коррозионная агрессивность грунта по отношению к углеродистой и низколегированной стали — низкая. Степень агрессивного воздействия сульфатов в грунтах на бетон марки по водонепроницаемости W4 — слабоагрессивная; на бетоны марок по водонепроницаемости W6 — W20 на портландцементе — неагрессивная. Степень агрессивного воздействия хлоридов в грунтах на арматуру в железобетонных конструкциях для бетонов марок по водонепроницаемости W4 — W10 и более W10 — неагрессивная (текстовое приложение Ж).

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата
	•		•		

24-04-KP.1

Лист 6

Инв. N подл.

Изучение насыпных грунтов было выполнено с целью установления их мощности и распространения (СП 11-105-97, ч. III, п. 9.2.1). Использование насыпных грунтов в качестве естественных оснований не допускается].

### КЛАСС ДИСПЕРСНЫЕ ГРУНТЫ

Подкласс – несвязные грунты;

Тип – осадочные;

Подтип –аллювиальные грунты (aQ);

Вид – минеральные;

Подвид – крупнообломочные грунты.

Инженерно-геологический элемент 3 (ИГЭ-3). Гравийный грунт с песчаным заполнителем (заполнитель песок средней крупности) более 40 % сезонномерзлый и талый, при оттаивании и в талом состоянии малой, средней степени водонасыщения и водонасыщенный. Обломки изверженных пород, хорошей окатанности. По гранулометрическому составу среднее содержание частиц более 10 мм составляет 33,6 %, крупнее 2 до 10 мм – 24,4 %, песчаных -35,5 %, пылеватых и глинистых -6,4 %. Вскрытая мощность элемента изменяется от 0,9 до 3,9 м, составляя в среднем 2,5 м.

Коэффициент фильтрации гравийного грунта с песчаным заполнителем, по литературным данным, составляет 50-100, в среднем, 75 м/сут.

По результатам штамповых испытаний, модуль деформации ИГЭ-3 составил 37 МПа, в среднем:

- модуль деформации – 37,0 МПа (текстовое приложение С).

Деформационные показатели гравийного грунта приведены по результатам штамповых испытаний; прочностные – по фондовым материалам.

для расчетов оснований по деформациям:

- модуль деформации 37 МПа
- удельное сцепление 0 кПа
- угол внутреннего трения 400

для расчетов оснований по несущей способности:

- удельное сцепление 0 кПа
- угол внутреннего трения 360

По степени морозоопасности гравийный грунт с песчаным заполнителем, согласно п. 2.137, в зоне сезонного промерзания относится к группе непучинистых грунтов при любом положении уровня подземных вод.

Коррозионная агрессивность грунта по отношению к углеродистой и низколегированной стали — средняя. Степень агрессивного воздействия сульфатов в грунтах на бетон марки по водонепроницаемости W4 — неагрессивная; на бетоны марок по водонепроницаемости W6 — W20 на портландцементе — неагрессивная. Степень агрессивного воздействия хлоридов в грунтах на арматуру в железобетонных конструкциях для бетонов марок по водонепроницаемости W4 — W10 и более W10 — неагрессивная (текстовое приложение Ж).

Инженерно-геологический элемент 6 (ИГЭ-6). Суглинок талый, твердый,полутвердый (элювий алевролитов).

Вскрытая мощность элемента изменяется от 0,9 до 26,8 м, составляя в среднем 18,0 м.

Физико-механические показатели выделенного элемента приведены по результатам лабораторных исследований:

- природная влажность -0,172 д.е.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

24-04-KP.1

Лист

7

Подп. и дата Взам. инв. N

Инв. N подл.

- влажность на границе текучести 0,352 д.е.
- влажность на границе раскатывания -0.210 д.е.
- число пластичности -0,142 д.е.
- показатель текучести -<0
- плотность грунта -2.02(2.01/2.01) г/см3
- плотность сухого грунта -1,73(1,72/1,71) г/см3
- плотность частиц грунта -2,61 г/см3
- коэффициент пористости 0,518 д.е.
- коэффициент водонасыщения 0,879 д.е.
- одометрический модуль деформации при природной влажности 13 МПа
- одометрический модуль деформации в водонасыщенном состоянии 7 МПа
- удельное сцепление при природной влажности 31 (27 / 25) кПа
- удельное сцепление в водонасыщенном состоянии 27 (25 / 23) кПа
- угол внутреннего трения при природной влажности 35 (34 / 33)0
- угол внутреннего трения в водонасыщенном состоянии -29 (28 / 27)0
- удельный вес грунта 20,2 кН/м3
- удельный вес сухого грунта 17,3 кН/м3
- удельный вес частиц грунта 26,1 кН/м3

Примечание: значения в скобках указаны при коэффициенте доверительной вероятности  $a = (0.85 \, / \, 0.95)$ 

Коэффициент фильтрации суглинка, полученный в результате лабораторных исследований, составляет 0,01622 м/сут /

При замачивании грунт сильнонабухающий. Относительная деформация набухания без нагрузки  $\epsilon$ SW составляет 0,131 - 0,148 д.е., в среднем 0,140 д.е.

Влажность набухания -0.293 - 0.312 д.е., в среднем 0.302 д.е. Давление набухания -0.100 Мпа, влажность усадки -0.166 д.е. (текстовое приложение H).

Грунты ИГЭ-6 непросадочные,  $\epsilon$  изменяется от 0,0009 до 0,0029 д.е., составляя в среднем 0,0018 д.е..

Грунты ИГЭ-6, в основном, практически неразмокающие.

По результатам статического зондирования, удельное сопротивление грунта под наконечником (конусом) зонда составило 2,36 МПа;

- модуль деформации 16,4 МПа;
- удельное сцепление 25 кПа;
- угол внутреннего трения 220

Деформационные показатели суглинка приведены на основе анализа лабораторных, фондовых, по данным статического зондирования, прочностные — по результатам лабораторных исследований.

для расчетов оснований по деформациям:

- модуль общей деформации 16 МПа
- удельное сцепление 27 кПа
- угол внутреннего трения 340

для расчетов оснований по несущей способности:

- удельное сцепление 25 кПа
- угол внутреннего трения 330

Согласовано			
	Взам. инв.N		
ţ.	Подп. и дата		
	Инв. N подл.		
;	Ин		

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

По степени морозной пучинистости суглинок твердый и полутвердый в зоне сезонного промерзания относится к группе сильнопучинистых грунтов, относительная деформация пучения є́fn составляет 0,073-0,077 д.е.

Коррозионная агрессивность грунта по отношению к углеродистой и низколегированной стали — средняя. Степень агрессивного воздействия сульфатов в грунтах на бетон марки по водонепроницаемости W4 —слабоагрессивная; на бетоны марок по водонепроницаемости W6 — W20 на портландцементе — неагрессивная. Степень агрессивного воздействия хлоридов в грунтах на арматуру в железобетонных конструкциях для бетонов марок по водонепроницаемости W4 — W10 и более W10 — неагрессивная.

КЛАСС – МЕРЗЛЫЕ ГРУНТЫ

Подкласс – дисперсные мерзлые;

Тип – осадочные;

Подтип – элювиальные грунты (eQ);

Вид – минеральные;

Подвид — глинистые грунты коры выветривания слоистой криотекстуры (лед по трещинам от нескольких мм до 15-20 мм через 15-20 см грунта), при оттаивании тугопластичный (элювий алевролитов). Грунт слабольдистый, пластичномерзлый. Грунт данного элемента вскрыт скважинами 4887 в инт. 2,7-9,5 м; скв. 12 в инт. 2,7-7,8 м. Вскрытая мощность элемента изменяется от 5,1 до 6,8 м, составляя в среднем 5,95 м.

Физические показатели выделенного элемента приведены по результатам лабораторных исследований:

- суммарная влажность -0.270 д.е.
- влажность мерзлого грунта, расположенного между ледяными включениями -0,223 д.е.
- влажность на границе текучести 0,360 д.е.
- влажность на границе раскатывания -0.216 д.е.
- число пластичности 0,144 д.е.
- показатель текучести -0.37 д.е.
- льдистость за счет видимых ледяных включений -0.079 д.е.
- суммарная льдистость -0.173 д.е.
- плотность мерзлого грунта -1,84(1,81/1,79) г/см3
- плотность сухого грунта -1,45 (1,42 / 1,40) г/см3
- плотность частиц грунта 2,64 г/см3
- коэффициент пористости 0,846 д.е.
- степень заполнения пор грунта льдом и незамерзшей водой -0.738 д.е.
- коэффициент оттаивания 0,082
- коэффициент сжимаемости 0,168 1/МПа
- относительная деформация оттаивающих грунтов -0.100 д.е.
- удельный вес грунта 18,4 кН/м3
- удельный вес сухого грунта 14,6 кH/м3
- удельный вес частиц грунта 26,3 кН/м3
- температура начала замерзания грунта − минус 0,2 °C
- теплота таяния (замерзания) грунта  $-1,43 \times 104$  Вт час/м 3

Примечание: значения в скобках указаны при коэффициенте доверительной вероятности  $a = (0.85 \ / \ 0.95)$ 

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Согласовано

Подп. и дата

Инв. N подл.

Расчетные значения коэффициента теплопроводности:

- в талом состоянии  $\lambda th 1{,}33 \text{ BT/(м0C)}$
- в мерзлом состоянии  $\lambda f 1,51 \text{ BT/(м0C)}$

Значения объемной теплоемкости:

- в талом состоянии Cth 2,78 Дж/(м3C) 106
- в мерзлом состоянии  $Cf 2,06 \, \text{Дж/(м3C)} \, 106$

Деформационные и прочностные характеристики суглинка приведены по результатам лабораторных работ:

- коэффициент оттаивания 0,082
- коэффициент сжимаемости  $0,168\ 1/\text{М}\Pi a$
- модуль деформации в оттаявшем состоянии 6 МПа

Модуль деформации в оттаявшем состоянии составляет 6 МПа из-за большой льдистости.

# г) уровень грунтовых вод, их химический состав, агрессивность грунтовых вод и грунта по отношению к материалам, используемым при строительстве подземной части объекта капитального строительства;

Согласно схематической карте гидрогеологического районирования Читинской области, территория исследований представляет собой Читино-Ингодинский артезианский бассейн, ограниченный с северо-запада гидрогеологическим массивом Яблоновый, с юга и юго-запада — Черским. Перечисленные гидрогеологические структуры расположены в пределах Центрально-Забайкальской гидрогеологической складчатой области и включают среднегорные гидрогеологические массивы хребтов Яблоновый, Черского и сочлененные с ними артезианские бассейны межгорных впадин — Беклемишевской, Читино-Ингодинской и др.

Грунтовые воды распространены в отложениях пойменных и надпойменных террас, озерных и озерно-аллювиальных отложениях плиоцен- нижнечетвертичного и более молодого возраста. В большинстве своем они гидравлически связаны с трещинными водами подстилающих коренных пород. Глубина залегания грунтовых вод зависит от гипсометрического положения водовмещающих отложений по отношению к уровню воды в реках и, как правило, увеличивается по мере удаления от нее.

На гидрогеологическую обстановку района влияют: сильно расчлененный рельеф с глубоким врезом речных долин, резко континентальный климат с неравномерным сезонным распределением атмосферных осадков, сложное геолого-структурное строение территории и многолетняя мерзлота. Выделяют пять водоносных комплексов: 1) водоносный комплекс четвертичных отложений; 2) водоносный комплекс нижнемеловых отложений; 3) водоносный комплекс среднеюрских отложений; 4) водоносный комплекс вулканогенно-осадочных, интрузивных и метаморфических образований.

Водоносный комплекс четвертичных отложений развит в пределах пойм и надпойменных террас в замкнутых котловинах современных озер. Вмещающие породы представлены песками, галечниками, песчано-галечно-валунными отложениями. Водоупором служат аргиллиты, алевролиты мелового возраста или кровля многолетнемерзлых пород. Мощность комплекса колеблется от 3,0 до 17,0 м. Дебит родников составляет 0,5-8,0 л/с. По химическому составу воды относятся к классу

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Д

Согласовано

Подп. и дата

Инв. N подл.

24-04-KP.1

гидрокарбонатных кальциево-натриевых, натриево-кальциевых, магниево-кальциевых, в большинстве воды смешанного типа, мягкие (0.7-2.05 мг-экв/л), нейтральные (pH = 6.1-7.2).

Водоносный комплекс нижнемеловых отложений приурочен к межгорным впадинам. По характеру циркуляции подземные воды являются трещинными, пластово-поровотрещинными, напорными. Залегание кровли водоносного горизонта колеблется от 25,0 до 130,0 м. По физическим свойствам воды пресные, прозрачные, без запаха, цвета, вкуса. Температура 1-5 °C. По химическому составу гидрокарбонатные натриево-кальциевые, мягкие, реже умеренно жесткие, среда нейтральная (pH = 6,7-7,1).

Водоносный комплекс среднеюрских отложений представлен песчаниками, гравелитами, конгломератами, туфопесчаниками. Прослои, линзы алевролитов формируют тесно связанные между собой водоносные горизонты.

Водообильность пород крайне неравномерная, дебит родников составляет 0,1-2,0 л/с, дебит скважин – от 2,8 до 11,0  $\pi$ с, удельные дебиты – от 0,1 до 8,27  $\pi$ с. По физическим свойствам воды прозрачные, без запаха и вкуса. Температура воды 0,1-2,5 ОС. По химическому составу воды гидрокарбонатные преимущественно кальциево-натриевые. Минерализация изменяется от 0.1 до 0.3 г/л. Жесткость от 0.4 - 1.2 до 3.0 мг-экв/л – мягкие и редко умеренножесткие. Показатель среды – нейтральный. Питание осуществляется подтоком напорно-трещинных и грунтово-трещинных вод с гидрогеологических массивов. Водоносный комплекс вулканогенно-осадочных, интрузивных и метаморфических образований приурочен к зоне экзогенной и регионально трещиноватости. Параметры развития трещинных вод определяются характером распространения многолетнемерзлых пород. Режим их напорно-безнапорный. Глубина залегания подземных вод колеблется от 3.0 - 40.0 м в низких участках до 110 м на водоразделах. Дебит родников 0.2 - 0.8 реже 2-3л/с. Дебиты скважин 0,06-0,76 л/с. Воды ультрапресные, пресные, с минерализацией от 0,02 до 0,25 г/л (иногда 0,49 г/л). По химическому составу преимущественно гидрокарбонатные натриево-кальциевые, кальциево-натриевые, магниево- кальциевые. Воды мягкие, общая жесткость составляет 0,1-2,0 редко 3,0-4,0 мг-экв/л; прозрачные, без запаха и цвета. Температура их 0,3-4,5 0С.

Гидрогеологические условия участка

На исследуемом участке вскрыты подземные воды порово-пластового типа аллювиальных отложений, а также трещинно-пластовые воды элювиальных отложений.

Подземные воды порово-пластового типа аллювиальных отложений вскрыты скважинами с глубины 2,0÷2,6 м (по предварительным изысканиям в марте 2024 г – с глубины 0,6 м). Воды безнапорные. Водовмещающим грунтом для подземных вод служит гравийный грунт с песчаным заполнителем. Грунтовый поток по участку работ направлен с юго-востока на северо-запад. Движение грунтового потока происходит в сторону пониженной части, что свидетельствует о гидравлической связи подземных и поверхностных вод. Областью питания грунтового потока являются повышенные участки рельефа, атмосферные осадки и подток вод реки Чита. Разгрузка подземных вод происходит в р. Чита, удаленность от области разгрузки составляет 170-215 м. Водоупором для поровопластовых вод аллювиальных отложений служат пылевато-глинистые отложения коры выветривания (элювий алевролитов). Уровень подземных вод в годовом режиме изменяется от 1,9 до 3,2 м (уровень взят по единовременным замерам на участке работ в разные годы). Амплитуда сезонных колебаний составляет 0,5-1,5 м. Амплитуда годовых колебаний достигает 2,0 и более метров.

ı						
ı						
	Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Согласовано

Взам. инв. N

Подп. и дата

Инв. N подл.

Гипсометрические отметки уровня воды в русле ближайшего водотока, р.Сухая, составляют  $649,06 \div 648,71$  м (при обеспеченности 0,1% - 25% соответственно). Долина р. Сухая изломанная V — образная. Расход воды на момент обследования (23.04.2024 г.) составил 0,0093 м $^3$ /с, ширина реки 0,8 м, средняя глубина 0,04 м, максимальная 0,09 м, средняя скорость течения 0,23 м/с, максимальная 0,362 м/с. Уклон реки равен 0,0024%. Отметки ГВВ отсутствуют, следов проявления опасных явлений гидрометеорологических процессов и явлений не выявлено (том 4,7936-И-Ч-ИГМИ).

Подземные воды трещинно-пластового типа элювиальных отложений вскрыты скважинами с глубины  $6.7 \div 14.0$  м. Водоносные горизонты не выдержаны по мощности и глубине, водовмещающим грунтом служит трещиноватый суглинок (элювий алевролитов). Питание этих вод происходит, в основном, за счет атмосферных осадков, а также подтока трещинных вод. Фациальная изменчивость элювиальных отложений обуславливает частое переслаивание водоупорных и водоносных пород. В связи с этим, не представляется возможным выделить отдельные водоносные горизонты.

Подземные воды трещинно-пластового типа элювиальных отложений вскрыты скважинами с глубины  $6.0\div11.8$  м. Водоносные горизонты не выдержаны по мощности и глубине, водовмещающим грунтом служит трещиноватый суглинок (элювий алевролитов). Питание этих вод происходит, в основном, за счет атмосферных осадков, а также подтока трещинных вод. Фациальная изменчивость элювиальных отложений обуславливает частое переслаивание водоупорных и водоносных пород. В связи с этим, не представляется возможным выделить отдельные водоносные горизонты.

Условия залегания и распространения подземных вод на исследуемой площадке приведены в таблице 1

Таблица 1 Залегание и распространение подземных вод

№ скв.	Абс.отметка	Уровень	Абс. отмет-	Уровень	Абс. отметка	Напор, м
	устья	появления,	ка уровня	установле-	уровня уста-	
	скважины, м	M	появления, м	ния, м	новления, м	
	По	рово-пластов	ые воды аллюви	альных отлож	ений	
4888	646,08	2,0	644,08	2,0	644,08	-
4889	646,37	2,4	643,97	2,4	643,97	-
4890	646,34	2,3	644,04	2,3	644,04	-
4891	646,35	2,4	643,95	2,4	643,95	-
4892	646,35	2,4	643,95	2,4	643,95	-
4893	646,54	2,6	643,94	2,6	643,94	-
		 Предварител	ьные изыскания	я в марте 202 <b>4</b>	г	
12	644,85	0,6	644,25	0,6	644,25	-
		,	овые воды элюв			
4887	645,33	11,8	633,53	11,8	633,53	-
4888	646,08	6,0	640,08	6,0	640,08	-
4889	646,37	7,2	639,17	7,2	639,17	-
4890	646,34	6,0	640,34	6,0	640,34	-
4891	646,35	10,6	635,75	10,6	635,75	-
4892	646,35	7,2	639,15	7,2	639,15	-
4893	646,54	7,8	638,74	7,8	638,74	-
12	644,85	7,8	637,05	7,8	637,05	•

По химическому составу подземные порово-пластовые воды сульфатно-гидрокарбонатные кальциево-натриевые и сульфатно-гидрокарбонатные магниево-

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Согласовано

Взам. инв. N

Подп. и дата

Инв. N подл.

кальциевые, по степени воздействия на бетон нормальной проницаемости марки W4 – слабоагрессивные; на металлические конструкции – среднеагрессивные. Степень агрессивного воздействия жидких сульфатных сред для бетонов марок по водонепроницаемости W10-W20 – не агрессивная.

По химическому составу подземные трещинно-пластовые воды сульфатно-гидрокарбонатные кальциево-натриевые, по степени воздействия на бетон нормальной проницаемости марки W4 — слабоагрессивные; на металлические конструкции — сильноагрессивные. Степень агрессивного воздействия жидких сульфатных сред для бетонов марок по водонепроницаемости W10-W20 — не агрессивная.

С учетом сезонных колебаний, уровень подземных вод может изменяться на 0,5-1,5 м от зафиксированного на период изысканий. Наивысший подъем уровня воды в р. Чита за последние 50 лет отмечен в июле 2018 г и составил 405 см (максимально прогнозируемый уровень подземных вод). В створе улицы Шилкинская, которая примыкает к площадке с северной стороны, отметка уровня воды достигала 647,476 м БС. В настоящее время площадка проектируемого строительства защищена от затопления дамбой, абсолютная отметка верха которой в районе площадки составляет, в среднем, 649,00-649,57 м.

## д) описание и обоснование конструктивных решений зданий и сооружений, включая их пространственные схемы, принятые при выполнении расчетов строительных конструкций;

Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественногоделового, коммерческого назначения.

Здание имеет прямоугольную конфигурацию в плане с основными размерами в осях 57,1x28,55 м. За относительную отметку 0,000 секции принят уровень пола помещения вестибюля 1 этажа, что соответствует абсолютной отметке 647,50 м.

Конструктивные решения принимались исходя из объемно-планировочных решений здания и требований заказчика к конструкциям, а также в соответствии с действующими строительными нормами и правилами, ведомственными нормативными документами, обеспечивающими безопасную эксплуатацию здания и, в случае необходимости, безопасную эвакуацию людей из помещений. Конструктивные решения учитывают особенности площадки строительства, климатические, геологические и гидрогеологические условия.

Конструктивная схема здания – полный каркас из монолитного железобетона.

Фундамент монолитная железобетонная плита на свайном основании. Сваи приняты по серии 1.011.1 вып.1 сеч. 300х300мм, длиной 3;5;10м. Максимально допустимая расчетная нагрузка на сваю, по данным теоретического расчета — 77 тс. Максимальная передаваемая нагрузка на сваю — 69 тс. Предусмотрены статические испытания несущей способности свай. Стены подвала — железобетонные монолитные, толщиной 250 мм.

Колонны здания запроектированы в виде пилонов из монолитного железобетона толщиной 200;250 мм. Сетка регулярная, неравномерная. Диафрагмы монолитные железобетонные, толщиной 200; 250 мм.

Перекрытие, покрытие монолитное железобетонное. Толщина плиты – 200 мм.

Армирование ж/б конструкций предусмотрено вязаными каркасами и сварными сетками. Арматура A500C ГОСТ 34028-2016 и A240C по ГОСТ 5781-82\*.

Тип 1. Ненесущие, многослойные. Внутренний слой – кладка из блоков ячеистого бетона D600кг/м3, F35, B2.5 ГОСТ 31359-2007 толщиной 250 мм, армированные кладочной сеткой.

		I	Наруж	сные с	С ГОСТ : стены: сущие, м		
					В2.5 ГС		
	Изм.	К.уч.	Лист	N лок.	Подпись	Дата	
	223	120,72				<u></u>	_

24-04-KP.1

Тип 2. Несущие, многослойные. Несущий внутренний слой – монолитная железобетонная стена толщиной 200 мм. Утеплитель – минераловатные плиты в 2 слоя (ТЕХНОНИКОЛЬ Фасад ПРОФ - 100мм и ТЕХНОВЕНТ СТАНДАРТ – 50 мм, либо аналоги), общей толщиной 180 мм. Воздушный зазор – 60 мм. Облицовка фасада – облицовочный слой (керамогранит, алюмо-композитная панель, кирпичная плитка) см. АР на подсистеме.

Перегородки

Межквартирные – кладка из блоков ячеистого бетона D600кг/м3, F35, B2.0 ГОСТ 31359-2007 толщиной 200 мм оштукатуренные с 2-х сторон толщиной 20 мм. Штукатурка выполняется собственниками помещения, после сдачи объекта в эксплуатацию.

Межкомнатные — плиты (блоки) гипсовые пазогребневые ПГП стандартные толщиной 80 мм.

В санузлах – плиты (блоки) гипсовые пазогребневые ПГП гидрофобизированные толщиной 80 мм.

Между санузлом и комнатой одной квартиры – плиты (блоки) гипсовые пазогребневые ПГП гидрофобизированные толщиной 100 мм.

Во встроенных помещениях и в подвале – кладка из керамического кирпича толщиной 88 мм и 120 мм; кладка из блоков ячеистого бетона D600кг/м3, F35, B2.5 ГОСТ 31359-2007 толщиной 200 мм оштукатуренные с 2-х сторон толщиной 20 мм. Штукатурка выполняется собственниками помещения, после сдачи объекта в эксплуатацию.

Кровля.

Согласовано

Подп. и дата

Инв. N подл.

На жилой частью — совмещенная, плоская, с внутренним организованным водостоком. Состав кровли Техноэласт ЭКП (с крупнозернистой посыпкой) (ТУ 5774-003-00287852-99) — 1 слой; Техножаст ЭПП (ТУ 5774-003-00287852-99) — 1 слой; Праймер ТехноНИКОЛЬ №08; Выравнивающая ЦПС М100, армированная сеткой (5Вр 100х100мм) - 50мм; Молниеприемная сетка; Кермзитовый гравий по уклону (фр. 10-40мм, Y=600кг/м3, ГОСТ 9759-71) -20-140мм; Рубероид — 1 слой; Утеплитель минераловатная плита ТЕХНОБАРЬЕР (ТЕХНОРУФ Н ПРОФ или аналог) (2 слоя 100мм и 100мм в разбежку) — 200мм; Пароизоляция полиэтиленовая пленка (ГОСТ 10354-82) с проклейкой швов — 1 слой; Выравнивающая стяжка из ЦПР — 5-15мм или затирка; Железобетонная плита покрытия.

Над пристроенной частью — совмещенная, плоская, с внутренним организованным водостоком. Состав кровли: Техноэласт ЭКП (с крупнозернистой посыпкой) (ТУ 5774-003-00287852-99) — 1 слой; Техножаст ЭПП (ТУ 5774-003-00287852-99) — 1 слой; Праймер ТехноНИКОЛЬ №08; Выравнивающая ЦПС М100, армированная сеткой (5Вр 100х100мм) - 50мм; Молниеприемная сетка; Кермзитовый гравий по уклону (фр. 10-40мм, Y=600кг/м³, ГОСТ 9759-71) -20-140мм; Рубероид — 1 слой; Утеплитель минераловатная плита ТЕХНОБАРЬЕР (ТЕХНОРУФ Н ПРОФ или аналог) (2 слоя 100мм и 100мм в разбежку) — 200мм; Пароизоляция полиэтиленовая пленка (ГОСТ 10354-82) с проклейкой швов — 1 слой; Выравнивающая стяжка из ЦПР — 5-15мм или затирка; Железобетонная плита покрытия.

Для отвода с покрытия воды от атмосферных осадков предусмотрена система внутренних водостоков.

ı						
	Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Лестничные площадки – монолитные железобетонные.

Лестничные марши - сборные железобетонные, индивидуального изготовления.

Уровень ответственности зданий и сооружений.

В соответствии с п.10.1 ГОСТ 27751-2014 класс сооружения КС-2, уровень ответственности – нормальный, коэффициент надежности по ответственности  $\tau$ n =1

Нагрузки и воздействия.

Нагрузки и воздействия и их расчетные сочетания приняты согласно СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия» (актуализированный СНиП 2.01.07-85\*). Постоянные нагрузки определены в соответствии с объемно-планировочными, архитектурными и конструктивными решениями, удельными весами материалов и грунтов.

Нагрузками на схему являются собственный вес конструкций (перекрытий, стен), нагрузка от перегородок, боковая нагрузка от давления грунта на стены подвала, временная нагрузка на перекрытия, нагрузка от снега и ветра.

е) описание и обоснование технических решений, обеспечивающих необходимую прочность, устойчивость, пространственную неизменяемость зданий и сооружений объекта капитального строительства в целом, а также их отдельных конструктивных элементов, узлов, деталей в процессе изготовления, перевозки, строительства, реконструкции, капитального ремонта и эксплуатации объекта капитального строительства;

Необходимая прочность, устойчивость, пространственная неизменяемость сооружений обеспечивается вертикальными несущими элементами – пилонами, стенами (диафрагмами), жесткими дисками перекрытий и покрытия, а так же результатами расчетов строительных конструкций. Устойчивость и пространственная неизменяемость зданий и сооружений на период строительства обеспечивается, в том числе с помощью дополнительных временных монтажных приспособлений, распорок, согласно проекту производства работ, разрабатываемому организацией-исполнителем работ.

На основании принятых проектных решений предприятие, эксплуатирующее проектируемые здания и сооружения, обеспечивает их сохранность и эксплуатационную пригодность путем надлежащего ухода за ними, своевременного и качественного проведения ремонтов.

Осуществление безопасной эксплуатации проектируемых сооружений, требования к способам проведения мероприятий по техническому обслуживанию и мониторингу, минимальная периодичность осуществления проверок, осмотров и освидетельствований состояний строительных конструкций должно выполняться в соответствии с Федеральным законом от 30 декабря 2009 года №384-ФЗ «Технический регламент о безопасности зданий и сооружений».

## ж) описание конструктивных и технических решений подземной части объекта капитального строительства;

Фундамент монолитная железобетонная плита на свайном основании. Толщина фундаментной плиты жилой части 600 мм, толщина фундаментной плиты пристроенной части 300 мм. Сваи приняты по серии 1.011.1 вып.1 сеч. 300х300мм, длиной 3;5;10м. Погружение свай, расположенных в зоне мерзлых грунтов, предусмотрено в лидерные скважины (диаметр лидерной скважины равен 300 мм). Стены подвала – железобетонные монолитные, толщиной 250 мм.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

24-04-KP.1

Железобетонные монолитные конструкции армированы отдельными стержнями и сетками из арматуры А500С, а так же хомутами из арматуры А240С.

После монтажа монолитных фундаментов и стен подвала засыпка пазух котлована предусмотрена глинистым непучинистым грунтом с послойным уплотнением.

В качестве подготовки под фундамент в проекте выполнена бетонная подготовка из бетона класса В7,5 толщиной 100 мм. Защитный слой бетона для рабочей арматуры ростверков принят не менее 40 мм

### л)обоснование проектных решений и мероприятий, обеспечивающих;

#### -соблюдение требуемых теплозащитных характеристик ограждающих конструкций;

При проектировании теплозащиты здания применены многослойные ограждающие конструкции (стены и покрытие). Ограждающие конструкции запроектированы со стабильными теплоизоляционными свойствами, достигаемыми применением эффективных теплоизоляционных материалов с минимумом теплопроводных включений и стыковых соединений в сочетании с надежной пароизоляцией, не допускающей проникновения водяных паров в толщу теплоизоляции. Взаимное расположение отдельных слоев ограждающих конструкций способствует высыханию конструкций и исключает возможность накопления влаги в ограждении в процессе эксплуатации.

Класс энергосбережения, принятый с учётом наличия обязательных мероприятий: А.

Проектные решения в части энергопотребления удовлетворяют требованиям СП 50.13330.2024.

## -снижение шума и вибраций;

не требуется

### -гидроизоляцию и пароизоляцию помещений;

Гидроизоляция и пароизоляция кровли обеспечена соответствующими слоями стеновых и кровельных ограждающих конструкций.

Гидроизоляция ж/б конструкций, соприкасающихся с грунтом, обеспечена путем применения при бетонировании добавки Пенетрон Адмикс и оклеечнной гидроизоляции.

### -снижение загазованности помещений;

не требуется.

Согласовано

Подп. и дата

Инв. N подл.

### -удаление избытков тепла;

Удаление избытков тепла достигается общеобменной вентиляцией.

### -соблюдение безопасного уровня электромагнитных и иных излучений;

Ли
4-04-KP.1
10

- класс функциональной пожарной опасности нежилой части зданий ФЗ.1, ФЗ.2,3.5
- класс конструктивной пожарной опасности здания: С0.

Проектируемое здание обеспечено достаточным количеством эвакуационных выходов. В соответствии с требованиями п. 1 статьи 53 Технического регламента здание имеет объемнопланировочное решение и конструктивное исполнение эвакуационных путей, направленное на безопасную эвакуацию людей при пожаре. Принятые эвакуационные пути и эвакуационные выходы, кроме каждого одного из них по 4.2.17 СП 1.13130.2020, обеспечивают безопасную эвакуацию максимально допустимого количества людей, одновременно пребывающих на этаже до наступления опасных факторов пожара. При этом в ходе проектирования дополнительно не применялись системы коллективной защиты, а именно пожаробезопасные зоны (ПБЗ) по СП 59.13130.2020, так как пребывание инвалидов, передвигающихся на креслах-колясках предусматривается в соответствии с техническим заданием проектирование только в помещениях первого этажа.

Безопасность людей во время пожара подтверждена выполнением требований ФЗ-123 от 22.07.08 г., применением на добровольной основе отдельных положений сводов правил, содержащих требования пожарной безопасности, утвержденных приказом Росстандарта от 13 февраля 2023 г. № 318, обязательных и добровольных к исполнению, а также расчетами пожарных рисков угрозы жизни и здоровью людей и уничтожения имущества, приведенными в части 24-04-ПБ.2 "Расчет пожарных рисков угрозы жизни и здоровью людей" настоящего раздела 9 "Мероприятия по обеспечению пожарной безопасности" проектной документации.

Согласно п.4.4.18 СП 1.13130.2020, в зданиях класса функциональной пожарной опасности Ф1.3 высотой более 28 м допускается применять незадымляемым лестничные клетки типа Н2 с входом на каждом этаже через тамбур-шлюз 1-го типа с подпором воздуха при пожаре в соответствии с СП 7.13130 и обеспеченной выходом непосредственно наружу.

Для эвакуации людей из жилой части проектируемого дома предусмотрена лестничная клетка: типа Н2 по части 2 п. 3 статьи 40 Технического регламента, при этом высота жилого дома предусмотрена более 28 м, а квартиры, в том числе расположенные на высоте более 15 м, кроме эвакуационного, не имеют аварийные выходы, при этом одновременно выполняются следующие мероприятия, согласно п. 6.1.1 СП 1.13130.2020:

- отделка путей эвакуации (внеквартирные коридоры, лифтовые холлы) жилой части здания из негорючих материалов;
- оснащение здания системой оповещения и управления эвакуацией людей при пожаре не ниже 3-го типа;
- оборудование здания (секции) системой противодымной вентиляции, лестничная клетка типа Н2 с входом на каждом этаже через тамбур-шлюз 1-го типа с подпором воздуха на этаже пожара;
- устройство в здании не менее одного лифта для транспортировки подразделений пожарной охраны, соответствующего требованиям ГОСТ Р 53296;
- отделение квартир от коридоров и соседних помещений перегородками с пределом огнестойкости не менее EI 45 с установкой противопожарных дверей 2-го типа.

В соответствии с требованиями п. 6.1.1 СП 1.13130.2020, при общей площади квартир на этаже более 550 м2 для эвакуации людей необходимо предусматривать два эвакуационных выхода с этажа. Для проектируемого жилого дома предусматривается один выход с жилого этажа, чем частично не обеспечивается выполнение п. 6.1.1 СП 1.13130.2020, при этом

_				
	Colliacoban			
		Взам. инв.N		
		подп. и дата		
	NI	ИНВ. М ПОДЛ.		

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

безопасность людей во время пожара в здании подтверждена расчетами пожарных рисков угрозы жизни и здоровью людей и уничтожения имущества, приведенными в части 24-04-ПБ.2 "Расчет пожарных рисков угрозы жизни и здоровью людей" настоящего раздела 9 "Мероприятия по обеспечению пожарной безопасности" проектной документации.

Лестничная клетка спроектирована с естественным освещением через световые проемы в наружных стенах на каждом этаже с площадью не менее 1,2 кв.м (п. 4.4.12 СП 1.13130.2020). Окна в лестничной клетке типа H2 приняты не открывающимися (п. 4.4.13 СП 1.13130.2020).

Ширина маршей и переходных площадок эвакуационных лестничных клеток жилой части принята не менее 1,05 м в свету (п. 6.1.16 СП 1.13130.2020).

В соответствии с требованиями п. 6.1.8 СП 1.13130.2020 при выходе из квартир в тупиковый коридор расстояние от двери наиболее удаленной квартиры до входа в незадымляемую лестничную клетку (тамбур) не превышает 25 м.

В соответствии с требованиями п. 6.1.9 СП 1.13130.2020 ширина общих коридоров жилой части здания выполнена не менее 1,4 м.

В соответствии с п. 6.1.16 СП 1.13130.2020, уклон маршей лестниц принят не более 1:1,75.

Ширина путей эвакуации по лестнице принята не менее 1,05 м в свету (п. 6.1.16 СП 1.13130.2020). В соответствии с п.6.4.5 СП 54.13330.2022, высота ограждений принята 1,2 м.

Ширина лестничных площадок эвакуационных лестничных клеток принята не менее ширины маршей (п. 4.4.2 СП 1.13130.2020).

Из подвального этажа предусмотрено два рассредоточенных эвакуационных выхода, обеспечивающих безопасную эвакуацию (п. 4.2.11 СП 1.13130.2020).

Из встроенных помещений на первом этаже предусмотрены самостоятельные эвакуационные выходы, изолированные друг от друга, а также от жилой части здания, и ведущие непосредственно наружу на прилегающую к зданию территорию.

Во встроенно-пристроенной части предусматриваются помещения торгового назначения, общественного питания и помещения бытовых организаций с нерасчетным числом посадочных мест для посетителей.

Для расчета параметров путей эвакуации из помещений торгового назначения число людей, одновременно находящихся в зальном помещении, принималось, как для торгового зала, исходя из расчета на одного человека 3 кв.м площади, включая площадь, занятую оборудованием по п. 7.6.5 СП 1.13130.2020. Максимальное количество человек в зальном помещении супермаркета составляет 154 человека, в зальном помещении цветочного магазина составляет 9 человек.

Из помещения торгового зала цветочного магазина предусматривается один эвакуационный выход непосредственно наружу, шириной в свету не менее 0,9 м (п. 4.2.7 СП 1.13130.2020). Для помещения торгового зала супермаркета предусмотрено три рассредоточенных эвакуационных выхода, шириной в свету не менее 1,2 м каждый (п. 4.2.19 СП 1.13130.2020).

Наибольшее расстояние от любой точки встроенных помещений общественного назначения до выхода наружу при объеме помещения до 5 тыс.куб.м принято не более 25 м, а ширина предусмотренных эвакуационных выходов обеспечивает пропускную способность максимального расчетного количества людей, п.7.1.4, п. 7.1.6 СП 1.13130.2020, п. «е» 7.3 СП 7.13130.2013.

Подп. и дата	
Инв. N подл.	

Согласовано

Взам. инв. N

Согласно п.4.2.9 СП 1.13130.2020, расчётная численность человек в помещениях кофейни не более 20 человек, при этом достаточно предусмотреть один эвакуационный выход.

Для подъемно-опускных ворот, используемых для эвакуации из помещения загрузки, обеспечена жесткая фиксация в открытом состоянии с соблюдением высоты эвакуационного выхода 1,9 м (п.4.2.3 СП 1.13130.2020).

При использовании двупольных дверей на путях эвакуации и в качестве эвакуационных выходов предусмотрены устройства самозакрывания с координацией последовательного закрывания полотен (п. 4.2.24 СП 1.13130.2020).

Остекленные двери лестничных клеток и лифтовых холлов жилой части предусматриваются со стеклом с классом защиты не ниже СМ4, либо с армированным стеклом (п. 6.1.11 СП 1.13130.2020).

Устройства, обеспечивающие самозакрывание дверей, размещенные на путях эвакуации МГН, обеспечивают беспрепятственность их движения и возможность свободного открывания при приложении усилия не более 50 Нм (п. 9.3.8 СП 1.13130.2020).

Перед наружными дверями (эвакуационными выходами) предусмотрены горизонтальные входные площадки с глубиной не менее 1,5 ширины полотна наружной двери (п. 4.2.21 СП 1.13130.2020).

На путях эвакуации отсутствуют перепады высот менее 45 см и выступы, за исключением порогов в дверных проемах. В проектируемом здании в местах перепада высот предусматриваются ограждения высотой не менее 1,2 м (п. 4.3.5 СП 1.13130.2020).

Во исполнение требований п. 4.3.12 СП 1.13130.2020 на путях эвакуации предусматривается аварийное освещение.

Высота эвакуационных выходов и других дверей на путях эвакуации принята не менее 1,9 м, а высота горизонтальных участков путей эвакуации - не менее 2 м (п.п 4.2.18, 4.3.2 СП 1.13130.2020).

В качестве отделочных и облицовочных материалов, применяемых при устройстве помещений и на путях эвакуации, запроектировано использование материалов с показателями пожарной опасности требуемыми ст. 134 ТРоТПБ, табл. 28, табл. 29 ТРоТПБ и имеющими соответствующие сертификаты пожарной безопасности.

Согласно п. 6.1.1 СП 1.13130.2020, отделка путей эвакуации (внеквартирные коридоры, лифтовые холлы) жилой части здания выполняется из негорючих материалов.

На путях эвакуации проектируемого здания класса помещений функциональной пожарной опасности Ф3.1, Ф3.2, Ф5.2 (более 28 м, но не более 50 м), не применяются декоративно-отделочные, облицовочные материалы и покрытия полов с более высокой пожарной опасностью, чем:

- $\Gamma$ 1, B1, Д2,  $\Gamma$ 2 для отделки стен и потолков вестибюлей и лестничных клеток;
- Г1, В2, Д2, Т2– для отделки стен и потолков общих коридоров;
- В2, Д3, Т2, РП2 для покрытия полов вестибюлей и лестничных клеток;
- В2, Д3, Т2, РП2 для покрытия полов общих коридоров.

На путях эвакуации проектируемого здания класса помещений функциональной пожарной опасности Ф3.5 (более 28 м, но не более 50 м), не применяются декоративно-отделочные, облицовочные материалы и покрытия полов с более высокой пожарной опасностью, чем:

НГ – для отделки стен и потолков вестибюлей и лестничных клеток;

Г1, В1, Д2, Т2– для отделки стен и потолков общих коридоров;

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

24-04-KP.1

Лист 19

Инв. N подл.

В2, Д3, Т2, РП2 - для покрытия полов общих коридоров.

В зальных помещениях с вместимостью не более 50 человек класса помещений функциональной пожарной опасности Ф3.1, Ф3.2 проектируемого здания не применяются декоративно-отделочные, облицовочные материалы и покрытия полов с более высокой пожарной опасностью, чем:

 $\Gamma$ 2, B2, Д3,  $\Gamma$ 2 – для отделки стен и потолков;

В2, Д3, Т3, РП2 – для покрытия полов.

В зальных помещениях с вместимостью более 50, но не более 300 человек класса помещений функциональной пожарной опасности Ф3.1 проектируемого здания не применяются декоративно-отделочные, облицовочные материалы и покрытия полов с более высокой пожарной опасностью, чем:

 $\Gamma$ 1, B2, Д2,  $\Gamma$ 2 – для отделки стен и потолков;

B2, Д3, Т2,  $P\Pi 2$  – для покрытия полов.

На принятые в ходе проектирования отделочные материалы имеются в наличии действующие сертификаты соответствия пожарной безопасности, подтверждающие указанный класс пожарной опасности (статья 145 Технического регламента).

Материалы ограждающих конструкций, предусмотренные для обшивки стояков канализации, выполненных из пластмассовых труб, расположенных в общем коридоре, приняты с показателем пожарной опасности по горючести не более Г1.

В ходе проектирования из каждого поэтажного коридора здания жилой части обеспечено удаление дыма при пожаре в автоматическом и ручном режиме системами с механическим побуждением воздушной среды (п. 7.2 «а» СП 7.13130.2013).

При проектировании жилого здания не обеспечены условия для жизнедеятельности маломобильных групп населения, передвигающихся на креслах-колясках, в том числе эвакуация при пожаре, так как размещение квартир для семей с инвалидами, передвигающимися на креслах-колясках, в данном жилом доме не установлено заданием на проектирование (п. 4.3 СП 54.13330.2022).

Объемно-планировочные и конструктивные особенности Объекта обеспечивают возможность пребывания на Объекте маломобильных групп населения, относящихся к группам мобильности М1, М2 и М3 в соответствии с таблицей 20 СП 1.13130.2020 (п. 9.1.1 СП 1.13130.2020). При этом нахождение на Объекте МГН, относящихся к группе мобильности М4, предусмотрено только в уровне первого этажа, что не противоречит п. 9.1.3 СП 1.13130.2020. Исходя из этого, на Объекте не предусматривается размещение пожаробезопасных зон для МГН, относящихся к группе мобильности М4, которые не могут самостоятельно эвакуироваться по лестничным клеткам. Фактические пределы огнестойкости предусмотренных конструкций

Hayyyayanayyya	Marranyor	•	естойкости	Класс по
Наименование	Материал		укции	пожарной
конструкции	(ГОСТ, серия)	Требуемый	Принятый в	опасности
		по №123-ФЗ	проекте	
Стены	Монолитные железобетонные			
наружные и	толщиной не менее 250 мм из бетона			
пилоны	B25 F75.	R(E)90(15)	RE90	К0
подвального	Необходимый предел огнестойкости			
этажа	обеспечивается расстоянием от оси			

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

Согласовано

Наименование	Материал	•	естойкости рукции	Класс по пожарной
конструкции	(ГОСТ, серия)	Требуемый по №123-ФЗ	Принятый в проекте	опасности
	рабочей арматуры до нагреваемой грани бетона (защитный слой бетона).			
Стены и пилоны несущие надземных этажей	Монолитные железобетонные толщиной не менее 200 мм из бетона B25 F75. Необходимый предел огнестойкости обеспечивается расстоянием от оси рабочей арматуры до нагреваемой грани бетона (защитный слой бетона).	R90	R90	КО
Стены наружные	- Монолитные железобетонные толщиной не менее 200 мм из бетона В25 F75, либо блоки из пенобетона — 250 мм; - Утеплитель из минераловатной плиты (НГ) - 180 мм Облицовочный слой.	R(E)90(15)	RE90	К0
Стены внутренние	Стены монолитные железобетонные с минимальным сечением 200 мм. Бетон класса B25 F75. Арматура класса A500, ГОСТ Р 52544-2006. [Определено расчетом статически неопределимых конструкций; по пп. 8.3.1, 8.40, 10.22, 14.1 и 14.12 СП 468.1325800.2019; пп. 5.2.1 и 5.2.2 СП 2.13130.2020; п. 10.5 ГОСТ 30403-2012].	R90	R90	КО
Перекрытия	Монолитные железобетонные толщиной 200 мм. [Определено расчетом статически неопределимых конструкций; по пп. 8.3.1, 8.40, 10.22, 14.1 и 14.12 СП 468.1325800.2019; пп. 5.2.1 и 5.2.2 СП 2.13130.2020; п. 10.5 ГОСТ 30403-2012].	R(EI)90(45)	REI90	К0
Покрытие	Монолитное железобетонное толщиной 200 мм. [Определено расчетом статически неопределимых конструкций; по пп. 8.3.1, 8.40, 10.22, 14.1 и 14.12 СП 468.1325800.2019; пп. 5.2.1 и 5.2.2 СП 2.13130.2020; п. 10.5 ГОСТ 30403-2012].	R(E)90(15)	RE90	К0
Внутренние стены лестничных клеток	Монолитные железобетонные толщиной 200 мм. Необходимый предел огнестойкости обеспечивается расстоянием от оси рабочей арматуры до нагреваемой грани бетона (защитный слой бетона).	REI 90	REI 90	К0
Лестничные марши	Монолитные ж/б площадки толщиной 180 мм	R 60	R60	КО

Инв. N подл. Подп. и дата

Согласовано

Взам. инв.N

 Изм.
 К.уч.
 Лист
 N док.
 Подпись
 Дата

24-04-KP.1

Наименование	Материал	*	естойкости рукции	Класс по пожарной
конструкции	(ГОСТ, серия)	Требуемый по №123-ФЗ	Принятый в проекте	опасности
	Необходимый предел огнестойкости обеспечивается расстоянием от оси рабочей арматуры до нагреваемой грани бетона (защитный слой бетона).			
Лестничные площадки	Монолитные ж/б площадки толщиной 180 мм Необходимый предел огнестойкости обеспечивается расстоянием от оси рабочей арматуры до нагреваемой грани бетона (защитный слой бетона).	R 60	R 60	КО
Межквартирны е перегородки	Стены монолитные железобетонные с минимальным сечением 200 мм, блоки газосиликатные 200 мм.	EI 30	EI> 30	КО
Перегородки между коридорами	Стены монолитные железобетонные с минимальным сечением 200 мм, блоки газосиликатные 200 мм.	EI 45	EI >45	КО
Перегородки встроенных помещений и подвала	Керамический кирпич на цементно- песчаном растворе – 120 мм.	EI 45	EI >45	КО
Шахта лифта	Железобетонные монолитные. Класс бетона B25 F75, толщиной 200 мм. [Определено расчетом статически неопределимых конструкций; по пп. 8.3.1, 8.40, 10.22, 14.1 и 14.12 СП 468.1325800.2019; пп. 5.2.1 и 5.2.2 СП 2.13130.2020; п. 10.5 ГОСТ 30403-2012].	REI 120	REI 120	КО
Лифтовые двери	Лифтовые двери	EI 60	EI 60	-
Противопожарн ые двери		EI 30 EI 60 EIWS 30	EI 30 EI 60 EIS 30	КО

-соответствие зданий, строений и сооружений требованиям энергетической эффективности и требованиям оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов (за исключением зданий, строений, сооружений, на которые требования энергетической эффективности и требования оснащенности их приборами учета используемых энергетических ресурсов не распространяются);

Для защиты отапливаемого объема здания в ограждающих конструкциях применены эффективные теплоизоляционные материалы, подобранные в соответствии с теплотехническим расчетом.

Принятые в проекте теплоизоляционные материалы обеспечивают требуемую температуру и отсутствие конденсации влаги на внутренних поверхностях конструкций внутри помещений с нормальным влажностным режимом.

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата

24-04-KP.1

В соответствии с действующими нормами и правилами, в проектируемом здании организован учёт ресурсов и предусмотрена установка приборов учёта на всех инженерных сетях здания.

Для обеспечения энергосбережения приняты следующие проектные решения: предусматривается современное оборудование, сертифицированное в установленном законодательством Российской Федерации порядке, с учетом показателей энергоэффективности; применение для освещения внутри здания светодиодных осветительных приборов, которые обеспечивают значительную экономию электрической энергии, высокую надежность за счет большого срока службы источников света, снижение затрат на обслуживание осветительных приборов.

### м) характеристику и обоснование конструкций полов, кровли, потолков, перегородок;

Согласно технического задания помещения во встроенных нежилых помещениях отделка не предусмотрена. Отделка жилых помещений квартир выполняется собственником самостоятельно.

Для помещений МОП входной группы, лифтового холла, санузла, гостиной жильцов, консьержа, общего поэтажного коридора предусмотрена современная, безопасная и высококачественная отделка помещений:

Потолки –подвесные потолки реечные кубообразные в сочетании с ГКЛ по металлическом каркасу согласно Дизайн решений интерьера;

Стены и перегородки – улучшенная штукатурка из цементно-песчаного раствора (железобетонных и кирпичных поверхностей), облицовка керамогранитными плитами, декоративная улучшенная штукатурка;

Полы - нескользкая керамогранитная плита. В помещениях с влажным режимом предусмотрена обмазочная гидроизоляция полов с заводом на стены на высоту 300мм.

Блоки оконные и двери балконов жилых помещений— блоки с двухкамерным стеклопакетом, с переплетом из ПВХ профилей.

Доски подоконные из ПВХ профилей.

Входные двери квартир стальные в противопожарном исполнении EI30 шумоизолированные, взломоустойчивые с глазками. .

Внутренние двери МОП помещений деревянные, стальные, ПВХ, алюминиевые остекленные по функциональном назначению.

Двери лестничной клетки типа H2 и лифтового холла перед лифтом, предназначенным для перевозки пожарных подразделений в дымо-газонепроницаемом исполнении. Все противопожарные двери должны иметь устройства самозакрывания и уплотнение в притворах. Двери лифтов противопожарные предел огнестойкости EI 60.

Инженерно-технические помещения дома (ИТП, Электрощитовые, насосные) имеют отделку:

Потолки – покраска по бетону ВДАК

Стены – шпаклевание, покраска ВДАК

Пол – керамогранитная плита.

Решения по отделке помещений приняты в соответствии с заданием на проектирование. Принятые решения должны соответствовать требованиям Технического регламента о требованиях пожарной безопасности №123-Ф3. Область применения декоративно-отделочных, облицовочных материалов и покрытий полов на путях эвакуации сведены в таблицу

Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата
	•		•		

Наименование помещения	Вид с	отделки	Класс пожарной опасности материала, не более	Вид покрытия пола	Класс пожарной опасности материала, не более
	стен	потолка	указанного		указанного
		Жилая ча	сть		
Вестибюли, лифтовые холлы, лестничные клетки	Декоративная окраска	Подвесной потолок/ Декоративная окраска	KM0	Керамогранитные плиты	KM1
Общие коридоры	Декоративная окраска	Декоративная окраска	KM1	Керамогранитные плиты	KM2

## н)перечень мероприятий по защите строительных конструкций и фундаментов от разрушения;

Проектной документацией предусматривается следующие мероприятия ПО гидроизоляции конструкций:

- применение бетона соответствующей водонепроницаемости и морозостойкости для конструкций, подверженных агрессивному влиянию грунтовых вод и грунта;
- арматура железобетонных конструкций защищается от коррозии соответствующей толщиной защитного слоя бетона;
- по вертикальным бетонным поверхностям фундаментов и стенам подвала, соприкасающихся с грунтом, предусмотрена оклеечная гидроизоляция;
- для предотвращения попадания атмосферной воды в грунты основания проектом предусматривается отвод поверхностных вод от здания путем вертикальной планировки и благоустройства участка.
- о) описание инженерных решений и сооружений, обеспечивающих защиту территории объекта капитального строительства, отдельных зданий и сооружений объекта капитального строительства, а также персонала (жителей) от опасных природных и техногенных процессов;

Мероприятий не требуется

Согласовано

Взам. инв. N

| Подп. и дата

Инв. N подл.

о 1 перечень мероприятий по обеспечению соблюдения установленных требований энергетической эффективности к конструктивным решениям, влияющим на энергетическую эффективность зданий, строений и сооружений;)

В проекте предусмотрены следующие мероприятия по обеспечению соблюдения требований энергетической эффективности:

- применение современного энергоэффективного оборудования;
- применение погодозависимой автоматики для регулирования системы отопление и

_	инди	видуа	льный п	оквартир	й энергии на вводе; ный учет тепловой энергии; удованных термостатическим клапаном;	
	-		_		вного изолирующего материала.	
						Лист
					24-04-KP.1	Лист 24

Контроль требований энергетической эффективности и нормативных показателей на их соответствие нормам следует выполнять не ранее, чем после годичной эксплуатации здания с помощью натурных испытаний и результаты контроля следует фиксировать в энергетическом паспорте.

Контроль нормативных показателей при эксплуатации зданий и оценку соответствия теплозащиты здания И отдельных его элементов следует осуществлять экспериментального определения основных показателей на основе государственных стандартов на методы испытаний строительных материалов, конструкций и объекта в целом.

В процессе эксплуатации здания (строения), сооружения должно быть обеспечены следующие требования:

- сохранение свойств конструктивных элементов, устройств, позволяющих исключить нерациональное использование электрической и тепловой энергии, воды;
- соблюдение значений изменения в процессе эксплуатации здания, строения, сооружения показателей, отражающих удельный расход энергетических ресурсов, при этом такие значения должны быть определены в виде максимально допустимого значения отклонения показателя от действующего на момент ввода здания (строения), сооружения в эксплуатацию.

Срок, в течение которого выполнение таких требований должно быть обеспечено застройщиком, должен составлять не менее пяти лет с момента ввода в эксплуатацию здания (строения), сооружения.

о 2) описание и обоснование принятых конструктивных, функционально-технологических и инженерно-технических решений, направленных на повышение энергетической эффективности объекта капитального строительства, в том числе в отношении наружных и внутренних систем электроснабжения, отопления, вентиляции, кондиционирования воздуха помещений (включая обоснование оптимальности размещения отопительного оборудования, решений в отношении тепловой изоляции теплопроводов, характеристик материалов для изготовления воздуховодов), горячего водоснабжения, оборотного водоснабжения и повторного использования тепла подогретой воды;

В целях экономии топливно-энергетических ресурсов, а также в соответствии с указаниями нормативных документов, данным проектом предлагаются к реализации следующие мероприятия по комплексному энергосбережению в системах отопления, вентиляции, кондиционирования и холодоснабжения:

-теплотехнические показатели наружных ограждающих конструкций принимаются в соответствии с требованиями СП 50.13330.2012, что позволит получить значительный эксплуатационный эффект в части экономии тепловой энергии в холодный период года за счет сокращения тепловых потерь, и значительно ослабить внешние теплопоступления в теплый период года;

-автоматическое регулирование температуры внутреннего воздуха помещений терморегуляторами на отопительных приборах;

- -тепловая изоляция всех магистральных трубопроводов систем отопления;
- -тепловая изоляция всех магистральных трубопроводов систем теплоснабжения;
- самостоятельные системы отопления и вентиляции для помещений разных функциональных групп.

Инв. N подл. Подп. и дата

Согласовано

Взам. инв. N

## РАЗДЕЛ 4

## КОНСТРУКТИВНЫЕ И ОБЪЕМНО-ПЛАНИРОВОЧНЫЕ РЕШЕНИЯ

## ГРАФИЧЕСКАЯ ЧАСТЬ

24-04-КР.1

Взам. инв.N										
Подп. и дата	Изм.	К.уч.	Лист	N док.	Подпись	Дата	24-04-KI	P.1		
	Разра Прове	ботал	Кули Патру Патру	ков ушев		11.24 11.24 11.24		Стадия	Лист 1	Листов 1
Инв. N подл.	Н.кон	тр.	Жукс			11.24	Графическая часть	K		K

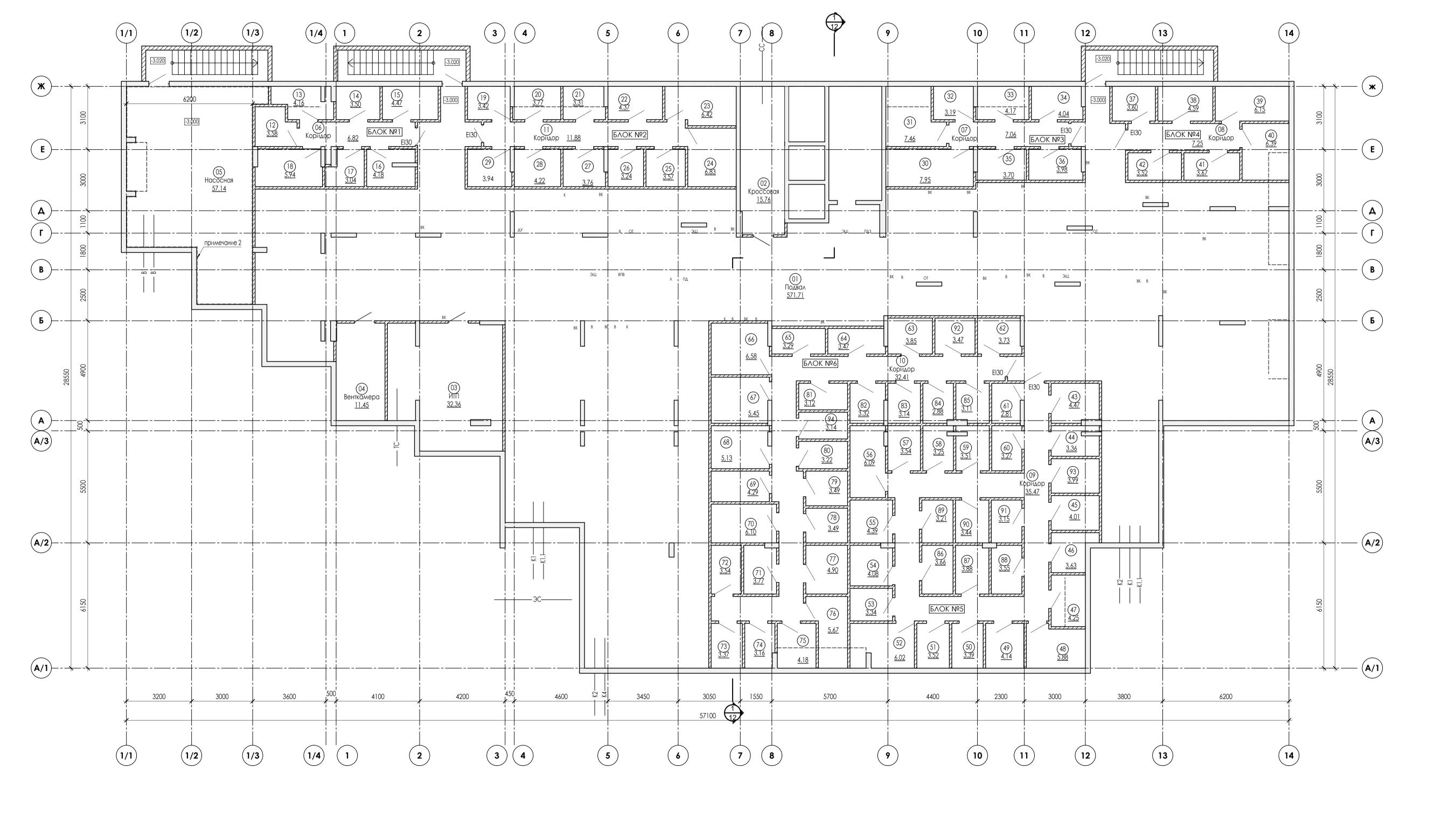
## Перечень листов

/lucm	Наименование	Примечани
1	Перечень листов	
2	План техподполья	
3	План 1-го этажа	
4	План 2-3-го этажа	
5	План 4-6-го этажа	
6	План 7-9-го этажа	
7	План 10-12-го этажа	
8	План 13-15-го этажа	
9	План кровли	
10	Разрез 1–1	
11	Инженерно-геологический разрез I-I;II-II;III-III	
12	Инженерно-геологический разрез IV-IV;V-V;VI-VI	
13	План свайного поля	
14	Фундаментная плита (опалубка)	
15	Стены техподполья (опалубка)	
16	Плита на отм. –0,360 (опалубка)	
17	Стены 1-го этажа (опалубка)	
18	Плита на отм. +3,940 (опалубка)	
19	Стены 2-15-го этажа (опалубка)	
20	Плита на отм. +6,920 (опалубка)	
21	Плита на отм. +9,920;+12,920;+15,920; (опалубка)	
22	Плита на отм. +18,920; (опалубка)	
23	Плита на отм. +21,920;+24,920 (опалубка)	
24	Плита на отм. +27,920; (опалубка)	
25	Плита на отм. +30,920;33,920 (опалубка)	
26	Плита на отм. 36,920 (опалубка)	
27	Плита на отм. 39,920;43,070 (опалубка)	
28	Плита на отм. 46,220 (опалубка)	
29	Плита на отм. 47,120 (опалубка)	
30	Лестница	
31	Армироание плит	
32	Армирование стен и пилонов	

Взам.инв.№

Инв.№ подл. Подпись и дата

						24-04-KP.1						
Изм.	Кол.уч	/lucm	N док.	Подпись	Дата	Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная						
ГИП		Патру	шев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	Стадия Лист Лист				
						общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	1				
Испол	пнит. Куликов <i>ћум</i> 09.24 Перечень листов		КПСК		:K							
Н.кон	тр.	Жукон	за		09.24							



Экспликация помещений

Номер пом.	Наименование	Площадь м2	Категория помещения	Номер пом.	Наименование	Площадь м2	Категория помещения	Номер пом.	Наименование	Площадь м2	Категория помещения
01	Подвал	571.71		33	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.17		65	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.29	
02	Кроссовая	15.76	B4	34	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.04		66	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.58	
03	ИТП	32.36		35	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.70		67	Кладовая спорт инв-ря жильцов	5.45	
04	Венткамера	11.45	Д	36	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.98		68	Кладовая спорт инв-ря жильцов	5.13	
05	Насосная	57.14	Д	37	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.60		69	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.29	
06	Коридор	6.82		38	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.59		70	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.10	
07	Коридор	7.06		39	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.15		71	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.77	
08	Коридор	7.25		40	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.39		72	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.54	
09	Коридор	35.47		41	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.67		73	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.37	
10	Коридор	32.41		42	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.52		74	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.16	
11	Коридор	11.88		43	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.47		75	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.18	
12	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.58		44	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.36		76	Кладовая спорт инв-ря жильцов	5.67	
13	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.16		45	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.01		77	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.90	
14	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.50		46	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.63		78	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.49	
15	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.47		47	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.25		79	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.49	
16	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.18		48	Кладовая спорт инв-ря жильцов	5.88		80	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.22	
17	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.04		49	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.14		81	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.12	
18	Кладовая спорт инв-ря жильцов	5.94		50	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.39		82	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.32	
19	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.42		51	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.52		83	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.14	
20	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.77		52	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6,02		84	Кладовая спорт инв-ря жильцов	2.88	
21	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.31		53	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.34		85	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.11	
22	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.37		54	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.08		86	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.66	
23	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.42		55	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.39		87	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.88	
24	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.83		56	Кладовая спорт инв-ря жильцов	6.09		88	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.55	
25	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.57		57	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.54		89	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.21	
26	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.24		58	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.25		90	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.44	
27	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.76		59	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.51		91	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.15	
28	Кладовая спорт инв-ря жильцов	4.22		60	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.27		92	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.47	
29	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.94		61	Кладовая спорт инв-ря жильцов	2.81		93	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.99	
30	Кладовая спорт инв-ря жильцов	7.95		62	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.73		94	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.14	
31	Кладовая спорт инв-ря жильцов	7.46		63	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.85					
32	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.19		64	Кладовая спорт инв-ря жильцов	3.47			Итого площадь помещений этажа	1132.13	

## Условные обозначения:

- монолитные ж/б конструкции

- перегородки из полнотелого керамического кирпича КР-р-по 1Нф/100/2,0/35

(ГОСТ 530-2012) на растворе М100 - 88мм, 120 мм

102 - маркировка помещений

ЕІЗО — - предел огнестойкости элементов заполнения проемов

ПРИМЕЧАНИЯ:

1. Разрез 1-1 см АР лист 12.

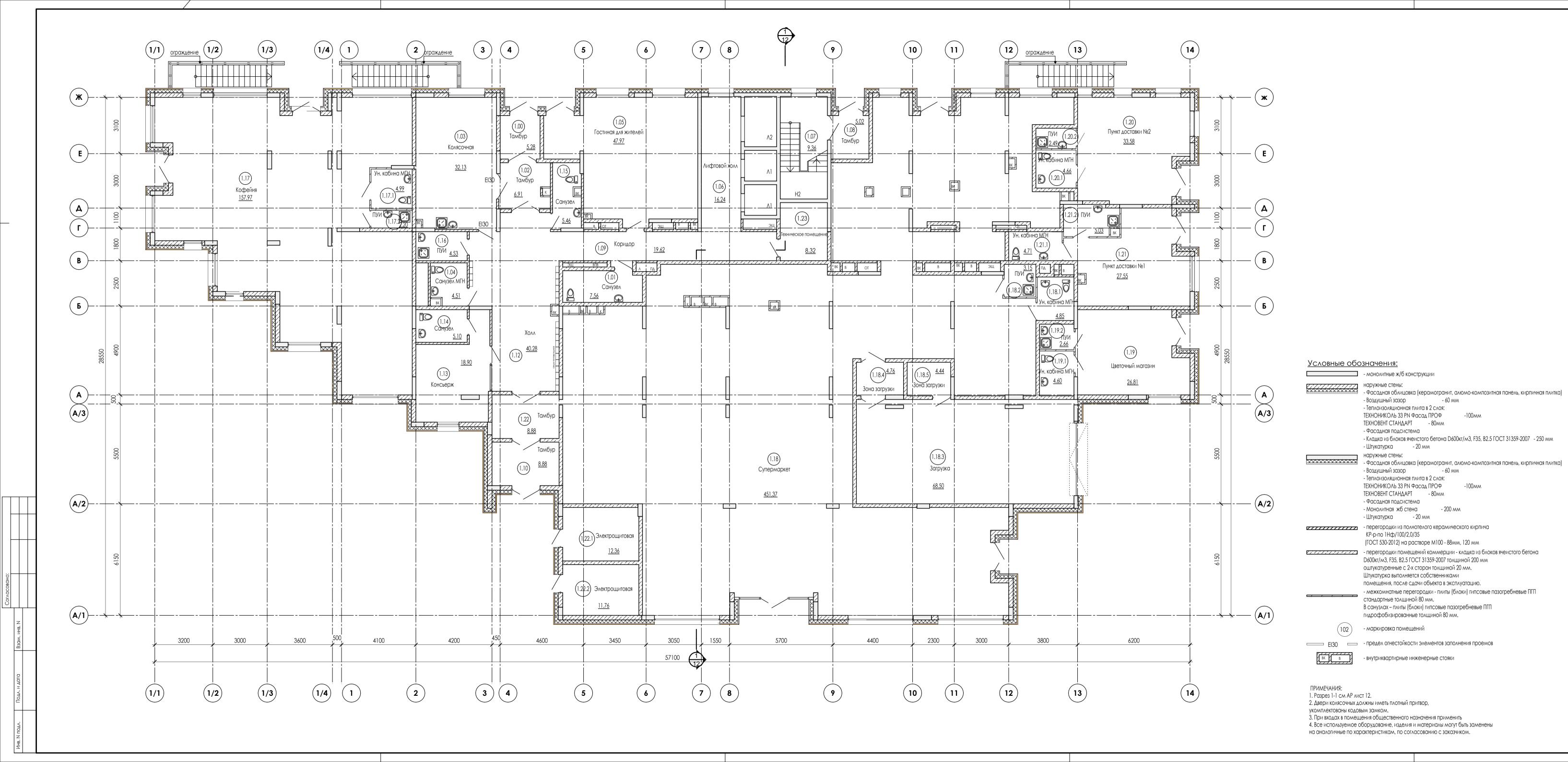
2. В помещении Насосной (поз. 05) предусмотреть звукоизоляцию потолка плитами ЗИПС24 или аналог. 3. Все используемое оборудование, изделия и материалы могут быть заменены

на аналогичные по характеристикам, по согласованию с заказчиком.

					24-04-KP.1			
					Строительство жилого комплекса со встроенными по общественного-делового, коммерческого назначени			
Кол.уч	Лист	N док	Подпись	Дата	учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная			
	Патру	шев		11.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	Лист	Листо
					общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	2	
ОЛНИТ.	Вязьмі	ина		11.24	План подвала	K		

В/Ш = 420 / 1189 (0.50м2)

KUCK



## Экспликация помещений

Номер пом.	Наименование	Наименование Площадь Категория м2 помещения		Номер пом.	Наименование
КОФЕЙ	ЙНЯ			Помец	, цения МОП
1.17	Кофейня	157.97		1.00	Тамбур
1.17.1	Ун. кабина МГН	4.99		1.01	Санузел
.17.2	ПУИ	2.20		1.02	Тамбур
	Полезная площадь всего	165.16		1.03	Колясочная
СУПЕР	MAPKET			1.04	Санузел МГН
1.18	Супермаркет	451.37		1.05	Гостиная для жителей
.18.1	Ун. кабина МГН	4.85		1.06	Лифтовой холл
.18.2	ПУИ	3.15		1.07	Лестничная клетка
1.18.3	Загрузка	68.50		1.08	Тамбур
.18.4	Зона загрузки	4.76		1.09	Коридор
.18.5	Зона загрузки	4.44		1.10	Тамбур
	Полезная площадь всего	537.07		1.12	Χολλ
ЦВЕТО	ЧНЫЙ МАГАЗИН			1.13	Консьерж
1.19	Цветочный магазин	26.81		1.14	Санузел
.19.1	Ун. кабина МГН	4.60		1.15	Санузел
.19.2	ПУИ	2.66		1.16	ПУИ
	Полезная площадь всего	34.07		1.22	Тамбур
ПУНКТ	ДОСТАВКИ №1			1.23	Техническое помещение
1.21	Пункт доставки №1	27.55			Полезная площадь всего
.21.1	Ун. кабина МГН	4.71		1.22.1	Электрощитовая
.21.2	ПУИ	5.03		1.22.2	Электрощитовая
	Полезная площадь всего	37.29			
ПУНКТ	ДОСТАВКИ №2				Полезная площадь помещений
1.20	Пункт доставки №2	33.58			всего на 1 этаж
.20.1	Ун. кабина МГН	4.66			
.20.2	ПУИ	2.49			
	Полезная площадь всего	40.73			
	Итого полезная площадь встроенных помещений	814,32			

24-04-KP.1 Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим **учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная** 11.24 (Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3. Исполнит. Вязьмина KUCK

План 1 этажа

В/Ш = 420 / 1189 (0.50м2)

Площадь Категория

5.28

7.56

6.91

32.13

4.51

47.97

16.24

9.36

5.02

19.62

8.88

40.28

18.90

5.10

4.53

8.88

8.32

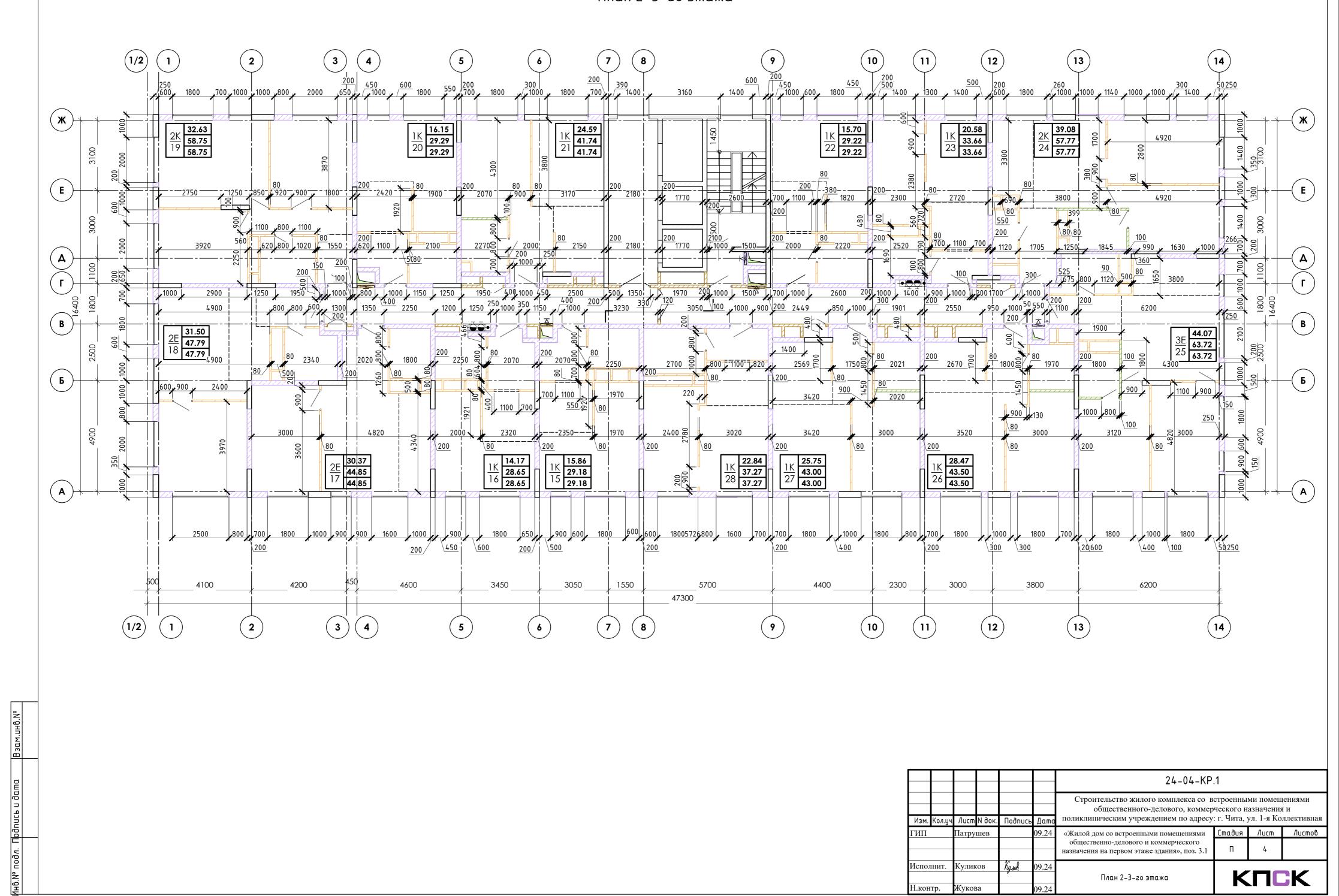
254.95

12.36

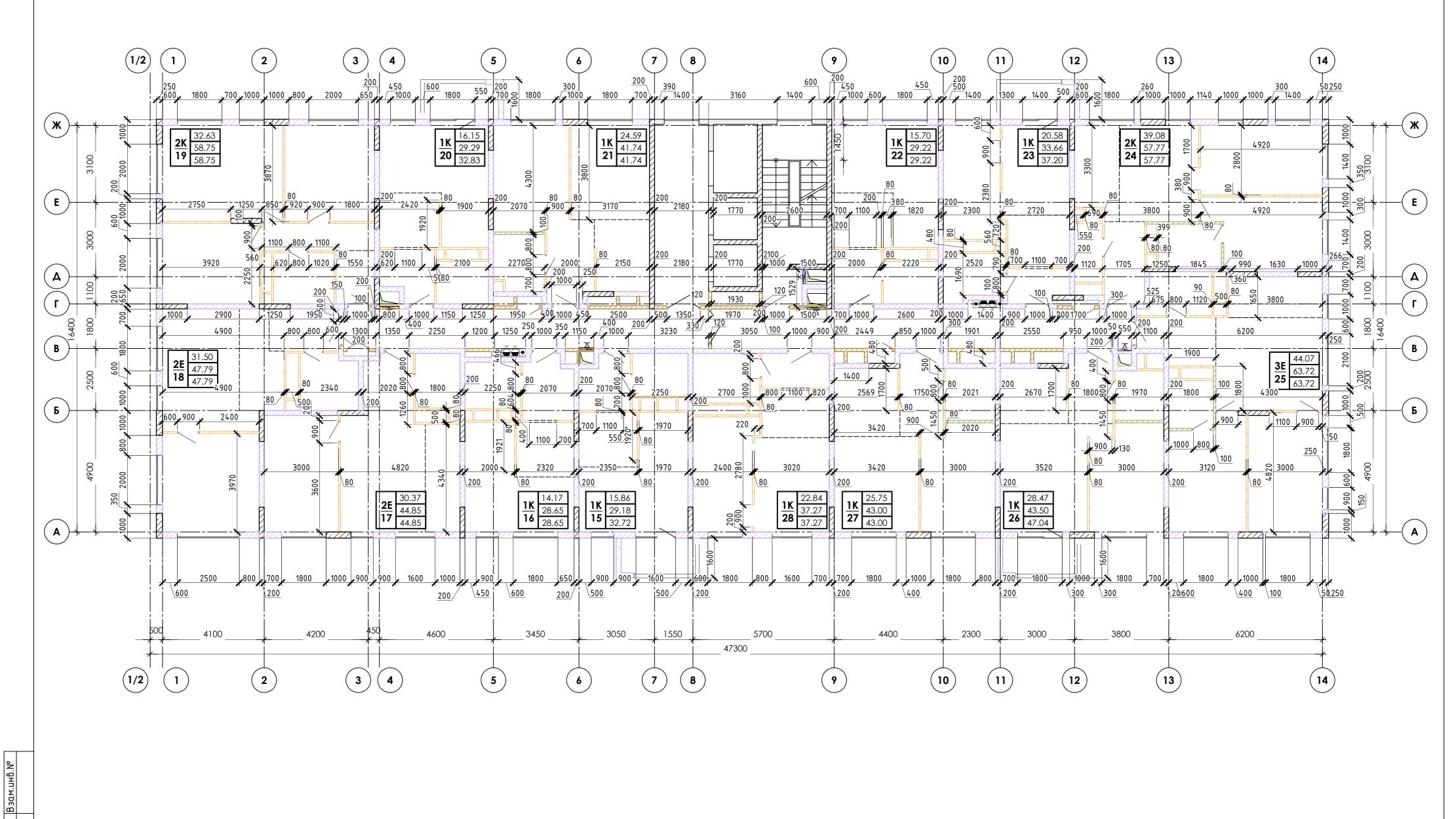
11.76

1093.39

помещения

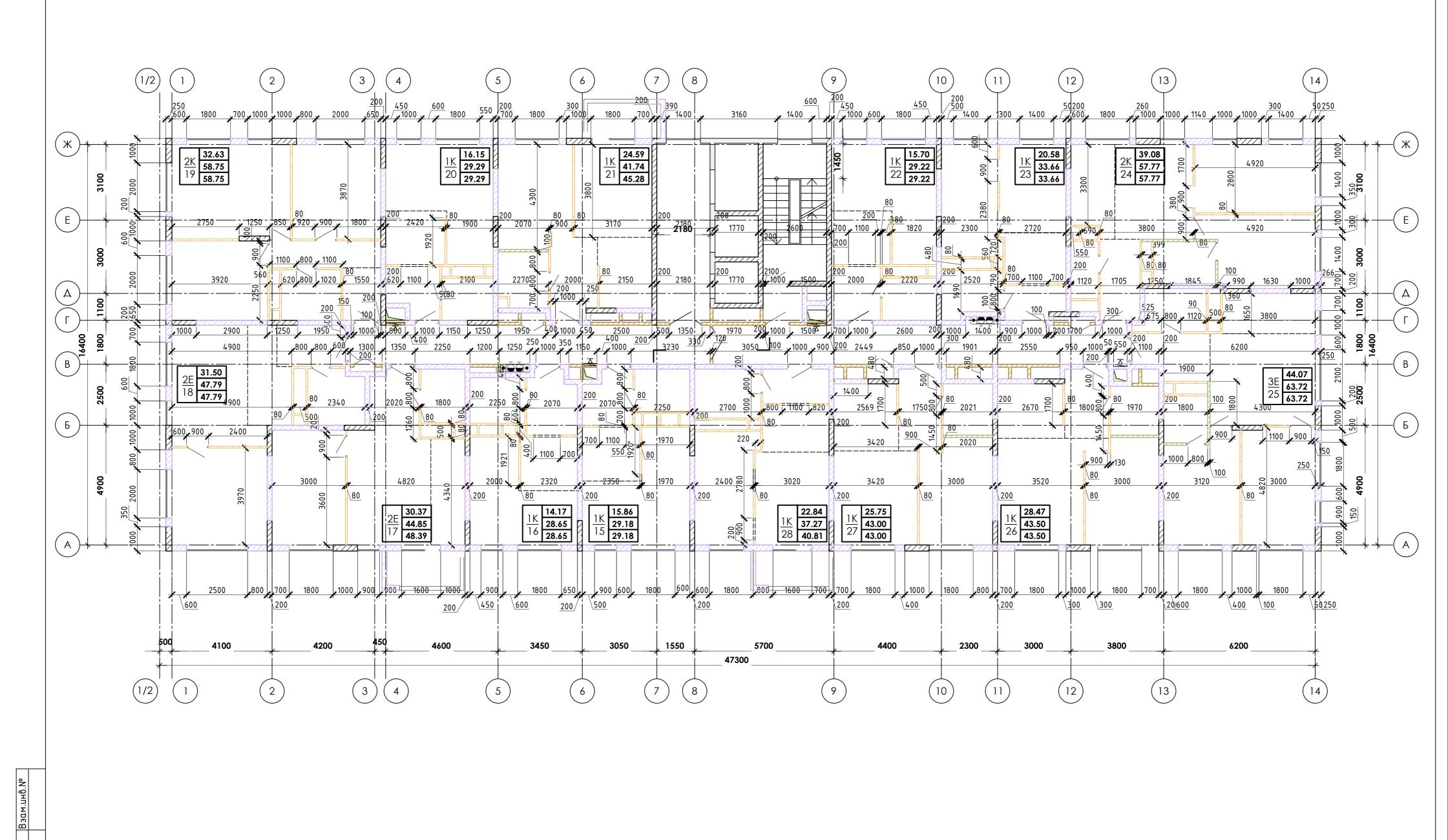


	+				24-04-KP.1						
Изм. Кол.уч	н Лист М	V док.	Подпись	Дата	Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллектив						
ГИП	Патруп	іев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов			
	1				общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	4				
Исполнит.	. Куликов Кули 09.24				12-12						
Н.контр.	Жукова	ì		09.24	План 2-3-го этажа	KUCK					



Инв.№ подл. Подпись и дата

24-04-KP.1 Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная Изм. Кол.уч. Лист И док. Подпись Дата Стадия Лист Листов «Жилой дом со встроенными помещениями Патрушев общественно-делового и коммерческого 5 П назначения на первом этаже здания», поз. 3.1 hywh Исполнит. Куликов KICK План 4-6-го этажа Н.контр. Жукова Формат А2

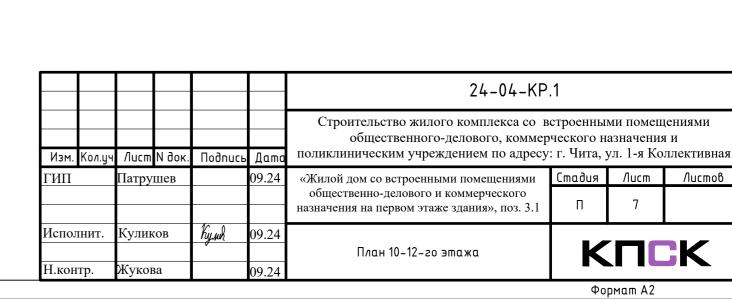


Инв.№ подл. Подпись и дата

						24-04-KP.1  Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная					
Изм.	Кол.уч	/lucm	N док.	Подпись	Дата						
ГИП		Патру	шев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов		
						общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	6			
Испол	Ісполнит. Куликов Тула 09.24		09.24	План 7-9-го этажа	VDCV						
Н.кон	нтр.	Жукон	за		09.24	11/1UH 1-7-20 3MQ XQ	KUCK				
)		-					Фо	рмат А2			

Взам.инв.№

Инв.№ подл. Подпись и дата



Исполнит.

Н.контр.

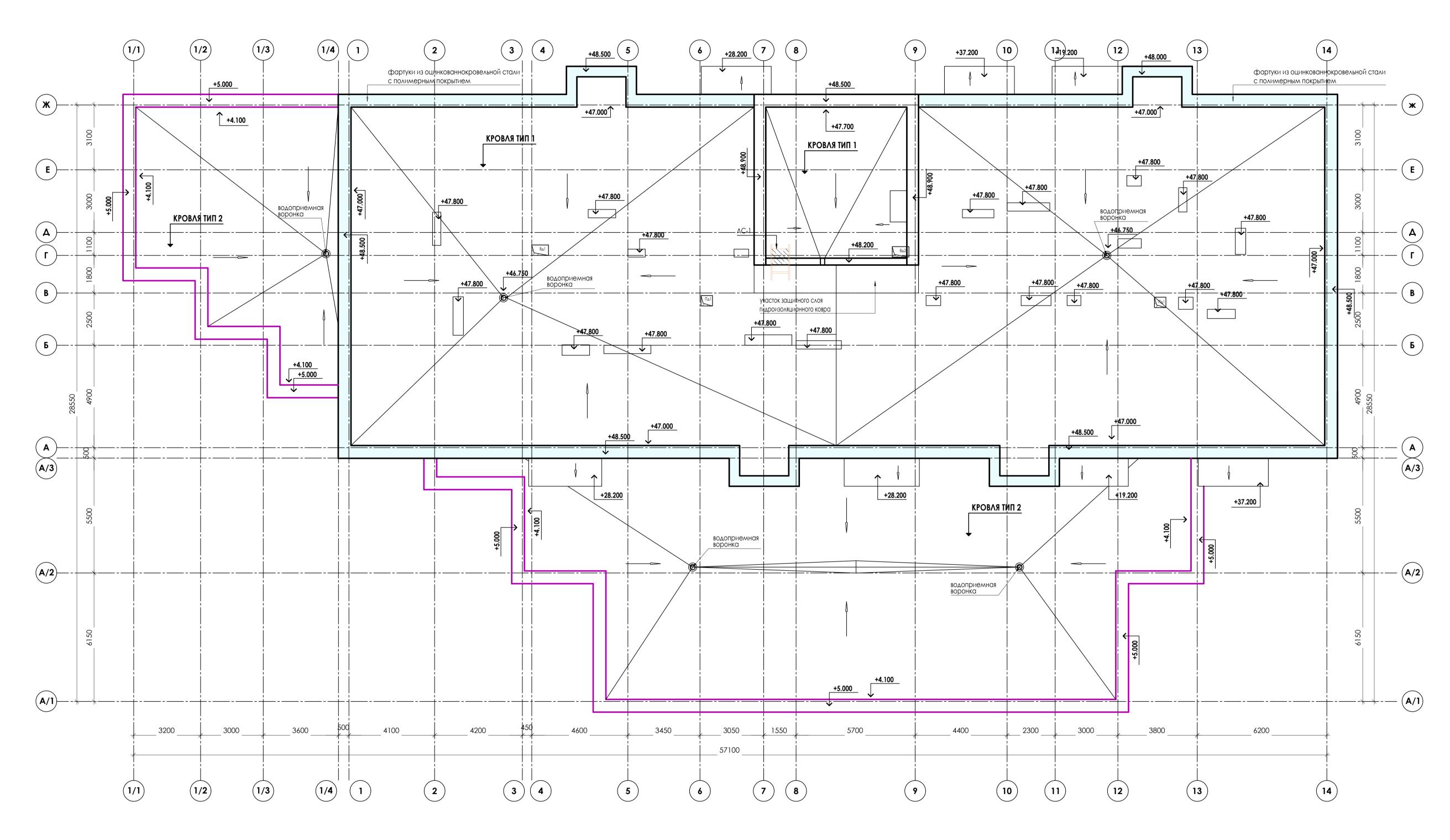
Куликов

Жукова

KICK

Формат А2

План 13-15-го этажа



# КРОВЛЯ ТИП 1 (кровля жилой части)

- 1 слой Техноэласт ЭКП (с крупнозернистой посыпкой) (ТУ 5774-003-00287852-99) - 1 слой Техножаст ЭПП (ТУ 5774-003-00287852-99)

- Праймер ТехноНИКОЛЬ №08 - Выравнивающая ЦПС M100, армированная сеткой (5Bp 100x100мм)- 50мм - Молниеприемная сетка

- Кермзитовый гравий по уклону (фр. 10-40мм, Y=600кг/м3, ГОСТ 9759-71)-20-140мм - Утеплитель - минераловатная плита ТЕХНОБАРЬЕР (ТЕХНОРУФ Н ПРОФ или аналог)

(2 слоя 100мм и 100мм в разбежку)- 200мм - Пароизоляция - полиэтиленовая пленка (ГОСТ 10354-82) с проклейкой швов - Выравнивающая стяжка из ЦПР - 5-15мм или затирка L-Ж/Б плита покрытия 180мм

# КРОВЛЯ ТИП 2 (кровля стилобата)

1 слой Техноэласт ЭКП (с крупнозернистой посыпкой) (ТУ 5774-003-00287852-99) 1 слой Техножаст ЭПП (ТУ 5774-003-00287852-99)

Выравнивающая ЦПС М100,

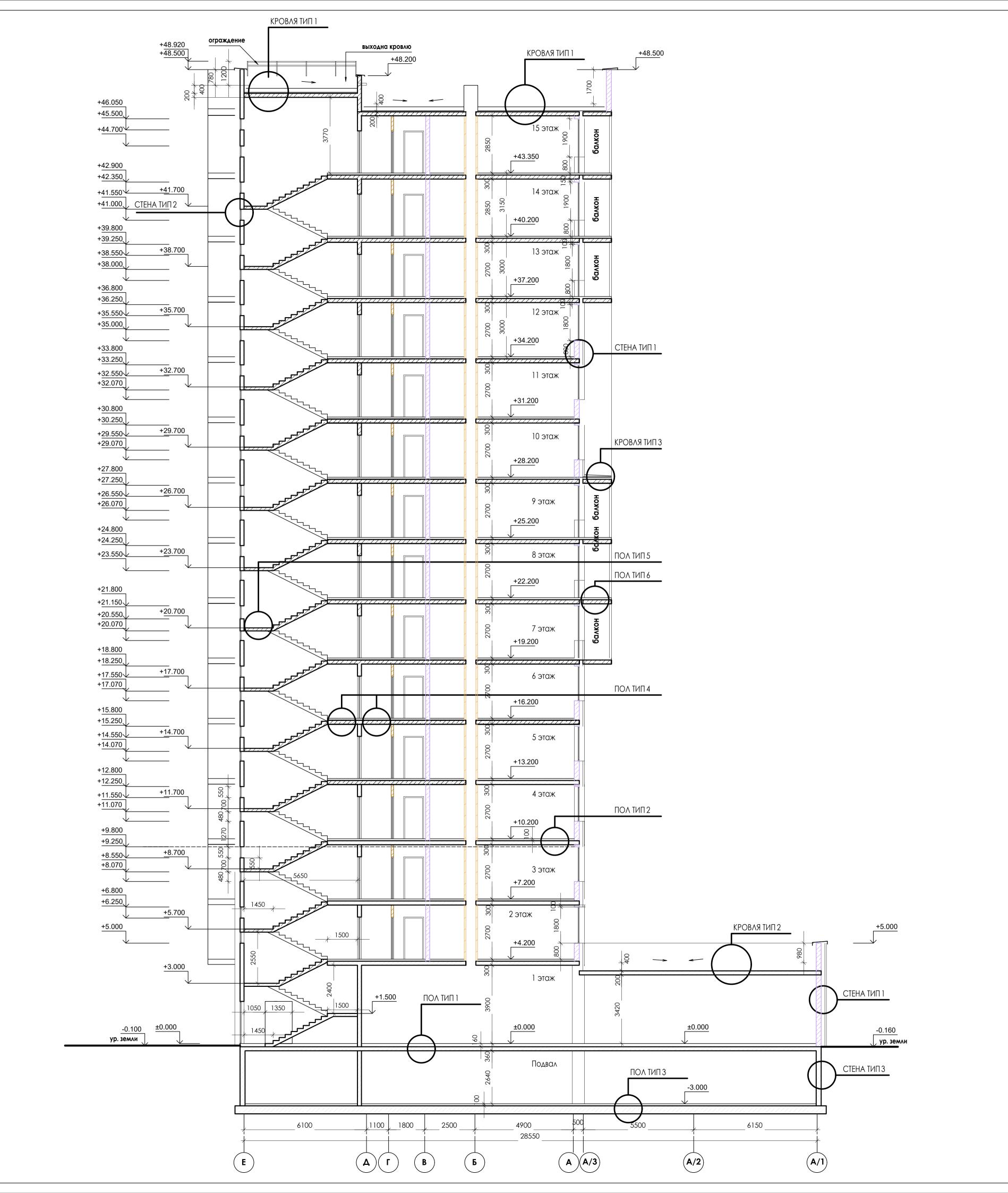
армированная сеткой (5Вр 100х100мм)- 50мм Молниеприемная сетка

Ж/Б плита покрытия 180мм

Кермзитовый гравий по уклону (фр. 10-40мм, Y=600кг/м3, ГОСТ 9759-71)-20-140мм Утеплитель -экструдированный пенополистирол типа "Пеноплекс Кровля"

TV 5767-006-54349294-2014 (2 слоя 100мм и 100мм в разбежку)- 200мм Пароизоляция - полиэтиленовая пленка (ГОСТ 10354-82) с проклейкой швов Выравнивающая стяжка из ЦПР - 5-15мм или затирка

				24-04-KP	.1		
Изм. Кол.уч	л Лист N док.	Подпись	Дата	Строительство жилого комплекса со в общественного-делового, коммер поликлиническим учреждением по адресу	ческого н	азначения	я и
ГИП	Патрушев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	Стадия	/lucm 9	Листов
Исполнит.	Куликов Жукова	hywh	09.24	План кровли			CK



#### КРОВЛЯ ТИП 1 (кровля жилой части)

1 - 1 cac	эй Техноэласт ЭКП (с крупнозернистой посыпкой) (ТУ 5774-003-00287852-99)
	ри Техножаст ЭПП (ТУ 5774-003-00287852-99)
	мер ТехноНИКОЛЬ №08
- Вырс	івнивающая ЦПС M100, армированная сеткой (5Bp 100x100мм)- 50мм
- Моль	иеприемная сетка
- Керл	<u>лзитовый гравий по уклону (фр. 10-40мм, Y=600кг/м3, ГОСТ 9759-71)-20-140мл</u>
- Рубе	роид
- Утепл	литель - минераловатная плита ТЕХНОБАРЬЕР (ТЕХНОРУФ Н ПРОФ или аналог
(2 CAO	я 100мм и 100мм в разбежку)- 200мм
- Парс	ризоляция - полиэтиленовая пленка (ГОСТ 10354-82) с проклейкой швов
- Вырс	внивающая стяжка из ЦПР - 5-15мм или затирка
W/F.	THE TOWN IT IS 1904 HE

#### КРОВЛЯ ТИП 2 (кровля стилобата)

1 CVO	й Техноэласт ЭКП (с крупнозернистой посыпкой) (ТУ 5774-003-00287852-99)
1 сло	й Техножаст ЭПП (ТУ 5774-003-00287852-99)
Выраг	внивающая ЦПС М100,
	рованная сеткой (5Вр 100х100мм)- 50мм
	иеприемная сетка
Керм	зитовый гравий по уклону (фр. 10-40мм, Y=600кг/м3, ГОСТ 9759-71)-20-140мм
Утепл	итель -экструдированный пенополистирол типа "Пеноплекс Кровля"
TV 576	67-006-54349294-2014 (2 слоя 100мм и 100мм в разбежку)- 200мм
	изоляция - полиэтиленовая пленка (ГОСТ 10354-82) с проклейкой швов
	внивающая стяжка из ЦПР - 5-15мм или затирка
ж/Б п	DALITO FONDITUR 180AAAA

#### КРОВЛЯ ТИП З

- Металлически	й оцинкованный отлив
- Утеплитель - Т	ЕХНОВЕНТ СТАНДАРТ (или аналог) - 100мм
- Гидроизоляци	1
- Выравниваюц	ая стяжка из ЦПР - 5-15мм или затирка
- Ж/Б плита пок	рытия 180мм

#### СТЕНА ТИП 1 (стены выше земли)

- Фасадная облицовка (керамс	огранит, алюмо-композитная панель, кирпичная плит
- Воздушный зазор	- 60 MM
- Теплоизоляционная плита в 2 с	
ТЕХНОНИКОЛЬ 33 РМ Фасад ПРО	ОФ -100мм
ТЕХНОВЕНТ СТАНДАРТ - 80	)MM
- Фасадная подсистема	
- Кладка из блоков ячеистого бе	тона D600кг/м3, F35, B2.5 ГОСТ 31359-2007 - 250 мм
- Штукатурка - 20 мм	

# СТЕНА ТИП 2 (стены выше земли)

- Воздушный зазор	- 60 M	Μ	
- Теплоизоляционная плит	д в 2 слоя:		
<b>ТЕХНОНИКОЛЬ 33 PN Фас</b>	дд ПРОФ	-100mm	
ТЕХНОВЕНТ СТАНДАРТ	- 80mm		
- Фасадная подсистема			
- Монолитная жб стена	- 200 M	M	

#### СТЕНА ТИП 3 (стены подвала)

прунт обратной засыпки
Защитная мембрана "Planter Standart"
Утеплитель - экструзионный пенополистирол типа "Пеноплэкс-Фундамент"
TY 5767-006-54349294-2014 - 150 mm
Гидроизоляция - "Техноэласт ЭПП -4.0" -(2 слоя)
Грунтовочный слой - битумный праймер -1 слой
Монолитная ж.б. стена В25- 200ллл

# ПОЛ ТИП 1 (полы 1го этажа)

-керамогранитная плитка на клею	- 15 mm
-стяжка из цемпесч. р-ра М 150, армировс	ание
сеткой 4 Cp: 4Bp-1-100/4Bp-1-100	
по ГОСТ 23279-2012	- 75mm
-плиты экструзионный пенополистирол	
"Пеноплекс" ТУ 5767-001-56925804-2003	-70mm
-плита перекрытия	

# ПОЛ ТИП 2 (полы жилых помещений)

- чистый пол (выполняется собственником помещения)	- 30 mm
- выравнивающая стяжка из цем.песч. раствора М150	
(выполняется собственником помещения)	-70 mm
- ж.б. плита перекрытия	

# ПОЛ ТИП 3 (полы подвала)

выравнивающая стяжка из цем.песч. раствора M150 (армиров. сеткой Δ4 Bpl с яч. 100х100 мм) - 100-80 мм (разуклонка к приямкам) - ж.б. фундаментная плита

#### ПОЛ ТИП 4 (полы поэтажной лестничной клетки, общий коридор)

- керамогранитная плитка на клею - 15 мм
- выравнивающая стяжка из цем.песч. раствора М150
(армиров, сеткой ∆4 ВрI с яч. 100x100 мм) - 35 мм
- керамзитовый гравий
(фр. 5-10 мм, Y=300 кг/м3, ГОСТ 9759-90) - 50 мм
- ж.б. плита перекрытия

#### ПОЛ ТИП 5 (лестничный марш, межэтажная площадка)

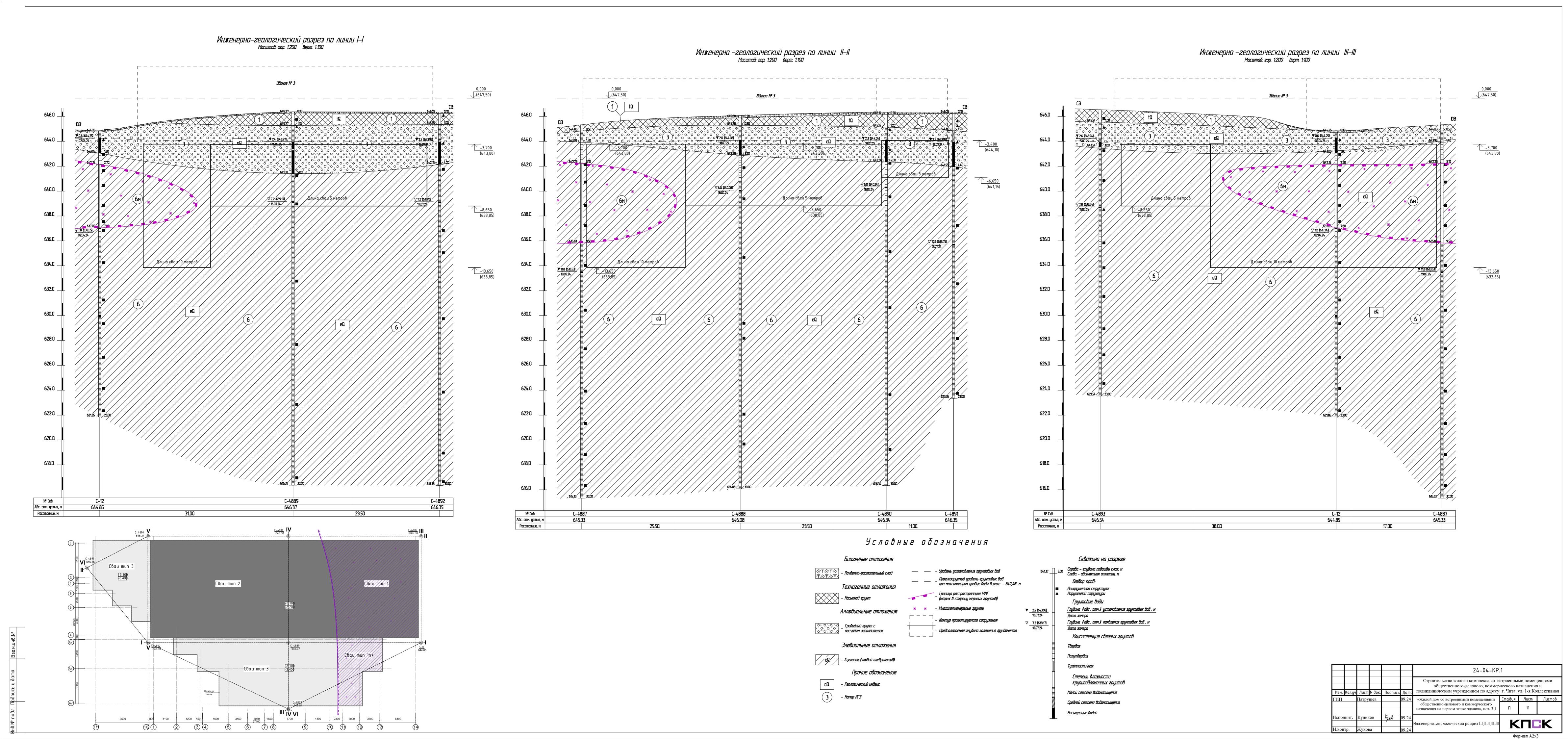
- наливной пол с топпингом
- выпавнивающая бетонная стяжка В22 - 20мм
- монолитный жб марш, площадка

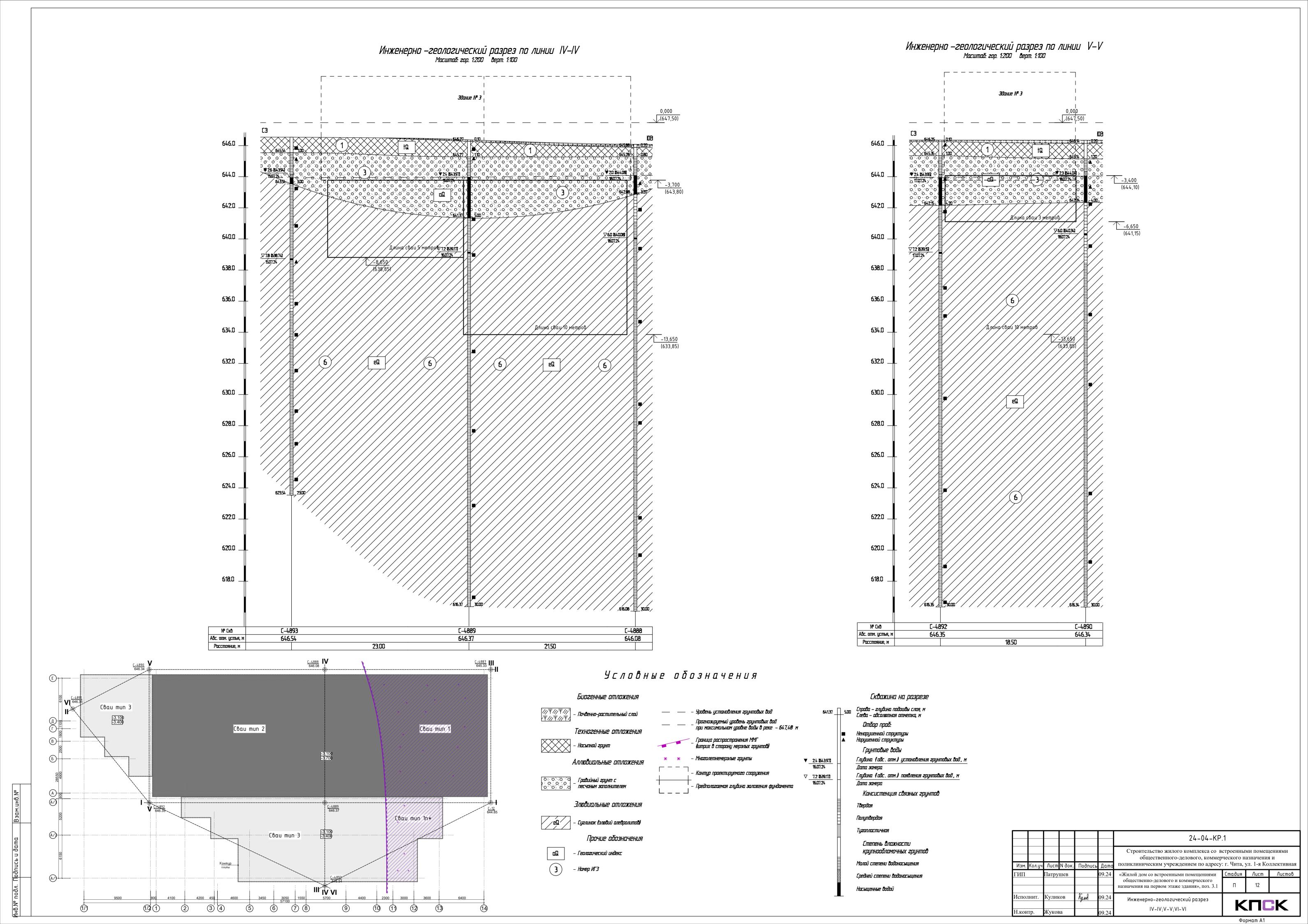
#### ПОЛ ТИП 6 (полы лоджии)

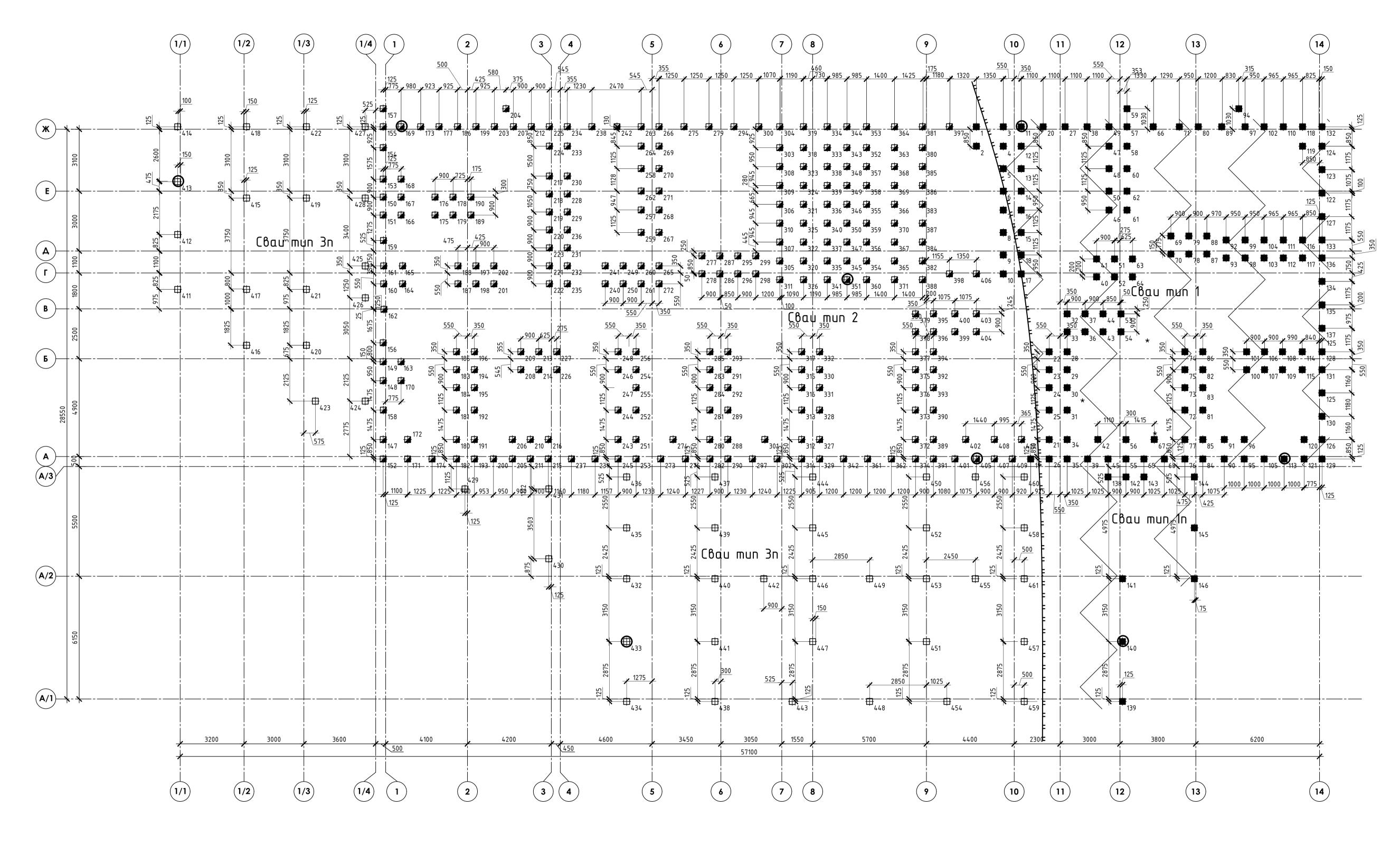
- чистый пол (выполняется собственником помещения) - 50 мм - ж.б. плита перекрытия

						24-04-KP	.1		
Изм.	Кол.уч	/lucm	N док.	Подпись	Дата	Строительство жилого комплекса со встроенными помещениям общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллекти			
ГИП	Патрушев			09.24	9.24 «Жилой дом со встроенными помещениями		/lucm	Листов	
						общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	10	
		Кулин	ков	hysoh	09.24	Разрез 1-1	V		<b>7</b>
		Жукон	ва		09 24	i uspes i-i	KUCK		

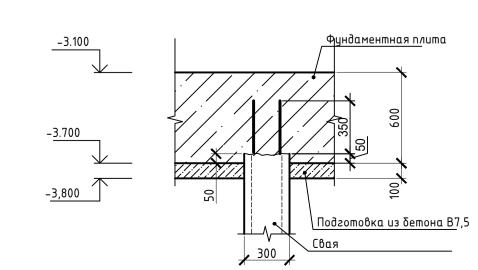
Формат А1







# Узел сопряжения сваи с фундаментной плитой



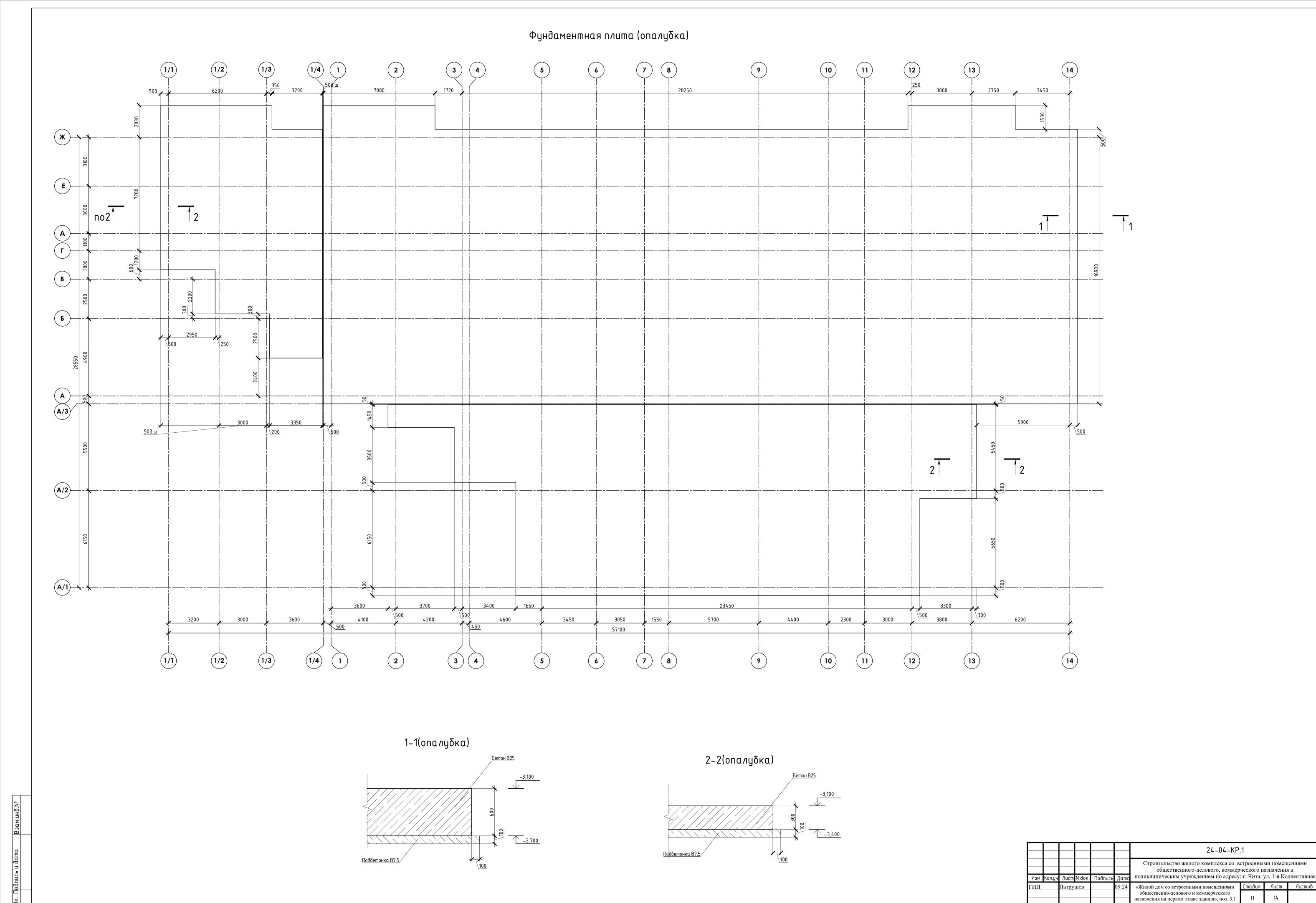
# Экспликация свай

Чсл. обозн	Номера свай	Марка сваи	Отметка верха сваи после срубки	Отметка нижнего конца сваи	Несущ. сп-ть (допустимая нагрузка), т
#	1–137	Свая mun 1 300х300мм L=10000 <sup>*</sup> мм	-3.650 (643.85)	-13.650 (633.85 <u>)</u>	108.4 (77.4)
	138-146	Свая mun 1n 300х300мм L=10000 <sup>*</sup> мм	-3.350 (644.15)	-13.350 (634.15)	<u>108.4</u> (77.4)
<del></del>	147-410	Свая mun 2 300х300мм L=5000 <sup>*</sup> мм	-3.650 (643.85)	-8.650 (638.85)	<u>105.4</u> (75.3)
#	411-466	Свая тип Зп 300х300мм L=3000 <sup>*</sup> мм	-3.350 (644.15)	-6.650 (641.15)	<u>91.2</u> (65.2)

\* - указана длина части сваи, погруженной в грунт. Длину анкеруемой части уточнить дополнительно

₩ Контрольные сваи, подлежащие статическому испытанию

						24-04-KP.1						
Изм.	Кол.уч	/lucm	N док.	Подпись	Дата	Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная						
ГИП		Патру	Патрушев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов			
						общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	13				
Испол	Исполнит.		Куликов ћу		09.24	План свайного поля	КПСК		:K			
Н.кон	Н.контр. Жукон		Жукова		09.24							

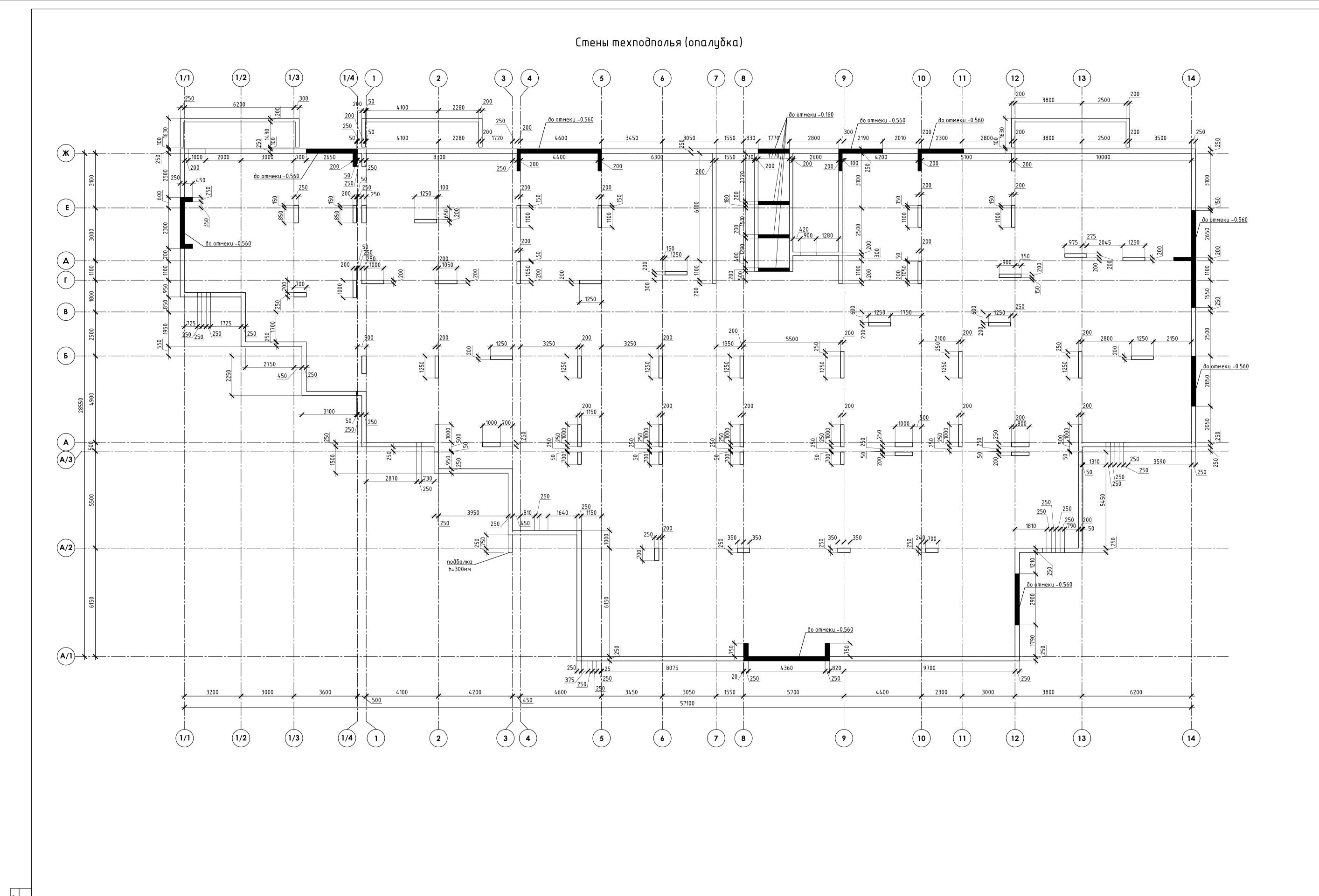


Исполнит.

Куликов

KICK

Фундаментная плита (опалубка)

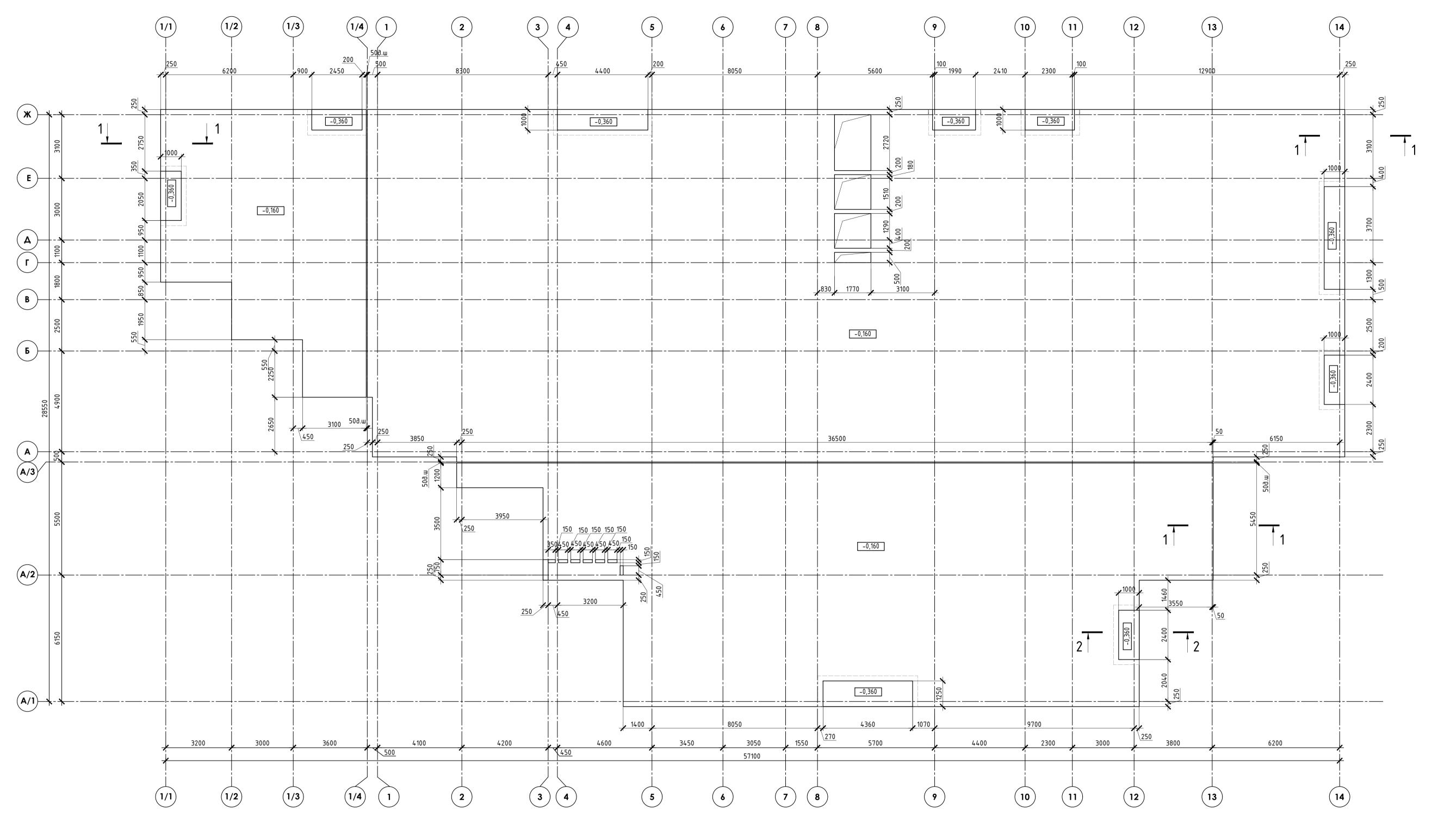


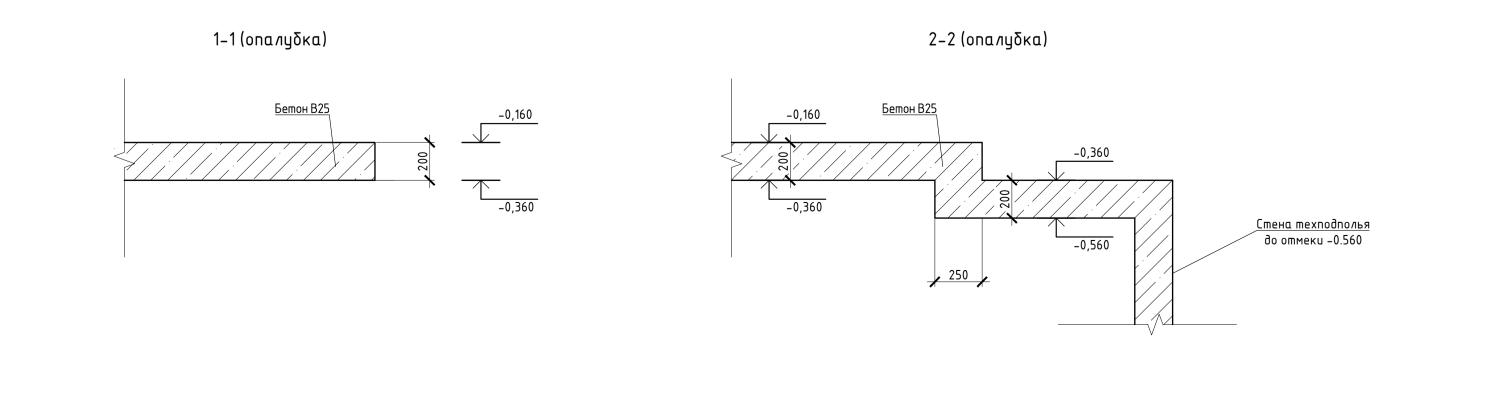
 24-04-KP.1

 Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная

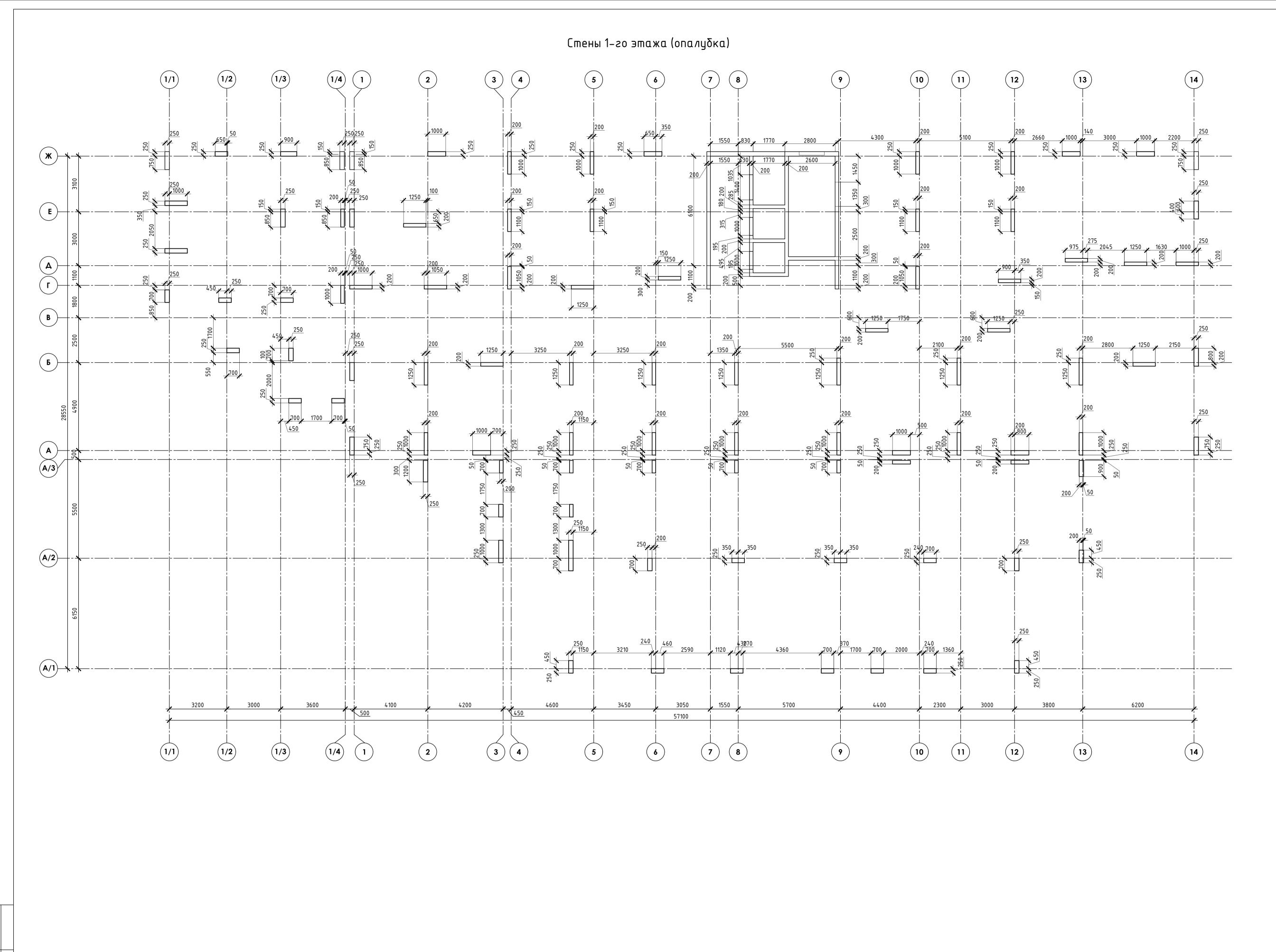
 ГИП
 Патрушев
 09.24
 «Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1
 Стадия Лист Листов

 Исполнит.
 Куликов
 Куликов
 Фундаментная плита (опалубка)
 КГПСК





						24-04-KP.1						
						Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и						
Изм.	Кол.уч	/Jucm	И док.	Подпись	Дата	поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная						
ПΝ		Патрушев			09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов			
						общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	16				
Іспол	інит.	Куликов һулһ 09.24		09.24								
						Плита на отм0,360 (опалубка)	KUCK					
І.кон	тр.	Жукова		09.24	, , ,							
	Формат А1											

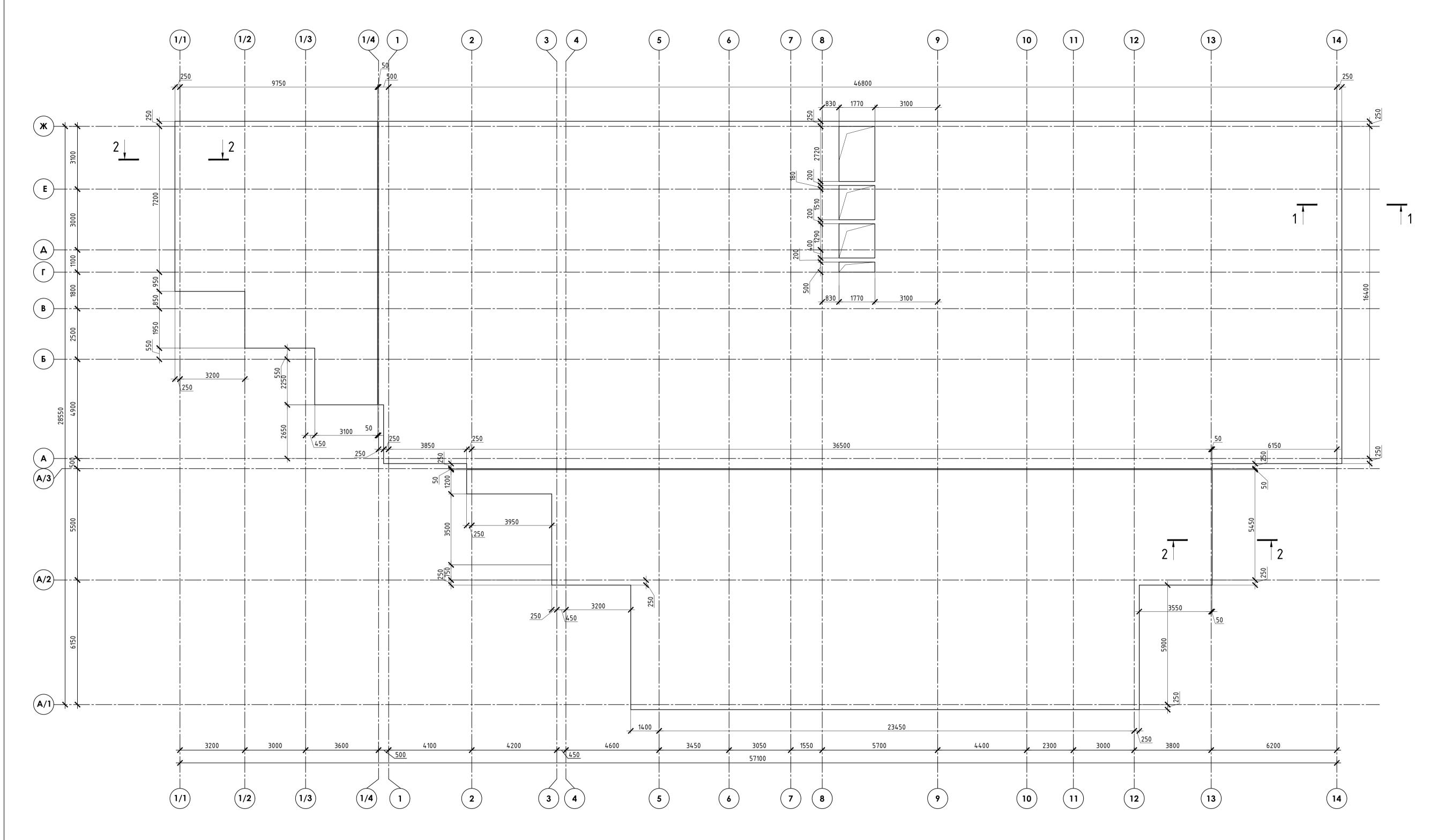


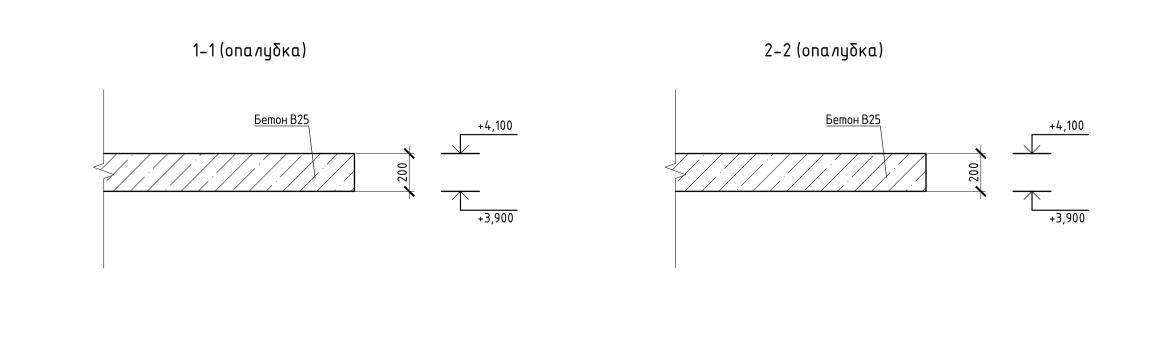
24-04-КР.1

Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная ГИП Патрушев 09.24 «Жилой дом со встроенными помещениями общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1 П 17

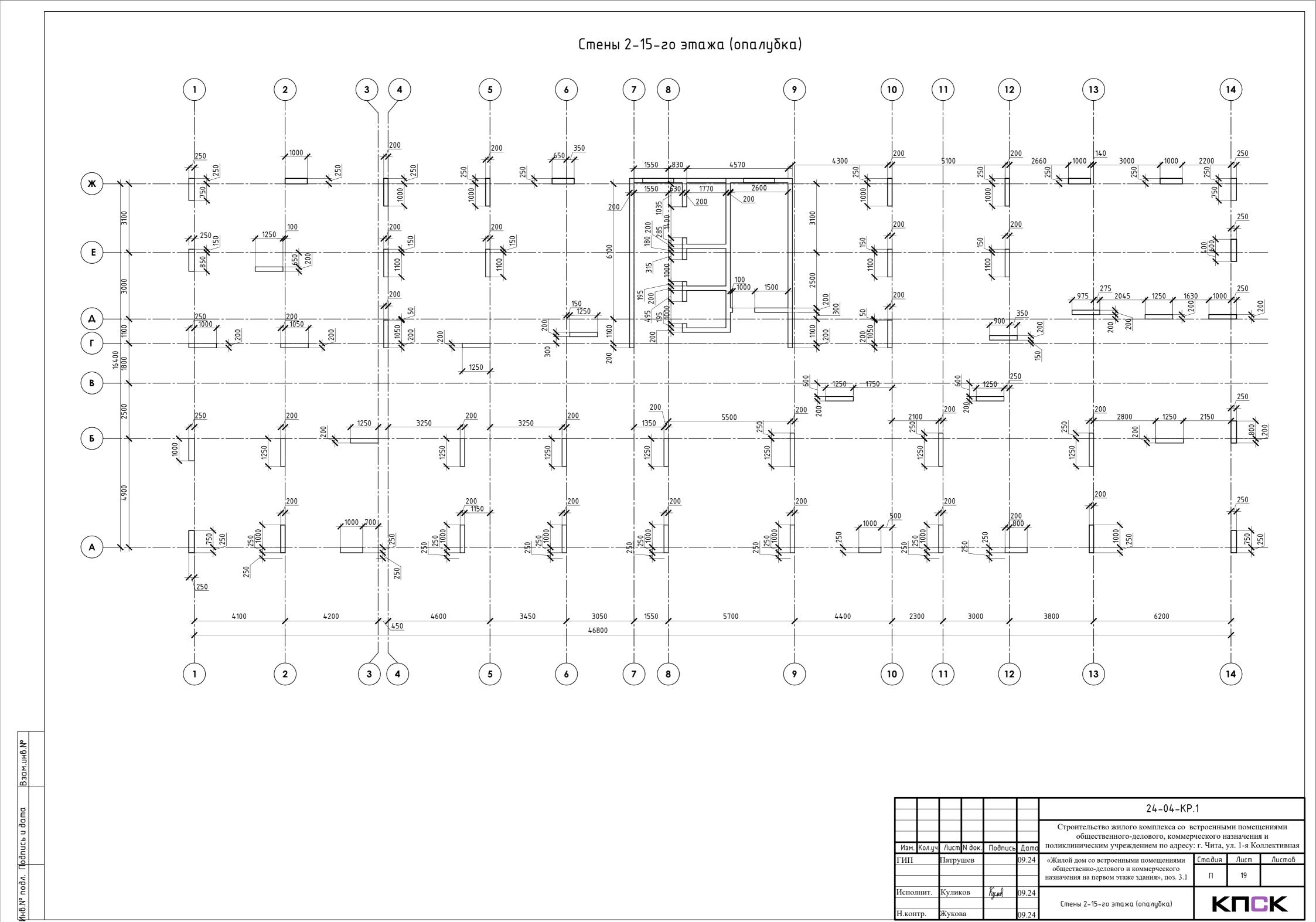
Исполнит. Куликов № 09.24 Стены 1-го этажа (опалубка)

Инв.№ подл. Подпись и дата Взам.





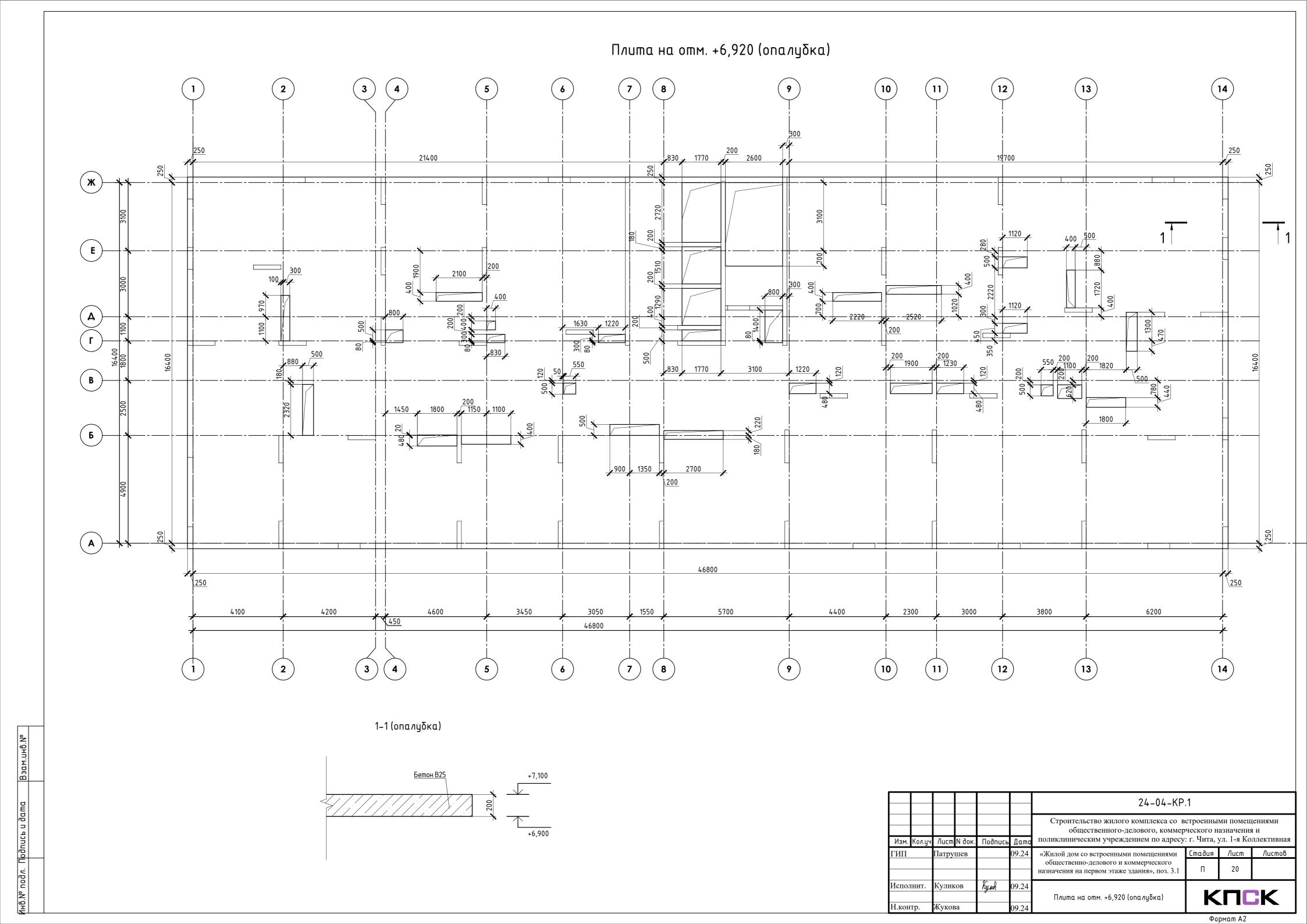
						24-04-KP.1							
Изм.	Кол.уч	/lucm	N док.	Подпись	Дата	Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная							
ГИП	ГИП		Патрушев		Іатрушев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов		
						общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	18					
Испол	тнит.	Куликов		hymh	09.24								
Н.контр.		Жукова		<i>V</i>	09.24	Плита на отм. +3,940 (опалубка)	KUCK						
							Фо	пмпт А1					

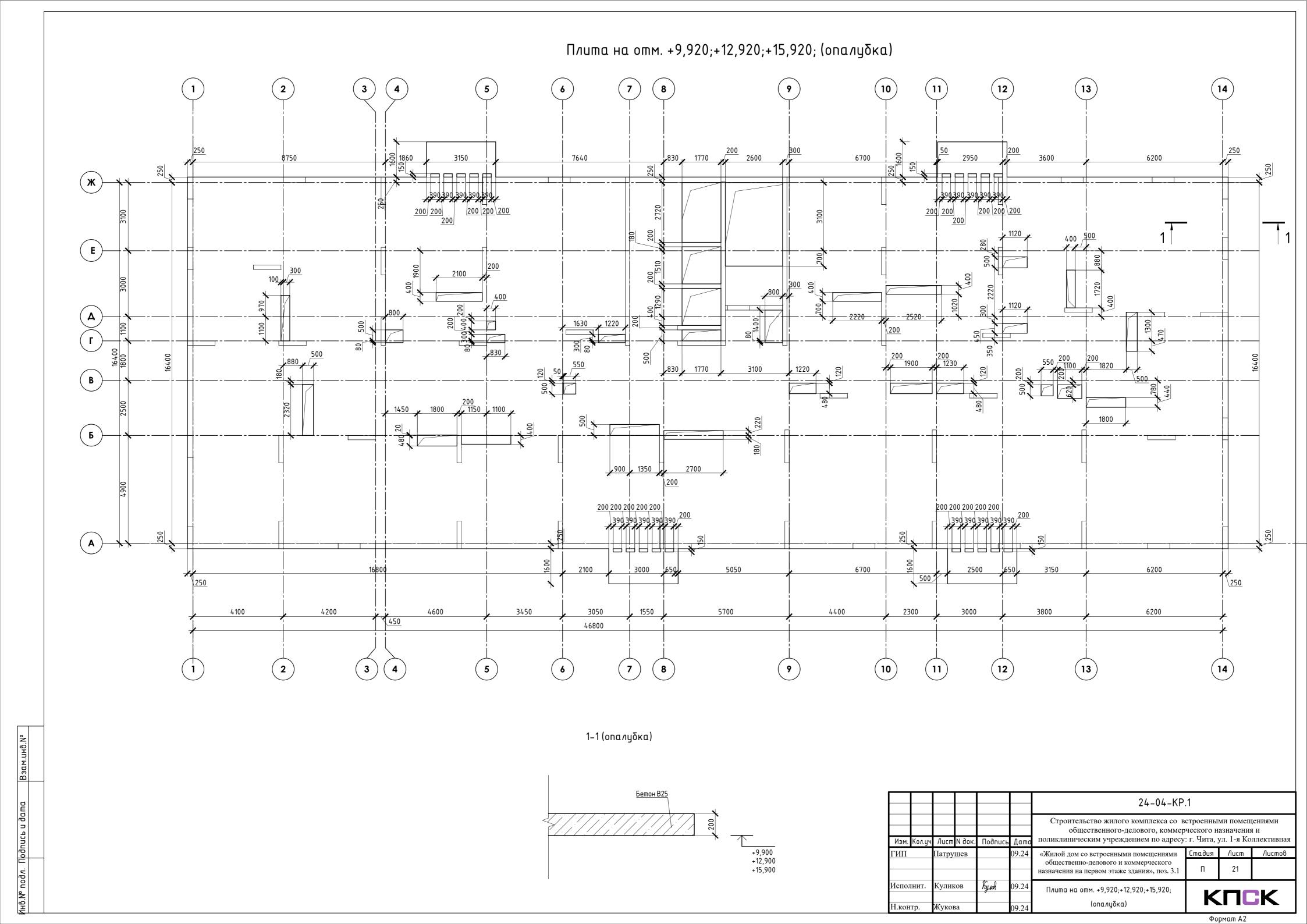


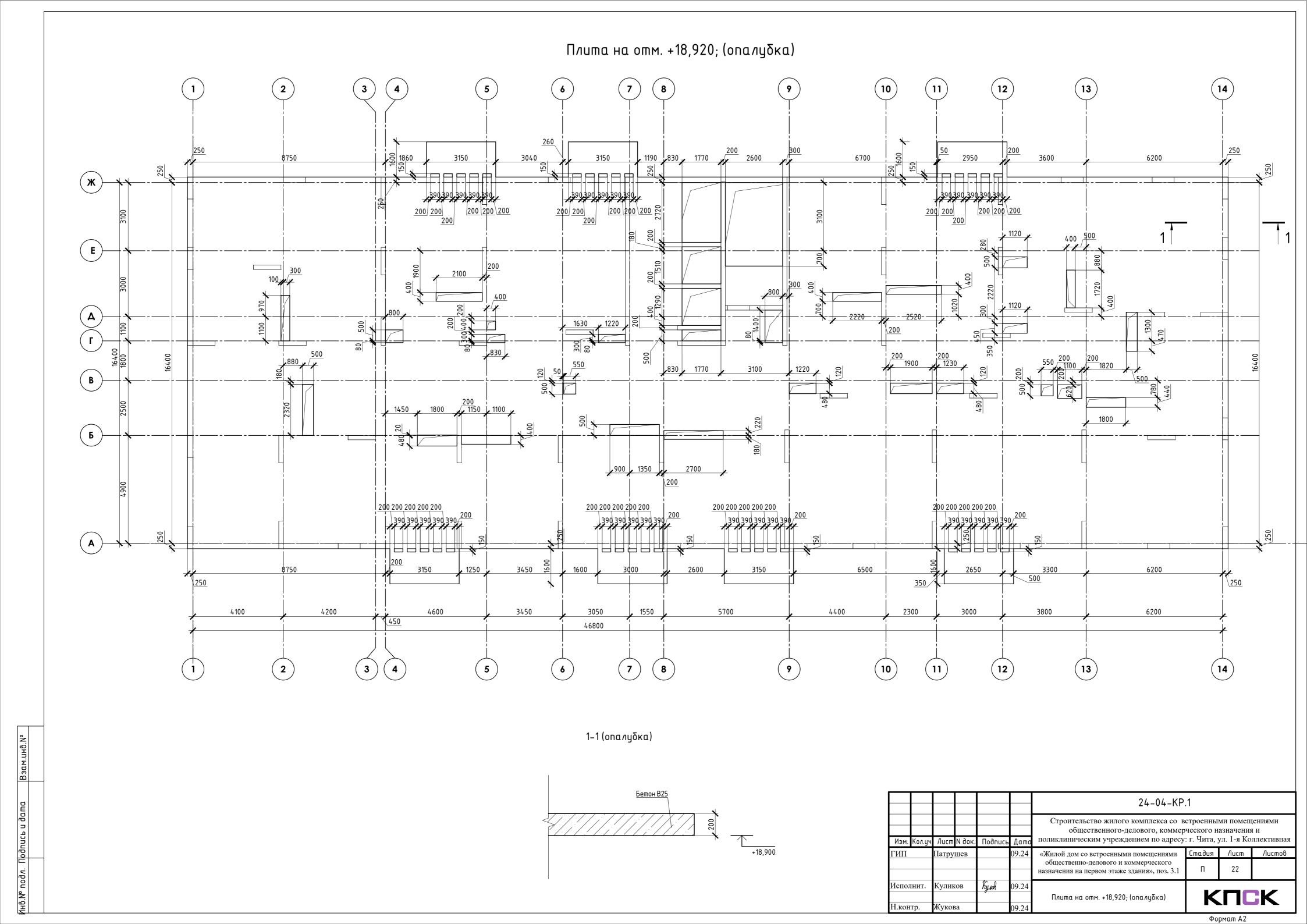
KICK Формат А2

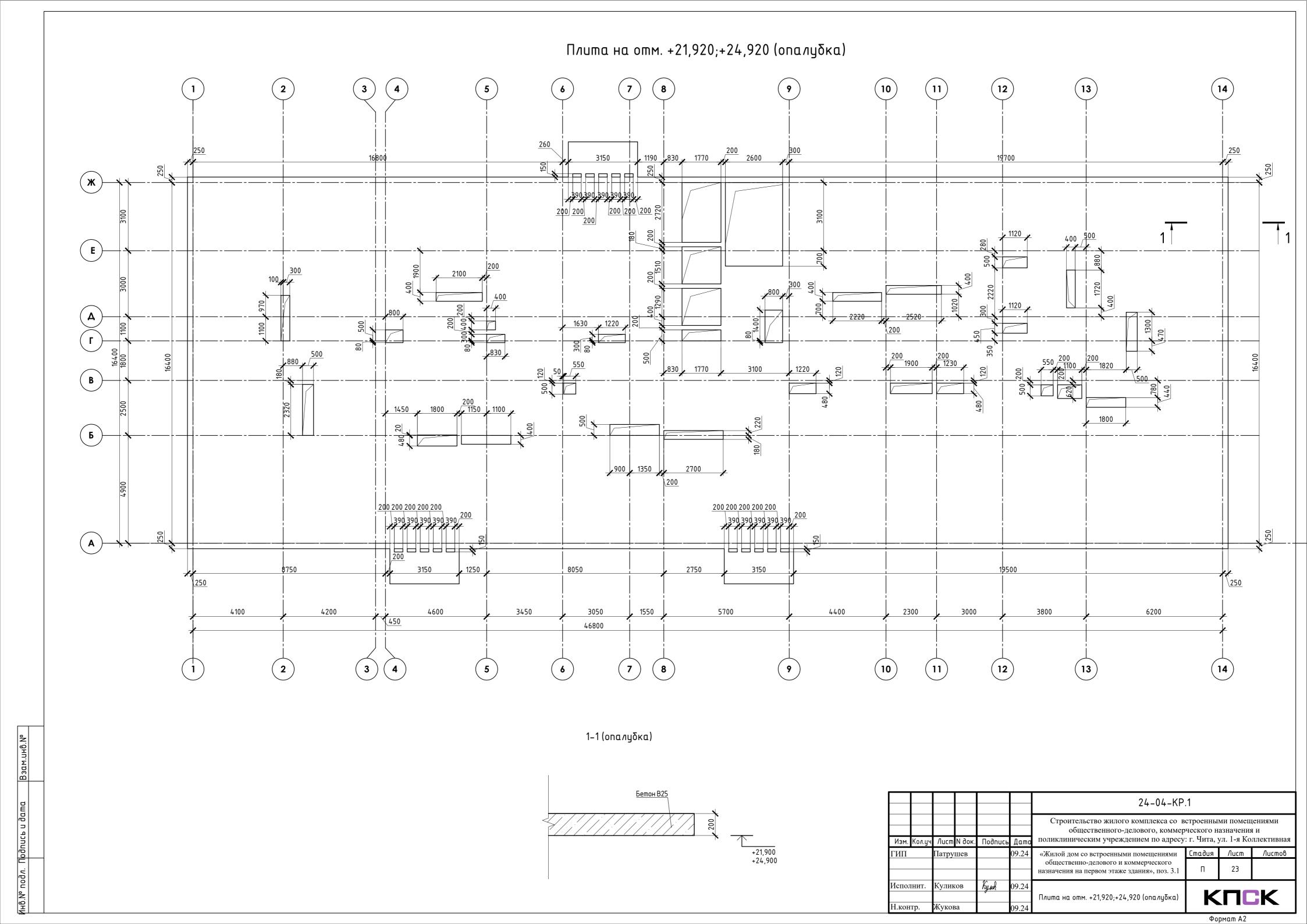
Стены 2-15-го этажа (опалубка)

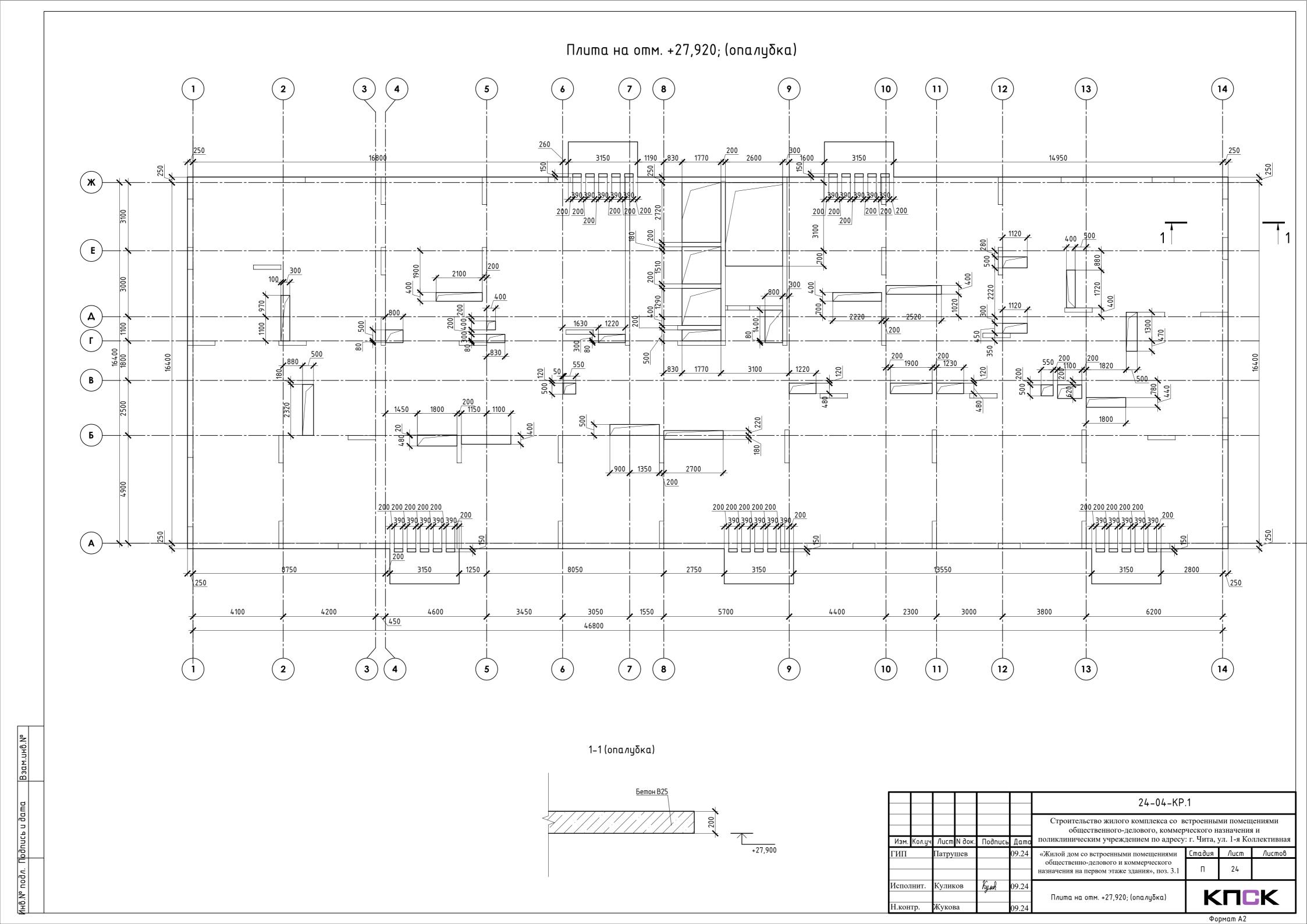
Н.контр. Жукова

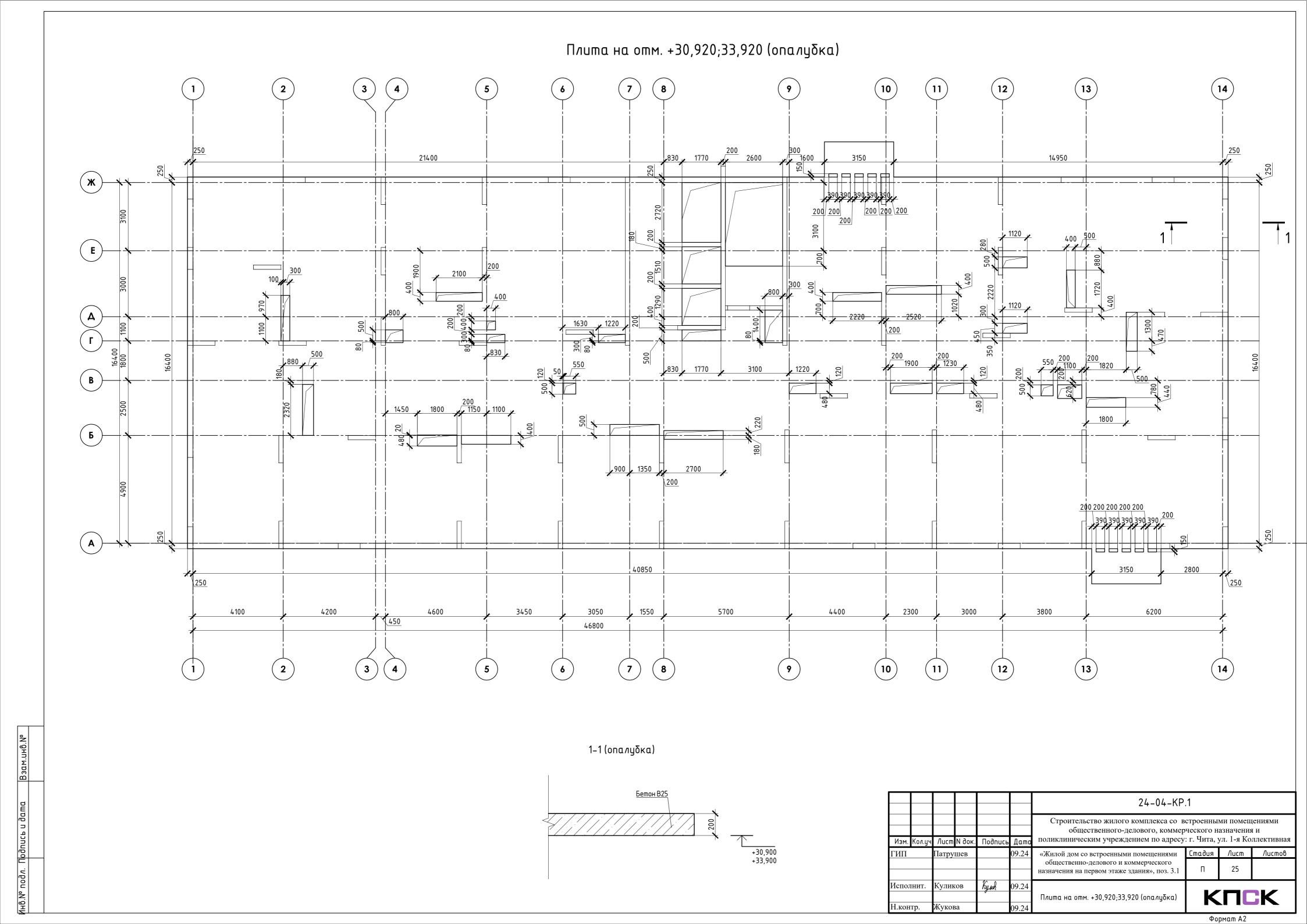


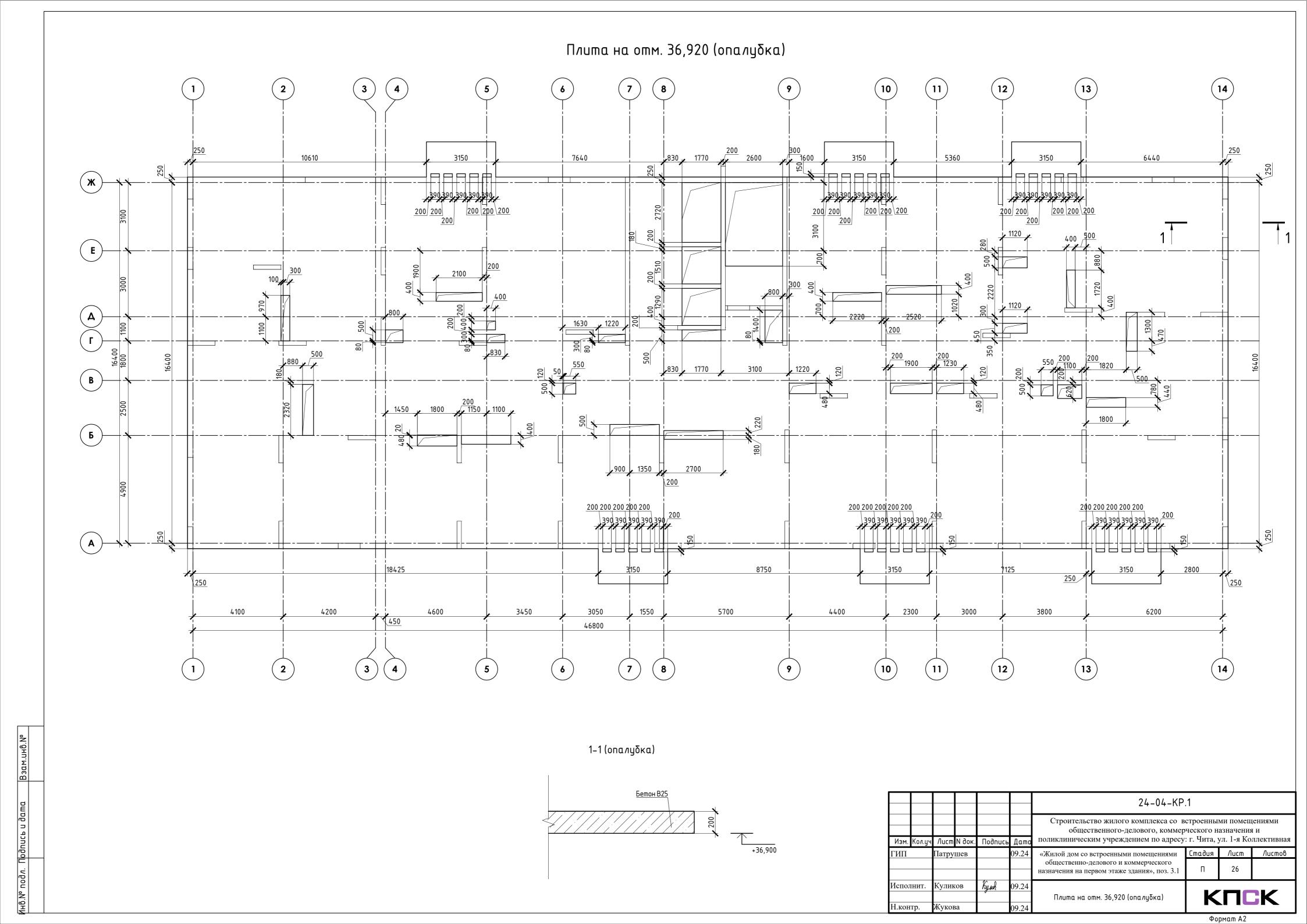


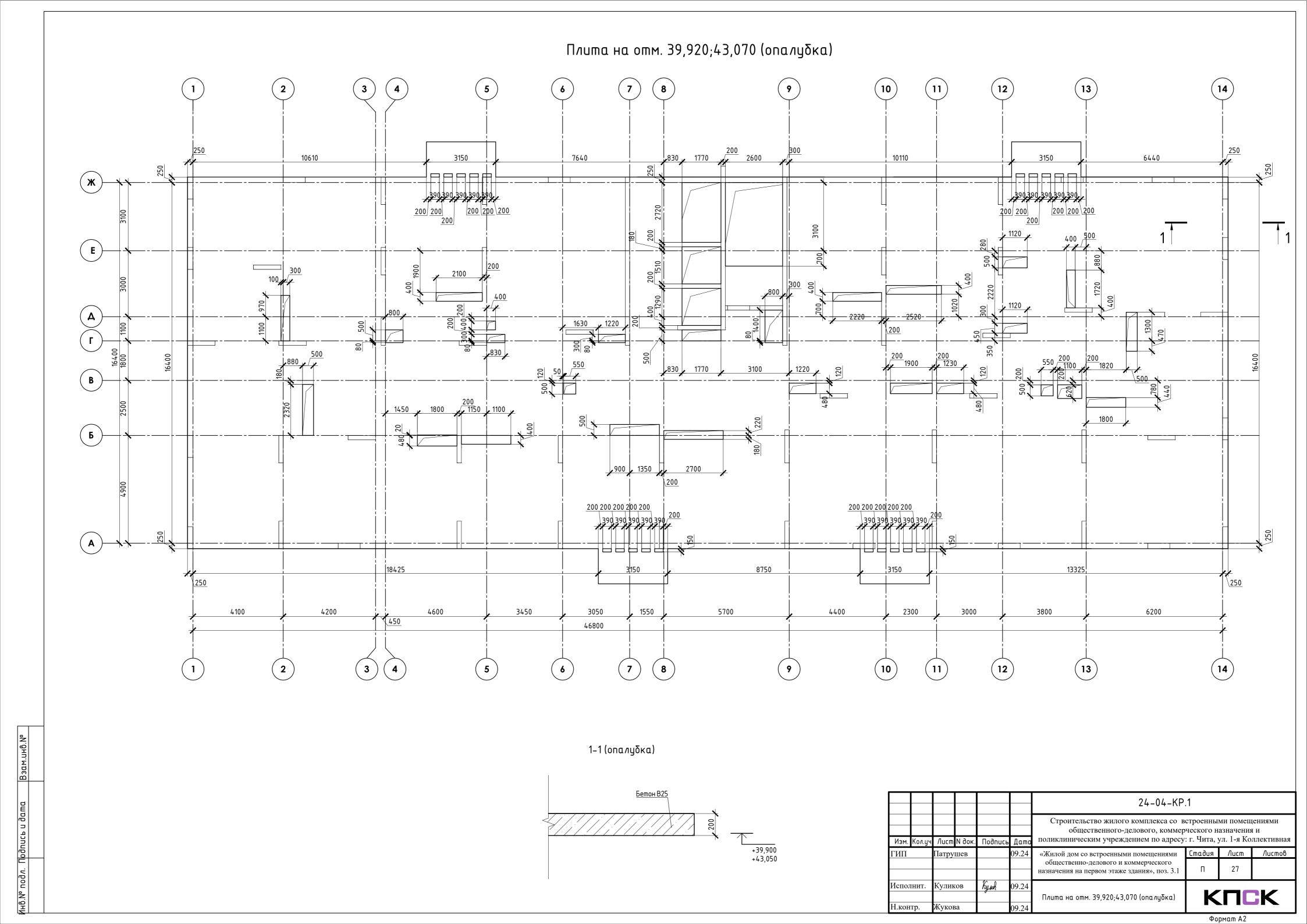


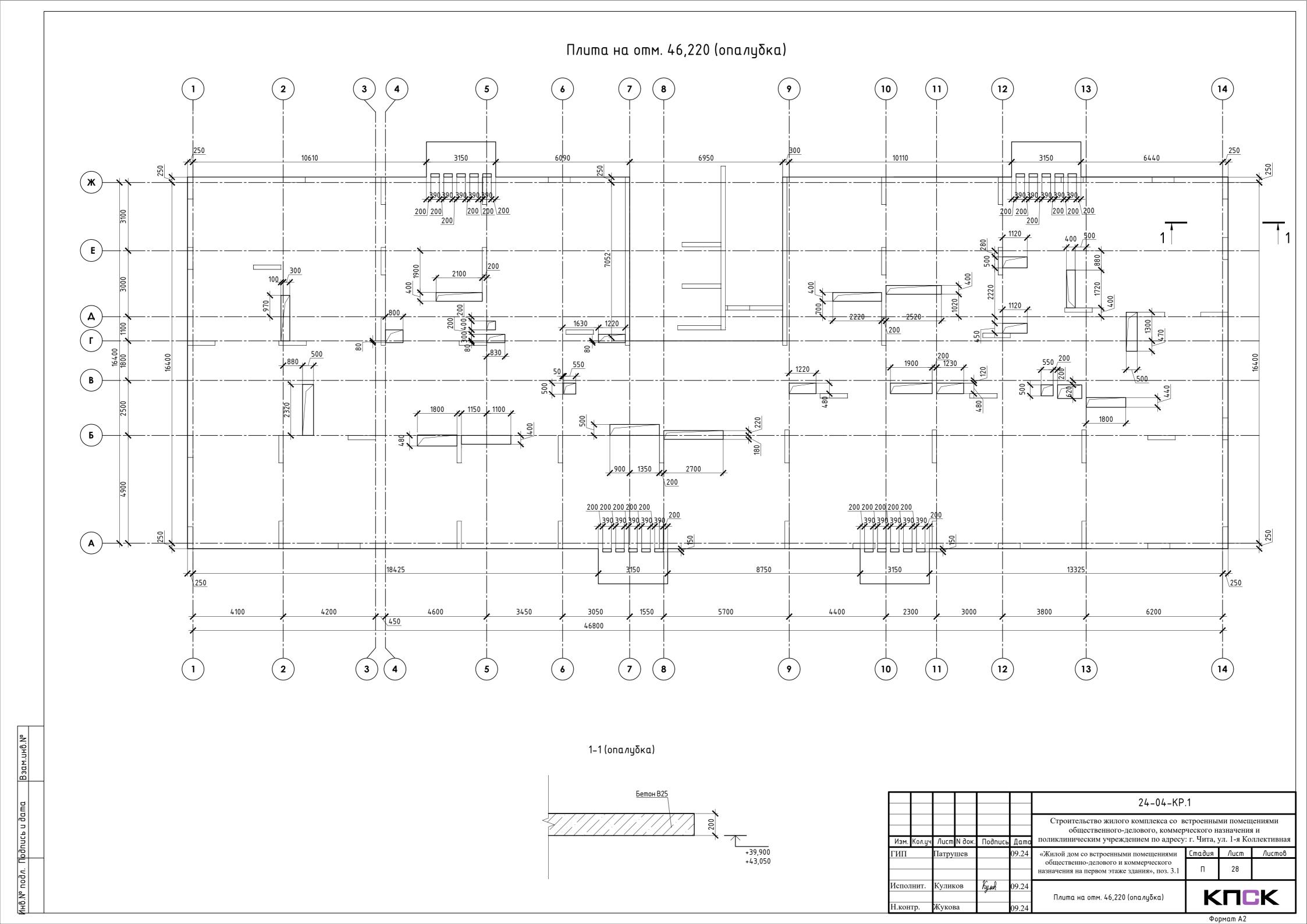


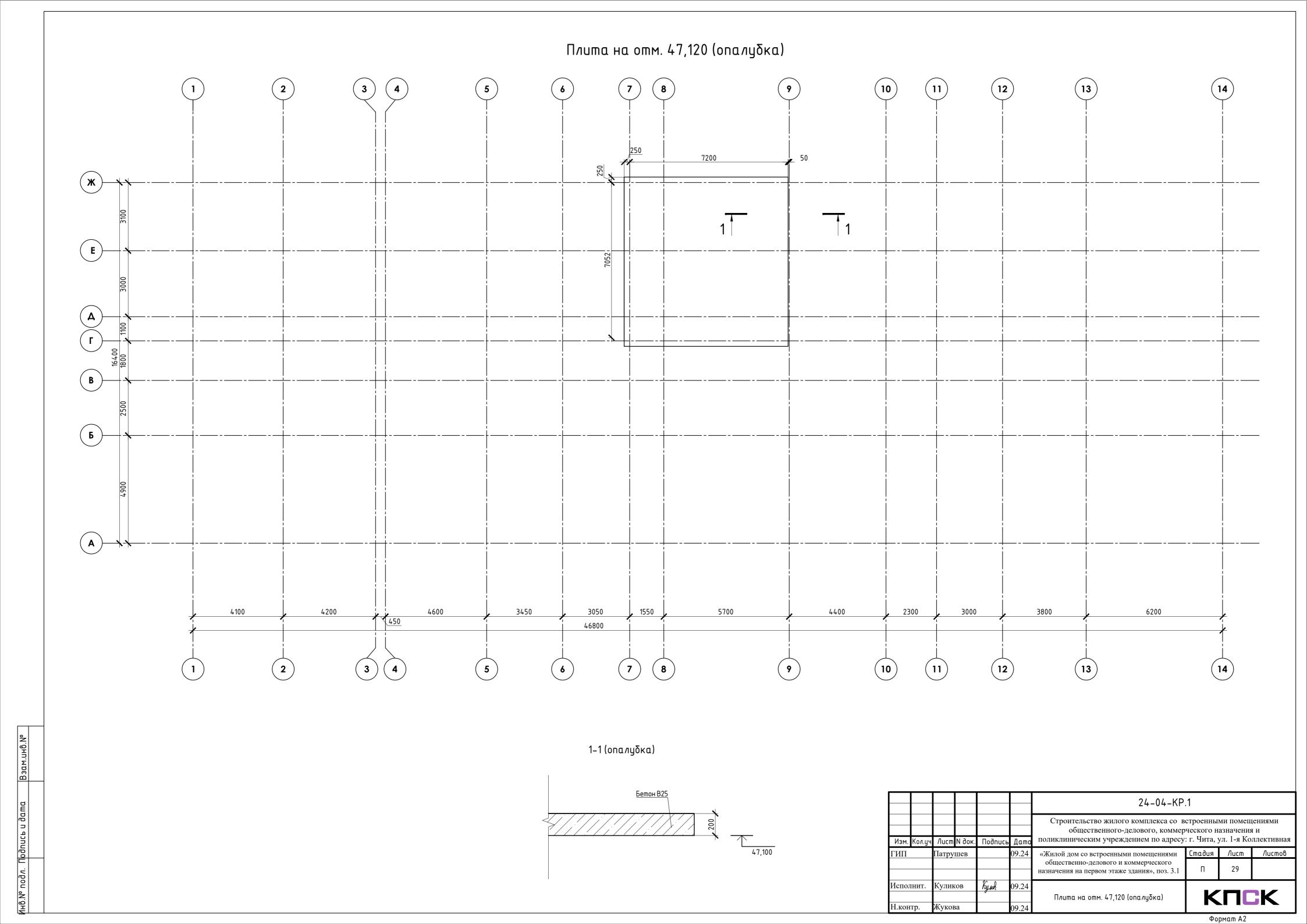


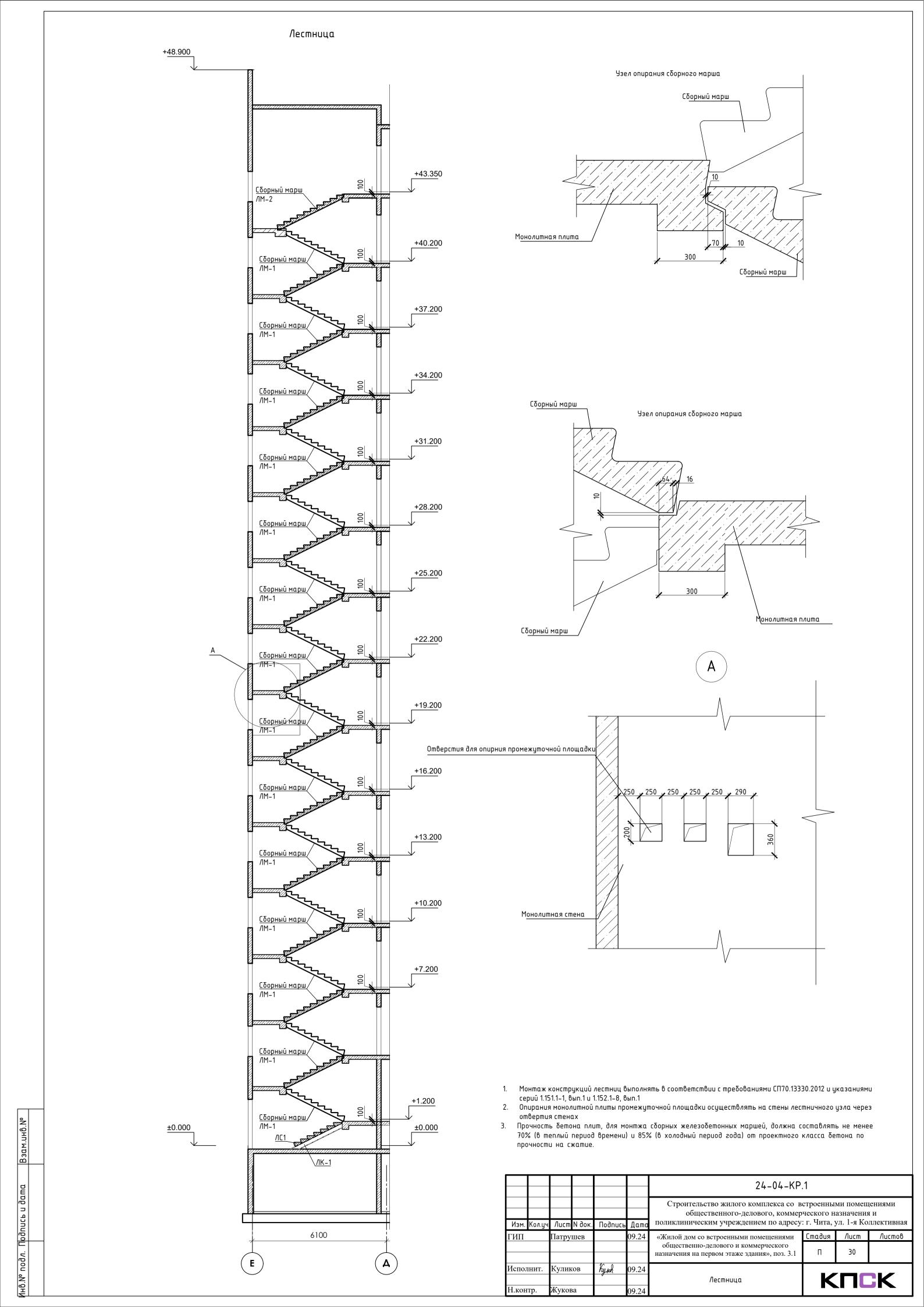




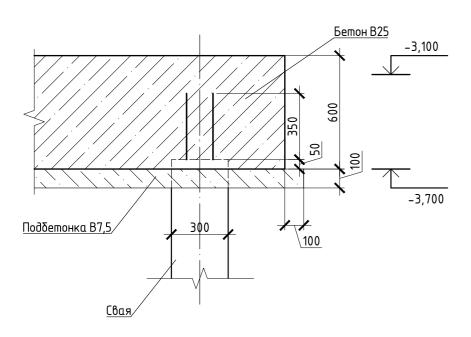




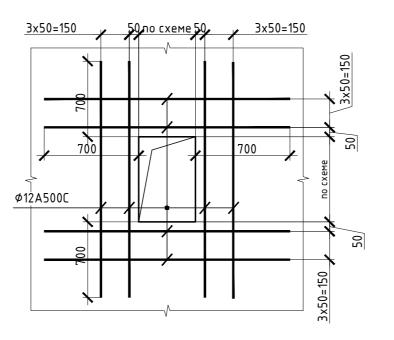




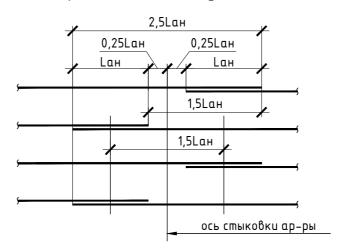
#### Опалубка фундаментной плиты



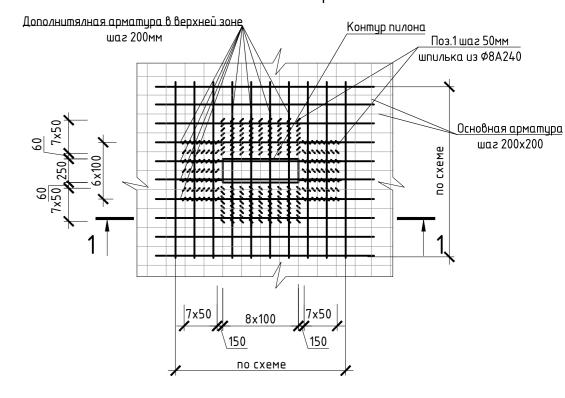
#### Деталь обрамления отверстий



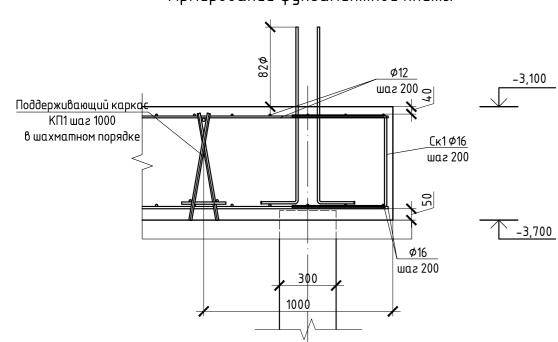
#### Деталь выполнения стыковки арматурных стержней внахлестку Laн = 50d



# Усиление зоны пилонов на продавливание

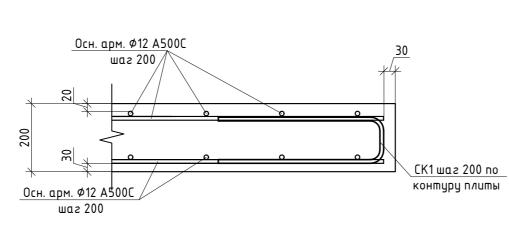


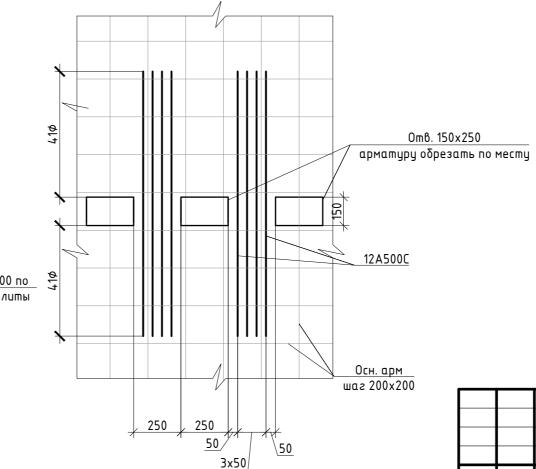
# Армирование фундаментной плиты



Взам.⊔нв.№

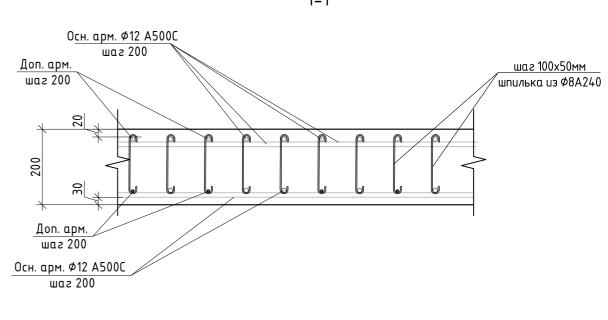
### Армирование плиты перекрытия





Деталь устройства термовкладышей плит лоджий

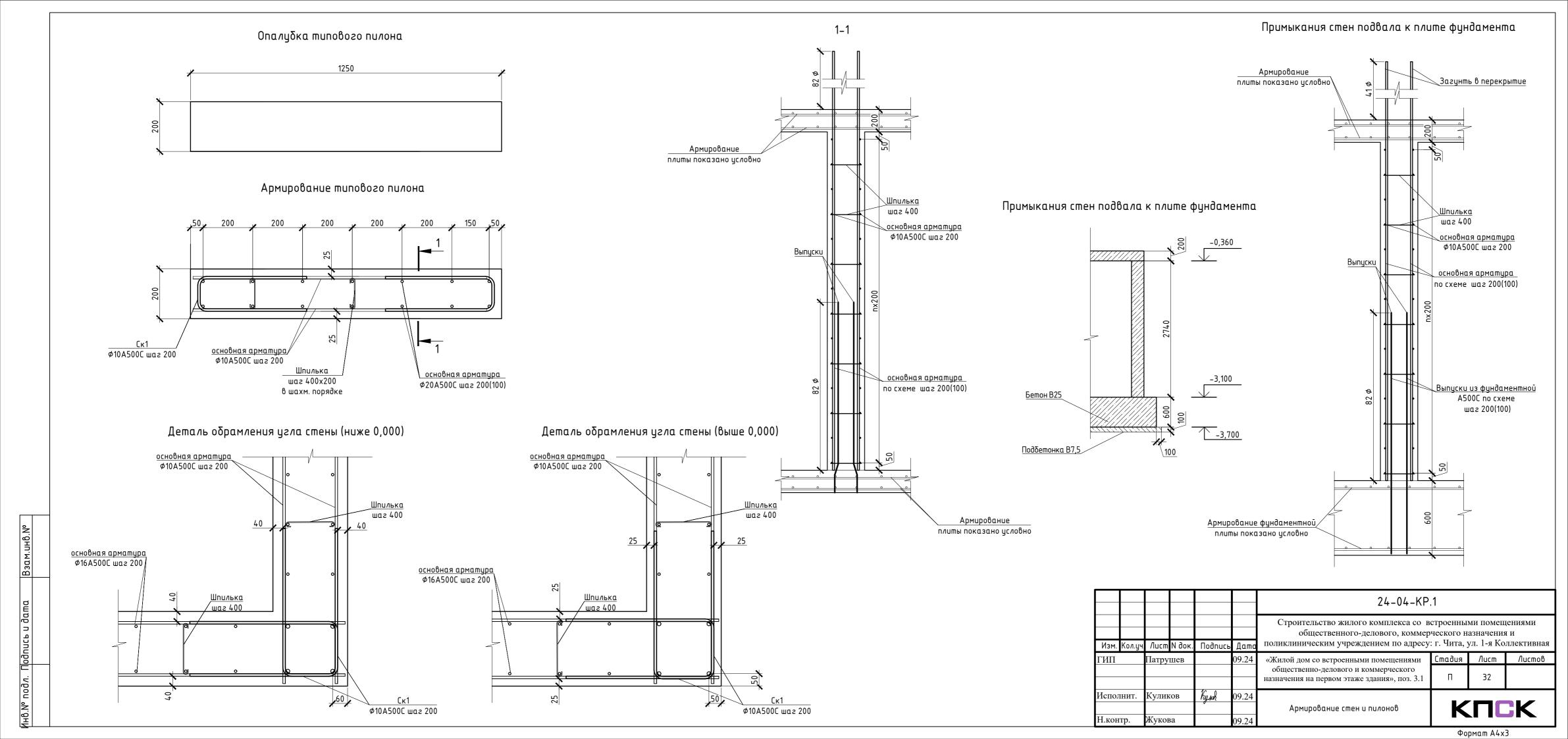
#### 1\_1



						24-04-KP	.1				
						Строительство жилого комплекса со встроенными помещениями общественного-делового, коммерческого назначения и					
Изм.	Кол.уч.	/lucm	N док.	Подпись	Дата	поликлиническим учреждением по адресу: г. Чита, ул. 1-я Коллективная					
ГИП		Патру	шев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов		

Mam. Non.ya	HULIII IN OUK.	ПООПИСЬ	диши			,	
ГИП	Патрушев		09.24	«Жилой дом со встроенными помещениями	Стадия	/lucm	Листов
				общественно-делового и коммерческого назначения на первом этаже здания», поз. 3.1	П	31	
Исполнит.	Куликов	Kysuh	09.24	Армирование плит	K		:K
Н контр	Жукова		00.24				

Жукова



					,	ГАБЛ	ИЦА ]	РЕГИСТР.	АЦИИ ИЗМЕН	ЕНИЙ			
		Изм.		Номера листов (страниц)							Всего листов	Номер док.	Подп.30
		V13M. =	измен	ненных	3a:	мененні	ых	новых	аннулированн	ных	(страниц) в док.	помер док.	110дн.э(
											· · ·		
	-	+											
	J L												
	1												
_													
	+												
	╛╘												
					<u> </u>					<u> </u>			
	-												
									24-0	04-KF	<b>P</b> .1		
		. К.уч.			Подпись	Дата							П
		аботал				11.24					Стадия	Лист	Листов
	ГИП	верил	Патру Патру			11.24					П	1	1
		-	патру	шев		11.24							
								Таблица вег	истрации изменен	ний			K
	Н.ко	нтр.	Жуко	Ra		11.24		Таблица регистрации изменений					