Ведомость чертежей основного комплекта

Лист	Наименование	Примечание
1	Общие данные	Изм(зам)
2	Геологический разрез. Нагрузки на лифтовую шахту	
3	Демонтаж конструкций перекрытия	
4	Схема устройства приямка Пр1	Изм(зам)
5	Схема устройства лифтовой шахты	Изм(зам)
6	Схема расположения стальных балок	Изм(зам)
7	Схема расположения листов профнастила	
8	Схема устройства монолитной плиты	Изм(зам)

Ведомость спецификаций

Лист	Наименование	Примечание
4	Спецификация элементов к схеме расположения	
5..8	Спецификация элементов монолитной конструкции	

Ведомость ссылочных и прилагаемых документов

Обозначение	Наименование	Примечание
	Ссылочные документы	
СТБ 1544–2005	Бетоны конструкционные тяжелые. Технические условия	
СТБ EN 206–2016	Бетон. Требования, показатели, изготовление и соответствие	
СТБ 1704–2012	Арматура ненапрягаемая для железобетонных конструкций. Технические условия	

Общие указания

1. Строительный проект разработан в соответствии с заданием на проектирование, техническим регламентом ТР 2009/013/BY "Здания и сооружения, строительные материалы и изделия. Безопасность", актами законодательства Республики Беларусь, межгосударственными и национальными ТНПА, с соблюдением технических условий.
2. Перечень взаимоувязанных государственных стандартов и технических кодексов установившейся практики, распространяющихся на проектируемый объект, в результате применения которых обеспечивается соблюдение требований технического регламента приведен в комплекте технической документации, прилагаемой к декларации о соответствии проектной документации.

Ведомость основных комплектов чертежей приведена на листе общих данных ведущей марки 23.26–АС..

3. Инженерно-геологические условия площадки строительства приняты по материалам отчета об инженерно-геологических изысканиях, выполненных ООО "Зэб-спецгеология" в сентябре 2026 г. (объект №166-26-ИГ).
4. Геолого-литологическое строение площадки согласно шурфа Ш1 следующее:

ИГЭ	Наименование грунта	Коэф. Пор. ε	Влажность, W доли ед.	Плотность, г/см³ ρн	ρs	ρd	Удельное сцепление, МПа Cн	Cтр	Ci	Угол вн. трения, градусы φн	φтр	φi	Мод. деф. МПа E	ρs МПа	Rc МПа
	Позднеский горизонт аллювиальные – aIIIlz														
2	Пески мелкий средней крупности	0,691	0,29	1,66	1,66	1,66	0,00	0,00181	0,00161	0,00151	38,31	36,31	27,46	16,63	3,31	0,24

5. Нормативная глубина сезонного промерзания грунтов составляет: для супесей, песков мелких и супесей составляет – 100см, для насыпных грунтов – 100см.

В качестве расчетного основания для фундаментов на естественном основании служит грунтовая подушка толщиной 200мм. Песчано-гравийная подушка должна отсыпаться песчано-гравийной смесью по ГОСТ 23735–2014 с общим содержанием пылеватых и глинистых веществ не более 10%, без содержания загрязняющих примесей. Отсыпку следует производить с тщательным послойным уплотнением, слоем толщиной до 200 мм. Уплотнение производить, согласно раздела ПОС ручными р=трамбовками. Коэффициент уплотнения песчаных грунтов в подушке должен составлять не менее К/com=0,98, плотность сухого грунта после уплотнения (Р/d) – не менее 18,0 кН/м³. Характеристики уплотненного основания для расчета основания приняты в соответствии с ТП5-2000 к СНБ 5.01.01-99: φII=35°; C/II=0,001 МПа; E=15 МПа.После устройства подушки подтвердить ее характеристики испытаниями. Общий объем песчаной подушки: 2,7м³

6. В гидрогеологическом отношении площадка характеризуется отсутствием подземных вод
7. По результатам химического анализа водной вытяжки, согласно СН 2.01.07–2020: грунты при воздействии на бетон марки W4, W6, W8, W12 неагрессивны (ХА0).
8. По содержанию хлоридов для арматуры железобетонных конструкций на портландцементе и шлак портландцементе по ГОСТ 10178–85 все группы неагрессивные (ХА0).
9. В качестве вяжущего принимается портландцемент по ГОСТ 31108–2020.
10. В случае обнаружения на проектных отметках грунтов, отличных от заданных, нужно обратиться в проектную организацию для принятия решения по дальнейшему производству работ.
11. В случае обнаружения при производстве земляных работ каких–либо подземных коммуникаций проходящих под фундаментами и неучтенных в проекте, необходимо обратиться в институт для принятия решения по дальнейшему производству работ.
12. В соответствии с СН 2.01.07–2020 "Защита строительных конструкций от коррозии", строительные нормы проектирования, все металлоконструкции, не подлежащие обетонированию и не покрываемые гидроизоляцией, должны быть защищены эмалями группы не ниже IIа толщиной покрытия 80 мкм (грунт ХС–068, эмаль ХВ–124). Допускается применение других материалов, устойчивых к среде эксплуатации, имеющих сертификат соответствия или декларацию о соответствии в РБ.
13. Перечень видов работ, по которым необходимо составление актов освидетельствования скрытых работ:
 - отрывка котлована и освидетельствование грунта основания;
 - устройство бетонной подготовки;
 - устройство опалубки монолитных конструкций;
 - установка арматуры и закладных деталей монолитных конструкций;
 - устройство обратной засыпки (материал, толщина слоев, способ уплотнения коэффициент уплотнения)
14. Климатические условия:
 -значение веса снегового покрова для 1а района согласно СН 2.01.04–2019: 1,35 кПа;
 -базовая скорость ветра согласно СН 2.01.05–2019: – 23м/с;
15. Категории сложности инженерно-геологических условий II по СП 5.01.01-2023, таблицам А.1 и рис А.1
16. Категория сложности основания II(средней) согласно (Приложения Г. СН 1.02.01–2019)

Производство работ выполнять в соответствии с правилами по охране труда при выполнении строительных работ, утвержденными постановлением Министерства труда и социальной защиты Республики Беларусь и Министерства архитектуры и строительства Республики Беларусь от 31.05.2019 N24/33 и с учетом требований СН 1.03.04–2020, СН 1.03.01-2019.

Производство земляных работ

1. Земляные работы должны производиться методами, не допускающими ухудшения свойств грунтов основания вследствии их замачивания, размыва поверхностными и грунтовыми водами, промерзания, повреждения строительными механизмами и т. п.
2. На участках строительства с наличием действующих подземных коммуникаций земляные работы должны производиться в соответствии с указаниями п.10.22 СП 5.01.01-2023.
3. Обратную засыпку выполнять только после достижения бетоном прочности не менее 70% от проектной. Обратная засыпка должна отсыпаться песками крупными и средней крупности по ГОСТ 8376–2014 с общим содержанием пылеватых и глинистых веществ не более 10%, без содержания загрязняющих примесей. Отсыпку следует производить с тщательным послойным уплотнением, слоями толщиной до 250 мм. Коэффициент уплотнения песчаных грунтов в подшове должен составлять не менее K_{com}=0,95.

Методы уплотнения грунта засыпки в стесненных условиях устанавливаются ППР в соответствии с требованиями СН 536–81.

4. Приемку земляных работ следует осуществлять в соответствии с СП 5.01.01–2023, с учетом требований СН 1.03.04–2020.

Возведение монолитных железобетонных конструкций

1. Приготовление и транспортирование бетона для монолитных бетонных и железобетонных конструкций, укладку его в проектное положение и уход за ними следует выполнять в соответствии с требованиями СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений
2. Опалубочные и арматурные работы должны выполняться в соответствии с рабочими чертежами конструкций и требованиями СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений".
3. Распалубливание забетонированных конструкций допускается производить после достижения бетоном не менее 50% проектной прочности. В зимнее время в соответствии с СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений" должны быть предусмотрены мероприятия, обеспечивающие достижение не менее 70% проектной прочности к моменту возможного замерзания.
4. Приемку бетонных и железобетонных конструкций следует производить в соответствии с СН 1.03.01–2019 и с учетом требований СН 1.03.04–2020.
5. Класс поверхности монолитных конструкций (СН 1.03.01–2019):
- Класс монолитных конструкций, доступных для обзора – "Б"– боковые поверхности монолитных и сборных колонн, нижние поверхности монолитных и сборных перекрытий
6. Монолитные конструкции должны находиться в увлажненном состоянии при положительной температуре окружающей среды в течение 28 суток после бетонирования.
7. При температуре воздуха выше +25 °С в ППР в соответствии в положениями раздела 7.6 СН 1.03.01–2019 должны предусматриваться мероприятия по уходу за бетоном, обеспечивающие его твердение с достижением проектных показателей бетона.
8. Передача на монолитные конструкции полной проектной нагрузки допускается только после достижения бетоном 100% проектной прочности.
9. Готовые монолитные железобетонные конструкции должны соответствовать п.7.10.14 СН 1.03.01–2019.
10. Заготовку ненапрягаемых арматурных стержней диаметром от 6 до 40 мм из горячекатаной, термомеханически упрочненной (свариваемой) стали, поставляемой в прутках (связях), следует производить на механизированных линиях безотходной заготовки и раскроя арматурной стали (машинной стыковой сварки в соответствии с требованиями СТБ 2174–2011).
11. Арматурные стержни и детали объединять в пространственные каркасы или плоские сетки вязальной проволокой Ф1,6 мм согласно ГОСТ 10922–2012, СН 1.03.04–2020 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений".

Монтаж сборных железобетонных конструкций

1. Монтаж сборных ж.б. конструкций должен производиться в соответствии с указаниями соответствующих серий и требованиями СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений".
2. Технологическая последовательность выполнения монтажных работ должна обеспечивать пространственную жесткость и устойчивость конструкций на всех стадиях монтажа и прочность монтажных соединений.
3. Не разрешается допускать к монтажу конструкции, не соответствующие требованиям ГОСТ 13015.0–83 "Изделия железобетонные. Общие технические требования".
4. Замоноличивание стыков и швов сборных ж.б. конструкций должно производиться в соответствии с указаниями СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений". Приемка работ производится с составлением актов на скрытые работы.
5. Заделка стыков ж.б. конструкций в зимнее время (при отрицательных температурах воздуха) должна осуществляться в соответствии с СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений".
6. Сварные монтажные соединения ж.б. конструкций должны производиться в соответствии с требованиями СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений".
7. Сварку производить электродами Э-42 по ГОСТ 9467–75. Толщины сварных швов, кроме оговоренных на монтажных узлах, принимать hш=6мм.
8. Качество сварных соединений и антикоррозионной защиты должно быть подтверждено актами на скрытые работы. Приемку бетонных и железобетонных конструкций следует производить в соответствии с СН 1.03.01–2019 "Возведение строительных конструкций зданий и сооружений"
9. Приемку бетонных и железобетонных конструкций следует производить в соответствии с СН 1.03.01–2019

Основные положения по производству работ в зимних условиях

При производстве работ в зимних условиях следует руководствоваться указаниями, приведенными в конструктивной части проекта, требованиями соответствующих глав СН 1.03.04–2020 "Организация строительного производства", действующими инструкциями, рекомендациями, а также указаниями ППР, разработанного с учетом настоящих основных положений по производству строительно-монтажных работ и ПОС.

Грунты, подлежащие разработке в зимнее время, до наступления отрицательных температур следует предохранить от промерзания вспахиванием, снегозадержанием или утеплением теплоизоляционными материалами. Разработка грунта без предварительного рыхления или разогрева мерзлого грунта, толщина которого более 25см, не рекомендуется.

Основания под фундаменты должны быть защищены от промерзания и замачивания.

Необходимо предусмотреть меры защиты от попадания поверхностных вод в котлованы, траншеи, подвалы.

При устройстве монолитных бетонных и железобетонных конструкций следует руководствоваться требованиями глав СН 1.03.04–2020 "Возведение строительных конструкций, зданий и сооружений. Основные требования".

При приготовлении бетонной смеси температура ее в момент выгрузки из бетоносмесителя должна быть не ниже 40°С. Во время транспортировки допускается охлаждение бетонной смеси не более чем на 4°С в час. Для доставки бетона и раствора на стройплощадку следует использовать автосамосвалы с подогреваемыми кузовами или тщательно утепленными бункерами с крышками.

Строительные растворы и бетоны следует принимать в специально оборудованные ящики, позволяющие поддерживать в них требуемую температуру.

Распалубка и загружка монолитных бетонных и железобетонных конструкций по достижении не менее 70% проектной прочности.

						23.26– КР
1	–	зам	б.н.		10.26	«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Ордженикидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещения 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»
Изм.	Кол уч	Лист	№док	Подпись	Дата	
Разработал		Рудь			09.26	Стадия: С; Лист: 1; Листов:
Проверил		Петкевич			09.26	
Н.Контроль		Петкевич			09.26	
						Общие данные — УП"Табак" г. Гродно

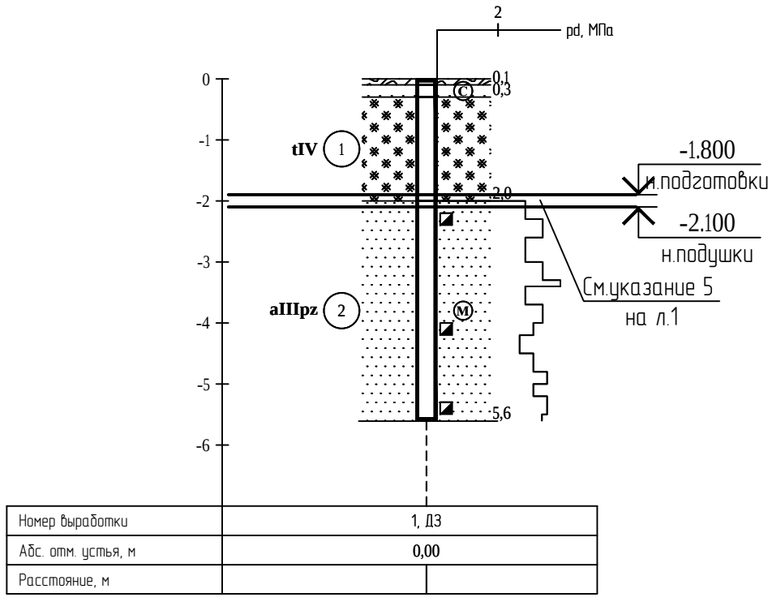
Формат

Согласовано

Взам.инв.№

Подп. и дата

Инв. № подл.



Номер выработки	1, ДЗ
Абс. отм. устья, м	0,00
Расстояние, м	

1. Нагрузки на фундаменты и на лифтовую шахту приняты предварительными. Окончательные нагрузки на лифтовую шахту и габариты лифтовой шахты могут быть приняты только после покупки оборудования лифта. Без покупки лифтового оборудования возведение лифтовой шахты строго запрещенно
2. Установка оборудования лифта с применением закладных деталей монтажной организации на основании установочного чертежа завода–изготовителя.
3. В качестве основания фундаментной плиты приямка – песчанная подушка. Состав и указания по устройству подушки приведены на л.1 в указании 5

Согласовано

Взам. инв. №

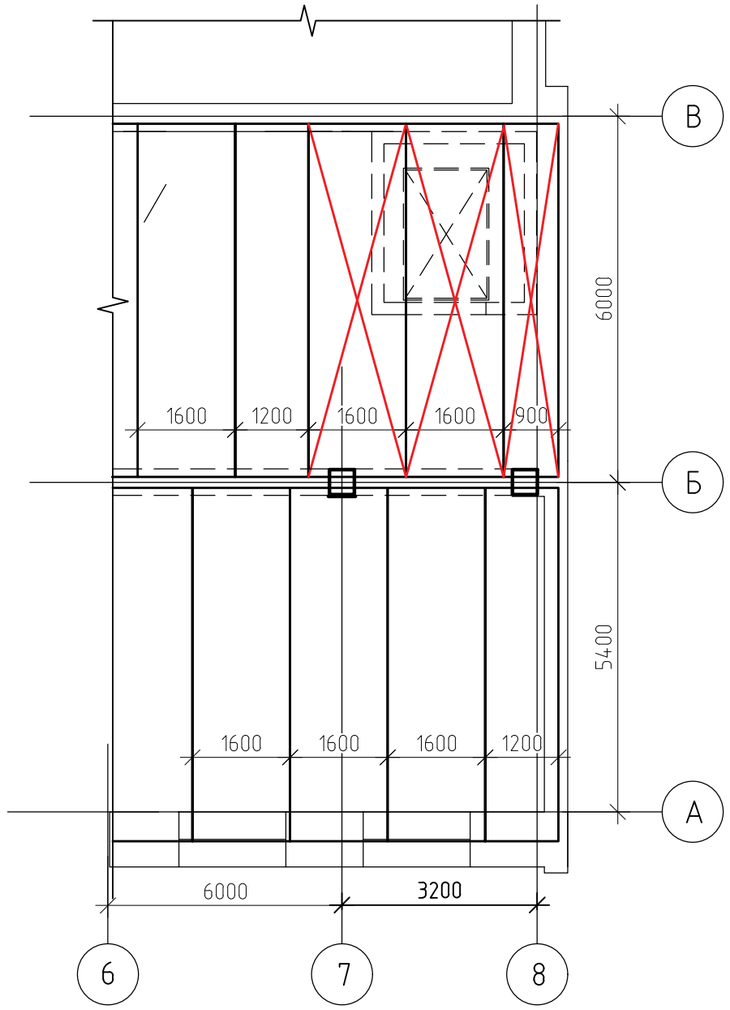
Подп. и дата

Инв. № подл.

Изм.	Кол уч	Лист	№ док	Подпись	Дата	23.26–КР			
						«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещений 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»			
Разработал		Рудь			09.26		Стадия	Лист	Листов
Проверил		Петкевич			09.26		С	2	
Н. Контроль		Петкевич			09.26				
						Геологический разрез. Нагрузки на лифтовую шахту	УП "Табак" г. Гродно		

Формат

Схема демонтажа плит перекрытия



1. Демонтаж конструкций перекрытия необходимо производить в строгом соответствии с ППР.
2. До начала демонтажных работ все существующие конструкции должны быть закпреплены от смещения.
3. Общий вес демонтируемых элементов перекрытия:
   - плита железобетонная 5800х1600х220(2шт): 5,6т (2х шт)
   - плита железобетонная 5800х900х220(1шт): 1,7т
4. Демонтаж пола учтен в комплекте АС

						23.26–КР	
						«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещений 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»	
Изм.	Кол уч	Лист	№док	Подпись	Дата		
Разработал		Рудь			09.26		Стадия: С; Лист: 3; Листов:
Проверил		Петкевич			09.26		
Н.Контроль		Петкевич			09.26		
						Демонтаж конструкций перекрытия	УП"Табак" г. Гродно

Согласовано

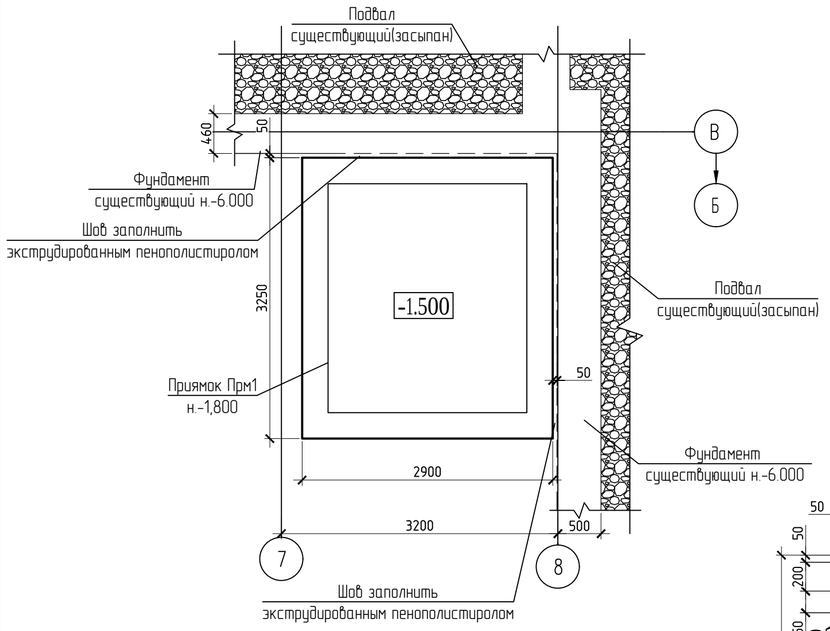
Взам. инв. №

Подп. и дата

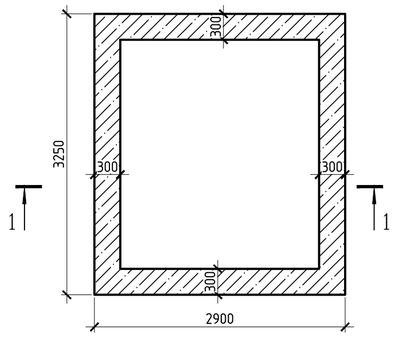
Инв. № подл.

Формат

Схема устройства приямка Прм1
Опалубка



Стены приямка Прм1
Опалубка



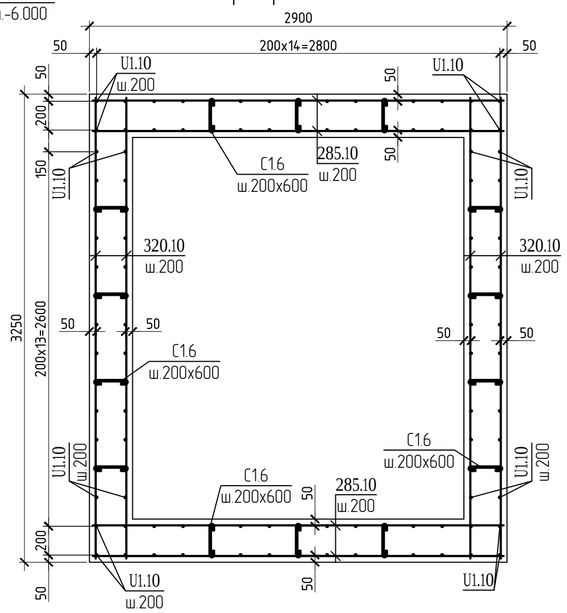
Ведомость деталей

Поз.	Эскиз
С1.6	75 — 240 — 75
L1.10	800; R=4d; 800
U1.10	210; R=4d; 1680
S1.8	180, 250, 180, 300, 300

Спецификация элементов к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Прим.
		Приямок Прм1			
		Фундаментная плита			
Сф1	ГОСТ 23279-2012	4С 12S500-200 / 12S500-200(150) 285х320	1	85.64	
S1.8	СТБ 1704-2012	8 S500 L=1210	30	0.48	
U1.10	СТБ 1704-2012	10 S500 L=3570	54	2.20	
		Материалы			
	СТБ 2674-2025	Бетон кл. С20/25, XC2, D20, Cl 0.20, П4	2.83		
	СТБ 2674-2025	Бетон кл. С12/15, D20, П4	1.0		
		Стеновая часть			
285.10	СТБ 1704-2012	10 S500 L=2850	32	1.76	
320.10	СТБ 1704-2012	10 S500 L=3200	32	1.97	
С1.6	СТБ 1704-2012	6 S500 L=390	208	0.09	
L1.10	СТБ 1704-2012	10 S500 L=1600	192	0.99	
		Материалы			
	СТБ 2674-2025	Бетон кл. С20/25, XC2, D20, Cl 0.20, П4	4.88		

Стены приямка Прм1
Армирование



Фундаментная плита приямка Прм1
Армирование

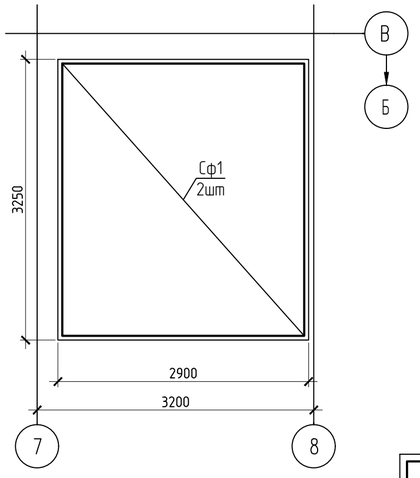
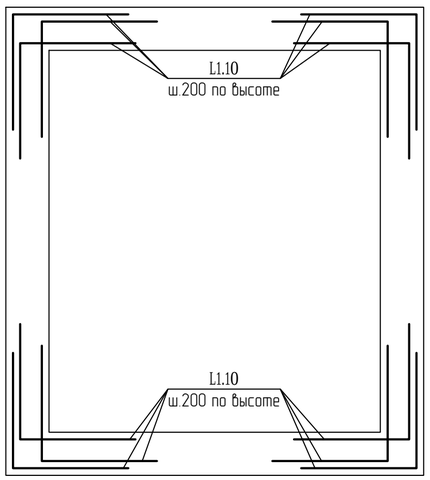
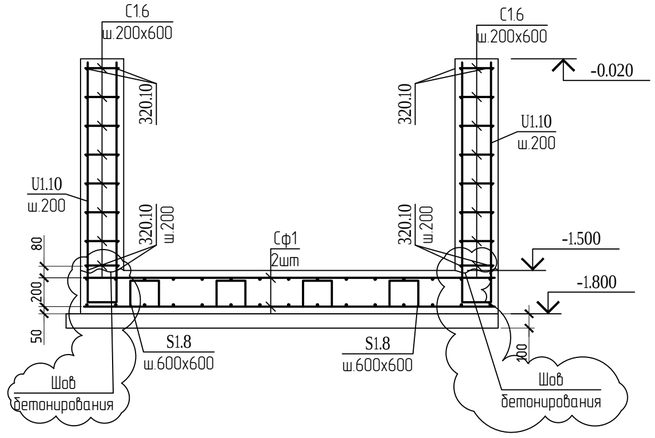


Схема армирования
углов приямка Прм1



1–1
Армирование



Ведомость расхода стали на элемент, кг.

Марка элемента	Изделия арматурные						
	Арматура класса						Всего
	S500						
	СТБ 1704-2012						
	Ø6	Ø8	Ø10	Ø12		Итого	
Плитная часть		14.40	118.80	85.64		218.84	218.84
Стеновая часть	18.72		309.44			328.16	328.16

1. Читать совместно с л.2,3
2. Указания по нагрузкам на лифтовой приямок приведены на л.2

Изм.	Кол. уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
1	–	зам	б.н.		10.26
Разработал		Рудь			09.26
Проверил		Петкевич			09.26
Н.Контроль		Петкевич			09.26

23.26–КР

«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещений 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»

Стадия	Лист	Листов
С	4	

Схема устройства приямка Прм1

УП "Табак" г. Гродно

Согласовано

Взам.инв.№

Подп. и дата

Инв. № подл.

Формат

Схема устройства лифтовой шахты 1–1

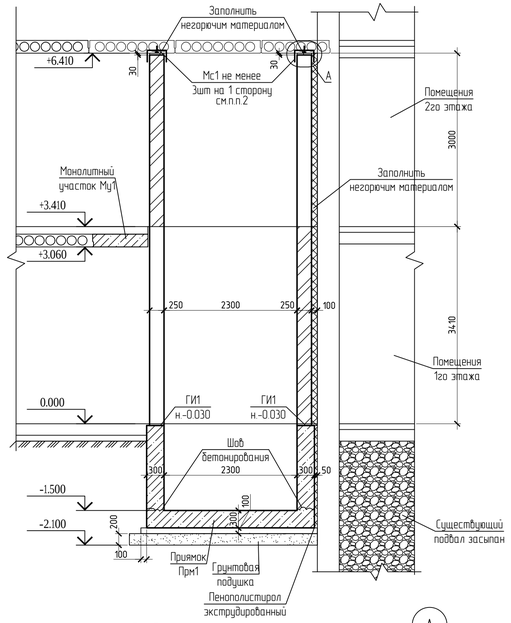


Схема устройства лифтовой шахты 2–2

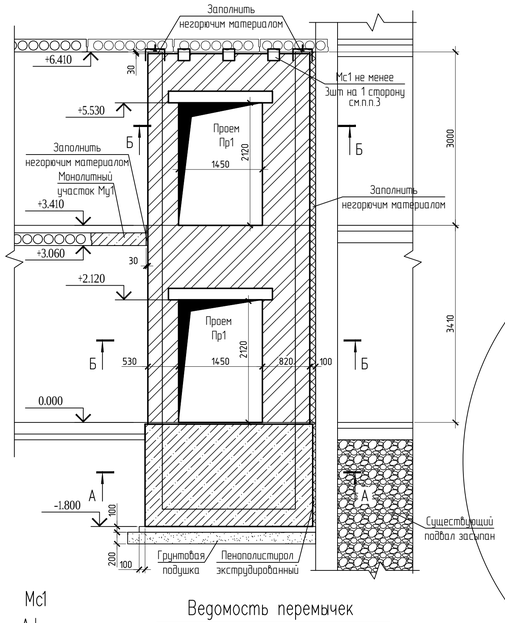
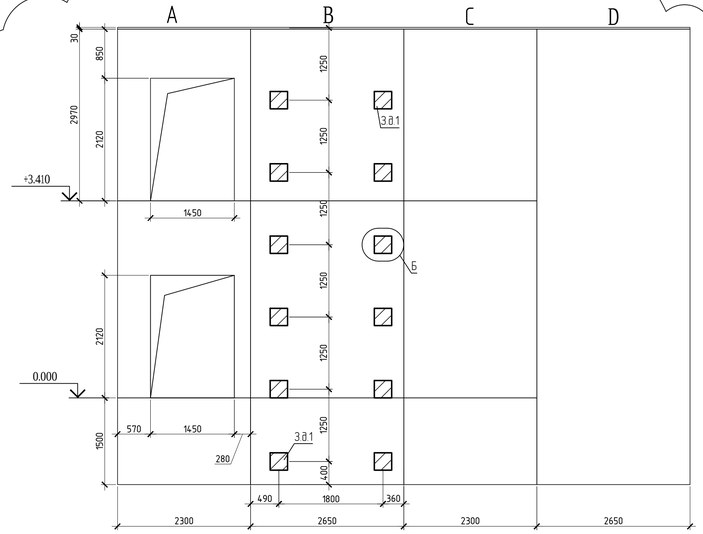


Схема установки закладных деталей для нагрузок Р3...Р5

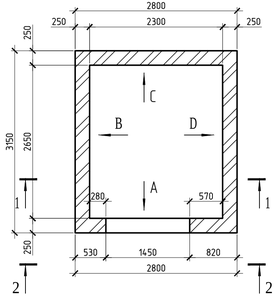


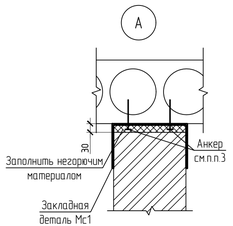
Спецификация элементов к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Прим.
		Изделия железобетонные			
	Б1.038.1-1	Перемычка 5ПБ 21-27-п	2	285	
		Изделия закладные			
Мс1	л.5	Закладная деталь Мс1	12	0.76	
Ск1	ГОСТ 23279-2012	Сетка 4С 4S500-100 / 4S500-100(80) 24х200 10/20	96	1.09	см.п.п.2
Ск2	ГОСТ 23279-2012	Сетка 4С 4S500-100 / 4S500-100(80) 24х100 10/20	48	0.56	см.п.п.2
3д1	ГОСТ 82-70	Полоса 10х200 ГОСТ 82-70 / С245 ГОСТ 27772-2021 L=200	12	3.14	
		Закладная деталь Мс1			
1	ГОСТ 103-2006	Полоса 6х100 ГОСТ 103-2006 / С245 ГОСТ 27772-2015 L=162	1	0.76	

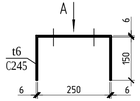
1. Стены лифтовой шахты выполнить из кирпича марки СОРПо-М150/F35/1,8 по ГОСТ 379-2015 толщиной 380(510)мм. на цементно-песчаном растворе М75
2. Выполнить армирование стен лифтовой шахты арматурными сетками Ск1 через каждые 4 ряда кладки
3. Выполнить армирование углов стен лифтовой шахты арматурными сетками Ск2 через каждые 4 ряда кладки
4. Кладку вести с перевязкой швов. Марки раствора указаны для производства работ в летнее время. В зимнее время кладку вести на растворах с противоморозными добавками.
5. Ослабление стен и простенков гнездами и борозднами, непредусмотренными проектом,
6. не допускается. Запрещается прокладка инженерных коммуникаций в стенах (перегородках) толщиной 120мм. и менее, за исключением прокладки с заглублением штрабы на 1/3 толщины стены.
7. При создании разрывов необходимо производить кладку в виде наклонной или вертикальной штрабы.
8. Производство работ вести в соответствии с СН 1.03.01-2019 "Возведение строительных конструкций, зданий и сооружений", правилами по охране труда при выполнении строительных работ от 31.07.2019.
9. Доставляемые на строительство каменные материалы должны иметь заводской паспорт, содержащий сведения о пределе прочности (марке) и морозостойкости, а также плотности для легких теплоизоляционных материалов.
10. При возведении каменных и армокаменных конструкций в жаркую и сухую погоду (при температуре воздуха 25°С и выше и относительной влажности наружного воздуха ниже 50%) необходимо соблюдать следующие дополнительные требования:– возведенную каменную кладку следует поддерживать в увлажненном состоянии в течение жаркого времени суток; – емкости с растворной смесью необходимо укрывать от воздействия солнечного излучения; – водоудерживающую способность каждого из составов растворов необходимо устанавливать непосредственно на объекте не реже 1 раза в смену, при этом показатель водоудерживающей способности должен быть не менее 75% от установленного в лабораторных условиях; – расслаиваемость растворной смеси, перевозимой неспециализированным транспортом на расстояние более 5км, следует проверять не реже 2 раз в смену непосредственно на строительной площадке; расслаиваемость должна быть не более 25см³ для растворных смесей с подвижностью от 10 до 12см и не более 40см³ – с подвижностью от 12 до 14см; – керамический кирпич,
11. а также все изделия для каменной кладки до укладки в конструкцию необходимо обильно смачивать водой; – при перерывах в работе верхний ряд кладки не следует прикрывать раствором, а перед возобновлением работ следует поливать водой; –с целью исключения высыхания раствора кирпичной кладки до набора требуемой прочности следует исключать ее высыхание.
12. Все арматурные стержни и закладные детали Мс1, укладываемые в кладку окрасить за два раза эмалью ПФ-115 по ГОСТ 6465-76 по одному слою грунтовки ГФ-021 по ГОСТ 25129-82 общей толщиной 80мкм в соответствии с требованиями СН 2.01.07-2020 "Защита строительных конструкций от коррозии",
13. закладные детали лифтовой шахты крепить к кирпичным стенам при помощи химических анкеров PESF Pro анкер шпилька М12. Не менее 4 шт на одну закладную деталь. Общий расход 48шт.
14. ВАЖНО! Устройство лифтовой шахты выполнять только после закупки лифтового оборудования.

Б–Б

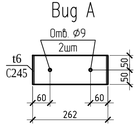




Мс1

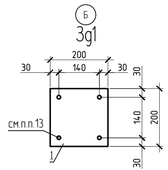


Вид А

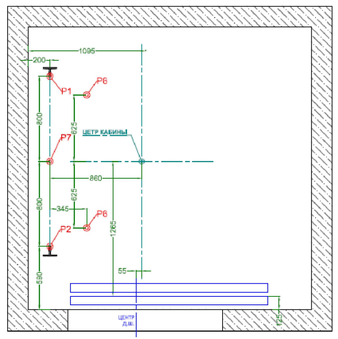


Ведомость перемычек

Марка	Схема сечения
Пр1 2 шт.	+2,120 +5,530 — 5ПБ 21-27-п; 220; 250



Нагрузки на закладные детали.



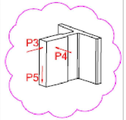


Таблица нагрузок на строительную часть от лифтовой установки

Обозначение нагрузки	Величина нагрузки, Н	Направление и место приложения нагрузок	Примечание
P1	1930	На пол приямка от направляющих	Постоянная нагрузка
P2	1930		
P3	5800	Нагрузка направляющие при посадке кабины мы ловители. Нагрузка P5 действует на обе стороны направляющей.	Кратковременные нагрузки
P4	11060		
P5	35300		
P6	44500	На пол приямка от буферов кабины	
P7	49420	На пол приямка от поршня	Постоянные нагрузки
P8	1200 & 0	На кронштейны крепления дверей шахты	

						23.26–КР
1	–	зам	б.н.		10.26	«Модернизация административно-бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещения 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»
Изм.	Кол.уч	Лист	№док	Подпись	Дата	
Разработал		Рудь			09.26	Стадия: С; Лист: 5; Листов:
Проверил		Петкевич			09.26	
Н.Контроль		Петкевич			09.26	Схема устройства лифтовой шахты — УП"Табак" г. Гродно

Согласовано

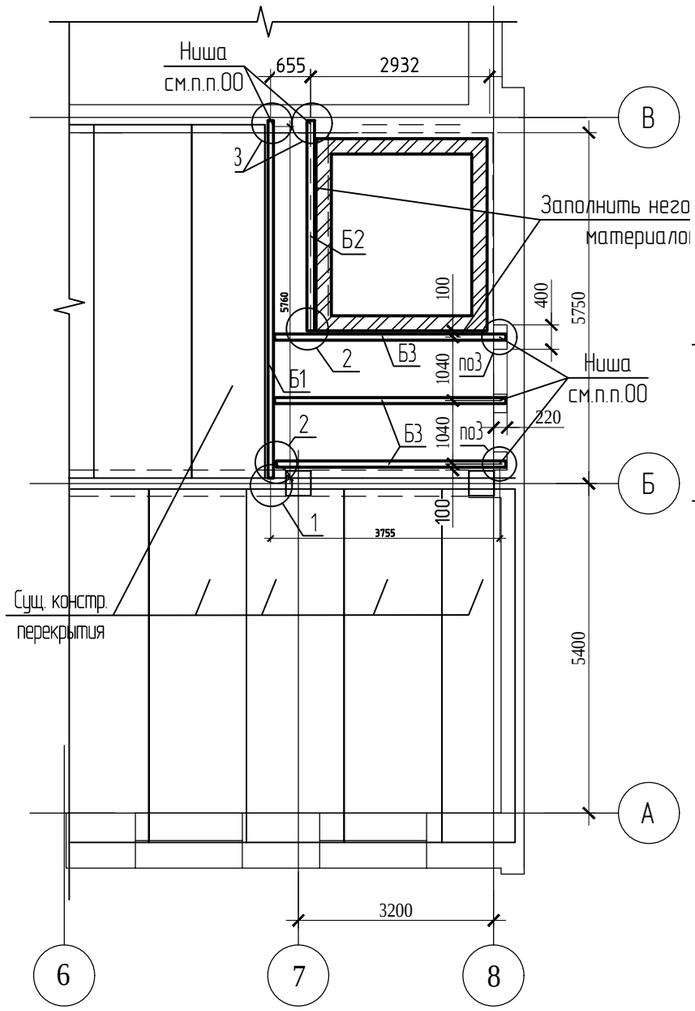
Взам.инв.№

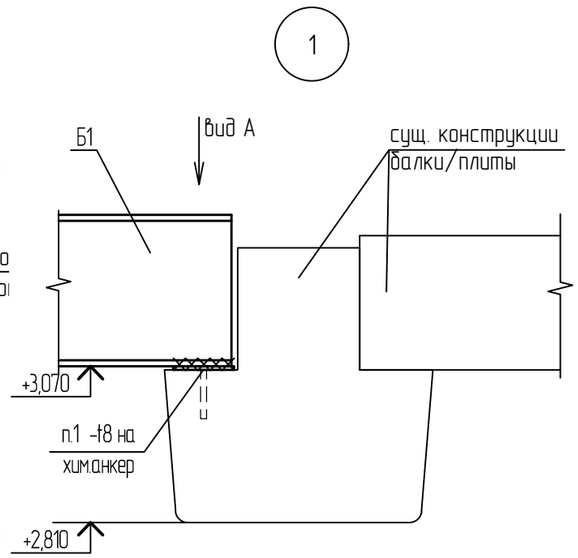
Подп. и дата

Инв. № подл.

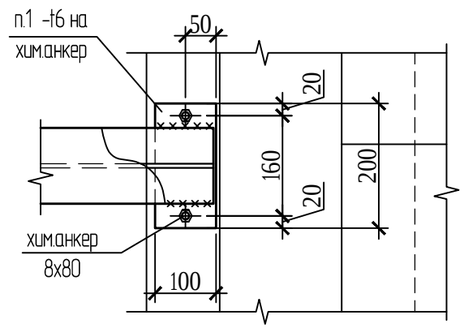
Формат

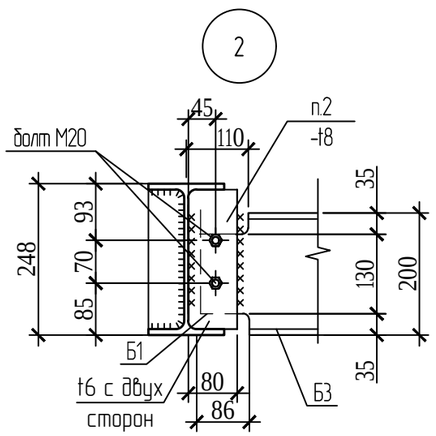
Схема расположения балок перекрытия низ
на отм.+3,070

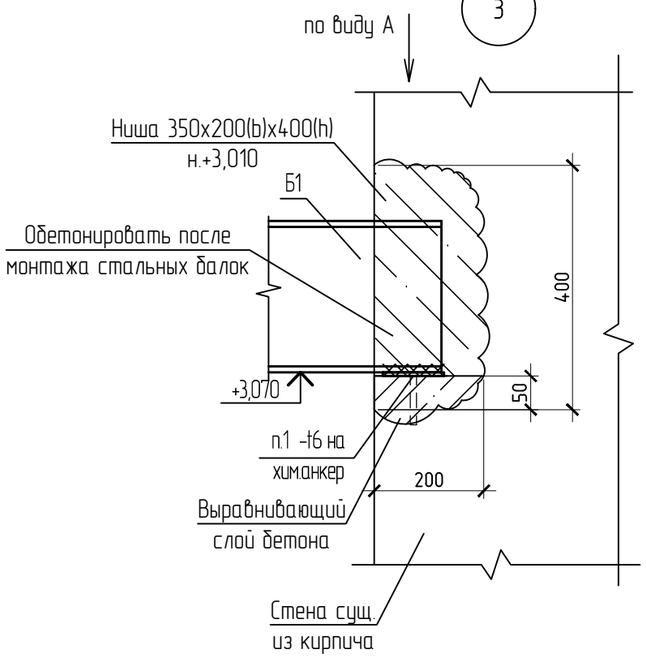




Вид А







Спецификация элементов к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Прим.
		Металлические конструкции			
Б1	СТо АСЧМ 20-93	Двутавр 25Б1 СТо АСЧМ 20-93 / С245 ГОСТ 27772-2021 L=5850	1	150	
Б2	СТо АСЧМ 20-93	Двутавр 20Б1 СТо АСЧМ 20-93 / С245 ГОСТ 27772-2021 L=3450	1	73.5	
Б3	СТо АСЧМ 20-93	Двутавр 20Б1 СТо АСЧМ 20-93 / С245 ГОСТ 27772-2021 L=3750	3	79.9	
	ГОСТ 103-2006	Полоса 8х100 ГОСТ 103-2006 / С245 ГОСТ 27772-2021 L=200	5	1.26	
	ГОСТ 103-2006	Полоса 8х80 ГОСТ 103-2006 / С245 ГОСТ 27772-2021 L=225	8	1.13	
		Материалы			
	СТБ 2674-2025	Бетон кл. С20/25, XC1, D20, Cl 0.20, П4	0,02		выравниван.
	СТБ 2674-2025	Бетон кл. С20/25, XC1, D20, Cl 0.20, П4	0,12		ниши

1. Для опирания балок в существующих стенах необходимо выполнить ниши. Размер ниш 350x200(b)x400(h). Низ ниш +3.010. Общий объем демонтируемой кладки : 0,14м3
2. Для крепления стальных балок к бетону применить химичесикие анкера 8х80. 2 шт на одну балку. Общий расход:10шт. Отверстие в закрепляемой детали 10мм

1	–	зам	б.н.		10.26	23.26–КР
Изм.	Кол уч	Лист	№док	Подпись	Дата	«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещений 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»
Разработал		Рудь			09.26	Стадия: С; Лист: 6; Листов:
Проверил		Петкевич			09.26	
Н.Контроль		Петкевич			09.26	Схема расположения стальных балок
						УП"Табак" г. Гродно

Согласовано

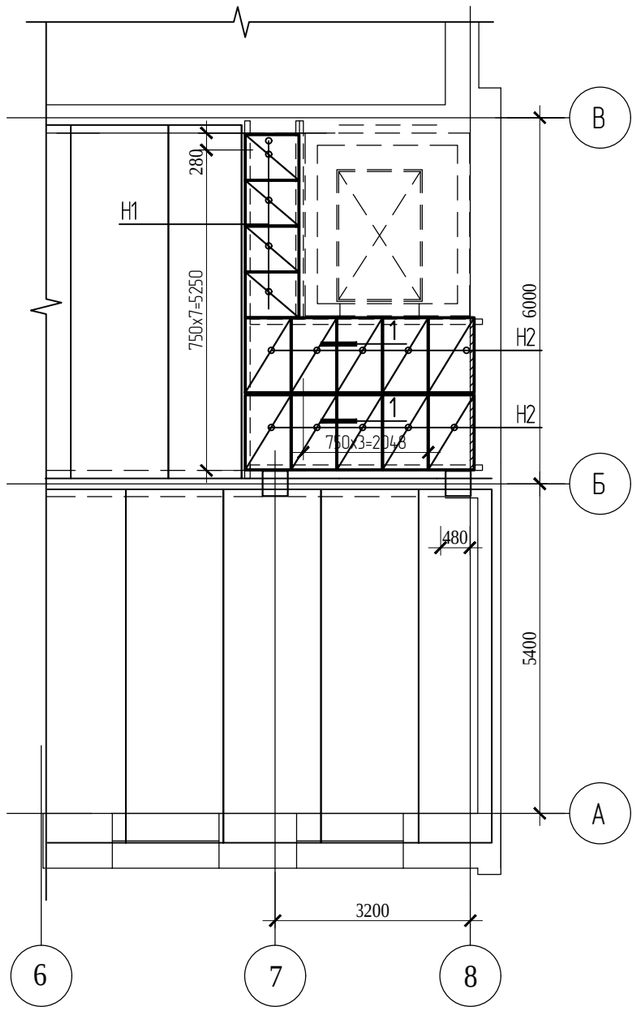
Взам. инв. №

Подп. и дата

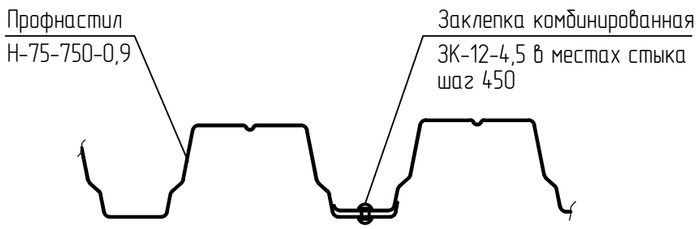
Инв. № подл.

Формат А3

Схема расположения листов профнастила



1 – 1



Спецификация элементов к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг	Примеч.
		Изделия стальные			
Н1	ГОСТ 24045-2016	Н75-750-0,9 Ст3пс L=630	4	5,86	
Н2	ГОСТ 24045-2016	Н75-750-0,9 Ст3пс L=1010	10	9,40	

– позиции отмеченные * см. ведомость деталей

1. Листы профнастила крепить ко всем прогонам в каждой волне самонарезающими винтами В6х25 с уплотнительной шайбой ШУ-6.
2. Листы профнастила соединять между собой комбинированными заклепками ЗК-12-4.5 с шагом 300мм.
3. Отметки, размеры, привязки уточнить по месту при монтаже.
4. При прохождении листов профнаастила колоннами профлисты подрезать по месту
5. В случае стыковки листов стального профилированного настила в поперечном направлении следует выполнять на прогонах впритык, без нахлестки. По длине листы стыкуются путем нахлестки боковых граней СПН, соединяя их между собой комбинированными металлическими заклепками (ОСТ 34-14-017-78, ТУ 67-74-75) с шагом 450мм.
6. Профилированный настил располагать широкими гранями вниз.
7. Основные примечания по монолитным конструкциям см. л.

Изм.	Кол. уч.	Лист	№док.	Подпись	Дата	23.26–КР			
						«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещений 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»			
Разработал		Рудь			09.26		Стадия	Лист	Листов
Проверил		Петкевич			09.26		С	7	
Н.Контроль		Петкевич			09.26				
						Схема расположения листов профнастила	УП"Табак" г. Гродно		

Согласовано

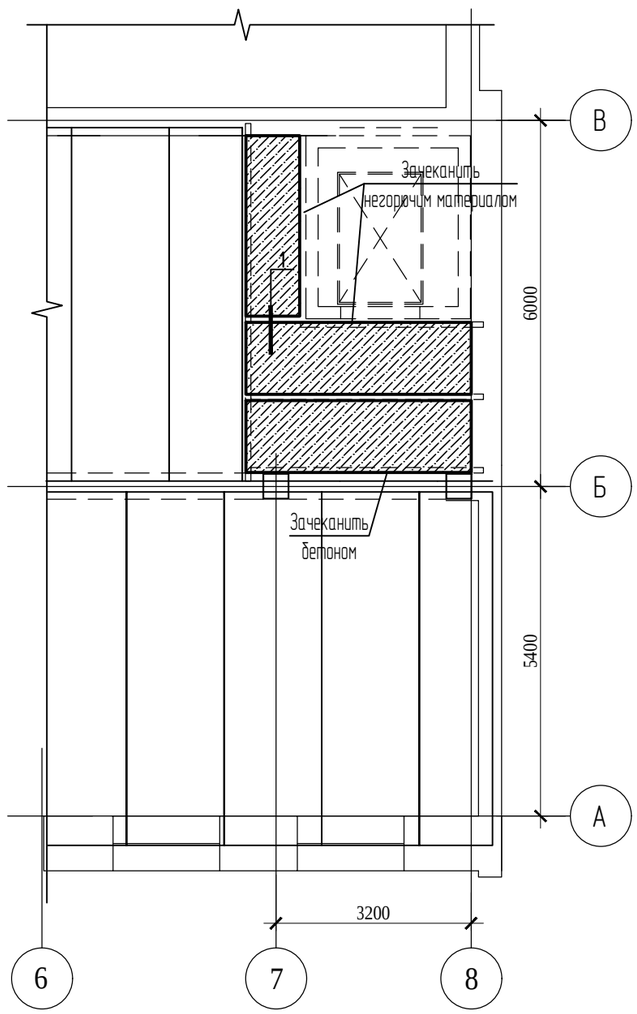
Взам. инв. №

Подп. и дата

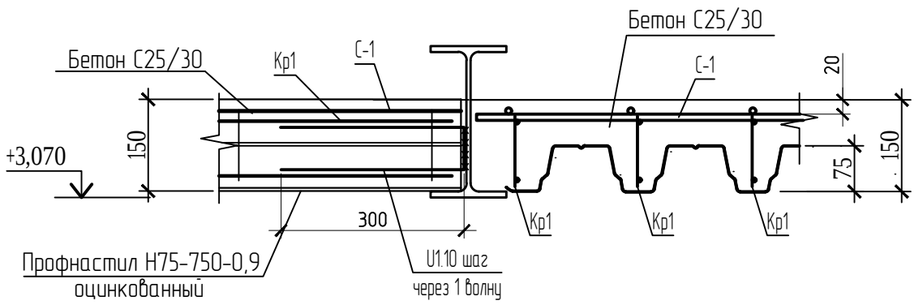
Инв. № подл.

Формат А3

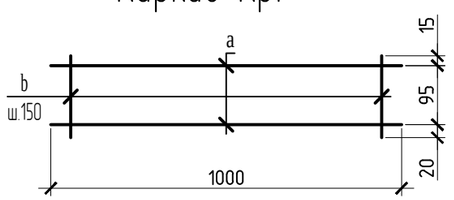
Опалубочный чертеж плита монолитная
Пм1



1–1



Каркас Кр1



Спецификация элементов к схеме расположения

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Прим.
		Арматурные изделия			
Кр1	л.8	**Каркас Кр1 Lобщ=53м.п.**		1.01	
U1.10	СТБ 1704-2012	⌀10 S500 СТБ 1704-2012 L=690	35	0.43	
С-1	ГОСТ 23279-2012	4С $\frac{10S500\text{-}200(150)}{10S500\text{-}200(50)}$ 360x370	1	87.8	см.п.п.2
		Каркас Кр1(на 1.м.п.)		1.01	
a	СТБ 1704-2012	⌀8 S500 СТБ 1704-2012 L=1000	2	0.40	
b	СТБ 1704-2012	⌀6 S500 СТБ 1704-2012 L=130	7	0.03	
		Материалы			
	СТБ 2674–2025	Бетон кл. С20/25, XC1, D20, Cl 0.20, ПА	1,47		

Ведомость деталей

Поз.	Эскиз
U1.10	90 R=4d 300

1. Арматурную сетку порезать на стройплощадке, либо допускается изготовление сетки вязанной из отдельных стержней.
2. Пространство выше монолитного бетона до низа конструкции пола, заполнить керамзитовым гравием либо экструдированным пенополистиролом, учтенного в комплекте АС

						23.26–КР	
						«Модернизация административно–бытового корпуса по ул. Орджоникидзе,18/1 в г. Гродно под медицинский центр (помещений 2–го этажа в осях 1–8, А–Г)»	
1	–	зам	б.н.		10.26		
Изм.	Кол. уч.	Лист	№док	Подпись	Дата		
Разработал		Рудь			09.26		Стадия: С; Лист: 8; Листов:
Проверил		Петкевич			09.26		
Н.Контроль		Петкевич			09.26		
						Схема устройства монолитной плиты	УП"Табак" г. Гродно

Согласовано

Взам. инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

Формат А3