Типовые конструкции, изделия и узлы зданий и сооружений

СЕРИЯ 3.503.1 - 67

НИЗОВЫЕ И ВЕРХОВЫЕ ПОДПОРНЫЕ СТЕНЫ ИЗ СБОРНОГО И МОНОЛИТНОГО БЕТОНА И ЖЕЛЕЗОБЕТОНА НА АВТОМОБИЛЬНЫХ ДОРОГАХ

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

22091-01

gost.e-ecolog.ru

Типовые конструкции, изделия и узлы зданий и сооружений

СЕРИЯ 3.503.1 - 67

НИЗОВЫЕ И ВЕРХОВЫЕ ПОДПОРНЫЕ СТЕНЫ ИЗ СБОРНОГО И МОНОЛИТНОГО БЕТОНА И ЖЕЛЕЗОБЕТОНА НА АВТОМОБИЛЬНЫХ ДОРОГАХ

ВЫПУСК 0

МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАНЫ

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНСОМ

МИНТРАНССТРОЯ

ДИРЕКТОР ИНСТИТУТА Ю. Н. МОДЕБАДЗЕ

ГЛАВНЫЙ ИНЖЕНЕР ПРОЕКТА Ю. Р. ФИЛИППОВ

УТВЕРЖДЕНЫ ПРИКАЗОМ

МИНТРАНССТРОЯ № АВ-218

ОТ 13.03.87

И ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ

С 01.05.87

Обозначение	Наименование	Стр
3.503.1-67.0-0000 ПЗ	Пояснительная записка	4
3.503.1-67.0-0100	Схемы конструктивных типов подпорных стен	11
3.503.1-67.0-0200	Основные показатели по низовым подпорным стенам	12
3.503.1-67.0-0300	Основные показатели по верховым подпорным стенам	13
3.503.1-67.0-0400	Таблица расхода монтажных элементов на секцию сборных подпорных стен	15
3.503.1-67.0-1000	Конструкция сборных бетонных подпорных стен I типа (с консолями)	16
3.503.1-67.0-1100	Таблица для подбора марок секций сборных бетонных подпорных стен I типа	17
3.503.1-67.0-1200	Компановка сечений и расход материалов на секцию низовых сборных подпорных стен I типа	18
3.503.1-67.0-1300	Компановка сечений и расход материалов на секцию верховых сборных подпорных стен I типа	20
3.503.1-67.0-1400	Типы рядов блоков для сборных бетонных подпорных стен I типа (с консолями)	22
3.503.1-67.0-1500	Расход основных материалов на секцию (10п.м) низовых сборных бетонных подпорных стен I и II типа	27
3.503.1-67.0-1600	Расход основных материалов на секцию (10п.м) верховых сборных бетонных подпорных стен I типа.	28
3.503.1-67.0-2000	Конструкция сборных бетонных подпорных стен II типа (с проемами)	29
3.503.1-67.0-2100	Таблица для подбора марок секций сборных бетонных подпорных стен II типа	30
3.503.1-67.0-2200	Компановка сечений и расход материалов на секцию низовых сборных подпорных стен II типа	31
3.503.1-67.0-2300	Компановка сечений и расход материалов на секцию верховых сборных подпорных стен II типа	33
3.503.1-67.0-2400	Типы рядов блоков для сборных бетонных подпорных стен II типа (с проёмами)	35
3.503.1-67.0-2500	Расход основных материалов на секцию (10п.м) верховых сборных бетонных подпорных стен II типа	37
3.503.1-67.0-3000	Конструкция сборных железобетонных подпорных стен III типа (ряжевые)	38
3.503.1-67.0-3100	Расход монтажных элементов и основные параметры подпорных стен III типа	39
3.503.1-67.0-3200	Расход основных материалов на секцию (10п.м) подпорных стен III типа	40

Нач.отд	Филиппов	
Н.контр	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст.инж	Конишвили	
Инженер	Хачатурянц	

3.503.1-67.0-0000

Содержание

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

Копировал Инв. 22091-01 3 Формат А3

Обозначение	Наименование	Стр
3.503.1-67.0-4000	Конструкция сборных железобетонных подпорных стен IV типа (пустотелые)	41
3.503.1-67.0-4100	Таблица для подбора марок секций и основные параметры подпорных стен IV типа	42
3.503.1-67.0-4200	Компановка сечений и расход материалов на секцию подпорных стен IV типа	43
3.503.1-67.0-4300	Расход основных материалов на секцию (10 п.м) подпорных стен IV типа	45
3.503.1-67.0-5000	Конструкция сборных железобетонных подпорных стен V типа (контрфорсные)	46
3.503.1-67.0-5100	Конструкция монтажных узлов подпорных стен V типа	47
3.503.1-67.0-5200	Монтажные узлы подпорных стен V типа. Узел А	47
3.503.1-67.0-5300	Монтажные узлы подпорных стен V типа. Узел В	48
3.503.1-67.0-5400	Типы сечений сборных подпорных стен с контрфорсами V типа	49
3.503.1-67.0-5500	Таблица для подбора марок секций и основные параметры подпорных стен V типа	51
3.503.1-67.0-5600	Расход основных материалов на секцию (12 п.м) подпорных стен V типа	52
3.503.1-67.0-6000	Конструкция монолитных бетонных подпорных стен VI и VII типов	53
3.503.1-67.0-6100	Размеры сечений и расход основных материалов на секцию (10 п.м) низовых подпорных стен VI типа	54
3.503.1-67.0-6200	Размеры сечений и расход основных материалов на секцию (10 п.м) верховых подпорных стен VI типа	55
3.503.1-67.0-6300	Армирование монолитных бетонных стен VI типа	57
3.503.1-67.0-6400	Сетка 1 для армирования подпорных стен VI типа	58
3.503.1-67.0-6500	Сетка 2 для армирования подпорных стен VI типа	59
3.503.1-67.0-6600	Сетка 3 для армирования подпорных стен VI типа	59
3.503.1-67.0-6700	Таблица для подбора марок сеток в подпорных стенах VI типа	61
3.503.1-67.0-7000	Размеры сечений и расход бетона на секцию (10 п.м) низовых подпорных стен VII типа	62
3.503.1-67.0-7100	Размеры сечений и расход бетона на секцию (10 п.м) верховых подпорных стен VII типа	63
3.503.1-67.0-8000	Методика расчета подпорных стен	65
3.503.1-67.0-8100	Расчетные данные для низовых подпорных стен I и VII типа	68
3.503.1-67.0-8200	Расчетные данные для верховых подпорных стен I и VII типа	69
3.503.1-67.0-8300	Расчетные данные для низовых подпорных стен II и VI типа	71
3.503.1-67.0-8400	Расчетные данные для верховых подпорных стен II и VI типа	72
3.503.1-67.0-8500	Расчетные данные для низовых подпорных стен III и IV типа	74
3.503.1-67.0-8600	Расчетные данные для верховых подпорных стен III и IV типа	75
3.503.1-67.0-8700	Расчетные данные для низовых подпорных стен V типа	77
3.503.1-67.0-8800	Расчетные данные для верховых подпорных стен V типа	78-79

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Копировал Ильина 22091-01 4 Формат А3

I. СОСТАВ СЕРИИ

Типовые конструкции низовых и верховых подпорных стен из сборного и монолитного бетона и железобетона на автомобильных дорогах разработаны по плану типового проектирования взамен типовых конструкций серии 3.503-22 в соответствии с заданием Главтранспроект'а Минтрансстроя СССР.

Настоящая серия состоит из двух выпусков:

Выпуск 0 - Материалы для проектирования,

Выпуск I - Изделия заводского изготовления. Рабочие чертежи.

2. НАЗНАЧЕНИЕ И ОБЛАСТЬ ПРИМЕНЕНИЯ

Разработанные типовые конструкции подпорных стен предназначены для применения при строительстве автомобильных дорог общей сети СССР в районах с сейсмичностью до 9 баллов включительно при расчетной температуре воздуха до минус 40°С.

Полная высота стен принята от 3,0 до 9,0 м с интервалом через 2,0 м.

Углы внутреннего трения грунта засыпки 30,35 и 40 градусов при плотности грунта I,8 т/м3.

Для каждого угла внутреннего трения рассмотрено основание с условным сопротивлением осевому сжатию R_0 = 0,2 и 0,4 МПа (2,0 и 4,0 кгс/см2) II категории по сейсмическим свойствам.

Расчетная сейсмичность сооружений охватывает интервал от 6 до 9 баллов по I2-ти балльной шкале.

Разработанные типовые конструкции не распространяются на стены специального назначения: противооползневые, противообвальные, морские и волноотбойные, речные берегоукрепительные, а также все типы стен, сооружаемые в районах вечной мерзлоты.

3. МАТЕРИАЛЫ

Для разработанных типовых конструкций подпорных стен следует применять конструкционный тяжелый бетон классов по прочности на сжатие:

В30 - для сборных железобетонных конструкций и узлов их омоноличивания,

В20 - для сборных бетонных блоков, узлов их омоноличивания и монолитных бетонных стен.

Применяемый бетон должен соответствовать ГОСТ 25I92-82.

Марку бетона по морозостойкости F в зависимости от климатических условий зоны строительства и вида конструкций следует принимать по СНиП 2.05.03-84.

При наличии агрессивных грунтовых вод применяемый бетон должен также обеспечивать требования СНиП 2.03.II-85.

Для сборных подпорных стен надлежит применять цементный раствор М I00.

В конструкциях подпорных стен применяется ненапрягаемая арматурная сталь следующих классов:

- рабочая арматура - стержневая горячекатанная периодического профиля диаметром от 8 до 25 мм сталь класса А-III марок 25Г2С или 35ГС,

- монтажная и распределительная арматура - стержневая горячекатанная гладкая сталь класса А-I диаметром от 6 до I4 мм марки ВСт3сп2.

Оба класса применяемой стали должны соответствовать требованиям ГОСТ 578I-82*.

Для монолитных массивных подпорных стен допускается применение бутобетонной кладки с содержанием бутового камня, обладающего прочностью не ниже полуторной марки бетона, до 20% от полного объема.

Морозостойкость бутового камня должна быть не ниже морозостойкости бетона конструкции.

Для устройства дренажных выпусков в теле бетонных (бутобетонных) подпорных стен рекомендуется применять асбестоцементные или пластмассовые трубы внутренним диаметром не менее I50 мм.

4. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ

Настоящие типовые конструкции разработаны в соответствии с "Техническими указаниями по проектированию подпорных стен для транспортного строительства" (ВСН I67-70 МТС) с учетом требований СНиП 2.05.03-84 и СНиП П-7-8I.

Для низовых подпорных стен принята временная вертикальная колёсная нагрузка НК - 80.

				3.503.1-67.0-0000ПЗ	
Нач.отд	Филиппов				
Н.контр.	Токарева			Пояснительная записка	Стадия: Р; Лист: 1; Листов: 7
ГИП	Филиппов				ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС
Ст.инж.	Кониашвили				
Инженер	Хачапуридзе				

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

Копировал 22091-01 5 Формат А3

Запроектированные сооружения возводятся на естественных устойчивых грунтовых основаниях для поддержания откосов насыпей (низовые стены) и выемок (верховые стены) автомобильных дорог.

Низовые подпорные стены приняты расположенными непосредственно у бровки земляного полотна (точка А), а верховые - за водоотводным кюветом (точка С).

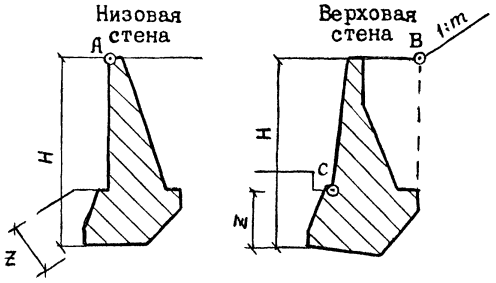


Таблица I

φ, град	Предельный откос 1:m при расчетной сейсмичности	
	8 баллов	9 баллов
30	I:2	I:2,25
35	I:I,5	I:I,75
40	I:I,25	I:I,5

Обратная засыпка за верховыми стенами выполняется с откосом 1:m и устройством бермы по верху стены до подножия откоса (точка В), совпадающего с фиктивной задней гранью стены.

Предельная крутизна откоса обратной засыпки верховых подпорных стен принята согласно таблице I.

Минимальная глубина заложения подошвы фундамента подпорной стены z принята равной I,0 м.

Подвижные временные нагрузки могут занимать любое положение на проезжей части дороги, в том числе и в непосредственной близости к конструкциям подпорной стены.

С целью повышения устойчивости подпорных стен против скольжения использован прием наклона подошвы в сторону косогора.

Для повышения коэффициента трения фундамента стен по грунту основания предусмотрено устройство подушки из трамбованного щебня или гравия.

Во всех типах запроектированных подпорных стен предусмотрено применение специальных конструктивных мероприятий, повышающих сейсмостойкость сооружений.

В соответствии с рекомендациями ВСН I67-70 и с учетом требований СНиП II-7-8I в состав типового проекта включены семь конструктивных типов подпорных стен, описанных в таблице 2.

Таблица 2

Вид конструкций	Материал	Тип конструкции	Краткая характеристика	Рекомендуемые условия применения
Сборные	Бетон	I	сплошные	Массовое строительство с высокой скоростью монтажа при массе блоков до 4,0 т
		II	с проемами	То же, что и для I типа с сокращением объема кладки и количества типов блоков
	Железобетон	III	ряжевые	Массовое строительство с высокой скоростью монтажа при отсутствии мокрых процессов и массе блоков до 0,4 т
		IУ	пустотелые	Массовое строительство с высокой скоростью монтажа при массе монтажных элементов до 5,0 т
		У	контрфорсные	То же, что и для IУ типа при массе монтажных элементов до II,0 т
Монолитные	Бетон	УI	облегченные	Малый объем строительства с сокращением объема кладки
	Бетон (бутобетон)	УII	массивные	Малый объем строительства без применения арматуры

5. ОСОБЕННОСТИ КОНСТРУКЦИИ

Схемы разработанных конструктивных типов подпорных стен настоящей серии приведены на стр.II.

5.I. Сборные бетонные подпорные стены разработаны в двух вариантах:

- сплошного сечения с применением консольных блоков (I тип),
- с проемами в теле стены и применением только прямоугольных блоков (II тип).

Для обоих типов стен предусмотрены однотипные блоки восьми марок массой от I до 4 т. Все блоки имеют одинаковую ширину и высоту равные I м, пазы по боковым граням и выступающие над

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

поверхностью блоков строповочные петли, размещенные в определенном порядке.

Для стен I типа используются шесть марок блоков, а для стен II типа – четыре.

Блоки устанавливаются на слой свежеуложенного цементного раствора толщиной 10 мм и омоноличиваются путем бетонирования вертикальных шпонок, образованных пазами на боковых гранях смежных блоков.

С целью повышения сейсмостойкости конструкции бетонные шпонки армируются строповочными петлями, входящими в швы между блоками.

Конструкция сборных бетонных подпорных стен I типа приведена на стр. *16*.

Последовательность блоков, расположенных на одном уровне вдоль стены образует ряд. Различают ряды с нормальной и смещённой на 0,5 м раскладкой блоков вдоль ряда.

Стена компануется из последовательно чередующихся рядов с нормальной и смещённой раскладкой блоков, причем строповочные петли нижнего ряда входят в швы между блоками верхнего ряда.

Блоки раскладываются по рядам без разрывов, а шпонки бетонируются на полную высоту.

При необходимости устройства дренажных выпусков в соответствующем ряду через один блок устраивается монолитная вставка с размещением в ней дренажных труб.

5.2. Конструкция сборных бетонных подпорных стен II типа (с проёмами) приведена на стр. *29*.

Проёмы в теле стены образуются путем соответствующей расстановки блоков по рядам. Аналогично I типу стен различают ряды с нормальной и смещенной раскладкой.

Блоки ряда с нормальной раскладкой перекрывают проёмы в ряду со смещенной раскладкой и наоборот.

Проёмы между блоками бетонируются на высоту 0,15 м, в результате чего образуется бетонная шпонка, армированная строповочными петлями.

Продольный дренаж за стенами рассматриваемого типа не устраивается.

В основании стен I и II типов необходимо устройство подушки из трамбованного щебня или гравия толщиной 200 мм.

Исключение составляют основания из гравийных или галечниковых грунтов, для которых устройство подушки не предусматривается.

Непосредственно перед раскладкой нижнего ряда блоков по поверхности подушки укладывается выравнивающий слой цементного раствора толщиной 20 мм.

5.3. Сборные железобетонные подпорные стены представлены в трёх вариантах:

- ряжевые из плоских фасонных плит (Ш тип),
- пустотелые из коробчатых блоков и плоских плит с выступами (IУ тип),
- уголковые с контрфорсами из вертикальных блоков таврового сечения и горизонтальных плоских плит (У тип).

Конструкция ряжевых подпорных стен приведена на стр. *38*.

Стена компануется из элементов 4-х типов:

- продольных блоков одной марки,
- нижних блоков одной марки,
- поперечных элементов восьми марок длиной от 2 до 5,5 м,
- прокладных блоков одной марки.

С целью повышения сейсмостойкости конструкции в блоках предусмотрено устройство пазов с двойными упорами.

Каждый верхний ряд блоков укладывается в пазы нижнего ряда насухо.

Продольные блоки в передней стенке сооружения укладываются без разрыва, а в задней стенке – с разрывом в шахматном порядке.

Нижние блоки укладываются вдоль сооружения в шахматном порядке под передней и задней стенками.

Поперечные элементы устанавливаются вдоль стены с шагом 2 м и связывают переднюю и заднюю стенки между собой.

Для концевых участков стены предусмотрен прокладной блок, компенсирующий отсутствующие смежные элементы.

5.4. Конструкция пустотелой подпорной стены из коробчатых блоков приведена на стр. *41*.

Стена компануется из коробчатых блоков пяти марок размером от 2,0 до 6,0 м.

Блоки укладываются друг на друга в шахматном порядке на слой цементного раствора толщиной 10 мм с совмещением поперечных стенок.

В основании стены под передними стенками нижнего ряда блоков и в проёмах передней стенки сооружения устанавливаются закладные плиты.

Боковые выступы плит входят в соответствующие пазы коробчатых блоков.

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

С целью повышения сейсмостойкости сооружения, коробчатые блоки снабжены уступами в боковых стенках, воспринимающими горизонтальные усилия от возможных нагрузок.

5.5. Конструкция уголковых подпорных стен с контрфорсами приведена на стр. 46.

Стены монтируются из блоков двух типов:

- вертикальных ребристых блоков таврового сечения восьми марок;

- горизонтальных плоских фундаментных плит четырех марок.

Вертикальные блоки устанавливаются на плиты, уложенные в основании стены, и омоноличиваются поверху путем устройства сплошного железобетонного пояса в пределах секции.

На горизонтальные выступы вертикальных блоков укладываются плиты тех же марок, что и плиты в основании, и омоноличиваются между собой.

Сейсмостойкость рассматриваемой конструкции обеспечивается железобетонными поясами в уровне верха стены и сборно-монолитного пояса, выполненного из сборных плит, укладываемых на выступах с омоноличиванием стыков.

В основании стены устраивается подушка из щебня с выравнивающим слоем цементного раствора, аналогично стенам I и II типов.

Продольный дренаж за сборными железобетонными стенами не устраивается.

Стены III и IУ типа, кроме того, выполняются без деформационных швов.

5.6. Монолитные подпорные стены разработаны в двух вариантах:
- с облегченным телом (УI тип) и
- массивные (УП тип).

Их конструкция приведена на стр. 53.

Уменьшение объема кладки тела стены УI типа достигается путем установки в растянутой зоне арматурных сеток, являющихся одновременно антисейсмическими элементами.

5.7. Сейсмостойкость массивных подпорных стен УП типа обеспечивается их монолитностью, соответствующими размерами сечений и усилением швов бетонирования постановкой по периметру сечений вертикальных и косых коротышей, работающих на растяжение и сдвиг.

При соблюдении требований п.3 настоящей пояснительной записки, допускается стены УП типа выполнять из бутобетона.

В основании монолитных подпорных стен (за исключением оснований из гравийных или галечниковых грунтов) устраивается подушка из трамбованного щебня толщиной не менее 200 мм.

6. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО РАСЧЕТУ

Расчёт подпорных стен выполнялся по методу предельных состояний на основные и особые сочетания нагрузок с учетом сейсмических воздействий в соответствии с требованиями норм проектирования.

Для производства расчётов разработаны программы для ЭВМ, позволяющие автоматически определять оптимальные размеры сооружения, удовлетворяющие предельным значениям расчётных величин.

Расчёт выполнялся параллельно с поиском рационального профиля подпорной стены.

В качестве критерия рациональности принята минимальная площадь конструктивной части поперечного профиля сооружения.

Расчёт подпорных стен выполнялся как плоской системы с приведением временных нагрузок к участку длиной I п.м.

При расчёте верховых подпорных стен учитывался пассивный отпор грунта по передней грани фундамента.

Расчётный угол φ внутреннего трения грунта принимался равным нормативному.

Учтены силы трения грунта о боковую поверхность стены. Расчётный угол трения принят в размере $\varphi/2$.

Расчётная сейсмическая инерционная нагрузка учитывалась действующей горизонтально в плоскости профиля стены.

Усилия от сейсмической нагрузки определялись с учетом только первой формы собственных колебаний, т.к. период низшего тона собственных колебаний для всех рассматриваемых типов стен оказался менее 0,4 с.

При расчёте подпорных стен на устойчивость положения учитывалась вертикальная составляющая сейсмической нагрузки в размере 50 % от горизонтальной.

Сейсмическое давление грунта принято совпадающим по направлению с обычным давлением.

Основные результаты расчетов приведены в разделах подпорных стен соответствующих типов.

Для ряжевых и пустотелых подпорных стен учтен эффект давления сыпучих тел на стенки силосов.

Основные положения примененной методики расчёта подпорных стен приведены на стр. 65-67

7. ОБОЗНАЧЕНИЯ СБОРНЫХ КОНСТРУКЦИЙ

Принятые в настоящей серии обозначения соответствуют требованиям ГОСТ 23009-78.

Стандартные обозначения введены для секций сборных подпорных стен и их элементов - блоков.

Обозначения марок секций состоят из двух групп.

Первая группа включает в себя три символа:

- цифру, указывающую тип конструкции в порядке, принятом в настоящей серии:

  1 - первый тип стен,
  2 - второй тип стен,
  4 - четвёртый тип стен,
  5 - пятый тип стен;

- букву, характеризующую вид или конструкцию стены:

  Н - низовая подпорная стена,
  В - верховая подпорная стена,
  К - стена из коробчатых блоков (IУ тип),
  Т - стена из блоков таврового сечения (У тип);

- цифру, указывающую полную высоту подпорной стены в метрах: 3,5,7 или 9.

Вторая группа обозначений состоит из одной цифры, отделена дефисом от первой группы и условно отражает несущую способность конструкции.

Маркировка секций подпорных стен Ш типа (ряжевые) принята совпадающей с маркой поперечных элементов, т.к. продольные элементы одинаковы для всех стен этого типа. Кроме того, разбивка ряжевых подпорных стен на секции является условной, ввиду того, что устройство деформационных швов для них не предусмотрено.

Для стен первого и второго типа введена маркировка типов рядов бетонных блоков.

Ряды блоков первого типа стен обозначены одной группой, включающей:

- цифру - для обычных рядов блоков;
- цифру и букву Д - для рядов блоков, в которых предусматривается устройство дренажных отверстий.

Для второго типа стен ряды блоков также обозначены одной группой, включающей цифру и букву П, указывающую, что данный ряд предназначен для подпорных стен с проёмами.

Кроме указанных выше обозначений рядов блоков I и II типа стен в их маркировке используется символ *, служащий признаком рядов со смещённой на 0,5 м вдоль ряда раскладкой блоков.

Обозначения марок блоков сборных подпорных стен состоят из нескольких групп.

Первая группа включает в себя две буквы, указывающие на тип конструкции подпорной стены:

СБ - стеновые блоки для подпорных стен I и II типа,
РБ - блоки ряжевых подпорных стен (Ш тип стен),
БК - блоки коробчатые для пустотелых подпорных стен (IУ тип),
БТ - блоки таврового сечения для контрфосных подпорных стен (стен У типа).

Обозначение горизонтальных плит У типа стен включает в себя цифру I или 2 и букву П. Цифра I применяется для обозначения плит нормальной толщины, а цифра 2 - для плит увеличенной толщины.

Вторая группа обозначений отделена дефисом от первой группы и представляет собой цифру, определяющую характерный габаритный размер блока, а именно:

- для блоков стен I,II и Ш типа - длина блока в дециметрах,
- для блоков IУ типа стен - длина блока в метрах,
- для блоков У типа стен - высота блока в проектном положении, выраженная в метрах.

Для плит контрфорсных подпорных стен (У тип) вторая группа обозначений указывает ширину плиты в дециметрах.

Третья группа обозначений, отделенная дефисом от второй, состоит из одной буквы, отражающей особые условия применения блока.

Для бетонных блоков стен I и II типа буква К в третьей группе обозначений указывает, что данный блок применяется только для I типа стен (с консолями), а буква П - только для II типа стен (с проёмами).

Буква Ф в третьей группе обозначений марки блоков ряжевых стен (Ш тип) указывает на его применение в качестве фундамента.

Для блоков контрфорсных подпорных стен (У тип) с усиленным армированием третья группа обозначений марки указана буквой С (сейсмостойкий).

К блокам настоящей серии, не имеющим третьей группы обозначений в марке, особые условия на применение не устанавливаются.

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

8. ОСНОВНЫЕ ПОЛОЖЕНИЯ ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ

Выбор типа применяемых подпорных стен необходимо производить на основе технико-экономического сравнения вариантов сооружений из разработанных типовых конструкций, с учетом возможностей строительной организации.

При привязке типовых конструкций к местным условиям следует выполнять приводимые ниже требования.

Подпорные стены всех типов (кроме Ш и IУ) следует разделять сквозными вертикальными швами на секции длиной от 6 до I5 м так, чтобы подошва каждой секции опиралась на однородный грунт.

Для сборных подпорных стен I и П типов длина секции должна быть кратна I м, а для стен У типа - 4 м.

В продольном направлении подошву каждой секции подпорной стены следует располагать на горизонтальной площадке или с уклоном до 0,02.

Глубина заложения подошвы фундамента подпорных стен должна быть не менее I м и, кроме того, не менее, чем на 0,25 м превышать расчётную глубину промерзания грунта.

Глубина заложения определяется для верховых стен от дна кювета, а для низовых - от проектной поверхности грунта (по нормали к ней).

Обратную засыпку за стеной рекомендуется производить крупно - обломочными грунтами, а также гравелистыми, крупными или средней крупности песками.

Поверхности подпорных стен I, УI и УП типов, соприкасающиеся с грунтом (кроме подошвы фундамента), следует покрывать гидроизоляцией.

За подпорными стенами указанных типов устраивается продольный дренаж.

На выступах и обрезах бетонных стен необходимо предусмотреть устройство сливов из цементного раствора.

На низовых подпорных стенах устраиваются ограждения барьерного типа (из железобетонных брусьев, в виде парапета и т.п.) высотой не менее 0,8 м.

Для стен I и П типов допускается заделка стоек сборных ограждений в швы между бетонными блоками.

9. УКАЗАНИЯ ПО ПРОИЗВОДСТВУ РАБОТ

Производство работ по сооружению подпорных стен должно выполняться с соблюдением общих строительных правил, регламентированных соответствующими строительными нормами.

Сборные подпорные стены являются сооружениями индустриального производства и обеспечивают выполнение работ поточно-скоростными методами.

Процесс строительства разделяется на два этапа:

- изготовление блоков конструкций,
- монтаж и омоноличивание блоков.

Конструкция применяемых блоков и технические условия на их изготовление приведены в выпуске I настоящих типовых конструкций "Изделия заводского изготовления. Рабочие чертежи".

Монтаж конструкций на месте строительства осуществляется в следующей последовательности:

- по дну котлована в требуемых случаях устраивается подушка из трамбованного щебня,
- поверхность подушки или дна котлована покрывается выравнивающим слоем цементного раствора толщиной 20 мм (кроме стен IУ типа),
- на свежеуложенный цементный раствор устанавливаются блоки в проектное положение кранами соответствующей грузоподъемности,
- производится омоноличивание блоков (кроме стен IУ типа),
- аналогично предыдущему выкладывается следующий ряд блоков и т.п.

Блоки ряжевых подпорных стен укладываются в соответствующие пазы насухо, а блоки остальных типов стен устанавливаются на слой свежеуложенного по площадкам опирания цементного раствора.

Перевозка сборных элементов может производиться как железнодорожным, так и автодорожным транспортом с соблюдением соответствующих правил по подъёму и креплению блоков.

Работы по сооружению монолитных подпорных стен выполняются в следующей последовательности:

- по дну котлована в требуемых случаях устраивается подушка из трамбованного щебня или гравия,
- сооружается опалубка и бетонируется фундамент стены,
- сооружается опалубка и бетонируется тело стены с установкой арматурных сеток для стен УI типа.

После сооружения стены устраивается гидроизоляция и продольный дренаж в требуемых случаях.

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взамен инв.№

Обратная засыпка за стеной производится после завершения всех перечисленных операций и набора бетоном требуемой прочности.

Засыпка внутри тела ряжевых и пустотелых стен выполняется параллельно с монтажом конструкций по рядам.

IO. ОХРАНА ТРУДА И ТЕХНИКА БЕЗОПАСНОСТИ

При производстве работ по сооружению подпорных стен следует руководствоваться требованиями СНиП Ш-4-80 "Техника безопасности в строительстве" и "Правил техники безопасности и производственной санитарии при сооружении мостов и труб" Минтрансстроя СССР,М.,1977г.

При составлении проекта организации строительства и проекта производства работ на основании вышеуказанных документов и с учетом порядка производства работ настоящего проекта разрабатываются конкретные технические указания для безопасного выполнения строительно-монтажных работ.

II. ПОРЯДОК ПОЛЬЗОВАНИЯ ПРОЕКТОМ

Проектирование подпорных стен с использованием настоящих типовых конструкций начинается с выбора применяемого типа конструкций подпорных стен.

Для указанного этапа на стр.II приведены конструктивные типы подпорных стен, а на стр.I2-I5 даны основные показатели и расход монтажных элементов для технико-экономического сравнения.

После выбора применяемого конструктивного типа подпорных стен по содержанию отыскивается соответствующий раздел.

Каждый раздел, описывающий определенный тип подпорных стен, начинается с листа конструкции сооружения, на котором приведены общий вид стены и блоков, а также отдельные узлы и детали.

На основе конкретных проектных данных - поперечного профиля земполотна, физико-механических свойств грунта основания и застенной засыпки, расчетной сейсмичности сооружения и видов стен (низовые или верховые) - производится выбор применяемых типов поперечных сечений подпорной стены.

Выбранные типы поперечных сечений привязываются к местным условиям исходя из конструктивных особенностей применяемого типа стен.

Руководствуясь основными положениями по проектированию, изложенными в п.8 настоящей пояснительной записки, выполняется проектирование продольного профиля стены и разбивка её на секции.

На основании таблиц расхода материалов и потребного количества монтажных элементов, приводимых в каждом разделе вслед за типами сечений, составляется ведомость объемов работ для разработки сметной документации.

Конструкция, расход материалов и выборка металла для всех видов применяемых блоков приведены в выпуске I "Изделия заводского изготовления. Рабочие чертежи" настоящей серии.

Для монолитных бетонных стен УI и УП типов при необходимости проектирования стен высотой, промежуточной между типовыми, допускается их проектирование путем линейной интерполяции между ближайшими типовыми сечениями.

Для использования типовых решений, приведённых в настоящем выпуске, при отличных условиях, рекомендуется обеспечивать возможно более высокие значения угла внутреннего трения грунта засыпки φ с последующим выбором типовых сечений той же высоты, но для меньших значений φ .

После привязки к конкретным условиям проектирования, стены, расположенные на крутых косогорах, а также все стены высотой более 7 м (а в сложных инженерно-геологических условиях высотой более 3 м) следует проверить на общую устойчивость против скольжения (совместно с грунтом) по круглоцилиндрической поверхности.

При необходимости индивидуального проектирования стен для условий, отличающихся от предусмотренных проектом, следует пользоваться методикой расчета подпорных стен, изложенной на стр. 65-67.

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Виды стен	Сборные					Монолитные бетонные	
	Бетонные		Железобетонные				
	I тип (с консолями)	II тип (с проёмами)	III тип (ряжевые)	IV тип (пустотелые)	V тип (контрфорсные)	VI тип (облегченные)	VII тип (массивные)
Низовые	6 типов блоков	4 типа блоков	11 типов блоков	6 типов блоков	12 типов блоков		
Верховые	В стенах II – V типов продольный застенный дренаж не устраивается						

Примечания:

1. Бетонные блоки стен I и II типов имеют унифицированные опалубочные размеры.
2. Элементы стен III типа монтируются насухо, а блоки остальных типов сборных стен устанавливаются на цементном растворе.
3. Буквой H обозначена полная высота подпорных стен, а приводимые размеры даны в см.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-0100

Схемы конструктивных типов подпорных стен

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал 22091-01 12 Формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Типы подпорных стен																									
			I				II				III				IV				V				VI				VII			
			расчетная сейсмичность в баллах																									
			≤8		9		≤8		9		≤8		9		≤8		9		≤8		9		≤8		9		≤8		9	
			бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг
0,2 / 2,0	30	3,0	4,77	20	4,77	20	4,40	24	4,40	24	0,57	84	0,57	84	0,89	99	0,89	99	0,98	220	0,98	220	3,23	24	3,23	24	4,22	—	4,22	—
		5,0	9,55	40	—	—	8,88	35	—	—	1,23	210	1,23	210	1,56	165	1,56	165	1,65	328	1,65	328	5,88	33	6,38	33	8,76	—	9,46	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	1,96	340	—	—	2,28	236	—	—	—	—	—	—	10,94	46	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	4,27	18	4,27	18	3,71	17	3,71	17	0,57	84	0,57	84	0,89	99	0,89	99	0,90	203	0,90	203	2,85	24	2,85	24	3,87	—	3,87	—
		5,0	8,20	38	9,55	40	7,97	30	8,88	35	1,18	199	1,23	210	1,56	165	1,56	165	1,65	328	1,65	328	5,56	33	5,83	33	8,13	—	8,13	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	1,96	340	—	—	2,28	236	—	—	2,58	587	—	—	9,44	44	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	3,78	16	3,78	16	3,38	14	3,38	14	0,54	80	0,54	80	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	2,41	23	2,41	23	3,48	—	3,48	—
		5,0	8,20	38	8,20	38	7,57	29	7,57	29	1,18	199	1,18	199	1,42	154	1,56	165	1,46	270	1,65	328	4,89	32	4,89	32	7,29	—	7,29	—
		7,0	—	—	—	—	12,53	51	—	—	1,88	323	—	—	2,28	236	2,48	250	2,58	587	—	—	8,70	44	9,95	49	13,01	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	4,77	20	4,77	20	4,40	24	4,40	24	0,57	84	0,57	84	0,89	99	0,89	99	0,98	220	0,98	220	3,23	24	3,23	24	4,22	—	4,22	—
		5,0	9,06	39	9,06	39	7,09	30	7,81	35	1,12	167	1,18	199	1,42	154	1,56	165	1,65	328	1,65	328	5,38	32	6,04	33	8,08	—	8,79	—
		7,0	14,97	64	—	—	12,53	51	—	—	1,72	291	1,96	340	2,14	226	2,48	250	2,39	507	—	—	9,36	42	11,79	45	13,66	—	15,51	—
		9,0	21,26	89	—	—	18,63	65	—	—	2,47	425	—	—	3,00	308	3,29	328	3,34	702	—	—	14,16	51	—	—	20,56	—	25,02	—
	35	3,0	4,27	18	4,27	18	3,71	17	3,71	17	0,54	80	0,54	80	0,84	93	0,84	93	0,90	203	0,90	203	2,85	24	2,85	24	3,87	—	3,87	—
		5,0	8,20	38	8,20	38	6,69	29	7,09	30	1,07	159	1,12	167	1,42	154	1,56	165	1,46	270	1,65	328	4,84	31	5,06	31	7,42	—	7,84	—
		7,0	13,00	59	14,97	64	10,60	42	12,53	51	1,64	245	1,88	323	2,14	226	2,28	236	2,14	428	2,58	587	7,65	39	8,84	41	12,13	—	14,22	—
		9,0	18,67	82	—	—	16,28	65	18,63	65	2,36	405	—	—	3,00	308	3,29	328	3,15	624	—	—	11,67	49	14,23	52	18,21	—	23,26	—
	40	3,0	3,78	16	3,78	16	3,38	14	3,38	14	0,54	80	0,54	80	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	2,36	23	2,36	23	3,27	—	3,27	—
		5,0	7,11	32	7,11	32	5,75	25	6,69	29	1,07	159	1,12	167	1,42	154	1,56	165	1,39	242	1,46	270	4,31	30	4,55	30	6,79	—	6,88	—
		7,0	11,00	51	13,00	59	9,95	40	10,60	42	1,64	245	1,80	308	2,14	226	2,28	236	2,04	388	2,39	507	6,63	38	7,76	41	11,22	—	12,31	—
		9,0	16,38	74	21,26	89	14,51	62	16,28	65	2,26	383	2,58	447	2,76	290	3,29	328	2,83	527	3,34	702	10,16	48	12,53	52	16,48	—	19,81	—

Примечания:

1. В приводимой таблице расход бетона и металла дан на 1 п.м длины стены.
2. Буквами на настоящем листе обозначены:

R_0 – условное сопротивление грунта в основании стены,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота стены.

Нач.отд.	Филиппов		
Н.контр.	Тонарева		
ГИП	Филиппов		
Ст.инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-0200

Основные показатели по низовым подпорным стенам

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	Типы подпорных стен																							
			I		II		III		IV		V		VI		VII											
			Расчетная сейсмичность в баллах																							
			≤6		7		≤6		7		≤6		7		≤6		7		≤6		7		≤6		7	
			бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг	бетон, м³	металл, кг
0,2 / 2,0	30	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,88	19	1,98	19	2,08	—	2,19	—
		5,0	5,92	27	5,92	27	5,96	21	7,07	26	1,12	167	1,12	167	1,42	154	1,42	154	1,46	270	1,46	270	4,67	29	5,00	30	5,41	—	5,79	—
		7,0	12,92	59	12,92	59	11,13	51	13,28	53	1,96	340	1,96	340	2,28	236	2,28	236	—	—	—	—	9,06	41	10,14	44	10,81	—	12,05	—
	35	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,72	19	1,92	20	2,04	—	2,15	—
		5,0	5,92	27	5,92	27	5,96	21	7,07	26	1,12	167	1,12	167	1,42	154	1,42	154	1,46	270	1,46	270	4,26	29	4,79	30	5,28	—	5,79	—
		7,0	10,88	50	12,92	59	9,81	39	11,13	51	1,88	323	1,96	340	2,28	236	2,28	236	—	—	—	—	8,10	39	9,17	43	10,50	—	12,05	—
	40	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,53	19	1,57	19	1,99	—	2,04	—
		5,0	5,50	23	5,92	27	5,05	21	5,96	21	1,07	159	1,12	167	1,42	154	1,42	154	1,46	270	1,46	270	3,58	29	3,97	29	4,64	—	5,19	—
		7,0	9,74	45	10,88	50	9,06	36	9,81	39	1,88	323	1,96	340	2,28	236	2,28	236	2,58	582	2,58	587	6,49	38	7,75	41	9,21	—	10,57	—
0,4 / 4,0	30	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,88	19	1,96	19	2,08	—	2,19	—
		5,0	5,92	27	5,92	27	5,28	21	6,19	26	1,07	159	1,12	167	1,42	154	1,42	154	1,39	242	1,46	270	4,58	29	4,86	30	5,27	—	5,63	—
		7,0	10,88	50	12,92	59	9,81	39	11,13	51	1,72	291	1,80	308	2,14	226	2,28	236	2,14	428	2,39	507	8,58	39	9,20	42	10,20	—	11,10	—
		9,0	18,23	78	18,23	78	15,71	64	17,17	65	2,47	425	2,58	447	3,00	308	3,29	328	3,34	702	3,34	702	13,93	52	14,92	55	16,54	—	18,38	—
	35	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,72	19	1,92	20	2,04	—	2,15	—
		5,0	5,92	27	5,52	27	5,28	21	6,19	26	1,07	159	1,12	167	1,42	154	1,42	154	1,39	242	1,46	270	4,19	29	4,61	30	5,14	—	5,61	—
		7,0	10,88	50	11,58	52	9,81	39	11,13	51	1,72	291	1,80	308	2,14	226	2,14	226	2,14	428	2,39	507	7,72	39	8,88	43	9,92	—	11,40	—
		9,0	15,85	72	18,23	78	15,71	64	17,17	65	2,47	325	2,58	447	3,00	308	3,00	308	3,15	624	3,34	702	12,05	50	13,70	52	16,20	—	18,38	—
	40	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,53	19	1,57	19	1,99	—	2,04	—
		5,0	5,50	23	5,92	27	4,56	21	5,28	21	1,01	151	1,07	159	1,42	154	1,42	154	1,39	242	1,39	242	3,58	29	3,97	29	4,64	—	5,16	—
		7,0	9,74	45	10,88	50	9,06	36	9,81	39	1,64	245	1,72	291	2,14	226	2,14	226	2,04	388	2,14	428	6,49	38	7,21	39	8,92	—	9,93	—
		9,0	15,11	68	15,85	72	13,43	59	15,71	64	2,39	405	2,47	425	2,76	290	3,00	308	2,83	527	3,15	624	10,28	49	11,48	51	14,53	—	15,88	—

Примечания:

1. При рассмотрении настоящей таблицы учитывать примечания, указанные на стр. 12.

2. Расход материалов на стены при расчетной сейсмичности 8 и 9 баллов приведен на стр. 14.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Каниошвили	
Инженер	Хочапуридзе	

3.503.1-67.0-0300

Основные показатели по верховым подпорным стенам

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Копировал Ильина 22091-01 14 Формат А3

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град.	H, м.	Типы подпорных стен																							
			I		II		III		IV		V		VI		VII											
			расчетная сейсмичность в баллах.																							
			8		9		8		9		8		9		8		9		8		9		8		9	
			бетон, м³	металл, кг.	бетон, м³	метал кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	метал кг.	бетон, м³	метал кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	металл кг.	бетон, м³	металл кг.
0,2 / 2,0	30	3,0	2,63	12	3,16	12	3,38	14	3,38	14	0,51	75	0,54	80	0,84	93	0,89	99	0,83	174	0,90	203	2,23	20	2,82	23	2,59	—	3,27	—
		5,0	6,83	29	—	—	8,76	36	—	—	1,18	199	—	—	1,56	165	1,71	176	1,65	328	—	—	5,86	31	7,85	37	7,05	—	9,58	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	2,48	250	—	—	—	—	—	—	11,44	46	—	—	14,12	—	—	—
	35	3,0	2,63	12	3,16	12	3,38	14	3,38	14	0,51	75	0,54	80	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	2,12	20	2,56	22	2,49	—	2,94	—
		5,0	6,83	29	—	—	8,76	36	8,76	36	1,12	167	1,23	210	1,42	154	1,56	165	1,65	328	1,65	328	5,93	31	6,79	34	6,80	—	8,44	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	1,96	340	—	—	2,48	250	—	—	—	—	—	—	11,04	46	—	—	13,9	—	15,1	—
	40	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,75	19	1,97	20	2,23	—	2,43	—
		5,0	5,92	27	6,83	29	7,07	26	8,76	36	1,12	167	1,12	167	1,42	154	1,56	165	1,65	328	1,65	328	4,39	30	4,80	31	5,90	—	6,60	—
		7,0	12,92	59	12,92	59	11,13	51	13,28	53	1,96	340	1,96	340	2,28	236	2,48	250	—	—	—	—	8,65	44	9,18	45	11,77	—	12,95	—
0,4 / 4,0	30	3,0	2,63	12	3,16	12	3,38	14	3,38	14	0,51	75	0,54	80	0,84	93	0,89	99	0,83	174	0,90	203	2,23	20	2,82	23	2,61	—	3,27	—
		5,0	6,83	29	—	—	7,68	36	—	—	1,18	199	1,34	232	1,56	165	1,71	176	1,46	270	1,65	328	5,59	31	7,74	37	6,87	—	9,58	—
		7,0	12,92	59	—	—	13,28	53	—	—	1,96	340	—	—	2,48	250	—	—	2,58	587	—	—	10,91	45	—	—	13,34	—	19,16	—
		9,0	20,30	85	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	17,21	58	—	—	22,01	—	—	—
	35	3,0	2,63	12	3,16	12	2,34	10	3,38	14	0,51	75	0,54	80	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	2,12	20	2,56	22	2,49	—	2,94	—
		5,0	6,83	29	—	—	6,19	26	7,68	36	1,12	167	1,18	199	1,42	154	1,56	165	1,46	270	1,65	328	5,28	31	6,24	32	6,58	—	8,09	—
		7,0	12,92	59	—	—	13,28	53	—	—	1,80	308	1,96	340	2,26	236	2,46	250	2,39	507	2,58	587	9,79	44	11,41	45	13,05	—	15,74	—
		9,0	20,30	85	—	—	—	—	—	—	2,58	447	—	—	3,29	328	—	—	3,34	702	—	—	15,61	55	—	—	21,63	—	26,20	—
	40	3,0	2,63	12	2,63	12	2,34	10	2,34	10	0,51	75	0,51	75	0,84	93	0,84	93	0,83	174	0,83	174	1,75	19	1,76	20	2,23	—	2,43	—
		5,0	5,92	27	6,83	29	6,19	26	6,19	26	1,07	159	1,07	159	1,42	154	1,42	154	1,39	242	1,46	270	4,31	30	4,73	31	5,87	—	6,57	—
		7,0	11,65	52	12,92	59	11,13	51	13,28	53	1,72	291	1,80	308	2,14	298	2,28	236	2,14	428	2,39	507	7,93	42	8,65	44	11,06	—	12,46	—
		9,0	18,23	78	20,30	85	17,17	65	—	—	2,47	425	2,58	447	3,00	308	3,29	328	3,15	6 24	3,34	702	12,79	55	14,16	56	18,44	—	21,37	—

Примечания: 1. При рассмотрении настоящей таблицы учитывать примечания, указанные на стр. 12.

2. Расход материалов на стены при расчетной сейсмичности менее 8 баллов приведены на стр. 13

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	Виды подпорных стен: низовые — Типы подпорных стен: I	II	III	IV	V	верховые — Типы подпорных стен: I	II	III	IV	V — Расчетная сейсмичность в баллах: ≤8	9	≤8	9	≤8	9	≤8	9	≤8	9	≤6	7	8	9	≤6	7	8	9	≤6	7	8	9	≤6	7	8	9	≤6	7	8	9	≤6	7	8	9
0,2 / 2,0	30	3,0	43	43	48	48	60	60	14	14	12	12	31	31	31	33	30	30	33	33	60	60	60	60	14	14	14	14	12	12	12	12												
		5,0	75	—	67	—	110	110	22	22	15	15	63	63	65	—	52	66	71	—	110	110	110	—	22	22	22	22	12	12	15	—												
		7,0	—	—	—	—	160	—	30	—	—	—	107	107	—	—	98	101	—	—	160	160	—	—	30	30	30	—	—	—	—	—												
	35	3,0	37	37	40	40	60	60	14	14	12	12	31	31	31	33	30	30	33	33	60	60	60	60	14	14	14	14	12	12	12	12												
		5,0	69	75	65	67	110	110	22	22	15	15	63	63	65	—	52	66	71	71	110	110	110	110	22	22	22	22	12	12	15	15												
		7,0	—	—	—	—	160	—	30	—	18	—	102	107	—	—	90	98	—	—	160	160	160	—	30	30	30	—	—	—	—	—												
	40	3,0	31	31	33	33	60	60	14	14	12	12	31	31	31	31	30	30	30	30	60	60	60	60	14	14	14	14	12	12	12	12												
		5,0	69	69	63	63	11	110	22	22	12	15	54	63	63	65	51	52	66	71	110	110	110	110	22	22	22	22	12	12	15	15												
		7,0	—	—	91	—	160	—	30	30	18	—	96	102	107	107	81	90	98	101	160	160	160	160	30	30	30	30	18	18	—	—												
0,4 / 4,0	30	3,0	43	43	48	48	60	60	14	14	12	12	31	31	31	33	30	30	33	33	60	60	60	60	14	14	14	14	12	12	12	12												
		5,0	75	75	65	67	110	110	22	22	15	15	63	63	65	—	52	66	71	—	110	110	110	110	22	22	22	22	12	12	12	15												
		7,0	115	—	91	—	160	160	30	30	15	—	102	107	107	—	90	98	101	—	160	160	160	—	30	30	30	—	15	15	18	—												
		9,0	165	—	124	—	210	—	38	38	18	—	147	147	159	—	124	126	—	—	210	210	—	—	38	38	—	—	18	18	—	—												
	35	3,0	37	37	40	40	60	60	14	14	12	12	31	31	31	33	30	30	30	33	60	60	60	60	14	14	14	14	12	12	12	12												
		5,0	69	69	63	65	110	110	22	22	12	15	63	63	65	—	52	66	66	71	110	110	110	110	22	22	22	22	12	12	12	15												
		7,0	108	115	87	91	160	160	30	30	15	18	102	107	107	—	90	98	101	—	160	160	160	160	30	30	30	30	15	15	15	18												
		9,0	146	—	119	124	210	—	38	38	15	—	142	147	159	—	124	126	—	—	210	210	210	—	38	38	38	—	15	18	18	—												
	40	3,0	31	31	33	33	60	60	14	14	12	12	31	31	31	31	30	30	30	30	60	60	60	60	14	14	14	14	12	12	12	12												
		5,0	64	64	50	63	110	110	22	22	12	12	54	63	63	65	51	52	66	66	110	110	110	110	22	22	22	22	12	12	12	12												
		7,0	100	108	80	87	160	160	30	30	15	15	96	102	107	107	81	90	98	101	160	160	160	160	30	30	30	30	15	15	15	15												
		9,0	136	165	112	119	210	210	38	38	15	18	136	142	147	159	113	124	126	—	210	210	210	210	38	38	38	38	15	15	15	18												

Примечания:

1. В приводимой таблице буквами обозначены величины:
   R_0 - условное сопротивление грунта основания,
   φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
   H - полная высота стены.
2. Количество элементов дано в шт.

Нач.отд.	Филиппов		
Н.контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст.инж.	Кончашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-0400

Таблица расхода монтажных элементов на секцию сборных подпорных стен

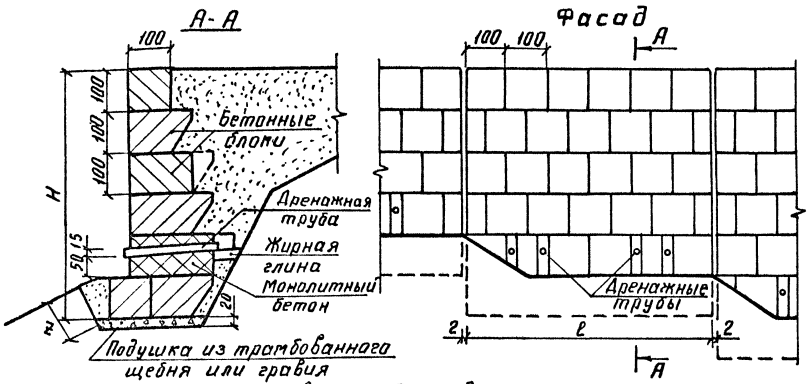
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИГИПРОДОРТРАНС

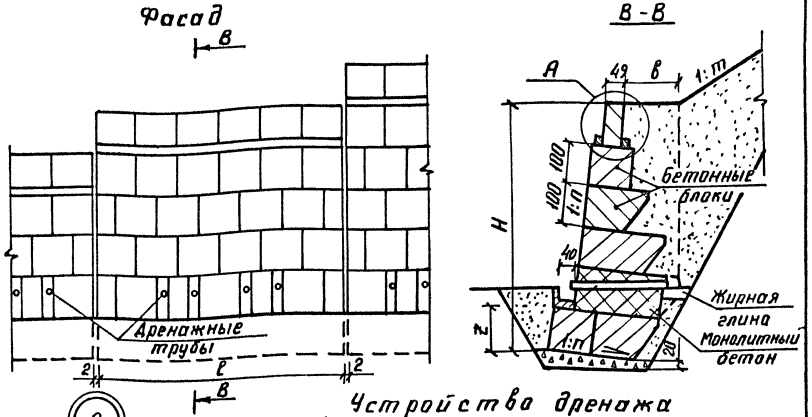
Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

Копировал Ильина 22091-01 16 Формат А3

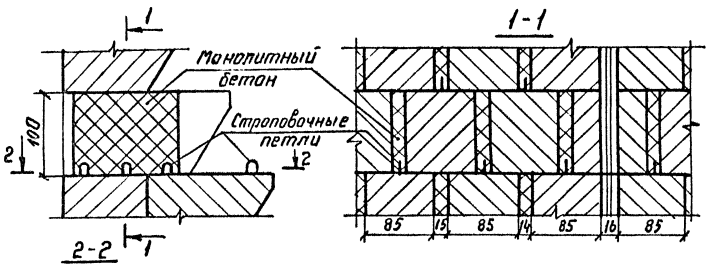
Низовая стена



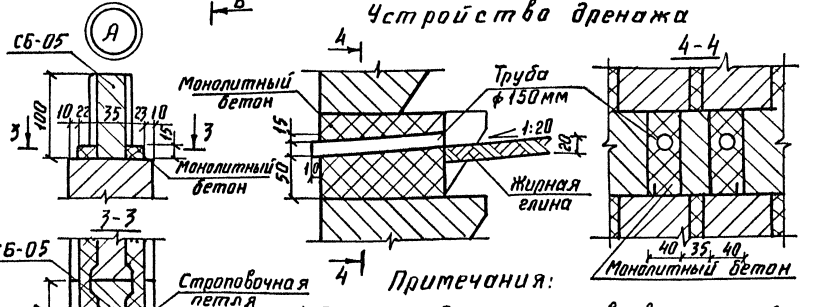
Верховая стена



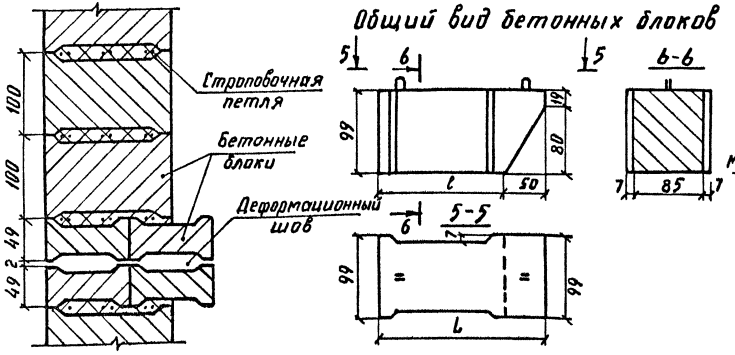
Омоноличивание блоков

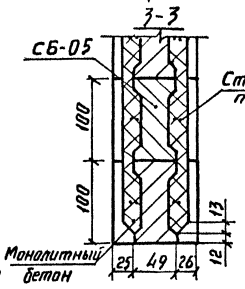


Устройство дренажа



Общий вид бетонных блоков





Примечания:

1. Бетонные блоки устанавливать на слой свежеуложенного цементного раствора М 100 толщиной 1 см.
2. Строповочные петли нижнего ряда блоков должны входить в швы между блоками верхнего ряда.
3. Омоноличивание блоков выполнять бетоном В 20 с тщательным вибрированием.
4. Все приведенные размеры даны в см.

			3.503.1-67.0-1000		
Нач.отд.	Филиппов		Конструкция сборных бетонных подпорных стен I типа (с консолями)	Стадия	Лист	Листов
Н.контр.	Токарева			Р		1
ГИП	Филиппов			ТБИЛГИПРОДОРТРАНС		
Ст.инж.	Кониашвили					
Инженер	Хачапуридзе					

Инв.N подл. | Подпись и дата | Взам.инв.N

Копировал Инв. 22091-01 17 Формат А3

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Виды подпорных стен: низовые		верховые							
			Расчетная сейсмичность и наклон подпорной стены									
			≤ 8 баллов	9 баллов	1:n	≤ 6 баллов	1:n	7 баллов	1:n	8 баллов	1:n	9 баллов
0,2 / 2,0	30	3,0	1 Н 3 – 3	1 Н 3 – 3	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,05	1 В 3 – 1	0,10	1 В 3 – 2
		5,0	1 Н 5 – 4	—	0,00	1 В 5 – 2	0,05	1 В 5 – 2	0,10	1 В 5 – 3	—	—
		7,0	—	—	0,00	1 В 7 – 4	0,10	1 В 7 – 4	—	—	—	—
	35	3,0	1 Н 3 – 2	1 Н 3 – 2	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 2
		5,0	1 Н 5 – 2	1 Н 5 – 4	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 3	—	—
		7,0	—	—	0,00	1 В 7 – 2	0,00	1 В 7 – 4	—	—	—	—
	40	3,0	1 Н 3 – 1	1 Н 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1
		5,0	1 Н 5 – 2	1 Н 5 – 2	0,00	1 В 5 – 1	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 3
		7,0	—	—	0,00	1 В 7 – 1	0,00	1 В 7 – 2	0,00	1 В 7 – 4	0,10	1 В 7 – 4
0,4 / 4,0	30	3,0	1 Н 3 – 3	1 Н 3 – 3	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 2
		5,0	1 Н 5 – 3	1 Н 5 – 3	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 3	—	—
		7,0	1 Н 7 – 3	—	0,00	1 В 7 – 2	0,00	1 В 7 – 4	0,10	1 В 7 – 4	—	—
		9,0	1 Н 9 – 3	—	0,00	1 В 9 – 3	0,05	1 В 9 – 3	0,10	1 В 9 – 4	—	—
	35	3,0	1 Н 3 – 2	1 Н 3 – 2	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 2
		5,0	1 Н 5 – 2	1 Н 5 – 2	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 3	—	—
		7,0	1 Н 7 – 2	1 Н 7 – 3	0,00	1 В 7 – 2	0,00	1 В 7 – 3	0,10	1 В 7 – 4	—	—
		9,0	1 Н 9 – 2	—	0,00	1 В 9 – 2	0,00	1 В 9 – 3	0,10	1 В 9 – 4	—	—
	40	3,0	1 Н 3 – 1	1 Н 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1	0,00	1 В 3 – 1
		5,0	1 Н 5 – 1	1 Н 5 – 1	0,00	1 В 5 – 1	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 2	0,00	1 В 5 – 3
		7,0	1 Н 7 – 1	1 Н 7 – 2	0,00	1 В 7 – 1	0,00	1 В 7 – 2	0,00	1 В 7 – 3	0,00	1 В 7 – 4
		9,0	1 Н 9 – 1	1 Н 9 – 3	0,00	1 В 9 – 1	0,00	1 В 9 – 2	0,05	1 В 9 – 3	0,10	1 В 9 – 4

Примечания:

1. Общий вид поперечных сечений секций подпорных стен и их классификация приведены на стр. 11
2. В приводимой таблице буквами обозначены:

R_0 – условное сопротивление грунта основания,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота стены,
1:n – наклон стены в сторону косогора.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 – 67.0 – 1100

Таблица для подбора марок секций сборных бетонных подпорных стен I типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

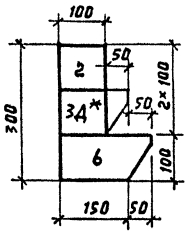
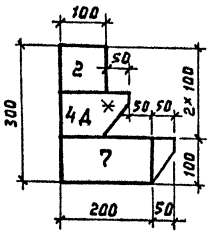
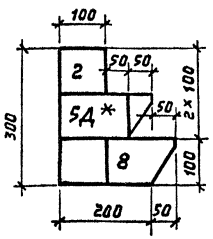
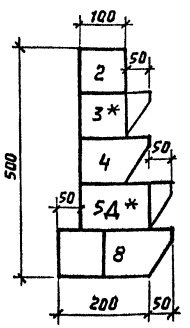
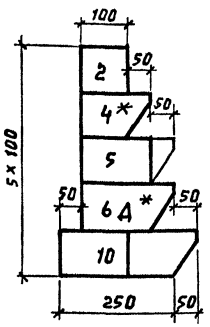
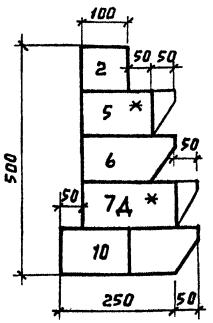
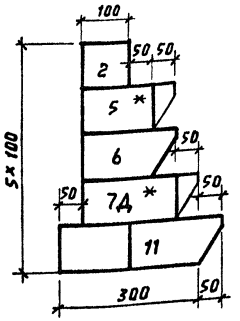
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал [signature] 22091-01 18 Формат А3

Взамен инв. №

Подпись и дата

Инв. № подл.

Высота стены, м	3,0			5,0			
Марка секции стены	1 Н3-1	1 Н3-2	1 Н3-3	1 Н5-1	1 Н5-2	1 Н5-3	1 Н5-4
Схемы компановки поперечных сечений секции подпорных стен							

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10 п.м)

Количество блоков марки шт	СБ-05	6	6	8	10	14	16	16
	СБ-10	10	16	20	24	14	19	15
	СБ-15	—	—	—	—	10	10	8
	СБ-20	—	4	—	—	—	—	6
	СБ-15-К	5	11	10	25	15	11	11
	СБ-20-К	10	—	5	5	15	19	19
Бетон В20, м³	Сборный	32,83	36,11	40,29	62,12	72,04	78,88	83,08
	монолитный	4,96	6,58	7,45	9,01	10,00	11,76	12,44
	Всего	37,79	42,69	47,74	71,13	82,04	90,64	95,52
Цементный раствор, м³		1,24	1,47	1,55	1,97	2,29	2,41	2,64
Гидроизоляция м²		57	62	62	94	99	99	104
Дренажные трубы, п.м		8,8	8,8	12,8	12,8	16,8	16,8	16,8

Примечания:

1. Типы рядов блоков обозначены на схемах сечений в соответствии с принятой классификацией на стр. 22-26
2. Конструкция подпорных стен приведена на стр. 29
3. Все размеры на схемах сечений даны в см.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Такарева	
ГИП	Филлиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-1200

Компановка сечений и расход материалов на секцию низовых сборных подпорных стен I типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

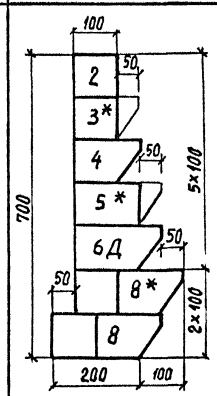
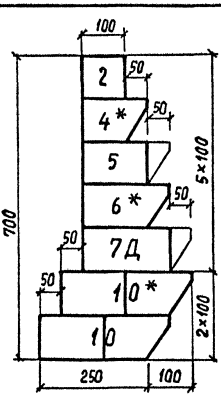
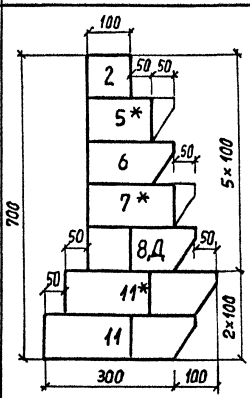
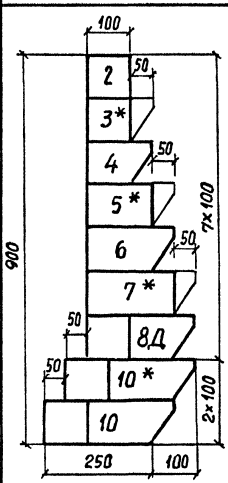
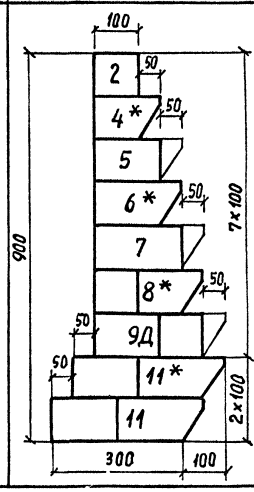
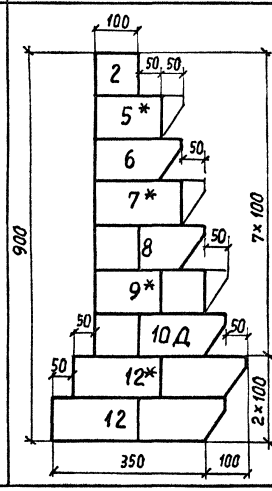
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировала Русина-Ильина

Формат А3

22091-01 19

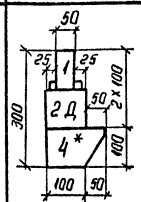
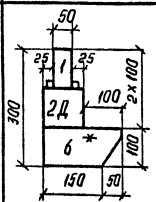
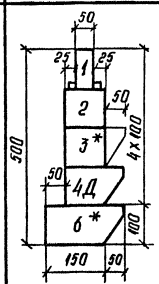
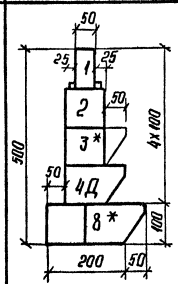
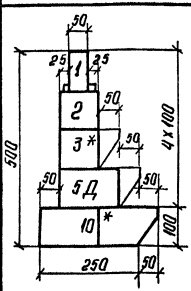
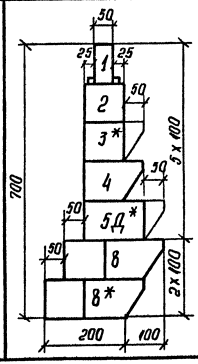
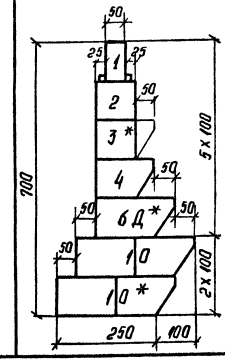
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Высота стены, м	7,0			9,0		
Марка секции стены	1 Н 7-1	1-Н 7-2	1 Н 7-3	1 Н 9-1	1 Н 9-2	1 Н 9-3
Схемы компановки поперечных сечений секций падпарных стен						

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10 п.м.)

Количество блоков марки, шт.	СБ-05	18	20	22	24	24	34
	СБ-10	33	24	21	33	31	34
	СБ-15	4	15	13	15	13	14
	СБ-20	—	—	14	4	14	23
	СБ-15-К	34	26	21	37	34	21
	СБ-20-К	11	23	24	23	30	39
Бетон В20, м³	сборный	98,35	115,21	130,55	144,40	164,86	187,18
	монолитный	11,68	14,83	19,18	19,36	21,84	25,37
	Всего	110,03	130,04	149,73	163.76	186,70	212,55
Цементный раствор, м³		2,64	3.09	3,54	3,66	4,18	4.71
Гидроизоляция, м²		126	126	131	158	163	168
Дренажные трубы, п.м.		16,8	16,8	20,8	20,8	20,8	24,8

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен. инв.№

Высота стены, м	3,0		5,0			7,0	
Марка секции стены	1В3-1	1В3-2	1В5-1	1В5-2	1В5-3	1В7-1	1В7-2
Схемы компоновки поперечных сечений секций подпорных стен							

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10 п.м)

Количество блоков марки, шт.	СБ-05	16	18	20	20	22	24	30
	СБ-10	6	6	14	23	18	33	22
	СБ-15	—	—	—	—	5	—	11
	СБ-20	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-15-К	9	—	11	20	10	34	26
	СБ-20-К	—	9	9	—	10	5	13
Бетон в/о, м³	сборный	21,89	26,43	47,10	51,24	58,30	85,89	96,15
	монолитный	4,43	5,17	7,89	7,96	9,96	11,51	12,66
	всего	26,32	31,60	54,99	59,20	68,26	97,40	108,81
Цементный раствор, м³		0,91	1,13	1,55	1,78	2,05	2,42	2,75
Гидроизоляция, м²		51	56	88	93	98	135	140
Дренажные трубы, п.м		8,8	8,8	12,8	12,8	12,8	12,8	16,8

Примечания:

1. Типы рядов блоков обозначены на схемах сечений в соответствии с классификацией, принятой на стр. 22-26
2. Конструкция подпорных стен приведена на стр. 29
3. Все размеры на схемах сечений даны в см.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Коншашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-1300

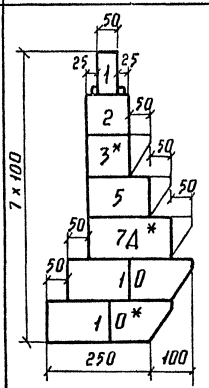
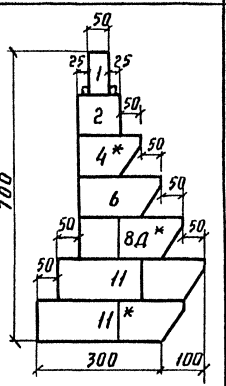
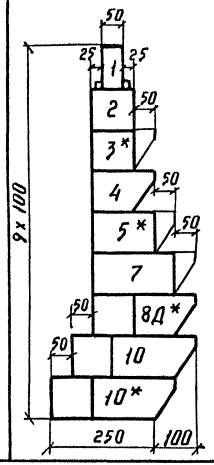
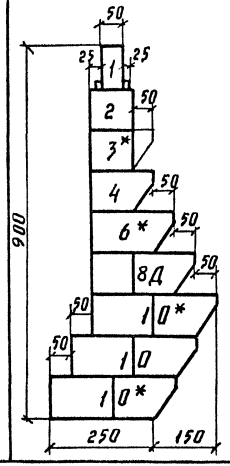
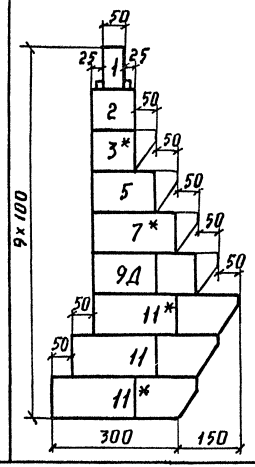
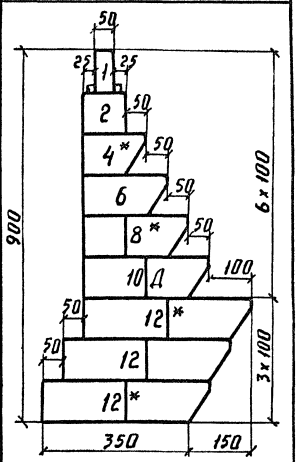
Компановка сечений и расход материалов на секцию верховых сборных подпорных стен I типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировала Серолян 22091-01 21 формат А3

Высота стены, м	7,0		9,0			
Марка секции стены	1 В 7-3	1 В 7-4	1 В 9-1	1 В 9-2	1 В 9-3	1-В 9-4
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен						

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10 п.м)

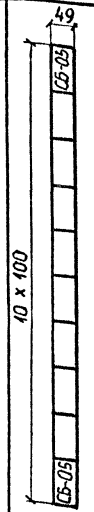
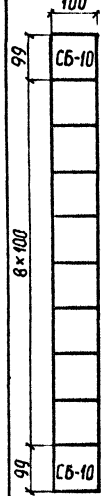
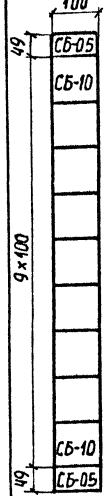
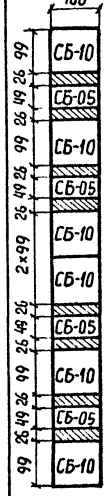
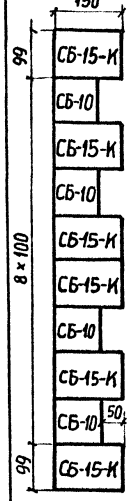
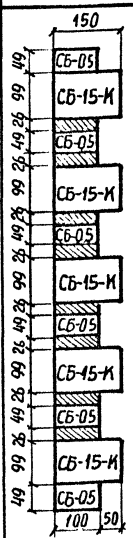
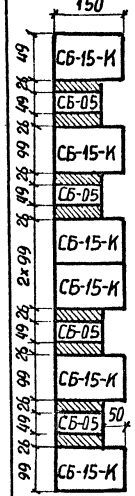
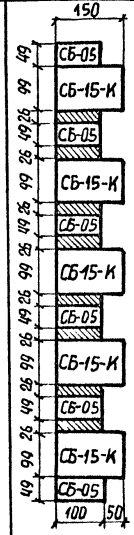
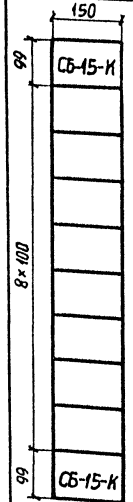
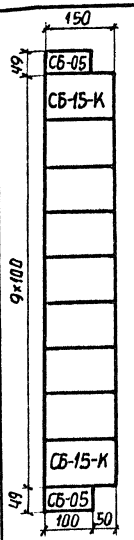
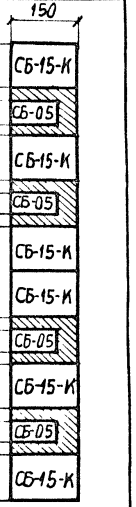
Количество блоков марки, шт	СБ-05	30	30	34	36	36	44
	СБ-10	27	15	33	32	25	19
	СБ-15	15	9	15	16	18	6
	СБ-20	—	10	4	—	18	28
	СБ-15-К	21	24	37	37	24	24
	СБ-20-К	14	19	13	21	26	38
Бетон В 20, $м^3$	сборный	101,49	111,79	132,30	139,32	159,46	177,90
	монолитный	14,34	17,41	18,79	19,22	22,87	25,05
	всего	115,83	129,20	151,09	158,54	182,33	202,95
Цементный раствор, $м^3$		2,85	3,24	3,44	3,57	4,10	4,59
гидроизоляция, $м^2$		140	145	162	172	177	182
дренажные трубы, п.м		16,8	20,8	20,8	20,8	20,8	24,8

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

3.503.1-67.0-1300 | Лист 2

Копировал Ил Формат А3

22091-01 22

Типы рядов блоков		1	2	2*	2Д	3	3*	3Д	3Д*	4	4*	4Д
План раскладки блоков по рядам для секций длиной 10 п.м												
Количество блоков марки, шт	СБ-05	10	—	2	4	—	2	4	6	—	2	4
	СБ-10	—	10	9	6	4	4	—	—	—	—	—
	СБ-15	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-20	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-15-К	—	—	—	—	6	5	6	5	10	9	6
	СБ-20-К	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
Расход основных материалов	Бетон В 20, м³ сборный	3,80	8,80	8,68	6,80	10,54	10,13	8,54	8,13	11,70	11,29	8,54
	монолитный	0,87	0,74	0,82	2,74	0,74	0,82	2,74	2,82	0,74	0,82	3,90
	Всего	4,67	9,54	9,50	9,54	11,28	10,95	11,28	10,95	12,44	12,11	12,44
	цементный раствор м³	0,08	0,15	0,15	0,15	0,20	0,19	0,20	0,19	0,23	0,22	0,23
	Дренажные трубы, п.м.	—	—	—	8,8	—	—	8,8	8,8	—	—	12,8

Примечания:

1. Звездочкой отмечены типы рядов со смещенной на 0,5м раскладкой блоков.
2. Буквой "Д" отмечены типы рядов с устройством дренажных выпусков.
3. Штриховкой на плане рядов показаны вставки из монолитного бетона.
4. Все размеры даны в см.

Нач. отд	Филиппов	
Нормоконт	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Каниашвили	
Инженер	Хаиапуридзе	

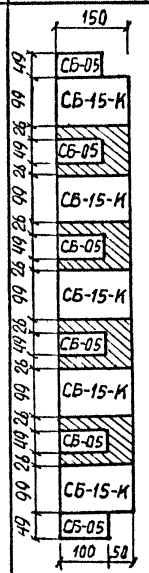
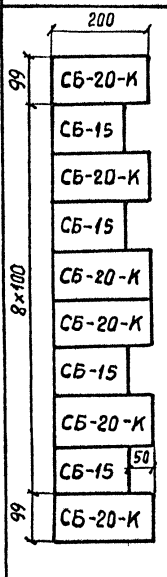
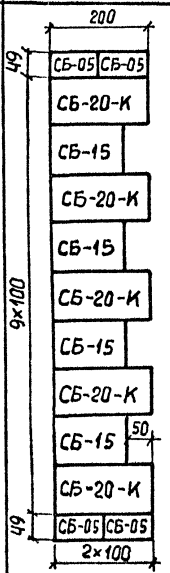
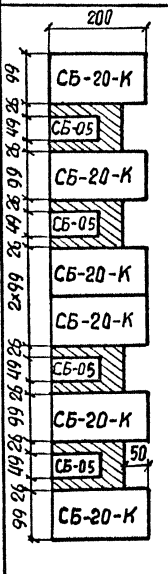
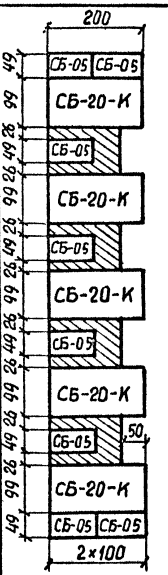
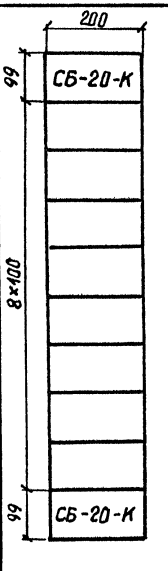
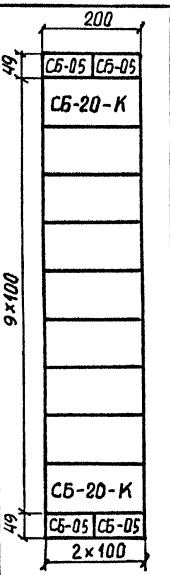
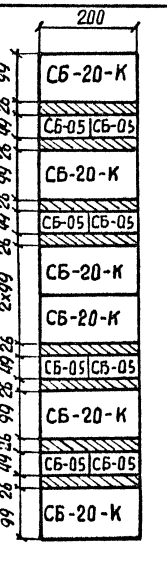
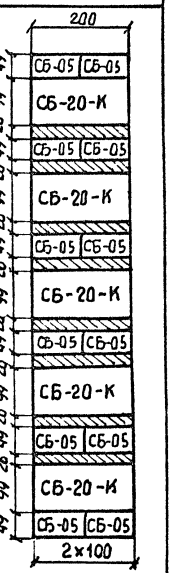
3.503.1-67.0-1400

Типы рядов блоков для сборных бетонных подпорных стен Т типа (с консолями)

Стадия	Лист	Листов
Р	1	5

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Взамен ИНВП | Подпись и дата | Инв. № подл.

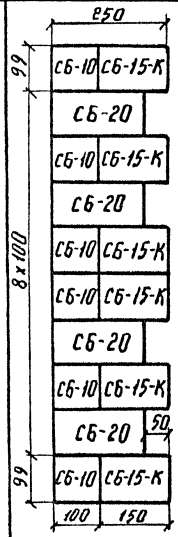
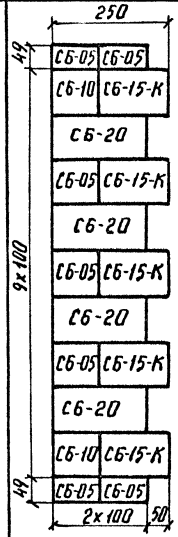
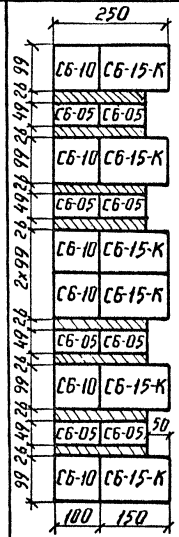
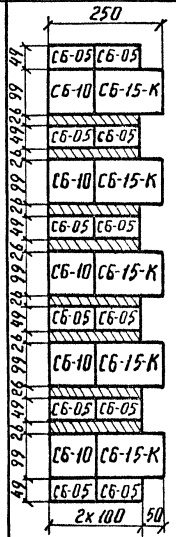
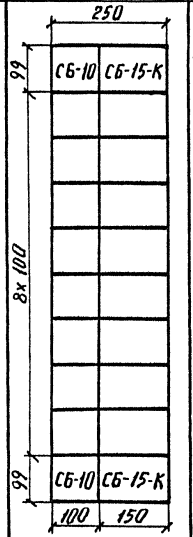
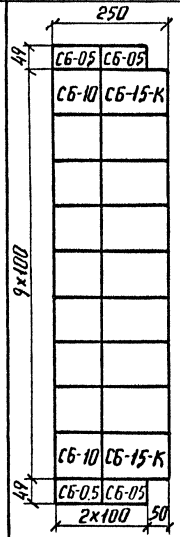
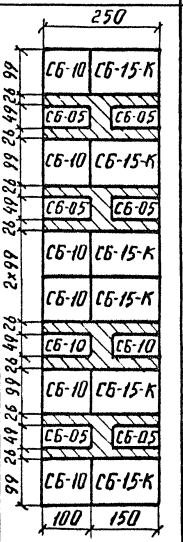
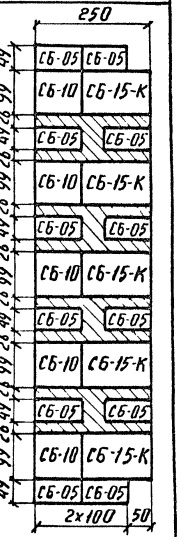
Типы рядов блоков		4Д*	5	5*	5Д	5Д*	6	6*	6Д	6Д*
План раскладки блоков по рядам для секций длиной 10 п.м										
Количество блоков марки, шт	СБ-05	6	—	4	4	8	—	4	8	12
	СБ-10	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-15	—	4	4	—	—	—	—	—	—
	СБ-20	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-15-К	5	—	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-20-К	—	6	5	6	5	10	9	6	5
Расход основных материалов	Бетон В20, м³ сборный	8,13	14,74	14,67	11,06	10,99	15,90	15,83	12,58	12,51
	Бетон В20, м³ монолитный	3,98	1,40	1,56	5,08	5,24	1,40	1,56	4,72	4,88
	Бетон В20, м³ Всего	12,11	16,14	16,23	16,14	16,23	17,30	17,39	17,30	17,39
	Цементный раствор, м³	0,22	0,27	0,27	0,27	0,27	0,30	0,30	0,30	0,30
	Дренажные трубы п.м	12,8	—	—	12,8	12,8	—	—	16,8	16,8

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

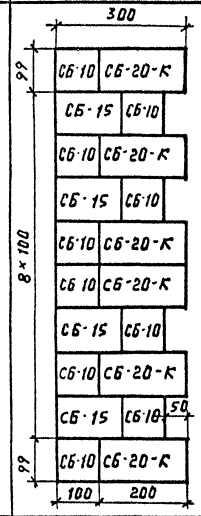
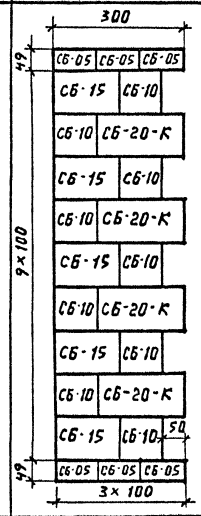
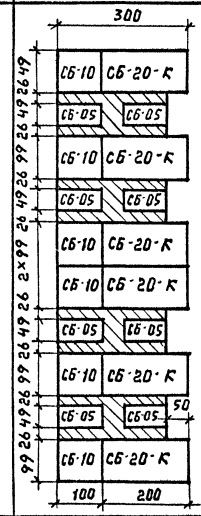
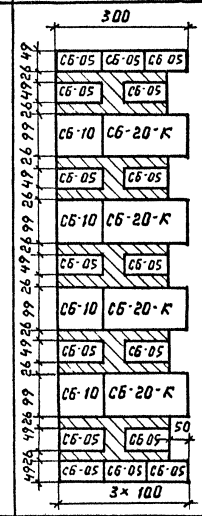
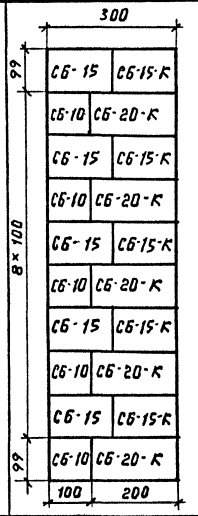
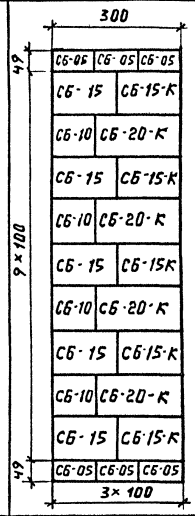
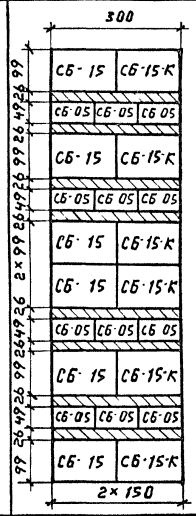
3.503.1 – 67.0 -1400

Лист 2

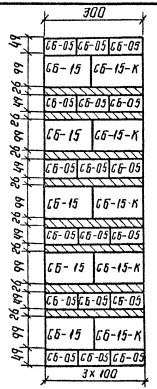
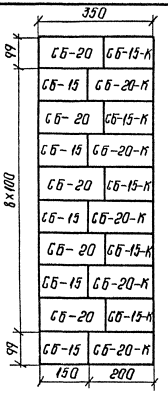
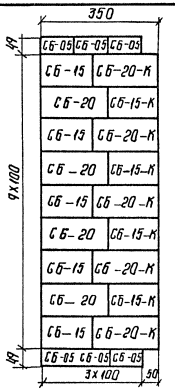
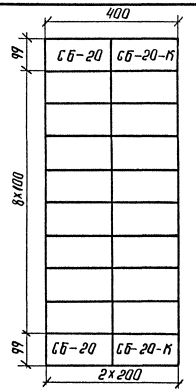
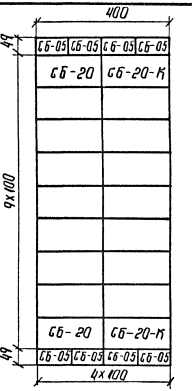
Копировал 22091-01 24 Формат А3

Типы рядов блоков			7	7*	7Д	7Д*	8	8*	8Д	8Д*
План раскладки блоков по рядам для секций длиной 10 п.м										
Количество блоков марки шт	СБ-05		—	4	8	12	—	4	8	12
	СБ-10		6	5	6	5	10	9	6	5
	СБ-15		—	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-20		4	4	—	—	—	—	—	—
	СБ-15-К		6	5	6	5	10	9	6	5
	СБ-20-К		—	—	—	—	—	—	—	—
Расход основных материалов	бетон В20, м³	сборный	19,18	18,65	15,34	14,81	20,50	19,97	15,34	14,81
		монолитный	1,86	2,06	5,70	5,90	1,47	1,63	7,43	7,59
		всего	21,04	20,71	21,04	20,71	21,97	21,60	22,77	22,40
	цементный раствор, м³		0,35	0,34	0,35	0,34	0,38	0,37	0,38	0,37
	дренажные трубы, п.м		—	—	16,8	16,8	—	—	20,8	20,8

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Типы рядов блоков		9	9 *	9Д	9Д *	10	10 *	10Д
План раскладки блоков по рядам для секций длиной 10 п.м								
Количество блоков марки, шт	СБ-05	—	6	8	14	—	6	12
	СБ-10	10	9	6	5	4	4	—
	СБ-15	4	4	—	—	6	5	6
	СБ-20	—	—	—	—	—	—	—
	СБ-15-К	—	—	—	—	6	5	6
	СБ-20-К	6	5	6	5	4	4	—
Расход основных материалов	Бетон В20, м³ Сборный	23,54	23,35	17,86	17,67	24,70	24,51	19,38
	Бетон В20, м³ монолитный	2,16	2,45	7,84	8,13	2,16	2,45	8,28
	Бетон В20, м³ Всего	25,70	25,80	25,70	25,80	26,86	26,96	27,66
	Цементный раствор м³	0,42	0,42	0,42	0,42	0,45	0,45	0,45
	Дренажные трубы, п.м	—	—	20,8	20,8	—	—	24,8

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Типы рядов блоков		10 д *	11	11 *	12	12 *
План раскладки блоков по рядам для секций длиной 10 п.м						
Количество блоков марки, шт	СБ-05	18	—	6	—	8
	СБ-10	—	—	—	—	—
	СБ-15	5	5	5	—	—
	СБ-20	—	5	4	10	9
	СБ-15-К	5	5	4	—	—
	СБ-20-К	—	5	5	10	9
Расход основных материалов	Бетон В20, $м^3$ сборный	19,19	28,90	28,29	33,10	32,83
	Бетон В20, $м^3$ монолитный	8,57	2,84	3,15	3,51	3,90
	Бетон В20, $м^3$ всего	27,76	31,74	31,44	36,61	36,73
	Цементный раствор, $м^3$	0,45	—	0,52	0,60	0,60
	Дренажные трубы п.м	24,80	—	—	—	—

R', МПа (кгс/см²)	φ, Град	H, м	Стены I типа (с консолями) — Расчетная сейсмичность ≤ 8 баллов: Бетон, м³ Сборный	Бетон, м³ Монолитный	Бетон, м³ Всего	Цементный раствор м³	Сталь класса А-I кг	9 баллов: Бетон, м³ Сборный	Бетон, м³ Монолитный	Бетон, м³ Всего	Цементный раствор м³	Сталь класса А-I кг	Стены II типа (с пригами) — ≤ 8 баллов: Бетон, м³ Сборный	Бетон, м³ Монолитный	Бетон, м³ Всего	Цементный раствор м³	Сталь класса А-I кг	9 баллов: Бетон м³ Сборный	Бетон м³ монолитный	Бетон м³ Всего	Цементный раствор, м³	Сталь класса А-I, кг
0,2 / 2,0	30	3,0	40,29	7,45	47,74	1,55	197	40,29	7,45	47,74	1,55	197	40,38	3,61	43,99	1.76	242	40,38	3,61	43,99	1,76	242
		5,0	83,08	12,44	95,52	2,64	404	—	—	—	—	—	70,30	18.51	88,81	2.39	348	—	—	—	—	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	36,11	6,58	42,69	1,47	178	36,11	6,58	42,69	1,47	178	34,16	2,90	37,06	1.49	169	34,16	2,90	37,06	1,49	169
		5,0	72,04	10,00	82,04	2,29	375	83,08	12,44	95,52	2,64	404	64,08	15,63	79,71	2.12	297	70,30	18,51	88,81	2,39	348
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	32,83	4,96	37,79	1,24	157	32,83	4,96	37,79	1,24	157	30,94	2,90	33,84	1,27	144	30,94	2.90	33,84	1,27	14,4
		5,0	72,04	10,00	82,04	2,29	375	72,04	10,00	82,04	2,29	375	60,80	14,92	75,72	2,09	293	60,80	14.92	75,72	2.09	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	103,10	22,15	125,25	3,09	511	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	40,29	7,45	47,74	1,55	197	40,29	7,45	47,74	1,55	197	40,38	3,61	43,99	1,76	242	40,38	3,61	43,99	1,76	242
		5,0	78,88	11,76	90,64	2,41	389	78,88	11,76	90,64	2,41	389	64,08	6,85	70,93	2,12	297	70,30	7,78	78,08	2,39	348
		7,0	130,55	19,18	149,73	3,54	641	—	—	—	—	—	103,10	22,15	125,25	3,09	511	—	—	—	—	—
		9,0	187,18	25,37	212,55	4,71	892	—	—	—	—	—	153,80	32,45	186,25	4,48	650	—	—	—	—	—
	35	3,0	36,11	6,58	42,69	1,47	178	36,11	6,58	42,69	1,47	178	34,16	2,90	37,06	1,49	169	34,16	2,90	37,06	1,49	169
		5,0	72,04	10,00	82,04	2,29	375	72,04	10,00	82,04	2,29	375	60,80	6,14	66,94	2,09	293	24,08	6,85	70,93	2,12	297
		7,0	115,21	14,83	130,04	3,09	590	130 55	19,18	149,73	3,54	641	87,90	18,08	105,98	2,64	420	103,10	22,15	125,25	3,09	511
		9,0	164,86	21,84	186,70	4,18	819	—	—	—	—	—	135,32	27,43	162,75	3,97	646	153,80	32,45	186,25	4,48	650
	40	3,0	32,83	4,96	37,79	1,24	157	32,83	4,96	37,79	1,24	157	30,94	2,90	33,84	1,27	144	30,94	2,90	33,84	1,27	144
		5,0	62,12	9,01	71,13	1,97	324	62,12	9,01	71,13	1,97	324	51,88	5,63	57,51	1,72	246	60,80	6,14	66,94	2,09	293
		7,0	98,35	11,68	110,03	2,64	510	115,21	14,83	130,04	3,09	590	81,74	17,78	99,52	2,51	395	87,90	18,08	105,98	2,64	420
		9,0	144,40	19,36	163,76	3,66	739	187,18	25,37	212,55	4,71	892	120,76	24,39	145,14	3,48	621	135,32	27,43	162,75	3,97	646

Примечания:

1. В настоящей таблице буквами обозначены:
   R' - условное сопротивление грунта в основании;
   φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки;
   H - полная высота стены.
2. Для рассматриваемых типов стен применяется бетон марки В20 и цементный раствор М100.

Нач. отд.	Филиппов		
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст. инж.	Кониашвили		
Инженер	Качапуридзе		

3.503.1-67.0-15.00

Расход основных материалов на секцию (10 п.м.) низовых сборных бетонных подпорных стен I и II типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТбилГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировала Русина-Ильина Формат А3

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

R_o, МПа (кгс/см²)	φ, град.	H, м	Расчетная сейсмичность: ≤ 6 баллов — бетон, м³: сборный	монолитный	всего	цементный раствор, м³	сталь класса А-I, кг	7 баллов — бетон, м³: сборный	монолитный	всего	цементный раствор, м³	сталь класса А-I, кг	8 баллов — бетон, м³: сборный	монолитный	Всего	цементный раствор м³	сталь класса А-I кг	9 баллов — бетон, м³: сборный	монолитный	всего	цементный раствор м³	Сталь класса А-I, кг
0,2 / 2,0	30	3,0	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	26,43	5,17	31,60	1,13	120
		5,0	51,24	7,96	59,20	1,78	266	51,24	7,96	59,20	1,78	266	58,30	9,96	68,26	2,05	288	—	—	—	—	—
		7,0	111,79	17,41	129,20	3,24	590	111,79	17,41	129,20	3,24	590	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	26,43	5,17	31,60	1,13	120
		5,0	51,24	7,96	59,20	1,78	266	51,24	7,96	59,20	1,78	266	58,30	9,96	68,26	2,05	288	—	—	—	—	—
		7,0	96,15	12,66	108,81	2,75	499	111,79	17,41	129,20	3,24	590	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116
		5,0	47,10	7,89	54,99	1,55	233	51,24	7,96	59,20	1,78	266	51,24	7,96	59,20	1,78	266	58,30	9,96	68,26	2,05	288
		7,0	85,89	11,51	97,40	2,42	448	96,15	12,66	108,81	2,75	499	111,79	17,41	129,20	3,24	590	111,79	17,41	129,20	3,24	590
0,4 / 4,0	30	3,0	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	26,43	5,17	31,60	1,13	120
		5,0	51,24	7,96	59,20	1,78	266	51,24	7,96	59,20	1,78	266	58,30	9,96	68,26	2,05	288	—	—	—	—	—
		7,0	96,15	12,66	108,81	2,75	499	111,79	17,41	129,20	3,24	590	111,79	17,41	129,20	3,24	590	—	—	—	—	—
		9,0	159,46	22,87	182,33	4,10	783	159,46	22,87	182,33	4,10	783	177,90	25,05	202,95	4,59	848	—	—	—	—	—
	35	3,0	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	26,43	5,17	31,60	1,13	120
		5,0	51,24	7,96	59,20	1,78	266	51,24	7,96	59,20	1,78	266	58,30	9,96	68,26	2,05	288	—	—	—	—	—
		7,0	96,15	12,66	108,81	2,75	499	101,49	14,34	115,83	2,85	517	111,79	17,41	129,20	3,24	590	—	—	—	—	—
		9,0	139,32	19,22	158,54	3,57	721	159,46	22,87	182,33	4,10	783	177,90	25,05	202,95	4,59	848	—	—	—	—	—
	40	3,0	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116	21,89	4,43	26,32	0,91	116
		5,0	47,10	7,89	54,99	1,55	233	51,24	7,96	59,20	1,78	266	51,24	7,96	59,20	1,78	266	58,30	9,96	68,26	2,05	288
		7,0	85,89	11,51	97,40	2,42	448	96,15	12,66	108,81	2,75	499	101,49	14,34	115,83	2,85	517	111,79	17,41	129,20	3,24	590
		9,0	132,30	18,79	151,09	3,44	684	139,32	19,22	158,54	3,57	721	159,46	22,87	182,33	4,10	783	177,90	25,05	202,95	4,59	848

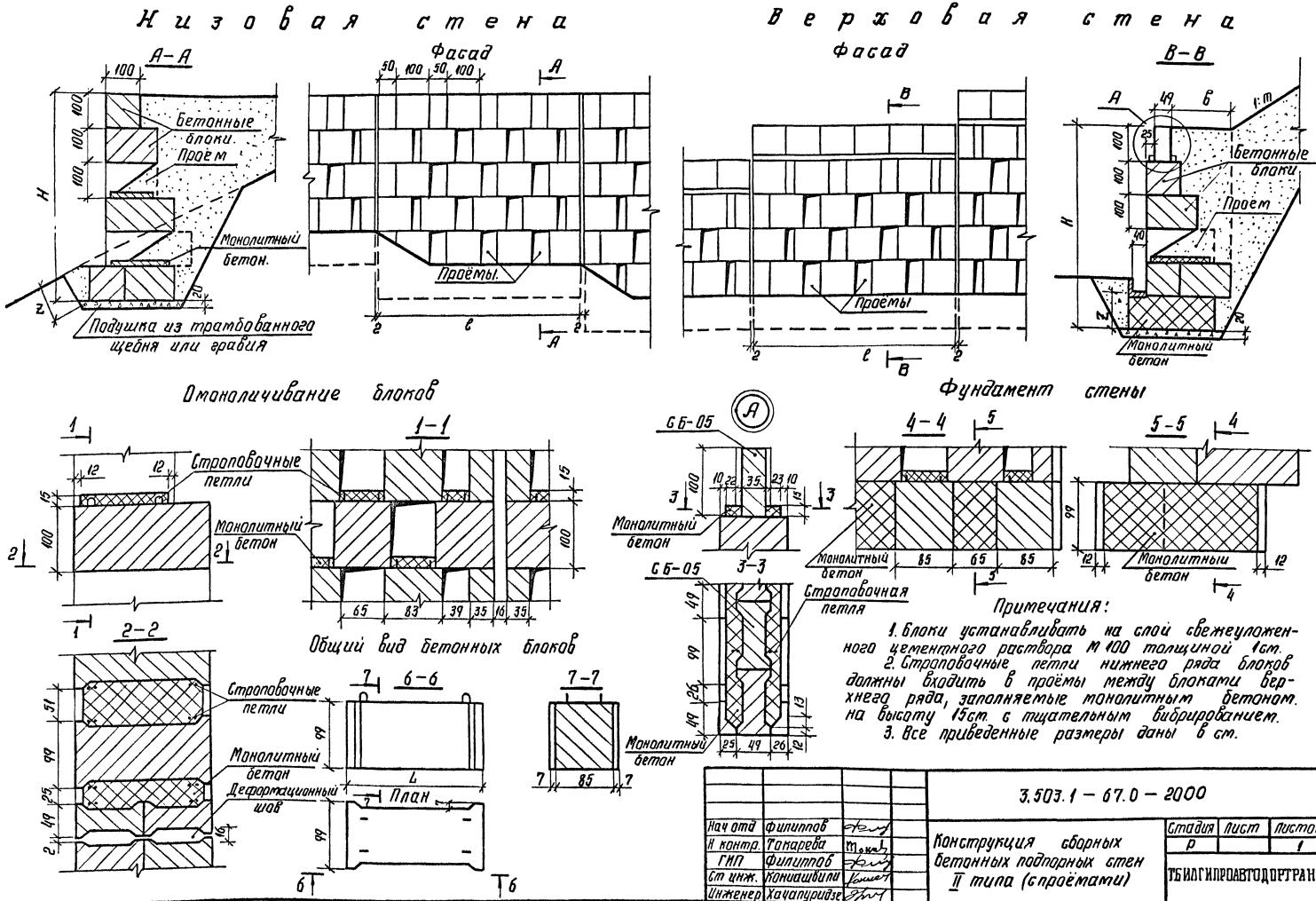
Примечания:

1. В настоящей таблице буквами обозначены:
   R' - условное сопротивление грунта в основании;
   φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки;
   H - полная высота стены.
2. Для рассматриваемого типа стен применяется бетон марки В20 и цементный раствор М100

Нач. отд.	Филиппов		3.503.1-67.0-1600
Н. контр.	Такарева		Расход основных материалов на секцию (10 п.м) верховых сборных бетонных подпорных стен I типа
ГИП	Филиппов		Стадия: Р; Лист: —; Листов: 1
Ст. инж.	Кониашвили		ТБИЛГИПРОДОРТРАНС
Инженер	Хачапуридзе		

Копировал Инв. 22091-01 29 Формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №



Примечания:

1. Блоки устанавливать на слой свежеуложенного цементного раствора М 100 толщиной 1см.
2. Строповочные петли нижнего ряда блоков должны входить в проёмы между блоками верхнего ряда, заполняемые монолитным бетоном. на высоту 15см. с тщательным вибрированием.
3. Все приведенные размеры даны в см.

				3.503.1 – 67.0 – 2000			
Нач отд	Филиппов			Конструкция сборных бетонных подпорных стен II типа (с проёмами)	Стадия	Лист	Листов
Н контр.	Токарева				Р		1
ГИП	Филиппов				ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС		
Ст инж.	Кониашвили						
Инженер	Хачапуридзе						

Инв N подл. | Подпись и дата | Взамен инв N

Копировала Серопян 22091-01 30 Формат А3

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Виды подпорных стен: низовые, расчетная сейсмичность ≤ 8 баллов	низовые, расчетная сейсмичность 9 баллов	верховые, расчетная сейсмичность ≤ 6 баллов	верховые, расчетная сейсмичность 7 баллов	верховые, расчетная сейсмичность 8 баллов	верховые, расчетная сейсмичность 9 баллов
0,2 / 2,0	30	3,0	2НЗ-3	2НЗ-3	2В5-1	2В3-1	2НЗ-2	2В3-2
		5,0	2Н5-4	—	2В5-2	2В5-3	2Н5-4	—
		7,0	—	—	2В7-3	2В7-4	—	—
	35	3,0	2НЗ-2	2НЗ-2	2В3-1	2В3-1	2В3-2	2В3-2
		5,0	2Н5-3	2Н5-4	2В5-2	2В5-3	2В5-4	2В5-4
		7,0	—	—	2В7-2	2В7-3	—	—
	40	3,0	2НЗ-1	2НЗ-1	2В3-1	2В3-1	2В5-1	2В3-1
		5,0	2Н5-2	2Н5-2	2В5-1	2В5-2	2В5-3	2В5-4
		7,0	2Н7-3	—	2В7-1	2В7-2	2В7-3	2В7-4
0,4 / 4,0	30	3,0	2НЗ-3	2НЗ-3	2В3-1	2В3-1	2В3-2	2В3-2
		5,0	2Н5-3	2Н5-4	2В5-2	2В5-3	2В5-4	—
		7,0	2Н7-3	—	2В7-2	2В7-3	2В7-4	—
		9,0	2Н9-3	—	2В9-2	2В9-3	—	—
	35	3,0	2НЗ-2	2НЗ-2	2В3-1	2В3-1	II-В-30-1	2В3-2
		5,0	2Н5-2	2Н5-3	2В5-2	2В5-3	II-В-50-3	2В5-4
		7,0	2Н7-2	2Н7-3	2В7-2	2В7-3	II-В-70-4	—
		9,0	2Н9-2	2Н9-3	2В9-2	2В9-3	—	—
	40	3,0	2НЗ-1	2НЗ-1	2В3-1	2В3-1	2В3-1	2В3-1
		5,0	2Н5-1	2Н5-2	2В5-1	2В5-2	2В5-3	2В5-3
		7,0	2Н7-1	2Н7-2	2В7-1	2В7-2	2В7-3	2В7-4
		9,0	2Н9-1	2Н9-2	2В9-1	2В9-2	2В9-3	—

Примечания:

1. Общий вид поперечных сечений секций подпорных стен и их классификация приведены на стр. 29р.
2. В приводимой таблице буквами обозначены:

R_0 – условное сопротивление грунта основания,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота подпорной стены.

Нач. отд	Филиппов		
Н. контр	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст. инж.	Конашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-2100

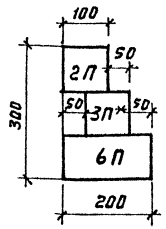
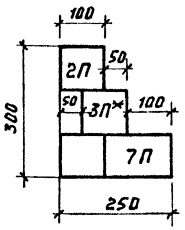
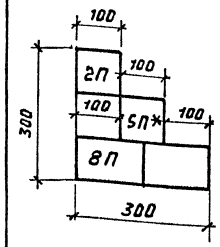
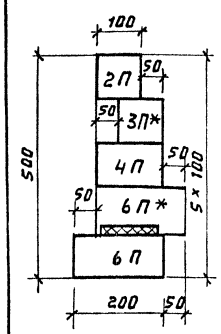
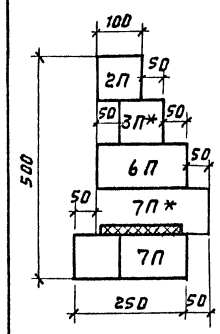
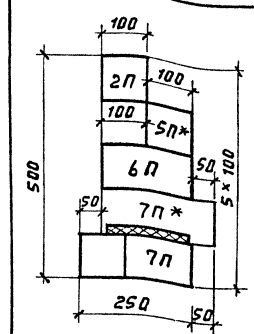
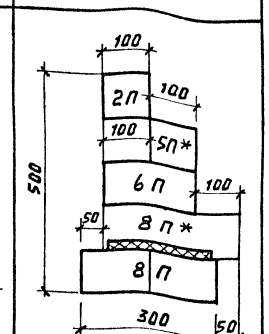
Таблица для подбора марок секций сборных бетонных подпорных стен II типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировала Серопян 22091-01 31 Формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Высота стены, м	3,0			5,0			
Марка секции стены	2 Н 3-1	2 Н 3-2	2 Н 3-3	2 Н 5-1	2 Н 5-2	2 Н 5-3	2 Н 5-4
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен							

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10 п.м.)

Количество блоков марки шт	СБ-05	13	13	15	17	17	19	21
	СБ-10	7	14	7	7	20	20	7
	СБ-15-П	6	13	20	13	19	13	26
	СБ-20-П	7	—	6	13	7	13	13
Бетон В20, м³	Сборный	30,94	34,16	40,38	51,88	60,80	64,08	70,30
	Монолитный	2,90	2,90	3,61	5,63/12,46	6,14/14,92	6,85/15,63	7,78/18,51
	Всего	33,84	37,06	43,99	57,51/64,34	66,94/75,72	70,93/79,71	78,51/88,81
Цементный раствор, м³		1,27	1,49	1,76	1,72	2,09	2,12	2,39
Гидроизоляция м²		72	79	93	122/98	141/111	151/121	170/134

Примечания: На схемах сечений указаны типы рядов блоков в соответствии с принятой классификацией на стр. 35-36

2. Звездочкой отмечены ряды со смещенной раскладкой блоков.

3. Двойной штриховкой на сечениях стен показан бетон омоноличивания монтажных петель.

4. Проемы над нижним ряду блоков для стен высотой 5,0 м при условном сопротивлении грунта основания $R_0 = 2,0$ кгс/см²; а для стен высотой 7,0 и 9,0 м во всех случаях заполняются монолитным бетоном.

5. В приводимой таблице величины в знаменателе дробей соответствуют случаю заполнения нижнего ряда блоков бетоном.

Нач. отд.	Филиппов		
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

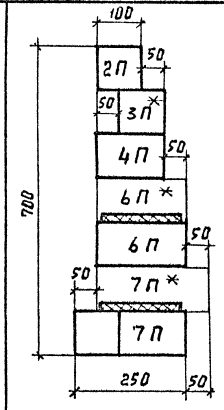
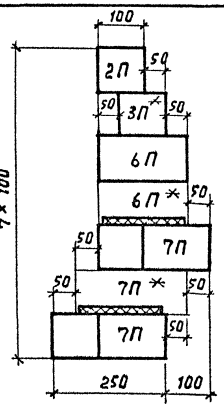
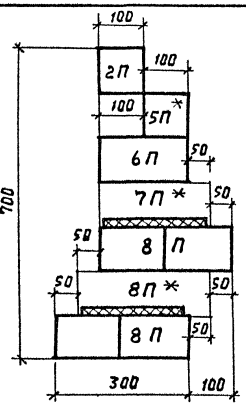
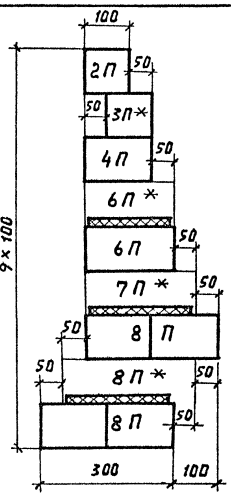
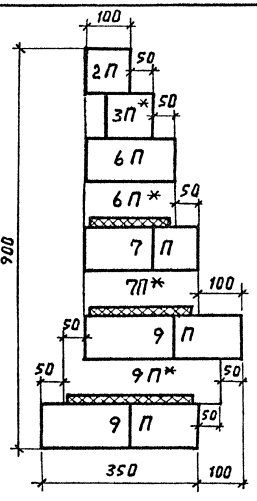
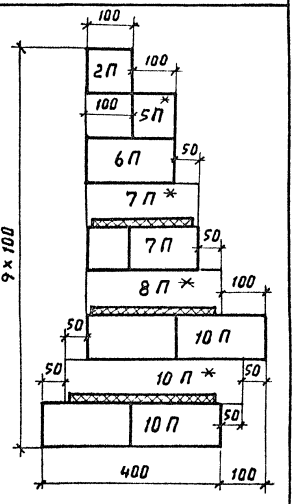
3.503.1-67.0-2200

Компановка сечений и расход материалов на секцию низовых сборных подпорных стен II типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

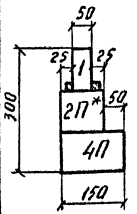
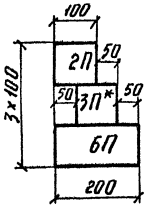
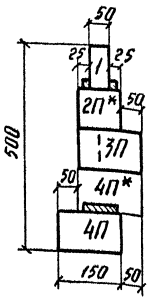
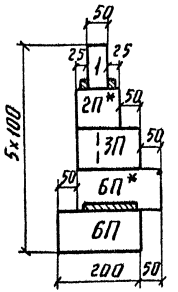
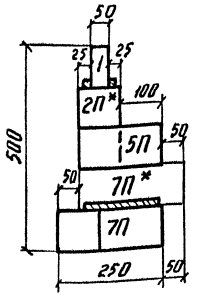
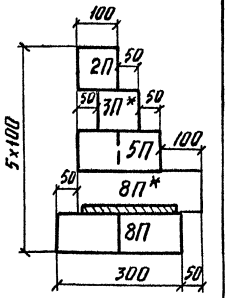
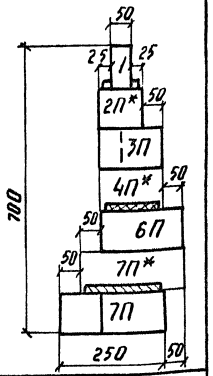
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Высота стены, м	7,0			9,0		
Марка секции стены	2Н 7-1	2Н 7-2	2Н 7-3	2Н 9-1	2Н 9-2	2Н 9-3
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен						

Расход монтажных элементов и материалов на секцию подпорной стены (10 п.м)

Количество блоков марки шт	СБ-05	21	21	19	27	27	33
	СБ-10	20	27	13	13	20	20
	СБ-15-П	26	26	46	59	39	25
	СБ-20-П	13	13	13	13	33	46
Бетон В20, $м^3$	Сборный	81,74	87,90	103,10	120,76	135,32	153,80
	Монолитный	17,78	18,08	22,15	24,39	27,43	32,45
	Всего	99,52	105,98	125,25	145,14	162,75	186,25
Цементный раствор, $м^3$		2,51	2,64	3,09	3,48	3,97	4,48
Гидроизоляция, $м^2$		170	185	198	260	293	319

Взамен Инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Высота стены, м	3,0		5,0				7,0
Марка секции стены	2В3-1	2В3-2	2В5-1	2В5-2	2В5-3	2В5-4	2В7-1
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен							

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10 п.м)

Количество блоков марки, шт	СБ-05	17	13	25	27	27	25	29
	СБ-10	6	7	6	6	19	7	19
	СБ-15-П	7	6	20	6	13	32	26
	СБ-20-П	—	7	—	13	7	7	7
Бетон В 20, м³	сборный	20,84	30,94	40,78	47,00	55,92	69,30	73,58
	монолитный	2,51	2,90	4,80/9,68	5,75/12,58	5,96/14,74	7,52/18,25	17,03
	всего	23,35	33,84	45,58/50,46	52,75/59,58	61,88/70,66	76,82/87,55	90,61
Цементный раствор, м³		0,85	1,27	1,31	1,58	1,90	2,30	2,31
гидроизоляция, м²		55	72	88/76	114/96	131/107	151/121	153

Примечания: 1. На схемах сечений указаны типы рядов блоков в соответствии с принятой классификацией на стр. 35-36.

2. Ряд типа 1 принимать по раскладке, приведенной на стр. 22.

3. Звездочкой отмечены ряды со смещенной раскладкой блоков.

4. Двойной штриховкой на сечениях стен показана монолитная прибетонка в проемах между блоками.

5. Проемы над нижним рядом блоков для стен высотой 3.0 м, а для стен высотой 5.0 м при $R' \geq 4.0$ кгс/см², заполняются дренирующим грунтом; во всех остальных случаях указанные проемы заполняются бетоном.

6. В приведимой ниже таблице величины в знаменателе дробей соответствуют случаю заполнения нижнего ряда блоков бетоном.

Нач.отд.	Филиппов		
Н.контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст.инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-2300

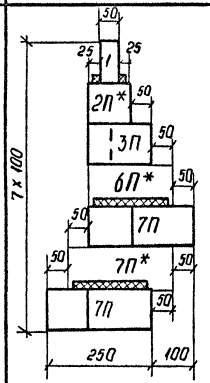
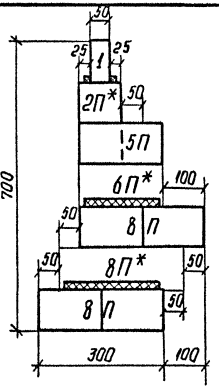
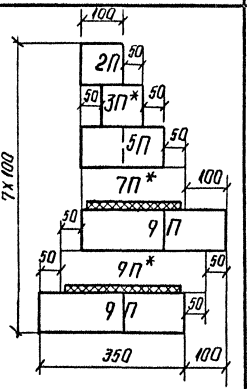
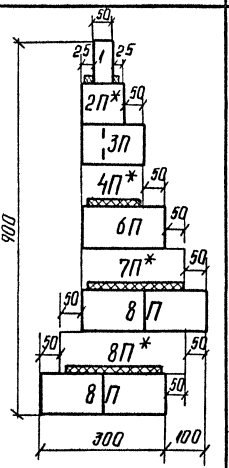
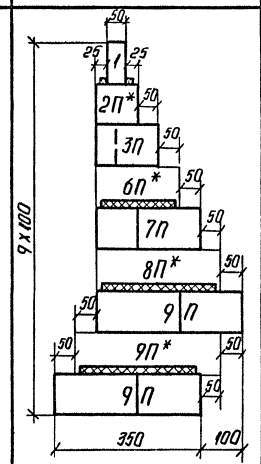
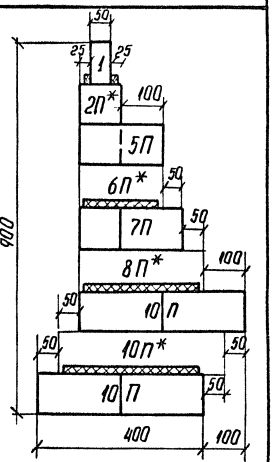
Компановка сечений и расход материалов на секцию верховых сборных подпорных стен II типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. N подл. | Подпись и дата | Взам. инв. N

Копировал Иль 22091-01 34 Формат А3

Высота стены, м	7,0			9,0		
Марка секций стены	2В7-2	2В7-3	2В7-4	2В9-1	2В9-2	2В9-3
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен						

Расход монтажных элементов и материалов на секцию стены (10п.м)

Количество блоков марки, шт	СБ-05	31	33	29	35	39	41
	СБ-10	26	6	13	12	13	13
	СБ-15-П	27	46	32	59	46	19
	СБ-20-П	6	13	27	7	26	53
Бетон В 20, $м^3$	сборный	80,08	92,18	110,50	112,60	130,78	142,88
	монолитный	17,99	19,14	22,25	21,65	26,31	28,79
	Всего	98,07	111,32	132,75	134,25	157,09	171,67
Цементный раствор, $м^3$		2,44	2,83	3,36	3,28	3,83	4,22
гидроизоляция, $м^2$		172	191	216	253	287	307

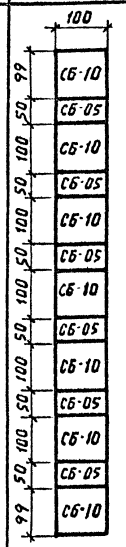
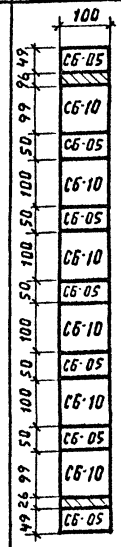
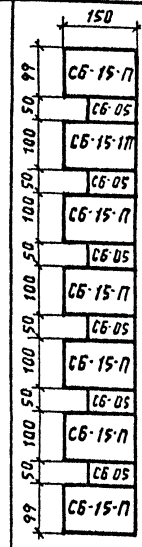
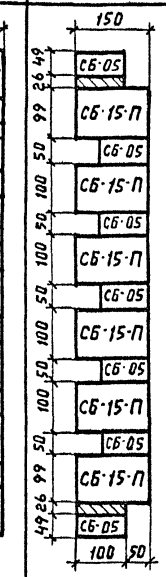
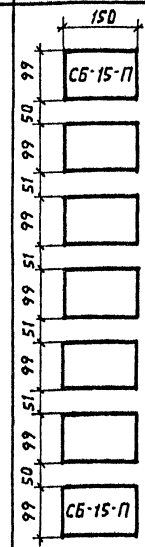
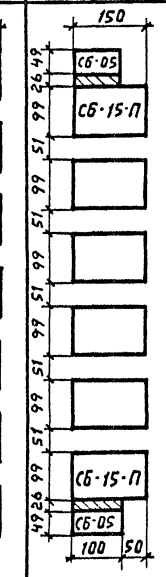
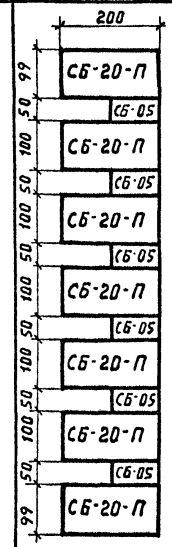
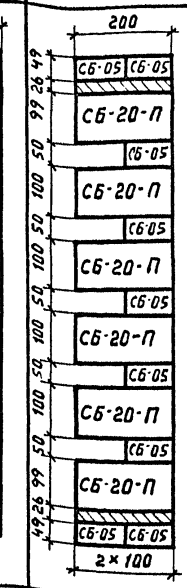
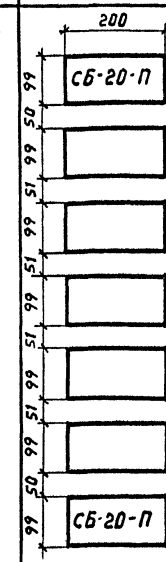
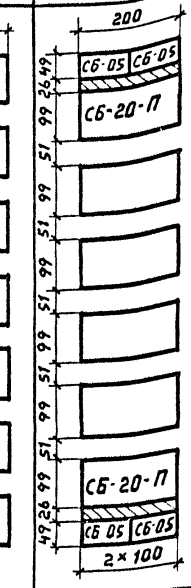
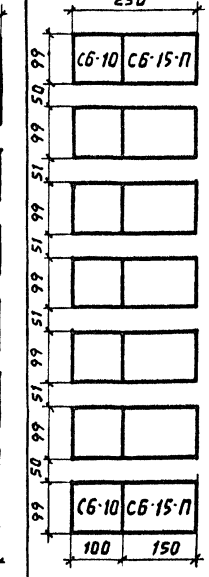
Все размеры, приведенные на сечениях, даны в см.

3.503.1-67.0-23.00 Лист 2

Инв № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировала Серопян Формат А3

22091-01 35

Типы рядов блоков		2П	2П*	3П	3П*	4П	4П*	5П	5П*	6П	6П*	7П
План раскладки блоков по рядам для секции длиной 10 п.м												
Количество блоков марки шт	СБ-05	6	7	6	7	—	2	6	9	—	4	—
	СБ-10	7	6	—	—	—	—	—	—	—	—	7
	СБ-15-П	—	—	7	6	7	6	—	—	—	—	7
	СБ-20-П	—	—	—	—	—	—	7	6	7	6	—
Расход основных материалов	Бетон В20, м³ сборный	8,44	7,94	11,38	10,46	9,10	8,56	14,32	13,74	12,04	11,84	15,26
	Монолитный	1,25	1,64	1,26	1,65	0,76	1,24	1,26	2,36	1,05	2,19	1,32
	Всего	9,69	9,58	12,64	12,11	9,86	9,80	15,58	16,10	13,09	14,03	16,58
	Цементный раствор, м³	0,10	0,10	0,17	0,16	0,20	0,19	0,23	0,22	0,26	0,25	0,33

Примечания:

1. Звёздочкой отмечены типы рядов со смещенной на 0,5 м раскладкой блоков.
2. В рядах с нормальной раскладкой после установки срезать крайние петли в крайних блоках ряда.
3. Штриховкой на плане рядов показан монолитный бетон марки В20.
4. Все приведенные на плане раскладки блоков размеры указаны в см.

Нач отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Конашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-2400

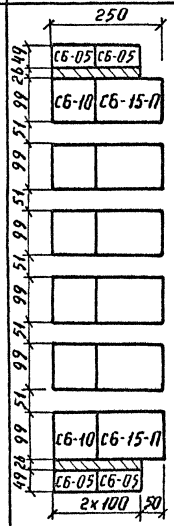
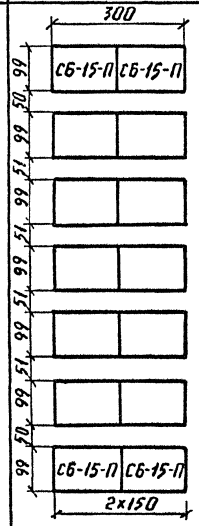
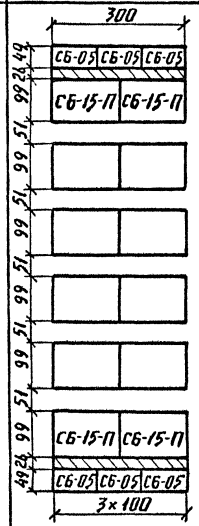
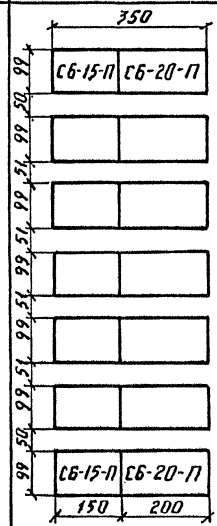
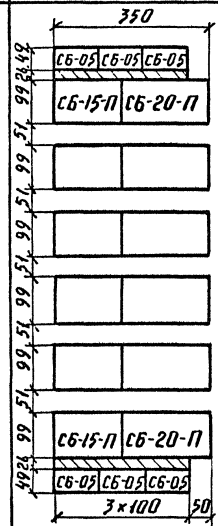
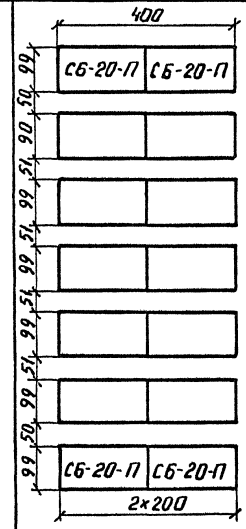
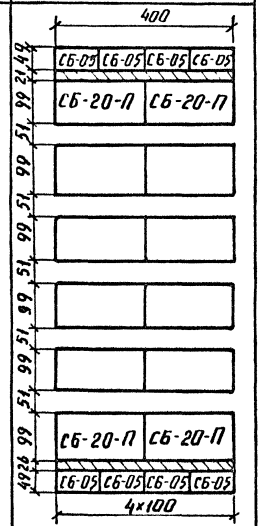
Типы рядов блоков для сборных бетонных подпорных стен II типа (с проемами)

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТбилГИПРОАВТОДОРТРАНС

Взамен Инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Копировала Русина·Ильина Формат А3

Типы рядов блоков	7П*	8П	8П*	9П	9П*	10П	10П*
План раскладки блоков по рядам для секций длиной 10п.м							
Количество блоков марки, шт: СБ-05	4	—	6	—	6	—	8
СБ-10	6	—	—	—	—	—	—
СБ-15-П	6	14	12	7	6	—	—
СБ-20-П	—	—	—	7	6	14	12
Расход основных материалов: бетон В 20, м³: сборный	14,60	18,20	17,88	21,14	20,40	24,08	23,68
монолитный	2,41	1,61	3,35	1,90	3,59	2,19	4,54
Всего	17,01	19,81	21,23	23,04	23,99	26,27	28,22
Цементный раствор, м³	0,31	0,39	0,37	0,46	0,44	0,52	0,50

Инв N подл. | Подпись и дата | Взам. инв. N

3.503.1-67.0-2400 | Лист 2

Копировал Иль 22091-01 37 Формат А3

R', МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность: ≤ 6 баллов — Бетон, м³: сборный	монолитный	Всего	Цементный раствор, м³	Сталь класса A-I, кг	7 баллов — Бетон, м³: сборный	монолитный	Всего	Цементный раствор, м³	Сталь класса A-I, кг	8 баллов — Бетон, м³: сборный	монолитный	Всего	Цементный раствор, м³	Сталь класса A-I, кг	9 баллов — Бетон, м³: сборный	монолитный	Всего	Цементный раствор, м³	Сталь класса A-I, кг
0,2 / 2,0	30	3,0	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	30,94	2,90	33,84	1,27	144	30,94	2,90	33,84	1,27	144
		5,0	47,00	12,58	59,58	1,58	209	55,92	14,74	70,66	1,90	264	69,30	18,25	87,55	2,30	355	—	—	—	—	—
		7,0	92,18	19,14	111,32	2,83	511	110,50	22,25	132,75	3,36	530	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	30,94	2,90	33,84	1,27	144	30,94	2,90	33,84	1,27	144
		5,0	47,00	12,58	59,58	1,58	209	55,92	14,74	70,66	1,90	264	69,30	18,25	87,55	2,30	355	69,30	18,25	87,55	2,30	355
		7,0	80,08	17,99	98,07	2,44	391	92,18	19,14	111,32	2,83	511	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104
		5,0	40,78	9,68	50,46	1,31	213	47,00	12,58	59,58	1,58	209	55,92	14,74	70,66	1,90	264	69,30	18,25	87,55	2,30	355
		7,0	73,58	17,03	90,61	2,31	362	80,08	17,99	98,07	2,44	391	92,18	19,14	111,32	2,83	511	110,50	22,25	132,75	3,36	530
0,4 / 4,0	30	3,0	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	30,94	2,90	33,84	1,27	144	30,94	2,90	33,84	1,27	144
		5,0	47,00	5,75	52,75	1,58	209	55,92	5,96	61,88	1,90	264	69,30	7,52	76,82	2,30	355	—	—	—	—	—
		7,0	80,08	17,99	98,07	2,44	391	92,18	19,14	111,32	2,83	511	110,50	22,25	132,75	3,36	530	—	—	—	—	—
		9,0	130,78	26,31	157,09	3,83	642	142,88	28,79	171,67	4,22	646	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	30,94	2,90	33,84	1,27	144
		5,0	47,00	5,75	52,75	1,58	209	55,92	5,96	61,88	1,90	264	55,92	5,96	61,88	1,90	264	69,30	7,52	76,82	2,30	355
		7,0	80,08	17,99	98,07	2,44	391	92,18	19,14	111,32	2,83	511	110,50	22,25	132,75	3,36	530	—	—	—	—	—
		9,0	130,78	26,31	157,09	3,83	642	142,88	28,79	171,67	4,22	646	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104	20,84	2,51	23,35	0,85	104
		5,0	40,78	4,80	45,58	1,31	213	47,00	5,75	52,75	1,58	209	55,92	5,96	61,88	1,90	264	55,92	5,96	61,88	1,90	264
		7,0	73,58	17,03	90,61	2,31	362	80,08	17,99	98,07	2,44	391	92,18	19,14	111,32	2,83	511	110,50	22,25	132,75	3,36	530
		9,0	112,60	21,65	134,25	3,28	588	130,78	26,31	157,09	3,83	642	142,88	28,79	171,67	4,22	646	—	—	—	—	—

Примечания:

1. В настоящей таблице буквами обозначены:
   R' – условное сопротивление грунта в основании;
   φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
   H – полная высота стены
2. Для рассматриваемого типа стен применяется бетон класса В20 и цементный раствор М100.

Нач. отд	Филиппов	
Н. контр	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 – 67.0-2500

Расход основных материалов на секцию (10 п.м.) верховых сборных бетонных подпорных стен II типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

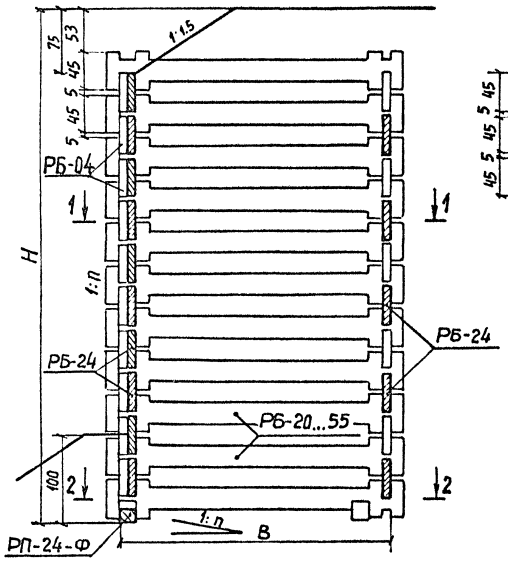
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал: 22091-01 38 Формат А3

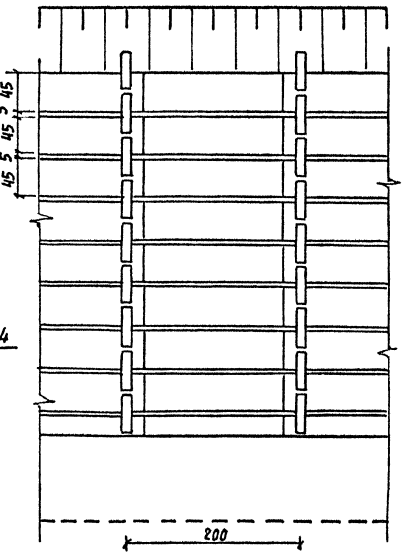
Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Общий вид стены (м 1:50)

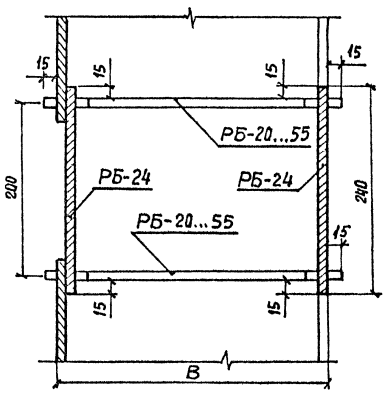
Поперечный разрез



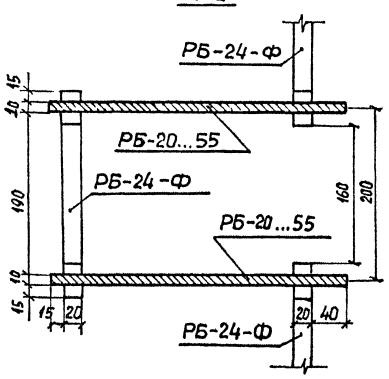
Фасад



1-1



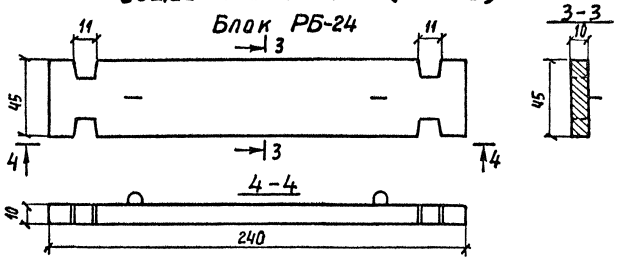
2-2



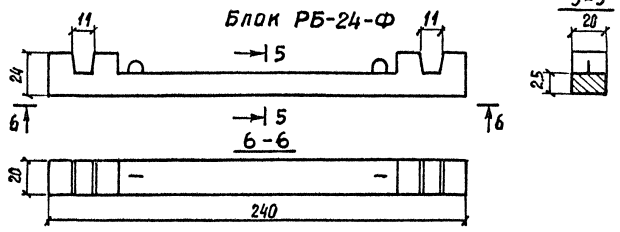
5. Буквой В обозначена расчетная ширина сечения стены.

Общий вид блоков (м 1:25)

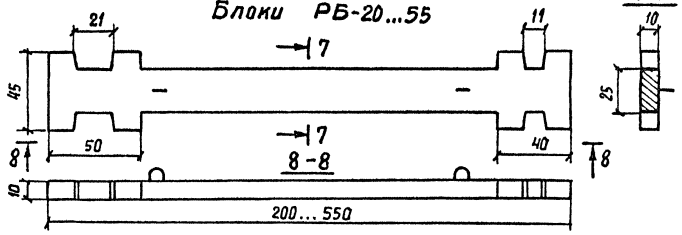
Блок РБ-24



Блок РБ-24-Ф



Блоки РБ-20...55



Примечания:

1. Все блоки стены устанавливать в пазы насухо
2. Блоки РБ-24 по задней грани стены укладываются в шахматном порядке.
3. Засыпка внутри стены производится дренирующим грунтом послойно с тщательным трамбованием.
4. Все приведенные размеры даны в см.

Нач. отд.	Филиппов		
Н. контр.	Тамарева		
ГИП	Филиппов		
Ст. инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-3000

Конструкция сборных железобетонных подпорных стен III типа (ряжевые)

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал

22091-01 39

Формат А3

Взамен инв. № | Подпись и дата | Инв. № подл.

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Количество монтажных элементов, шт.			Виды подпорных стен																	
			продольные		попереч-ные	низовая						верховая											
						расчетная сейсмичность в баллах																	
						≤8			9			≤6			7			8			9		
			РБ-24	РБ-24-Ф		1:n	B, см	Марка поперечных элементов	1:n —	B, см	Марка поперечных элементов	1:n	B, см	Марка поперечных элементов	1:n	B, см	Марка поперечных элементов	1:n —	B, см	Марка поперечных элементов	1:n —	B, см	Марка поперечных элементов
0,2 / 2,0	30	3,0	30	5	25	0,00	270	РБ-30	0,00	270	РБ-30	0,00	170	РБ-20	0,00	170	РБ-20	0,10	170	РБ-20	0,20	220	РБ-25
		5,0	60	5	45	0,00	420	РБ-45	0,00	420	РБ-45	0,00	320	РБ-35	0,00	320	РБ-35	0,10	370	РБ-40	—	—	—
		7,0	90	5	65	0,00	520	РБ-55	—	—	—	0,00	520	РБ-55	0,00	520	РБ-55	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	30	5	25	0,00	270	РБ-30	0,00	270	РБ-30	0,00	170	РБ-20	0,00	170	РБ-20	0,10	170	РБ-20	0,20	220	РБ-25
		5,0	60	5	45	0,00	370	РБ-40	0,00	420	РБ-45	0,00	320	РБ-35	0,00	320	РБ-35	0,10	320	РБ-35	0,20	420	РБ-45
		7,0	90	5	65	0,00	520	РБ-55	—	—	—	0,00	470	РБ-50	0,00	520	РБ-55	0,10	520	РБ-55	—	—	—
	40	3,0	30	5	25	0,00	220	РБ-25	0,00	220	РБ-25	0,00	170	РБ-20	0,00	170	РБ-20	0,10	170	РБ-30	0,20	170	РБ-20
		5,0	60	5	45	0,00	370	РБ-40	0,00	370	РБ-40	0,00	270	РБ-30	0,00	320	РБ-35	0,10	320	РБ-35	0,20	320	РБ-35
		7,0	90	5	65	0,00	470	РБ-50	—	—	—	0,00	470	РБ-50	0,00	520	РБ-55	0,10	520	РБ-55	0,20	520	РБ-55
0,4 / 4,0	30	3,0	30	5	25	0,00	270	РБ-30	0,00	270	РБ-30	0,00	170	РБ-20	0,00	170	РБ-20	0,10	170	РБ-20	0,20	220	РБ-25
		5,0	60	5	45	0,00	320	РБ-35	0,00	370	РБ-40	0,00	270	РБ-30	0,00	320	РБ-35	0,10	370	РБ-40	0,20	520	РБ-55
		7,0	90	5	65	0,00	370	РБ-40	0,00	520	РБ-55	0,00	370	РБ-40	0,00	420	РБ-45	0,10	520	РБ-55	—	—	—
		9,0	120	5	85	0,00	470	РБ-50	—	—	—	0,00	470	РБ-50	0,00	520	РБ-55	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	30	5	25	0,00	220	РБ-25	0,00	220	РБ-25	0,00	170	РБ-20	0,00	170	РБ-20	0,10	170	РБ-20	0,20	220	РБ-25
		5,0	60	5	45	0,00	270	РБ-30	0,00	320	РБ-35	0,00	270	РБ-30	0,00	320	РБ-35	0,10	320	РБ-35	0,20	370	РБ-40
		7,0	90	5	65	0,00	320	РБ-35	0,00	470	РБ-50	0,00	370	РБ-40	0,00	420	РБ-45	0,10	420	РБ-45	0,20	520	РБ-55
		9,0	120	5	85	0,00	420	РБ-45	—	—	—	0,00	470	РБ-50	0,00	520	РБ-55	0,10	520	РБ-55	—	—	—
	40	3,0	30	5	25	0,00	220	РБ-25	0,00	220	РБ-25	0,00	170	РБ-20	0,00	170	РБ-20	0,10	170	РБ-20	0,20	170	РБ-20
		5,0	60	5	45	0,00	270	РБ-30	0,00	320	РБ-35	0,00	220	РБ-25	0,00	270	РБ-30	0,10	270	РБ-30	0,20	270	РБ-30
		7,0	90	5	65	0,00	320	РБ-35	0,00	420	РБ-45	0,00	320	РБ-35	0,00	370	РБ-40	0,10	370	РБ-40	0,20	420	РБ-45
		9,0	120	5	85	0,00	370	РБ-40	0,00	520	РБ-55	0,00	420	РБ-45	0,00	470	РБ-50	0,10	470	РБ-50	0,20	520	РБ-55

Примечание: В приводимой таблице буквами обозначены:
R_0 – условное сопротивление грунта в основании стены,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота подпорной стены,
1:n – наклон подпорной стены в сторону косогора,
B – ширина поперечного сечения подпорной стены.

Нач.отд	Филиппов		
Н.контр.	Токорева		
ГИП	Филиппов		
Ст.инж.	Каниашвили		
Инженер	Хаиалуридзе		

3.503.1 - 67.0 -3100

Расход монтажных элементов и основные параметры подпорных стен III типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Виды подпорных стен: низовые								верховые															
			Расчетная сейсмичность в баллах																							
			≤8				9				≤6				7				8				9			
			бетон В30, м³	арматура, кг класса А-III	арматура, кг класса А-I	всего	бетон В30, м³	арматура, кг класса А-III	арматура, кг класса А-I	всего	бетон В30, м³	арматура, кг класса А-III	арматура, кг класса А-I	всего	бетон В30, м³	арматура, кг класса А-III	арматура, кг класса А-I	всего	бетон В-30, м³	арматура, кг класса А-III	арматура, кг класса А-I	всего	бетон В-30, м³	арматура, кг класса А-III	арматура, кг класса А-I	всего
0,2 / 2,0	30	3,0	5,73	536	308	844	5,73	536	308	844	5,10	476	278	754	5,10	476	238	754	5,10	476	278	754	5,40	506	293	799
		5,0	12,31	1450	652	2102	12,31	1450	652	2102	11,19	1072	598	1670	11,19	1072	598	1670	11,77	1360	625	1985	—	—	—	—
		7,0	19,60	2358	1042	3400	—	—	—	—	19,60	2358	1042	3400	19,60	2358	1042	3400	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	5,73	536	308	844	5,73	536	308	844	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,40	506	293	799
		5,0	11,77	1360	625	1985	12,31	1450	652	2102	11,19	1072	598	1670	11,19	1072	598	1670	11,19	1072	598	1670	12.31	1450	652	2102
		7,0	19,60	2358	1042	3400	—	—	—	—	18,82	2241	990	3231	19,60	2358	1042	3400	19,60	2358	1042	3400	—	—	—	—
	40	3,0	5,40	506	293	799	5,40	506	293	799	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754
		5,0	11,77	1360	625	1985	11,77	1360	625	1985	10,65	1018	571	1589	11,19	1072	598	1670	11,19	1072	598	1670	11.19	1072	598	1670
		7,0	18,82	2241	990	3231	—	—	—	—	18,82	2241	990	3231	19,60	2358	1042	3400	19,60	2358	1042	3400	19.60	2358	1042	3400
0,4 / 4,0	30	3,0	5,73	536	308	844	5,73	536	308	844	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,40	506	293	799
		5,0	11,19	1072	598	1670	11,77	1360	625	1985	10,65	1018	571	1589	11,19	1072	598	1670	11,77	1360	625	1985	13,44	1612	715	2324
		7,0	17,19	1994	912	2906	19,60	2358	1042	3400	17,19	1994	912	2906	17,97	2124	951	3075	19,60	2358	1042	3400	—	—	—	—
		9,0	24,73	2951	1301	4252	—	—	—	—	24,73	2951	1301	4252	25,76	3104	1369	4473	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	5,40	506	293	799	5,40	506	293	799	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,40	506	293	799
		5,0	10,65	1018	571	1589	11,19	1072	598	1670	10,65	1018	571	1589	11,19	1072	598	1670	11,19	1072	598	1670	11,77	1360	625	1985
		7,0	16,35	1578	873	2451	18,82	2241	990	3231	17,19	1994	912	2906	17,97	2124	951	3075	17,97	2124	951	3075	19,60	2358	1042	3400
		9,0	23,63	2798	1250	4048	—	—	—	—	24,73	2951	1301	4252	25,76	3104	1369	4473	25,76	3104	1369	4473	—	—	—	—
	40	3,0	5,40	506	293	799	5,40	506	293	799	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754	5,10	476	278	754
		5,0	10,65	1018	571	1589	11,19	1072	598	1670	10,06	964	544	1508	10,65	1018	571	1589	10,65	1018	571	1589	10,65	1018	571	1589
		7,0	16,35	1578	873	2451	17,97	2194	951	3075	16,35	1578	873	2451	17,19	1994	912	2906	17,19	1994	912	2906	17,97	2124	951	3075
		9,0	22,61	2628	1199	3827	25,76	3104	1369	4473	23,63	2798	1250	4048	24,73	2951	1301	4252	24,73	2951	1301	4252	25,76	3104	1369	4473

Примечание: в приводимой таблице буквами обозначены:
R_0 – условное сопротивление грунта в основании стены,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота подпорной стены.

Нач отд.	Филиппов	
Н.контр	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст.инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 – 67.0 – 3200

Расход основных материалов на секцию (10п.м) подпорных III типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

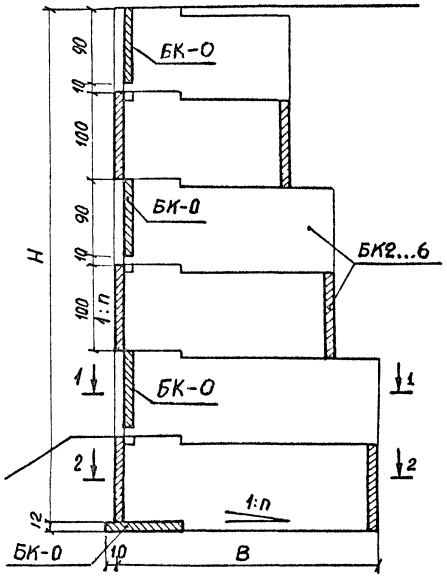
Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взамен инв.№

Копировал Серопян 22091-01 41 Формат А3

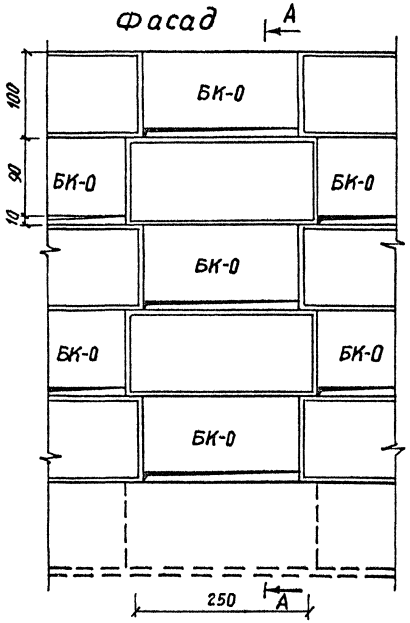
Общий вид подпорной стены

М 1:50

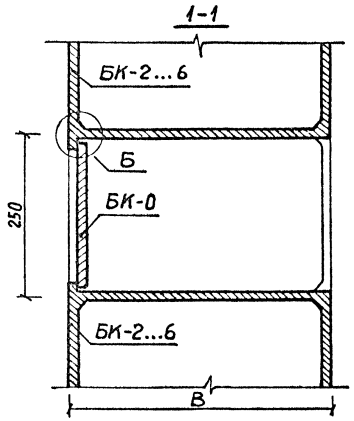
А-А



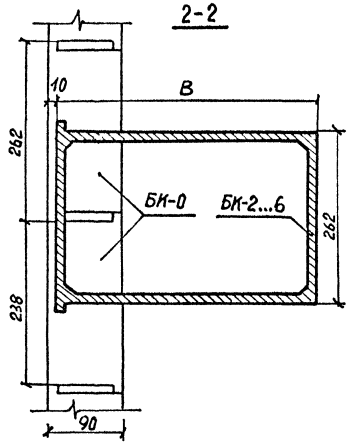
Фасад



1-1

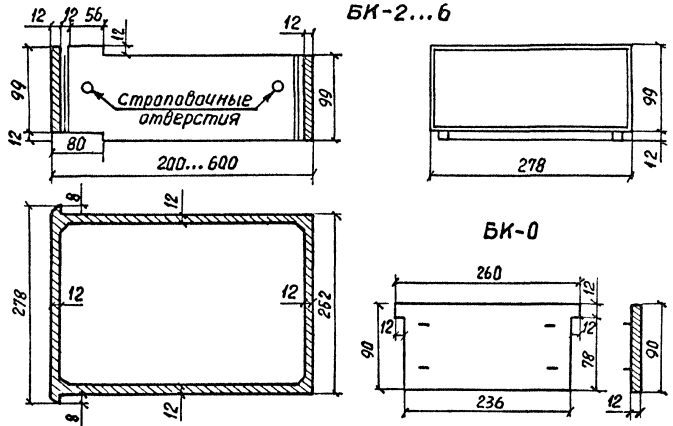


2-2



Общий вид блоков

БК-2...6

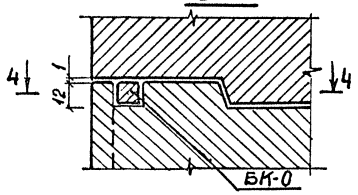


БК-0

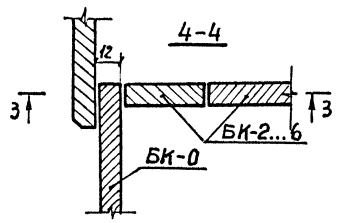
Б

М 1:20

3-3



4-4



Примечания:

1. Блоки подпорной стены устанавливать на слой свежеуложенного по площадкам опирания цементного раствора толщиной 10 мм.
2. Смежные плиты БК-0 в основании стены укладывать развернутыми на 180°.
3. Вертикальные плиты БК-0 выступами вставляются в соответствующие пазы в ребрах коробчатых блоков БК-2...6.
4. Буквой В на данном чертеже обозначена расчетная ширина сечения подпорной стены.
5. Все размеры указаны в см.

Нач. отд.	Филиппов		
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст. инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-4000

Конструкция сборных железобетонных подпорных стен IV типа (пустотелые)

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал

Формат А3

22091-01 42

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Виды подпорных стен															
			Низовые						Верховые									
			расчетная сейсмичность в баллах															
			≤ 8			9			≤ 6			7			8			9		
			1:n	B, см	марка секции	1:n	B, см	марка секции	1:n	B, см	марка секции	1:n	B, см	марка секции	1:n	B, см	марка секции	1:n	B, см	марка секции
0,2 / 2,0	30	3,0	0,00	310	4К3-2	0,00	310	4К3-2	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,10	210	4К3-1	0,20	310	4К3-2
		5,0	0,00	410	4К5-2	0,00	410	4К5-2	0,00	310	4К5-1	0,00	310	4К5-1	0,10	410	4К5-2	0,20	510	4К5-3
		7,0	0,00	510	4К7-2	—	—	—	0,00	510	4К7-2	0,00	510	4К7-2	0,10	610	4К7-3	—	—	—
	35	3,0	0,00	310	4К3-2	0,00	310	4К3-2	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,10	210	4К3-1	0,20	210	4К3-1
		5,0	0,00	410	4К5-2	0,00	410	4К5-2	0,00	310	4К5-1	0,00	310	4К5-1	0,10	310	4К5-1	0,20	410	4К5-2
		7,0	0,00	510	4К7-2	—	—	—	0,00	510	4К7-2	0,00	510	4К7-2	0,10	610	4К7-3	—	—	—
	40	3,0	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,10	210	4К3-1	0,20	210	4К3-1
		5,0	0,00	310	4К5-1	0,00	410	4К5-2	0,00	310	4К5-1	0,00	310	4К5-1	0,10	310	4К5-1	0,20	410	4К5-2
		7,0	0,00	510	4К7-2	0,00	610	4К7-3	0,00	510	4К7-2	0,00	510	4К7-2	0,10	510	4К7-2	0,20	610	4К7-3
0,4 / 4,0	30	3,0	0,00	310	4К3-2	0,00	310	4К3-2	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,10	210	4К3-1	0,20	210	4К3-1
		5,0	0,00	310	4К5-1	0,00	410	4К5-2	0,00	310	4К5-1	0,00	310	4К5-1	0,10	410	4К5-2	0,20	510	4К5-3
		7,0	0,00	410	4К7-1	0,00	610	4К7-3	0,00	410	4К7-1	0,00	510	4К7-2	0,10	610	4К7-3	—	—	—
		9,0	0,00	510	4К9-2	0,00	610	4К9-3	0,00	510	4К9-2	0,00	610	4К9-3	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,10	210	4К3-1	0,20	210	4К3-1
		5,0	0,00	310	4К5-1	0,00	410	4К5-2	0,00	310	4К5-1	0,00	310	4К5-1	0,10	310	4К5-1	0,20	410	4К5-2
		7,0	0,00	410	4К7-1	0,00	510	4К7-2	0,00	410	4К7-1	0,00	410	4К7-1	0,10	510	4К7-2	0,20	610	4К7-3
		9,0	0,00	510	4К9-2	2100	610	4К9-3	0,00	510	4К9-2	0,00	510	4К9-2	0,10	610	4К9-3	—	—	—
	40	3,0	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,00	210	4К3-1	0,10	210	4К3-1	0,20	210	4К3-1
		5,0	0,00	310	4К5-1	0,00	410	4К5-2	0,00	310	4К5-1	0,00	310	4К5-1	0,10	310	4К5-1	0,20	310	4К5-1
		7,0	0,00	410	4К7-1	0,00	510	4К7-2	0,00	410	4К7-1	0,00	410	4К7-1	0,10	410	4К7-1	0,20	510	4К7-2
		9,0	0,00	410	4К9-1	0,00	610	4К9-3	0,00	410	4К9-1	0,00	510	4К9-2	0,10	510	4К9-2	0,20	610	4К9-3

Примечания:

1. Марки секций подпорных стен приведены на стр. 44, 43
2. В таблице буквами обозначены:
   R_0 - условное сопротивление грунта в основании стены,
   φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
   H - полная высота стены,
   1:n - наклон подпорной стены в сторону косогора,
   B - ширина основания подпорной стены.

Нач отд	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Качапуридзе	

3.503.1-67.0-4100

Таблица для подбора марок секций и основные параметры подпорных стен iў типа

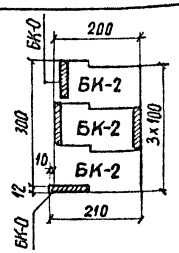
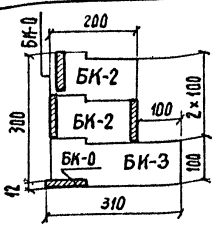
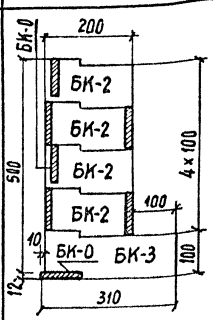
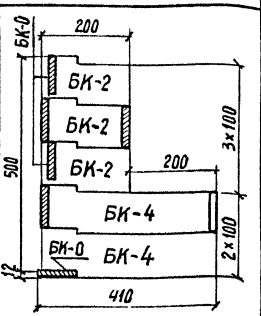
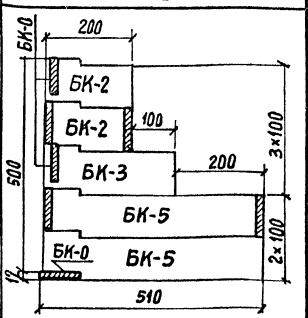
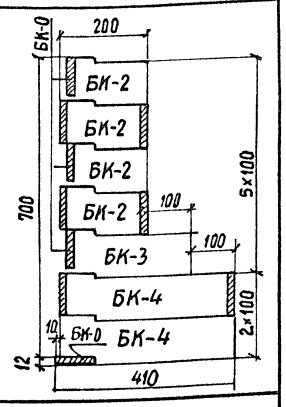
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Копировала Русина-Ильина

Формат А3

Высота стены, м	3,0		5,0			7,0
Марка секции стены	4К3-1	4К3-2	4К5-1	4К5-2	4К5-3	4К7-1
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен						

Расход монтажных элементов и материалов на секцию (10 п.м.) подпорной стены

Количество блоков марки, шт.	БК-2	6	4	8	6	4	8
	БК-3	—	2	2	—	2	2
	БК-4	—	—	—	4	—	4
	БК-5	—	—	—	—	4	—
	БК-6	—	—	—	—	—	—
	БК-0	8	8	12	12	12	16
Бетон В20, м³		8,44	8,92	14,20	15,64	17,08	21,40
Арматура, кг	класса А-III	647	696	1065	1141	1218	1559
	класса А-I	284	295	475	506	537	696
	Всего	931	991	1540	1647	1755	2255
Цементный раствор, м³		0,05	0,05	0,10	0,11	0,13	0,15

Примечания:

1. На поперечных сечениях секций подпорных стен указаны марки применяемых блоков в соответствии с конструкцией на стр.41.
2. Блоки марки БК-0 укладываются по передней грани между блоками БК-2-6 и в основании стены.
3. Все приведенные размеры даны в см.

Нач. отд	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кикнадзе	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 - 67.0 - 4200

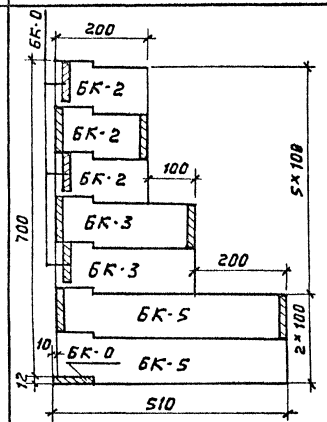
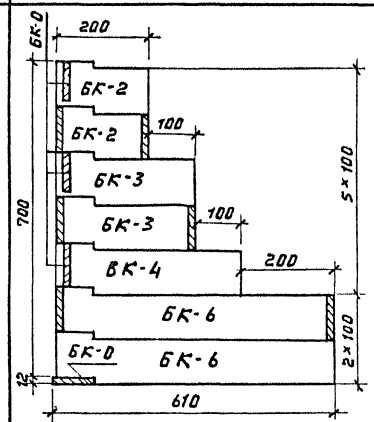
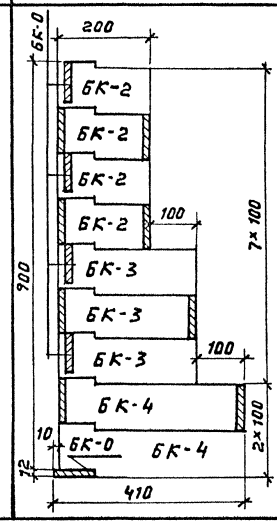
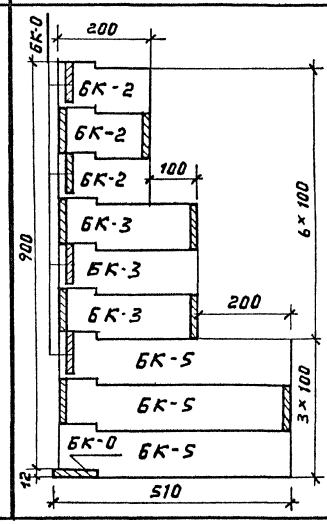
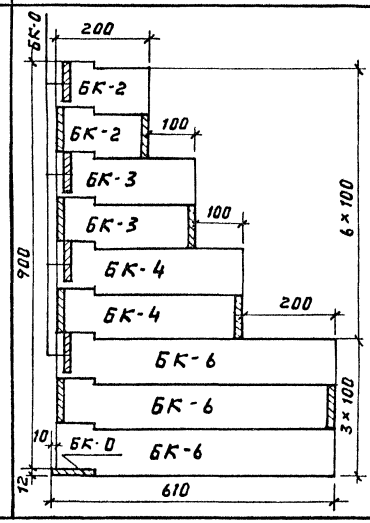
Компановка секций и расход материалов на секцию подпорных стен IV типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировал: 22091-01 44 Формат: А3

Высота стены, м	7,0		9,0		
Марка секции стены	4 К 7-2	4 К 7-3	4 К 9-1	4 К 9-2	4 К 9-3
Схемы компоновки поперечных сечений секций подпорных стен					

Расход монтажных элементов и материалов на секцию (10 п. м.) подпорной стены

Количество блоков марки шт.	БК-2	6	4	8	6	4
	БК-3	4	4	6	6	4
	БК-4	—	2	4	—	4
	БК-5	4	—	—	6	—
	БК-6	—	4	—	—	6
	БК-0	16	16	20	20	20
Бетон В20, м³		22,84	24,76	27,64	30,04	32,92
Арматура кг, Класса	А-III	1636	1714	2003	2130	2247
	А-I	728	786	897	949	1037
	Всего:	2364	2500	2900	3079	3284
Цементный раствор, м³		0,17	0,20	0,21	0,25	0,29

Примечание: Приводимые марки секций применяются как для низовых, так и для верховых подпорных стен.

Взамен Инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

3.503.1-67.0-4200

Лист 2

R_0, МПа / кгс/см²	φ, Град	H, м	Виды подпорных стен																			
			Низовые						Верховые													
			Расчетная сейсмичность 6 баллов																			
			≤ 8				9				≤ 6				7				8				9			
			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг		
				Классы		Всего		Классы		Всего		Классы		Всего		Классы		Всего		Классы		Всего		Классы		Всего
				A-III	A-I			A-III	A-I			A-III	A-I			A-III	A-I			A-III	A-I			A-III	A-I	
0,2 / 2,0	30	3,0	8,92	696	295	991	8,92	696	295	991	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,92	696	295	991
		5,0	15,64	1141	506	1647	15,64	1141	506	1647	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647	17,08	1218	537	1755
		7,0	22,84	1636	728	2364	—	—	—	—	22,84	1636	728	2364	22,84	1636	728	2364	24,76	1714	786	2500	—	—	—	—
	35	3,0	8,92	696	295	991	8,92	696	295	991	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931
		5,0	15,64	1141	506	1647	15,64	1141	506	1647	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647
		7,0	22,84	1636	728	2364	—	—	—	—	22,84	1636	728	2364	22,84	1636	728	2364	24,76	1714	786	2500	—	—	—	—
	40	3,0	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931
		5,0	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647
		7,0	22,84	1636	728	2364	24,76	1714	786	2500	22,84	1636	728	2364	22,84	1636	728	2364	22,84	1636	728	2364				
0,4 / 4,0	30	3,0	8,92	696	295	991	8,92	696	295	991	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,92	696	295	991
		5,0	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647	17,08	1218	537	1755
		7,0	21,40	1559	696	2255	24,76	1714	786	2500	21,40	1559	696	2255	22,84	1636	728	2364	24,76	1714	786	2500	—	—	—	—
		9,0	30,04	2130	949	3079	32,92	2247	1037	3284	30,04	2130	949	3079	32,92	2247	1037	3284	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931
		5,0	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	175	1540	15,64	1141	506	1647
		7,0	21,40	1559	696	2255	22,84	1636	728	2364	21,40	1559	696	2255	21,40	1559	696	2255	22,84	1636	728	2364	24,76	1714	786	2500
		9,0	30,04	2130	949	3079	32,92	2247	1037	3284	30,04	2130	949	3079	30,04	2130	949	3079	32,92	2247	1037	3284	—	—	—	—
	40	3,0	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931	8,44	647	284	931
		5,0	14,20	1065	475	1540	15,64	1141	506	1647	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540	14,20	1065	475	1540
		7,0	21,40	1559	696	2255	22,84	1636	728	2364	21,40	1559	696	2255	21,40	1559	696	2255	21,40	1559	696	2255	22,84	1636	728	2364
		9,0	27,64	2003	897	2900	32,92	2247	1037	3284	27,64	2003	897	2900	30,04	2130	949	3079	30,04	2130	949	3079	32,92	2247	1037	3284

Примечание: В приводимой таблице буквами обозначены:
R_0 - условное сопротивление грунта в основании стены,
φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H - полная высота подпорной стены.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-4300

Расход основных материалов на секцию (10 п.м.) подпорных стен II типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

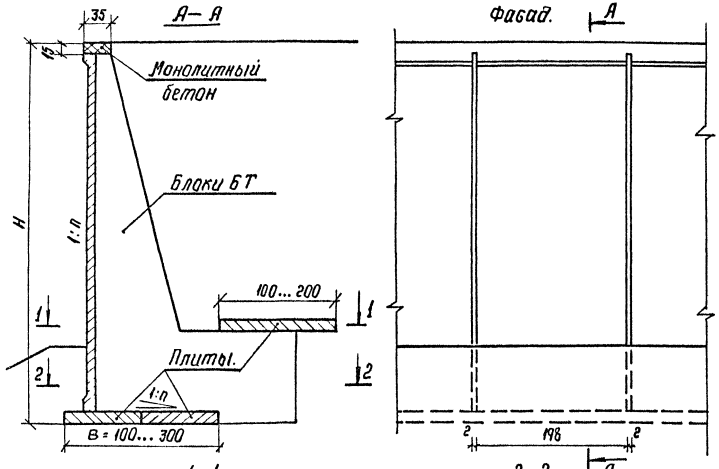
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

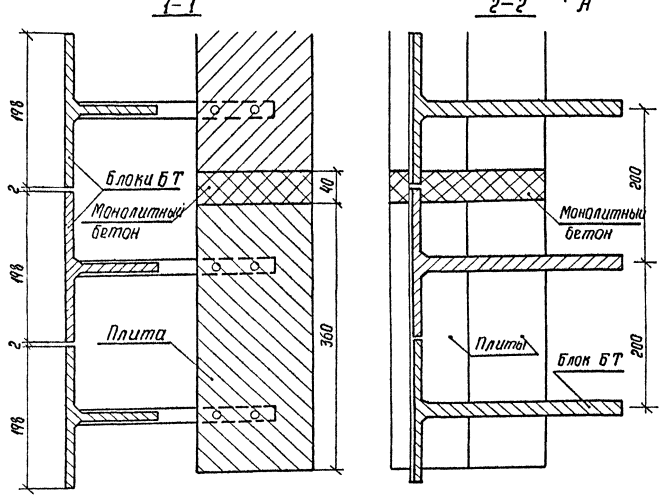
Копировал Русина-Ильина Формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен Инв. №

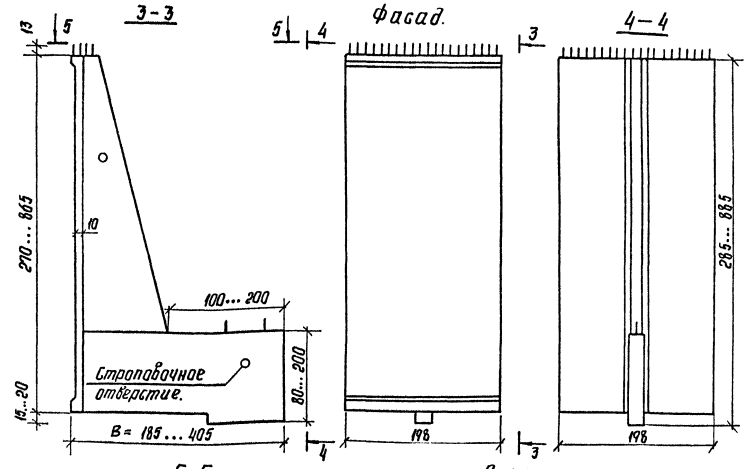
Общий вид стены.

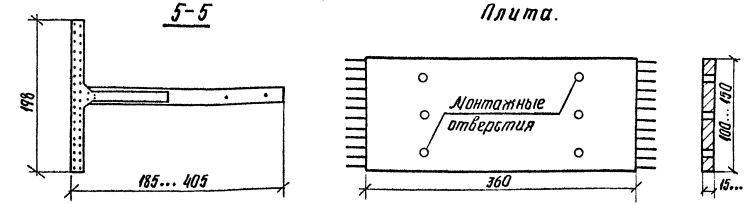
м 1:50





Общий вид блоков БТ





Примечания:

1. Блоки типа БТ и плиты устанавливать на слой свеже-уложенного цементного раствора толщиной 10 мм.
2. Верхний ряд плит устанавливать после отсыпки грунта за стеной до уровня низа плит.
3. Конструкция узлов омоноличивания приведена на стр 47.
4. Все указанные размеры даны в см.

		3.503.1-67.0-5000	
Нач отд	Филиппов	Конструкция сборных железобетонных подпорных стен V типа. (контрфорсные).	Стадия: Р; Лист: —; Листов: 1
Н контр	Токарева		
ГИП	Филиппов		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС
Ст инж.	Канашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

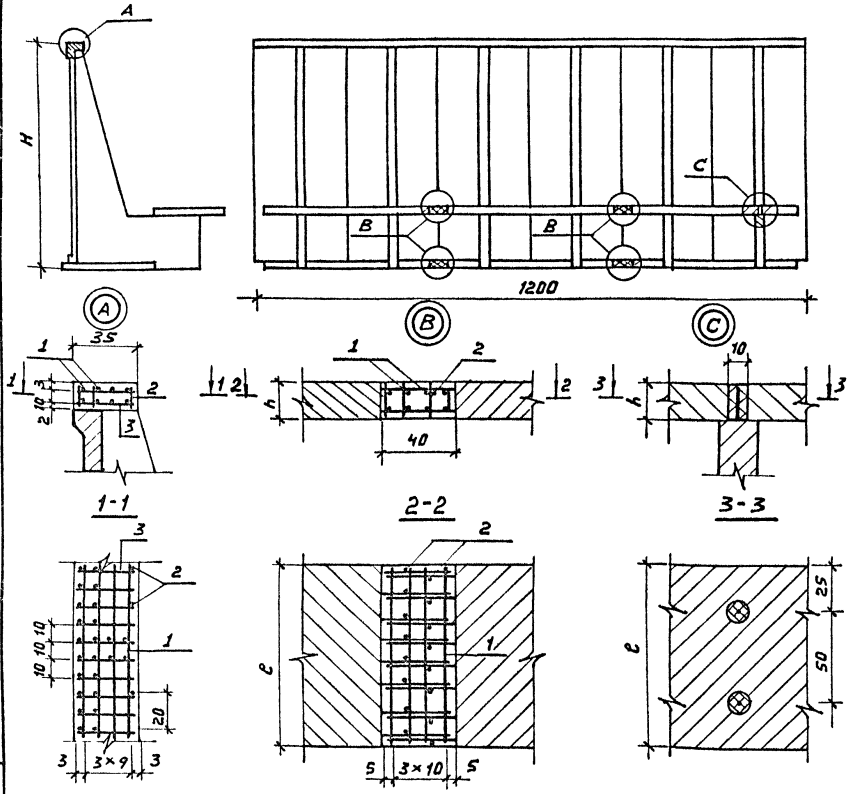
Копировал Серопян 22091-01 47 формат А3.

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взамен инв.№

Схема размещения монтажных узлов

Вид сбоку

Вид сзади



Примечания: 1. Омоноличивание узлов А и В выполнять бетоном класса В 30, а узла С цементным раствором прочностью на сжатие 10 МПа (100 кгс/см²).

2. Численные значения размеров h и e приведены на стр. 48

3. Все приведенные размеры даны в см.

Марка узла	Изделия арматурные, кг		
	Арматура класса A-III ГОСТ 5781-82*		Всего
	ф 8	Итого	
А	70,6	70,6	70,6

Конструкция узла А приведена на чертеже 3.503.1-67.0-5100

Формат	Зона	Позиц.	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
А4				3.503.1-67.0-5200		А
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-5201	ф8А-III ГОСТ 5781-82*; ℓ=11950	8	4,7 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-5202	ф8А-III ГОСТ 5781-82*; ℓ=130	48	0,05 кг
Б4		3	3.503.1-67.1-5203	ф8А-III ГОСТ 5781-82*; ℓ=320	240	0,13 кг
				Материалы		
				Бетон В30 ГОСТ 25192-82	0,63	м³

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-5100

Конструкция монтажных узлов подпарных стен V типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Формат А4

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Нач. отд	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-5200

Монтажные узлы подпорных стен V типа
Узел А

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Формат	Зона	Позиц.	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
А4				3.503.1-67.0-5300		В-1
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-5301	ф14 А-III ГОСТ 5781-82*, l=970	8	1,2 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-5302	ф8 А-III ГОСТ 5781-82*, l=130	16	0,05 кг
				Материалы		
				Бетон В30 ГОСТ 25192-82	0,06	м³
А4				3.503.1-67.0-5300-01		В-2
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-5301-01	ф14 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1470	8	1,8 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-5302	ф8 А-III ГОСТ 5781-82*, l=130	24	0,05 кг
				Материалы		
				Бетон В30 ГОСТ 25192-82	0,09	м³
А4				3.503.1-67.0-5300-02		В-3
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-5301	ф14 А-III ГОСТ 5781-82*, l=970	8	1,2 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-5302-01	ф8 А-III ГОСТ 5781-82*, l=180	16	0,07 кг
				Материалы		
				Бетон В30 ГОСТ 25192-82	0,08	м³
А4				3.503.1-67.0-5300-03		В-4
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-5301-01	ф14 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1470	8	1,8 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-5302-01	ф8 А-III ГОСТ 5781-82*, l=180	24	0,07 кг
				Материалы		
				Бетон В30 ГОСТ 25192-82	0,12	м³

Обозначение	Размеры, мм		Марка узла	Марка стыкуемых плит
	h	l		
3.503.1-67.0-5300	150	1000	В-1	1П-10
-01	150	1500	В-2	1П-15
-02	200	1000	В-3	2П-10
-03	200	1500	В-4	2П-15

Ведомость расхода стали на узел

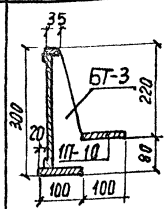
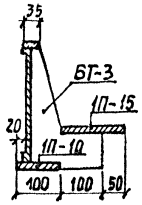
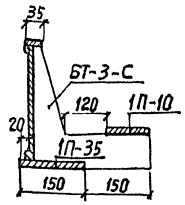
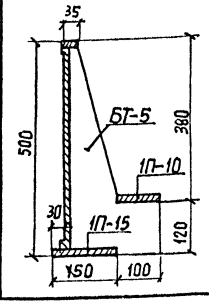
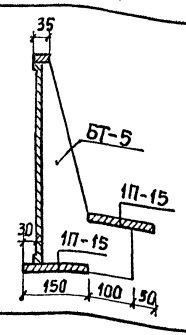
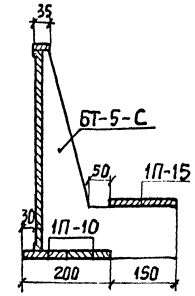
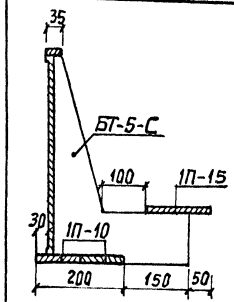
Марка узла	Изделия арматурные			
	Арматура класса А-III ГОСТ 5781-82*			Всего
	ф14	ф8	Итого	
В-1	9,6	0,8	10,4	10,4
В-2	14,4	1,2	15,6	15,6
В-3	9,6	1,1	10,7	10,7
В-4	14,4	1,7	16,1	16,1

Конструкция узла в приведена на чертеже 3.503.1-67.0-5100

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

Нач. отд.	Филиппов		3.503.1-67.0-5300
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		Монтажные узлы подпорных стен V типа. Узел В
Ст. инж.	Ниношвили		Стадия: Р; Лист: ; Листов: 1
Инженер	Хачапуридзе		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал 22091-01 49 Формат А3

Высота стены, м	3,0			5,0			
Марка секции стены	5Т3-1	5Т3-2	5Т3-3	5Т5-1	5Т5-2	5Т5-3	5Т5-4
Схемы компановки поперечных сечений секций подпорных стен							

Расход монтажных элементов и материалов на секцию (12 п.м) подпорной стены

Количество блоков марки, шт	БТ-3	6	6	—	—	—	—	—
	БТ-3-С	—	—	6	—	—	—	—
	БТ-5	—	—	—	6	6	—	—
	БТ-5-С	—	—	—	—	—	6	6
	1П-10	6	3	3	3	—	6	6
	1П-15	—	3	3	3	6	3	3
Бетон, м³	сборный	9,06	9,87	10,77	15,75	16,56	18,69	18,69
	монолитный	0,87	0,93	0,93	0,93	0,99	1,05	1,05
	Всего	9,93	10,80	11,70	16,68	17,55	19,74	19,74
Арматура, кг	класса А-III	1985	2331	2526	2749	3085	3766	3766
	класса А-I	105	107	108	155	157	169	169
	Всего	2090	2438	2634	2904	3242	3935	3935
Цементный раствор, м³		0,61	0,61	0,80	0,80	0,80	1,00	0,99

Примечания:

1. На поперечных сечениях секций подпорных стен указаны марки применяемых блоков в соответствии с конструкцией на стр. 46
2. Плиты в основании стены устанавливать на слой свежеуложенного цементного раствора толщиной 20 мм.
3. Все размеры указаны в см.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Татарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хаиатуридзе	

3.503.1-67.0-5400

Типы сечений сборных подпорных стен с контрфорсами V типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

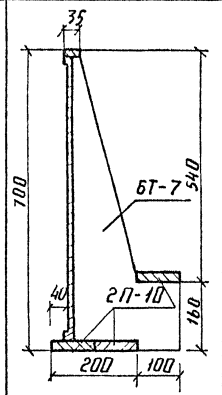
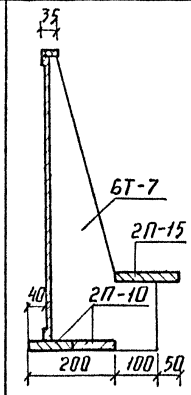
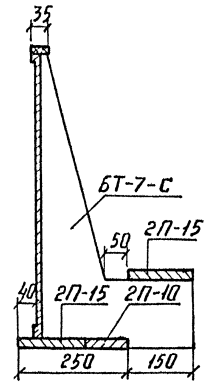
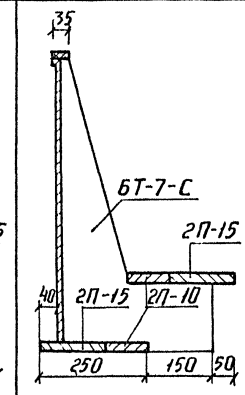
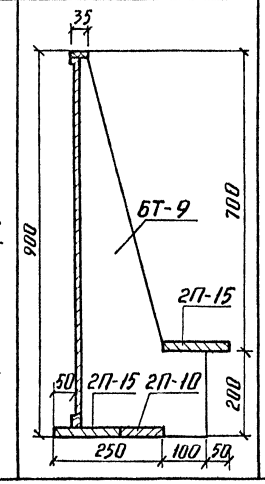
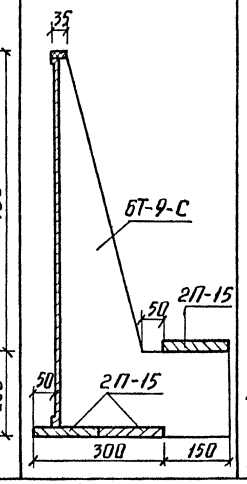
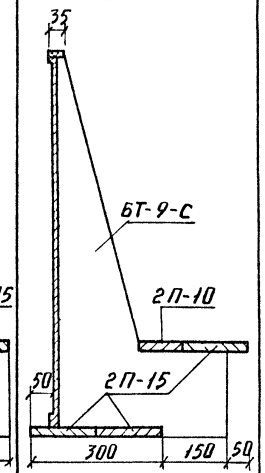
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал:

Формат А3

22091-01 50

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

Высота стены, м	7,0				9,0		
Марка секции стены	5Т7-1	5Т7-2	5Т7-3	5Т7-4	5Т9-1	5Т9-2	5Т9-3
Схемы компоновки поперечных сечений секции подпорных стен							

Расход монтажных элементов и материалов на секцию (12 п.м) подпорной стены

Количество блоков марки, шт	БТ-7	6	6	—	—	—	—	—
	БТ-7-С	—	—	6	6	—	—	—
	БТ-9	—	—	—	—	6	—	—
	БТ-9-С	—	—	—	—	—	6	6
	2П-10	9	6	3	6	3	—	3
	2П-15	—	3	6	6	6	9	9
Арматура, кг	сборный	23,40	24,48	27,36	29,52	32,70	36,06	38,22
	монолитный	1,11	1,19	1,27	1,43	1,27	1,71	1,87
	всего	24,51	25,67	28,63	30,95	33,97	37,77	40,09
	класса A-III	4434	4916	5855	6806	6042	7203	8133
	A-I	221	224	229	242	277	282	296
	всего	4655	5140	6084	7048	6319	7485	8429
цем. раствор, м³		0,99	0,99	1,19	1,20	1,18	1,38	1,39

Взам инв.N | Подпись и дата | Инв.№ подл

R_0, МПа/кгс/см²	φ, град.	H, м	Виды подпорных стен: низовые, расчетная сейсмичность в баллах ≤8: 1:n —	≤8: B, см	≤8: Марка секции	9: 1:n —	9: B, см	9: Марка секции	верховые, ≤6: 1:n —	≤6: B, см	≤6: Марка секции	7: 1:n —	7: B, см	7: Марка секции	8: 1:n —	8: B, см	8: Марка секции	9: 1:n —	9: B, см	9: Марка секции
0,2/2,0	30	3,0	0,00	300	5Т3-3	0,00	300	5Т3-3	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,10	200	5Т3-1	0,20	250	5Т3-2
		5,0	0,00	350	5Т5-3	0,00	400	5Т5-4	0,00	300	5Т5-2	0,00	300	5Т5-2	0,10	350	5Т5-3	—	—	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,00	250	5Т3-2	0,00	250	5Т3-2	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,10	200	5Т3-1	0,20	200	5Т3-1
		5,0	0,00	350	5Т5-3	0,00	350	5Т5-3	0,00	300	5Т5-2	0,00	300	5Т5-2	0,10	350	5Т5-3	0,20	400	5Т5-4
		7,0	0,00	450	5Т7-4	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,00	250	5Т3-2	0,00	250	5Т3-2	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,10	200	5Т3-1	0,20	200	5Т3-1
		5,0	0,00	300	5Т5-2	0,00	350	5Т5-3	0,00	300	5Т5-2	0,00	300	5Т5-2	0,10	350	5Т5-3	0,20	350	5Т5-3
		7,0	0,00	450	5Т7-4	—	—	—	0,00	450	5Т7-4	0,00	450	5Т7-4	—	—	—	—	—	—
0,4/4,0	30	3,0	0,00	300	5Т3-3	0,00	300	5Т3-3	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,10	200	5Т3-1	0,20	250	5Т3-2
		5,0	0,00	350	5Т5-3	0,00	400	5Т5-4	0,00	250	5Т5-1	0,00	300	5Т5-2	0,10	300	5Т5-2	0,20	400	5Т5-4
		7,0	0,00	400	5Т7-3	—	—	—	0,00	350	5Т7-2	0,00	400	5Т7-3	0,10	450	5Т7-4	—	—	—
		9,0	0,00	500	5Т9-3	—	—	—	0,00	500	5Т9-3	0,00	500	5Т9-3	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,00	250	5Т3-2	0,00	250	5Т3-2	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,10	200	5Т3-1	0,20	200	5Т3-1
		5,0	0,00	300	5Т5-2	0,00	350	5Т5-3	0,00	250	5Т5-1	0,00	300	5Т5-2	0,10	300	5Т5-2	0,20	350	5Т5-3
		7,0	0,00	350	5Т7-2	0,00	450	5Т7-4	0,00	350	5Т7-2	0,00	400	5Т7-3	0,10	400	5Т7-3	0,20	450	5Т7-4
		9,0	0,00	450	5Т9-2	—	—	—	0,00	450	5Т9-2	0,00	500	5Т9-3	0,10	500	5Т9-3	—	—	—
	40	3,0	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,00	200	5Т3-1	0,10	200	5Т3-1	0,20	200	5Т3-1
		5,0	0,00	250	5Т5-1	0,00	300	5Т5-2	0,00	250	5Т5-1	0,00	250	5Т5-1	0,10	250	5Т5-1	0,20	300	5Т5-2
		7,0	0,00	300	5Т7-1	0,00	400	5Т7-3	0,00	300	5Т7-1	0,00	350	5Т7-2	0,10	350	5Т7-2	0,20	400	5Т7-3
		9,0	0,00	400	5Т9-1	0,00	500	5Т9-3	0,00	400	5Т9-1	0,00	450	5Т9-2	0,10	450	5Т9-2	0,20	500	5Т9-3

Примечания:

1 Марки секции подпорных стен приведены на стр. 49-50,

2. В таблице буквами обозначены:

R_0 - условное сопротивление грунта в основании стены,

φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки

H - полная высота стены,

1:n - наклон подпорной стены в сторону косогора,

B - полная ширина сечения подпорной стены.

Нач отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 — 67.0 - 5500

Таблица для подбора марок секции и основные параметры подпорных стен V типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал 22091-01 52 Формат А3

Взамен ИНВ.№ | Подпись и дата | ИНВ.№ подл

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Виды подпорных стен: низовые / верховые. Расчетная сейсмичность в баллах: ≤8				9				≤6				7				8				9			
			Бетон класса В30, м³	Арматура, кг: класса A-III	класса A-I	Всего	Бетон класса В30, м³	Арматура, кг: класса A-III	класса A-I	Всего	Бетон класса В30, м³	Арматура, кг: класса A-III	класса A-I	Всего	Бетон класса В30, м³	Арматура, кг: класса A-III	класса A-I	Всего	Бетон класса В30, м³	Арматура, кг: класса A-III	класса A-I	Всего	Бетон класса В30, м³	Арматура, кг: класса A-III	класса A-I	Всего
0,2 / 2,0	30	3,0	11,70	2526	108	2634	11,70	2526	108	2634	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	10,80	2331	107	2438
		5,0	19,74	3766	169	3935	19,74	3766	169	3935	17,55	3085	157	3242	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935	—	—	—	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	10,80	2331	107	2438	10,80	2331	107	2438	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090
		5,0	19,74	3766	169	3935	19,74	3766	169	3935	17,55	3085	157	3242	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935	19,74	3766	169	3935
		7,0	30,95	6806	242	7048	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090
		5,0	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935	17,55	3085	157	3242	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935	19,74	3766	169	3935
		7,0	30,95	6806	242	7048	—	—	—	—	30,95	6806	242	7048	30,95	68,06	242	7048	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	11,70	2526	108	2634	11,70	2526	108	2634	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	10,80	2331	107	2438
		5,0	19,74	3766	169	3935	19,74	3766	169	3935	16,68	2749	155	2904	17,55	3085	157	3242	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935
		7,0	28,63	5855	229	6084	—	—	—	—	25,67	4916	224	5140	28,63	5855	229	6084	30,95	6806	242	7048	—	—	—	—
		9,0	40,09	8133	296	8429	—	—	—	—	40,09	8133	296	8429	40,09	8133	296	8429	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	10,80	2331	107	2438	10,80	2331	107	2438	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090
		5,0	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935	16,68	2749	155	2904	17,55	3085	157	3242	17,55	3085	157	3242	19,74	3766	169	3935
		7,0	25,67	4916	224	5140	30,95	6806	242	7048	25,67	4916	224	5140	28,63	5855	229	6084	28,63	5855	229	6084	30,95	6806	242	7048
		9,0	37,77	7203	282	7485	—	—	—	—	37,77	7203	282	7485	40,09	8133	296	8429	40,09	8133	296	8429	—	—	—	—
	40	3,0	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090	9,93	1985	105	2090
		5,0	16,68	2749	155	2904	17,55	3085	157	3242	16,68	2749	155	2904	16,68	2749	155	2904	16,68	2749	155	2904	17,55	3085	157	3242
		7,0	24,51	4434	221	4655	28,63	5855	229	6084	24,51	4434	221	4655	25,67	4916	224	5140	25,67	4916	224	5140	28,63	5855	229	6084
		9,0	33,97	6042	277	6319	40,09	8133	296	8429	33,97	6042	277	6319	37,77	7203	282	7485	37,77	7203	282	7485	40,09	8133	296	8429

В приводимой таблице буквами обозначены величины:
R_0 – условное сопротивление грунта в основании стены,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота подпорной стены.

Нач. отд.	Филиппов		
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст. инж.	Кониашвили		
Инженер	Хаматуридзе		

3.503.1 – 67.0 – 5600

Расход основных материалов на секцию (12 п.м) подпорных стен V типа

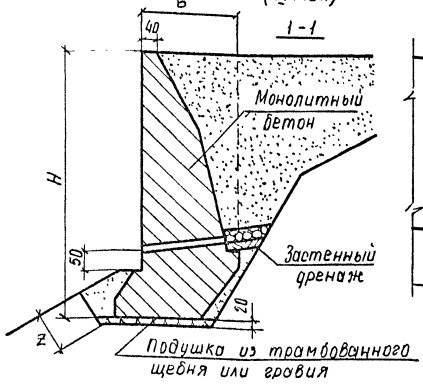
Стадия	Лист	Листов
Р		1

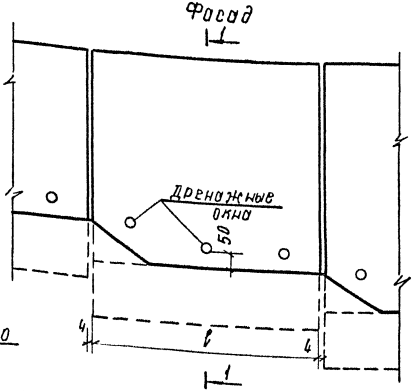
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал

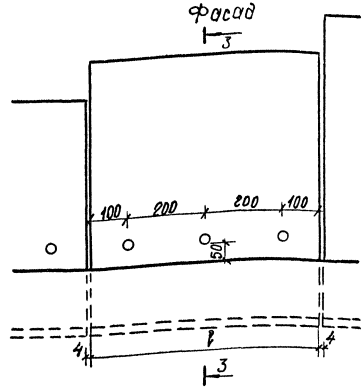
Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

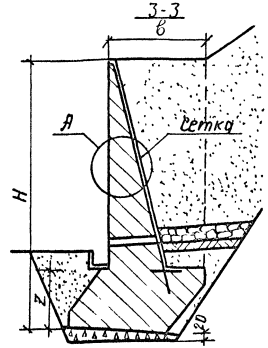
Низовая стена (VII тип)



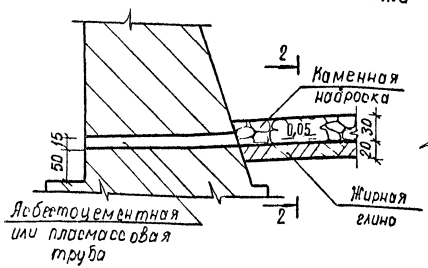


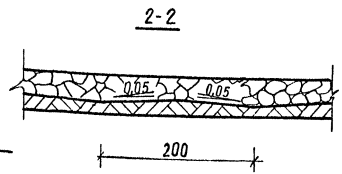
Верховая стена (VII тип)

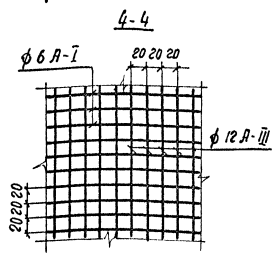


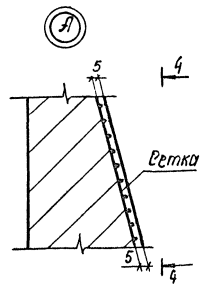


Устройство застенного дренажа









Примечания:

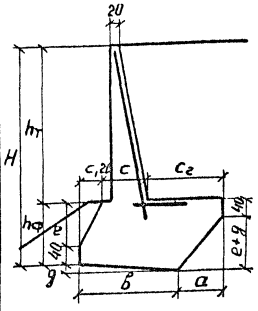
1. Задней поверхности подпорных стен необходимо придавать искусственную шероховатость путём устройства в опалубке щелей размером 5–10 мм.
2. Длина секций подпорной стены $b = 6–15$ м.
3. Все приведённые размеры даны в см.

4. Принятые обозначения величин:
H – полная высота стены,
z – заглубление фундамента,
в – ширина бермы в основании откоса.

Нач. отд	Филиппов		3.503.1-67.0-6000
Н. контр	Токарева		
ГИП	Филиппов		Конструкция монолитных бетонных подпорных стен VII и VIII типов
Ст. инж.	Конюшевич		Стадия: Р; Лист: —; Листов: 1
Инженер	Хачапуридзе		Тбилгипродорстрой

Инв. N подл. | Подпись и дата | Взам. инв. N

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность в баллах ≤8: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_ф$	e	g	c_1	c	c_2	в	а	Бетон, м³: тело	Фундамент	всего	Арматура, кг: А-III	А-I	всего	9: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_ф$	e	g	c_1	c	c_2	в	а	Бетон, м³: тело	Фундамент	всего	Арматура, кг: А-III	А-I	всего
0,2 (2,0)	30	3,0	200	100	60	20	—	60	160	170	70	7,97	24,30	32,27	187	51	238	200	100	60	20	—	60	160	170	70	7,97	24,30	32,27	187	51	238
		5,0	360	140	100	—	60	90	160	250	80	19,72	39,04	58,76	261	72	333	360	140	100	20	60	90	175	255	90	19,72	44,12	63,84	261	72	333
		7,0	520	180	140	—	85	125	245	370	105	37,55	71,86	109,4	361	102	463	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60	—	—	55	155	170	60	7,47	21,07	28,54	187	51	238	200	100	60	—	—	55	155	170	60	7,47	21,07	28,54	187	51	238
		5,0	360	140	100	—	60	80	160	240	80	17,93	37,65	55,58	261	72	333	360	140	100	20	60	80	160	230	90	17,93	40,34	58,27	261	72	333
		7,0	520	180	140	—	85	105	210	315	105	32,37	62,05	94,42	343	97	440	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	200	100	60	—	—	50	120	130	60	6,97	17,08	24,05	178	49	227	200	100	60	—	—	50	120	130	60	6,97	17,08	24,05	178	49	227
		5,0	360	140	100	—	60	70	135	205	80	16,14	32,77	48,91	252	69	321	360	140	100	—	60	70	135	205	80	16,14	32,77	48,91	252	69	321
		7,0	520	180	140	—	85	90	205	295	105	28,49	58,47	86,96	343	97	440	520	180	140	—	85	90	275	365	105	28,49	71,01	99,50	379	107	486
0,4 (4,0)	30	3,0	200	100	60	20	—	60	160	170	70	7,97	24,30	32,27	187	51	238	200	100	60	20	—	60	160	170	70	7,97	24,30	32,27	187	51	238
		5,0	360	140	100	—	20	90	150	200	80	19,72	34,06	53,78	252	69	321	360	140	100	20	40	90	165	225	90	19,72	40,64	60,36	261	72	333
		7,0	520	180	140	—	80	125	160	280	105	37,55	56,07	93,62	325	92	417	520	180	140	40	80	125	250	350	125	37,55	80,38	117,9	352	100	452
		9,0	680	220	180	—	100	160	195	350	125	60,96	80,68	141,6	399	113	512	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60	—	—	55	155	170	60	7,47	21,07	28,54	187	51	238	200	100	60	—	—	55	155	170	60	7,47	21,07	28,54	187	51	238
		5,0	360	140	100	—	50	80	115	185	80	17,93	30,48	48,41	243	67	310	360	140	100	20	50	80	115	175	90	17,93	32,67	50,60	243	67	310
		7,0	520	180	140	—	80	105	115	215	105	32,37	44,12	76,49	307	87	394	520	180	140	20	80	105	165	255	115	32,37	56,07	88,44	316	90	406
		9,0	680	220	180	—	105	130	140	270	125	50,80	65,94	116,7	381	107	488	680	220	180	30	105	130	230	345	140	50,80	91,53	142,3	408	115	523
	40	3,0	200	100	60	—	—	50	115	125	60	6,97	16,58	23,55	178	49	227	200	100	60	—	—	50	115	125	60	6,97	16,58	23,55	178	49	227
		5,0	360	140	100	—	50	70	100	160	80	16,14	26,99	43,13	234	64	298	360	140	100	20	55	70	100	155	90	16,14	29,38	45,52	234	64	298
		7,0	520	180	140	—	85	90	90	180	105	28,49	37,85	66,34	299	84	383	520	180	140	10	85	90	145	230	110	28,49	49,10	77,59	316	90	406
		9,0	680	220	180	—	100	110	125	230	125	44,03	57,57	101,6	372	105	477	680	220	180	20	100	110	220	310	140	44,03	81,24	125,3	408	115	523



Примечания:

1. Применяемые материалы:
   - бетон класса В20 по ГОСТ 25192-82,
   - арматура класса А-III ф 12 и класса А-I ф 6 по ГОСТ 5781-82*.
2. Буквами обозначены величины:
   R_0 - условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,
   φ - нормативный угол внутреннего трения грунта застенной засыпки.

Нач.отд	Филиппов	
Н.контр	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст.инж	Конишвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-6100

Размеры сечений и расход основных материалов на секцию (10 п.м) низовых подпорных стен V типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

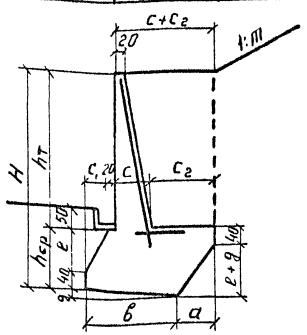
ТбилгипроавтодорСтрой

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

Копировал Ильина 22091-01 55 Формат А3

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность 6 баллов (≤6): Переменные размеры, см: $h_т$	$h_{ф}$	e	g	c_1	c	c_2	b	a	Бетон, м³: тело	фундамент	всего	Арматура, кг: А-III	А-I	всего
0,2 / 2,0	30	3,0	200	100	60	—	—	60	45	70	55	7,97	10,86	18,83	152	41	193
		5,0	360	140	100	—	50	90	80	160	80	19,72	26,99	46,71	225	61	286
		7,0	520	180	140	—	85	125	140	265	105	37,55	53,09	90,64	316	90	406
	35	3,0	200	100	60	—	—	55	35	70	40	7,47	9,76	17,23	152	41	193
		5,0	360	140	100	—	40	80	80	140	80	17,93	24,70	42,63	225	61	286
		7,0	520	180	140	—	85	105	135	240	105	32,37	48,60	80,97	307	87	394
	40	3,0	200	100	60	—	—	50	20	70	20	6,97	8,37	15,34	152	41	193
		5,0	360	140	100	—	50	70	40	120	60	16,14	19,62	35,76	225	61	286
		7,0	520	180	140	—	80	90	85	170	105	28,49	36,45	64,94	299	84	383
0,4 / 4,0	30	3,0	200	100	60	—	—	60	45	70	55	7,97	10,86	18,83	152	41	193
		5,0	360	140	100	—	40	90	20	150	80	19,72	26,10	45,82	225	61	286
		7,0	520	180	140	—	40	125	140	220	105	37,55	48,21	85,76	307	87	394
		9,0	680	220	180	—	40	160	205	300	125	60,96	78,39	139,3	408	115	523
	35	3,0	200	100	60	—	—	55	35	70	40	7,47	9,76	17,23	152	41	193
		5,0	360	140	100	—	40	80	75	135	80	17,93	24,00	41,93	225	61	286
		7,0	520	180	140	—	50	105	135	205	105	32,37	44,82	77,19	307	87	394
		9,0	680	220	180	—	100	130	160	285	125	50,80	69,72	120,5	389	110	499
	40	3,0	200	100	60	—	—	50	20	70	20	6,97	8,37	15,34	152	41	193
		5,0	360	140	100	—	50	70	40	120	60	16,14	19,62	35,76	225	61	286
		7,0	520	180	140	—	80	90	85	170	105	28,49	36,45	64,94	299	84	383
		9,0	680	220	180	—	100	110	130	235	125	44,03	58,76	102,8	381	107	488

φ, град	Расчетная сейсмичность 7 баллов: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_{ф}$	e	g	c_1	c	c_2	b	a	Бетон, м³: тело	фундамент	всего	Арматура, кг: А-III	А-I	всего
30	200	100	60	—	—	60	55	80	55	7,97	11,85	19,82	152	41	193
	360	140	100	—	55	90	100	185	80	19,72	30,28	50,00	234	64	298
	520	180	140	—	85	125	200	325	105	37,55	63,84	101,39	343	97	440
35	200	100	60	—	—	55	60	80	55	7,47	11,75	19,22	160	43	203
	360	140	100	—	60	80	105	185	80	17,93	29,98	47,91	234	64	298
	520	180	140	—	85	105	195	300	105	32,37	59,36	91,73	334	95	429
40	200	100	60	—	—	50	25	70	25	6,97	8,72	15,69	152	41	193
	360	140	100	—	50	70	75	135	80	16,14	23,51	39,65	225	61	286
	520	180	140	—	80	90	155	240	105	28,49	49,00	77,49	316	90	406
30	200	100	60	—	—	60	55	80	55	7,97	11,85	19,62	152	41	193
	360	140	100	—	40	90	100	170	80	19,72	28,88	48,60	234	64	298
	520	180	140	—	40	125	175	255	105	37,55	54,48	92,03	325	92	417
	680	220	180	—	40	160	250	345	125	60,96	88,25	149,2	425	120	545
35	200	100	60	—	—	55	60	80	55	7,47	11,75	19,22	160	43	203
	360	140	100	—	40	80	105	165	80	17,93	28,19	46,12	234	64	298
	520	180	140	—	50	105	200	270	105	32,37	56,47	88,84	334	95	429
	680	220	180	20	100	130	220	330	140	50,80	86,15	137,0	408	115	523
40	200	100	60	—	—	50	25	70	25	6,97	8,72	15,69	152	41	193
	360	140	100	—	50	70	75	135	80	16,14	23,51	39,65	225	61	286
	520	180	140	—	80	90	125	210	105	28,49	43,68	72,11	307	87	394
	680	220	180	—	100	110	185	290	125	44,03	70,82	114,8	399	113	512



Предельные уклоны откоса (1:m)

φ, град	Расчетная сейсмичность 6 баллов: ≤6	7	8	9
30	1:2	1:2	1:2	1:2,25
35	1:1,5	1:1,5	1:1,5	1:1,75
40	1:1,25	1:1,25	1:1,25	1:1,5

Примечание: При рассмотрении настоящей таблицы учитывать примечания, приведенные на стр 54

Начтд	Филиппов		
Н.контр	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст инж	Коншавили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-6200

Размеры сечений и расход основных материалов на секцию (10п.м) верховых подпорных стен VI типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТбилгипродорТранс

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам.инв.№

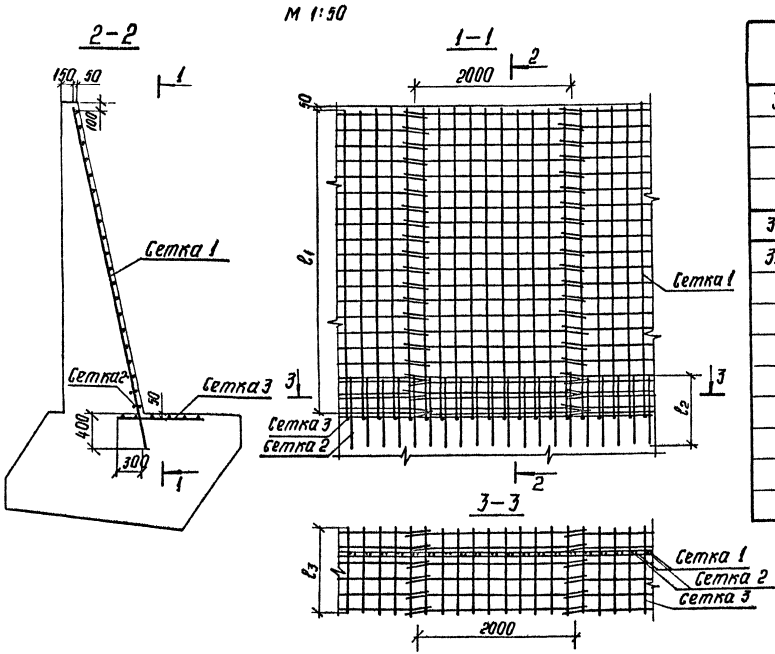
Копировал Ильина 22091-01 56 формат А3

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	расчетная сейсмичность 8: переменные размеры, см									бетон, м³			арматура, кг			расчетная сейсмичность 9: переменные размеры, см									бетон, м³			арматура, кг		
			$h_т$	$h_{ф}$	e	g	c_1	c	c_2	b	a	тело	фундамент	всего	А-III	А-I	всего	$h_т$	$h_{ф}$	e	g	c_1	c	c_2	b	a	тело	фундамент	всего	А-III	А-I	всего
0,2 / 2,0	30	3,0	200	100	60	—	—	60	80	105	55	7,97	14,34	22,31	160	43	203	200	100	60	10	—	60	130	150	60	7,97	20,22	28,19	178	49	227
		5,0	360	140	100	20	60	90	140	220	90	19,72	38,84	58,56	243	67	310	360	140	100	40	60	90	250	315	105	19,72	58,76	78,48	287	79	366
		7,0	520	180	140	20	85	125	250	365	115	37,55	76,89	114,4	361	102	463	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60	—	—	55	80	100	55	7,47	13,74	21,21	160	43	203	200	100	60	10	—	55	115	130	60	7,47	18,13	25,60	169	46	215
		5,0	360	140	100	20	60	80	140	210	90	17,93	37,35	55,28	243	67	310	360	140	100	40	60	80	205	260	105	17,93	50,00	67,93	270	74	344
		7,0	520	180	140	30	85	105	265	355	120	32,37	77,99	110,4	361	102	463	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	200	100	60	—	—	50	50	70	50	6,97	10,51	17,48	152	41	193	200	100	60	—	—	50	75	90	55	6,97	12,75	19,72	160	43	203
		5,0	360	140	100	—	50	70	105	165	80	16,14	27,74	43,88	234	64	298	360	140	100	—	50	70	135	195	80	16,14	31,87	48,01	243	67	310
		7,0	520	180	140	—	80	90	205	290	105	28,49	57,97	86,46	343	97	440	520	180	140	—	80	90	235	320	105	28,49	63,35	91,84	352	100	452
0,4 / 4,0	30	3,0	200	100	60	—	—	60	80	10	55	7,97	14,34	22,31	160	43	203	200	100	60	10	—	60	130	150	60	7,97	20,22	28,19	178	49	227
		5,0	360	140	100	20	40	90	135	195	90	19,72	36,15	55,87	243	67	310	360	140	100	40	50	90	250	305	105	19,72	57,67	77,39	287	79	366
		7,0	520	180	140	20	40	125	250	320	115	37,55	71,51	109,1	352	100	452	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		9,0	680	220	180	40	50	160	310	390	150	60,96	111,1	172,1	452	128	580	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60	—	—	55	80	100	55	7,47	13,74	21,21	160	43	203	200	100	60	10	—	55	115	130	60	7,47	18,13	25,60	169	46	215
		5,0	360	140	100	20	50	80	130	190	90	17,93	34,86	52,79	243	67	310	360	140	100	40	60	80	170	225	105	17,93	44,42	62,35	252	69	321
		7,0	520	180	140	30	55	105	220	280	120	32,37	65,54	97,91	343	97	440	520	180	140	60	85	105	255	330	135	32,37	81,77	114,1	352	100	452
		9,0	680	220	180	50	100	130	275	370	155	50,80	105,28	156,1	425	120	545	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	200	100	60	—	—	50	50	70	50	6,97	10,51	17,48	152	41	193	200	100	60	—	—	50	70	85	55	6,97	10,66	17,63	160	43	203
		5,0	360	140	100	—	50	70	100	160	80	16,14	26,99	43,13	234	64	298	360	140	100	—	50	70	130	190	80	16,14	31,17	47,31	243	67	310
		7,0	520	180	140	—	80	90	165	250	105	28,49	50,80	79,29	325	92	417	520	180	140	—	80	90	205	290	105	28,49	57,97	86,46	343	97	440
		9,0	680	220	180	—	100	110	245	350	125	44,03	83,86	127,9	425	120	545	680	220	180	20	100	110	290	380	140	44,03	97,61	141,6	434	123	557

Примечания:

1. Применяемые материалы:
   - бетон класса В20 по ГОСТ 25192-82,
   - арматура класса А-III ⌀12 и класса А-I ⌀6 по ГОСТ 5781-82.*
2. В приводимой таблице буквами обозначены:
   R_0 - условное сопротивление грунта в основании стены,
   φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки.
3. Остальные обозначения соответствуют схеме, приведенной на стр. 55

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №



Обозначение	Размеры l_1	Размеры l_2	Размеры l_3	Тип сеток	Марка сеток	Масса, кг
3.503.1-67.0-6400	1950	—	—	1	С10	22,5
-01	3550	—	—		С11	40,8
-02	5150	—	—		С12	59,1
-03	6750	—	—		С13	77,5
3.503.1-67.0-6500	—	900	—	2	С20	9,5
3.503.1-67.0-6600	—	—	500	3	С30	6,0
-01	—	—	700		С31	8,2
-02	—	—	900		С32	10,6
-03	—	—	1100		С33	12,9
-04	—	—	1300		С34	15,2
-05	—	—	1500		С35	17,5
-06	—	—	1700		С36	19,7
-07	—	—	1900		С37	22,0
-08	—	—	2300		С38	26,6

Обозначение	Тип сетки	Количество на секцию
3.503.1-67.0-6400	1	5
3.503.1-67.0-6500	2	5
3.503.1-67.0-6600	3	5

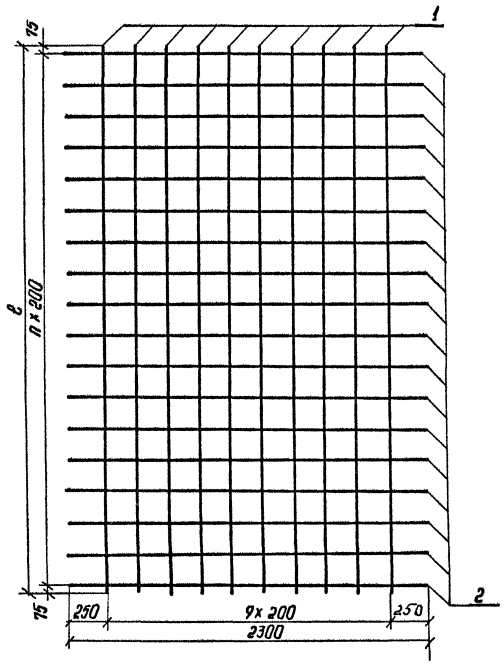
Примечания:

1. Сетки типа 1 прикреплять к опалубке подпорной стены.
2. Сетки типов 2 и 3 устанавливаются в проектное положение при бетонировании фундамента стены.
3. Смежные по длине секции стены сетки стыкуются внахлёстку и соединяются вязальной проволокой.

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

			3.503.1-67.0-6300
Начата	Филиппов		Армирование монолитных бетонных стен VI типа
Н. контр.	Токарева		Стадия: Р; Лист: —; Листов: 1
ГИП	Филиппов		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС
Ст. инж.	Кончашвили		
Инженер	Хачатуридзе		

Копировал Серопян 22091-01 58 Формат А3



Марка сетки	Обозначение	ℓ_1, мм	n	Масса, кг
С 10	3.503.1-67.0-6400	1950	9	22,5
С 11	-01	3550	17	40,6
С 12	-02	5150	25	59,1
С 13	-03	6750	33	77,5

Формат	Зона	Позиц.	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
				3.503.1-67.0-6400		С 10
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6401	ф 12А-III ГОСТ 5781-82* ℓ=1950	10	1,7 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6402	ф 6А-I ГОСТ 5781-82* ℓ=2300	10	0,5 кг
				3.503.1-67.0-6400-01		С 11
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6401-01	ф 12А-III ГОСТ 5781-82* ℓ=3550	10	3,2 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6402	ф 6А-I ГОСТ 5781-82* ℓ=2300	18	0,5 кг
				3.503.1-67.0-6400-02		С 12
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6402-02	ф 12А-III ГОСТ 5781-82* ℓ=5150	10	4,6 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6402	ф 6А-I ГОСТ 5781-82* ℓ=2300	26	0,5 кг
				3.503.1-67.0-6400-03		С 13
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6402-03	ф 12А-III ГОСТ 5781-82* ℓ=6750	10	6,0 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6402	ф 6А-I ГОСТ 5781-82* ℓ=2300	34	0,5 кг

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Тонарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Каниашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1-67.0-6400

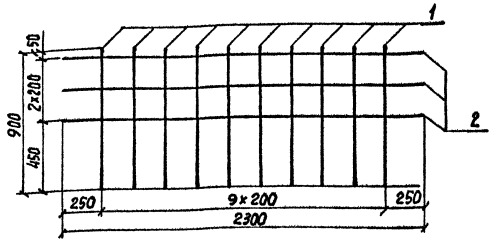
Сетка 1 для армирования подпорных стен VI типа

Стадия	Масса	Масштаб
Р	см. табл.	1:25
Лист	Листов 1	

ТбилгипроавтодорТранс

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировал Серопян 22091-01 59 Формат А3



Формат	Зона	Позиц.	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
				3.503.1-67.0-6500		С 20
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6005	ф12А-III ГОСТ 5781-82*; L=900	10	0,8 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6000	ф 6А-I ГОСТ 5781-82*; L=2300	3	0,5кг

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хаиндрикидзе	

3.503.1-67.0-6500

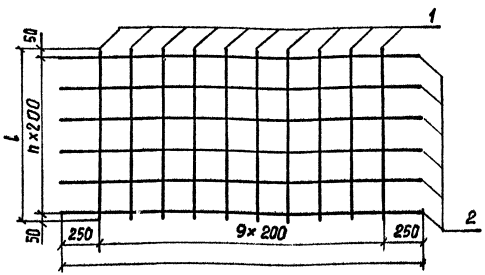
Сетка 2 для армирования подпорных стен VI типа

Стадия	Масса	Масштаб
Р	9,5	1:25
Лист	Листов 1	

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал

Формат А4



Марка сетки	Обозначение	L, мм	n	Масса, кг
С30	3.503.1-67.0-6500	500	2	6,0
С31	- 01	700	3	8,2
С32	- 02	900	4	10,6
С33	- 03	1100	5	12,9
С34	- 04	1300	6	15,2
С35	- 05	1500	7	17,5
С36	- 06	1700	8	19,7
С37	- 07	1900	9	22,0
С38	- 08	2300	11	26,6

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Нач отд	Филиппов	
Н. контр	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж	Кониашвили	
Инженер	Хаиндрикидзе	

3.503.1-67.0-6600 СБ

Сетка 3 для армирования подпорных стен VI типа сборный чертеж

Стадия	Масса	Масштаб
Р	см табл.	1:25
Лист 1	Листов 2	

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал

Продолжение

Формат	Зона	Позиц.	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
				3.503.1-67.0-66		С30
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=500	10	0,5 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	3	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-01		С31
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-01	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=700	10	0,6 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	4	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-02		С32
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-02	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=900	10	0,8 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	5	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-03		С33
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-03	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1100	10	1,0 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	6	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-04		С34
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-04	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1300	10	1,2 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	7	0,5 кг

Формат	Зона	Позиц.	Обозначение	Наименование	Кол.	Примечание
				3.503.1-67.0-66-05		С35
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-05	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1500	10	1,3 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	8	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-06		С36
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-06	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1700	10	1,5 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	9	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-07		С37
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-07	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=1900	10	1,7 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	10	0,5 кг
				3.503.1-67.0-66-08		С38
				Детали		
Б4		1	3.503.1-67.0-6601-08	ф12 А-III ГОСТ 5781-82*, l=2300	10	2,0 кг
Б4		2	3.503.1-67.0-6602	ф6 А-I ГОСТ 5781-82*, l=2300	12	0,5 кг

Взятен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

Нач. отд.	Филиппов		3.503.1-67.0-6600
Н.контр.	Токарева		Сетка 3 для армирования подпорных стен VI типа
ГИП	Филиппов		Стадия: Р; Лист: 2; Листов: 2
Ст. инж.	Кониашвили		ТбилГИПРОАВТОДОРТРАНС
Инженер	Хачапуридзе		

Копировал: 22091-01 61 Формат А3

R_o, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Виды подпорных стен: Низовые, расчетная сейсмичность ≤ 8, тип сеток 1	2	3	Низовые, расчетная сейсмичность 9, тип сеток 1	2	3	Верховые, расчетная сейсмичность ≤ 6, тип сеток 1	2	3	Верховые, расчетная сейсмичность 7, тип сеток 1	2	3	Верховые, расчетная сейсмичность 8, тип сеток 1	2	3	Верховые, расчетная сейсмичность 9, тип сеток 1	2	3
0,2 / 2,0	30	3,0	С10	С20	С34	С10	С20	С34	С10	С20	С30	С10	С20	С30	С10	С20	С31	С10	С20	С33
		5,0	С11	С20	С34	С11	С20	С34	С11	С20	С30	С11	С20	С31	С11	С20	С32	С11	С20	С37
		7,0	С12	С20	С37	—	—	—	С12	С20	С32	С12	С20	С35	С12	С20	С37	—	—	—
	35	3,0	С10	С20	С34	С10	С20	С34	С10	С20	С30	С10	С20	С31	С10	С20	С31	С10	С20	С32
		5,0	С11	С20	С34	С11	С20	С34	С11	С20	С30	С11	С20	С31	С11	С20	С32	С11	С20	С35
		7,0	С12	С20	С35	—	—	—	С12	С20	С31	С12	С20	С34	С12	С20	С37	—	—	—
	40	3,0	С10	С20	С33	С10	С20	С33	С10	С20	С30	С10	С20	С30	С10	С20	С30	С10	С20	С31
		5,0	С11	С20	С33	С11	С20	С33	С11	С20	С30	С11	С20	С30	С11	С20	С31	С11	С20	С32
		7,0	С12	С20	С35	С12	С20	С36	С12	С20	С30	С12	С20	С32	С12	С20	С35	С12	С20	С36
0,4 / 4,0	30	3,0	С10	С20	С34	С10	С20	С34	С10	С20	С30	С10	С20	С30	С10	С20	С31	С10	С20	С33
		5,0	С11	С20	С33	С11	С20	С34	С11	С20	С30	С11	С20	С31	С11	С20	С32	С11	С20	С37
		7,0	С12	С20	С33	С12	С20	С36	С12	С20	С31	С12	С20	С33	С12	С20	С36	—	—	—
		9,0	С13	С20	С33	—	—	—	С13	С20	С34	С13	С20	С36	С13	С20	С38	—	—	—
	35	3,0	С10	С20	С34	С10	С20	С34	С10	С20	С30	С10	С20	С31	С10	С20	С31	С10	С20	С32
		5,0	С11	С20	С32	С11	С20	С32	С11	С20	С30	С11	С20	С31	С11	С20	С32	С11	С20	С33
		7,0	С12	С20	С31	С12	С20	С32	С12	С20	С31	С12	С20	С34	С12	С20	С35	С12	С20	С36
		9,0	С13	С20	С31	С13	С20	С34	С13	С20	С32	С13	С20	С34	С13	С20	С36	—	—	—
	40	3,0	С10	С20	С33	С10	С20	С33	С10	С20	С30	С10	С20	С30	С10	С20	С30	С10	С20	С31
		5,0	С11	С20	С31	С11	С20	С31	С11	С20	С30	С11	С20	С30	С11	С20	С31	С11	С20	С32
		7,0	С12	С20	С30	С12	С20	С32	С12	С20	С30	С12	С20	С31	С12	С20	С33	С12	С20	С35
		9,0	С13	С20	С30	С13	С20	С34	С13	С20	С31	С13	С20	С33	С13	С20	С36	С13	С20	С37

Примечание: В приводимой таблице буквами обозначены:
R_o – условное сопротивление грунта в основании стены,
φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
H – полная высота подпорной стены.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 – 67.0 – 6700

Таблица для подбора марок сеток в подпорных стенах VI типа

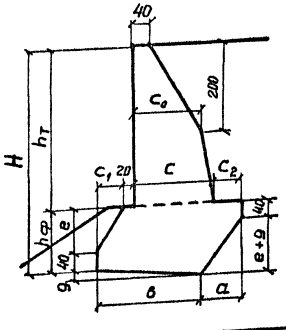
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировал Серапян 22091-01 62 формат А3

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность в баллах ≤ 8: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_{ср}$	e	g	c_0	c_1	c	c_2	в	a	Расход бетона, м³: тело	фундамент	всего	9: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_{ср}$	e	g	c_0	c_1	c	c_2	в	a	Расход бетона, м³: тело	фундамент	всего
0,2 / 2,0	30	3,0	200	100	60	10	160	—	160	60	180	60	19,92	23,31	42,23	200	100	60	10	160	—	160	60	180	60	19,92	23,31	42,23
		5,0	360	140	100	—	160	60	200	50	250	80	48,60	39,04	87,64	360	140	100	—	160	60	200	75	275	80	48,60	46,02	94,62
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60	—	145	—	145	55	165	55	18,43	20,22	38,65	200	100	60	—	145	—	145	55	165	55	18,43	20,22	38,65
		5,0	360	140	100	—	145	60	180	55	235	80	44,32	36,95	81,27	360	140	100	—	145	60	180	55	235	80	44,32	36,95	81,27
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	200	100	60	—	130	—	130	45	140	55	16,93	17,83	34,76	200	100	60	—	130	—	130	45	140	55	16,93	17,83	34,76
		5,0	360	140	100	—	130	60	170	30	200	80	40,84	32,07	72,91	360	140	100	—	130	60	170	30	200	80	40,84	32,07	72,91
		7,0	520	180	140	—	130	85	205	105	310	105	70,31	59,76	130,07	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	200	100	60	10	160	—	160	60	180	60	19,92	23,31	42,23	200	100	60	10	160	—	160	60	180	60	19,92	23,31	42,23
		5,0	360	140	100	—	160	30	200	20	190	80	48,60	32,17	80,77	360	140	100	20	160	30	200	50	220	80	48,60	39,34	87,94
		7,0	520	180	140	—	160	60	245	30	255	105	84,46	52,14	136,60	520	180	140	20	160	40	255	105	310	110	86,05	69,02	155,07
		9,0	680	220	180	—	160	80	290	50	315	125	127,49	78,09	205,58	680	220	180	30	160	65	335	135	420	135	138,24	111,95	250,19
	35	3,0	200	100	60	—	145	—	145	55	165	55	18,43	20,22	38,65	200	100	60	—	145	—	145	55	165	55	18,43	20,22	38,65
		5,0	360	140	100	—	145	35	180	20	175	80	44,32	29,88	74,20	360	140	100	—	145	20	180	60	200	80	44,32	34,06	78,38
		7,0	520	180	140	—	145	55	220	20	215	105	76,59	44,67	121,26	520	180	140	—	145	40	240	105	300	105	79,78	62,45	142,23
		9,0	680	220	180	—	145	95	260	20	270	125	115,24	66,83	182,07	680	220	180	—	145	90	320	125	430	125	129,58	102,99	232,57
	40	3,0	200	100	60	—	130	—	130	25	120	55	16,93	15,74	32,67	200	100	60	—	130	—	130	25	120	55	16,93	15,74	32,67
		5,0	360	140	100	—	130	25	170	20	155	80	40,84	27,09	67,93	360	140	100	—	130	35	170	20	165	80	40,84	27,99	68,83
		7,0	520	180	140	—	130	40	205	20	190	105	70,31	41,88	112,19	520	180	140	—	130	70	230	20	240	105	74,30	48,75	123,05
		9,0	680	220	180	—	130	75	240	20	230	125	105,38	59,46	164,84	680	220	180	—	130	100	300	30	325	125	119,72	78,38	198,10



Примечания:

1. Для сооружения стен следует применять бетон класса В 20, соответствующий ГОСТ 25192-82.
2. Буквами обозначены величины:
R_0 - условное сопротивление грунта в основании стены,
φ - нормативный угол внутреннего трения грунта застенной засыпки,
H - полная высота подпорной стены
3. Размеры на чертеже указаны в см.

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кониашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 - 67.0 - 7000

Размеры сечений и расход бетона на секцию (10 п.м.) низовых подпорных стен VII типа

Стадия	Лист	Листов
Р		1

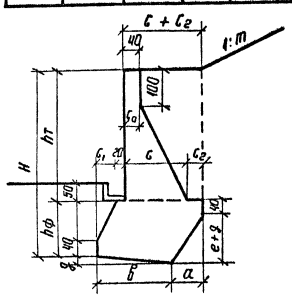
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал 22091-01 63 Формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 6 баллов: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_ф$	e	g	c_0	c_1	c	c_2	b	a	Расход бетона, м³: тело	фундамент	всего
0,1 2 / 2,0	30	3,0	200	100	60	—	40		80	25	70	55	9,96	10,86	20,82
		5,0	360	140	100	—	40	55	140	25	160	80	27,34	26,79	54,13
		7,0	520	180	100	—	40	65	205	60	265	105	55,23	53,09	108,32
	35	3,0	200	100	60	—	40	—	80	20	70	50	9,96	10,41	20,37
		5,0	360	140	100	—	40	25	140	35	140	80	27,34	25,50	52,84
		7,0	520	180	140	—	40	70	205	50	240	105	55,23	49,80	105,03
	40	3,0	200	100	60	—	40	—	75	20	70	45	9,66	10,21	19,87
		5,0	360	140	100	—	40	—	130	25	95	80	26,00	20,42	46,42
		7,0	520	180	140	—	40	55	190	20	180	105	52,09	40,04	92,13
0,4 / 4,0	30	3,0	200	100	60	—	40	—	80	25	70	55	9,96	10,86	20,82
		5,0	360	140	100	—	40	40	140	25	145	80	27,34	25,40	52,74
		7,0	520	180	140	—	40	60	205	40	220	105	55,23	46,81	102,04
		9,0	680	220	180	—	40	100	270	30	295	125	93,47	71,91	165,38
	35	3,0	200	100	60	—	40	—	80	20	70	50	9,96	10,41	20,37
		5,0	360	140	100	—	40	25	140	25	130	80	27,34	24,10	51,44
		7,0	520	180	140	—	40	50	205	30	200	105	55,23	43,92	99,15
		9,0	680	220	180	—	40	90	270	20	275	125	93,52	68,43	161,95
	40	3,0	200	100	60	—	40	—	75	20	70	45	9,66	10,21	19,87
		5,0	360	140	100	—	40	—	130	25	95	80	26,00	20,42	46,42
		7,0	520	180	140	—	40	30	190	20	155	105	52,09	37,15	89,24
		9,0	680	220	180	—	40	60	245	20	220	125	86,35	58,96	145,31

R_0, МПа (кгс/см²)	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность 7 баллов: Переменные размеры, см: $h_т$	$h_ф$	e	g	c_0	c_1	c	c_2	b	a	Расход бетона, м³: тело	фундамент	всего
0,1 2 / 2,0	30	3,0	200	100	60	—	40	—	85	30	80	55	10,16	11,75	21,91
		5,0	360	140	100	—	40	60	150	30	180	80	28,59	29,28	57,87
		7,0	520	180	140	—	40	70	220	105	310	105	58,37	62,15	120,52
	35	3,0	200	100	60	—	40		85	25	75	55	10,16	11,35	21,51
		5,0	360	140	100	—	40	60	150	30	180	80	28,59	29,38	57,87
		7,0	520	180	140	—	40	70	220	105	310	105	58,37	62,15	120,52
	40	3,0	200	100	60	—	40		80	20	70	50	9,96	10,41	20,37
		5,0	360	140	100	—	40	25	140	30	135	80	27,29	24,65	51,94
		7,0	520	180	140	—	40	70	205	55	245	105	55,18	50,55	105,73
0,4 / 4,0	30	3,0	200	100	60	—	40	—	85	30	80	55	10,16	11,75	21,91
		5,0	360	140	100	—	40	50	150	25	165	80	28,59	27,69	56,28
		7,0	520	180	140	—	40	40	220	70	245	105	58,37	52,59	110,96
		9,0	680	220	180	—	40	50	280	120	345	125	96,41	87,35	183,76
	35	3,0	200	100	60	—	40	—	85	25	75	55	10,16	11,35	21,51
		5,0	360	140	100	—	40	55	150	20	165	80	28,59	27,49	56,08
		7,0	520	180	140	—	40	50	220	80	265	105	58,37	55,58	113,95
		9,0	680	220	180	—	40	50	280	120	345	125	96,41	87,35	183,76
	40	3,0	200	100	60	—	40		80	20	70	50	9,96	10,41	20,37
		5,0	360	140	100	—	40	20	140	30	130	80	27,29	24,30	51,59
		7,0	520	180	140	—	40	60	205	25	205	105	55,18	44,12	99,30
		9,0	680	220	180	—	40	105	260	40	300	125	90,64	68,13	158,77



Предельные уклоны откоса (1:m)

φ, град	Расчетная сейсмичность в баллах: ≤ 6	7	8	9
30	1:2	1:2	1:2	1:2,25
35	1:1,5	1:1,5	1:1,5	1:1,75
40	1:1,25	1:1,25	1:1,25	1:1,5

Нач. отд.	Филиппов	
Н. контр.	Тонарева.	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Канишвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 – 67.0 – 7100

Размеры сечений и расход бетона на секцию (10п.м) верховых подпорных стен VII типа.

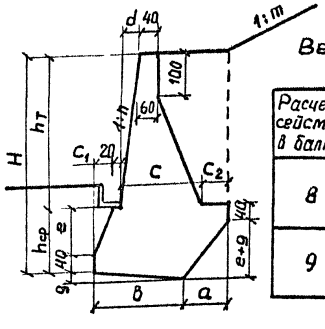
Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИАГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал Серопян. 22091-01 64 формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность в баллах: 8 — Переменные размеры, см: $h_т$	$h_{ср}$	e	g	c_0	c_1	c	c_2	b	a	Расход бетона, м²: тело	фундамент	Всего	9 — Переменные размеры, см: $h_т$	$h_{ср}$	e	g	c_0	c_1	c	c_2	b	a	Расход бетона, м³: тело	фундамент	Всего
0,2 / 2,0	30	3,0	200	100	60	—	50	—	95	45	105	55	11,7	14,2	25,9	200	100	60	—	60	—	110	65	140	55	13,9	18,8	32,7
		5,0	360	140	100	10	50	40	165	80	210	85	32,8	37,7	70,5	360	140	100	50	60	35	215	105	270	105	41,5	54,3	95,8
		7,0	520	180	140	20	50	85	240	130	350	115	65,7	75,5	141,2	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60		50		95	35	95	55	11,7	13,2	24,9	200	100	60	—	60	—	105	55	125	55	13,1	16,3	29,4
		5,0	360	140	100	10	50	60	165	50	210	85	32,8	35,2	68,0	360	140	100	40	60	60	185	85	245	105	36,7	47,7	84,4
		7,0	520	180	140	20	50	85	240	115	345	115	65,7	73,1	138,8	520	180	140	60	60	85	290	140	425	140	74,0	77,4	151,4
	40	3,0	200	100	60	—	45	—	90	20	75	55	11,0	11,3	22,3	200	100	60	—	50	—	100	20	85	55	12,0	12,3	24,3
		5,0	360	140	100	—	45	35	155	35	165	80	30,2	28,8	59,0	360	140	100	—	50	45	175	30	190	80	34,5	31,5	66,0
		7,0	520	180	140	—	45	80	225	65	285	105	60,7	57,0	117,7	520	180	140	—	50	80	250	70	315	105	67,2	62,3	129,5
0,4 / 4,0	30	3,0	200	100	60	—	50	—	95	45	105	55	11,9	14,2	26,1	200	100	60	—	60	—	110	65	140	55	13,9	18,8	32,7
		5,0	360	140	100	10	50	20	165	80	200	85	32,8	35,9	68,7	360	140	100	50	60	35	215	105	265	110	41,5	54,3	95,8
		7,0	520	180	140	20	50	40	240	115	300	115	55,7	67,7	133,4	520	180	140	80	60	60	320	150	400	150	85,7	105,9	191,6
		9,0	680	220	180	50	50	50	310	150	375	155	109,3	110,8	220,1	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	200	100	60	—	50	—	95	35	95	55	11,7	13,2	24,9	200	100	60		60		105	55	125	55	13,1	16,3	29,4
		5,0	360	140	100	20	50	55	165	30	180	90	32,8	33,0	65,8	360	140	100	40	60	30	185	85	245	105	36,7	44,2	80,9
		7,0	520	180	140	20	50	40	240	100	285	115	65,7	64,8	130,5	520	180	140	60	60	40	270	130	320	140	74,0	83,4	157,4
		9,0	680	220	180	40	50	55	310	140	375	150	109,3	107,0	216,3	680	220	180	80	60	50	360	170	430	170	126,3	135,7	262,0
	40	3,0	200	100	60	—	45	—	90	20	75	55	11,0	11,3	22,3	200	100	60	—	50	—	100	20	85	55	12,0	12,3	24,3
		5,0	360	140	100	—	45	30	155	35	160	80	30,2	28,5	58,7	360	140	100	—	50	40	175	30	185	80	34,5	31,2	65,7
		7,0	520	180	140	—	45	80	225	25	245	105	60,7	49,9	110,6	520	180	140	—	50	75	250	45	285	105	67,2	57,4	124,6
		9,0	680	220	180	—	45	85	295	60	335	125	102,4	82,0	184,4	680	220	180	20	50	60	325	115	380	140	112,7	101,0	213,7



Величина наклона d передней грани, см

Расчетн. сейсмич. в баллах	φ, град	1:n	Высота тела стены $h_т$, м: 2,0	3,6	5,2	6,8
8	30 и 35	0,10	20	35	50	70
	40	0,05	10	20	25	35
9	30 и 35	0,20	40	70	105	135
	40	0,10	20	35	50	70

Примечания:

1. Для сооружения стен следует применять бетон класса В20, соответствующий ГОСТ 25192-82.
2. Буквами обозначены величины:
   R_0 – условное сопротивление грунта в основании стены,
   φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки,
   H – полная высота подпорной стены.
3. Размеры на чертеже указаны в см.

3.503.1-67.0-7100 | Лист 2

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировал 22091-01 65 Формат А3

1. Нагрузки и их коэффициенты

номера нагрузок	Наименование нагрузок	условное обозначение	Коэффициенты надежности γ_{f1}	γ_{f2}	Коэффициенты сочетаний η_o	η_o
1	Собственный вес конструкций	P	1,1	0,9	1,0	1,0
2	Вес грунта на стене	G	1,2	0,9	1,0	1,0
3	Активное давление грунта	E_a	1,2	1,2	1,0	1,0
4	Пассивное давление грунта	$E_п$	0,9	0,9	1,0	1,0
5	Активное давление грунта от воздействия автомобильной нагрузки	E_a	1,4	1,4	—	0,3
6	Активное давление грунта от воздействия колесной нагрузки	$E_к$	1,1	1,1	—	—
7	Сейсмическая нагрузка	S	1,0*	1,0*	1,0	0,8
8	Активное давление грунта от сейсмического воздействия	E_{as}	1,2	1,2	1,0	0,8
9	Пассивное давление грунта от сейсмического воздействия	$E_{пs}$	0,9	0,9	1,0	0,8
10	Активное давление грунта от воздействия автомобильной нагрузки Н-30 с учетом сейсмического воздействия	E_{as}	1,4	1,4	—	0,8

*Веса элементов сооружения для нагрузки ⑦ принимаются со своими коэффициентами перегрузки.

2. Комбинации нагрузок

А. Основные сочетания:

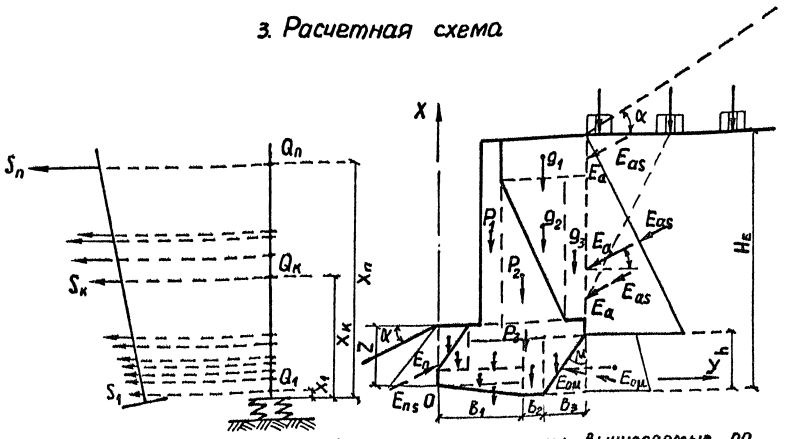
I комбинация – ①+②+③+④
II комбинация – ①+②+③+④+⑤
III комбинация – ①+②+③+④+⑥

Б. Особые сочетания

IV комбинация – ①+②+③+④+⑦+⑧+⑨
V комбинация – ①+②+③+④+⑤+⑦+⑧+⑨+⑩

Нагрузки в комбинации вводятся со своими коэффициентами γ_f и η. Каждая нагрузка дает три внешних силы:
N_i и T_i – нормальная и горизонтальная силы от нагрузки номер "i",
M_i – момент относительно проверяемой оси или центра сечения.

3. Расчетная схема



$P_1, P_2, P_3, \ldots$ – веса элементов конструкции стены, вычисляемые по проектным объемам и плотности материалов, кН (тс),
$g_1, g_2, g_3, \ldots$ – веса элементов грунта на стене, кН (тс),
$Q_1, \ldots, Q_к, \ldots, Q_n$ веса элементов конструкции или грунта, принятые сосредоточенными в центре их массы, кН (тс).
$S_1, \ldots, S_2, \ldots, S_n$ – горизонтальные сейсмические силы от соответствующих масс сооружения, кН (тс),
α – угол наклона поверхности грунта к горизонтальной плоскости, град,
$\delta = 0{,}5\varphi_{ср}$ – угол трения грунта по граням стены, град,
φ – угол внутреннего трения грунта засыпки, град,
β – угол наклона участка задней грани стены, град,
$H_в$ – расчетная высота активного давления грунта засыпки, м,
h – высота наклонной части задней грани подпорной стены, м,
O – переднее ребро подошвы фундамента стены,
B_1, B_2, B_3 – проекции нижних граней фундамента на горизонтальную плоскость, м,
$x_1, \ldots, x_к, \ldots, x_n$ – координаты точек сосредоточения весов $Q_1, \ldots, Q_к, \ldots, Q_n$, вызывающих инерционные силы, м.

Нач. отд.	Филиппов		3.503.1-67.0-8000
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		Методика расчета подпорных стен
Ст. инж.	Кониашвили		Стадия: Р; Лист: 1; Листов: 3
Инженер	Хачапуридзе		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал К 22091-01 66 Формат А3

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

4. Расчетные формулы.

Номера нагрузок	Виды внешних сил		
	нормальная сила	горизонтальная сила	момент
1	$N_1 = \Sigma p_к$	$T_1 = 0$	$M_1 = \Sigma p_к \cdot y_к$
2	$N_2 = \Sigma g_к$	$T_2 = 0$	$M_2 = \Sigma g_к \cdot y_к$
3	для вертикальной задней грани подпорной стены: $N_3 = E_0 \cdot \sin\delta$	$T_3 = E_0 \cdot \cos\delta$	$M_3 = E_0 \cdot (x_3 - y_3 \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
	для наклонной задней грани подпорной стены: $N_3 = E_{0м} \cdot \sin\omega$	$T_3 = E_{0м} \cdot \cos\omega$	$M_3 = E_{0м} \cdot (x_{3м} - y_{3м} \cdot tg\,\omega) \cdot \cos\omega$
4	$N_4 = E_п \cdot \sin\delta$	$T_4 = E_п \cdot \cos\delta$	$M_4 = E_п \cdot (x_4 + y_4 \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
5	для вертикальной задней грани подпорной стены: $N_5 = E_a \cdot \sin\delta$	$T_5 = E_a \cdot \cos\delta$	$M_5 = E_a \cdot (x_5 - y_5 \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
	для наклонной задней грани подпорной стены: $N_5 = E_{aм} \cdot \sin\omega$	$T_5 = E_{aм} \cdot \cos\omega$	$M_5 = E_{aм} \cdot (x_{5м} - y_{5м} \cdot tg\,\omega) \cdot \cos\omega$
6	для вертикальной задней грани подпорной стены: $N_6 = E_к \cdot \sin\delta$	$T_6 = E_к \cdot \cos\delta$	$M_6 = E_к \cdot (x_6 - y_6 \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
	для наклонной задней грани подпорной стены $N_6 = E_{км} \cdot \sin\omega$	$T_6 = E_{км} \cos\omega$	$M_6 = E_{км} (x_{6м} - y_{6м} \cdot tg\,\omega) \cdot \cos\omega$
7	$N_7 = 0{,}5\,\Sigma S_к$	$T_7 = \Sigma S_к$	$M_7 = \Sigma S_к \cdot (x_к + 0.5\,y_к)$
8	для вертикальной задней грани подпорной стены: $N_8 = E_{os} \cdot \sin\delta$	$T_8 = E_{os} \cos\delta$	$M_8 = E_{os} \cdot (x_8 - y_8 \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
	для наклонной задней грани подпорной стены: $N_8 = E^s_{oм} \cdot \sin\omega$	$T_8 = E^s_{oм} \cdot \cos\omega$	$M_8 = E^s_{oм} \cdot (x_{8м} - y_{8м} \cdot tg\,\omega) \cdot \cos\omega$
9	$N_9 = E_{ns} \cdot \sin\delta$	$T_9 = E_{ns} \cdot \cos\delta$	$M_9 = E_{ns} (x_9 + y_9 \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
10	для вертикальной задней грани подпорной стены: $N_{10} = E_{os} \cdot \sin\delta$	$T_{10} = E_{os} \cos\delta$	$M_{10} = E_{os} (x_{10} - y_{10} \cdot tg\,\delta) \cdot \cos\delta$
	для наклонной задней грани подпорной стены: $N_{10} = E^s_{aм} \cdot \sin\omega$	$T_{10} = E^s_{oм} \cdot \cos\omega$	$M_{10} = E^s_{oм} (x_{10м} - y_{10м} \cdot tg\,\omega) \cdot \cos\omega$

Примечания: 1. Веса элементов „$P_к$" и „$g_к$" нагрузок ① и ② вычисляются по проектным объемам и плотности материала конструкции и грунта обратной засыпки.

2. Ординаты „$x_к$" и абсциссы „$y_к$" центров масс „к" отсчитываются вдоль осей координатной системы XOY с учетом правила знаков

3. Величина усилий „E_0", „E_a" и „$E_к$" определяется по методике, изложенной в ВСН 167-70 с использованием формулы вида:

$$E = F \cdot \lambda_a,$$

где: F – вес призмы обрушения грунта или временной нагрузки;

λ_a – коэффициент активного давления грунта, вычисляемый по формулам ВСН 167-70 (раздел 5).

4. Величина усилий „$E_{oм}$", „$E_{aм}$" и „$E_{км}$" активных давлений на наклонную заднюю грань подпорной стены определяется по формуле:

$$E_м = E \cdot (1 - tg_м \cdot tg\varphi)^2, \text{ где } tg_м = b_3/h,\ \omega = \delta - \mu.$$

5 Пассивное давление грунта $E_п$ вычисляется по формуле:

$$E_п = 0{,}5 \cdot \gamma \cdot z^2 \cdot \lambda_п / k,$$

где: γ – плотность грунта засыпки, кН/м³ (тс/м³),

z – высота призмы пассивного отпора, м,

$\lambda_п$ – коэффициент пассивного давления грунта, вычисляемый по указаниям ВСН 167-70 (раздел 5),

k – коэффициент, принимаемый равным 5 при расчете низовых подпорных стен и 3 – при расчете верховых стен.

6. Координаты „x_i" и „y_i" точек приложения внешних сил от нагрузки номер „i" определяются путем проецирования центров тяжести соответствующих участков эпюр давлении на вертикальную или наклонную грани стены.

7. Горизонтальные сейсмические силы „$S_к$" вычисляются с использованием формул:

$$S_к = \theta_к \cdot K_c \cdot \beta \cdot \eta_к\ ;\quad \eta_к = x_к \cdot \Sigma Q_j \cdot x_j / \Sigma Q_j \cdot x_j^2,$$

где: K_c – коэффициент сейсмичности, значения которого при расчетной сейсмичности 7, 8 и 9 баллов принимаются равными 0,025, 0,05 и 0,1 соответственно,

β – коэффициент динамичности, принимаемый равным 2,7,

j – номер элемента весом „Q_j" динамической расчетной схемы сооружения, причем $j = 1, 2, \ldots, к, \ldots, n$.

8 Внешние силы „E_{os}" и „E_{as}" для активных давлений и „E_{ns}" для пассивного давления от сейсмического воздействия определяются по общей формуле:

$$E = E \cdot (\lambda_s / \lambda - 1).$$

где: E и λ – величины давлений и коэффициентов, определяемые в соответствии с указаниями п.п. 3–5.

λ_s – коэффициент активного или пассивного давлений грунта, вычисляемый по формулам п. 5.20 СНиП II-7-81.

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

5. Проверка устойчивости стены на опрокидывание

Устойчивость стены против опрокидывания проверяется выражением:

$$m_{on} = \frac{M_{op}}{M_{np}} \leq [m_{on}],$$

где: m_{on}, $[m_{on}]$ – фактический и предельный коэффициенты условий работы стены против опрокидывания, причем:

$[m_{on}] = \begin{cases} 0,7 - \text{при расчете стен на основные сочетания нагрузок,} \\ 0,8 - \text{при расчете стен на особые сочетания нагрузок,} \end{cases}$

M_{on} – момент опрокидывающих сил относительно точки „0" от нагрузок ③, ⑤–⑧ и ⑩,

M_{np} – предельный момент удерживающих сил относительно точки „0" от нагрузок ①, ②, ④ и ⑨, вычисленных при коэффициентах надежности по нагрузке $\gamma_f = \gamma_{f2}$.

6. Проверка устойчивости стены на сдвиг.

Устойчивость стены против сдвига проверяется выражением:

$$m_{cd} = \frac{T_{cd}}{T_{np}} \leq [m_{cd}],$$

где: m_{cd}, $[m_{cd}]$ – фактический и предельный коэффициенты условий работы стены против сдвига, причем:

$[m_{cd}] = \begin{cases} 0,8 - \text{при расчете низовых стен на основные сочетания нагрузок,} \\ 0,9 - \text{в остальных случаях,} \end{cases}$

T_{cd} – проекция сдвигающих сил на плоскость скольжения,

T_{np} – предельная сдвигающая сила, равная проекции удерживающих сил на ту же плоскость.

Обе указанные силы вычисляются по однотипной формуле:

$T = (1 - f \cdot tg\varphi) \cdot \Sigma T_i \mp (f + tg\varphi) \Sigma N_i$, причем при вычислении „T_{cd}" в приведенной формуле принимается знак (-), а знак суммирования распространяется на нагрузки ③, ⑤–⑧ и ⑩.

При вычислении „T_{np}" принимается знак (+), а суммирование охватывает нагрузки ①, ②, ④ и ⑨.

φ – угол наклона подошвы фундамента к горизонту, град,

f – коэффициент трения кладки фундамента по грунту основания.

Для ряжевых и пустотелых стен принимается $f = tg\varphi$.

7. Проверка прочности основания стены.

Прочность основания под фундаментом стены проверяется выражением:

$$p \leq \frac{R}{\gamma_n} \quad \text{и} \quad p_{max} \leq \frac{\gamma_c \cdot R}{\gamma_n}$$

где: p, p_{max} – среднее и максимальное давления на основание от комбинаций расчетных нагрузок,

R – расчетное сопротивление грунта осевому сжатию, определяемое в соответствии со СНиП 2.05.03-84.

Величины, указанные выше определяются по формулам:

$$p = \frac{N}{b},$$

$$P_{max} = \begin{cases} (1 + e_0/\rho) \cdot N/b & - \text{при } e_0 \leq \rho, \\ 4N/b(3 - e_0/\rho) & - \text{при } e_0 > \rho. \end{cases}$$

Здесь:

N и M – нормальная к плоскости подошвы фундамента сила и момент относительно центра подошвы от расчетной комбинации нагрузок,

$e_0 = \frac{M}{N}$ – эксцентриситет приложения нормальной силы N,

b – ширина (фактическая или условная) подошвы фундамента, определяемая выражением: $b = \sqrt{d^2 + (b_1 + b_2)^2}$, где $d = b_1 \cdot tg\varphi$,

$\rho = b/6$ – радиус ядра сечения стены на подошве фундамента.

Коэффициенты надежности по назначению γ_n и условий работы γ_c при расчете на основные сочетания нагрузок следует принимать по СНиП 2.05.03-84, а при расчетах с учетом сейсмических воздействий – по СНиП 2.02.01-83 в зависимости от класса сооружения и категории грунта основания по сейсмическим свойствам.

8. Проверка положения равнодействующей

В сечении по подошве (фактической или условной) фундамента подпорной стены положение равнодействующей активных сил проверяется выражением:

$$e_0/\rho \leq \begin{cases} 2,0 - \text{для скальных оснований при учете сейсмических воздействий;} \\ 1,5 - \text{во всех остальных случаях,} \end{cases}$$

где e_0 – эксцентриситет равнодействующей активных сил от учитываемых нагрузок.

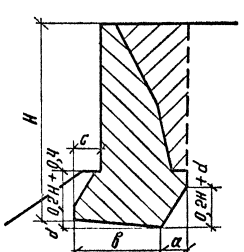
9. Проверка общей устойчивости стены.

Общая устойчивость стены проверяется расчетом на скольжение (совместно с грунтом) по круглоцилиндрической поверхности в соответствии с методикой, изложенной в ВСН 167-70 с учетом фактических геологических условий.

Для стен высотой менее 3 м. рассматриваемый вид расчета не производится.

R_0, мпа / кгс/см²	φ, град.	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 8 баллов. Переменные размеры, м. c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения. m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания. p	R	p_{max}	1,2R	Положение равнодейств. e_o/ρ	$[e_o/\rho]$	Расчетная сейсмичность 9 баллов. Переменные размеры, м. c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения. m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания. p	R	p_{max}	1,2R	Положение равнодейств. e_o/ρ	$[e_o/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,80	0,60	0,10	0,47	0,7	0,79	0,8	1,02	1,52	1,79	1,82	0,78	1,5	0,20	1,80	0,60	0,10	0,56	0,8	0,77	0,9	0,96	1,70	1,98	2,04	0,78	1,5
		5,0	0,80	2,50	0,80	—	0,44	0,7	0,69	0,80	1,36	1,58	1,85	1,90	0,24	1,5	0,80	2,75	0,80	0,20	0,60	0,8	0,85	0,9	1,38	1,80	2,17	2,16	0,78	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,65	0,55	—	0,44	0,7	0,80	0,8	1,0	1,50	1,65	1,80	0,66	1,5	0,20	1,65	0,55	—	0,56	0,8	0,8	0,9	0,93	1,68	1,44	2,02	0,78	1,5
		5,0	0,80	2,35	0,80	—	0,43	0,7	0,61	0,8	1,39	1,57	1,86	1,88	0,24	1,5	0,80	2,35	0,80	—	0,62	0,8	0,89	0,9	1,34	1,76	2,07	2,11	0,78	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,40	0,55	—	0,44	0,7	0,71	0,8	1,05	1,48	1,70	1,77	0,60	1,5	0,20	1,40	0,55	—	0,60	0,8	0,76	0,9	0,97	1,66	1,55	1,99	0,84	1,5
		5,0	0,80	2,00	0,80	—	0,44	0,7	0,56	0,8	1,42	1,54	1,83	1,84	0,42	1,5	0,80	2,0	0,80	—	0,65	0,8	0,33	0,9	1,36	1,72	2,14	2,06	0,72	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	—	1,55	0,65	0,10	0,58	0,7	0,79	0,8	1,15	3,29	2,58	3,95	1,08	1,5		1,55	0,65	0,10	0,65	0,8	0,77	0,9	1,08	3,68	2,0	4,42	1,08	1,5
		5,0	0,50	1,90	0,80	—	0,68	0,7	0,80	0,8	1,56	3,46	3,72	4,15	1,02	1,5	0,50	2,20	0,80	0,20	0,76	0,8	0,90	0,9	1,55	4,04	3,64	4,84	1,32	1,5
		7,0	0,80	2,55	1,00	—	0,65	0,7	0,79	0,8	2,03	3,77	4,31	4,52	0,84	1,5	0,60	3,10	1,10	0,20	0,76	0,8	0,90	0,9	2,14	4,52	5,29	5,42	1,44	1,5
		9,0	1,00	3,15	1,25	—	0,59	0,7	0,76	0,8	2,59	4,06	4,77	4,87	0,60	1,5	0,85	4,20	1,35	0,30	0,75	0,8	0,91	0,9	2,66	5,11	6,06	6,14	1,32	1,5
	35	3,0	—	1,45	0,60	—	0,53	0,7	0,80	0,8	1,12	3,24	2,22	3,89	0,96	1,5	—	1,45	0,60	—	0,65	0,8	0,81	0,9	1,05	3,63	1,93	4,35	1,14	1,5
		5,0	0,55	1,75	0,80	—	0,70	0,7	0,72	0,8	1,59	3,36	3,99	4,06	1,02	1,5	0,40	2,0	0,80	—	0,76	0,8	0,90	0,9	1,55	3,92	3,54	4,71	1,32	1,5
		7,0	0,85	2,15	1,00	—	0,65	0,7	0,70	0,8	2,07	3,58	4,21	4,29	0,72	1,5	0,60	3,0	1,05	—	0,73	0,8	0,91	0,9	2,06	4,46	4,42	5,35	1,26	1,5
		9,0	1,15	2,70	1,25	—	0,59	0,7	0,69	0,8	2,58	3,84	4,35	4,61	0,42	1,5	1,15	4,35	1,25	—	0,65	0,8	0,91	0,9	2,37	5,19	4,11	6,23	0,96	1,5
	40	3,0	—	1,10	0,55	—	0,69	0,7	0,78	0,8	1,22	3,07	3,57	3,69	1,36	1,5		1,10	1,55	—	0,79	0,8	0,80	0,9	1,12	3,44	2,85	4,13	1,55	1,5
		5,0	0,55	1,55	0,80	—	0,66	0,7	0,63	0,8	1,64	3,29	3,53	3,95	0,89	1,5	0,55	1,65	0,20	—	0,80	0,8	0,86	0,9	1,54	3,74	3,55	4,46	1,32	1,5
		7,0	0,60	1,90	1,00	—	0,58	0,7	0,53	0,8	2,30	3,46	3,94	4,15	0,48	1,5	0,90	2,40	1,0	—	0,79	0,8	0,90	0,9	1,97	4,14	4,50	4,97	1,26	1,5
		9,0	1,00	2,30	1,25	—	0,57	0,7	0,56	0,8	2,75	3,65	4,28	4,38	0,24	1,5	1,20	3,25	1,25	—	0,76	0,8	0,90	0,9	2,44	4,60	5,15	5,52	1,20	1,5

Расчетная схема.



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:

R_0 — условное сопротивление грунта в основании подпорной стены.

φ — нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной,

H — полная высота подпорной стены,

в — ширина подошвы фундамента,

m_{on}, m_{cd} — коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания и сдвига,

p, p_{max} — среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,

R — расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

e_o/ρ — относительный эксцентриситет равнодействующей.

2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

Нач. отд	Филиппов		
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст. инж.	Кончашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-8100

Расчетные данные для низовых подпорных стен I и VII типа.

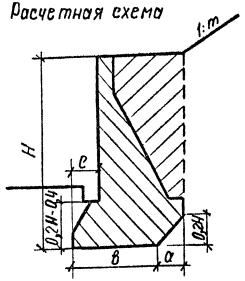
Стадия	Лист	Листов
Р		1

ТбилгипроавтодорТранс

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

R_0, мпа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 6 баллов: Переменные размеры, м: c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения: $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	Положение равно: P_0/ρ	$[P_0/\rho]$	Расчетная сейсмичность 7 баллов: Переменные размеры, м: c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения: $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	Положение равно: P_0/ρ	$[P_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	0,70	0,55	—	0,67	0,7	0,59	0,9	1,10	1,63	1,30	1,95	0,90	1,5	0,20	0,80	0,55	—	0,78	0,8	0,70	0,9	1,06	1,83	2,07	2,20	0	1,5
		5,0	0,75	1,60	0,80	—	0,62	0,7	0,73	0,9	1,40	1,89	2,07	2,26	0,12	1,5	0,80	1,80	0,80	—	0,69	0,8	0,85	0,9	1,36	2,13	2,51	2,56	0,42	1,5
		7,0	1,05	2,65	1,05	—	0,52	0,7	0,74	0,9	1,86	2,16	2,50	2,59	0	1,5	0,30	3,10	1,05	—	0,56	0,8	0,82	0,9	1,90	2,47	2,93	2,96	0,42	1,5
	35	3,0	0,20	0,65	0,55	—	0,60	0,7	0,49	0,9	1,08	1,62	1,64	1,95	0	1,5	0,20	0,75	0,55	—	0,80	0,8	0,68	0,9	1,07	1,83	1,92	2,20	0,30	1,5
		5,0	0,45	1,40	0,80	—	0,63	0,7	0,62	0,9	1,58	1,81	2,24	2,24	0,30	1,5	0,80	1,80	0,80	—	0,70	0,8	0,85	0,9	1,37	2,13	2,56	2,56	0,38	1,5
		7,0	0,90	2,40	1,05	—	0,54	0,7	0,66	0,9	1,96	2,14	2,51	2,56	0,18	1,5	0,95	3,10	1,05	—	0,56	0,8	0,83	0,9	1,91	2,47	2,93	2,96	0,38	1,5
	40	3,0	0,20	0,95	0,20	—	0,48	0,7	0,31	0,9	0,63	1,65	1,81	1,98	0	1,5	0,25	0,95	0,25	—	0,61	0,8	0,46	0,9	0,69	1,85	0,85	2,23	0	1,5
		5,0	0,25	0,95	0,80	—	0,68	0,7	0,46	0,9	1,78	1,82	1,46	2,19	0	1,5	0,55	1,45	0,70	—	0,75	0,8	0,64	0,9	1,39	2,10	2,39	2,52	1,47	1,5
		7,0	0,75	1,80	1,05	—	0,59	0,7	0,52	0,9	2,04	2,08	1,90	2,49	1,02	1,5	0,90	2,50	1,00	—	0,62	0,8	0,69	0,9	1,69	2,40	2,82	2,88	0,06	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	0,70	0,55	—	0,67	0,7	0,60	0,9	1,07	3,20	1,22	3,84	1,02	1,5	0,20	0,80	0,55	—	0,78	0,8	0,70	0,9	1,06	3,64	2,07	4,37	0,18	1,5
		5,0	0,60	1,45	0,80	—	0,70	0,7	0,74	0,9	1,50	3,82	2,75	4,59	0,18	1,5	0,70	1,65	0,80	—	0,78	0,8	0,88	0,9	1,43	4,39	3,53	5,27	0,78	1,5
		7,0	0,80	2,20	1,05	—	0,68	0,7	0,79	0,9	2,05	4,44	4,04	5,33	0,42	1,5	0,60	2,95	1,05	—	0,77	0,8	0,89	0,9	2,12	5,11	5,78	6,15	1,08	1,5
		9,0	1,20	2,95	1,25	—	0,69	0,7	0,84	0,9	2,46	5,06	5,23	6,07	0,60	1,5	0,70	3,45	1,25	—	0,72	0,8	0,89	0,9	2,64	5,94	6,56	7,13	1,08	1,5
	35	3,0	0,20	0,65	0,55	—	0,60	0,7	0,44	0,9	1,08	3,18	1,79	3,82	0	1,5	0,20	0,75	0,55	—	0,80	0,8	0,62	0,9	1,08	3,62	1,77	4,34	0,30	1,5
		5,0	0,40	1,30	0,80	—	0,69	0,7	0,64	0,9	1,65	3,75	2,62	4,50	0,18	1,5	0,60	1,60	0,80	—	0,80	0,8	0,82	0,9	1,52	4,36	3,96	5,24	0,78	1,5
		7,0	0,70	2,00	1,05	—	0,69	0,4	0,71	0,9	2,74	4,35	4,04	5,22	0,24	1,5	0,70	2,65	1,05	—	0,70	0,8	0,87	0,9	2,07	5,22	4,49	6,26	0,78	1,5
		9,0	1,10	2,75	1,25	—	0,69	0,7	0,76	0,9	2,55	4,97	5,09	5,96	0,42	1,5	0,65	3,45	1,25	—	0,74	0,8	0,90	0,9	2,72	5,94	7,18	7,13	1,08	1,5
	40	3,0	0,20	0,70	0,45	—	0,42	0,7	0,32	0,9	0,82	3,20	3,66	3,84	0	1,5	0,20	0,75	0,45	—	0,62	0,8	0,47	0,9	0,86	3,62	1,64	4,34	0	1,5
		5,0	0,20	0,95	0,80	—	0,68	0,7	0,46	0,9	1,72	3,58	1,46	4,30	0	1,5	0,40	1,30	0,80	—	0,78	0,8	0,65	0,9	1,53	4,20	2,76	5,04	0,12	1,5
		7,0	0,50	1,55	1,05	—	0,69	0,7	0,53	0,9	2,29	4,13	3,25	4,96	0,60	1,5	0,80	2,05	1,05	—	0,80	0,8	0,74	0,9	2,05	4,89	4,92	5,87	0,54	1,5
		9,0	0,80	2,20	1,25	—	0,69	0,7	0,57	0,9	2,73	4,70	4,49	5,64	0,18	1,5	1,25	3,00	1,25	—	0,78	0,8	0,79	0,9	2,44	5,59	5,95	6,71	0,66	1,5

Расчетная схема



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:

R_0 – условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,

φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной,

H – полная высота подпорной стены,

в – ширина подошвы фундамента,

$m_{оп}$, $m_{сд}$ – коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания и сдвига,

P, P_{max} – среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,

R – расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

P_0/ρ – относительный эксцентриситет равнодействующей.

2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

Нач отд.	Филиппов	
Н. контр.	Токарева	
ГИП	Филиппов	
Ст. инж.	Кончашвили	
Инженер	Хачапуридзе	

3.503.1 - 67.0-8200

Расчетные данные для верховых подпорных стен I и VII типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

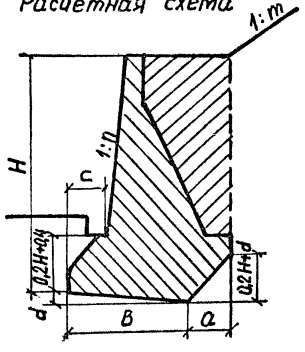
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв № подл. | Подпись и дата | Взамен инв №

Копировал 22091-01 70 формат А3

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность 8 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	d	Расчет на устойчивость положения m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания P	R	P_{max}	1,2R	Положение равновесия P_0/P	$[P_0/P]$	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	d	Расчет на устойчивость положения m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания P	R	P_{max}	1,2R	Положение равновесия P_0/P	$[P_0/P]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,05	0,55	—	0,77	0,8	0,83	0,9	0,94	1,86	1,92	2,23	0,60	1,5	0,25	1,35	0,60	0,10	0,78	0,8	0,90	0,9	0,91	1,89	1,85	2,27	0,50	1,5
		5,0	0,60	2,15	0,80	0,10	0,68	0,8	0,89	0,9	1,36	2,18	2,54	2,62	0,72	1,5	0,55	2,70	1,05	0,50	0,67	0,8	0,92	0,9	1,50	2,24	2,63	2,68	0,78	1,5
		7,0	1,00	3,55	1,15	0,20	0,59	0,8	0,89	0,9	1,86	2,52	2,96	3,02	0,48	1,5	1,05	4,75	1,45	0,70	0,54	0,8	0,90	0,9	1,97	2,65	2,71	3,18	0,42	1,5
	35	3,0	0,20	0,95	0,55	—	0,79	0,8	0,77	0,9	0,97	1,85	1,85	2,22	0,34	1,5	0,20	1,25	0,55	—	0,80	0,8	0,90	0,9	0,88	1,88	1,78	2,26	0,78	1,5
		5,0	0,80	2,10	0,85	0,10	0,69	0,8	0,89	0,9	1,35	2,17	2,42	2,60	0,48	1,5	0,80	2,50	1,00	0,40	0,69	0,8	0,87	0,9	1,43	2,21	2,45	2,66	0,66	1,5
		7,0	1,05	3,45	1,15	0,20	0,59	0,8	0,88	0,9	1,90	2,51	3,01	3,01	0,48	1,5	1,05	4,65	0,70	0,60	0,61	0,8	0,90	0,9	1,74	2,64	3,16	3,17	0,90	1,5
	40	3,0	0,20	1,05	0,25	—	0,64	0,8	0,70	0,9	0,70	1,86	0,74	2,23	0,84	1,5	0,20	1,20	0,20	—	0,75	0,8	0,58	0,9	0,65	1,85	0,90	2,25	0	1,5
		5,0	0,55	1,75	0,10	—	0,75	0,8	0,74	0,9	1,31	2,13	2,43	2,55	0,36	1,5	0,65	2,10	0,60	—	0,76	0,8	0,77	0,9	1,17	2,17	2,09	2,60	0,66	1,5
		7,0	1,00	2,90	1,00	—	0,65	0,8	0,81	0,9	1,80	2,45	2,91	2,94	0,36	1,5	1,00	3,35	0,85	—	0,70	0,8	0,84	0,9	1,65	2,49	2,86	2,98	0,78	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,05	0,55	—	0,77	0,8	0,83	0,9	0,94	3,78	1,92	4,53	0,60	1,5	0,25	1,35	0,60	0,10	0,78	0,8	0,90	0,9	0,91	3,94	1,85	4,73	0,90	1,5
		5,0	0,40	2,05	0,80	0,10	0,76	0,8	0,90	0,9	1,45	4,61	3,55	5,53	1,02	1,5	0,55	2,70	1,05	0,50	0,67	0,8	0,92	0,9	1,50	4,98	2,63	5,97	0,78	1,5
		7,0	0,60	3,00	1,15	0,20	0,77	0,8	0,91	0,9	2,05	5,39	4,78	6,46	1,02	1,5	0,80	4,00	1,50	0,80	0,64	0,8	0,94	0,9	2,12	5,99	3,61	7,18	0,72	1,5
		9,0	0,70	3,80	1,50	0,50	0,75	0,8	0,90	0,9	2,76	6,14	7,08	7,37	1,14	1,5	1,40	6,00	1,85	1,00	0,55	0,8	0,93	0,9	2,93	7,31	3,62	8,77	0,48	1,5
	35	3,0	0,20	0,95	0,55	—	0,80	0,8	0,84	0,9	0,97	3,75	1,85	4,47	0,12	1,5	0,20	1,25	0,55	—	0,80	0,8	0,84	0,9	0,88	3,88	1,78	4,66	0,72	1,5
		5,0	0,70	2,10	0,90	0,10	0,72	0,8	0,86	0,9	1,40	4,58	3,66	5,49	0,60	1,5	0,60	2,30	1,00	0,40	0,79	0,8	0,86	0,9	1,51	4,76	3,63	5,71	0,90	1,5
		7,0	0,60	2,90	1,10	0,20	0,76	0,8	0,90	0,9	2,11	5,36	5,45	6,43	1,08	1,5	0,60	3,30	1,30	0,60	0,80	0,8	0,90	0,9	2,18	5,59	5,53	6,76	1,26	1,5
		9,0	0,75	3,85	1,40	0,40	0,74	0,8	0,88	0,9	2,74	6,16	7,04	7,40	1,14	1,5	0,70	4,30	1,70	0,80	0,79	0,8	0,90	0,9	2,87	6,43	7,30	7,72	1,26	1,5
	40	3,0	0,20	0,80	0,50	—	0,71	0,8	0,55	0,9	0,89	3,64	0,93	4,37	1,98	1,5	0,20	0,90	0,50	—	0,76	0,8	0,59	0,9	0,84	3,70	0,76	4,44	0,90	1,5
		5,0	0,55	1,60	0,80	—	0,78	0,8	0,74	0,9	1,42	4,36	2,74	5,24	0,30	1,5	0,60	1,85	0,80	—	0,79	0,8	0,77	0,9	1,30	4,50	2,31	5,40	0,54	1,5
		7,0	1,00	2,45	1,05	—	0,79	0,8	0,86	0,9	1,87	5,11	4,29	6,13	0,72	1,5	0,85	2,85	1,05	—	0,80	0,8	0,88	0,9	1,78	5,32	3,65	6,39	0,90	1,5
		9,0	1,05	3,35	1,25	—	0,79	0,8	0,90	0,9	2,45	5,88	6,27	7,06	1,02	1,5	0,80	3,95	1,25	0,20	0,80	0,8	0,86	0,9	2,46	6,21	5,77	7,45	1,20	1,5

Расчетная схема



Предельные уклоны откоса (1:m)

φ, град	Расчетная сейсмичность 8 баллах ≤ 6	7	8	9
30	1:2	1:2	1:2	1:2,25
35	1:1,5	1:1,5	1:1,5	1:1,75
40	1:1,25	1:1,25	1:1,25	1:1,5

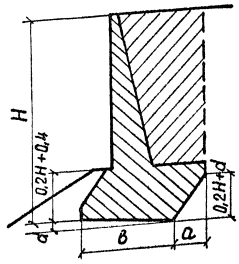
Коэффициент наклона стен „n"

φ, град	Расчетная сейсмичность в баллах ≤ 6	7	8	9
30 и 35	0,00	0,00	0,10	0,20
40	0,00	0,00	0,05	0,10

Взамен инв.№ | Подпись и дата | Инв.№ подл.

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤8 баллов: Переменные размеры, м: c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения: $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	Положение равнодейст.: B/ρ	$[B/\rho]$	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Переменные размеры, м: c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения: $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	Положение равнодейст.: B/ρ	$[B/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,75	0,65	0,20	0,48	0,7	0,80	0,8	1,04	1,51	1,82	1,82	0,78	1,5	0,20	1,75	0,65	0,20	0,56	0,8	0,78	0,9	0,98	1,69	1,46	2,03	0,72	1,5
		5,0	0,80	2,5	0,80	—	0,47	0,7	0,74	0,8	1,30	1,58	1,88	1,90	0,36	1,5	0,80	2,55	0,90	0,20	0,69	0,8	0,89	0,9	1,38	1,78	2,17	2,14	0,72	1,5
		7,0	1,05	3,85	0,90	—	0,36	0,7	0,64	0,8	1,70	1,71	2,0	2,06	0,12	1,5	1,05	4,80	1,05	0,40	0,50	0,8	0,83	0,9	1,82	2,02	2,43	2,46	0,60	1,5
	35	3,0	0,20	1,75	0,55	—	0,40	0,7	0,80	0,8	0,95	1,51	1,47	1,82	0,60	1,5	0,20	1,75	0,55	—	0,53	0,8	0,80	0,9	0,89	1,69	1,28	2,03	0,72	1,5
		5,0	0,80	2,40	0,80	—	0,44	0,7	0,63	0,8	1,33	1,57	1,82	1,89	0,30	1,5	0,80	2,30	0,90	0,20	0,62	0,8	0,78	0,9	1,40	1,75	2,10	2,10	0,66	1,5
		7,0	1,05	3,45	0,75	—	0,36	0,7	0,59	0,8	1,66	1,68	1,99	2,01	0,18	1,5	1,05	4,10	1,00	—	0,54	0,8	0,88	0,9	1,72	1,95	2,34	2,34	0,60	1,5
	40	3,0	0,25	1,35	0,55	—	0,50	0,7	0,78	0,8	1,01	1,47	1,76	1,77	0,72	1,5	0,25	1,35	0,55	—	0,61	0,8	0,78	0,9	0,93	1,65	1,44	1,98	0,84	1,5
		5,0	0,80	2,05	0,80	—	0,45	0,7	0,58	0,8	1,36	1,54	1,80	1,85	0,18	1,5	0,80	2,05	0,80	—	0,65	0,8	0,87	0,9	1,30	1,73	2,00	2,07	0,72	1,5
		7,0	1,05	3,25	0,75	—	0,3	0,7	0,47	0,8	1,65	1,66	1,61	1,99	0,06	1,5	1,05	3,95	0,75	—	0,54	0,8	0,85	0,9	1,63	1,93	2,34	2,32	0,72	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,75	0,65	0,20	0,41	0,7	0,80	0,8	1,04	3,39	1,82	4,07	0,78	1,5	0,20	1,75	0,65	0,20	0,56	0,8	0,78	0,9	0,98	3,80	1,46	4,56	0,72	1,5
		5,0	0,40	2,0	0,80	—	0,67	0,7	0,79	0,8	1,52	3,50	3,65	4,20	1,08	1,5	0,60	2,25	0,90	0,20	0,72	0,8	0,91	0,9	1,49	4,06	2,91	4,88	1,08	1,5
		7,0	1,00	2,8	1,05	—	0,59	0,7	0,79	0,8	1,84	3,89	3,24	4,67	0,60	1,5	1,00	3,5	1,25	0,40	0,65	0,8	0,83	0,9	1,98	4,74	3,30	5,69	0,90	1,5
		9,0	1,20	3,35	1,25	—	0,58	0,7	0,80	0,8	2,36	4,15	4,11	4,98	0,54	1,5	1,20	4,70	1,55	0,50	0,63	0,8	0,90	0,9	2,52	5,39	4,14	6,47	0,84	1,5
	35	3,0	0,20	1,75	0,55	—	0,40	0,7	0,80	0,8	0,95	3,39	1,47	4,07	0,60	1,5	0,20	1,75	0,55	—	0,55	0,8	0,80	0,9	0,89	3,79	1,28	4,55	0,72	1,5
		5,0	0,70	1,85	0,80	—	0,70	0,7	0,77	0,8	1,43	3,43	3,52	4,12	1,02	1,5	0,70	1,75	0,90	0,20	0,79	0,8	0,80	0,9	1,53	3,80	3,40	4,56	1,20	1,5
		7,0	1,05	2,15	1,05	—	0,7	0,7	0,78	0,8	1,89	3,58	4,18	4,29	0,78	1,5	1,05	2,55	1,15	0,20	0,79	0,8	0,89	0,9	1,96	4,22	4,37	5,07	1,20	1,5
		9,0	1,25	2,70	1,25	—	0,64	0,7	0,76	0,8	2,40	3,84	4,56	4,61	0,60	1,5	1,25	3,45	1,40	0,30	0,78	0,8	0,87	0,9	2,49	4,71	5,53	5,65	1,26	1,5
	40	3,0	0,00	1,30	0,55	—	0,53	0,7	0,79	0,8	1,04	3,17	1,96	3,80	0,24	1,5	0,20	1,90	0,55	—	0,64	0,8	0,79	0,9	0,95	3,55	1,58	4,26	0,96	1,5
		5,0	0,70	1,60	0,20	—	0,69	0,7	0,70	0,8	1,47	3,31	3,39	3,97	0,90	1,5	0,70	1,90	0,80	—	0,70	0,8	0,88	0,9	1,36	3,87	2,37	4,64	0,90	1,5
		7,0	1,05	1,80	1,05	—	0,70	0,7	0,68	0,8	1,94	3,41	4,08	4,09	0,66	1,5	1,05	2,30	1,10	0,10	0,80	0,8	0,87	0,9	1,91	4,09	4,14	4,90	1,20	1,5
		9,0	1,20	2,30	1,25	—	0,63	0,7	0,64	0,8	2,47	3,65	4,37	4,38	0,42	1,5	1,20	3,10	1,40	0,20	0,78	0,8	0,82	0,9	2,51	4,52	5,32	5,42	1,20	1,5

Расчетная схема



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:

R_0 – условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,

φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной;

H – полная высота подпорной стены,

в – ширина подошвы фундамента,

$m_{оп}, m_{сд}$ – коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания и сдвига,

P, P_{max} – среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,

R – расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

B/ρ – относительный эксцентриситет равнодействующей.

2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

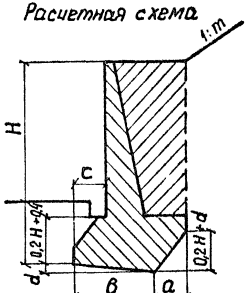
Нач. отд.	Филиппов		3.503.1-67.0-8300
Н. контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		Расчетные данные для низовых подпорных стен II и VI типа
Ст. инж.	Кангашвили		Стадия: Р; Лист: ; Листов: 1
Инженер	Хачалуридзе		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взамен инв. №

Копировал 22091-01 12 Формат А3

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 6 баллов: Переменные размеры, м: c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения: $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	Положение равнодейст.: P_0/ρ	$[P_0/\rho]$	Расчетная сейсмичность 7 баллов: Переменные размеры, м: c	в	a	d	Расчет на устойчивость положения: $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	Положение равнодейст.: P_0/ρ	$[P_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	0,70	0,55	—	0,68	0,7	0,60	0,90	1,09	1,63	1,33	1,95	0,84	1,5	0,20	0,80	0,55	—	0,79	0,8	0,71	0,9	1,05	1,83	2,11	2,20	0,24	1,5
		5,0	0,70	1,60	0,80	—	1,63	0,7	0,74	0,9	1,40	1,89	2,17	2,26	0	1,5	0,75	1,85	0,80	—	0,68	0,8	0,85	0,9	1,35	2,14	2,46	2,57	0,48	1,5
		7,0	1,05	2,65	1,05	—	0,54	0,7	0,75	0,9	1,83	2,16	2,55	2,59	0,06	1,5	1,05	3,80	1,05	—	0,60	0,8	0,87	0,9	1,81	2,46	2,95	2,95	0,42	1,5
	35	3,0	0,20	0,55	0,55	—	0,69	0,7	0,52	0,9	1,13	1,61	0,94	1,40	0	1,5	0,20	0,80	0,55	—	0,77	0,8	0,68	0,9	1,03	1,83	1,66	2,20	0,36	1,5
		5,0	0,60	1,40	0,80	—	0,06	0,7	0,65	0,9	1,46	1,87	2,13	2,24	0,30	1,5	0,80	1,85	0,80	—	0,70	0,8	0,86	0,9	1,34	2,14	2,44	2,57	0,36	1,5
		7,0	1,05	2,40	1,05	—	0,56	0,7	0,70	0,9	1,84	2,14	2,46	2,56	0,18	1,5	1,05	3,25	1,05	—	0,54	0,8	0,85	0,9	1,82	2,48	2,65	2,98	0,30	1,5
	40	3,0	0,20	0,75	0,15	—	0,56	0,7	0,34	0,9	0,54	1,63	1,84	1,96	0	1,5	0,20	0,80	0,15	—	0,79	0,8	0,49	0,9	0,60	1,83	0,63	2,20	0	1,5
		5,0	0,70	1,00	0,80	—	0,70	0,7	0,50	0,9	1,34	1,83	1,44	2,19	0	1,5	0,70	1,35	0,80	—	0,78	0,8	0,67	0,9	1,36	2,09	2,27	2,50	0,36	1,5
		7,0	1,00	1,70	1,05	—	0,68	0,7	0,57	0,9	1,85	2,07	2,19	2,48	0,96	1,5	1,00	2,40	1,05	—	0,66	0,8	0,72	0,9	1,83	2,39	2,85	2,87	0,06	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	0,70	0,55	—	0,68	0,7	0,60	0,9	1,09	3,2	1,33	3,84	0,84	1,5	0,20	0,80	0,55	—	0,79	0,8	0,71	0,9	1,05	3,64	2,11	4,37	0,24	1,5
		5,0	0,60	1,50	0,80	—	0,68	0,7	0,75	0,9	1,47	3,85	2,62	4,62	0,18	1,5	0,60	1,70	0,80	—	0,76	0,8	0,87	0,9	1,44	4,42	3,34	5,30	0,78	1,5
		7,0	0,60	2,20	1,05	—	0,70	0,7	0,78	0,9	2,11	4,44	4,49	5,33	0,60	1,5	0,60	2,55	1,05	—	0,75	0,8	0,89	0,9	2,08	5,16	5,18	6,20	1,02	1,5
		9,0	0,60	3,00	1,25	—	0,68	0,7	0,78	0,9	2,70	5,09	6,02	6,10	0,78	1,5	0,60	3,45	1,25	—	0,74	0,8	0,90	0,9	2,63	5,94	6,95	7,13	1,14	1,5
	35	3,0	0,20	0,55	0,55	—	0,69	0,7	0,52	0,9	1,13	3,13	1,40	3,76	0	1,5	0,20	0,80	0,55	—	0,77	0,8	0,68	0,9	1,03	3,64	1,66	4,37	0,36	1,5
		5,0	0,60	1,35	0,80	—	0,69	0,7	0,66	0,9	1,47	3,38	2,32	4,53	0,24	1,5	0,60	1,65	0,80	—	0,80	0,8	0,87	0,9	1,46	4,39	3,87	5,27	0,78	1,5
		7,0	0,70	2,05	1,05	—	0,69	0,7	0,72	0,9	2,08	4,37	3,96	5,24	1,30	1,5	0,70	2,70	1,05	—	0,71	0,8	0,90	0,9	2,02	5,24	4,47	6,29	0,84	1,5
		9,0	1,20	2,85	1,25	—	0,69	0,7	0,78	0,9	2,41	5,01	4,78	6,02	0,42	1,5	1,20	3,30	1,40	0,20	0,77	0,8	0,90	0,9	2,60	5,86	7,05	7,03	1,02	1,5
	40	3,0	0,20	0,55	0,35	—	0,56	0,7	0,35	0,9	0,71	3,13	3,71	3,76	0	1,5	0,20	1,60	0,35	—	0,80	0,8	0,58	0,9	0,77	3,53	0,78	4,24	0	1,5
		5,0	0,70	1,00	0,80	—	0,70	0,7	0,50	0,9	1,34	3,35	1,44	4,02	0	1,5	0,70	1,35	0,80	—	0,78	0,8	0,67	0,9	1,36	3,94	2,27	4,73	0,36	1,5
		7,0	1,00	1,70	1,05	—	0,68	0,7	0,57	0,9	1,83	4,20	2,19	5,04	0,36	1,5	1,00	2,10	1,05	—	0,79	0,8	0,76	0,9	1,87	4,92	4,20	5,91	0,42	1,5
		9,0	1,20	2,35	1,25	—	0,69	0,7	0,61	0,9	2,35	4,77	3,62	5,73	0,30	1,5	1,20	2,90	1,25	—	0,79	0,8	0,81	0,9	2,39	5,64	5,98	6,77	0,72	1,5

Расчетная схема



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:

R_0 – условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,

φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной;

H – полная высота подпорной стены;

в – ширина подошвы фундамента,

$m_{оп}, m_{сд}$ – коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания и сдвига;

P, P_{max} – среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,

R – расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

P_0/ρ – относительный эксцентриситет равнодействующей.

2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

Нач.отд.	Филиппов		
Н.контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст.инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1 – 67.0 – 8400

Расчетные данные для верховых подпорных стен II и VI типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал [signature] 22091-01 73

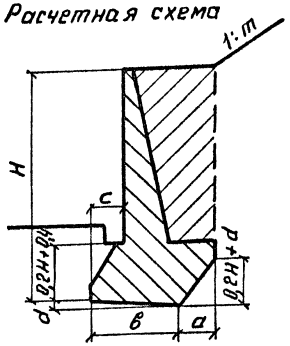
Формат А3

ИНВ.№ подл. | Подпись и дата | Взамен ИНВ.№

R_0, МПа / кг/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность 8 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	d	Расчет на устойчивость положения m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность подошвы основания равнодействующ. p	e	p_{max}	1,2R	e_0/ρ	$[e_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,05	0,55	—	0,79	0,8	0,83	0,9	0,93	1,86	2,22	2,23	0,78	1,5
		5,0	0,80	2,2	0,90	0,20	0,67	0,8	0,84	0,9	1,43	2,18	2,60	2,61	0,66	1,5
		7,0	1,05	3,65	1,15	0,20	0,58	0,8	0,88	0,9	1,89	2,53	3,03	3,03	0,60	1,5
	35	3,0	0,20	1,00	0,55	—	0,77	0,8	0,76	0,9	0,98	1,85	1,82	2,23	0,36	1,5
		5,0	0,80	2,10	0,90	0,20	0,68	0,8	0,83	0,9	1,45	2,17	2,6	2,6	0,54	1,5
		7,0	1,05	3,55	1,20	0,30	0,57	0,8	0,83	0,9	1,97	2,52	3,06	3,02	0,48	1,5
	40	3,0	0,20	0,95	0,25	—	0,77	0,8	0,56	0,9	0,10	1,85	0,95	2,22	0,72	1,5
		5,0	0,70	1,80	0,65	—	0,77	0,8	0,75	0,9	1,24	2,13	2,45	2,56	0,48	1,5
		7,0	1,00	2,90	1,05	—	0,65	0,8	0,81	0,9	1,82	2,45	2,93	2,94	0,42	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,05	0,55	—	0,79	0,80	0,83	0,9	0,98	3,78	2,22	4,53	0,78	1,5
		5,0	0,50	1,95	0,90	0,20	0,78	0,80	0,86	0,9	1,55	4,56	3,90	5,47	1,02	1,5
		7,0	0,60	3,20	1,15	0,20	0,70	0,80	0,89	0,9	2,10	5,52	4,55	6,62	1,02	1,5
		9,0	0,70	3,90	1,50	0,40	0,75	0,80	0,89	0,9	2,81	6,19	7,36	7,43	1,20	1,5
	35	3,0	0,20	1,00	0,55	—	0,77	0,80	0,76	0,9	0,98	3,75	1,82	4,50	0,36	1,5
		5,0	0,70	1,90	0,90	0,20	0,77	0,8	0,83	0,9	1,52	4,53	3,57	5,44	0,84	1,5
		7,0	0,75	2,80	1,20	0,30	0,78	0,8	0,87	0,9	2,19	5,31	5,94	6,37	1,14	1,5
		9,0	1,20	3,70	1,55	0,50	0,76	0,8	0,87	0,9	2,75	6,09	7,15	7,31	1,08	1,5
	40	3,0	0,20	0,85	0,35	—	0,78	0,8	0,57	0,9	0,77	3,67	0,92	4,40	1,14	1,5
		5,0	0,70	1,60	0,80	—	0,80	0,8	0,76	0,9	1,35	4,07	2,71	4,89	0,36	1,5
		7,0	1,00	2,50	1,05	—	0,79	0,8	0,86	0,9	1,86	5,14	4,29	6,16	0,78	1,5
		9,0	1,20	3,50	1,25	—	0,76	0,8	0,90	0,9	2,36	5,96	5,47	7,16	0,90	1,5

R_0, МПа / кг/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	d	Расчет на устойчивость положения m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания p	R	p_{max}	1,2	Положение равнодействующ. e_0/ρ	$[e_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,50	0,60	0,10	0,75	0,8	0,88	0,9	0,95	1,91	1,93	2,29	1,02	1,5
		5,0	0,80	3,15	1,05	0,40	0,60	0,8	0,89	0,9	1,47	2,28	2,24	2,74	0,60	1,5
		7,0	0,80	5,05	1,35	0,60	0,55	0,8	0,89	0,9	2,04	2,68	3,10	3,22	0,72	1,5
	35	3,0	0,20	1,30	0,60	0,10	0,79	0,8	0,82	0,9	0,98	1,89	1,96	2,26	0,90	1,5
		5,0	0,80	2,60	1,05	0,40	0,78	0,8	0,86	0,9	1,53	2,22	2,61	2,67	0,72	1,5
		7,0	1,05	4,55	1,30	0,60	0,57	0,8	0,87	0,9	2,02	2,63	3,11	3,15	0,66	1,5
	40	3,0	0,25	1,20	0,25	—	0,74	0,8	0,59	0,9	0,67	1,88	0,89	2,25	0	1,5
		5,0	0,70	2,10	0,55	—	0,80	0,8	0,78	0,9	1,16	2,17	2,44	2,60	0,96	1,5
		7,0	1,00	3,40	0,85	—	0,72	0,8	0,85	0,9	1,67	2,50	3,04	3,0	0,90	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,50	0,60	0,10	0,75	0,8	0,88	0,9	0,95	4,02	1,93	4,82	1,02	1,5
		5,0	0,70	3,05	1,05	0,40	0,62	0,8	0,90	0,9	1,50	5,16	2,42	6,19	0,72	1,5
		7,0	0,40	4,65	1,35	0,60	0,62	0,8	0,90	0,9	2,18	6,31	3,84	7,58	0,96	1,5
		9,0	0,70	6,60	1,60	0,80	0,57	0,8	0,90	0,9	2,66	7,31	4,34	8,77	0,84	1,5
	35	3,0	0,20	1,30	0,60	0,10	0,79	0,8	0,82	0,9	0,98	3,91	1,96	4,70	0,90	1,5
		5,0	0,80	2,25	1,05	0,40	0,78	0,8	0,86	0,9	1,58	4,73	3,47	5,68	1,02	1,5
		7,0	1,05	3,35	1,30	0,60	0,80	0,8	0,90	0,9	2,15	5,62	5,45	6,75	1,26	1,5
		9,0	1,20	4,40	1,70	0,80	0,79	0,8	0,91	0,9	2,84	6,49	7,19	7,78	1,32	1,5
	40	3,0	0,20	0,95	0,45	—	0,79	0,8	0,60	0,9	0,82	3,72	0,99	4,47	0,36	1,5
		5,0	0,70	1,90	0,80	—	0,80	0,8	0,78	0,9	1,30	4,23	2,36	5,08	0,66	1,5
		7,0	1,00	2,90	1,05	—	0,80	0,8	0,88	0,9	1,78	5,35	3,73	6,42	0,96	1,5
		9,0	1,20	3,80	1,40	0,20	0,79	0,8	0,86	0,9	2,44	6,13	5,36	7,35	1,08	1,5

Расчетная схема



Предельные уклоны откоса (1:m)

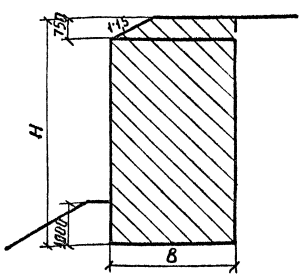
φ, град	Расчетная сейсмичность в баллах ≤6	7	8	9
30	1:2	1:2	1:2	1:2,25
35	1:1,5	1:1,5	1:1,5	1:1,75
40	1:1,25	1:1,25	1:1,25	1:1,5

Инв № подл. | Подпись и дата | Взам. инв №

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 8 баллов: Перем. разм. B	Расчет на устойчивость положения: m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания: p	R	p_{max}	1,2R	Положение равнодействующей: e_o/ρ	$[e_o/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	2,70	0,28	0,7	0,84	0,8	0,74	1,60	1,33	1,92	0,96	1,5
		5,0	4,20	0,18	0,7	0,50	0,8	1,18	1,75	1,71	2,10	0,60	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	2,20	0,36	0,7	0,65	0,8	0,76	1,56	1,59	1,87	1,14	1,5
		5,0	3,70	0,25	0,7	0,34	0,8	1,19	1,70	1,91	2,04	0,78	1,5
		7,0	5,20	0,14	0,7	0,30	0,8	1,65	1,84	2,21	2,21	0,48	1,5
	40	3,0	2,20	0,25	0,7	0,40	0,8	0,16	1,56	1,34	1,87	0,90	1,5
		5,0	3,20	0,27	0,7	0,24	0,8	1,20	1,65	2,02	1,98	0,90	1,5
		7,0	5,20	0,27	0,7	0,34	0,8	1,64	1,84	2,35	2,48	0,72	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	2,70	0,28	0,7	0,84	0,8	0,74	3,89	1,33	4,61	0,96	1,5
		5,0	3,20	0,38	0,7	0,66	0,8	1,21	4,08	2,45	4,90	1,08	1,5
		7,0	3,70	0,50	0,7	0,68	0,8	1,70	4,32	4,23	5,18	1,32	1,5
		9,0	4,70	0,43	0,7	0,61	0,8	2,16	4,80	4,71	5,76	1,20	1,5
	35	3,0	2,20	0,36	0,7	0,65	0,8	0,76	3,60	1,59	4,32	1,14	1,5
		5,0	2,70	0,56	0,7	0,47	0,8	1,22	3,84	3,51	4,61	1,50	1,5
		7,0	3,70	0,37	0,7	0,42	0,8	1,69	4,32	3,35	5,18	1,08	1,5
		9,0	4,20	0,43	0,7	0,42	0,8	2,17	4,56	4,77	5,47	1,56	1,50
	40	3,0	2,20	0,25	0,7	0,40	0,8	0,76	3,60	1,34	4,32	0,90	1,5
		5,0	2,70	0,43	0,7	0,29	0,8	1,21	3,84	2,67	4,61	1,20	1,5
		7,0	3,20	0,40	0,7	0,29	0,8	1,70	4,08	3,56	4,90	1,14	1,5
		9,0	4,20	0,32	0,7	0,25	0,8	2,16	4,56	3,93	5,47	0,90	1,5

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Перем. разм. B	Расчет на устойчивость положения: m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания: p	R	p_{max}	1,2R	Положение равнодействующей: e_o/ρ	$[e_o/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	2,70	0,46	0,8	0,82	0,9	0,69	1,80	1,23	2,15	1,08	1,50
		5,0	4,20	0,50	0,8	0,87	0,9	1,16	1,96	2,20	2,35	1,20	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	2,20	0,54	0,8	0,67	0,9	0,70	1,74	1,45	2,09	1,32	1,5
		5,0	4,20	0,47	0,8	0,67	0,9	1,16	1,96	2,09	2,35	1,14	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	2,20	0,51	0,8	0,52	0,9	0,70	1,74	1,37	2,09	1,26	1,5
		5,0	3,70	0,51	0,8	0,54	0,9	1,16	1,90	2,26	2,28	1,26	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	2,70	0,46	0,8	0,32	0,9	0,69	4,30	1,23	5,16	1,08	1,5
		5,0	3,70	0,58	0,8	0,91	0,9	1,16	4,84	2,57	5,81	1,38	1,5
		7,0	5,20	0,58	0,8	0,93	0,9	1,63	5,64	3,58	6,77	1,38	1,5
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	2,20	0,54	0,8	0,67	0,9	0,70	4,03	1,45	4,84	1,32	1,5
		5,0	3,70	0,54	0,8	0,69	0,9	1,16	4,84	2,39	5,81	1,32	1,5
		7,0	4,70	0,70	0,8	0,77	0,9	1,65	5,38	4,72	6,45	1,32	1,5
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	2,20	0,51	0,8	0,52	0,9	0,70	4,03	1,37	4,84	1,26	1,5
		5,0	3,20	0,60	0,8	0,57	0,9	1,17	4,57	2,71	5,48	1,50	1,5
		7,0	4,70	0,57	0,8	0,57	0,9	1,63	5,38	3,54	6,45	1,38	1,5
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

Расчетная схема



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:

R_0 - условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,

φ - нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной,

H - полная высота подпорной стены,

B - ширина поперечного сечения стены,

m_{on}, m_{cd} - коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания и сдвига;

p, p_{max} - среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,

R - расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

e_o/ρ - относительный эксцентриситет равнодействующей

2 В квадратных скобках указаны предельные величины.

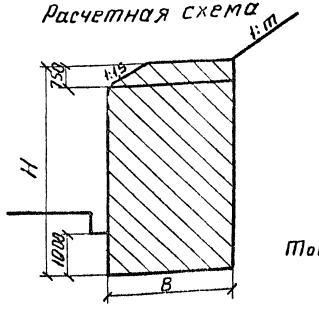
Нач. отд	Филиппов		3.503.1-67.0-8500	
Н. контр.	Такарева		Расчетные данные для низовых подпорных стен III и IV типа	Стадия: Р; Лист: —; Листов: 1
ГИП	Филиппов			ТБИЛИПРОДОРТРАНС
Ст. инж.	Конюшвили			
Инженер	Хачапуридзе			

Копировал: Ильина 22091-01 75 Формат А3

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 6 баллов										Расчетная сейсмичность 7 баллов									
			Перем. разм.	Расчет на устойчивость положения				Расчет на прочность основания				Положение равнодейств.		Перем. разм.	Расчет на устойчивость положения				Расчет на прочность основания				Положение равнодейств.	
			B, м	m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	p	R	p_{max}	1,2R	e_0/ρ	$[e_0/\rho]$	B, м	m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	p	R	p_{max}	1,2R	e_0/ρ	$[e_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	1,70	0,40	0,7	0,60	0,9	0,66	1,70	1,05	2,04	0,42	1,5	1,70	0,58	0,8	0,75	0,9	0,67	1,91	1,47	2,29	1,02	1,5
		5,0	3,20	0,29	0,7	0,67	0,9	1,14	1,85	1,92	2,22	0,72	1,5	3,20	0,46	0,8	0,85	0,9	1,15	2,07	2,45	2,48	1,14	1,5
		7,0	5,20	0,18	0,7	0,61	0,9	1,59	2,04	2,31	2,45	0,5	1,5	5,20	0,32	0,8	0,80	0,9	1,60	2,28	2,77	2,74	0,90	1,5
	35	3,0	1,70	0,33	0,7	0,44	0,9	0,64	1,70	0,69	2,04	0,18	1,5	1,70	0,55	0,8	0,64	0,9	0,67	1,91	1,27	2,29	0,72	1,5
		5,0	3,20	0,29	0,7	0,52	0,9	1,12	1,85	1,80	2,22	0,66	1,5	3,20	0,45	0,8	0,67	0,9	1,13	2,07	2,30	2,48	1,08	1,5
		7,0	5,20	0,17	0,7	0,48	0,9	1,58	2,04	2,25	2,45	0,54	1,5	5,20	0,31	0,8	0,63	0,9	1,59	2,28	2,71	2,74	0,84	1,5
	40	3,0	1,70	0,21	0,7	0,26	0,9	0,57	1,70	1,02	2,04	0,80	1,5	1,70	0,38	0,8	0,41	0,9	0,60	1,91	0,55	2,29	0,72	1,5
		5,0	2,70	0,16	0,7	0,31	0,9	1,11	1,85	1,32	2,22	0,48	1,5	3,20	0,34	0,8	0,49	0,9	1,15	2,07	1,95	2,48	0,78	1,5
		7,0	4,70	0,13	0,7	0,32	0,9	1,59	1,99	2,09	2,39	0,42	1,5	5,20	0,22	0,8	0,48	0,9	1,64	2,28	2,52	2,74	0,66	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	1,70	0,40	0,7	0,60	0,9	0,66	3,59	1,05	4,31	0,42	1,5	1,70	0,58	0,8	0,75	0,9	0,67	4,02	1,47	4,82	1,02	1,5
		5,0	2,70	0,48	0,7	0,52	0,9	1,16	4,07	2,68	4,88	0,72	1,5	3,70	0,46	0,8	0,85	0,9	1,15	4,82	2,45	5,79	1,14	1,5
		7,0	3,70	0,50	0,7	0,85	0,9	1,64	4,55	4,13	5,46	1,26	1,5	4,20	0,47	0,8	0,91	0,9	1,63	5,47	3,67	6,56	0,18	1,5
		9,0	4,70	0,50	0,7	0,88	0,9	2,13	5,09	5,49	6,03	1,32	1,5	5,20	0,52	0,8	0,97	0,9	2,12	6,01	5,28	7,21	1,38	1,5
	35	3,0	1,70	0,33	0,7	0,44	0,9	0,64	3,59	0,64	4,31	0,18	1,5	1,70	0,55	0,8	0,64	0,9	0,67	4,02	1,27	4,82	0,72	1,5
		5,0	2,70	0,42	0,7	0,58	0,9	1,16	4,07	2,35	4,28	0,96	1,5	3,20	0,45	0,8	0,74	0,9	1,19	4,82	2,54	5,79	1,14	1,5
		7,0	3,70	0,44	0,7	0,64	0,9	1,67	4,55	3,77	5,46	1,14	1,5	4,20	0,52	0,8	0,84	0,9	1,70	5,36	4,46	6,44	1,38	1,5
		9,0	4,70	0,44	0,7	0,67	0,9	2,16	5,03	5,09	6,03	1,20	1,5	5,10	0,57	0,8	0,89	0,9	2,22	5,50	6,52	7,08	1,50	1,5
	40	3,0	1,70	0,21	0,7	0,26	0,9	0,57	3,59	1,02	4,31	0,80	1,5	1,70	0,38	0,8	0,41	0,9	0,60	4,02	0,55	4,82	0,72	1,5
		5,0	2,20	0,29	0,7	0,36	0,9	1,12	4,07	1,67	4,88	0,48	1,5	2,70	0,54	0,8	0,56	0,9	1,18	4,56	2,76	5,47	1,20	1,5
		7,0	3,20	0,50	0,7	0,46	0,9	1,66	4,31	4,05	5,17	1,20	1,15	3,70	0,58	0,8	0,62	0,9	1,71	5,09	4,93	6,11	1,32	1,5
		9,0	4,20	0,46	0,7	0,47	0,9	2,16	4,79	5,22	5,75	1,20	1,5	4,70	0,53	0,8	0,63	0,9	2,22	5,74	5,99	6,89	1,44	1,5

Расчетная схема



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:

R_0 — условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,

φ — нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной,

H — полная высота подпорной стены, м

B — ширина поперечного сечения стены, м

m_{on}, m_{cd} — коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания и сдвига,

p, p_{max} — среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,

R — расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

e_0/ρ — относительный эксцентриситет равнодействующей.

2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

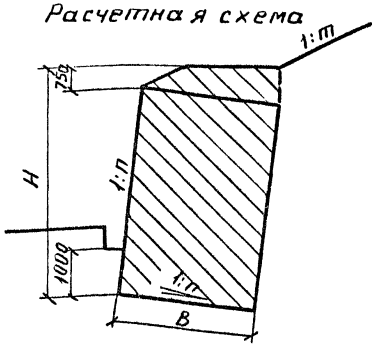
Нач. отд.	Филиппов		3.503.1-67.0-8600
Н. контр	Токарева		
ГИП	Филиппов		Расчетные данные для верховых подпорных стен III и IV типа
Ст. инж.	Каншашвили		Стадия: Р; Лист: 1; Листов: 2
Инженер	Чачапуридзе		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал Ильина 22091-01 76 Формат А3

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град.	H, м	Расчетная сейсмичность 8 баллов: Перем. разм. B, м	Расчет на устойчивость положения: m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания: P	R	p_{max}	1,2R	Положение равнодейств.: e_0/ρ	$[e_0/\rho]$	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Перем. разм. B, м	Расчет на устойчивость положения: m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания: P	R	p_{max}	1,2R	Положение равнодейств: e_0/ρ	$\lvert e_0/\rho \rvert$
0,2 / 2,0	30	3,0	1,70	0,57	0,8	0,83	0,90	0,70	1,93	1,26	2,32	0,72	1,5	2,20	0,56	0,8	0,88	0,9	0,76	1,99	1,14	2,39	0,60	1,5
		5,0	3,70		0,8	0,90	0,9	1,20	2,15	1,95	2,58	0,54	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	1,70	0,63	0,8	0,72	0,9	0,69	1,91	1,23	2,29	0,54	1,5	2,20	0,51	0,8	0,70	0,9	0,73	1,99	0,93	2,39	0,30	1,5
		5,0	3,20	0,57	0,8	0,82	0,9	1,19	2,07	2,45	2,49	1,02	1,5	4,20	0,47	0,8	0,83	0,9	1,29	2,21	1,93	2,65	0,60	1,5
		7,0	5,20	0,38	0,8	0,81	0,9	1,73	2,31	2,84	2,77	0,42	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	1,70	0,47	0,8	0,47	0,9	0,60	1,91	0,64	2,29	1,02	1,5	1,70	0,51	0,8	0,46	0,9	0,61	1,93	0,75	2,32	0,96	1,5
		5,0	3,20	0,45	0,8	0,58	0,9	1,19	2,07	1,91	2,49	0,66	1,5	3,20	0,57	0,8	0,60	0,9	1,21	2,08	1,81	2,49	0,60	1,5
		7,0	5,20	0,34	0,8	0,58	0,9	1,71	2,29	2,54	2,74	0,60	1,5	5,20	0,49	0,8	0,63	0,9	1,76	2,29	2,55	2,75	0,60	1,5
0,4 / 4,0	30	3,0	1,70	0,69	0,8	0,88	0,9	0,70	4,02	1,59	4,83	1,02	1,5	2,20	0,49	0,8	0,85	0,9	0,75	4,58	1,03	5,50	0,48	1,5
		5,0	3,70	0,41	0,8	0,90	0,9	1,70	5,21	1,95	6,25	0,72	1,5	5,20	0,39	0,8	0,92	0,9	1,30	6,06	1,71	7,28	0,66	1,5
		7,0	5,20	0,41	0,8	0,96	0,9	1,70	6,02	2,83	7,23	0,78	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	1,70	0,63	0,8	0,72	0,9	0,69	4,02	1,23	4,85	0,54	1,5	1,70	0,76	0,8	0,79	0,9	0,70	4,03	1,38	4,84	0,78	1,5
		5,0	3,20	0,55	0,8	0,85	0,9	1,23	4,83	2,55	5,80	1,02	1,5	3,70	0,58	0,8	0,89	0,9	1,29	5,13	2,28	6,16	0,84	1,5
		7,0	4,20	0,56	0,8	0,93	0,9	1,76	5,48	3,95	6,58	1,20	1,5	5,20	0,54	0,8	0,76	0,9	1,93	6,06	3,31	7,28	0,84	1,5
		9,0	5,20	0,61	0,8	1,0	0,9	2,29	6,02	5,78	7,23	1,32	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	1,70	0,47	0,8	0,47	0,9	0,60	4,02	0,64	4,85	1,02	1,5	1,70	0,56	0,8	0,47	0,9	0,60	4,03	0,75	4,85	1,14	1,5
		5,0	2,70	0,61	0,8	0,65	0,9	1,20	4,56	2,57	5,48	1,02	1,5	2,70	0,69	0,8	0,64	0,9	1,20	4,58	2,21	5,56	0,84	1,5
		7,0	3,70	0,65	0,8	0,73	0,9	1,73	5,10	4,58	6,12	1,32	1,5	4,20	0,59	0,8	0,67	0,9	1,76	5,51	3,0	6,62	0,84	1,5
		9,0	4,70	0,47	0,8	0,52	0,9	2,24	5,75	3,85	6,98	0,84	1,5	5,20	0,65	0,8	0,73	0,9	2,30	5,95	4,51	7,14	1,08	1,5

Расчетная схема



Предельные уклоны откоса (1:m)

φ, град.	Расчетная сейсмичность в баллах: ≤6	7	8	9
30	1:2	1:2	1:2	1:2,25
35	1:1,5	1:1,5	1:1,5	1:1,75
40	1:1,25	1:1,25	1:1,25	1:1,5

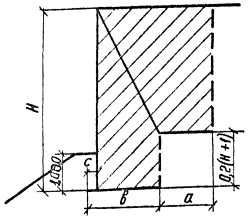
Коэффициент наклона стен „n"

φ, град	Расчетная сейсмичность в баллах: ≤6	7	8	9
30 и 35	0,00	0,00	0,10	0,20
40	0,00	0,00	0,10	0,20

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взам. инв.№
Копировал Ильина 22091-01 Формат А3

R_0, МПа кгс/см²	φ град	H м	Расчетная сейсмичность ≤ 8 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	Расчет на устойчивость положения: m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	e_0/ρ	$[e_0/\rho]$	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	Расчет на устойчивость положения: m_{on}	$[m_{on}]$	m_{cd}	$[m_{cd}]$	Расчет на прочность основания: P	R	P_{max}	1,2R	e_0/ρ	$[e_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,50	1,50	0,31	0,7	0,76	0,8	1,23	1,49	1,70	1,79	1,14	1,5	0,20	1,50	1,50	0,47	0,8	0,80	0,9	1,16	1,67	1,60	2,00	0,90	1,5
		5,0	0,30	2,00	1,50	0,42	0,7	0,57	0,8	1,13	1,68	1,84	2,02	0,36	1,5	0,30	2,00	2,00	0,69	0,8	0,91	0,9	1,70	2,02	2,44	2,44	0,54	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,00	1,50	0,40	0,7	0,80	0,80	1,51	1,58	1,95	1,90	1,50	1,5	0,20	1,00	1,50	0,55	0,8	0,83	0,9	1,41	1,90	2,32	2,30	1,92	1,5
		5,0	0,30	2,00	1,50	0,38	0,7	0,52	00,8	1,10	1,68	1,47	2,02	1,20	1,5	0,30	2,00	1,50	0,44	0,8	0,86	0,5	1,71	2,02	2,06	2,44	0,36	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,00	1,50	0,34	0,7	0,74	0,8	1,48	1,56	1,92	1,90	1,50	1,5	0,20	1,00	1,50	0,55	0,8	0,83	0,9	1,40	1,90	2,32	2,30	1,38	1,5
		5,0	0,30	2,00	1,50	0,28	0,7	0,42	0,8	1,10	1,68	2,11	2,02	0,84	1,5	0,80	2,00	1,50	0,59	0,8	0,79	0,9	1,70	2,02	1,78	2,44	0,16	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,50	1,50	0,31	0,7	0,76	0,8	1,23	3,26	1,70	3,92	1,14	1,5	0,20	1,50	1,50	0,46	0,8	0,80	0,9	1,16	3,66	1,60	4,40	0,90	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,62	0,7	0,68	0,8	1,96	3,26	2,82	3,92	1,44	1,5	0,30	2,00	2,00	0,58	0,8	0,88	0,5	1,55	3,92	1,63	4,71	0,30	1,5
		7,0	0,40	2,50	1,50	0,56	0,7	0,67	0,8	2,19	3,74	3,38	4,49	0,36	1,5	0,40	2,50	1,50	0,58	0,8	0,78	0,5	2,16	4,19	3,04	5,03	0,42	1,5
		9,0	0,50	3,00	2,00	0,62	0,7	0,79	0,8	2,93	3,98	3,60	4,78	0,36	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,00	1,50	0,40	0,7	0,80	0,8	1,51	3,02	2,41	3,63	1,50	1,5	0,20	1,00	1,50	0,55	0,8	0,83	0,9	1,40	3,39	2,32	4,06	1,32	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,56	0,7	0,62	0,8	2,0	3,26	2,47	3,92	0,12	1,5	0,30	2,00	1,50	0,63	0,8	0,86	0,9	1,71	3,92	2,06	4,71	0,36	1,5
		7,0	0,40	2,00	1,50	0,58	0,7	0,59	0,8	2,38	3,50	3,52	4,20	0,18	1,5	0,40	2,50	2,00	0,70	0,8	0,90	0,9	2,45	4,19	3,46	5,03	0,54	1,5
		9,0	0,50	3,00	1,50	0,63	0,7	0,75	0,8	2,64	3,98	3,64	4,78	0,66	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,00	1,00	0,50	0,7	0,76	0,8	1,25	3,02	1,42	3,63	0,78	1,5	0,20	1,00	1,00	0,63	0,8	0,79	0,9	1,15	3,39	1,11	4,06	0	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,00	0,67	0,7	0,63	0,8	1,70	3,26	3,47	3,92	0,72	1,5	0,30	1,50	1,50	0,71	0,8	0,88	0,9	1,94	3,66	2,47	4,39	0,42	1,5
		7,0	0,40	2,00	1,00	0,63	0,7	0,58	0,8	2,06	3,50	4,04	4,20	0,72	1,5	0,40	2,50	1,50	0,74	0,8	0,88	0,9	2,20	4,19	3,91	5,03	1,02	1,5
		9,0	0,50	2,50	1,50	0,48	0,7	0,49	0,8	2,81	3,74	3,48	4,49	0	1,5	0,50	3,00	2,00	0,77	0,8	0,88	0,9	2,91	4,46	3,38	5,35	1,02	1,5

Расчетная схема.



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины:
   R_0 – условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,
   φ – нормативный угол внутреннего трения грунта засыпка за стеной
   H – полная высота подпорной стены,
   b – ширина подошвы фундамента,
   m_{on}, m_{cd} – коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания или сдвига;
   P, P_{max} – среднее и максимальное давления на основание, кгс/см²,
   R – расчетное сопротивление основания, кгс/см²,
   e_0/ρ – относительный эксцентриситет равнодействующей.
2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

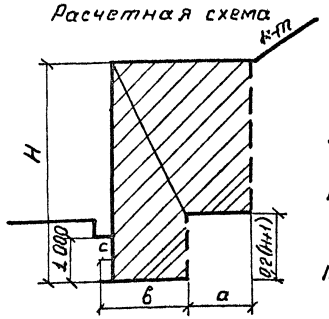
Нач.отд	Филиппов		3.503.1-67.0-8700
Н.контр	Токарева		
ГИП	Филиппов		Расчетные данные для низовых подпорных стен V типа.
Ст.инж.	Коншишвили		Стадия: Р; Лист: 1; Листов: 1
Инженер	Хачапуридзе		ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал Серопян. 22091-01 78 формат А3

Инв.№ подл. | Подпись и дата | Взамен инв.№

R_0, МПа / кгс/см²	φ, град	H, м	Расчетная сейсмичность ≤ 6 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	Расчет на устойчивость положения $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания ρ	R	ρ_{max}	1,2R	Положение равнодейст. e_0/ρ	$[e_0/\rho]$	Расчетная сейсмичность 7 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	Расчет на устойчивость положения $m_{оп}$	$[m_{оп}]$	$m_{сд}$	$[m_{сд}]$	Расчет на прочность основания ρ	R	ρ_{max}	1,2R	Положение равнодейств. e_0/ρ	$[e_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,00	1,00	0,29	0,7	0,40	0,9	1,10	1,75	2,04	2,10	0,66	1,5	0,20	1,00	1,00	0,42	0,8	0,55	0,9	1,06	2,10	1,51	2,50	1,38	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,41	0,7	0,63	0,9	1,89	2,32	2,52	2,78	0,30	1,5	0,30	1,50	1,50	0,50	0,8	0,81	0,9	1,75	2,64	1,60	3,16	0,42	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,00	1,00	0,26	0,7	0,38	0,9	1,07	1,75	2,13	2,10	0,06	1,5	0,20	1,00	1,00	0,44	0,8	0,57	0,9	1,10	2,10	1,89	2,50	0,06	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,35	0,7	0,47	0,9	1,90	1,85	2,15	2,23	1,42	1,5	0,30	1,50	1,50	0,58	0,8	0,72	0,9	1,90	2,23	2,53	2,66	1,48	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,00	1,00	0,17	0,7	0,22	0,9	1,0	1,75	1,94	2,10	0,60	1,5	0,20	1,00	1,00	0,33	0,8	0,37	0,9	1,02	2,10	1,94	2,50	0,66	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,25	0,7	0,34	0,9	1,82	1,85	2,20	2,23	0,41	1,5	0,30	1,50	1,50	0,47	0,8	0,55	0,9	1,88	2,23	2,44	2,66	1,32	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,00	1,00	0,28	0,7	0,36	0,9	1,09	3,35	3,94	4,02	1,50	1,5	0,20	1,00	1,00	0,42	0,8	0,49	0,9	1,09	3,75	3,97	4,50	1,02	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,00	0,63	0,7	0,74	0,9	1,60	3,59	2,58	4,31	0,12	1,5	0,30	1,50	1,00	0,56	0,8	0,75	0,9	1,97	4,02	1,83	4,82	0,54	1,5
		7,0	0,40	2,00	1,50	0,65	0,7	0,82	0,9	2,39	3,83	4,10	4,59	0,24	1,5	0,40	2,50	1,50	0,67	0,8	0,91	0,90	2,17	1,56	4,15	5,47	0,56	1,5
		9,0	0,50	3,00	2,00	0,49	0,7	0,73	0,9	3,56	4,07	2,97	4,88	0,06	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,00	1,00	0,22	0,7	0,29	0,9	1,05	3,35	3,84	4,02	0,00	1,5	0,20	1,00	1,00	0,40	0,8	0,45	0,9	1,08	3,75	3,38	4,50	0,00	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,00	0,55	0,7	0,63	0,9	1,61	3,59	2,0	4,31	0,30	1,5	0,30	1,50	1,50	0,57	0,8	0,77	0,9	2,0	4,02	2,04	4,82	0,48	1,5
		7,0	0,40	2,0	1,50	0,57	0,7	0,72	0,9	2,43	3,83	3,48	4,59	0,06	1,5	0,40	2,50	1,50	0,69	0,8	0,92	0,9	2,24	4,56	4,60	5,47	0,72	1,5
		9,0	0,50	3,00	2,00	0,58	0,7	0,77	0,9	3,25	4,07	4,79	4,88	1,50	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,00	1,00	0,17	0,7	0,22	0,9	1,00	3,35	3,94	4,02	0,00	1,5	0,20	1,00	1,00	0,50	0,8	0,41	0,9	1,02	3,75	2,94	4,50	0,00	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,00	0,40	0,7	0,43	0,9	1,55	3,59	1,90	4,31	1,32	1,5	0,30	1,50	1,00	0,67	0,8	0,66	0,9	1,61	4,02	2,54	4,22	0,12	1,5
		7,0	0,40	2,00	1,00	0,66	0,7	0,66	0,9	2,03	3,83	3,93	4,59	0,48	1,5	0,40	2,00	1,50	0,72	0,8	0,21	0,9	2,47	4,29	5,08	5,14	0,60	1,5
		9,0	0,50	2,50	1,50	0,63	0,7	0,63	0,9	3,21	4,07	2,74	4,88	0,66	1,5	0,50	3,00	2,00	0,58	0,8	0,82	0,9	3,10	4,82	4,76	5,79	0,30	1,5

Расчетная схема



Примечания:

1. В приведенной таблице буквами обозначены величины

R_0 — условное сопротивление грунта в основании подпорной стены,

φ — нормативный угол внутреннего трения грунта засыпки за стеной,

H — полная высота подпорной стены,

b — ширина подошвы фундамента,

$m_{оп}, m_{сд}$ — коэффициенты условий работы на устойчивость против опрокидывания или сдвига,

ρ, ρ_{max} — среднее и максимальное давления на основание кгс/см²,

R — расчетное сопротивление основания, кгс/см²,

e_0/ρ — относительный эксцентриситет равнодействующей.

2. В квадратных скобках указаны предельные величины.

Нач.отд	Филиппов		
Н.контр.	Токарева		
ГИП	Филиппов		
Ст.инж.	Кониашвили		
Инженер	Хачапуридзе		

3.503.1-67.0-8800

Расчетные данные для верховых подпорных стен V типа

Стадия	Лист	Листов
Р	1	2

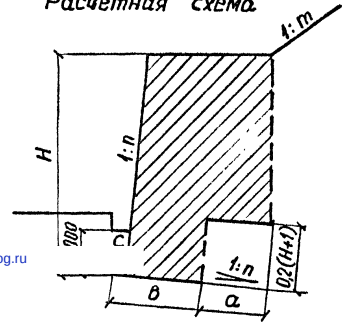
ТБИЛГИПРОАВТОДОРТРАНС

Копировал: Ильина 22091-01 79 Формат А3

Инв. № подл. | Подпись и дата | Взам. инв. №

R_0, МПа кгс/см²	φ, град.	H, м	Расчетная сейсмичность 8 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	Расчет на устойчивость положения m_{on}	$[m_{on}]$	$m_{cд}$	$[m_{cд}]$	Расчет на прочность стержня P	R	P_{max}	1,2R	Положение равнодейст. l_0/ρ	$[l_0/\rho]$	Расчетная сейсмичность 9 баллов: Переменные размеры, м c	b	a	Расчет на устойчивость положения m_{on}	$[m_{on}]$	l_0/ρ	$[l_0/\rho]$	Расчет на прочность основания P	R	P_{max}	1,2R	Положение равнодейст. l_0/ρ	$[l_0/\rho]$
0,2 / 2,0	30	3,0	0,20	1,00	1,00	0,54	0,8	0,72	0,9	1,03	1,88	0,88	2,26	0,42	1,5	0,20	1,00	1,00	0,62	0,8	0,81	0,9	0,96	1,91	1,04	2,29	0,06	1,5
		5,0	0,30	2,00	1,50	0,60	0,8	0,85	0,9	1,62	1,96	2,33	2,36	0,78	1,5	0,90	2,50	1,50	0,63	0,8	0,91	0,9	1,64	2,02	2,63	2,72	0,60	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,00	1,00	0,57	0,2	0,64	0,9	1,11	1,85	1,15	2,26	1,02	1,5	0,20	1,00	1,00	0,67	0,8	0,65	0,9	1,07	1,85	0,88	2,29	0,48	1,5
		5,0	0,30	2,00	1,50	0,56	0,8	0,69	0,9	1,72	1,96	1,98	2,36	0,12	1,5	0,30	2,00	2,00	0,63	0,8	0,70	0,9	1,98	1,98	2,02	2,36	0,18	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,00	1,00	0,33	0,8	0,37	0,9	1,02	1,85	2,14	2,36	1,0	1,5	0,20	1,00	1,00	0,63	0,8	0,58	0,9	1,03	1,85	1,36	2,29	1,26	1,5
		5,0	0,30	2,00	1,50	0,61	0,8	0,67	0,9	1,47	1,96	2,08	2,10	0,24	1,5	0,30	2,00	1,50	0,52	0,8	0,65	0,9	1,13	2,08	1,60	2,49	0,30	1,5
		7,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
0,4 / 4,0	30	3,0	0,20	1,00	1,00	0,58	0,8	0,64	0,9	1,11	3,75	1,71	4,5	0,30	1,5	0,20	1,00	1,50	0,83	0,8	0,86	0,9	1,11	3,75	1,85	4,5	0,48	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,75	0,8	0,85	0,9	1,96	4,02	3,49	4,83	0,36	1,5	0,30	2,0	2,0	0,65	0,8	0,90	0,9	2,02	4,31	2,25	5,17	0,06	1,5
		7,0	0,40	2,50	2,00	0,68	0,8	0,90	0,9	2,52	4,56	4,17	5,46	0,42	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	35	3,0	0,20	1,00	1,00	0,53	0,8	0,57	0,9	1,09	3,75	1,03	4,50	1,68	1,5	0,20	1,00	1,00	0,75	0,8	0,74	0,9	1,10	3,75	1,27	4,50	0,24	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,50	0,72	0,8	0,79	0,9	2,0	4,02	3,34	4,83	0,24	1,5	0,30	2,00	1,50	0,75	0,8	0,81	0,9	1,78	4,31	3,26	5,17	0,12	1,5
		7,0	0,40	2,50	2,00	0,71	0,8	0,90	0,9	2,64	4,56	5,09	5,46	0,66	1,5	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	1,5
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—
	40	3,0	0,20	1,00	1,00	0,64	0,8	0,55	0,9	0,70	3,75	0,92	4,50	2,04	1,5	0,20	1,00	1,00	0,76	0,8	0,55	0,9	0,7	3,75	0,61	4,50	0,84	1,5
		5,0	0,30	1,50	1,00	0,61	0,8	0,69	0,9	1,91	4,02	1,76	4,83	0,60	1,5	0,30	2,00	1,50	0,61	0,8	0,60	0,9	1,65	4,31	1,60	5,17	0,18	1,5
		7,0	0,40	2,50	1,50	0,70	0,8	0,78	0,9	2,26	4,56	4,5	5,48	0,72	1,5	0,40	3,00	1,50	0,72	0,8	0,75	0,9	2,06	4,86	3,85	5,83	0,90	1,5
		9,0	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—	—

Расчетная схема



Предельные уклоны откоса (1:m)

φ, град	Расчетная сейсмичность в баллах ≤ 6	7	8	9
30	1:2	1:2	1:2	1:2,25
35	1:1,5	1:1,5	1:1,5	1:1,75
40	1:1,25	1:1,25	1:1,25	1:1,5

Коэффициент наклона стен „n"

φ, град	Расчетная сейсмичность в баллах ≤ 6	7	8	9
30 и 35	0,00	0,00	0,10	0,20
40	0,00	0,00	0,10	0,20

gost.e-ecolog.ru