Федеральное государственное бюджетное образовательное учреждение высшего профессионального образования

«САНКТ-ПЕТЕРБУРГСКИЙ ГОСУДАРСТВЕННЫЙ АРХИТЕКТУРНО-СТРОИТЕЛЬНЫЙ УНИВЕРСИТЕТ» (СПБГАСУ)

Строительный факультет

Кафедра технологии строительного производства

КУРСОВОЙ ПРОЕКТ

по дисциплине

«Технологические процессы в строительстве»

на тему: «Проектирование технологических процессов производства земляных работ»

Работу выполнил:

студентка гр. 13-С-3

Кораблёва В.Р.

Проверил:

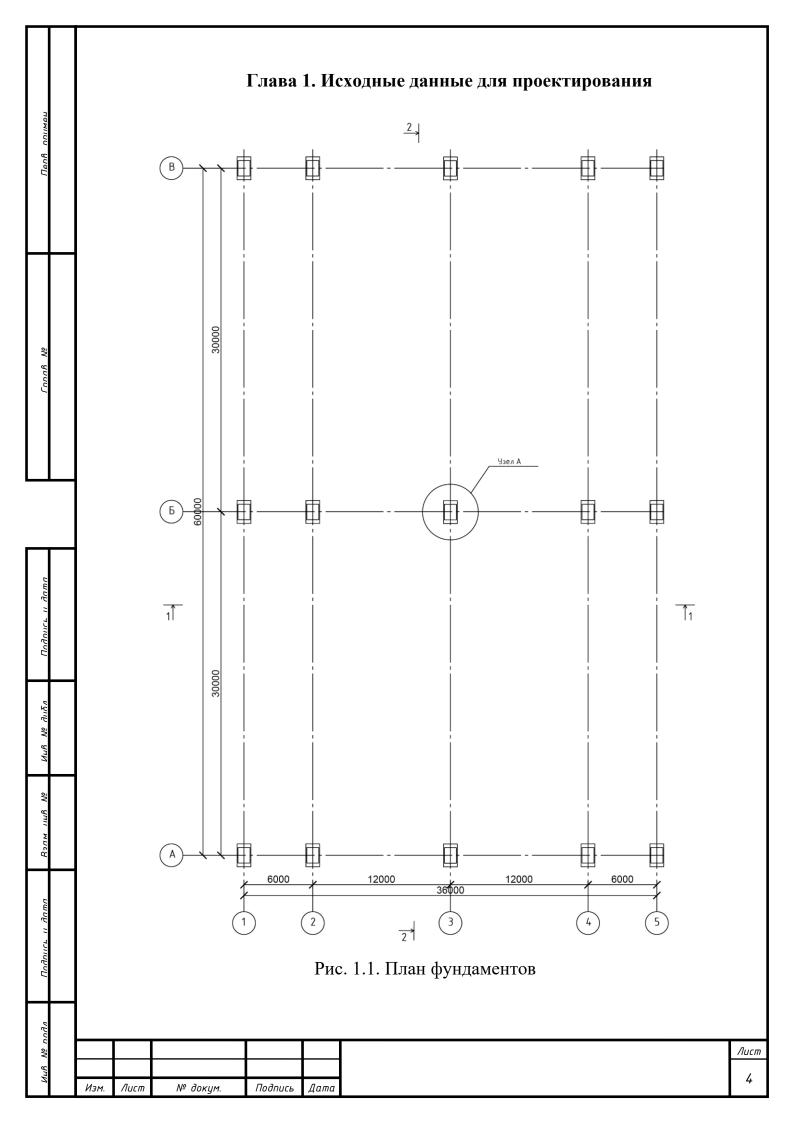
кандидат технических наук,

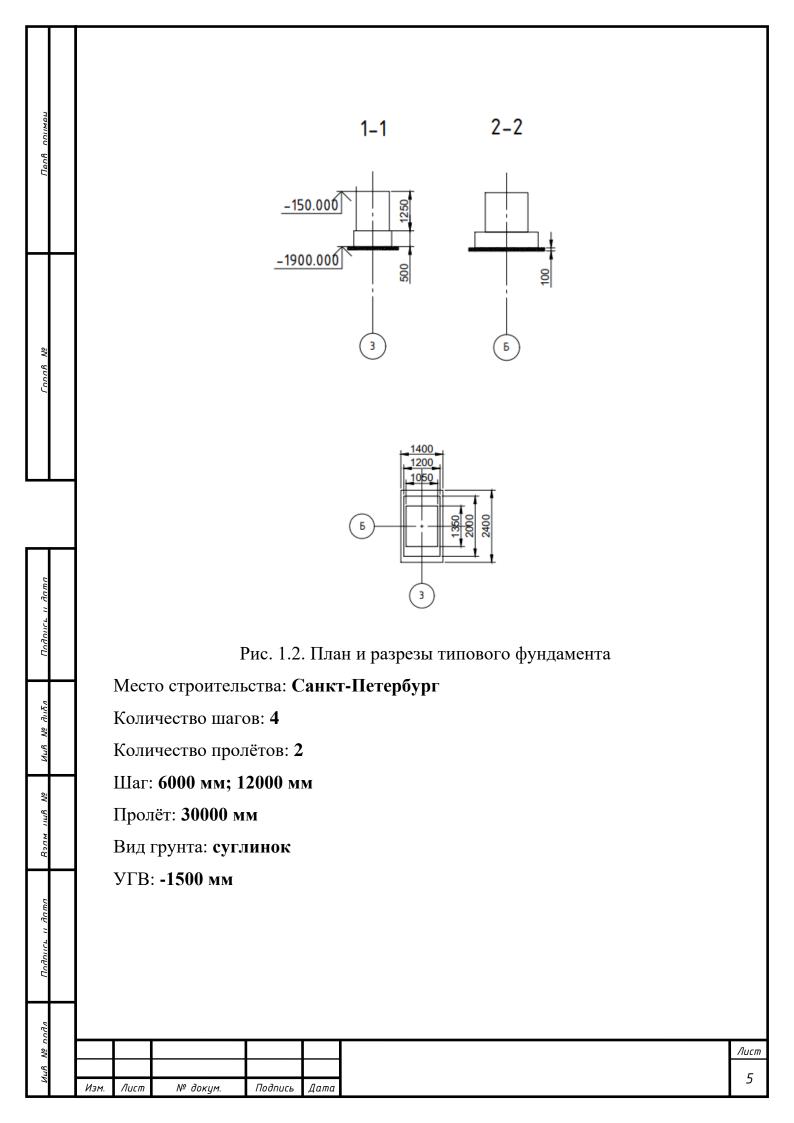
доцент

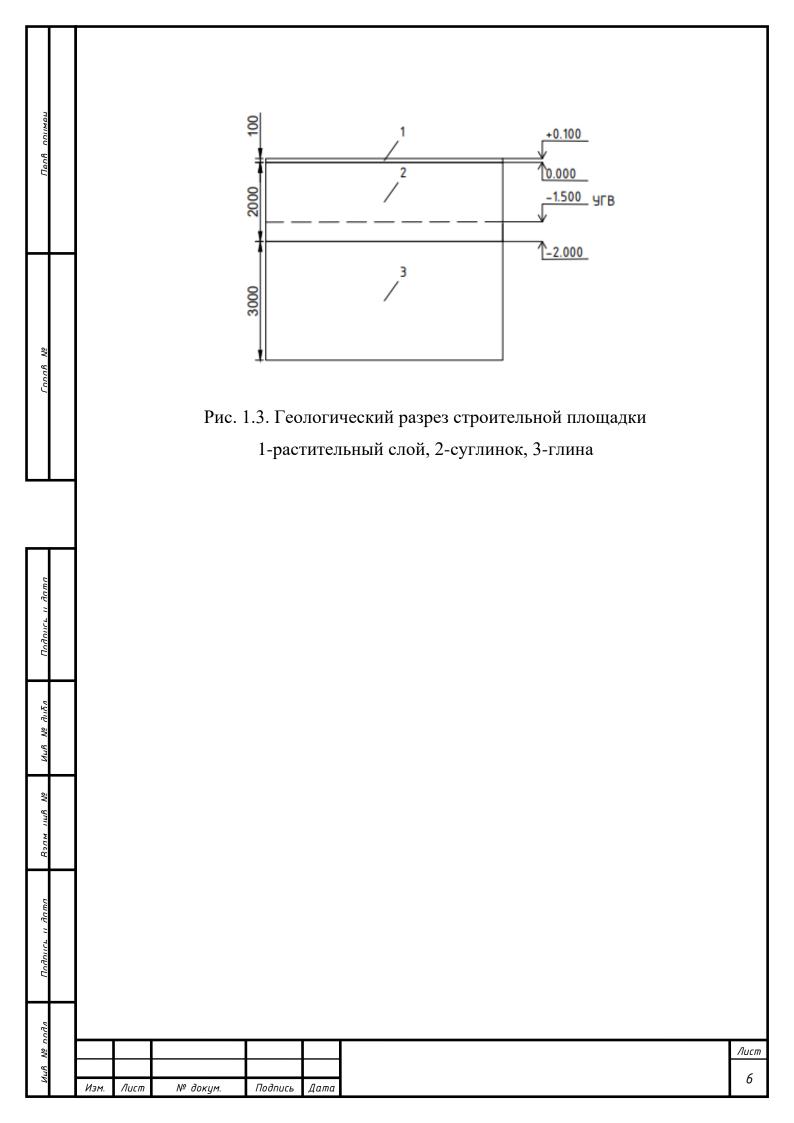
Макаридзе Г. Д.

Санкт-Петербург

2019 г







Характеристика грунтов Наименование грунтов по слоям <u>Растительный</u> Глина жирная Показатели Суглинок слой мягкая II I Группа грунтов Средняя плотность в 1200 T/M^3 1750 T/M^3 1800 T/M^3 плотном состоянии Показатели 1:0,5 1:0,5 крутизны откоса Показатели увеличения объема грунта Первоначальное 24-30% увеличение 20-25% 18-24% объема грунта Остаточное разрыхление 3-4% 4-7% 3-6% грунта Уровень -1,5 м грунтовых вод Лист Лист Подпись № докум. Дата

Глава 2. Расчет объемов земляных работ

2.1. Определение типа и параметров земляного сооружения

Размер котлованов и траншей зависит от уклонов откосов, которые определяются по типу разрабатываемого грунта (1:0,5 для суглинка при глубине залегания до 3 м), ширины бетонной подготовки фундамента 0,2 м, а также от условий обеспечения возможности СМР возле фундамента 0,8 м. Так же добавляется 0,1 м — толщина песчаной подготовки.

Глубина котлована H, рассчитывается как разность отметок подошвы фундамента и нулевой отметки (H₀) с учётом недобора ($h_{\text{недоб}}$ =0,1 м) и подготовки ($h_{\text{под}}$ =0,1 м) (2.1)

$$H = (H_n - H_0) + h_{\text{пол}} - h_{\text{нелоб}} = (1.9 - 0.0) + 0.1 - 0.1 + 0.1 = 2 \text{ M}$$

Глубина котлована по низу определяется, как сумма линейного размера подошвы фундамента и удвоенной суммы ширины бетонной подготовки (0,2 м) и расстояния для СМР (0,8 м) по формуле (2.2):

$$C = a + 2 * (0.8 + 0.2) = 1.2 + 2 * 1 = 3.2 \text{ M}$$

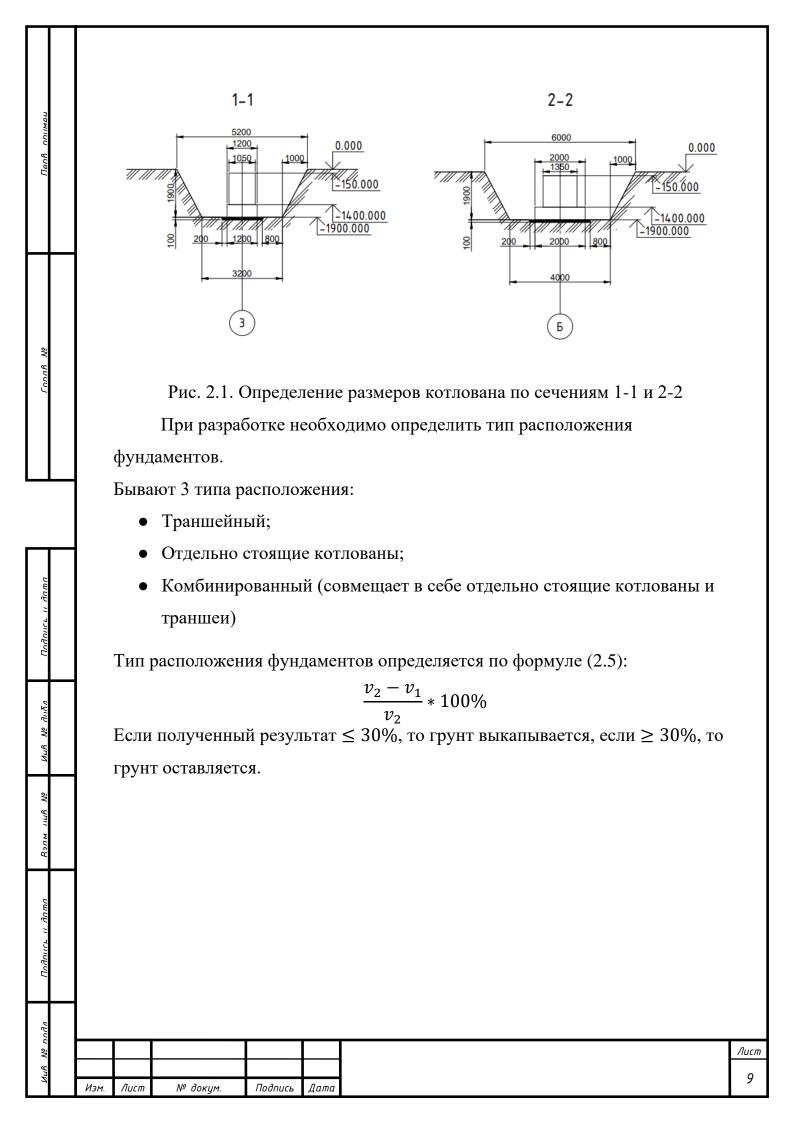
 $C_1 = b + 2 * (0.8 + 0.2) = 2 + 2 * 1 = 4 \text{ M}$

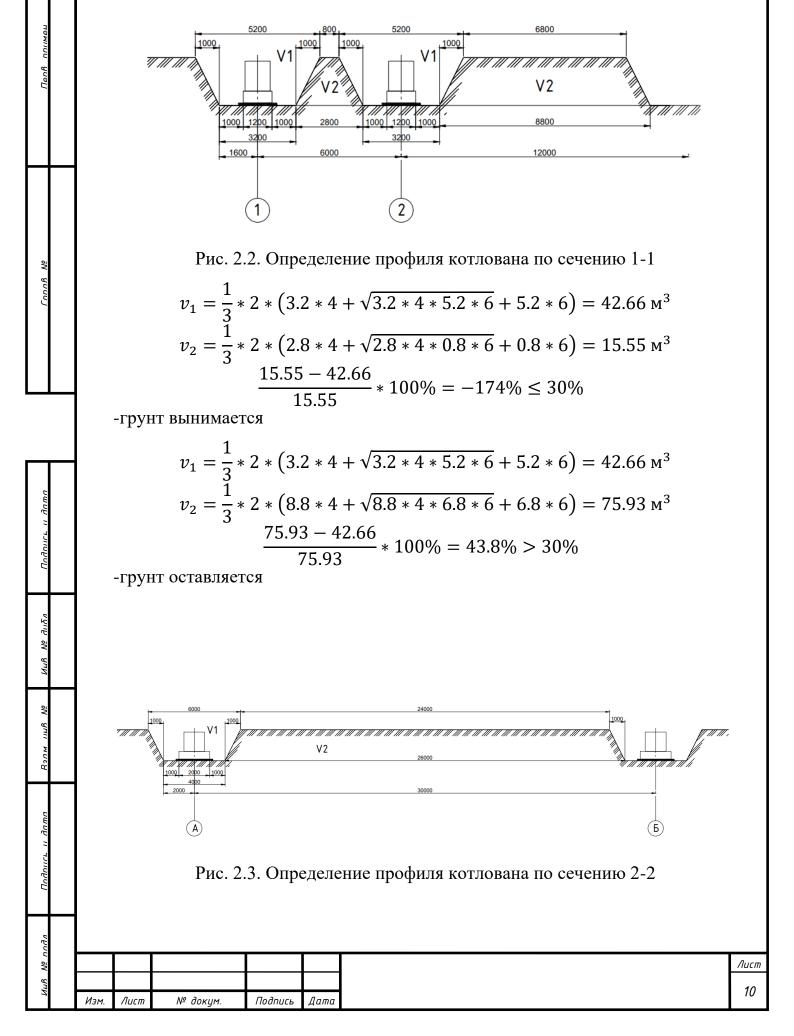
Проекция откоса на горизонталь определяется как заложение откоса (m), умноженное на глубину котлована (H) по формуле (2.3):

$$L = m * H = 0,5 * 2 = 1$$
 м

Длина котлована по верху (B, в сечении 1-1, B_1 , в сечении 2-2), равняется сумме длины котлована по низу и удвоенного значения проекции откоса на горизонталь (L) по формуле (2.4):

$$B = C + 2L = 3.2 + 2 * 1 = 5.2$$
 м $B_1 = C + 2L = 4.0 + 2 * 1 = 6.0$ м





	_									
Папв Пап			-груг И с хо	$v_2 = \frac{1}{3} * 2$	* (24 * 206.0	5.2 + 6 - 4 206.6	$+\sqrt{3.2*4*5.}$ $+\sqrt{24*5.2*26}$ $+\sqrt{24*5.2*26}$ $+\sqrt{24*5.2*26}$ $+\sqrt{2.66}$ $+\sqrt{2.66}$ $+\sqrt{2.66}$ $+\sqrt{2.66}$ $+\sqrt{2.66}$ $+\sqrt{2.66}$	6 * 3.2 + 2 79.4% >	6 * 3.2 30%	
			комб	оинированны	л й.					
Sonn Nº										
חמששה זו שטוחבים										
אווה אווא אווא אווא										
Ranm IIIR Nº										
חהשה זו שחשח										
٦٨										
Nº ההחח										Лист
ИиВ		Изм.	Лист	№ докум.	Подпись	Дата				11
				,						

2.2. Определение объемов земляных работ

Подсчет объемов земляных работ по срезке растительного слоя

Площадь срезаемого растительного слоя определяется из условия, по которому грунт срезается на расстоянии 10м от крайних осей здания.

$$S_{\text{p.c.}} = (60 + 10 + 10) * (36 + 10 + 10) = 4480 \text{ m}^2$$

Объем срезаемого растительного слоя определяется по формуле (2.6):

$$V_{\text{p.c.}} = S_{\text{p.c.}} * h_{\text{p.c.}}$$

Где $h_{\rm p.c.}$ – толщина растительного слоя грунта = 0.1 м.

$$V_{\text{p.c.}} = 4480 * 0.1 = 448 \text{ m}^3$$

Подсчет объемов земляных работ по разработке траншеи(котлована)

Расчет объема траншеи (котлована) выполняется по формуле (2.7):

$$V_{\text{K/Tp}} = \frac{H}{6} [A * B + c * d + (A + c) * (B + d)]$$

Изм. Лист № докум. Подпись Дата

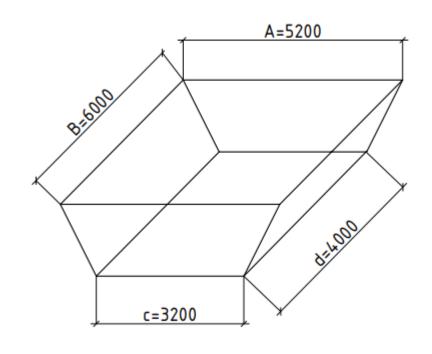


Рис. 2.4. Габаритная схема котлована

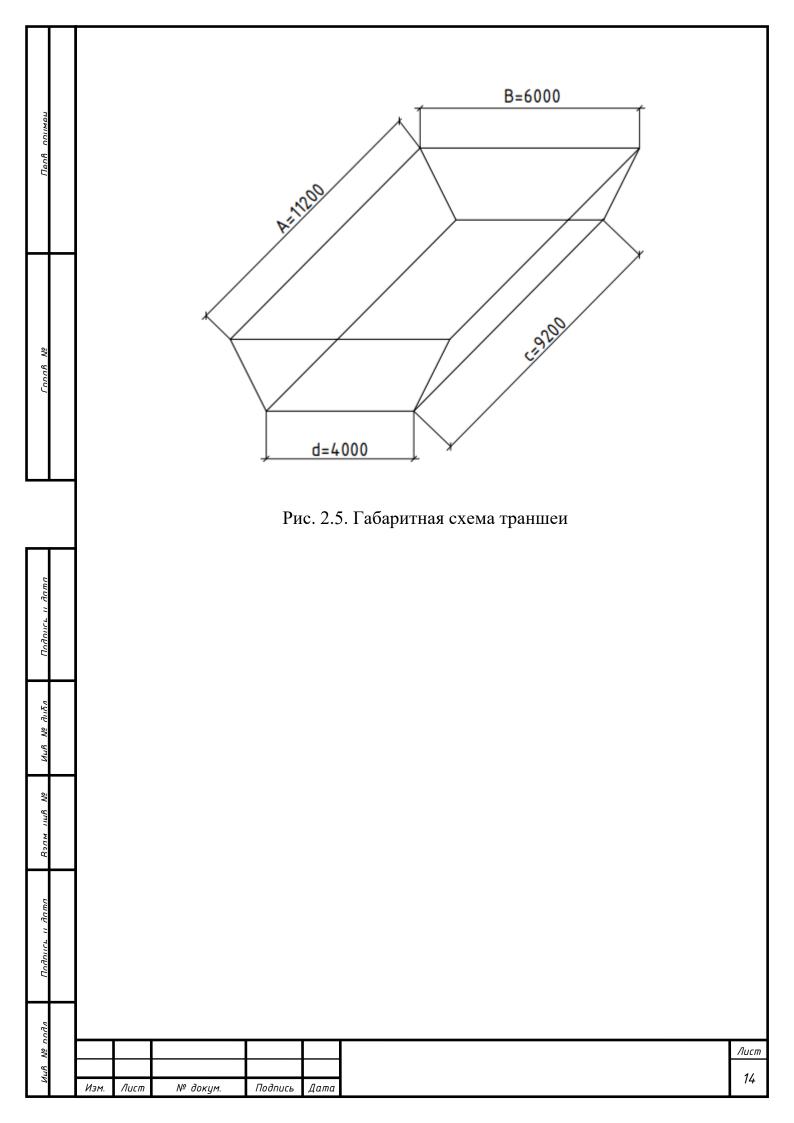
Где Н-глубина заложения фундамента, A и B — длина и ширина котлована (траншеи) по верху, м; с и d- ширина и длина котлована(траншеи) по низу, м.

$$V_{\text{Tp}} = \frac{1.9}{6} [11.2 * 6 + 9.2 * 4 + (11.2 + 9.2) * (6 + 4)] = 97.53 \text{ m}^3$$

$$V_{\text{K}} = \frac{1.9}{6} [5.2 * 6 + 3.2 * 4 + (5.2 + 3.2) * (6 + 4)] = 40.53 \text{ m}^3$$

$$V_{\text{OGIII}} = 3 * V_{\text{K}} + 6 * V_{\text{Tp}} = 3 * 40.53 + 6 * 97.53 = 706.77 \text{ m}^3$$

Изм. Лист № докум. Подпись Дата



Полв потмои	Подсчет объемов работ по зачистке дна земляного сооружения (разработка недоборов) и планировке	
	Разработку недоборов грунта необходимо производить вручную или механизированным специальным оборудованием. Объем работ по зачистко	
Fanaß Ng	находится по формуле (2.8): $V_{3a^{4}} = h * F$ Где h-глубина недобора грунта (0.1 м) F- площадь дна траншеи(котлована) Объем зачистки котлована: $V_{3a^{4} \; \text{к}} = 3.2 * 4 * 0.1 = 1.28 \; \text{м}^{3}$ Объем зачистки траншеи: $V_{3a^{4} \; \text{гр}} = 9.2 * 4 * 0.1 = 3.68 \; \text{м}^{3}$ Общий объем зачистки:	
	$V_{\text{зач.общ}} = 3 * V_{\text{K}} + 6 * V_{\text{тр}} = 3 * 1,28 + 6 * 3,68 = 3,84 + 22,08 = 25,92 \text{ м}^3$	
חחשמונג נו שמשמ		
אבווה אים איוה		
Ranm IIUR Ne		
Подоить и дата		
ארח NP חחח	Изм. Лист № докум. Подпись Дата	Лист 15

2.3. Гидроизоляция фундамента Для данного этапа работ используется оклеечная гидроизоляция в 2 слоя. Для того, чтобы определить гидроизоляцию для одного фундамента, необходимо найти площадь поверхности фундамента. 1350 S4 S2 2000

Лист

№ докум.

Подпись

Дата

Рис. 2.6 Изображение фундамента

$$S_1 = 1.2 * 0.5 * 2 = 1.2 \text{ м}^2$$
 $S_2 = 2 * 0.5 * 2 = 2 \text{ м}^2$
 $S_3 = 1.05 * 1,25 * 2 = 2,625 \text{ м}^2$
 $S_4 = 1.35 * 1,25 * 2 = 3,375 \text{ м}^2$
 $S_5 = 1.2 * 2 - 1,05 * 1,35 = 2,4 - 1,42 = 0,98 \text{ м}^2$
 $S_{06щ} = (1,2 + 2 + 2,625 + 3,375 + 0,98) * 15 * 2 = 305,4 \text{ м}^2$

Лист № докум. Подпись Дата

2.4. Подсчет объемов работ по обратной засыпке

После установки фундаментов необходимо произвести обратную засыпку, объем которой определяется по формуле (2.9):

$$V_{\text{o.s.}} = \frac{V_{\text{oбщ}} - V_{\Phi}}{K_{\text{o.p.}}}$$

Где $V_{\text{общ}}$ -объем общий, м³; V_{Φ} -геометрический объем фундамента, м³; $K_{\text{о.р.}}$ коэффициент остаточного разрыхления грунта.

Коэффициент остаточного разрыхления вычисляется по формуле

$$K_{\text{o.p.}} = \frac{100 + P}{100}$$

Где Р - процент остаточного разрыхления грунта, равный 5%.

$$K_{\text{o.p.}} = \frac{100 + 5}{100} = 1,05$$

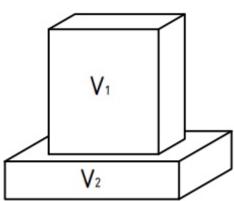


Рис. 2.6 Изображение фундамента со схематичным делением на 2 части (стакан и подушку)

$$V_{\phi} = (1,25 * 1,05 * 1,35 + 0,5 * 1,2 * 2) * 15 = 44,6 \text{ m}^3$$

$$V_{\text{0.3.}} = \frac{706,8-44,6}{1,04} = 636,7 \text{ m}^3$$

				2.5. Подс	іет объ	емов	в работ по уплотнению обратной засыпки	
חפאווחת אחפך			Эбъе засы		одлежа	щего	о уплотнению равен объему грунта для обратно	й
				Определим	и объем		$V_{\rm упл} = V_{\rm o.s.} = 636,7 {\rm M}^3$ бот по уплотнению обратной засыпки грунта	c
\vdash	Н	7	грам	бованием вр	ручную	по ф	рормуле (2.10):	
]	Где І	к-минималы	ное расс	стоян	$V_{ m Tp.вp.} = k * S_{ m 6.π.}$ ние от уплотняющих машин до фундамента = $0.6~{ m M}$	I.
οŅ			S _{б.п.} -	площадь бо	ковой п	овер	хности фундамента, м ²	
CnnnB				Объем обр		I I	. = 0,6 * 152,7 = 91,62 м ³ пки с трамбованием механизированным способом	M
		(опре	деляется по	форму.	ле(2.	11):	
							$V_{\text{тр.вр.}} = 636,7 - 91,62 = 545,08 \text{м}^3$ уплотнения грунта по формуле (2.12):	
				-		_	$S_{ m y\pi\pi} = rac{V_{ m o.s.}}{h_{ m v}}$	
,]	Где І	h_y -толщина	уплотн	яемо	ого слоя =0,2м	
חטשטוונד זו שמש						S_{y}	$_{\scriptscriptstyle \Pi \Pi \Pi} = \frac{636,7}{0,2} = 3183,5 \text{ m}^2$	
MuR Nº AIISA								
Ranw IIIR Nº								
חטשטער וו שטשט								
٦,	П							
אבחת We Ne								Лист
		Изм.	Лист	№ докум.	Подпись	Дата		10

Ведомость объемов работ

№ п/п	Наименование работ	Ед.	Объем работ
		изм.	
1	Срезка растительного слоя	M^2/M^3	4480 / 448
2	Разработка грунта экскаватором	M^3	706,77
3	Зачистка дна котлована	M^3	25,92
4	Установка фундамента массой 3т	1 эл	15
5	Обратная засыпка пазух котлована с	M^3	91,62
	трамбованием вручную		
6	Обратная засыпка пазух котлована	M^3	545,08
	бульдозером		
7	Уплотнение грунта	M^2	3183,5
8	Гидроизоляция фундамента	M^2	305,4

חחשטוור וו אטוועשטו		
אלווה Ng אוא		
Ranm IIIA Nº		
חחששוונא זו שמשמ		
אה		

Лист	№ докум.	Подпись	Дата

Лист

№ докум.

Подпись

Дата

4.2. Выбор машин для разработки грунта

Разработка котлованов(траншей) осуществляется, как правило, одноковшовыми экскаваторами.

При объемах работ на объекте до 20 тыс. ${\rm m}^3$ целесообразно применять одноковшовые экскаваторы вместимостью ковша $0,4\text{-}0,65~{\rm m}^3$

Выбираем экскаватор ЭО-3122

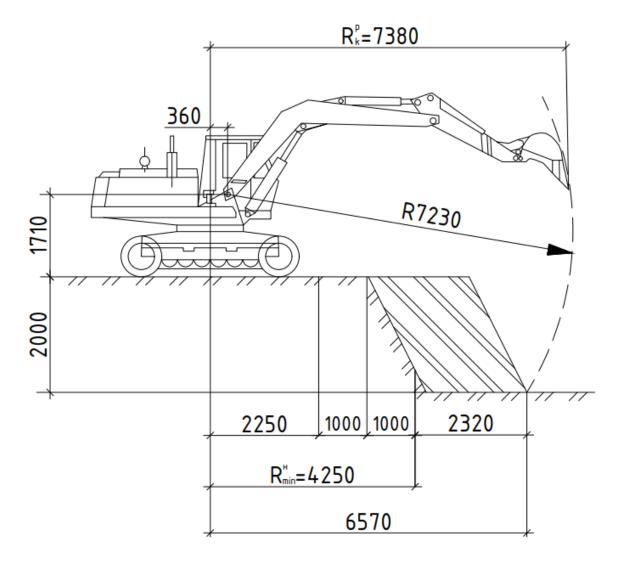


Рис. 4.1 Основные параметры экскаватора ЭО-3122

- Вместимость ковша -0.4 м^3
- Группа разрабатываемого грунта I-IV
- Глубина копания 5,2 м
- Высота выгрузки 4,2 м

					T
					Г
Изм.	Лист	№ докум.	Подпись	Дата	l

Папв пліман	
Fnnnß Ng	
חחששה זו שטוונדיוו	
אווה אווא אווא	
Ranm IIIR Nº	
חחחחור וו חחחח	
א∂חח שא	

- Радиус копания 8,2 м
- Продолжительность рабочего цикла 15 с
- Расстояние от оси пяты стрелы до оси вращения 0,36 м
- Высота от пяты стрелы 1,71 м
- Расстояние от оси вращения до опоры 2,25 м
- Минимальное расстояние от оси опоры до откоса 1 м
- Минимальный шаг перемещения экскаватора 1,3 м

Рабочий радиус копания:

$$R_{\rm K}^{\rm p} = 0.9*R_{\rm K} = 0.9*8.2 = 7.38 \,\mathrm{m}$$

Максимальный радиус копания по низу:

$$f = \sqrt{h_{\text{III}}^2 + (R_{\text{K}}^{\text{p}} - r_{\text{III}})^2} = \sqrt{1,71^2 + (7,38 - 0,36)^2} = 7,23 \text{ M}$$

$$R_{max}^n = \sqrt{h_{\text{III}}^2 + \left(R_{\text{K}}^{\text{p}} - r_{\text{III}}\right)^2 - \left(H + h_{\text{III}}\right) + r_{\text{III}}} = \sqrt{1,71^2 + (7,38 - 0,36)^2 - (2 + 1.71) + 0.36} = 6.72 \text{ M}$$

$$R_{min}^n = l_n + l_0 + H * m = 1 + 2.25 + 2 * 0.5 = 4.25 \text{ M}$$

$$R_{max}^B = R_{max}^n - H * m = 6.72 - 2 * 0.5 = 5.72 \text{ M}$$

Шаг перемещений:

$$L_n = R_{max}^n - R_{min}^n = 6.72 - 4.25 = 2.47 \text{ M}$$

Условие оптимального выбора экскаватора выполняется при соблюдении неравенства:

$$L_n \ge h_{n \, min}$$
$$2.47 \ge 1.3$$

Проверка правильности выбора экскаватора по соответствию глубины котлована вместительности ковша q производится по формуле:

$$H_k \ge 3 * \sqrt[3]{q}$$

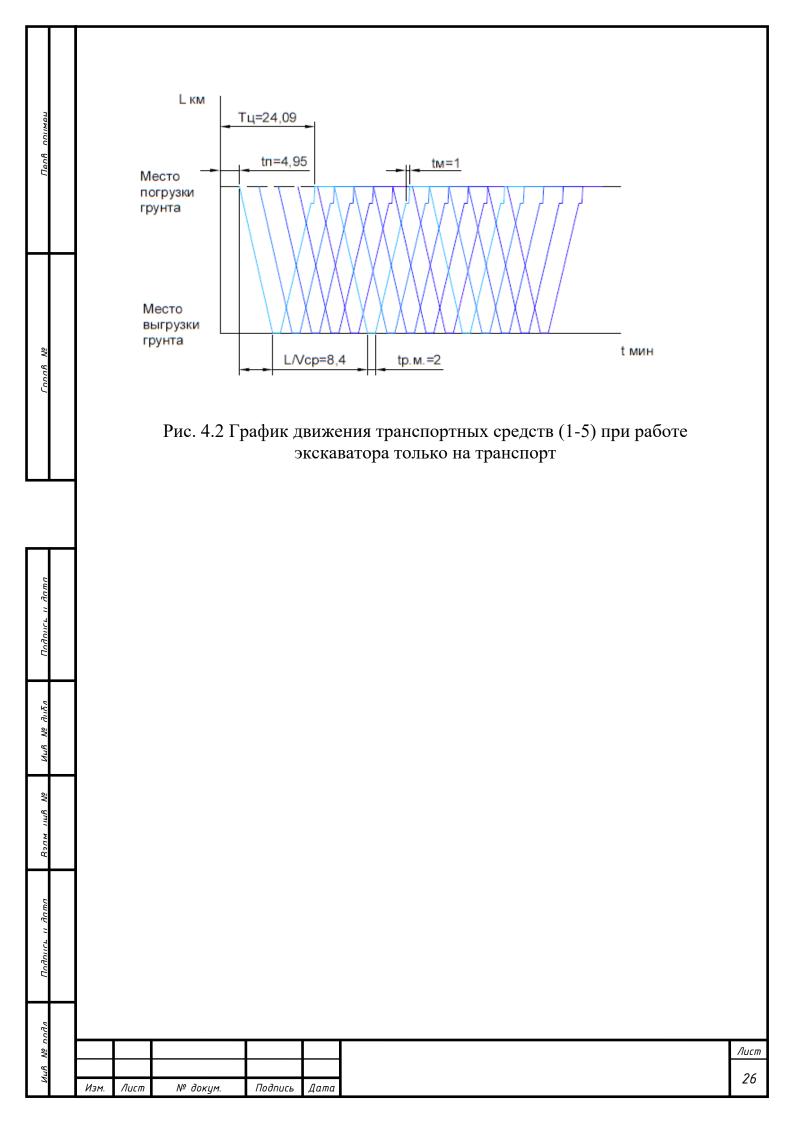
 $1.9 \ge 3 * \sqrt[3]{0.4}$
 $1.9 \ge 2.21$

Условие 1 выполняется, а условие 2 нет, в связи с маленькой глубиной заложения фундамента. Экскаватор ЭО-3122 подобран верно.

№ докум.	Подпись	Дата	

п		4	3. Выбор ви	іда и по	одсче	ет транспортных средств для отвозки грунта			
אוומט ו				1.		бирает КамАЗ 5511			
Пеп		•	Грузоподъ						
		•	Вместимо	сть кузо	ова –	5 m^3			
		•	Радиус пог	-					
		•	Погрузочн						
		•	Время под	ъема ку	узова	z-20 c			
		•	Время опу	скания	кузо	ва -30 с			
ΩR Nº		•	Продолжи	тельно	сть ра	азгрузки с маневрированием – 1,8 мин			
Con		Габа	ритные разм	иеры:					
		•	Длина -7 ,	14 м					
		•	Ширина –	2,50 м					
		•	Высота – 2	2,70 м					
		К	оличество п	гранспо	ртнь	іх средств для отвозки грунта определяется и	[3		
						ебойной работы экскаватора, по формуле (3.2):			
ר וו שטשט						$N = \frac{T_{\text{II}}}{t_{\text{II}}}$			
וחוחהחר		Где 7	$T_{ m u}$ -продолжи	ительно	сть т	ранспортного цикла автосамосвала, мин			
/						рузки автосамосвала, мин.			
האוו		Прод	цолжительно	ость тра	анспо	ортного цикла определяется по формуле (3.3)			
MuR Nº					Тц =	$= t_{\rm IL} + \frac{2*L*60}{V_{\rm cp}} + t_{\rm M} + t_{\rm p}$			
ōΝ		Где 1	L – расстоян			отирования грунта, км			
u iiuR		$V_{ m cp}$ – средняя скорость автосамосвала							
Вэп		$t_{\rm M}$ – :	время, необ	ходимо	е для	маневров при погрузке и разгрузке			
7		$t_{ m p}$ – 1	продолжите	льності	ь разі	грузки			
וו קחה		Для определения времени погрузки сначала определяется количество							
ישטוועףי		цель				гребующихся для заполнения одного самосвала			
יני									
дл									
ou ōN							Лист		
Иив	Изм.	Лист	№ докум.	Подпись	Дата		24		

	$m = \frac{Q}{\gamma * e * K_{H}} = \frac{10}{1,75 * 0,4 * 0,8} = 17,85 \approx 18$	
חם <i>או</i> ום	$\gamma * e * K_{\rm H}$ 1,73 * 0,4 * 0,6 Где m — количество ковшей, шт	
пепв п	Q – грузоподъемность самосвала, т	
	γ — объемный вес грунта в плотном теле, т/м ³	
	$K_{ m H}$ – коэффициент наполнения ковша плотным грунтом	
H	Продолжительность погрузки самосвала определяется по формуле	
	$t_{\rm H} = m * \frac{60}{n} * c = 18 * \frac{60}{4} * 1,1 = 297 \text{ c}$	
	Γ де n – количество рабочих циклов экскаватора, мин	
M B⊓⊓	c — коэффициент случайных задержек	
ζ	Количество рабочих циклов в минуту определяется по формуле:	
	$n = \frac{60}{t_{\text{DM}}} = \frac{60}{15} = 4$	
Ш	$t_{ m p.u.}$ — 15 Где $t_{ m p.u.}$ — продолжительность цикла работы экскаватора, с	
	$T_{II} = 4,95 + \frac{2 * 5 * 60}{35} + 1 + 1 = 24,09$ $N = \frac{24,09}{4,95} = 4,87 \approx 5$	
C E	$N = \frac{21,09}{4,95} = 4,87 \approx 5$	
יר וו שם		
Подпи		
H		
Nº אווה שו		
ИµВ №		
91		
ıınA N <u>e</u>		
Вэпм		
П		
וו קמשמ		
Подпись		
Π		
עטי		
א Ne החחת		Лист
Иив	Изм. Лист № докум. Подпись Дата	25



4.4. Выбор средств водоотлива и расчет необходимого их количества

Во избежание обводнения строительной площадки необходимо обеспечить перехват «чужих» вод и ускорить сток «своих» вод. Для организации стока вод сразу же после срезки растительного слоя необходимо выполнить вертикальную планировку, обеспечив соответствующие уклоны площадки, а также устроить с нагорной стороны площадки обваловывания и нагорные канавы.

Для осущения котлованов и траншей в процессе производства работ в грунтах и малым притоком грунтовых вод применяется открытый водоотлив, т.е. откачка воды насосами их зумпфов (приямков) и водосборных канав, которые устанавливаются на дне траншеи или котлована.

Тип насоса выбирают в зависимости от требуемой производительности и высоты подъема. Количество насосов принимается по расчёту с учётом резервных на случай поломок или выпадения обильных осадков исходя из притока грунтовых вод со всей площади дна траншеи или котлована и откосов, расположенных ниже уровня УГВ. Производительность насоса определяется по формуле:

$$N = \left(F_{\mathrm{M}} + F_{\mathrm{OTK}}\right) * \propto * \frac{K}{\Pi_{\mathrm{H}}}$$

Где $F_{\rm д}$ и $F_{\rm отк}$ — площади дна котлована (траншеи) и откосов, распложенных ниже отметки уровня грунтовых вод;

 \propto - приток грунтовых вод с 1 м² площади;

К- коэффициент запаса;

 $\Pi_{\rm H}$ – часовая производительность выбранного насоса

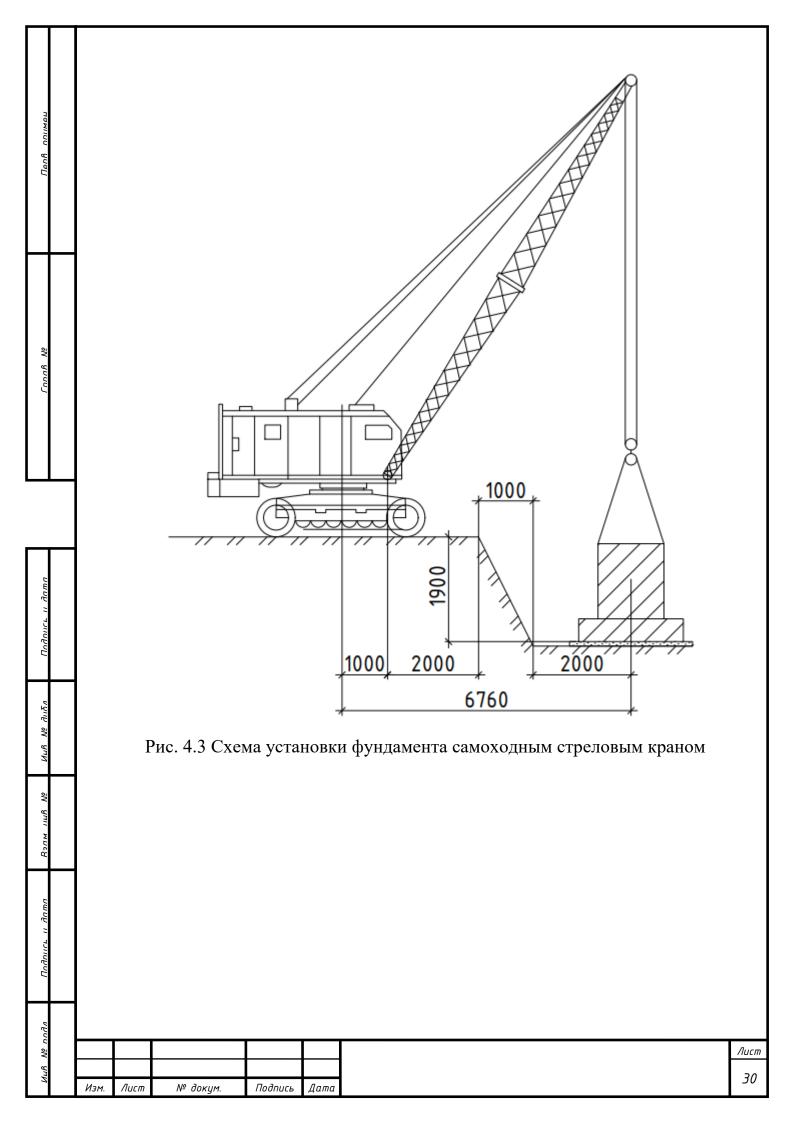
$$F_{\text{тр}} = 9.2 * 4 = 36.8 \text{ m}^2$$

 $F_{\text{общ}}^1 = 6 * 36.8 = 220.8 \text{ m}^2$
 $F_{\text{кот}} = 3.2 * 4 = 38.4 \text{ m}^2$

ı						Лист
ı						27
	Изм.	Лист	№ докум.	Подпись	Дата	Z f

Папв плимви	O	тко	сы:			$F_{ m ofm}^1$ +	$f_{\text{oij}} = 3 * 38,4 = 115,2 \text{ m}^2$ $f_{\text{obj}} = 220,8 + 115,2 = 336 \text{ m}^2$ $f_{\text{obj}} = \frac{1}{2}(9,2+4) = 6,6 \text{ m}^2$ $f_{\text{oij}} = 6,6 * 6 = 39,6 \text{ m}^2$ $f_{\text{oij}} = \frac{1}{2}(3,2+4) * 2 = 7,2 \text{ m}^2$	
Fnna Ne				N = ($F_{ m o}$ $F_{ m oTK}$	$_{6iii, 2}^{2} = 7.2 * 3 = 21.6 \text{ m}^{2}$ $= 39.6 + 21.6 = 61.2 \text{ m}^{2}$ $* 0.04 * \frac{1.5}{30} = 0.79 \approx 1(+1 \text{ sanac}) = 2$	
חמשטונד זו שמשמ								
מאוה Ne Aliña								
Ranm IIUR Nº								
חחשטווכר זו שטשט								
ИыВ Nº подл								Лист
MuR N	Изм. /	Пист	№ до	жум.	Подпись	Дата		28

	4.5. Выбор монтажного крана для установки фундаментов
Папв ппимаи	Основными рабочими параметрами монтажного крана являются: 1. Грузоподъемность Q – масса наибольшего груза, который может быть поднят при сохранении необходимого запаса устойчивости и прочности его конструкций, т
Ш	$Q=P_{\scriptscriptstyle \mathrm{ЭЛ}}+P_{\scriptscriptstyle \mathrm{OCH}}=3+0.088=3.09\ \mathrm{T}$ Где $P_{\scriptscriptstyle \mathrm{ЭЛ}}-$ вес элемента;
ōN	$P_{\text{осн}}$ — масса стропа. 2. Высота подъема крюка $H_{\text{кр}}$ — расстояние от уровня стоянки крана до крюка при стянутом грузовом полиспасте и определенном вылете крюка, м
InnaB 1	$H_{\mathrm{Kp}}=h+h_0+h_c=1,75+0,5+4,24=6,49\ \mathrm{M}$ Где h - высота фундамента; h_0 — запас по высоте или безопасная высота перемещения фундамента h_c — высота строповки
Ш	3. Вылет крюка $l_{\rm кp}$ – расстояние между вертикальной осью вращения поворотной платформы крана и вертикальной осью, проходящей через центр крюковой обоймы, м
П	$l = \frac{(a+d)(H-h_{III})}{(h_{II}+h_{C})} + c = \frac{(1+0.2+0.8+1+2+0.5)*(6.49-1)}{1+4.24} + 1$
חחששונר וו שמשמ	=6.76 м Выбираем кран К-161 стрела 10 м $Q=5.7\ ext{т}$ $H_{ ext{kp}}=7.5\ ext{м}$
אוה אוא We	$l_{ m \kappa p}=7$,5 м
Ranm IIUR Nº	
חסמטער וו אטווטציט	
חחח	
אבחה Nº חהחה	Изм. Лист № докум. Подпись Дата



4.6. Выбор машин и механизмов для обратной засыпки и уплотнения Для уплотнения грунта в пазухах фундаментов обычно применяют комплект машин и механизмов, состоящий из малогабаритных катков, навесных на кране вибротрамбовок, виброплит и ручных трамбовок с различными приводами. Трамбовочная машина Д-12-Б Бульдозер ДЗ-8 Ручная трамбовка 700 700 Рис. 4.4 Схема уплотнения обратной засыпки Лист 31

№ докум.

Подпись

Дата

Ведомость потребных машин и механизмов

наименование	марка	Кол-во	Технические характеристики
Бульдозер	Д3-18	1	Ширина отвала 3,97 м
Экскаватор –	ЭО-3122	1	Вместимость ковша 0,4 м ³
обратная лопата			
Автосамосвал	КамАЗ-	5	Грузоподъемность 10т
	5511		Вместимость кузова 5 м ³
			Продолжительность разгрузки
			1,8 мин
Монтажный кран	К 161	1	Длина стрелы 10 м
			Грузоподъемность 4.8 т
4хветвевой строп	-	1+1(pe3)	Грузоподъемность 5 т
Трамбовочная	Д-12-Б	1	Ширина захвата 2,5 м
машина			
Глубинные	ИВ-2	2	h слоя 0,2 м
вибраторы			
насосы	АНП8-1	1+1(pe ₃)	Производительность 30 м ³ /ч

Изм.

Лист

№ докум.

Подпись

Дата

Изм.

Лист

№ докум.

Подпись

Дата

па	Глава 6. Мероприятия по охране труда
Мілп ЯпаП	Содержание данного раздела основывается на действующих СНиП 12-03-2001 «Безопасность труда в строительстве» Часть 1: «Общие положения» и СНиП 12-04-2002 «Безопасность труда в строительстве» Часть 2:
CnnnB Nº	«Строительное производство». СНиП 13-0-2001: 5.1. В соответствии с действующим законодательством обязанности по обеспечению безопасных условий охраны труда организации возлагаются на работодателя. 5.2. В организации, как правило, назначаются лица, ответственные за обеспечение охраны труда в пределах порученных им участков работ, в том числе:
	-в целом по организации (руководитель, заместитель руководителя, главный инженер);
חחחח וו שטוורה וו	 в структурных подразделениях (руководитель подразделения, заместитель руководителя); на производственных территориях (начальник цеха, участка, цеха, ответственный производитель работ по строительному объекту);
אלויה איא איש	-при эксплуатации машин и оборудования (руководитель службы главного механика, энергетика и т.п.); - при выполнении конкретных работ и на рабочих местах (менеджер. мастер).
Ranm IIIR Nº	5.13. В соответствии с законодательством на работах с вредными и (или) опасными условиями труда, а также на работах, связанных с загрязнением, работодатель обязан бесплатно обеспечить выдачу сертифицированных
טישטוונד זו שעשע	средств индивидуальной защиты согласно действующим Типовым отраслевым нормам бесплатной выдачи работникам спецодежды, спецобуви и другими индивидуальной защиты, или выше этих норм в соответствии с заключенным коллективным договором или тарифным соглашением.
Иыв Nº подл	// Лист № докум. Подпись Дата

Все лица, находящиеся на строительной площадке, обязаны носить защитные каски. Работники без защитных касок и других необходимых средств индивидуальной запиты к выполнению работ не допускаются. 5.18. В организациях в качестве центров пропаганды охраны и безопасности труда в соответствии с рекомендациями Минтруда России организуются уголки или кабинетыохраны труда. 6. Организация производственных территорий, участков работ и рабочих мест: 6.1.1 Производственные территории (площадки строительных И промышленных предприятий cнаходящимися на объектами строительства, производственными и санитарно-бытовыми зданиями и сооружениями), участки работ и рабочие места должны быть подготовлены для обеспечения безопасного производства работ. Подготовительные мероприятия быть должны быть закончены до начала производства работ. Соответствие требованиям охраны и безопасности труда, производственных территорий, зданий и сооружений, участков работ и рабочих мест вновь построенных или реконструируемых промышленных объектов определяется при приемке их в эксплуатацию. Окончание подготовительных работ на строительной площадке должно быть принято по акту о выполнении мероприятий по безопасности труда, по акту о принято оформленного согласно приложению «И» (форма АКТа о соответствии внеплощадочных выполненных И внутриплощадочных подготовительных работ к началу требованиям безопасности труда и готовности объекта к началу строительства). 6.1.3 Производственные территории, участки работ и рабочие места должны быть обеспечены необходимыми средствами коллективной или индивидуальной защиты работающих, средствами первичными работающих, первичными средствами пожаротушения, а также средствами сигнализации и другими техническими средствами обеспечения безопасных Лист 35 № докум. Лист Подпись Дата

Папв ппиман	условий труда соответствии с требованиями действующих нормативных документов и условиями соглашений. 6.2.2 Производственные территории и участки работ в населенных пунктах или на территории организации во избежание доступа посторонних лиц должны быть ограждены. Конструкция защитных ограждений должна удовлетворять следующим
Fond Nº	требованиям: - высота ограждения производственных территорий должна быть не менее 1.6 м, а участков работ-не менее 12; - ограждения, примыкающие к местам массового прохода людей, должны иметь высоту не менее 2 м и быть оборудованы сплошным защитным козырьком; -козырек должен выдерживать действие снеговой нагрузки, а также нагрузки
	от падения одиночных мелких предметов; - ограждения не должны иметь проемов, кроме ворот и калиток,
Подпись и дата	контролируемых в течение рабочего времени и запираемых после его окончания. СНиП 12-04-2002:
אפּ אוו⊼א	5.1 Организация работы 5.1.1. При выполнении земляных и других работ, связанных размещением
ИыВ	рабочих мест в выемках и траншеях траншеях, необходимо предусматривать
Ranm IIUR Nº	мероприятия по предупреждению воздействия на работников следующих опасных и вредных производственных факторов, связанным с характером работы:
חמשטינג נו שמשט	 -обрушающиеся горные породы (грунты); - падающие предметы (куски породы); - движущиеся машины и их рабочие органы, а также передвигаемые предметы; -расположение рабочего места вблизи перепала по высоте 1,3 и более;
מטטר	
ИыВ № г	Лист 36
7	Изм. Лист № докум. Подпись Дата

	- повышенное напряжение в электрической цепи, замыканное которое может												
пан	произойти через тело человека;												
איוחח	-химически опасные и вредные производственные факторы.												
Пеп	5.1.3. С целью исключения размыва грунта, образования оползней, обрушения												
	стенок выемок в местах производства земляных работ до их начала												
	необходимо обеспечить отвод поверхностных и подземных вод. Место												
	производства работ должно быть очищено от валунов, деревьев,												
	строительного мусора.												
ō	5.2. Организация рабочих мест												
א אחחר	5.2.4. Производство работ, связанных с нахождением работников в выемках с												
	вертикальными стенками без крепления в песчаных, пылевато- глинистых и												
	талых грунтах выше уровня грунтовых вод и при отсутствии вблизи												
	подземных сооружений, допускается при их глубине не более, м:												
	- 1,0 - в не слежавшихся насыпных и природного сложения песчаных грунтах;												
	- 1,25- в супесях;												
c	- 1,5- в суглинках и глинах.												
יו ממח	5.2.5 При среднесуточной температуре воздуха ниже минус 2 ° С допускается												
Подпись	увеличение наибольшей глубины вертикальных стенок выемок в мерзлых												
'U	грунтах, кроме сыпучемерзлых, по сравнению с установленной в 5.2.4 на												
ואי	величину глубины промерзания грунта, но не более чем до 2 м.												
אלווה או ז	5.3. Порядок производства работ												
ИшВ	5.3.1. Устанавливать крепления необходимо в направлении сверху вниз по												
3 <i>N</i> @	мере разработки выемки на глубину не более $0,5$ м.												
Juli Mr	5.3.2. Разрабатывать грунт в выемках "подкопом" не допускается.												
R21	Извлеченный из выемки грунт необходимо размещать на расстоянии не менее												
ב	0.5 м от бровки этой выемки.												
יוו קמשמ	5.3.3. При разработке выемок в грунте одноковшовым экскаватором высота												
יייושטטן	забоя должна определяться ППР с таким расчетом, чтобы в процессе работы												
	не образовывались «козырьки» из грунта.												
הפטר													
עא איי איי איי	Лист												
Z	Изм. Лист № докум. Подпись Дата												

	T
Папв пліман	 5.3.4 При работе экскаватора не разрешается производить другие работы со стороны забоя и находиться работникам в радиусе действия экскаватора плюс 5 м. 5.3.5 Разборку креплений и выемках следует вести снизу вверх по мере обратной засыпки выемки, если иное не предусмотрено ПР. 5.3.6 При механическом ударном рыхления грунта не допускается нахождение
FonnB Nº	работников на расстоянии ближе 5 м от мест рыхления. 5.3.7 Односторонняя засыпка пазух при устройстве подпорных стен и фундаментов допускается н мероприятий, обеспечивающих устойчивость конструкции, при принятых условиях, способах и порядке засыпки. 5.3.8 При разработке, транспортировании, разгрузке, планировке и уплотнение грунта двумя или более самоходными или прицепными машинами (скреперами, грейдерами, катками, бульдозерами), идущими одна за другой,
חחששוורג וו אחוות	расстояние между ними должно быть не менее 10 м. 5.3.9 Автомобили-самосвалы при разгрузке па насыпях, а также при- засыпке выемок следует устанавливать не ближе 1 м от бровки естественного откоса; разгрузка с эстакад, не имеющих защитных (отбойных) брусьев, запрещается. Места разгрузки автотранспорта должны определяться регулировщиком. 5.3.10 Запрещается разработка грунта бульдозерами и скреперами при
Ranm liuh Ne Muh Ne Aliña	движении на подъем или под уклон, с углом наклона более указанного в паспорте машины. 5.3.11 Не допускается присутствие работников и других лиц на участках, где выполняются работы по уплотнению грунтов свободно падающими трамбовками, ближе 20 м от базовой машины.
חמשטוורג זו אמשמ	
אהחח אוא	

пат		Заключение В проекте рассматриваются СМР по устройству фундаментов для									
ם אווחח א		енного здания:									
Пел		— Срезка растительного слоя грунта;									
		— Отрывка траншей;									
		 Доработка, зачистка дна траншей и установка в них фундаментов; 									
		 Транспортирование грунта в отвал автосамосвалами; 									
		 Засыпка бульдозером, трамбование грунта вручную и механическим 									
Νō		ми машинами.									
CnnaB		— Фундамент стаканного типа выполняется в виде отдельных блоков,									
		разрабатываются отдельные траншеи в зависимости от объема трунта между									
		смежными фундаментами. Разрабатываемый грунт — суглинок									
		 Для разработки грунта используется экскаватор с обратной лопатой 									
		и 0,4 м3 - ЭО-3122, который необходимый грунт располагает в траншеи, а. ной									
		грунт грузит автосамосвалом КамАЗ-5511, погрузочная высота о 2,0 м и									
חשר		вместительность кузова 5,0 м3.									
ונד זו שו		— Охрана труда на производстве составлена и разработана на основе 12-									
Подп		03-2001 «Безопасность труда в строительстве» Часть 1: «Общие положения»;									
		СНиП 12-04-2002 «Безопасность труда в строительстве» Часть 2.									
חלווה י		Строительное производство».									
M⊔R №											
01											
ııng N <u>e</u>											
Вэпм											
וו מחשח											
Подписк											
Πο											
٦,											
אפהח שא		Aucm									
ИыВ		Изм. Лист № докум. Подпись Дата									

Пепв ппімен	,	желе	трой СССР. 2. ЕНиР,	– М.: С сб. І	Мех Строй E4.	Список литературы канизированные и ручные земляные работы киздат, 1988. – Вып. 1. – 234 с. Монтаж сборных и устройство монолитных ий / Госстрой СССР. – М.: Стройиздат, 1987.	X
Fanah Ng		-	ования: сбор	оник до III-4-8	куме 9. Т	Безопасность труда в строительстве. Общи нтов. – СПб.: ЦОТПБСП, 2001. – Ч.1. – 120 с. Техника безопасности в строительстве. – М.	
חהלחוורה זו לחשח							
Ranm nuh Nº Muh Nº Anān							
אבא אני חחלה חלהם או אבא אני איז איז איז איז איז איז איז איז איז אי	Изм.	Лист	№ докум.	Подпись	Дата		Лист 40

Приложение 1. Календарный план и ведомость затрат труда и машинного времени.										
Наименование работ	ЕНиР и СНиП	Объем (по ЕНиР)	H	Ікр		кость Т ^н дн.	Общая трудоёмкость	Состав звена по ЕНиР	
		Ед. изм.	Кол-во	Чел.ч	Маш.ч	Рабоч.	Маш.			
Срезка растительного слоя бульдозером ДЗ-18	E2-1-5	1000 м ²	4,48		1,5		0,8	0,8	Машинист 6-го разряда	
Разработка грунта II категории одноковшовым экскаватором,при ёмкости ковша 0,4 м ³ , с погрузкой на транспорт и навымет	E2-1-9	100 m ³	7,07		3,4		3	3	Машинист 6-го разряда	
Доработка грунта II категории вручную на глубине до 3 м при отсутствии креплений	E2-1-47	M^3	25,92	2,3		7,5		7,5	Землекоп 2-го разряда	
Установка фундаментов массой до 3 т	E4-1-1	1 шт.	15	1,6	0,53	3	0,99	3,99	Монтажники 4,3,2-го разрядов, машинист крана 6-го разряда	
Гидроизоляция фундаментов	СНиП 3.04.01.87	100 м ²	3,05	1,2		0,4		0,4	Изолировщик 6-го разряда	
Засыпка пазух траншей грунтом II категории слоями 0,2 м с трамбованием пневмотрамбовками	E2-1-58	100 м ³	0,92	1,3		0,15		0,15	Землекоп 2-го разряда, Землекоп 1-го разряда	
Засыпка траншей бульдозером грунтом II категории	E2-1-34	100 м³	5,5		0,43		0,3	0,3	Машинист 6-го разряда	
Уплотнение грунта уплотняющей машиной слоями до 0,7 м	E2-1-33	100 м²	31,8		1,3		5,17	5,17	Машинист 5-го разряда	

Водоотлив

Землекоп 2-го разряда

Наименование работ	Объем (по ЕНиР) Ед. Кол- изм. во				Требуемые машины	Числ о	Числен ность	Состав бригады	Продол ж.	Октябрь		
			Т ^н Чел- дн	М, Маш- см		смен в сутки	рабочи х в смену		Работы , Дн.		Дни	
Подготовительные работы									2			
Срезка растительного слоя бульдозером ДЗ-18	1000 м ²	4,48		0,8	Бульдозер	1	1	Машинист 6-го разряда	1		-	
Разработка грунта II категории одноковшовым экскаватором,при ёмкости ковша 0,4 м³, с погрузкой на транспорт и навымет	100 м ³	7,07		3	Экскаватор	1	2	Машинист 6-го разряда	1,5			
Доработка грунта II категории вручную на глубине до 3 м при отсутствии креплений	M ³	25,92	7,5		-	2	2	Землекоп 2-го разряда	2			
Установка фундаментов массой до 3 т	1 шт.	15	3		-	1	3	Монтажники 4,3,2- го разрядов,	1			
				0,99	Кран	1	1	Машинист крана 6- го разряда	1			
Гидроизоляция фундаментов	100 м ²	3,05	0,4		-	1	1	Изолировщик 6-го разряда	0.5			
Засыпка пазух траншей грунтом II категории слоями 0,2 м с трамбованием пневмотрамбовками	100 м ³	0,92	0,15		-	1	2	Землекоп 2-го разряда, Землекоп 1-го разряда	0.5		_	
Засыпка траншей бульдозером грунтом II категории	100 м ³	5,5		0,3	Бульдозер	1	1	Машинист 6-го разряда	0.5			
Уплотнение грунта уплотняющей машиной слоями до 0,7 м	100 м ²	31,8		5,17	-	1	3		2			
Водоотлив					Насосы	3	1	Землекоп 2-го разряда				