Документ подписан простой электронной подписью

Информация о владелим ИНИСТЕРСТВО НАУКИ И ВЫСШЕГО ОБРАЗОВАНИЯ РФ

ФИО: Баламирзоев Назим Лиодинович

Должность: Ректор **Федеральное государственное бюджетное образовательное** Дата подписания: 23.10.2025 14:14.18

Уникальный программный клю**у. Чреждение высшего профессионального образования** 5cf0d6f89e80f49a334f6a4ba58e91f3326b9926

«ДАГЕСТАНСКИЙ ГОСУДАРСТВЕННЫЙ ТЕХНИЧЕСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ»

Кафедра технологии и организации строительного производства



УЧЕБНО-МЕТОДИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ

к разработке графической части ППР по дисциплине «Организация технологических процессов при строительстве, эксплуатации и реконструкции строительных объектов» для обучающихся про специальности 08.02.01 Строительство и эксплуатация зданий и сооружений

тема «Технология производства земляных работ»

УДК 69.0(075.32)

Составители:

д.т.н., профессор кафедры ТиОСП Хаджишалапов Г.Н. к.т.н., ст. преподаватель кафедры ТиОСП Курбанов Р.М.

Рецензенты: Омаров А.О., к.э.н., доцент СМиИС

Рекомендовано решением кафедры ТиОСП

ОГЛАВЛЕНИЕ

	Стр
ВВЕДЕНИЕ	4
1. ОБЩИЕ ТРЕБОВАНИЯ	5
1.1 .Оформление курсового проекта	5
1.2. Состав курсового проекта	5
2. МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ К РАЗРАБОТКЕ РАСЧЕТНО-	6
ПОЯСНИТЕЛЬНОЙ ЗАПИСКИ	
2.1 .Краткая характеристика объекта строительства	7
2.2. Подсчет объемов работ	7
2.3.Опре деление потребности в материальных ресурсах	9
2.4. Выбор типа и конструктивной системы опалубки	10
2.5. Выбор метода организации работ	13
Определение затрат труда, машинного времени и стоимости трудозатрат	13
2.6. Выбор основных технических средств	13
2.6.1. Выбор технических средств для транспортирования, подачи и укладки	ı 13
бетонной смеси	
2.6.2. Выбор грузозахватных устройств	17
2.6.3. Выбор кранов с технико-экономическим сравнением вариантов.	18
Технологическая карта на возведение монолитных конструкций типового	19
2.7.1.Область применения	21
2.7.2.Организация и технология выполнения работ	21
2.7.3. Материально-технические ресурсы	22
2.7.4. Технико-экономические показатели	23
2.75Календарный план возведения надземной части всего объекта	24
3. МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ К РАЗРАБОТКЕ ГРАФИЧЕСКО	Й
ЧАСТИ	25
ПИТЕРАТУРА	26

ВВЕДЕНИЕ

Согласно рабочей программы дисциплины «Технология возведения зданий из монолитного бетона и железобетона» курсовой проект предусматривает выполнение проекта производства работ (ППР) на отдельные технически сложные строительно-монтажные работы.

В соответствии со СНиП «Организация строительного производства» ППР на выполнение отдельных видов работ должен состоять из:

- календарного плана производства работ с определением количественного и профессионально-квалификационного состава бригад;
- строительного генерального плана объектов;
- технологической карты производства работ с приложением схемы операционного контроля качества, данных о потребности в основных материалах и конструкциях, а также используемых машинах, приспособлениях и оснастке;
- краткой пояснительной записки с необходимым обоснованием и техникоэкономическими показателями.

Выполнение данного курсового проекта преследует цель усвоения студентами ключевых положений технологии возведения монолитных и сборно-монолитных зданий на основе требований строительных норм и правил (СП), ряда других нормативных документов, а также разработка основных элементов ППР на железобетонные работы.

Курсовой проект состоит из пояснительной записки объемом 20-25 страниц и графической части, выполненной на одном листе формата A1.

Методические указания разработаны в соответствии с требованиями СП «Организация строительного производства», «Руководства по разработке типовых технологических карг в строительстве» и других источников с учетом особенностей курсового проектирования.

ОБЩИЕ ТРЕБОВАНИЯ

1.1. Оформление курсового проекта

Оформление текстовой части Текстовая часть оформляется на одной стороне стандартных листов формата размером A4, 210x297 пронумеровываются (номера проставляются в верхнем свободном углу) и брошюровываются. На страницах оставляются поля: верхнее -20 мм, нижнее -25 мм, боковое для брошюровки -25 мм, боковые справа -10 мм. На обложки записки указываются: вверху - наименование института (ДГТУ), название кафедры, в средней зоне - наименование курсового проекта. Разработка элементов проекта производства работ на возведение многоэтажного здания из монолитного железобетона; ниже с правой стороны указываются учебная группа, фамилия, инициалы студента; фамилия инициалы преподавателя-консультанта; внизу - год выполнения проекта (Махачкала - 2011 г.)

Сразу после обложки титульного листа прилагают задание на выполнение курсового проекта. На второй странице дают содержание (оглавление), затем размещают введение и другие разделы курсового проекта в порядке их выполнения, а также список используемых источников.

Объем текстовой части не должен превышать 20-25 стр. Писать следует, соблюдая определенную плотность текста линейный трафарет. Количество строк на одной странице листа должно быть не менее 34-38.

Оформление графической части. Графическую часть выполняют карандашом или тушью на листе A1 размером 594х841 мм. Все графические построения вычерчивают в масштабе, они должны содержать нужные размеры и обозначения и выполняться в соответствии с требованиями /24/. В правом нижнем углу размещают штамп установленной формы /24/.

1.2. Состав курсового проекта

Состав текстовой части. Текстовая часть курсового проекта должна содержать разделы и подразделы согласно рубрикации раздела 2 настоящих методических указаний. Кроме этих основных разделов в пояснительную записку включают введение и список используемых источников.

Состав графической части проекта. Графическая часть проекта должна содержать основные принятые технологические решения в виде технологической схемы (состав работ, отражаемых в схеме, согласовывается с руководителем курсового проекта в ходе консультаций) Здесь рекомендуется также отразит графическую информацию, дающую общее представление об объекте: стройгенплан объекта; разрез здания с указанием размеров и привязкой основных грузоподъемных машин; план в небольшом масштабе с выделением на нем захваток (захватки нумеруются и стрелками показывается очередность их выполнения); календарный план производства работ на типовом этаже.

Компоновку листа с технологической схемой следует начинать с выбора удобного масштаба изображения схемы, обеспечивающего как ясность их восприятия, так и хорошее заполнение обшей площади листа. Основным элементом схемы является план захватки или некоторого фрагмента конструкции, вокруг

которого группируют необходимые разрезы, узлы, детали и текстовые описания технологической схемы. На всех изображениях технологической схемы указываются основные геометрические размеры, марки машин, устройств и приспособлений Технологические элементы изображений выделяются за счет толшины линий и затушевки.

Оформленный лист должен содержать штамп, в котором указываются название проектируемого объекта, фамилия студента, факультет, курс и номер учебной группы, фамилия преподавателя и дата выполнения проекта.

Примерная компоновка листа графической части приведена на рис. 1.1.

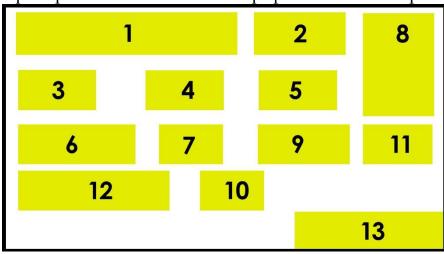


Рис 1.1 Примерная схема компоновки графической части проекта

- 1. технологическая схема производства работ на типовом этаже;
- 2. разрез здания с привязкой основных грузоподъемных машин и технологической оснастки;
- 3. схема организации рабочего места при устройстве опалубливании;
- 4. организация рабочих мест при армировании
- 5. схема организации рабочего места при бетонировании
- 6. схемы и общие виды опалубочных средств, оснастки и приспособлений, узлов крепления, график набора прочности бетона.
- 7. спецификация опалубочных средств
- 8. Ведомость потребных машин инвентаря и приспособлений
- 9. указания по производству работ
- 10. технике безопасности:
- 11. технико-экономические показатели проекта,
- 12. календарный план производства работ на типовом этаже
- 13. Угловой штамп
 - 2. МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ К РАЗРАБОТКЕ РАСЧЕТНО-

ПОЯСНИТЕЛЬНОЙ ЗАПИСКИ

2.1. Краткая характеристика объекта строительства

Выполнение курсового проекта следует начинать с изучение архитектурно планировочных и конструктивных решений здания с уточнением расположения сборных элементов.

В заданиях на выполнение курсового проекта, разработанных и утвержденных на кафедре, предусмотрены различные варианты конструктивных решений зданий, которые можно разделить па два типа: здания с монолитным железобетонным каркасом (тип МКС) и бескаркасные здания из монолитного ж/б (типа МБЗ) При этом, различают следующие варианты: с монолитными внутренними и наружными стенами; с монолитными внутренними и сборными наружными стенами; со сборными, монолитными и сборномонолитными перекрытиями. Перегородки, сантехкабины и лестничные марши во всех вариантах сборные.

Студент, после изучения здания, должен разработать опалубочный план типового этажа на миллиметровой бумаге в масштабе 1:100 или 1:200. Его выполняют в следующем порядке:

- проводят основные осевые линии здания;
- наносят контуры наружных и внутренних монолитных стен, с указанием расположения проемов (сборные конструкции на плане не показывают),
- на плане вычеркивают контуры опалубки в виде прямых линий, обрамляющих стены с обеих сторон.

На отдельном листе миллиметровой бумаги в том же масштабе вычеркивают план перекрытий, на котором показывают раскладку сборных плит перекрытий, а штриховкой отмечают монолитные или сборно-монолитные участки (по согласию с консультантом). Кроме того, дается разрез здания с указанием высотных отметок, толщины перекрытия, материалов ограждающих и несущих конструкций, а также краткое текстовое описание объекта.

Планы и разрезы здания используются при последующем определении объемов работ. В ходе, уточнения конструкций здания, студенту предстоит самостоятельно принять ряд решений по назначению и вертикальной раскладке стеновых панелей, оконных и дверных проемов, лестничных площадок и маршей, объемных блоков лифтов, сантехкабин и т.д. Такого назначения следует вести с использованием типовых проектов и справочной литературы по согласованию с консультантом.

2.2. Подсчет объемов работ.

На основе анализа архитектурно-планировочного решения здания, выполненного выше, необходимо составить спецификацию основных конструктивных элементов монолитных конструкций.

Объем бетонных работ в зависимости от типа конструктивного решения здания заносят в табл. 2.1. (для типа МБЖ) или в табл. 2.2 (для типа МКЗ) спецификации сборных железобетонных элементов в табл. 2.4., а арматурных изделий - в табл. 2.3.

Таблица 2.1.

Спецификация монолитных железобетонных элементов (тип МБЗ)

	ецификации моно.		На 1 элемент				бетона,			
№ п/п	Наименование конструктивных элементов	Голщина м	Объем элементов, м ³	Объем проема, м ³	НА 1 элемент	На захватку	На этаж	Всего		
1	2	'3	5	6	7	8	9	10		
			Тяжелый бетон B D							
	Внутренние стены:									
	- продольные,		Легкий	й бетон І	B D					
	поперечные.									
	Перекрытие									
	Наружные стены:									
	продольные;									
	поперечное.									

	Специфи	кация а	рматурн	ных изд	(елий	таблица 2.2			
№	Наименование				Ι	Іотребн	ость, ш	г.	
п/п	изделий	Марка	Геометр. Размеры, м	Масса, кг	На захватку	этаж	Всего	Общая масса, кг	
1	2	3	4	5	6	7	8	٩	
	Бескаркасное здание (тип МБЗ)								
	1	CC-1 CC-2							
		СП-! СП-2							
		Карка	сное здани	ие (тип М	IK3)				
	,	КК-1 КБ-1							
	Плоская сварная сетка перекрытия и	СП-1							

Таблица 2.3. Веломость объемов работ

СП-2

т.л.

	Наименов	Ед. изм.	К	оличест	Примоно	
№ п/п	ание процессов	объема	На захватк	На этаж	Всего	Примеча ние
1	2	3	4	5	6	7

В графе 7 «Примечание» записываются ссылки на рабочие чертежи, узлы с помощ» к> которых определен объем работы или выписываются формулы расчета объема.

Основными процессами, формирующими ведомость объемов работ, являю.' сл: установка, разработка и перестановка опалубки стен, колонн, перекрытий и покрытий; монтаж арматурных каркасов и сеток, ручная установка арматурных стержней и заклад; пах деталей; сварка и вязка стыков арматуры; укладка бетонной смеси, уход за бетоном в > г де выдерживания в опалубке; работы, связанные с ремонтом и утеплением опалу» ки, подготовкой фронта работ, развертыванием и подготовкой площадок складировгдшя материалов, установкой бетононасосов и т.п.

2.3. Определение потребности в материальных ресурсах

Потребность в основных материальных ресурсах (табл. 2.6.) для всех монолитных и сборных -элементов здания определения по СНиП 1V-2-82 /23/. К основным материал ьчым ресурсам относятся бетон, арматура и щиты опалубки для монолитных конструкт ли, а также бетон, раствор и электроды для сборных конструкций.

Графа 2 табл. 2.6. заполняется подробно в соответствии со специфика ц ями монолитных (табл. 2.1. - 2.4.) и ведомостью объемов работ (табл. 2.5).

Объемы работ приводятся в единицах измерения, принятых в СНиП 4-2-82. Гра ры 5-8 табл. 2.6. также заполняются по данному СНиПу. Потребное количество (гр; .фа 9) определяют перемножением объемов работ (графа 4) и норм расхода материя юв (граф а 8)

Ведомость потребности в основных материальных ресурсах

Таблица 2.4

							1 4031		
	Наименовани е возводимых конструкций	Ед. изм	Объем работ	СП	Наименование материалов и полуфабрикатов	Ед. изм	Норма на ед.	Потребное	количество
1	2	3	4	5	6	7	8	9	*
Ито	ого:								
жкТ	селый бетон В 1	5, м ³							
Лег	кий бетон В 7,5	\mathbf{M}^3							
Арм	иатура, т								
Щиты опалубки, м ³									
Pac	Раствор M50, м ³								
Эле	ктроды, кг								

2.4. Выбор типа и конструктивной системы опалубки

-Тип опалубки выбирают с учетом объемно-планировочных решений здания и вида конструкций, руководствуясь учебной и справочной литературой /12,17,18,19 и др./ по согласованию консультантов.

Неинвентарная опалубка может применяться при возведении нетиповых конструкций и при малых объемах опалубочных работ, когда не может быть достигнута требуемая оборачиваемость металлической опалубки.

Внедрение индустриальных методов строительства обуславливает применение инвентарной унифицированной опалубки. Конструктивные и технико-экономические данные наиболее распространенных унифицированных опалубочных систем приведены в /12/.

Во всех разборно-переставных опалубках в качестве первичных

Таблица 2.4.

формообразующих элементов используются щиты каркасной конструкции, размеры которых, как правило, кратны модулю ЗМ (300мм). Щиты обычно укрупняют в опалубочные панели с последующей установкой их при помощи крана. Для соединения противостоящих щитов стен между собой используют, как правило, горизонтальные схватки. При необходимости, увеличить высоту панели можно при помощи надставок. Для опалубки внутренних углов предусмотрены угловые щиты; в наружных углах соединение панели осуществляется, как правило, посредством специальных монтажных уголков.

В крупноблочной опалубке щиты при помощи унифицированных соединительных элементов составляют в объемные блоки. В объемно-переставной опалубке П-образные или Г-образные секции соединяют соответственно в тоннели или полутоннели /12/.

Комплект опалубки включает также крепежные элементы (стяжки, распорки, замки, струбцины, клинья и т.п.), поддерживающие элеменгы (стойки, подкосы, кронштейны и т.п.), и средсгваподмашивания (навесные инвентарные площадки, лестницы и т.п.). В каждом конкретном случае состав комплекта опалубки определяется в соответствии с паспортными данными опалубочной системы.

Основными элементами комплекта скользящей опалубки являются шиты (внутренние, наружные и угловые), домкраты, домкратные рамы, консоли, кронштейны и подвесные подмости /12, 17/.

Выбор той или иной опалубочной системы осуществляется с учетом: 1) технологического соответствия опалубки возводимому объекту'; 2) экономической эффективности применения данной опалубки.

На первом этапе устанавливают технологические преимущества предлагаемой опалубки, имея в виду скорость установки и демонтажа, обеспечения качества лицевых поверхностей, степень универсальности и г.д.

На втором этапе из числа технологически приемлемых опалубочных систем выбирают наиболее экономичный по результатам технико-экономического сравнения вариантов.

Однако, на стадии технологического проектирования, достаточно сопоставить себестоимость и трудоемкость выполнения работ для опалубочных систем, приемлемых для возведения данного здания.

$$C = \Gamma C \cdot \Pi \phi / \Pi_p + C_v \cdot V \phi , \qquad (2.1)$$

Себестоимость опалубочных работ определяется по формуле:

где G-годовые затраты на опалубку данного вида. P/M^2 (определяется по табл. 2.7.);

 $\Pi \phi \Pi_p$ - соответственно фактический и расчетный показатели темпа оборачиваемости данной опалубки, (\mathfrak{A}_p принимается по согласованию с консультантом в зависимости от типа опалубки в пределах 100-300, а $\Pi \phi$ =0,5....0,95 $\Pi_P Y$,

$$Cy - CPAB + Cem'n,$$
 (2.2)

 $C_{\mbox{\scriptsize (.)}}$ - стоимость установки, разработки и смазки 1 м 2 опалубки;

 $CPAF \sim$ сумма заработной платы рабочих, занятых на монтаже, демонтаже и смазке 1 м² опалубим, P/m^2 , принимаемая по EHuP/7/ и по местным нормам;

Сем стоимость 1 кг. смазочных материалов, которая составляет 0,05...0,15 р. При норме расхода $\mathfrak{s}=0,2...0,35$ кг. на $1\mathfrak{m}^2$ стальной опалубки и $\mathfrak{s}=0,4...0,55$ кг. на $1\mathfrak{m}$ дощатой опалубки;

 $\mathbf{V}\boldsymbol{\phi}$ - планируемый объем опалубочных работ, м .

В сборнике 4 ЕНиР /7/ нормы времени и расценки при работе с современными многооборачиваемыми объемно-переставными и крупнощитовыми опалубками отсутствуют. При выполнении курсового проекта следует руководствоваться укрупненными нормами времени на опалубочные работы, принятые на основе временных местных нор, составленных рядом строительных и проектных организаций. Желательно использование для эгих целей также карг трудовых процессов (К.ТП) на опалубочные работы /10/.

Таблица 2.5 Годовые затраты на опалубку (без затрат на установку и разработку).

Ome migree	Характер исполнения						
Опалубка	Летный	Утеплённы	Термоактивный				
1	2	3	4				
Мелкощитоваятальная:							
- прокатный профиль	21,1	30	48,4				
- гнутый	22,6	31,3	49,7				
1	2	3	4				
Мелкощитовая комбинированная	18,5	27,1	-				
Крупнощитовая стальная	15,6	23,2	40,5				
Крупношитовал комбинированная	17,8	25,4	-				
Балочная стальная	17,6	25,2	42,6				
Балочная комбинированая	18,1	25,8	-				
Кату чая стальная	17,2	24,8	45,4				
Катучая комбинированная	18,1	25,6	-				
Крупноразмерные панели							
- из мелких стальных щитов	24,2	31,1	49,2				
- из мелких комбинированных	22,1	32,2	-				
Дощатая мелкощитовая	1,8	3,1	5,1				

2-5. Выбор организации работ

Метод организации работ зависит от архитектурно-планировочных и конструктивных решений здания, технических средств для подачи бетона, арматуры и опалубки, а также условий окружающей среды (температура, влажность и т.п) и ряда технологических факторов /12/.

Возможные методы организации работ при возведении зданий с применением различных типов опалубки приведены в /12/, которыми необходимо руководствоваться при выполнении курсового проекта.

Таблица 2.6.

Составление калькуляции трудовых затрат

		<i>J</i> ,	J ' '						
№	Обоснование	Наимен.	Объем	работ	Норма в	ремени на	Трудоем	кость на	Состав
Π/Π	(ЕНиР и	работ			ед.изм.		весь объем		звена
	Др.нормы)								
			ед.		чел	маш	чел	маш	
			изм.	к- во	час	час	час	час	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
		п/п (ЕНиР и	№ Обоснование Наимен. п/п (ЕНиРи работ	№ Обоснование Наимен. Объем п/п (ЕНиР и Др.нормы) ед.	№ Обоснование п/п (ЕНиР и Др.нормы) Наимен. Объем работ ед. изм. к- во	№ Обоснование п/п (ЕНиР и Др.нормы) Наимен. Объем работ ед. ед. изм. к- во час	№ П/П Обоснование (ЕНиР и Др.нормы) Наимен. работ Объем работ ед. изм. Норма времени на ед.изм. ед. изм. к- во час час час час час	п/п (ЕНиР и дабот ед.изм. весь о ед.изм. ед.изм. ед.изм. ед.изм. к- во час час час час	№ (ЕНиР и Др.нормы) Наимен. работ Объем работ ед.изм. Норма времени на ед.изм. Трудоемкость на весь объем ед. изм. к- во час

2.6. Выбор основных технических средств

2.6.1. Выбор технических средств для транспортирования, подачи и укладки бетонной смеси

Приготовление бетонной смеси может осуществляться на стационарных бетонных заводах или приобъектных установках. Для транспортирования бетонной смеси от бетонного завода до объекта могут быть использованы автобетоносмесители, автобетоновозы, а также автосамосвалы (для перевозки на короткие расстояния).

Потребность в средствах по транспортированию бетонной смеси от мест приготовления дот стройплощадки определяют по формуле:

$$nt = \frac{Q_{\text{CM}}}{T*q} \left(t\Pi + tp + tM + tOH + \frac{L_{\text{TP}}}{V_{\text{TD}}} + \frac{L_{\text{ПОР}}}{V_{\text{ПОР}}} \right) (2.3)$$

где «т - количество транспортных средств, шт.;

Qсм-объем бетонной смеси, перевозимой в течение одной смеси, м'

 Γ - продолжительность смены, ч.;

 ${\it q-}$ объем бетонной смеси, перевозимой одним транспортным средством м 3 ; ${\it tn-}$ время нагрузки бетонной смеси на месте приготовления, ч;

 t_{p} - время разгрузки, ч.;

/уи- время маневрирования при загрузке автомашины, ч,

to4 -время на очистку и промывку кузова, ч.;

Lrp, *Lnop*~соответственно длина пути при груженном и порожнем пробеге транспорт ного средства, км.;

 $y_{\it \Gamma P}$, $y_{\it nop}$ -соответственно скорость движения транспортного средства в груженном и порожнем состоянии, км/ч

Необходимые данные к расчету по формуле (2.3.) приведены в /19/.

При бетонировании конструкций многоэтажных зданий подачх бетонной смеси

осуществляется краном в бадьях /бункерах/ или бетононасосом.

Бетононасосы могут перекачивать бетонные смеси пластичной (осадка конуса 5-8 см.) и литой (осадка конуса 12-15 см.) конструкций. Оптимальным значением водоцементногоотношения считается В/Ц=0,5 - 0,6. Наибольшая крупность щебня (гравия) колеблется в пределах 20-60 мм и зависит от диаметра бетоновода.

Выбор бетононасосных установок производится при помощи табл. 2.7.

Таблица 2.7.

Технические характеристики отечественных бетононасосов

ческие характеристики	еские характеристики отечественных оетононасосов										
Показатель	CE-126	БН-80-20	AБH-60	CB-123	CБ-95a	C-296	C284a				
1	2	3	4	5	6	7	8				
Подача, м'/ч	15-65	80	60	40	25	10	40				
Дальность подачи, м											
- по вертикали	80	80	35	50	50	40	30				
- по горизонтали	400	400	180	300	250	250	250				
Диаметр транспортного цилиндра, мм	180	180	230	180	220	150	250				
Число цилиндров	2	2	2	2	2	1	1				
Диаметр бетонопровода, мм 125	125	125	100	125	150	150	283				
1	2	3	4	5	6	7	8				
Вместимость, приемного бункера, л	700	400	400	700	400	450	2800				
Мощность установленных	210	220	132	76,7	56,7	16,2	60				
Наибольшая крупность заполнителя перекачиваемого бетона, мм	40	40	20	40	40	40	70				
Подвижность бетонной смеси (осадка, конуса),	4-14	4-14	4-12	4-12	4-12	4-12	4-12				
Габариты, мм:											
-длина	10000	11040	-	4000	3880	2460	5940				
- ширина	2500	2630	-	1650	1900	1350	-				
- высота	3900	3800	ı	1650	1435	1714	3175				
Масса, кг	16000	19785	-	4600	4500	2650	12000				

При выборе бетононасоса должны быть учтены следующие требования /3/:

- бетононасос должен обеспечивать подачу бетонной смеси на всю высоту здания;
 - производительность бетононасоса должна быть максимально использована;
- автобетононасосы целесообразно использовать в тех случаях, когда радиус действия распределительной стрелы позволяет с одной или нескольких стоянок охватить всю площадь бетонируемой конструкции. При этом должен быть обеспечен свободный проезд автобетоносмесителей к автобетононасосу.

В качестве специализированного оборудования для распределения бетонной

смеси в комплекте с бетононасосами могут быть использованы распределительные стрелы и механические манипуляторы (табл. 2.8.). Распределительные стрелы устанавливают на объекте в зоне бетонируемой захватки и соединяют с бетононасосом магистральным трубопроводом. Устойчивость распределительных стрел обеспечивается за счет их прикрепления к несущим элементам конструкций или к опалубке, а также с помощью противовеса или балласта.

Механические манипуляторы используют при необходимости многократных перестановок специализированного оборудования для распределения бетонной смеси, а также при бетонировании в скользящей опалубке башенных сооружений с размерами в плане не более 25х25 м. Манипуляторы удерживают от опрокидывания с помощью балласта. При подаче бетонной смеси в конструкцию при помощи крана в качестве емкости применяют бункеры (бадьи). Бункеры по устройству и принципу работы можно разделить на поворотные и неповоротные /14,21/. При бетонировании вертикальных тонкостенных конструкций, наиболее типичных для многоэтажного здания, лучше всего использовать поворотный бункер (бадье) с боковой выгрузкой. Поворотный бункер загружают на объекте в горизонтальном положении., краном переводят в вертикальное положение, поднимают и подают к бетонируемой конструкции. Вместимость бункера (бадьи) подбирают с таким расчетом, чтобы она была кратна вместимости кузова самосвала. При выгрузке поворотные бункеры (бадьи) должны заполняться на 0,5-0,7 своего объема. Характеристики выпускаемых промышленностью бункеров приведены в /14/.

Высота свободного сбрасывания бетонной смеси в опалубку ограничивается действующим СНиП 3.03.01-87 для перекрытий - до 1м, для стен - до 4,5м, до колонн - до 5м, для неармированных конструкций до 6 м. При большей высоте свободного сбрасывания бетонную смесь укладывают с использованием лотков или хоботов.

Таблица 2.8. Технические характеристики переставных распределительных стрел и механического распределения с гидравлическим независимым приводом

. Показатель	СБ-129	СБ-136	СБ-149	Механический
· HUKASATCJIB	CD-12)	CD-130	CD-14)	распределител
1	2	3	4	5
Радиус действия стены, м	12	18	25	12
Вылет стрелы по вертикали, м	15,5	20	27,5	-
Число звеньев стрелы	2	3	3	2
Угол поворота стрелы в плане,	360	360	360	360
Внутренний диаметр	100-125	125	125	125
бетонопровода, град	100 123	123	123	123
1	2	3	4	5
Давление в гидросистеме, МПа	16	16	25	-
Масса, т	3	5	6,5	1
Габаритные размеры в транспор				
гном положении, мм				
длина	7200	9100	10500	6000
ширина	2700	2700	25G0	1600
высота	2500	2600	2400	1500

Для удаления воздуха, хорошего заполнения опалубочной формы и в результате

получения качественного бетона с заданными физико-механическими свойствами производят уплотнеш1е уложенной бетонной смеси. В зависимости от принятой технологии уплотнения (штыкование, трамбование, вибрирование, укатка. вакуумирование) осуществляют выбор технических средств. Для монолитных конструкций многоэтажного здания (стены, перекрытия, колонны) наиболее часто используют вибрационные методы; для тонкостенных конструкций (толщиной 250-300 мм) уплотнение бетонной смеси может производиться путем вакуумирования. Технические характеристики установок для вакуумирования приведены /3/.

Наиболее распространенным и эффективным способом уплотнения бетонных смесей является вибрирование, осуществляемое при помощи вибраторов. Основные типы вибраторов для уплотнения бетонной смеси приведены в табл. 2.9. - 2.10. /3/.

Необходимое число глубинных вибраторов в смену можно определись по формуле:

где $\Pi H U B \Gamma$ - необходимое число вибраторов, шт.; Q C M- объем уплотняемой бетонной смеси в смену, м³;

 $\Pi u^{\wedge} 6O$ -Bu- $\Pi u'$ - эксплуатационная часовая производительность вибратора, м³/ч, Ав - длина рабочей части вибратора, м.; /?« - радиус действия вибратора, м.

Для уплотнения бетонной смеси при устройстве бетонных подготовок под полы, площадок, перекрытий, проездов, дорожек применяют поверхностный вибратор ИВ-91А и виброрейка (табл. 2.10.) Максимально возможная для уплотнения виброрейками толщина конструкций с одиночной арматурой 250 мм, с двойной арматурой - 120. При толщине плоских конструкций более указанной выше, бетонную смесь уплотняют сначала глубинными вибраторами и виброрейками.

Полностью состав комплекта средств механизации, инструмента и инвентаря для укладки бетона, опалубочных и арматурных работ определяют при разработке технологической карты и заносят в табл. 2.17.

Таблица 2.9. Технические характеристики электромеханических глубинных вибраторов

Показатель	План	Планитарные с гибким валом				Дебалансовые со встроенным электродвигателем					
HORASATCH	ИВ- 75	ИВ- 66	ИВ- 67	ИВ- 47	ИВ- 56	ИВ- 58	ИВ- 60	ИВ- 78	ИВ- 79	ИВ- 80	
Наружный диаметр корпуса, мм	28	38	51	76	76	114	133	50	75	100	
Длина, мм	400	.360	410	440	500	410	7470	412	500	520	
Частота колебаний, 1/с	0,00.3	0,003	0,04	0,06	0,06	0,01	0,01	0,06	0,06	0,06	
Вынуждающая сила, кН	0,8	1,5	3,0	4,0	5.5	5,0	8,0	2,5	5,5	10,0	
Мощность электродвигателя, кВт	0,8	0,6	0,8	1,2	0,8	0,6	1,1	0,27	0,8	1,5	
Напряжение, В	36	36	36	36	36	36	36	36	36	36	
Частота тока, Гц	50	50	50	50	200	200	200	200	200	200	
Длина гибкого вала, мм.	25	3320	3300	3005	-	-	-	-		-	
Масса вибронаконечника, кг	1.3	2,2	4,5	8,7	-	-	-	' _	-	-	
Масса вибратора, кг	20	26	29	39	15	22	30	9	15	22	

Показатель	CO-131A	CO-132 A	CO-163	ОМ ЭПКБ
Производительность, м'	80	120	180	130
Ширина обрабатываемой	1,5	3,0	4,5	3,0
Коэффициент уплотнения, не	0,97	0,09	0,97	0,97
Глубина проработки, мм., не	50	50	150	150
Напряжение, В	36	36	36	36
Обслуживающий персонал	1	2	2	2
Частота колебаний, 1/мин	2850	2850	2850	2850
Габаритные размеры, мм				
длина	1800	3300	4710	3150
ширина	430	430	430	520
высота	285	285	285	350
Масса, кг	46	65	85	70

2-6.2 Выбор грузозахватных устройств

Выбор грузозахватных приспособлений (стропов, траверс) производя! для подъема опалубочных панелей (блоков), арматурных сеток (каркасов) и бункеров с бетонной смесью (при работе по схеме «кран-бадья»), -При этом каждое из выбранных грузозахватных устройств должно быть по возможности универсальным, с те, чтобы общее количество приспособлений на строительной площадке было наименьшим.

Наряду с унифицированными стропами общего назначения применяют специальные стропы, рассчитанные на определённую номенклатуру изделий и схемы строповки. Для подъема плит перекрытий, имеющих шесть точек подвеса, применяются балансирные стропы с блоками, обеспечивающими равномерное натяжение ветвей стропов.

Данные о принятых грузозахватных устройствах заносят в табл. 2.11.

Таблица 2,11. Потребные грузозахватные устройства, инструмент и приспособления

				Характеристика			
	Наименование устанавливаемого элемента	Наименование приспособления, устройства	Эскиз	Грузоподъе	Масса, кг	n	Потребное количество шт.
№ п	и/п			мность,т		Высота грузозахватног о устройства	
0 (2 1)		3	4	5		7	
1	2				6		8

2.6.3. Выбор крана с технико-экономическим сравнением кранов

При возведении монолитных многоэтажных зданий рекомендуется использовать башенные краны. В зависимости от размеров здания могут быть использованы рельсовые краны (для линейно протяженных многосекционных зданий) или приставные краны (для односекционных зданий). В зависимости от ширины здания возможно расположение кранов с одной стороны здания или с двух сторон.

При возведении зданий малой этажности целесообразно применять самоходные гусеничные или пневмоколесные стреловые краны.

Выбор кранов при возведении монолитных зданий осуществляют в два этапа. На первом этапе определяют необходимые технические параметры кранов (грузоподъемность, вылет стрелы, высота подъема крюка) и по справочной литералу ре подбирают несколько вариантов кранов, рабочие параметры которых равны или несколько больше требуемых.

НА втором этапе путем экономического сравнения выбранных вариантов определяют наиболее эффективный.

Следует учитывать, что для демонтажа крупнощитовой опалубки перекрытий и объемно-переставной опалубки должны применяться, как правило, кареточные краны. При использовании переставных распределительных стрел или механического распределителя для подачи бетонной смеси следует учитывать необходимость их подъема в перестановки кранов, т.е. грузоподъёмность крана должна быть больше массы распределительной установки.

Выбор крана с технико-экономическим сравнением производится согласно методике, приведенной в /9/.

2.7. Технологическая карта на возведение монолитных конструкций типового этажа

Разработка технологических карт на возведение монолитных зданий и сооружений в общем случае включает в себя разработку отдельных технологических карт на выполнение опалубочных, арматурных, бетонных работ, уход за свежеуложенной бетонной смесью и распалубку конструкций.

Разработку технологической карты осуществляют, базируясь на результатах выполненного ранее выбора опалубочной системы, машин и механизмов для укладки и уплотнения бетонной смеси, строительных кранов и грузозахватных приспособлений. Разработка технологических карт должна вестись с учетом:

- степени первоначального выполнения подготовительных работ;
- достижения непрерывности и поточности опалубочных, арматурных и бетонных работ с равномерных использованием ресурсов и производственных мощностей;
- изготовление инвентарной опалубки, арматурных изделий и бетонной смеси на специализированных предприятиях (деревообделочные мастерские, бетонные заводы, арматурные цеха), которые расположены вне строительной площадки;
- доставки готовой продукции этих предприятий (опалубка, арматурные сетки и каркасы, бетонная смесь) автотранспортом;
 - максимальной механизации работ с использованием машин в две и три

смены;

- применения типовых приспособлений и инвентаря;
- соблюдения правил техники безопасности.

2.7.1. Область применения

В разделах определяют строительно-монтажные процессы, на которые разрабатывается карта. Приводят основные данные конструктивно-планировочного решения здания. Устанавливают условия выполнения работ: природно-климатические, сейсмические, сменность, марки бетона и цемента, место изготовления опалубки, арматуры, бетонной смеси и т.д,

2.7.2. Организация и технология выполнения работ

В данном пункте приводят:

- » требования законченности подготовительных работ;
- рекомендуемый состав машин и оборудования;
- размеры и количество захваток;
- монтажный план опалубки на одну захватку;
- технологические схемы по устройству конструктивных элементов (установка опалубки, армирование, бетонирование) с расстановкой машин и механизмов,
- продолжительность технологических перерывов, связанных с набором прочности бетона;
 - схема складирования материалов и конструкций;
 - рекомендации по производству работ и составу бригады.

При построении монтажного плана опалубки задача исполнителя состоит в том, чтобы из выбранного ранее типового комплекса инвентарной опалубки собрать панели (блоки) опалубочных форм, обеспечивающее возведение заданных архитектурно- строительными чертежами монолитных конструкций сооружения. При этом необходимо стремиться к минимальному исполнению неунифицированных доборных элементов опалубки (не более !0 % по массе опалубки).

Все опалубочные элементы на технологическую захватку записывают в табл. 2.12. В случае, если размеры захваток на этаже не равновелики, то в курсовом проекте выполняют спецификацию опалубочных элементов на самую большую захватку.

При определении продолжительности технологических перерывов, связанных с набором прочности до распалубки и до последующего загружения, руководствуются требованиями СНиП 3.03.01-87 и справочной литературой /2.3,4,20 и др

Таблица 2.12.

Спецификация опалубочных элементов на одну захватку

	Наименование			Размеры, м			Плошадь м ³		Масса, кг	
№ п\п		Марка	Марка Количество	Длинна	высота	толшина	единицы	общая	единицы	общая
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11
ИТОГО НА ТИНО ЮЙЭТАЖ:										

Требования к качеству и приёмке работ. Раздел содержит указания по осуществлению контроля и оценки * качества работ в соответствии с требованиями действующих СНиПов, I ОСТов, ведомственных нормативов, рабочих чертежей. Перечень рабочих процессов и операций, подлежащих контролю, средства и методы контроля операций и процессов сводятся в табл. 2.

Контроль качества работ

Таблица 2.13.

Наименовани е процессов, подлежащих	Предмет контроля	Инструмент и способ контроля	Периодичност ь контроля	Ответственны й за контроль	Технически й критерий
контролю		2	A	5	
1	2	3	4	5	6

Таблица 2.14 График производства работ по возведению монолитных конструкций на типовом этаже

	Наименование			Трудозатраты		ipi	з сутки	ъ, смен	Календарн ые дни	
работ	Ä.	абол			бригады	смен в	НОСТ	1	2	
	Ед. изм.	Объем работ	На единиц у объема	На весь объем	Состав бр	Количество см	Продолжительность,	1/2	1/2	
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10

2,7.3. Материально-технические ресурсы

В разделе приводят потребности в инструменте, инвентаре и приспособлениях, а также в материалах, полуфабрикатах и изделиях для выполнения работ, предусмотренных калькуляцией (табл. 2.15.)

Перечень инструмента и приспособлений определяют с учетом принятых ранее решений, а также данных, которые приведены в /2,3,6 и др./ Расход материалов и полуфабрикатов определяют на основании СНиП IV-2-82.

Результат заносят в ведомость потребности в материалах и полуфабрикатах (табл. 2.16.) и в ведомость потребности в машинах, оборудовании, инструменте и приспособлениях (табл. 2.17.).

Таблица 2.15. Потребность в конструкциях, материалах и полуфабрикатах

№№ п/п	Наименование материалов, полуфабрикат а, конструкции		Ед. изм. по	В нормативны	Принятая норма расхода	Потреоное количеств о
1	2	3	4	5	6	7

Таблица 2.16. Потребность в машинах, оборуловании, инструменте и приспособлениях

	,		, 1 V	•	Техническая
$N_{\underline{o}} \setminus N_{\underline{o}}$	Наименован	Тип	Марка	Количеств	характерист
п/п	ие			0	ика
1	2		4	5	6

2.7.4. Технико-экономические показатели

По данным калькуляции (табл. 2 16) определяют следующие технико-экономические показатели для возведения монолитных конструкций типового этажа.

• выработка на одного рабочего в смену

$$Bp=v/ZT$$
, $M^3/4e\pi$.-дн., (2.5)

где V~ общий объем монолитных конструкций на типовом этаже;

- —Г суммарная трудоемкость возведения монолитных конструкций по технологической карте;
 - затраты труда на 1 м монолитного железобетона $T_B = ZT/V$, 'чел.-см./м³, (2.6)

• затрат машинного времени на 1 м^3 монолитного железобетона $(MA \text{Ш}^T_M A \text{Ш}/\text{У}, \textbf{маш.-cm-/m}^3, (2.7)$

где *Тмлш* - затраты машинного времени на возведение монолитных конструкций:

• стоимость затрат труда на 1 m^2 монолитного железобетона $\text{CB=C}\% \, \textbf{p../m}^3$, (2.8)

где C- стоимость затрат труда на возведение монолитных конструкций.

По графику (табл. 2.15.) определяют продолжительность работ по возведению монолитных конструкций на типовом этаже.

1. Стоимость затрат груда на 1 м² общей (жилой) площади $C_E = Xf/SowrfS^{\wedge}i$, (2.12.)

3. МЕТОДИЧЕСКИЕ РЕКОМЕНДАЦИИ К РАЗРАБОТКЕ ГРАФИЧЕСКОЙ ЧАСТИ.

Графическая часть состоит из одного листа чертежной бумаги формата Л1. Примерная компоновка листа приведена на рис 1.1.

Построение технологической схемы начинается с выделения характерного, повторяемого элемента здания, захватки, в рамках которого удобно моделировать в ходе проектирования состав и последовательность работ по возведению здания, схемы движения и установки машин, механизмов, приспособлений и оборудования.

Выделение захваток в объеме возводимого здания происходит с соблюдением трех принципов:

- конструктивного, согласно которому все конструкции в пределах захватки должны быть смонтированы, установлены или изготовлены без нарушения требований пространственной устойчивости прочности возводимого фрагмента;
- технологического. согласно которому обеснечивается гарантированное выполнение связного цикла работ по устройству конструктивно законченного фрагмента с соблюдением всех правил выполнения работ, размещения и движения машин, оборудования и приспособлений;
- <u>организационного</u>, когда учитываются условия поставки материалов, реальные ресурсы исполнителей, приспособлений оборудования, требуемые сроки выполнения работ и прочие условия строительной площадки.

В виде захватки выделяют типовые этажи, температурные блоки, типовые секции и т.п. Захватки следует назначать по возможности таким образом, чтобы они были одинаковыми по площадям и обеспечивали ритмичную производительную работ}' бригад (звеньев) в течении 1-3 рабочих смен.

Дальнейшая разработка технологической схемы возведения протекает на плане одной или нескольких захваток:

- строится план захватки в масштабе, обеспечивающем удобное восприятия технологических особенностей выполнения работ;
- на плане захватки показывается размещение и траектории движения используемых машин и механизмов для отдельной группы работ по возведению здания, выполняется расстановка оборудования и приспособлений с указанием

основных геометрических размеров, марок и наименований устройств, указываются направления перемещений фронта работ или последовательность монтажа конструктивных элементов, даются разрезы и детали, иллюстрирующие отдельные моменты технологии выполняемых работ (схемы строповки элементов, обустройство подмостей, узлы крепления опалубок и арматуры и т.п.)

Для лучшего восприятия технологической схемы рекомендуется формировать несколько планов захватки в различные моменты выполнения работ. пояснительной записке должно содержаться краткое текстовое описание технологической работ. схемы производства

ЛИТЕРАТУРА

- 1. Азаев М.Г, Гаджиев А.М, Омаров М. Основы технологии возведения зданий и сооружений /ДГТУ, Махачкала, 2019. -234с.
- 2. Атаев С.С. Технология индустриального строительства производства
- 3. монолитного бетона. -М.: С'тройиздат, 1989, -336с.
- 4. Бетонные и железобетонные работы. Справочник строителя. /ЦНИИОМТП Госстроя СССР. -М.: Стройиздат, 1987. -320с.
- 5. Азаев М.Г, Гаджиев А.М. и др. Технология монолитного строительства/ДГТУ, Махачкала, 2020.
- 6. Гасанов К.А, Хаджишалапов Г.Н. Технологии строительного производства в примерах и задачах. /ДГУ, Махачкала, 1990.-80с
- 7. Евдокимов Н.Е. и др. Технология монолитного бетона и железобетона. М.: Высшая школа., 1980. -335с.
- 8. ЕНиР Сборник 4. Монтаж сборных и устройство монолитных железобетонных и бетонных конструкций. Выпуск І. Здания и промышленные сооружения. -М.: Стройиздат, 1987. -64с.
- 9. ЕНиР Сборник 22. Сварные работы. Вып.1. Конструкции зданий и промышленных сооружений. -М.: Стройиздат, 1987.
- 10. Хаджишалапов Г.Н. Технология строительного производства в примерах и задачах. ДГТУ, Махачкала, 2019.-108c
- 11. Карты грудовых процессов строительного производства. КТП. Возведение монолитных железобетонных зданий в объемно-переставной опалубке. ККТ-4.1-
- 12./ВНИИПИ груда в строительстве Госстроя СССР. -М.: Стройиздат, 1982. 65с.
- 13. Машины .для монтажных работ и вертикального транспорта: Справочное пособие по строительным машинах». /ЦНИИОМТГ1 Госстроя СССР. -М.: Стройиздат, 1981, 2- 349с.
- 14. Рекомендации по привязке и применению системы унифицированных переставных опалубок «Гражданстрой» для монолитного домостроения /ЦНИИЭП жилища. М.: Стройиздат, 1986. 80с.
- 15. Рекомендации по проектированию и строительству монолитных конструкций монолитных и сборно-монолитных зданий. М.: ЦНИИОМТП, 1985.
- 16. Рекомендации по технологии возведения монолитных гражданских зданий. -М.: ЦНИИЭП жилища, 1987.
- 17. Розенбойм Л.С. Малая механизация бетонных работ. -М.: Стройиздат, 1983. -84с.
- 18. Руководство по разработке типовых технологических карт в строительстве /ЦНИИОМТП Госстроя СССР. -М.. Стройиздат, 1986. -33с.
- 19. Руководство по конструкциям опалубок и производству опалубочных

- работ /ЦНИИОМТП Госстроя СССР. -М.: Стройиздат, 1983 -501с.
- 20. Руководство по проведению бетонных работ в зимних условиях, районах Дальнего Востока, Сибири и Крайнего Севера. /ЦНИИОМТП. -М.: Стройиздат, 1982. -213с.
- 21. Руководство по проектированию конструкций и технологии возведения монолитных бескаркасных зданий. -М.: ЦНИИЭП жилища, 1982.
- 22.СП48.13.330-2019. Несущие и ограждающие
- 23.СНиП 3.01.01-85. Организация строительного производства. -М.. Госстрой СССР, 1985 -56с.
- 24. СНиП 111-4-80. Техника безопасности в строительстве /Госстрой СССР. М.: Стройиздат, 1981. -255с.
- 25.СНиП 1V-2-82. Сметные нормы. Приложение Т.2. Правила разработки и применения элементных сметных норм на строительные конструкции и работы. -М,:Стройиздат, 1983
- 26. Стандарт предприятия. СТП 026-2.02.84, ДПТИ, Махачкала 1984.
- 27.Строительные краны
- 28.Схемы операционного контроля качества строительно-монтажных работ. /НИИСП Госстроя УССР. -Киев: Будивельник, 1978. -99с.
- 29. Технология строительных процесов Учебник для вузов/Под ред. В.И. Теличенко, изд В.Ш 2014. -606с.
- 30.Хамзин С.К., Карасев А.Н. Технология строительного производства. Курсовое и дипломное, проектирование. Учебное пособие для строит, спец. Вузов. -М:. ООО «Бастет» 2009. -216с.

МЕТОДИЧЕСКИЕ УКАЗАНИЯ

к выполнению курсового проекта по технологии возведения зданий из монолитного железобетона для студентов профиля ПГС направления строительства.