

Серия 3.012-3

КОНСТРУКЦИИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ СИЛОСОВ
ДИАМЕТРОМ 6 и 12 м для хранения сыпучих
МАТЕРИАЛОВ

Выпуск 2

СИЛОСЫ ДИАМЕТРОМ 12 м

Часть 1

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

СЕРИЯ 3.012-3

КОНСТРУКЦИИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ СИЛОСОВ
ДИАМЕТРОМ 6 И 12 М ДЛЯ ХРАНЕНИЯ СЫПУЧИХ
МАТЕРИАЛОВ

Выпуск 2

СИЛОСЫ ДИАМЕТРОМ 12 М

Часть 1

ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫЕ КОНСТРУКЦИИ
МАТЕРИАЛЫ ДЛЯ ПРОЕКТИРОВАНИЯ

РАЗРАБОТАН
ИНСТИТУТОМ Ленинградский Промстройпроект

УТВЕРЖДЕНЫ
И ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ
с 01.09.1982 г. постановлением Госстроя СССР
от 14.06.1982 г. N 159

главный инженер института
главный конструктор института
главный инженер проекта

подпись
"
"

ЧУФАРИН В.В.
ГУБКИН М.А.
КУШЛИНА Н.В.

Обозначение	Наименование	Стр.
З.012-З.2.1 00 ПЗ	Пояснительная записка.	3-8
01	Силовые корпуса с одним силовым м.	
	Схемы расположения элементов.	9-11
02	Силовые корпуса с двумя силовыми м.	
	Схемы расположения элементов.	12-15
03	Силовые корпуса с четырьмя силовыми м.	
	Схемы расположения элементов.	16-19

Нач. отд.	Морозов	И			3.012-3.2.1 00.0000.00 ПЗ Пояснительная записка	Стадия Р	Лист 1	Листов ГОССТРОЙ СССР ЛЕНИНГРАДСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ
Гл. кон. отд.	Липницкий	И						
Гл. спец. отд.	Палаатников	И						
Рук. зр.	Мединская	И						
Проект.	Зордеева	И						
Провер.	Суханова	И						
Исполн.	Зордеева	И						

I. Общая часть.

1.1. В данном альбоме разработаны общие положения схемы расположения элементов и материалы для проектирования силосов диаметром 12.

1.2. Рабочие чертежи конструкций железобетонных силосных корпусов для хранения промышленных сыпучих материалов разработаны в соответствии с унифицированными строительными параметрами силосных складов, утвержденными распоряжением Госстроя СССР № 113 от 23 июня 1964 г.

1.3. Чертежи предназначены для использования при работе типовых и индивидуальных проектов силосных складов для хранения сыпучих материалов, любых отраслей промышленности.

1.4. Серия содержит чертежи основных строительных конструкций железобетонных силосных корпусов с круглыми в плане силосами, кроме фундаментов. Фундаменты проектируются в каждом конкретном случае с учетом геологических данных площадки строительства.

1.5. Чертежи надсилосных галерей, приемных устройств, лифтов, лестниц, конструкции которых зависят от технологических решений силосных складов, разрабатываются при конкретном проектировании в соответствии с унифицированными габаритными схемами.

1.6. В целях унификации и упрощения конструктивных решений силосных корпусов опирание тяжелых транспортных галерей с большими пролетами на стены силосов не предусматривается. Такие галереи должны решаться на самостоятельных опорах с консольным примыканием к силосным корпусам. Предусмотрена возможность опирания на стены силосов неотопливаемых галерей - переходов из легких конструкций при расстоянии между корпусами до 12 м. и ширине перехода до 6 м. При конкретном проектировании, в случае передачи на стены силосов значительных нагрузок, стены и другие несущие конструкции должны быть проверены расчетом.

1.7. Лестницы должны решаться как самостоятельные несущие конструкции, для обеспечения устойчивости допускается их крепление к силосному корпусу.

1.8. Расчетная зимняя температура наружного воздуха принята до -40°C . При температуре ниже -40°C необходима корректировка чертежей в соответствии с действующими нормативными документами.

1.9. Рабочие чертежи разработаны для применения в несейсмических районах.

1.10. При агрессивных средах и агрессивных свойствах хранимых материалов должны предусматриваться меры по защите конструктивных элементов в соответствии с требованиями СНиП II-28-73*.

1.11. Рабочие чертежи разработаны с учетом требований следующих нормативных документов.

„Руководство по проектированию силосов для сыпучих материалов.“ СНиП II-21-75 „Бетонные и железобетонные конструкции.“ СНиП II-6-74. „Нагрузки и воздействия.“

СНиП II-28-73* „Защита строительных конструкций от коррозии.“

СНиП III-15-76 „Бетонные и железобетонные конструкции монолитные.“

СНиП III-16-80 „Бетонные и железобетонные конструкции сборные.“

2. Объемно-планировочные решения.

Габаритные схемы силосных корпусов разработаны на основании следующих унифицированных строительных параметров:

а) расстояние между осями смежных силосов в корпусе - 12 м,
б) высота подсилосных этажей (от уровня пола до низа плиты или железобетонного опорного кольца днища) 6,0; 10,8; 14,4 м,

в) высота стен силосов (от верха плиты днища до низа плиты надсилосного перекрытия) 18,0; 26,4; 30 м,

2) количество блокированных силосов - 1, 2, 4.

Силосные корпуса различаются также конструкциями днищ и расположением колонн подсилосного этажа, зависящими от способа разгрузки и объемного веса хранимого материала.

Для каждой габаритной стены силосного корпуса приведен расход материалов в котором не учтен расход на фундаменты (см. таблицу 2).

3. Конструктивные решения.

3.1. Колонны подсилосных этажей.

Колонны запроектированы сборными железобетонными из бетона марки 500. Рабочая арматура принята из стали класса А-III ГОСТ 5.1459-72. Армирование выполнено пространственными каркасами, которые собираются из плоских каркасов и укрупняются контактно-точечной сваркой*.

Сопряжение колонн с конструкциями днища выполнено замоноличиванием в конструкцию днища выпусков арматуры колонн. Для выверки колонн предусмотрены риски разбивочных осей в виде треугольных канавок. Риски расположены на уровне верха фундаментного стакана и на верхнем конце колонны. При высоте подсилосного этажа 14,4 м колонны из условий гибкости раскреплены по высоте стальными связями.

Колонны в стаканах подколонников замоноличиваются бетоном марки 400.

3.2. Днища силосов

Конструкции днищ силосов приняты:

а) для тяжелых материалов плотностью более $1\text{т}/\text{м}^3$ - монолитная железобетонная плита по монолитным железобетонным балкам с наклонной набетонкой и стальной воронкой,

б) для легких материалов плотностью $1\text{т}/\text{м}^3$ и менее - в виде конической стальной воронки на полный диаметр силоса, устанавливаемой на монолитные кольцевые железобетонные балки.

Стальные воронки запроектированы свободно опирающимися на плиту или кольцевую балку днища.

При абразивных сыпучих материалах воронки и набетонки днища должны защищаться футеровкой. При агрессивных сыпучих материалах днища и воронки должны иметь соответствующую химзащиту. Способы защиты от абразивности и агрессии разрабатываются в каждом конкретном случае в зависимости от свойств хранимого материала.

3.3. Стены силосов.

Стены силосов разработаны монолитными железобетонными, возводимыми в скользящей опалубке по технологии треста „Спецжелезобетонстрой“.

Толщина стен принята:

при $\gamma = 0,6\text{ тс}/\text{м}^3 = 200\text{ мм}$

$\gamma = 0,6\text{ тс}/\text{м}^3 = 240\text{ мм}$.

Армирование монолитных стен принято отдельными стержнями с двойной горизонтальной и вертикальной арматурой. Горизонтальная кольцевая арматура принята из класса АII ГОСТ 5781-75, вертикальная арматура класса AI ГОСТ 5781-75*.

Для кольцевой арматуры класса АII рекомендуется принимать сталь марки 10 ГТ.

Гл. ин. пр.	Кушлина	И		3.012-3.2.1 00 ПЗ		
Нач. ота.	Морозов	И				
Гл. спец.	Палатников	И				
Рук. гр.	Мединская	И				
Проект.	Мединская	И				
Исполн.	Суханова	О				
Контрол.	Гордеева	И				
Пояснительная записка				Стация	Лист	Листов
				Р	1	6
				Госстрой СССР Ленинградский промстройпроект		

В целях уменьшения ручной вязки арматуры через один вертикальный стержень устанавливаются каркасы-лесенки. В местах стыков наружной кольцевой арматуры устанавливаются горизонтальные стяжки. Стыки стержней кольцевой и вертикальной арматуры выполняются внахлестку. Перепуск кольцевой арматуры в стыках принят на 50 диаметров плюс 20 см. Перепуск стержней вертикальной арматуры из круглой стали принят на 50 диаметров. В местах сопряжений стен смежных силосов укладываются дополнительные горизонтальные стержни с тем же шагом, что и кольцевая арматура. Проектная марка бетона монолитных стен 300.

При агрессивных или абразивных свойствах хранимого материала должны быть предусмотрены меры по специальной защите внутренней поверхности стен.

3.4. Надсилосное перекрытие.

Надсилосное перекрытие запроектировано из сборных железобетонных плит по металлическим балкам. Металлические балки должны быть защищены от коррозии бетоном или защитной краской. Способ антикоррозийной защиты плит устанавливается в конкретном проекте в зависимости от свойств хранимого материала.

Временная нагрузка на надсилосное перекрытие принята 500 кгс/м^2 и дополнительная нагрузка от пыли 50 кгс/м^2 .

Сборные плиты приняты плоскими толщиной 100 мм с номинальными размерами в плане 3×3 (основные) и $2,25 \times 2,25$ (доборные). По сборным плитам предусмотрено устройство монолитного армированного бетонного слоя толщиной 40 мм, поверх которого устраивается пол или кровля.

4. Расчет конструктивных элементов.

4.1. Основные расчетные положения и нагрузки

При разработке чертежей характеристики сыпучих материалов унифицированы и объединены для наиболее распространенных сыпучих материалов в пять классов нагрузок, приведенных в таблице 1.

Таблица 1.

Класс нагрузки	Плотность $\gamma, \text{м}^3$	Угол естественного откоса	Коэффициент трения	Характерный представитель сыпучего материала
I	$0,6^x$	45	0,25	Варочная щепа
II	1,0	35	0,50	Уголь
III	1,25	30	0,50	Глинозем, сода (тяжелая).
IV	1,6	30	0,60	Цемент, песок сухой.
V	1,6	40	0,50	Фосфоритная мука.

^{x)} Объемный вес варочной щепы указан с учетом коэффициента уплотнения 1,2.

Основные расчетные давления сыпучего материала на днище и стены силосов унифицированы и приведены в таблицах габаритных схем.

При определении усилий в конструктивных элементах учитывались поправочные коэффициенты „Q" и „M", значения которых приняты в соответствии с руководством по проектированию силосов. При этом днища силосов рассчитаны с учетом набетонки толщиной более 1,5 м.

При расчете колонн объемный вес сыпучего материала принимался с коэффициентом 0,9.

Коэффициент перегрузки сыпучего материала принят равным 1,3 в соответствии с Руководством по проектированию силосов.

Временная нагрузка на надсилосное перекрытие принята 500 кгс/м^2 и дополнительно нагрузка от пыли 50 кгс/м^2 .

Ветровая и снеговая нагрузки в соответствии со СНиП II-Б-74 приняты:

ветровая для II района со скоростным напором 35 кгс/м^2 ;

снеговая для IV района с весом снегового покрова 150 кгс/м^2 .

Аэродинамический коэффициент принят:

- для одиночных силосов - 0,7.

- для корпусов со сложенными силосами - 1,4.

Коэффициент перегрузки для ветровой нагрузки принят равным 1,3.

При проектировании силосных корпусов в районах с большой ветровой нагрузкой все конструкции должны быть проверены расчетом.

4.2. Колонны подсилосных этажей

Колонны силосных корпусов, за исключением корпуса 4-12-144-264В рассчитаны как стойки, в предположении их заделки внизу и шарнирного соединения вверху.

Расчетная длина колонн принималась равной $1,5H$, где H - длина колонны от заделки до низа балки днища.

Продольная сила в колоннах определяется из расчета системы: основание - фундаментная плита - надфундаментное строение.

Колонны силосного корпуса 4-12-144-264В рассчитаны, как стойки рамной системы, с заделкой внизу и упругой заделкой в уровне распорки. Расчетная длина колонн при этом принималась равной $\ell = H$, где H - длина колонны от заделки до распорки.

Расчет системы произведен на винкредовом основании, при этом учитывается упругая продольная деформация колонн и принимается равной бесконечности жесткость силосов,

заполненных сыпучим материалом.

Кроме того в колоннах учтены дополнительные усилия изгиба и сжатия корпуса при неравномерной осадке и отклонения верха колонн от вертикали при их монтаже.

Наклон корпуса принимается равным 0,004.

При расчете колонн, объемный вес сыпучего материала принимается с коэффициентом 0,9.

4.3. Днища.

Балки днища рассчитаны на нагрузки от вертикального давления сыпучего материала, от собственного веса плиты, стальной воронки и сыпучего материала в ней.

При определении изгибающих моментов в наружных кольцевых балках, для силосов с воронками на полный диаметр, учтен также равномерно распределенный по длине балки крутящий момент от внецентренного приложения вертикальной нагрузки.

При расчете балок днищ на раскрытие трещин предельно допустимая ширина их раскрытия принималась равной 0,3 мм от действия нормативной нагрузки.

4.4. Стены силосов.

Расчет стен выполнен отдельно на горизонтальные и вертикальные нагрузки. В горизонтальном направлении стены рассчитаны на центральное растяжение с передачей всего растягивающего усилия на арматуру.

Приведена также проверка на раскрытие трещин от нормативной нагрузки.

Предельно допустимая ширина раскрытия трещин принята равной 0,2 мм.

В вертикальном направлении стены проверены на смятие в местах опирания их над колонной. За площадь смятия принималось произведение толщины стены на длину поперечного сечения колонны или капители плюс удвоенная высота кольцевой балки.

При расчете монолитных стен силосов, возводимых в скользящей опалубке, расчетное сопротивление бетона смятию принята с коэффициентом условий работы $M_b = 0,75$.

4.5. Надсилосное перекрытие.

Сечение балок надсилосного перекрытия подобрано из расчета 500 кг/см^2 временной нагрузки, что включает возможную нагрузку от транспортеров и надсилосных неотапливаемых (легкой конструкции) галерей. При установке на перекрытия тяжелого оборудования, которое по эквивалентной нагрузке превышает 500 кг/см^2 , сечения плит и балок должны быть откорректированы с учетом фактических нагрузок.

Основные плиты надсилосного перекрытия размером $3 \times 3 \text{ м}$ рассчитаны как пластины, свободно опертые по контуру, а доборные плиты - как балочные.

5. Изготовление конструкций и производство работ.

Сборные железобетонные элементы следует изготавливать, как правило, в заводских условиях.

В изделиях для извлечения их из форм и монтажа предусмотрены закладные элементы.

Все закладные и соединительные элементы должны быть защищены от коррозии методом металлизации в соответствии с требованиями СНиП II-28-73.

Для выверки колонн при монтаже на их боковых поверхностях предусмотрены риски в виде треугольных канавок.

Сборные колонны устанавливаются в стаканы подколошников по рискам на выверенный слой цементного раствора. Зазор между колонной и стенками стакана подколошника заполняется бетоном на мелком щебне. При монтаже колонн обращать внимание на ориентировку закладных деталей для крепления балок днища.

Монолитные стены силосов рекомендуется возводить в скользящей опалубке силами специализированной организации.

Все строительные и монтажные работы должны производиться в соответствии с правилами производства работ (СНиП III-16-80).

В целях уменьшения возможных неравномерных осадок силосных корпусов необходимо производить перво-

начально обжатие оснований равномерной нагрузкой. Эта нагрузка создается собственным весом силосного корпуса и первоначальной нагрузкой силосов сыпучим материалом. Загрузка производится в три очереди равномерно по всему корпусу, причем каждая очередь равна $1/3$ высоты стены силоса.

В процессе первичной загрузки силоса, осуществляемой в течение месяца, ведется ежедневное наблюдение за осадкой и состоянием конструкций силосного корпуса. По окончании загрузки наблюдения продолжают до стабилизации осадки (скорость осадки $2-3 \text{ мм в год}$). Первичная разгрузка силосного корпуса производится в порядке, обратном первичной загрузке.

6. Маркировка силосных корпусов принята следующая: первая цифра обозначает количество силосов в корпусе, вторая цифра - наружный диаметр силоса в метрах, третья цифра - высоту подсилосного этажа от уровня пола до низа плиты или опорной кольцевой балки в дециметрах; четвертая цифра - высоту стены силосов в дециметрах.

Например, шифром 4-12-60-300 обозначен силосный корпус, состоящий из 4х силосов диаметром 12м с высотой подсилосного этажа 6.0м и высотой стен силосов 30.0м.

В силосах диаметром 12м шифры с индексом „В" приняты для силосных корпусов с воронками на полный диаметр силоса, например 4-12-108-300В.

7. Указания по применению чертежей.

Марки железобетонных элементов для конкретного силосного корпуса подбираются по таблицам (документации в зависимости от характеристики сыпучего материала - класса нагрузки).

В таблицах указаны унифицированные основные расчетные давления, на которые рассчитаны конструктивные элементы силосов.

В тех случаях, когда характеристика сыпучего материала отличается от приведенной в таблице I, выбор марок производится по расчетным давлениям на днища и стены силосов, которые определяются расчетом.

* Расчетные сопротивления стали приняты в соответствии с постановлениями Госстроя СССР № 67 от 11 мая 1981 года:

для арматуры класса АIII - 3750 кг/см^2

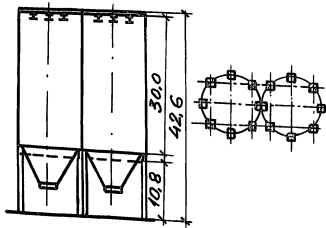
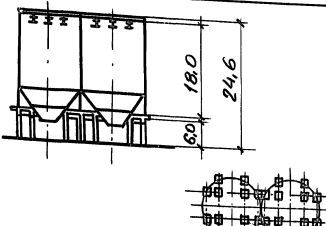
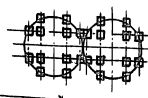
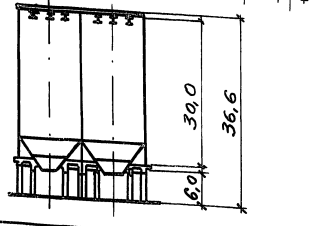
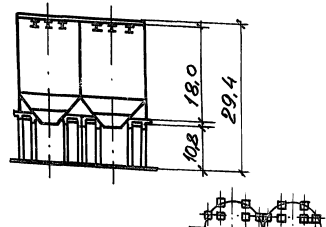
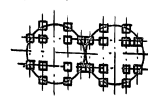
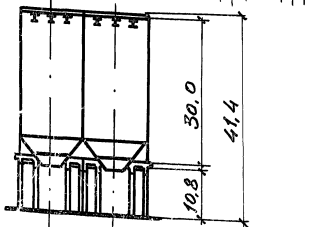
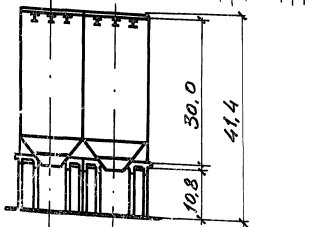
для арматуры класса AI - 2850 кг/см^2

для арматуры класса AI - 2300 кг/см^2

Кроме того учтены требования постановления Госстроя СССР № 41 от 19 марта 1981 года

„О правилах учета степени ответственности зданий и сооружений при проектировании конструкций" $K = 0.95$

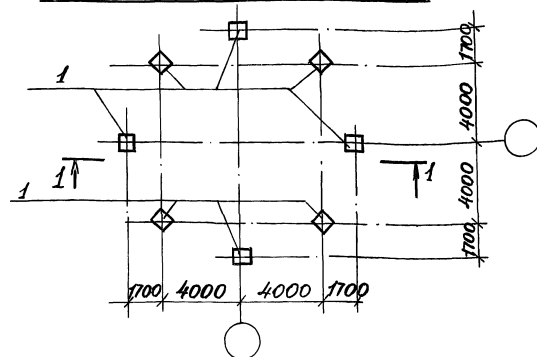
3.012-3.2.1 00 ПЗ

Шифр списочного корпуса	Габаритная схема корпуса		Емкость корпуса м³	Класс нагрузки	Расчетное давление		Группа конструкций	Расход материала на корпус														Метал- лические констр.	Примечание	
	Разрез	План			Бетон м³					Сталь т														
					Марка				Всего	Класс				Утоло	Про- кат	Тру- бы		Утоло	Всего	Т				
					50	200		300		500	А-I	А-II	А-III								В-I			
2-12-108-300			6000	II	3	20	Сборные		23,5		120,8	144,3	2,04	0,31	17,52		19,87	0,09	0,19		0,28	20,15		
							Монолитные		9,2	528,7		537,9	18,04	23,71	6,96	1,00	49,71	0,21	0,09		0,30	50,01		
							Итого		32,7	528,7	120,8	682,2	20,08	24,02	24,48	1,00	69,58	0,30	0,28		0,58	70,16	69,4	
2-12-60-180			3400	V	6	18	Сборные		23,5		52,5	76,0	1,62	0,36	3,30		5,28	0,09	0,21		0,30	5,58		
							Монолитные		9,2	470,1		479,3	12,11	26,58	8,96	1,00	48,65	0,24	0,09		0,33	48,98		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	470,1	52,5	935,3	13,73	26,94	12,26	1,00	53,93	0,33	0,30		0,63	54,56	25,2	
			3400	VI	7	22	Сборные		23,5		52,5	76,0	1,62	0,36	7,71		9,69	0,09	0,21		0,30	9,99		
							Монолитные		9,2	470,1		479,3	12,12	34,61	10,88	1,00	58,61	0,24	0,09		0,33	58,94		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	470,1	52,5	935,3	13,74	34,97	18,59	1,00	68,30	0,33	0,30		0,66	68,93	25,2	
			6000	V	8	24	Сборные		23,5		93,7	117,2	2,04	0,46	8,00		10,50	0,09	0,28		0,37	10,87		
							Монолитные		9,2	689,6		698,8	19,67	51,97	11,79	1,00	84,43	0,24	0,09		0,33	84,76		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	689,6	93,7	1196,0	21,71	52,43	19,79	1,00	94,93	0,33	0,37		0,70	95,63	25,2	
2-12-108-180			3400	V	6	18	Сборные		23,5		162,7	186,2	2,33	0,46	12,54		15,33	0,09	0,28		0,37	15,70		
							Монолитные		9,2	516,3		525,5	12,39	30,37	13,13	1,00	56,89	0,24	0,09		0,33	57,22		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	516,3	162,7	1091,7	14,72	30,83	25,67	1,00	72,22	0,33	0,37		0,70	72,92	26,2	
			6000	V	8	24	Сборные		23,5		160,7	184,2	2,41	0,46	16,20		19,07	0,09	0,28		0,37	19,44		
							Монолитные		9,2	741,8		751,0	20,01	56,02	16,23	1,00	93,26	0,24	0,08		0,32	93,58		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	741,8	160,7	1315,2	22,42	56,48	32,43	1,00	112,33	0,33	0,36		0,69	113,02	26,2	
			6000	VI	9	27	Сборные		23,5		160,7	184,2	2,77	0,46	28,40		31,63	0,09	0,28		0,37	32,00		
							Монолитные		9,2	741,8		751,0	19,97	68,24	18,94	1,00	108,15	0,24	0,08		0,32	108,47		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	741,8	160,7	1315,2	22,74	68,70	47,34	1,00	139,78	0,33	0,36		0,69	140,47	27,8	
2-12-108-300			6000	VIIa	8	37	Сборные		23,5		160,7	184,2	2,77	0,46	28,40		31,63	0,09	0,28		0,37	32,00		
							Монолитные		9,2	768,2		777,4	20,00	73,47	23,35	1,00	117,82	0,24	0,08		0,32	118,14		
							На бетонка	380,0				380,0												
							Итого	380,0	32,7	768,2	160,7	1341,6	22,77	73,93	51,75	1,00	149,45	0,33	0,36		0,69	150,14	30,2	

Шифр силового корпуса	Вариантная схема корпуса		Емкость корпуса м³	Класс нагрузки	Расчетное давление		Группа конструкций	Расход материала на корпус														Метал- лическ. констр. т.	Примечание						
	Разрез	План			Бетон м³			Сталь т.																					
					Марка				Всего	Классы				Утого	Про- кат	Тру- бы		Утого	Всего										
					50	200		300		500	A-I	A-II	A-III							B-I									
4-12-108-3008			12000	II	3	20	Сборные																						
4-12-144-2648			12000	IV	5	20	Сборные																						
4-12-60-300			12000	VI	9	27	Сборные																						
4-12-108-300			12000	V	8	24	Сборные																						
4-12-108-300			12000	VII	9	27	Сборные																						

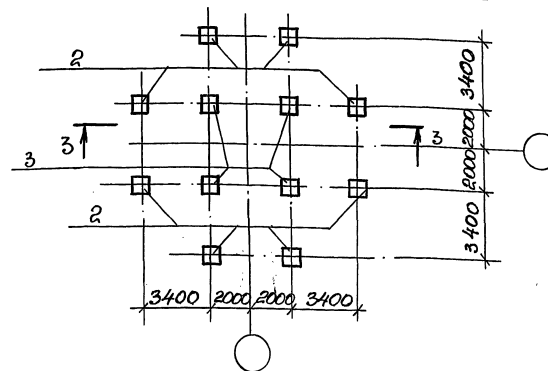
Силосные корпуса 1-12-108-180В, 1-12-108-300В

Схема расположения колонн



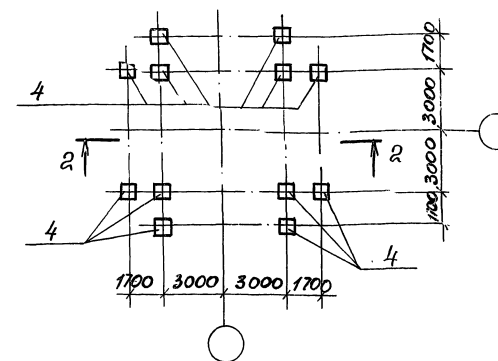
Силосные корпуса 1-12-60-180, 1-12-60-300

Схема расположения колонн



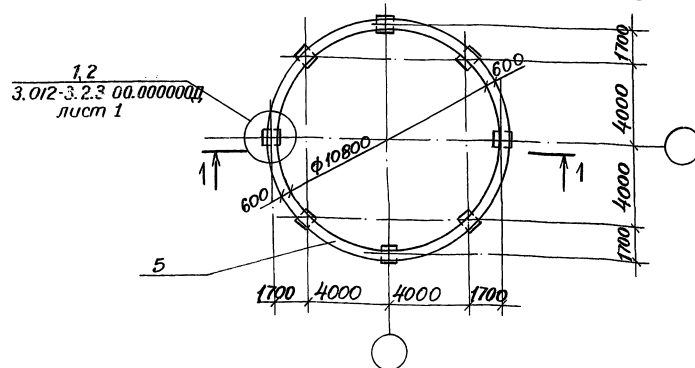
Силосный корпус 1-12-108-300

Схема расположения колонн



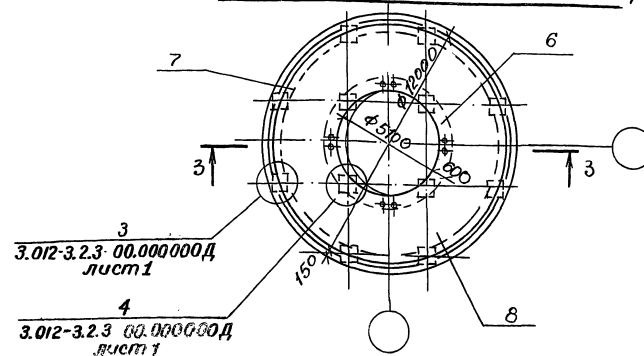
Силосные корпуса 1-12-108-180В, 1-12-108-300В

Схема расположения балок



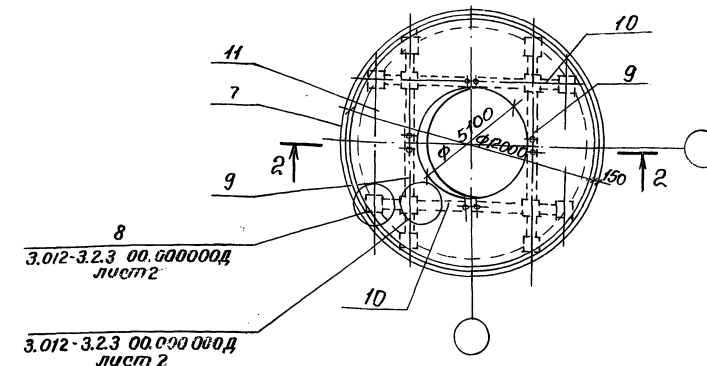
Силосные корпуса 1-12-60-180, 1-12-60-300

Схема расположения плиты днища



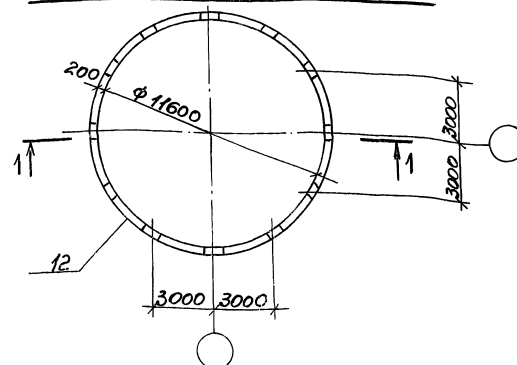
Силосный корпус 1-12-108-300

Схема расположения плиты днища



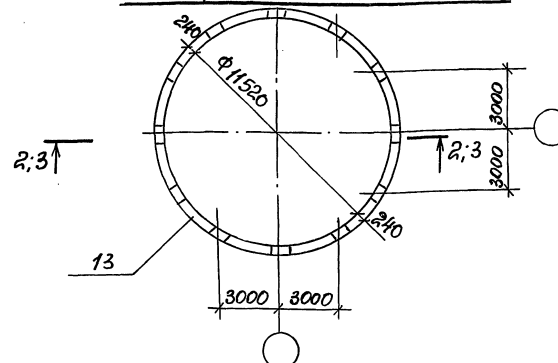
Силосные корпуса 1-12-108-180В, 1-12-108-300В

Схема расположения стен



Силосные корпуса 1-12-60-180, 1-12-60-300, 1-12-108-300

Схема расположения стен силосов



Обозначение	Марка	Нагрузка	Сечение
3.012-3.2.1	1-12-108-180В	II	1-1
-01	1-12-108-300В	II	1-1
-02	1-12-60-180	V	3-3
-03	1-12-60-180	VI	3-3
-04	1-12-60-300	V	3-3
-05	1-12-108-300	V	2-2

Нач. отд.	Морозов				
Пр. кон. отд.	Литвинский				
Пр. спец. отд.	Литвинский				
Рук. гр.	Медведева				
Проект	Гордеева				
Проверил	Сухомова				
Исполнил	Андреева				
3.012 - 3.2.1 01					
Силосные корпуса с одним силосом. Схемы расположения элементов					
Студия	Лист	Листов	госстрой ссср ЛЕНИНГРАДСКИЙ ПРОМСТРОЙПРОЕКТ		
Р	1	3			

Силосные корпуса 1-12-60-180, 1-12-60-300,
1-12-108-300, 1-12-108-180В, 1-12-108-300В

Силосные корпуса 1-12-108-180В, 1-12-108-300В

Силосный корпус 1-12-108-300

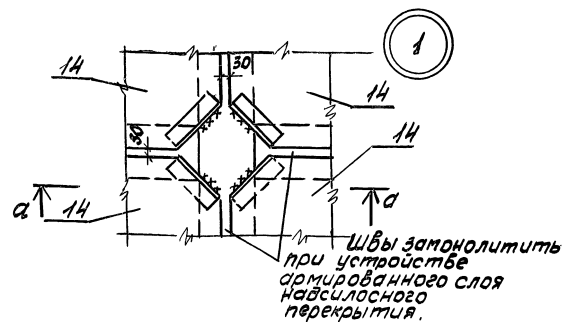
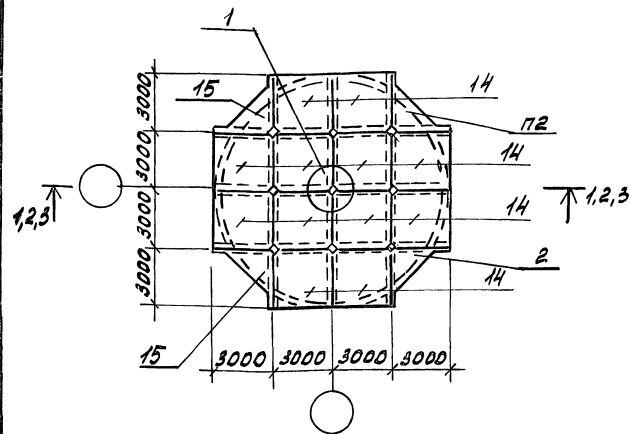
Силосные корпуса 1-12-60-180, 1-12-60-300

Схема расположения плит надсилосного перекрытия

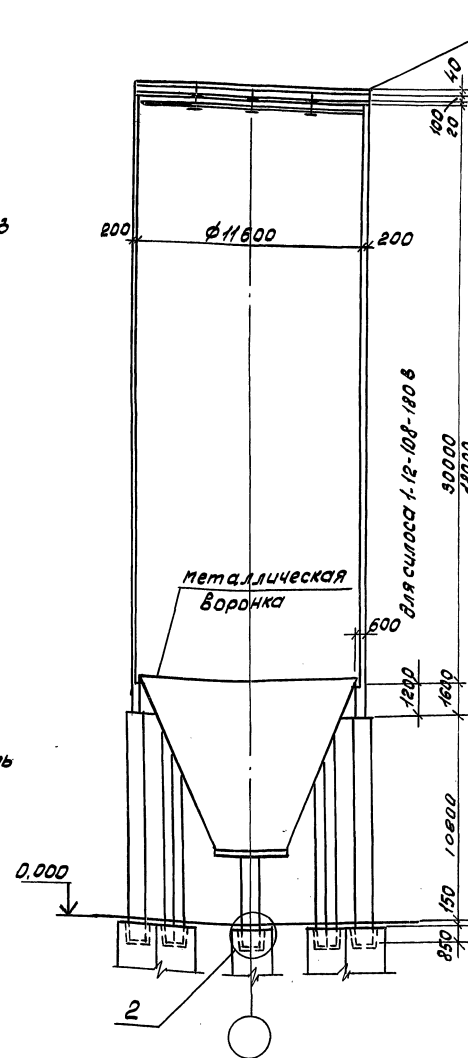
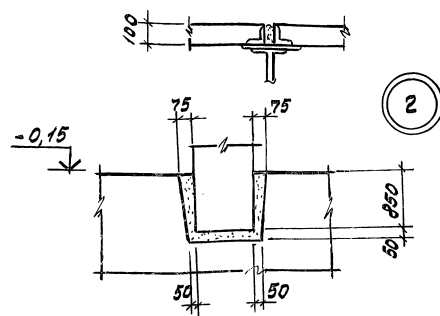
1 — 1

2 — 2

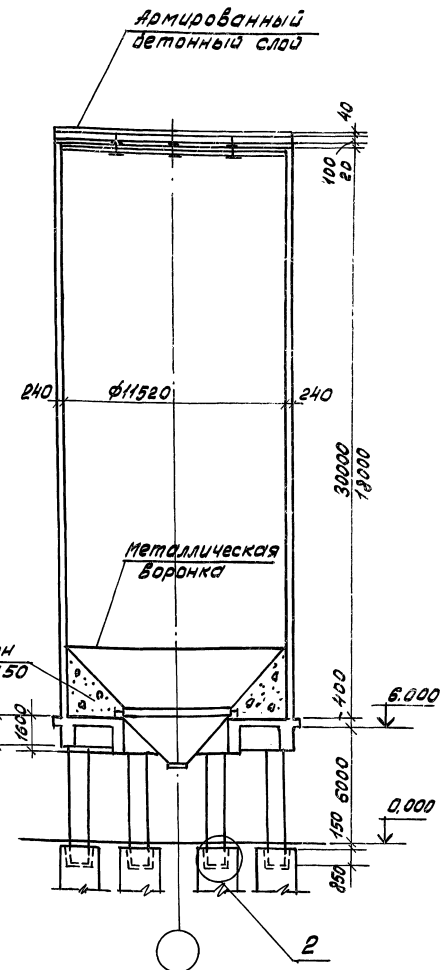
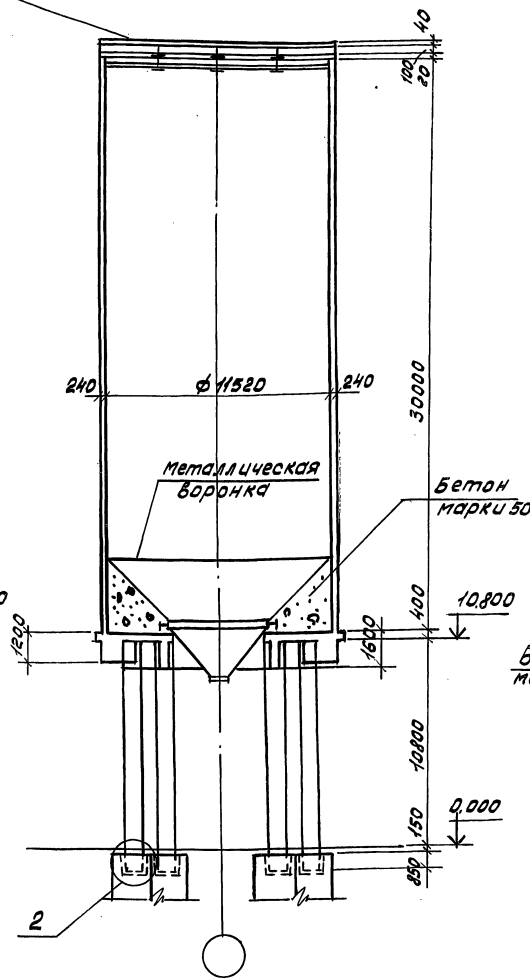
3 — 3



а — а



Армированный
бетонный слой



3.012 - 3.2.1 01.

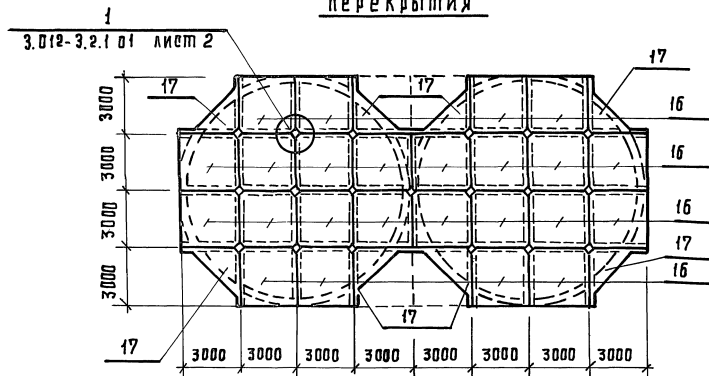
Лист
2

Поз.	Обозначение	Наименование	Количество на исполнение 01					Масса Прим.	
			01	02	03	04	05		
		<u>Документация</u>							
3.012-3.2.1	01 ПЗ	Пояснит. записка	X	X	X	X	X		
		Схемы расположения элементов	X	X	X	X	X		
		<u>Сборные железобетонные конструкции</u>							
14	3.012-3.2.2	06.0000 00 Плита надсечного перекрытия ПЗ0.30	12	12	12	12	12	2,2 т	
15	07.0000 00	то же ПЗ0,5;22,5	4	4	4	4	4	0,8 т	
1	04.00 00 00	Колонна 2К118-1	8					18,9 т	
1	04.000000-01	то же 2К118-2	8					18,9 т	
2	01.000000-01	" 1К62-1		8	8			5,6 т	
3	01.000000	" 1К58-1		4	4	4		5,3 т	
2	01.000000-02	" 1К62-2				8		5,6 т	
4	03.000000-03	" 2К106-2					12	17,0 т	
		<u>Монолитные железобетонные конструкции</u>							
	3.012-3.2.3	00.000000.4 Армированный бетонный слой, узел 13	1	1	1	1	1		
5	3.012-3.2.3	02.000000-02 Балка днища Бм3-1	1						
5	02.000000	то же Бм2-1	1						
6	01.000000	" Бм1-1		1					
7	02.000000-03	" Бм4-1		1	1				
6	01.000000-01	" Бм1-2			1	1			
7	02.000000-04	" Бм4-2				1	1		
9	05.000000-02	" Бм8-2					2		
10	05.000000-03	" Бм8-2а					2		
8	3.012-3.2.3	06.000000 Плита днища Пм1-1		1					
8	06.000000-01	то же Пм1-2			1	1			
11	06.000000-02	" Пм2-1					1		

Поз.	Обозначение	Наименование	Количество на исполнение 01					Масса Прим.	
			01	02	03	04	05		
12	09.000000	Стена см1-1	1						
12	10.000000	то же см2-1	1						
13	09.000000-01	" см6-1		1					
13	09.000000-02	" см6-2			1				
13	11.000000	" см8-1				1	1		
	00.000000.4	Узел 1	8						
	00.000000.4	" 2	8						
	00.000000.4	" 3		8	8	8			
	00.000000.4	" 4		4	4	4			
	00.000000.4	" 8					8		
	00.000000.4	" 9					4		

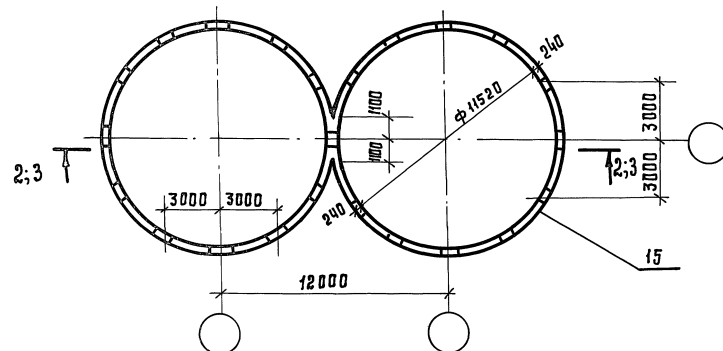
Силосные корпуса 2-12-108-300В, 2-12-60-180, 2-12-60-300,
2-12-108-180, 2-12-60-300

Схема расположения плит надсилосного
перекрытия



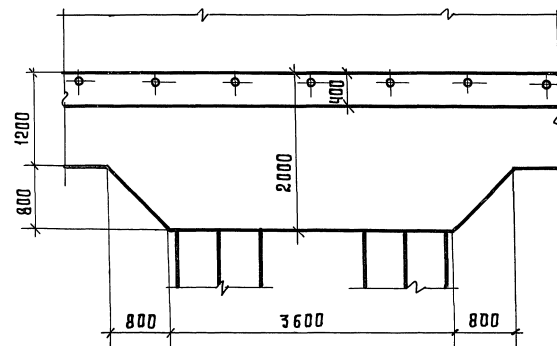
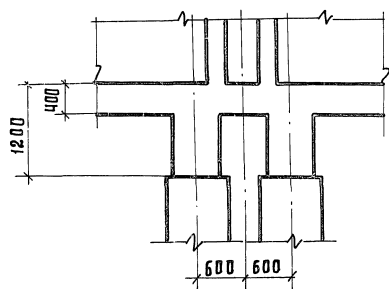
Силосные корпуса 2-12-60-180, 2-12-60-300, 2-12-108-180, 2-12-108-300

Схема расположения стен



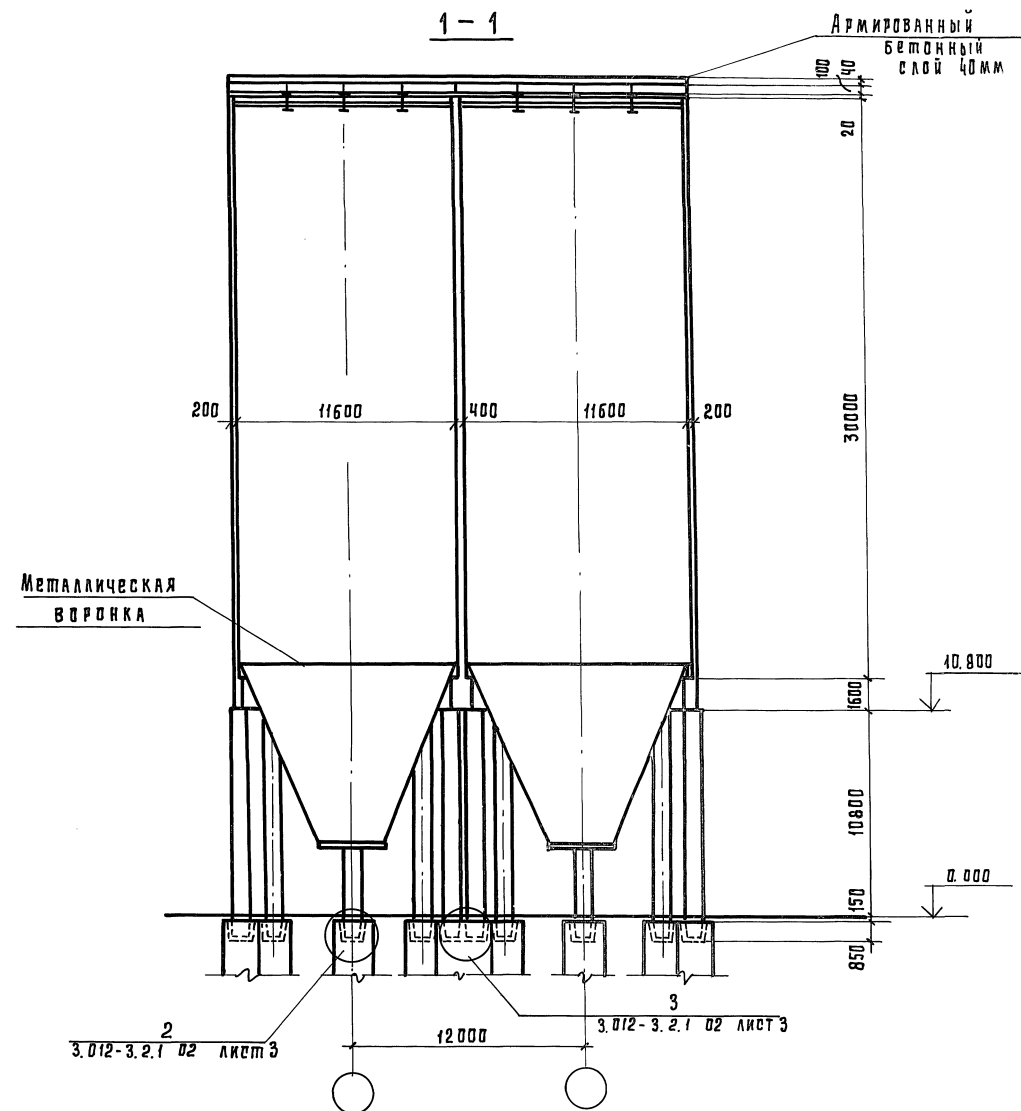
5-5

6-6



Силосные корпуса 2-12-108-300В, 4-12-108-300В

1-1



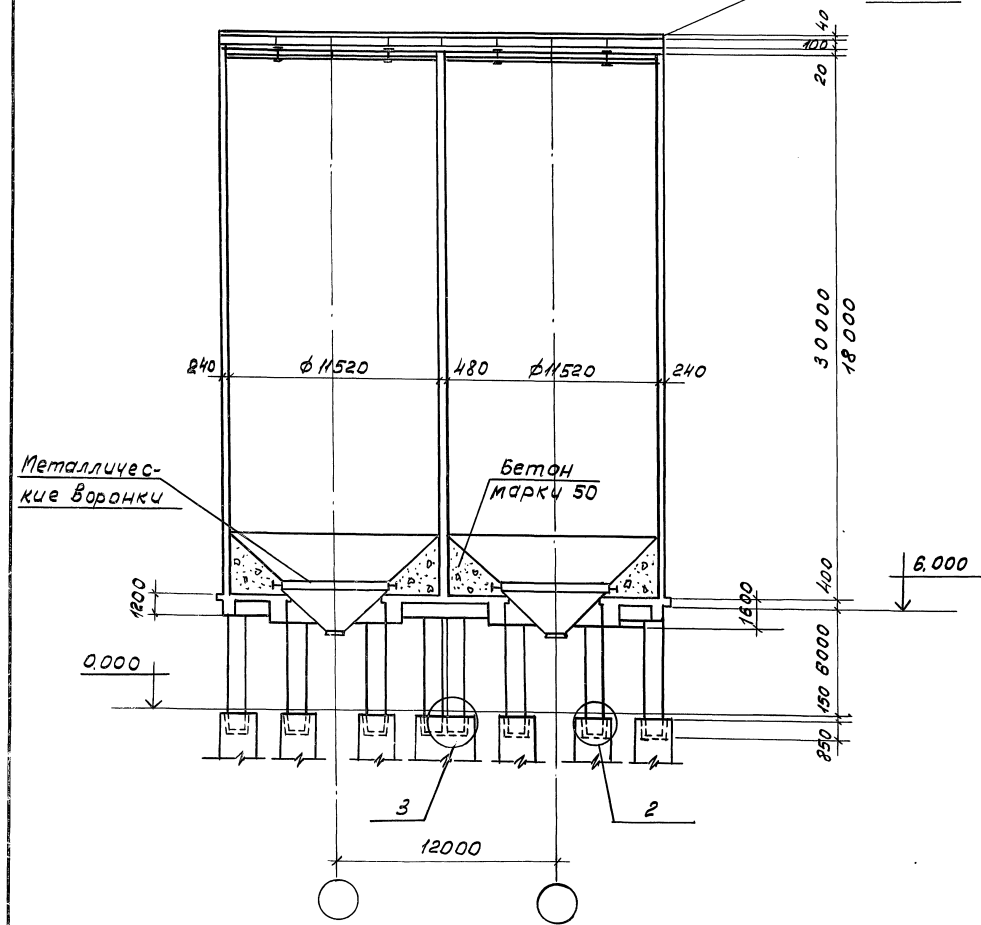
3.012-3.2.1 02

Лист
2

Силосные корпуса 2-12-60-180, 2-12-60-300, 4-12-60-300.

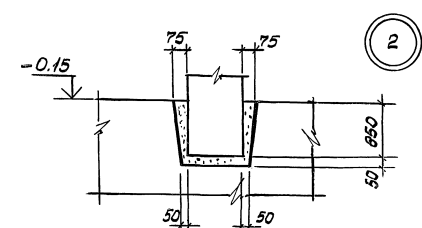
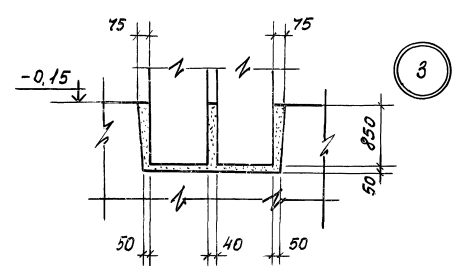
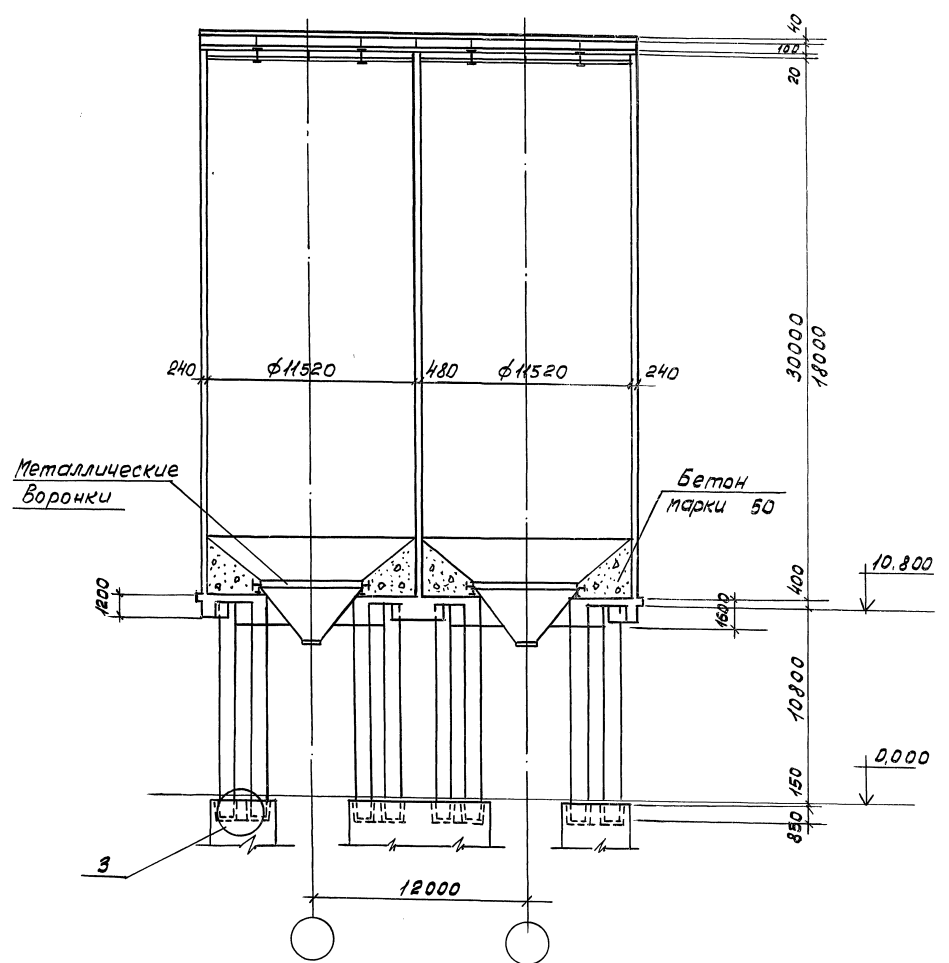
2-2

Армированный
бетонный
слой 40 мм



Силосные корпуса 2-12-108-180, 2-12-108-300, 4-12-108-300.

3-3



3.012-3.21 02

лист
3

Поз.	Обозначение	Наименование	Количество на исполнение 02										Масса	Прим.
			01	02	03	04	05	06	07					
		<u>Документация</u>												
	3.012-3.2.1 00 ПЗ	Пояснит. записка	×	×	×	×	×	×	×					
	03	Схемы расположения элементов	×	×	×	×	×	×	×					
		<u>Сборные железобетонные конструкции</u>												
16	3.012-3.2.2 06.00 0000	Плита надсиловосного перекрытия П30, 30	24	24	24	24	24	24	24			2,2т		
17	07.00 0000	то же П22,5; 22,5	8	8	8	8	8	8	8			0,8т		
1	04.00 0000-02	Колонна 2К 118-3	16									18,9т		
2	01.00 0000-01	то же 1К 62-1	16									5,6т		
3	01.00 0000	" 1К 58-1	8	8								5,3т		
2	01.00 0000-02	" 1К 62-2		16								5,6т		
2	02.00 0000-01	" 2К 62-1			16							10,0т		
3	02.00 0000	" 2К 58-1			8							9,3т		
4	03.00 0000-02	" 2К 106-1				8						17,0т		
5	03.00 0000-02	" 2К 106-1				16	16					17,0т		
4	03.00 0000	" 2К 102-1					8					16,3т		
5	03.00 0000-03	" 2К 106-2						16	16			17,0т		
4	03.00 0000-01	" 2К 102-2						8	8			16,3т		
		<u>Монолитные железобетонные конструкции</u>												
28	3.012-3.2.3 00.00 00 00 Д	Армированный бетонный слой, узел 13	2	2	2	2	2	2	2					
6	3.012-3.2.3 02.00 00 00	Балка днища Бм 2-1	2											
8	01.00 0000	то же Бм 1-1	2											
7	02.00 0000-03	" Бм 4-1	2	2										
8	01.00 0000-01	" Бм 1-2		2	2									
7	02.00 0000-04	" Бм 4-2			2									
10, 11	02.00 0000-03	" Бм 4-1				2								
12	05.00 0000	" Бм 8-1				4								
13	05.00 0000-01	" Бм 8-1а				4								
10	04.00 0000-01	" Бм 5-1					1	1						
11	04.00 0000-01	" Бм 6-1					1	1						
12	05.00 0000-02	" Бм 8-2					4							
13	05.00 0000-03	" Бм 8-2а					4							

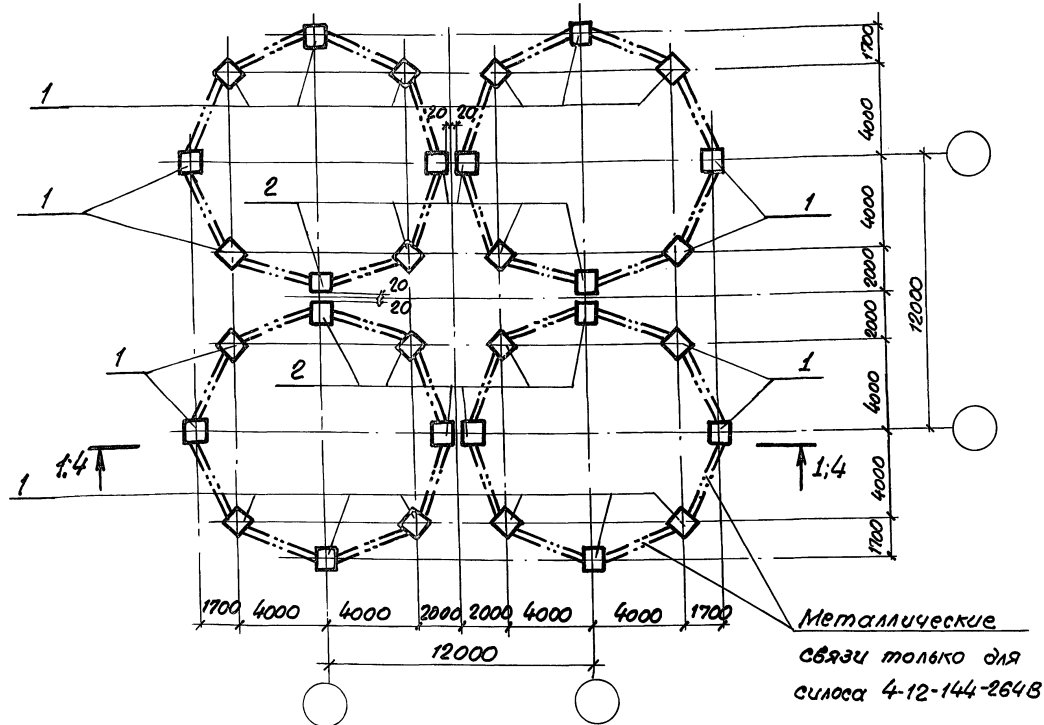
Поз.	Обозначение	Наименование	Количество на исполнение 02										Масса	Прим.
			01	02	03	04	05	06	07					
12	3.012-3.2.3 05.00 0000-04	Балка Бм 8-3						4						
13	05.00 0000-05	то же Бм 8-3а						4						
10	04.00 0000-02	" Бм 5-2							1					
11	04.00 0000-02	" Бм 6-2							1					
12	05.00 0000-06	" Бм 9-1							4					
13	05.00 0000-07	" Бм 9-1а							4					
9	07.00 00 00	Плита днища Пм 3-1	1											
14	07.00 00 00-01	то же Пм 3-2		1	1									
14	07.00 0000-02	" Пм 4-1				1								
14	07.00 00 00-03	" Пм 4-2					1							
14	07.00 00 00-04	" Пм 4-3						1	1					
15	10.00 0000-01	Стена См 3-1	1											
15	09.00 0000-09	то же См 7-1	1			1								
15	09.00 0000-04	" См 7-2		1										
15	11.00 00 00-01	" См 9-1			1		1							
15	11.00 00 00-02	" См 9-2						1	1					
	00.00 0000 Д	Узел 2	14											
	00.00 0000 Д	" 7	2											
	00.00 0000 Д	" 3		16	16									
	00.00 0000 Д	" 4		8	8									
	00.00 0000 Д	" 5			16									
	00.00 0000 Д	" 6			8									
	00.00 0000 Д	" 8				16	8	8	8					
	00.00 0000 Д	" 9				8	8	8	8					
	00.00 0000 Д	" 10					8	8						
	00.00 0000 Д	" 11							8					

3.012-3.2.1 02

Лист
4

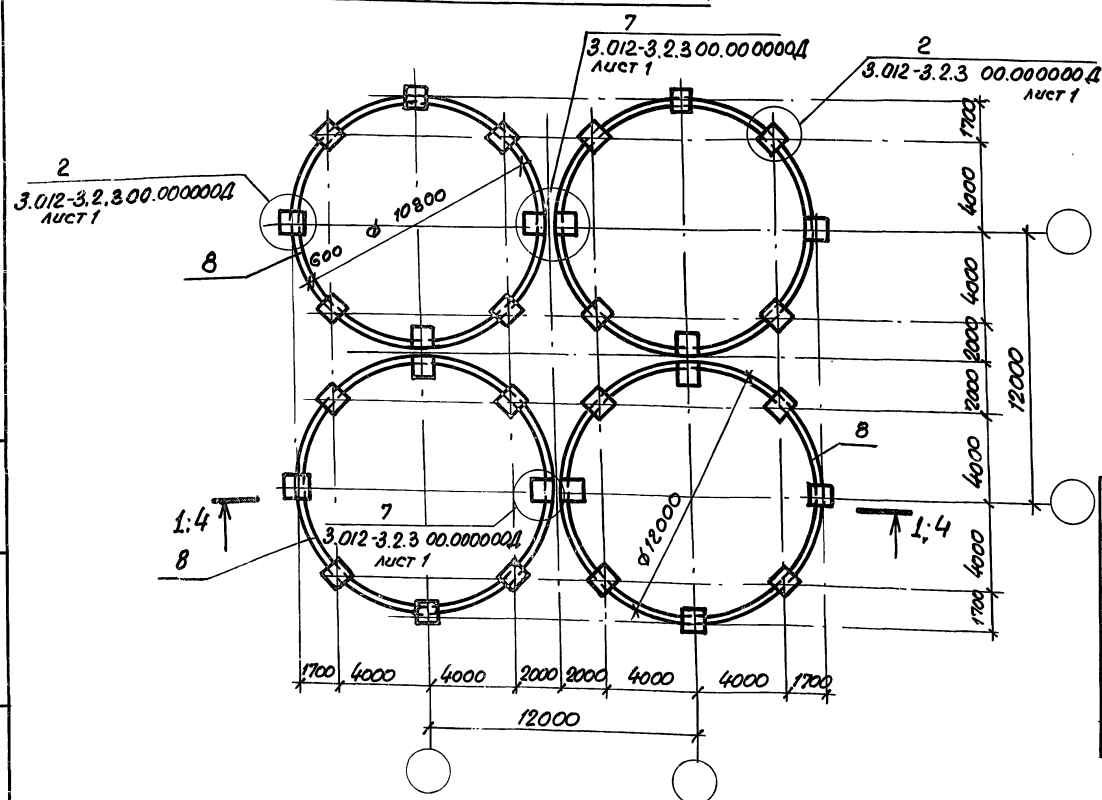
Силосные корпуса 4-12-108-300Б, 4-12-144-264В.

Схема расположения колонн.



Силосные корпуса 4-12-108-300Б, 4-12-144-264В.

Схема расположения балок.

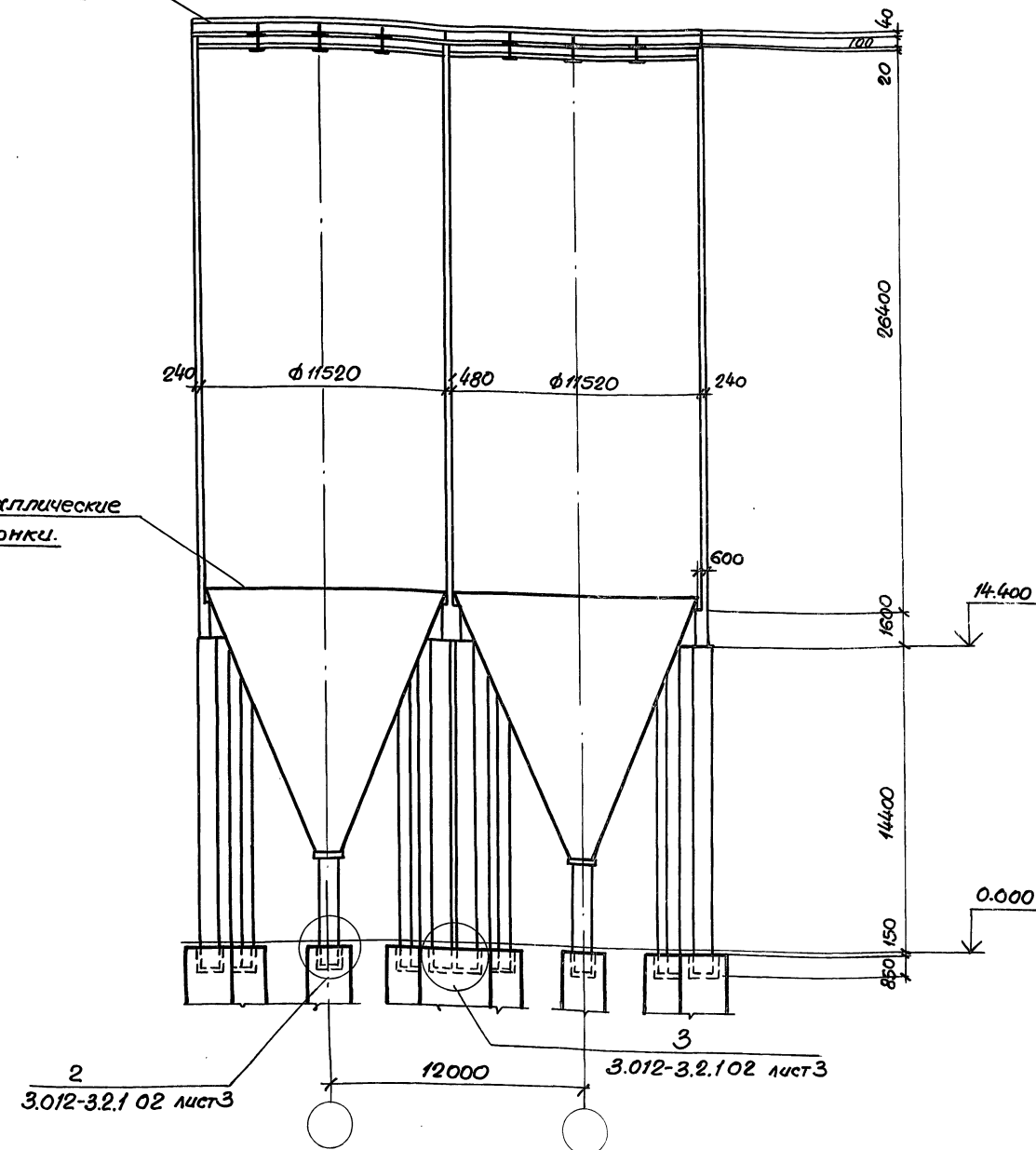


Армированный
бетонный слой
толщ. 40 мм.

Силосный корпус 4-12-144-264В.

4-4

Металлические
воронки.



Обозначение	Марка	Нагрузка	Сечение
3.012-3.2.1 03	4-12-108-300Б	II	1-1
-01	4-12-144-264В	IV	4-4
-02	4-12-60-300	V	2-2
-03	4-12-108-300	V	3-3
-04	4-12-108-300	VI	3-3

Разрезы 1-1, 2-2, 3-3 см. 3.012-3.2.1 01 лист 2

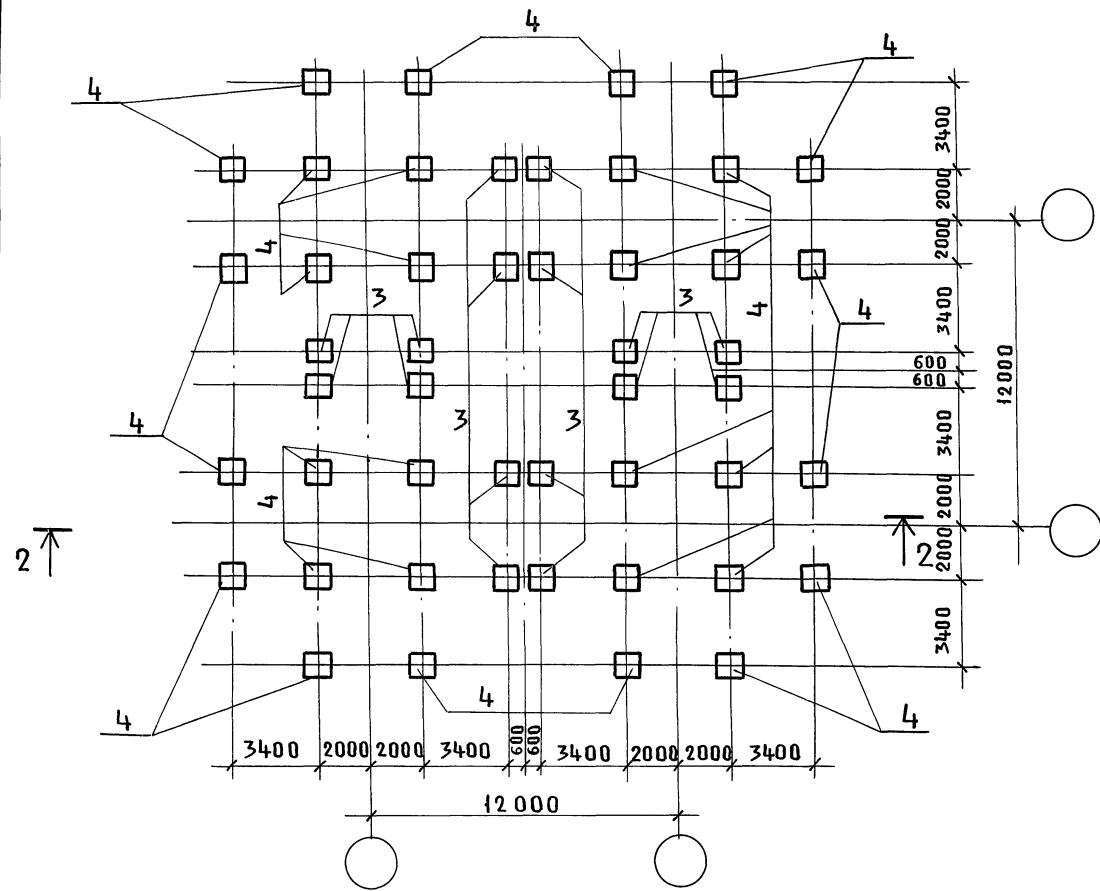
Науч.отд. Морозов
Гл.кон.отд. Липницкий
Гл.спец.отд. Палатников
Рук.гр. Медведская
Проект. Зордеева
Провер. Андреева
Исполн. Сулянова

3.012-3.2.1 03

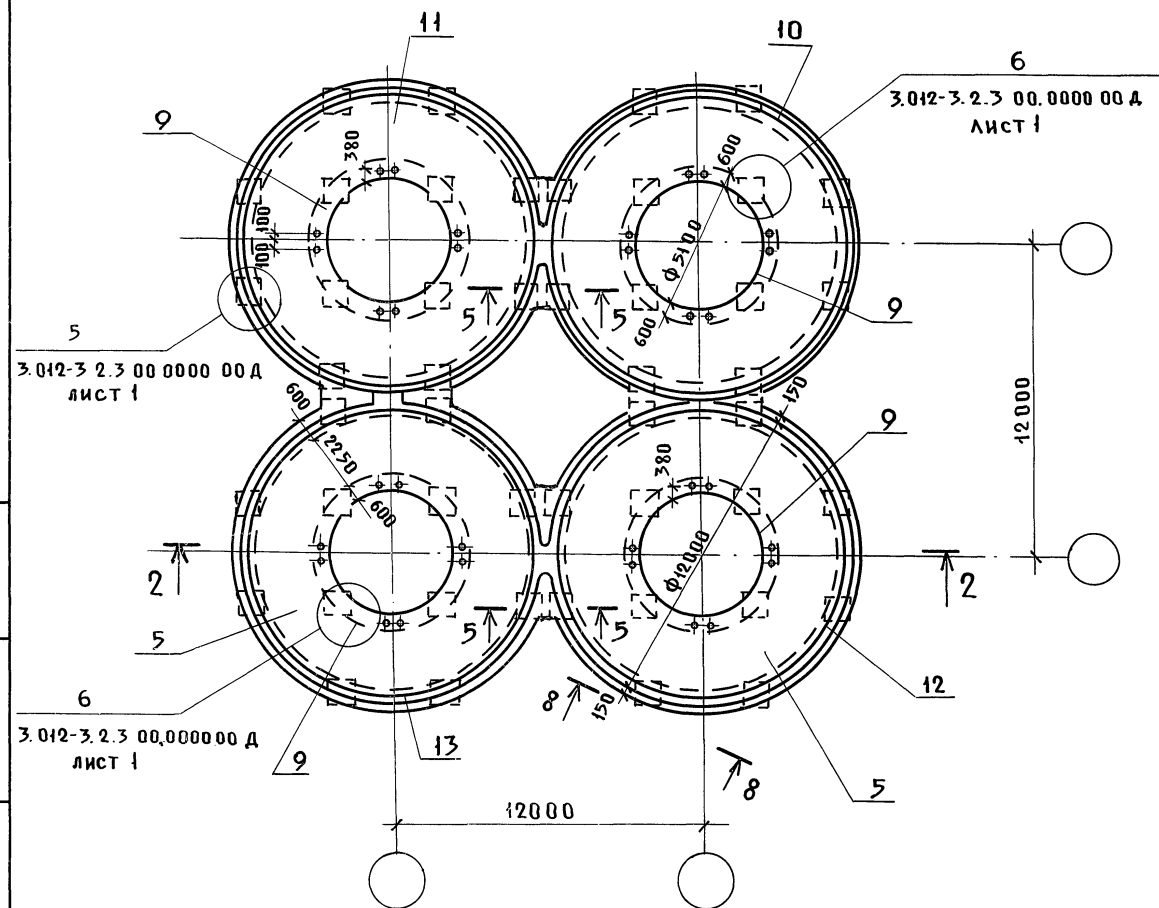
Силосные корпуса
с четырьмя силосами.
Схемы расположения
элементов.

Стадия Лист Листов
Р 1 4
ГОССТРОЙ СССР
ЛЕНИНГРАДСКИЙ
ПРОМСТРОЙПРОЕКТ

Силосный корпус 4-12-60-300
Схема расположения колонн

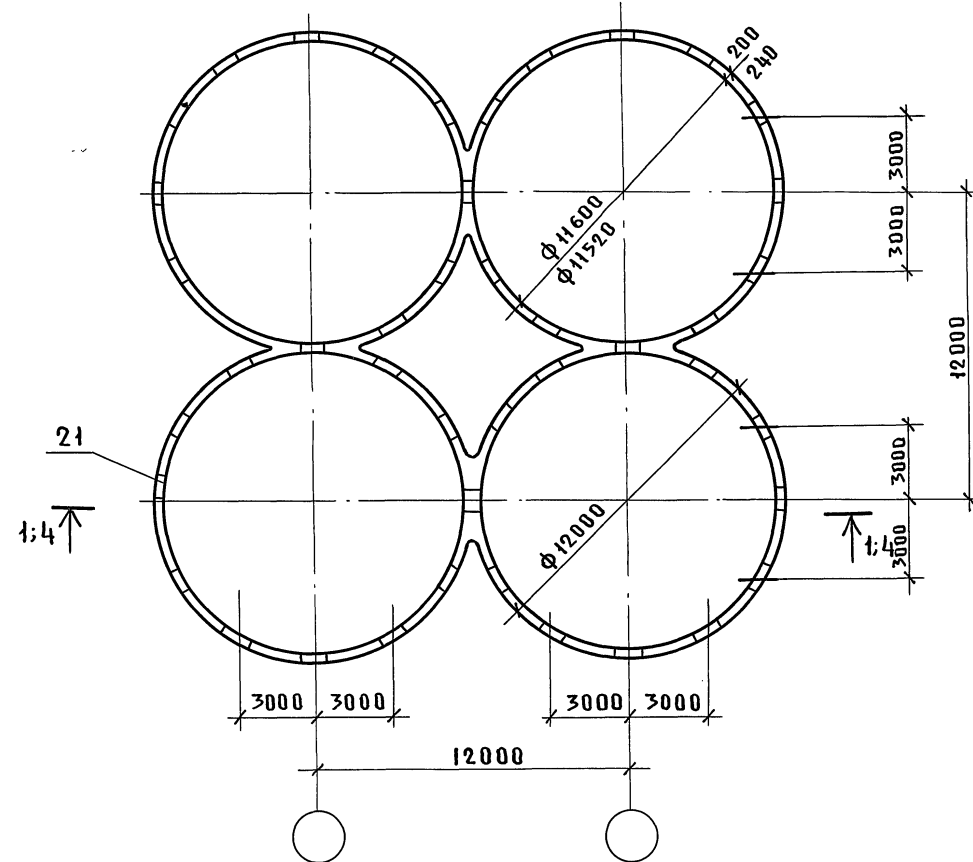


Силосный корпус 4-12-60-300
Схема расположения плиты днища



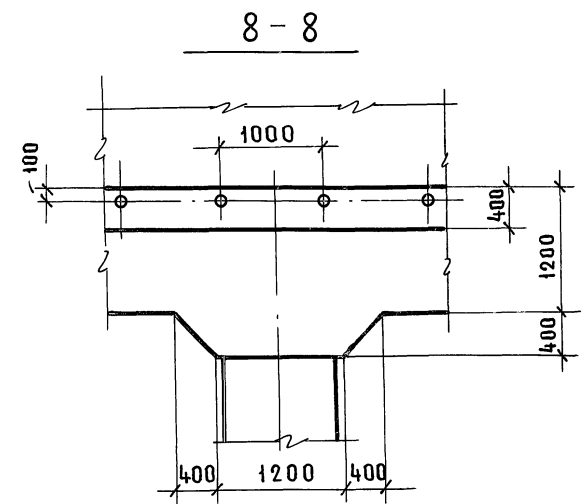
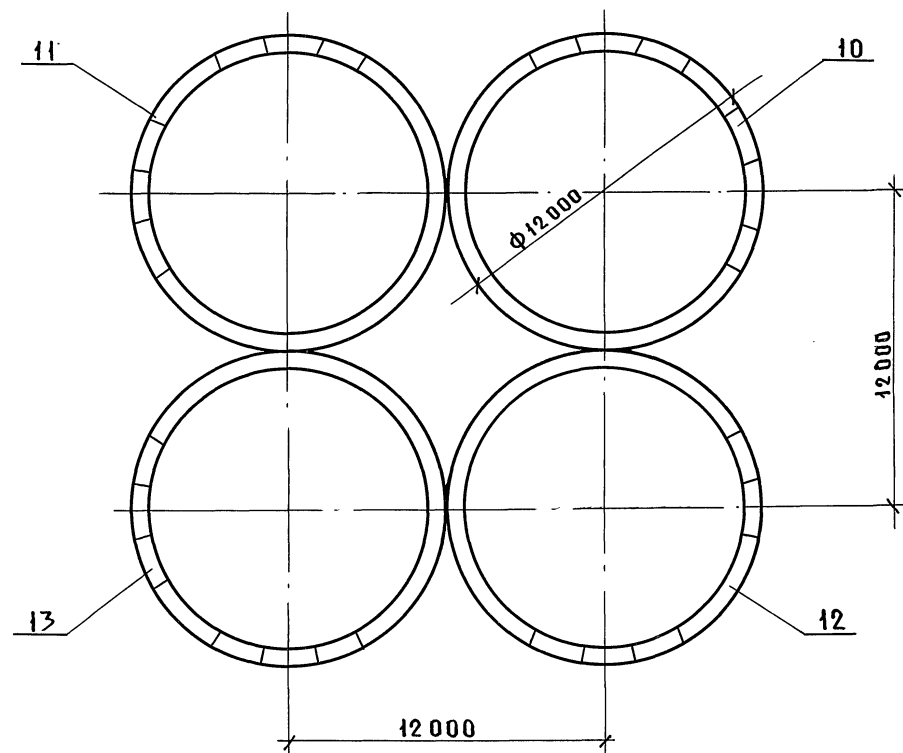
Силосные корпуса 4-12-60-300, 4-12-108-300,
4-12-108-300В, 4-12-144-264В.

Схема расположения стен силосов

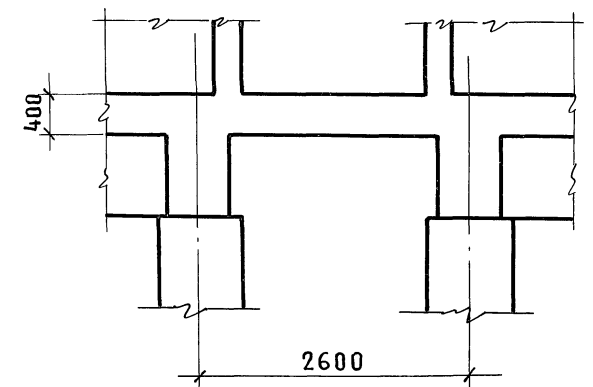


Силосный корпус 4-12-60-300

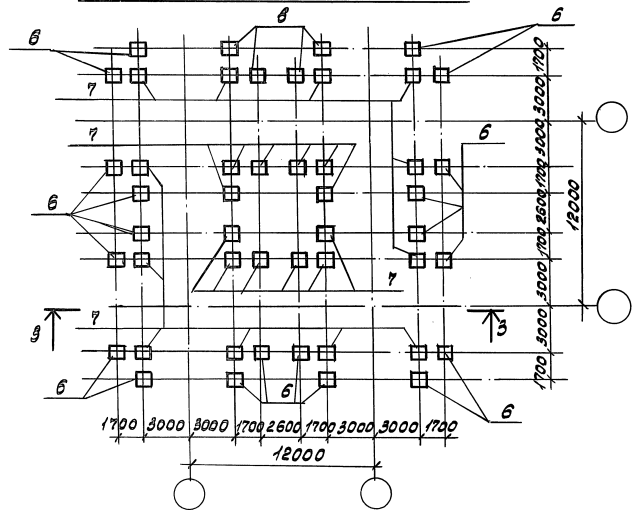
Схема расположения втул в балках днища



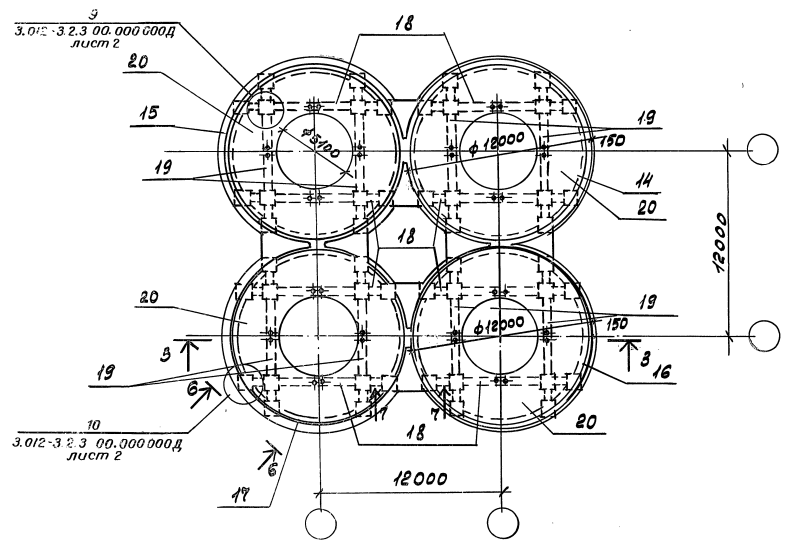
7 - 7



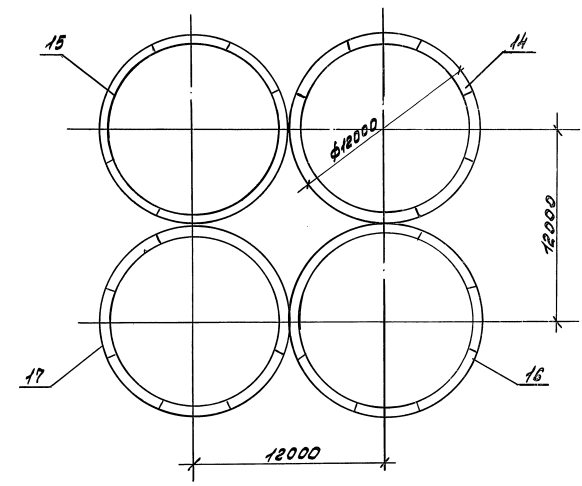
Силосный корпус 4-12-108-300.
Схема расположения колонн.



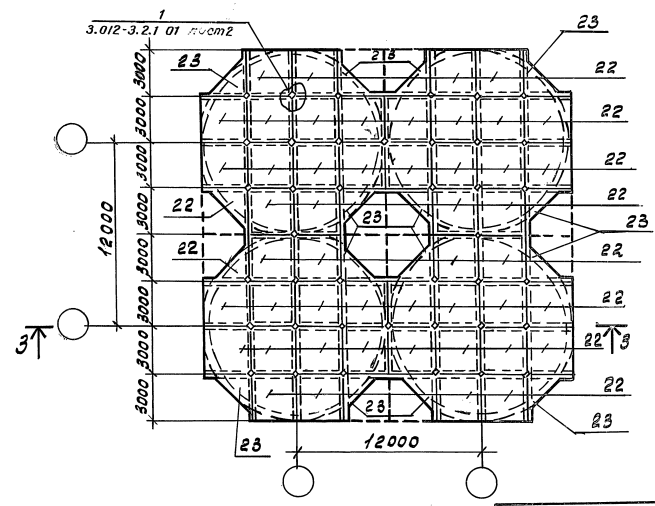
Силосный корпус 4-12-108-300
Схема расположения плиты днища.



Силосный корпус 4-12-108-300
Схема расположения втулов в балках днища



Силосные корпуса 4-12-60-300, 4-12-108-300,
4-12-108-300В, 4-12-144-264В.
Схема расположения плит надсилосного
перекрытия.



3.012-3.2.1 03

Лист 3

Поз.	Обозначение	Наименование	Количество на исполнение 03										Масса	Прим.
			01	02	03	04								
		<u>Документация</u>												
	3.012-3.2.1 00 ПЗ	Пояснительная записка	×	×	×	×	×							
		Схемы расположения элементов	×	×	×	×	×							
		<u>Сборные железобетонные конструкции</u>												
22	3.012-3.2.2 06.000000	Плита надсильного перекрытия ПЗ0.30	48	48	48	48	48						2.2т	
23	07.000000	То же ПЗ2.5;22.5	16	16	16	16	16						0.8т	
2	04.000000	Колонна 2К118-1	12										18.9т	
1	04.000000-02	" 2К118-3	20										18.9т	
2	05.000000	" 2К154-1		12									24.6т	
1	05.000000-01	" 2К154-2	20										24.6т	
4	02.000000	" 2К58-1			32								9.3т	
3	02.000000-01	" 2К62-1			16								10.0т	
7	03.000000-02	" 2К106-1				24							17.0т	
6	03.000000	" 2К102-1				24							16.3т	
7	03.000000-03	" 2К106-2				24							17.0т	
6	03.000000-01	" 2К102-2				24							16.3т	
		<u>Монолитные железобетонные конструкции</u>												
	00.000000.1	Армированный бетонный слой, узел ПЗ	4	4	4	4	4							
8	3.012-3.2.3 02.000000	Балка днища Бм2-1	4											
8	02.000000-01	То же Бм2-2		4										
9	01.000000-01	" Бм1-2			4									
10	03.000000	" Бм11-1			1									
11	03.000000	" Бм12-1			1									
12	03.000000	" Бм13-1			1									
13	03.000000	" Бм14-1			1									
14	04.000000	" Бм7-1				1	1							
15	04.000000	" Бм15-1				1	1							
16	04.000000	" Бм16-1				1	1							
17	04.000000	" Бм17-1				1	1							
18	05.000000-02	" Бм8-2				8								
19	05.000000-03	" Бм8-2а				8								
18	05.000000-04	" Бм8-3					8							
19	05.000000-05	" Бм8-3а					8							

Поз.	Обозначение	Наименование	Количество на исполнение 03										Масса	Прим.
			01	02	03	04								
21	3.012-3.2.3 10.000000-02	Стена См4-1	1											
21	10.000000-03	" См5-1		1										
21	11.000000-04	" См10-2			1	1								
21	11.000000-03	" См10-1				1								
5	08.000000	Плита днища Пм5-1			1									
20	08.000000-01	То же Пм6-1				1								
20	08.000000-02	" Пм6-2					1							
	00.000000.1	Узел 2	24	24										
	00.000000.1	" 7	8	8										
	00.000000.1	" 5			32									
	00.000000.1	" 6			16									
	00.000000.1	" 9				16	16							
	00.000000.1	" 10				32	32							