



ЕРСМ Сибири
Engineering Procurement Construction Management

ООО «ЕРСМ Сибири»
660074, г. Красноярск,
ул. Борисова, 14 стр 2
оф. 606, а/я 21641
тел.: +7 (391) 205-20-24
e-mail: info@epcmsiberia.ru
www.epcmsiberia.ru

ИНН/КПП 2463242025/246301001
ОГРН 1122468065587
ОКПО 10210537
р/с 40702810912030113472
Филиал ООО «Экспобанк»
в г. Новосибирске
БИК 045004861
к/с 30101810450040000861

Заказчик – ООО «ДЕВЯТЫЙ ВЕТРОПАРК ФРВ»

«Ивановская ВЭС».

«Ветровая электрическая станция,
внутриплощадочные автомобильные дороги».

Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №№ 1-11 (код ГТП генерации GVIE0650)
мощностью 50,05 МВт.

Раздел 4 «Здания, строения и сооружения, входящие в инфраструктуру линейного
объекта»

Подраздел 2 «Конструктивные и объёмно-планировочные решения»

Проектная документация

ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2

ТОМ 4

Изм.	№ док.	Подп.	Дата

ООО «ЕРСМ Сибири»

Заказчик – ООО «ДЕВЯТЫЙ ВЕТРОПАРК ФРВ»

«Ивановская ВЭС».

«Ветровая электрическая станция,
внутриплощадочные автомобильные дороги».

Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №№ 1-11 (код ГТП генерации GVIE0650)
мощностью 50,05 МВт.

Раздел 4 «Здания, строения и сооружения, входящие в инфраструктуру линейного
объекта»

Подраздел 2 «Конструктивные и объёмно-планировочные решения»

Проектная документация

ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2

ТОМ 4

Изм.	№ док.	Подп.	Дата

Технический директор

Главный инженер проекта



Two handwritten signatures in blue ink. The top signature is for A.A. Lushnikov and the bottom one is for A.N. Bondarchuk.

Лушников А.А.

Бондарчук А.Н.

Взам. инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Содержание

Справка главного инженера проекта	3
1. Введение.....	4
2. Пояснительная записка	4
2.1 Сведения о строительстве новых объектов капитального строительства, обеспечивающих функционирование линейного объекта.....	4
2.2 Реквизиты документа, на основании которого принято решение о разработке проектной документации.....	4
2.3 Исходные данные и условия для подготовки проектной документации на линейный объект.....	5
2.4 Природно-климатические и инженерно-геологические характеристики участка строительства.	5
2.4.1 Сведения о топографических, инженерно-геологических, гидрогеологических, метеорологических и климатических условиях участка строительства	5
2.4.2 Сведения об особых природно-климатических условиях земельного участка, предоставляемого для размещения линейного объекта (сейсмичность, мерзлые грунты, опасные геологические процессы и др.....	10
2.4.3 Сведения о прочностных и деформационных характеристиках грунта в основании линейного объекта	11
2.4.4 Сведения об уровне грунтовых вод, их химическом составе, агрессивности по отношению к материалам изделий и конструкций подземной части линейного объекта	15
2.5 Описание и обоснование конструктивных решений зданий и сооружений.	18
2.6 Мероприятия по защите фундаментов от разрушения	23
2.7 Измерение осадок. Требования к программе работ по наблюдению за осадками	24
Таблица регистрации изменений.....	26

Согласовано

Взам. Инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2-С

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Разраб.	Чайкин				
Проверил	Ковжун				02.21
Нач. отд.					
Н. контр.	Пирогова				02.21
ГИП	Бондарчук				02.21

Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги
Третий этап строительства. Подраздел 2 Конструктивные и объёмно-планировочные решения.
Содержание

Лит.	Лист	Листов
		1



ЕПСМ Сибири
Engineering Procurement Construction Management

Справка главного инженера проекта

В настоящем проекте все технические решения по сооружениям, конструкциям, оборудованию и технологической части приняты и разработаны в полном соответствии с проектом планировки и межевания территории, заданием на проектирование, техническими регламентами, в том числе устанавливающими требования по обеспечению безопасной эксплуатации зданий, строений, сооружений и безопасного использования прилегающих к ним территорий, с соблюдением технических условий и с действующими на дату выпуска проекта нормами и правилами, включая правила пожарной безопасности.

При соблюдении правил технической эксплуатации, а также требований техники безопасности и пожарной безопасности, эксплуатация сооружений по данному проекту безопасна.

Главный инженер проекта

А.Н. Бондарчук

Согласовано

Взам. Инв. №

Подп. и дата

Инв. № подл.

ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2-СГ

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата
Разраб.	Чайкин				02.21
Проверил	Ковжун				02.21
Нач. отд.					
Н. контр.	Пирогова				02.21
ГИП	Бондарчук				02.21

Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция,
внутриплощадочные автомобильные дороги
Третий этап строительства. Подраздел 2 Конструктив-
ные и объёмно-планировочные решения
Справка ГИПа

Лит.	Лист	Листов
		1

2.3 Исходные данные и условия для подготовки проектной документации на линейный объект

Исходные данные:

1. Отчетная документация по результатам инженерных изысканий
2. Документ по планировке территории
3. Основные нормативно-технические документы (НТД), определившие требования к проекту.

2.4 Природно-климатические и инженерно-геологические характеристики участка строительства.

2.4.1 Сведения о топографических, инженерно-геологических, гидрогеологических, метеорологических и климатических условиях участка строительства

В административном отношении район работ находится в Красноармейском районе Самарской области близ сельского поселения Гражданский. Местоположение исследуемого участка работ приведено на рисунке Рисунок 1.

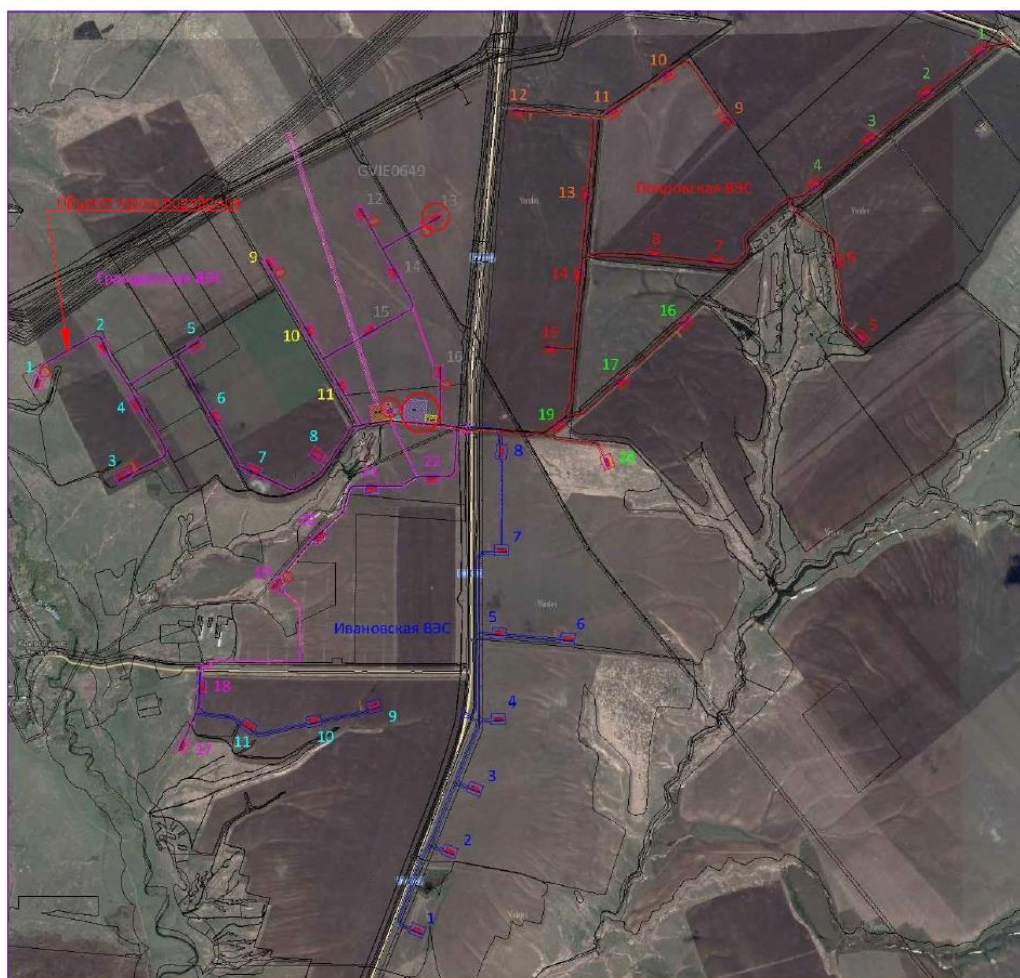


Рисунок 1. Участок проектирования.

Взам. Инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02

Лист

2

Климатические условия

Климат территории умеренный континентальный. Зима холодная, лето жаркое. На рассматриваемой территории выделяются три климатические зоны: достаточного увлажнения (лесная), умеренного увлажнения (лесостепная), недостаточного увлажнения и засушливая (степная и полупустынная). Распределение осадков носит широтный характер. Зимой преобладают ветра южной четверти, летом преимущественно северные, северо-западные, отчасти западные. Средняя годовая температура воздуха равна плюс 4,7° С.

В соответствии с СП 131.13330.2018 рассматриваемая территория относится к климатическому подрайону III В для строительства. Зона сухая.

В соответствии ГОСТ 15150-69 климат района теплый умеренный.

Средняя годовая температура воздуха равна плюс 4,7° С, самого холодного месяца (февраль) минус 12,4° С, самого теплого (июль) плюс 21,2° С. Абсолютный максимум составил плюс 42,5° С (02.08.2010), абсолютный минимум – минус 47,3° С (21.01.1942).

Средняя минимальная температура воздуха наиболее холодного месяца минус 17,2° С; средняя максимальная температура воздуха наиболее теплого месяца плюс 27,6° С.

В соответствии с п.5.5.3 СП 22.13330.2016 нормативная глубина сезонного промерзания грунтов составит:

суглинки и глина 149 см;

супесь, пески мелкие и пылеватые 182 см;

пески гравелистые, крупные и средней крупности 195 см;

крупнообломочные грунты 221 см.

В течение всего года над изучаемой территорией преобладают ветра юго-западной четверти. Средняя годовая скорость ветра равна 2,7 м/с. Наибольшие значения скорости ветра в годовом распределении наблюдаются в декабре, январе и апреле.

В соответствии с СП 20.13330.2016 участок изысканий расположен в III ветровом районе.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №	<p>пески гравелистые, крупные и средней крупности 195 см;</p> <p>крупнообломочные грунты 221 см.</p> <p>В течение всего года над изучаемой территорией преобладают ветра юго-западной четверти. Средняя годовая скорость ветра равна 2,7 м/с. Наибольшие значения скорости ветра в годовом распределении наблюдаются в декабре, январе и апреле.</p> <p>В соответствии с СП 20.13330.2016 участок изысканий расположен в III ветровом районе.</p>					
			<p>ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2</p>					
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	3		

В соответствии с СП 20.13330.2016 участок изысканий расположен в III снеговом районе. Нормативное значение веса снегового покрова на 1 м² горизонтальной поверхности земли составляет 1,5 кПа.

В соответствии с СП 20.13330.2016 участок изысканий расположен во II гололёдном районе. Нормативное значение толщины стенки гололёда, превышаемое в среднем один раз в 5 лет, на элементах кругового сечения диаметром 5 мм, расположенных на высоте 10 м над поверхностью земли, составит 10 мм.

Рельеф

Рассматриваемый район расположен на левобережье р. Волги (Заволжье) и представляет собой древнюю долину реки. С востока равнины Заволжья, южнее р. Камы, ограничивает Бугульминско-Белебеевская возвышенность, к югу от реки Большой Кинель – Общий Сырт, разделенный на множество увалов. Массив Бугульминско-Белебеевской возвышенности высотой 200-250 м, расчленен глубокими долинами рек. Общее падение высот Сыртового Заволжья происходит к югу и западу. Наибольшие высоты более 200 м наблюдаются в верховьях рек Малого и Большого Иргизов, Чапаевки и Бузулука. Сырты-увалы, расчлененные речными долинами, имеют асимметричные склоны: южные - крутые и короткие, северные - пологие и широкие.

Территория между долиной р. Волги и склонами Общего Сырта – слабоволнистая равнина (Сыртовая равнина Заволжья) с увалами. Широкие долины рек чередуются с плоскими увалистыми междуречьями, абсолютная высота которых обычно не превышает 160 м; в верховьях р. Чагры достигает 184 м. Центральная часть массива слабо волнистая, окраинная – более увалистая.

Долина реки Волги представляет собой систему террас: 1-я возвышается над поймой на 5 м, сложена песками, со старицами и грядами; 2-я отделяется уступом 10-20 м, поверхность ровная, шириной на севере до 30 км; 3-я с волнистым рельефом, сложена суглинками и глинистыми песками.

Низменное Заволжье сложено мощным слоем сыртовых глин.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №	обычно не превышает 160 м; в верховьях р. Чагры достигает 184 м. Центральная часть массива слабо волнистая, окраинная – более увалистая.									
			Долина реки Волги представляет собой систему террас: 1-я возвышается над поймой на 5 м, сложена песками, со старицами и грядами; 2-я отделяется уступом 10-20 м, поверхность ровная, шириной на севере до 30 км; 3-я с волнистым рельефом, сложена суглинками и глинистыми песками.									
			Низменное Заволжье сложено мощным слоем сыртовых глин.									
						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2						Лист
												4
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата							

В геоморфологическом отношении участок изысканий расположен у подножья северо-западных склонов Каменного Сырта. Абсолютные отметки колеблются от 98,61м до 141,64.

Гидрологическая характеристика

Гидрографическая сеть района изысканий охватывает бассейны левобережных притоков р. Волги, впадающих в Куйбышевское, Саратовское и Волгоградское водохранилища. Наиболее крупными являются реки Большой Черемшан, Сок, Самара, Чапаевка, Малый Иргиз, Большой Иргиз.

Долины рек достаточно хорошо выраженные, обычно трапецеидальные, с широким пойменным дном. В отрогах Бугульминско-Белебеевской возвышенности долины более глубокие, с изрезанными оврагами склонами. К югу от бассейна р. Самары склоны долин пологие, постепенно сливающиеся с прилегающей местностью; в верховьях рек, берущих начало с отрогов Общего Сырта, долины имеют четкие очертания. Реки в основном характеризуются небольшими уклонами, менее 3‰; в возвышенных районах 5‰-10‰.

Склоны Сыртов и окраинные части Сыртовой равнины изрезаны глубокими и узкими лощинами. При нарушенном дерновом покрове встречаются растущие овраги глубиной до 10-15 м с высокими и обрывистыми склонами. В целом, эрозийный размыв и смыл поверхности протекает слабо, густота овражно-балочной сети не превышает 0,4 км / км².

Озера представлены преимущественно старицами на древних поймах больших рек.

Наиболее благоприятные условия подземного стока в реки отмечаются для бассейнов, расположенных на западных склонах Бугульминско-Белебеевской возвышенности и Общего Сырта, где грунтовые воды приурочены соответственно к верхнепермским глинисто-карбонатным отложениям казанского яруса и в средне- и верхнеюрских карбонатных отложениях; глубина залегания 10-20 м; коэффициент подземного стока 2-7%.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №	ших рек.					
			Наиболее благоприятные условия подземного стока в реки отмечаются для бассейнов, расположенных на западных склонах Бугульминско-Белебеевской возвышенности и Общего Сырта, где грунтовые воды приурочены соответственно к верхнепермским глинисто-карбонатным отложениям казанского яруса и в средне- и верхнеюрских карбонатных отложениях; глубина залегания 10-20 м; коэффициент подземного стока 2-7%.					
						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2		Лист
								5
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата			

На территории Сыртовое Заволжье грунтовые воды приурочены к плиоценовым песчано-глинистым отложениям, глубина залегания часто менее 3 м. Первый постоянный водоносный горизонт характеризуется коэффициентом подземного стока менее 1%.

Участок изысканий расположен на правобережье р. Чагра, в верхнем её течении.

Нагрузки

Согласно приложению Е, СП 20.13330.2016 «Нагрузки и воздействия» для участка изысканий принимаются следующие районы:

По расчетному значению веса снегового покрова – III (карта 1)

По давлению ветра – IV (карта 2г).

По толщине стенки гололеда – III (карта 3а).

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №							Лист
			Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	

2.4.2 Сведения об особых природно-климатических условиях земельного участка, предоставляемого для размещения линейного объекта (сейсмичность, мерзлые грунты, опасные геологические процессы и др.

Из экзогенных инженерно-геологических процессов в пределах исследуемой территории отмечаются возможное развитие следующих процессов:

Согласно СП 11-105-97 ч. II прил. И участки установки ВЭУ 1, 2, 5, 6, 7, 8, 10 при проектируемых глубинах заложения фундаментов имеют следующие критерии: по наличию процесса подтопления – I (подтопленные), по условиям развития процесса – I-A (подтопленные в естественных условиях), по времени развития процесса – I-A-1 (постоянно подтопленные).

Согласно СП 11-105-97 ч. II прил. И участки установки ВЭУ 3,4,9, 11 при проектируемых глубинах заложения фундаментов имеют следующие критерии: по наличию процесса подтопления – III (неподтопляемые), по условиям развития процесса – III-A (неподтопляемые в силу геологических, гидрогеологических, топографических и других естественных причин), по времени развития процесса – III-A-1 (подтопление отсутствует и не прогнозируется в будущем).

Плоскостной смыв возможен в пределах всего участка изысканий и прилегающих территориях. Основными факторами активизации указанного процесса является снятие дерна в результате хозяйственной деятельности человека.

Фоновая сейсмическая интенсивность по картам ОСР 2016г (СП 14.13330.2018) в соответствии с картой А – менее 6 баллов, Б - менее 6 баллов, С – 7 баллов по шкале MSK-64. При естественной влажности грунты ИГЭ –1-3,3а,5,6,7 относятся ко II категории грунтов по сейсмическим свойствам.

Специфические грунты

На площадке строительства к специфическим грунтам отнесены просадочные грунты ИГЭ-1.

Просадочные грунты представлены суглинком тяжелым желто-бурым, макропористым, пылеватым от твердой до полутвердой консистенции с редкими включениями карбонатов и корнями растений,.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №	7 баллов по шкале МЗК-04. При естественной влажности грунты ИГЭ-1, 3,3а,5,6,7 относятся ко II категории грунтов по сейсмическим свойствам.						
			Специфические грунты						
			На площадке строительства к специфическим грунтам отнесены просадочные грунты ИГЭ-1.						
			Просадочные грунты представлены суглинком тяжелым желто-бурым, макропористым, пылеватым от твердой до полутвердой консистенции с редкими включениями карбонатов и корнями растений,.						
			ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2						Лист
			7						
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				

Вскрыты в местах в местах установки ВЭУ 2-11, являются основанием для линейных сооружений (автомобильные дороги, кабельные линии и ВОЛС).

Интервал распространения составляет от 0,40-0,90м до 1,50-15,80м. Мощность просадочной толщи составляет от 0,60м до 15,20м.

Просадочные грунты представлены:

ИГЭ - 1 – суглиноком тяжелым пылеватым твердой консистенции просадочным, незасоленным, ненабухающим; $\rho = 1,80 \text{ г/см}^3$, $E_{\text{прид.}} = 22,6 \text{ МПа}$, $E_{\text{вод.}} = 12,4 \text{ МПа}$, $\varphi = 24^\circ$, $C = 14 \text{ кПа}$.

На основании п.6.1.6 СП 22.13330.2011:

1) в связи с тем, что максимальная просадка грунтов от собственного веса на участке установки ВЭУ 3 составляет от 10,89см до 12,61см, площадка отнесена ко II типу грунтовых условий по просадочности;

2) в связи с тем, что максимальная просадка грунтов от собственного веса на участках установки ВЭУ 2-9,11 составляет от 0,00см до 4,95см, площадка отнесена к I типу грунтовых условий по просадочности.

В соответствии с ГОСТ 25100-2011 среднее начальное просадочное давление $P_{sl} = 0,148 \text{ МПа}$, относительная деформация просадочности $\varepsilon_{sl} = 0,007$ д.е. грунт слабопросадочный.

2.4.3 Сведения о прочностных и деформационных характеристиках грунта в основании линейного объекта

Из описанных в геолого-литологическом разрезе слоёв в лаборатории изучались все грунты, залегающие до глубины 40,00 м. На основании анализа результатов статистической обработки показателей физико-механических свойств ГОСТ 20522-2012 и в соответствии с классификацией грунтов по ГОСТ 25100-2011 выделены следующие ИГЭ:

в пределах слоя-П – ИГЭ не выделялся;

в пределах слоя-1 выделен ИГЭ - 1 – суглинок тяжелый пылеватый твердой консистенции просадочный, незасоленный, ненабухающий; $\rho = 1,80 \text{ г/см}^3$, $E_{\text{прид.}} = 23,5 \text{ МПа}$, $E_{\text{вод.}} = 13,0 \text{ МПа}$, $\varphi = 24^\circ$, $C = 13 \text{ кПа}$;

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №	изучались все грунты, залегающие до глубины 40,00 м. На основании анализа результатов статистической обработки показателей физико-механических свойств ГОСТ 20522-2012 и в соответствии с классификацией грунтов по ГОСТ 25100-2011 выделены следующие ИГЭ:					
			в пределах слоя-П – ИГЭ не выделялся;					
			в пределах слоя-1 выделен ИГЭ - 1 – суглинок тяжелый пылеватый твердой консистенции просадочный, незасоленный, ненабухающий; $\rho = 1,80 \text{ г/см}^3$, $E_{\text{прид.}} = 23,5 \text{ МПа}$, $E_{\text{вод.}} = 13,0 \text{ МПа}$, $\varphi = 24^\circ$, $C = 13 \text{ кПа}$;					
						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2		Лист
								8
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата			

в пределах слоя-3 выделен ИГЭ - 3 – суглинок тяжелый пылеватый полутвердой консистенции непросадочный, незасоленный ненабухающий; $\rho = 1,95 \text{ г/см}^3$, $E = 24,5 \text{ МПа}$, $\varphi = 210$, $C = 21 \text{ кПа}$;

в пределах слоя-3а выделен ИГЭ – 3а – суглинок легкий пылеватый полутвердой консистенции непросадочный, незасоленный ненабухающий; $\rho = 2,02 \text{ г/см}^3$, $E = 24,3 \text{ МПа}$, $\varphi = 230$, $C = 19 \text{ кПа}$;

в пределах слоя-5 выделен ИГЭ-5 - глина легкая пылеватая твердой консистенции непросадочная, незасоленная, ненабухающая; $\rho = 1,95 \text{ г/см}^3$, $E = 25,6 \text{ МПа}$, $\varphi = 190$, $C = 53 \text{ кПа}$;

в пределах слоя-6 выделен ИГЭ-6 – песок мелкий средней плотности однородный малой степени водонасыщения; $e = 0,60$, $E = 30,8 \text{ МПа}$, $\varphi = 34,20$;

в пределах слоя-7 выделен ИГЭ – 7 – суглинок легкий песчанистый твердой консистенции непросадочный, незасоленный ненабухающий; $\rho = 1,92 \text{ г/см}^3$, $E = 21,5 \text{ МПа}$, $\varphi = 240$, $C = 28 \text{ кПа}$.

В пределах слоев 2,4,6а инженерно-геологические элементы не выделялись в связи с небольшой мощностью и локальным редким распространением в пределах площадок изысканий.

Ведомость нормативных и расчетных показателей свойств грунтов приведена в таблице 2.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №							Лист	
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	ВЭС000107.356.3.1.3-И/02				9

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №
Изм.	Кол.уч.	Лист
№ док	Подпись	Дата

Номер ИГЭ, характеристика грунтов по ГОСТ 25100-2011	Влажность, %	Плотность грунта ρ , г/см ³	Плотность грунта в сухом состоянии ρ_d , г/см ³	Плотность частиц грунта ρ_s , г/см ³	Пористость n , %	Коэффициент пористости e , д.ед.	Степень влажности W_L , д.ед.	Пластичность			Консистенция		U гол внутреннего трения, ϕ , градус	U дельное сцепление C , МПа	Модуль деформации E , МПа	
								Предел текучести W_L , %	Предел пластич. W_p , %	Числопластичн. J_p , %	При природной влажности I_L	При водонасыщ. I_L			при природной влажности	при водонасыщении
ИГЭ - 1 - Суглинок тяжёлый пылеватый твёрдой консистенции просадочный незасоленный ненабухающий	Кол.опред.	207	207	207	207	207	207	207	207	207	207	207	27	27	169	169
	Норм.знач	18.9	1.80	1.51	2.70	43.91	0.787	0.652	33.7	19.6	14.1	-0.05	0.68	24	0.013	23.5
	Ср.кв.откл.	2.76	0.08			2.66			2.28	1.13				5.39	0.003	4.37
	Коэф.вар.	0.15	0.04			0.06			0.07	0.06				0.22	0.23	0.19
	min	12.8	1.62	1.34	2.69	38.31	0.621	0.416	29.0	16.9	12.0	-0.45	0.16	19	0.010	14.9
	max	25.2	1.91	1.66	2.71	50.46	1.018	0.814	38.7	22.2	16.8	0.24	1.41	42	0.027	37.0
	alfa=0,85	18.7	1.79											23	0.012	22.9
	alfa=0,95	18.6	1.79											22	0.012	22.7
	Кол.опред.	420	420	420	420	420	420	420	420	420	420	416	77	77		123
	Норм.знач	21.7	1.95	1.60	2.70	40.72	0.689	0.851	36.2	21.7	14.5	0.00	0.27	21	0.021	24.5
ИГЭ - 3 - Суглинок тяжёлый пылеватый полутвёрдой консистенции непросадочный незасоленный ненабухающий	Ср.кв.откл.	2.21	0.05			2.18			2.18	1.43				3.18	0.004	5.74
	Коэф.вар.	0.10	0.03			0.05			0.06	0.07				0.15	0.19	0.24
	min	10.3	1.80	1.42	2.69	30.91	0.447	0.619	30.0	18.0	12.0	-0.64	-0.18	12	0.010	13.0
	max	28.2	2.06	1.86	2.71	47.34	0.899	1.080	40.5	25.3	17.0	0.25	0.76	39	0.037	37.1
	alfa=0,85	21.6	1.95											21	0.021	23.9
	alfa=0,95	21.5	1.95											20	0.020	23.6
	Кол.опред.	236	236	236	236	236	236	236	236	236	236	236	61	61		82
	Норм.знач	21.9	1.95	1.60	2.72	41.08	0.699	0.851	41.8	23.3	18.6	-0.07	0.14	19	0.053	25.6
	Ср.кв.откл.	2.01	0.05			2.04			2.78	1.47				2.90	0.009	5.15
	Коэф.вар.	0.09	0.03			0.05			0.07	0.06				0.15	0.17	0.20
ИГЭ - 5 - Глина легкая пылеватая твёрдой консистенции непросадочная незасоленный ненабухающая	min	15.4	1.86	1.47	2.71	33.97	0.514	0.617	37.3	20.2	16.0	-0.39	-0.26	16	0.019	14.1
	max	28.2	2.09	1.79	2.74	46.06	0.854	0.994	55.7	30.1	25.6	0.21	0.49	39	0.070	34.2
	alfa=0,85	21.8	1.95											19	0.052	25.1
	alfa=0,95	21.7	1.94											18	0.051	24.7

Таблица 2. Нормативные и расчетные характеристики грунтов

2.4.4 Сведения об уровне грунтовых вод, их химическом составе, агрессивности по отношению к материалам изделий и конструкций подземной части линейного объекта

При бурении скважин на участке изысканий грунтовые воды были вскрыты на участках установки ВЭУ 1,2, 5-8, 10, 11 установились на глубине 3,30-32,50м (абс.отм. 85,86-141,08м). Распространение грунтовых вод в пределах площадки изысканий отражено в таблице 3.

Таблица 3 – Распространение грунтовых вод в пределах площадок ВЭУ

№ ВЭУ	№ скважин	УГВ	абс.отметки
1	52,52д1,52д2	4.90-6.50	127.29-129.08
2	51,51д1,51д2	12.60	128.95-129.51
5	26,26д1,26д2	7.10-7.50	139.68-140.07
6	25,25д1,25д2	5.50-6.00	130.27-130.72
7	27,27д1,27д2	5.00-9.20	137.33-141.08
8	20,20д1,20д2	5.40-5.60	138.22-138.45
10	49,49д1,49д2	3.30-3.50	123.74-124.62
11	48	32.50	85.86

Грунтовые воды ненапорные. Водовмещающими породами являются грунты ИГЭ 3,5,6а. Региональный водоупор не вскрыт.

Сезонное колебание уровня подземных вод по региональным данным составляет 1,00-1,50 м. Общего подъема уровня грунтовых вод не ожидается.

Грунтовые воды не содержат агрессивной углекислоты. Неагрессивны по содержанию едких щелочей ($\text{Na}^{++}\text{K}^{+}$ - 235 мг/л) и магниевых солей (Mg 669 мг/л), по водородному показателю (рН 6,8) и бикарбонатной щелочи (HCO_3^- 1,23мг-экв/л). По содержанию хлоридов (Cl^- 1584мг/л) к арматуре железобетонных конструкций неагрессивны при постоянном погружении и среднеагрессивны периодическом смачивании. Грунтовые воды сильноагрессивны по содержанию сульфатов к маркам W4, W6, W8, неагрессивны к марке W10-W14 и W16-W20 бетонов на портландцементе по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108. Слабоагрессивны по содержанию сульфатов к маркам W4, неагрессивны к марке W6, W8, W10-W14, W16-W20 бетонов на портландцементе по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108 с содержанием в клинкере C^3S не более 65%, C^3A - не более 7%, C^2S

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №	(НССС- 1,23мг/экв/л). По содержанию хлоридов (СL- 1384мг/л) к арматуре железобетонных конструкций неагрессивны при постоянном погружении и среднеагрессивны периодическом смачивании. Грунтовые воды сильноагрессивны по содержанию сульфатов к маркам W4, W6, W8, неагрессивны к марке W10-W14 и W16-W20 бетонов на портландцементе по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108. Слабоагрессивны по содержанию сульфатов к маркам W4, неагрессивны к марке W6, W8, W10-W14, W16-W20 бетонов на портландцементе по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108 с содержанием в клинкере C ³ S не более 65%, C ³ A - не более 7%, C ³							
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	ВЭС000107.356.3.1.3-И/02				Лист
										12

A+C⁴AF - не более 22% и шлакопортландцементу. К остальным цементам и маркам неагрессивны.

Нормативные значения показателей химических компонентов в грунтах, залегающих выше уровня грунтовых вод, приведены в таблице 7.2. В соответствии с ГОСТ 25100-2011 грунты не засолены, степень их агрессивного воздействия на различные виды цементов бетонных и железобетонных конструкций приведены в таблице 4.

Таблица 4 Нормативные значения показателей химических компонентов в грунтах

ИГЭ	Ca ²⁺	Mg ²⁺	K ⁺ +Na ⁺ по разн.	Cl ⁻	SO ₄ ²⁻	HCO ₃	CO ₃ ²⁻	pH	Сухой остаток
1	0.011	0.011	0.026	0.011	0.076	0.039	нет	6.9	0.143
	0.56	0.86	1.12	0.32	1.58	0.64			
5	0.016	0.012	0.034	0.020	0.085	0.055	нет	6.9	0.203
	0.80	0.97	1.46	0.56	1.77	0.90			
3	0.008	0.009	0.049	0.015	0.113	0.031	нет	6.9	0.214
	0.40	0.74	2.14	0.42	2.35	0.51			

Примечание: Концентрация ионов выражена: в г. на 100г. сухого грунта (1 строчка); в мг-экв на 100г. сухого грунта (2 строчка).

Таблица 5 Степень агрессивного воздействия грунтов на конструкции из бетона и железобетона марок W4-W20

№ ИГЭ	Показатель агрессивности, мг на 1 кг грунта		По сульфатам в пересчете на SO ₄ ²⁻			По хлоридам
	Сульфаты в пересчете на SO	Хлориды в пересчете на Cl	Портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108	Портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108 с содержанием в клинкере C3S не более 65%, C3A не более 7%, C3A+C4AF не более 22% и шлакопортландцемент	Сульфатостойкие цементы по ГОСТ 22266	Степень агрессивного воздействия хлоридов на арматуру в железобетонных конструкциях
1	759	113	W4: слабоагрессивная	W4: неагрессивная	W4: неагрессивная	W4-W6: неагрессивная
			W6: неагрессивная	W6: неагрессивная	W6: неагрессивная	
			W8: неагрессивная	W8: неагрессивная	W8: неагрессивная	W8: неагрессивная
			W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная
			W16-W20: неагрессивная	W16-W20: неагрессивная	W16-W20: неагрессивная	
5	853	198	W4: слабоагрессивная	W4: неагрессивная	W4: неагрессивная	W4-W6: неагрессивная
			W6: неагрессивная	W6: неагрессивная	W6: неагрессивная	
			W8: неагрессивная	W8: неагрессивная	W8: неагрессивная	W8: неагрессивная
			W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная
			W16-W20: неагрессивная	W16-W20: неагрессивная	W16-W20: неагрессивная	
3	1130	150	W4: среднеагрессивная	W4: неагрессивная	W4: неагрессивная	W4-W6: неагрессивная
			W6: слабоагрессивная	W6: неагрессивная	W6: неагрессивная	
			W8: неагрессивная	W8: неагрессивная	W8: неагрессивная	W8: неагрессивная
			W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная	W10-W14: неагрессивная
			W16-W20: неагрессивная	W16-W20: неагрессивная	W16-W20: неагрессивная	

Взам. Инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02

Лист

13

В соответствии с СП 28.13330.2017 грунты ИГЭ-1,5:

1) слабоагрессивны по содержанию сульфатов к бетонам марок по водопроницаемости W4 изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108;

2) неагрессивны по содержанию сульфатов к бетонам марок по водопроницаемости W6-W20 изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108; к бетонам марки по водопроницаемости W4-W20, изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108 с содержанием в клинкере C3S не более 65%, C3A не более 7%, C3A+C4AF не более 22% и шлакопортландцемент; к бетонам марки по водопроницаемости W4-W20, изготовленным из сульфатостойких цементов.

В соответствии с СП 28.13330.2017 грунты ИГЭ-3:

1) среднеагрессивны по содержанию сульфатов к бетонам марок по водопроницаемости W4 изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108;

2) слабоагрессивны по содержанию сульфатов к бетонам марок по водопроницаемости W6 изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108;

3) неагрессивны по содержанию сульфатов к бетонам марок по водопроницаемости W8-W20 изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108; к бетонам марки по водопроницаемости W4-W20, изготовленных на основе портландцемент по ГОСТ 10178, ГОСТ 31108 с содержанием в клинкере C3S не более 65%, C3A не более 7%, C3A+C4AF не более 22% и шлакопортландцемент; к бетонам марки по водопроницаемости W4-W20, изготовленным из сульфатостойких цементов.

В соответствии с СП 28.13330.2017 грунты ИГЭ 1,2,3 неагрессивны по содержанию хлоридов на арматуру в железобетонных конструкций.

По результатам лабораторного определения степени морозной пучинистости грунтов (Приложение Н) грунты ИГЭ-1,2 – слабопучинистые; ИГЭ-3 – непучинистые.

Взам. Инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02

Лист

14

2.5 Описание и обоснование конструктивных решений зданий и сооружений.

Ветроэнергетические установки (ВЭУ) модели Vestas V126-4,55 MW, вместе с иными объектами, входящими в состав ветряной электростанции, представляют собой технологическое оборудование комплектной поставки башенного типа, установленное на отдельно стоящих армированных, монолитных железобетонных фундаментах свайного типа и предназначенное для осуществления процесса производства электрической энергии. На башне устанавливается ветровая турбина с тремя лопастями. Все оборудование ВЭУ сертифицировано в соответствии с письмом ООО «Второй Ветропарк ФРВ» от 22.02.2019 г. № ВВ112-2019.

Сопряжение ВЭУ с фундаментом выполняется с помощью анкерных болтов, объединенных в совместную работу нижним опорным фланцем и фланцем нижней секции башни.

Фундаменты ВЭУ устраиваются на свайном основании из буронабивных свай диаметром 1200мм. Все сваи выполнены, как висячие сваи, опирающиеся на дисперсные грунты(глины и суглинки). Ростверк в плане имеет круглую форму, диаметром 18 м. Толщина – переменная от 1,5 м (на краю) до 3,955 м (в центре).

Описание и обоснование технических решений, обеспечивающих необходимую прочность, устойчивость, пространственную неизменяемость.

Башня ВЭУ жестко крепится на монолитный свайный фундамент с помощью анкерной корзины установленной в тело ростверка и надежно в нем закрепленной. Конструктивная схема сооружения – свободный сверху жесткий стержень защемленный в фундаменте, с неуравновешенной массой ветроустановки в верхнем сечении. Пространственная неизменяемость и поперечная жесткость ВЭУ обеспечена собственными техническими параметрами и надежностью закрепления фундамента в грунте. Установка совместно с анкерной корзиной сертифицирована, чем подтверждена ее техническая прочность и надежность. Для разработки фундаментов сопроводительная документация на установку содержит нагрузки, передаваемые на фундамент в различных сочетаниях, на основании которых запроектированы фундаменты.

Для определения усилий и напряжений, действующих в ростверке и сваях, в программном комплексе SCAD Office выполнена серия расчетов с различными

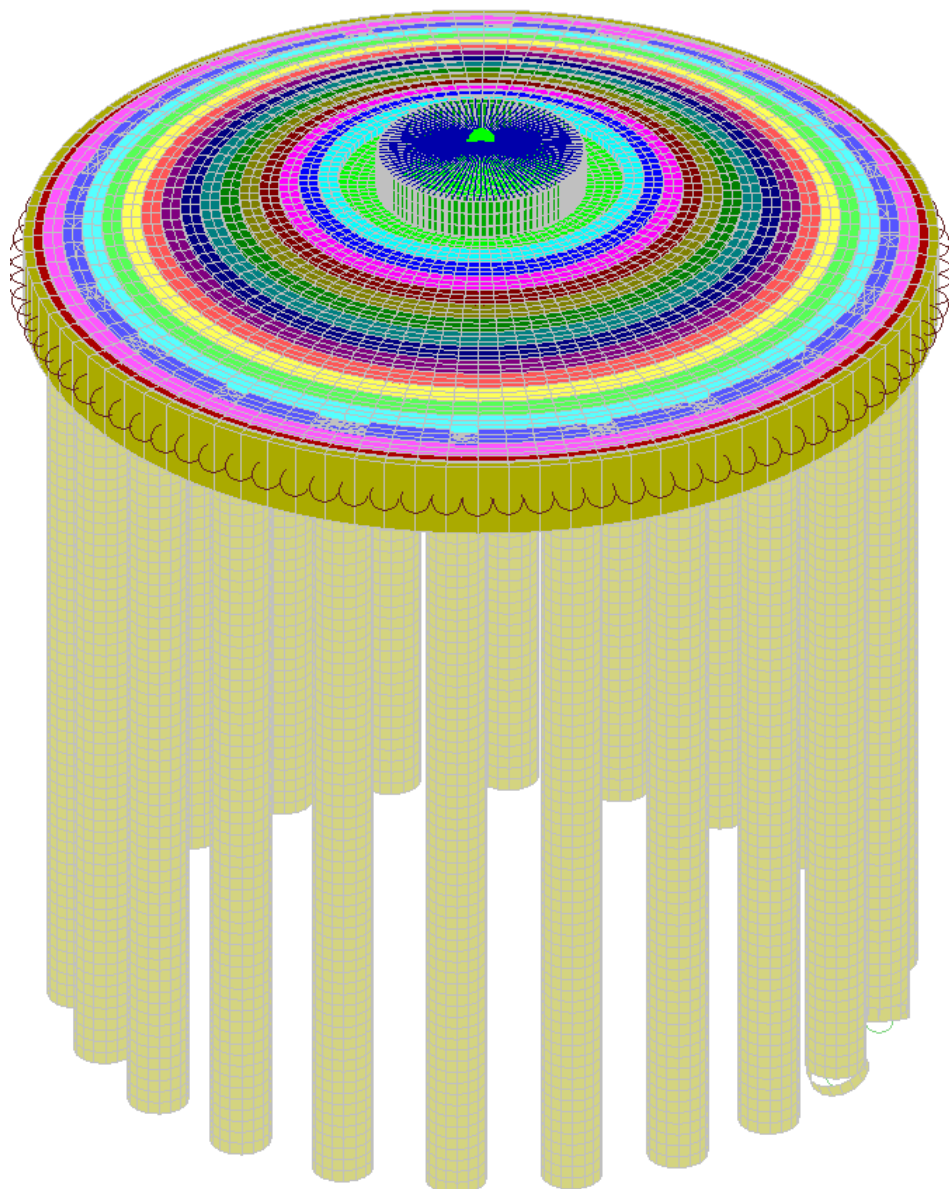
Взам. Инв. №							
Подп. и дата							
Инв. № подл.							
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2	Лист
							15

расчетными позициями по совместной работе свай и грунта основания. Результаты показали хорошую сходимость, для принятия решения по армированию ростверка и свай выбраны максимальные значения из расчетов по различным схемам (для фундамента каждой ВЭУ).

Пространственная расчетная схема представляет собой пластинчато-стержневую модель фундамента. Сваи замоделированы элементами 5 типа пространственный стержень, ростверк элементами 44 типа 4-х и 3-х угольными КЭ оболочки. Расчетная схема фундамента с указанием назначенных жесткостей представлена на рисунке 2.

Нагрузки от установки прикладываются в точке, находящейся на 200 мм выше поверхности обреза фундамента (в соответствии с заданием поставщика установки) и передаются на жесткую вставку через твердое тело. С помощью применения жесткой вставки моделируется распределение нагрузки от ВЭУ на анкерную корзину, а затем на тело ростверка.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №							Лист
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	ВЭС000107.356.3.1.3-И/02			16



Жесткости			
<input checked="" type="checkbox"/>	EF	<input checked="" type="checkbox"/>	EF
<input checked="" type="checkbox"/>	?	<input checked="" type="checkbox"/>	?
<input checked="" type="checkbox"/>	1		h=3.955
<input checked="" type="checkbox"/>	2		h=3.34
<input checked="" type="checkbox"/>	3		h=3.22
<input checked="" type="checkbox"/>	4		h=3.095
<input checked="" type="checkbox"/>	5		h=2.97
<input checked="" type="checkbox"/>	6		h=2.85
<input checked="" type="checkbox"/>	7		h=2.72
<input checked="" type="checkbox"/>	8		h=2.6
<input checked="" type="checkbox"/>	9		h=2.48
<input checked="" type="checkbox"/>	10		h=2.35
<input checked="" type="checkbox"/>	11		h=2.23
<input checked="" type="checkbox"/>	12		h=2.1
<input checked="" type="checkbox"/>	13		h=1.98
<input checked="" type="checkbox"/>	14		h=1.85
<input checked="" type="checkbox"/>	15		h=1.73
<input checked="" type="checkbox"/>			h=1.61
Шкала фрагмента			
Заккрыть			

Рисунок 2. Расчетная схема фундамента с назначенными жесткостями.

Для моделирования совместной работы свай и грунта основания в расчетной схеме использованы связи конечной жесткости (тип элемента – 51). 51-е конечные элементы размещаются в узлах сваи с шагом 0,25 м. Расчетная схема фундамента показана на рисунке 3.

Инв. № подл.	Взам. Инв. №
Подп. и дата	
Изм.	Кол.уч.
Лист	№ док.
Подпись	Дата

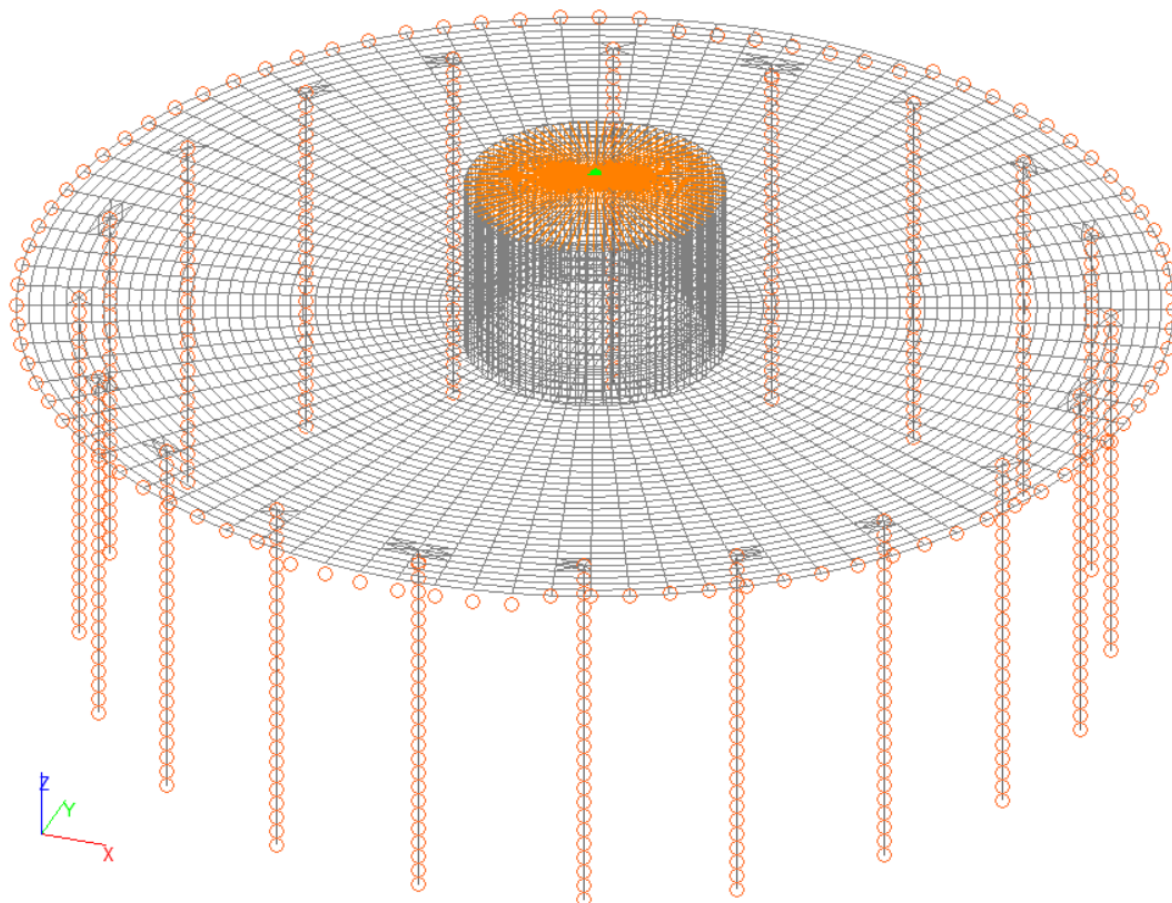


Рисунок 3. Расчетная схема с использованием связей конечной жесткости.

Результатом расчета являются: карты армирования фундамента, комплект усилий, передаваемый на сваи. Расчет свайного основания выполнен для каждого фундамента ВЭУ на основании геологических изысканий. В результате расчета максимальная вдавливающая нагрузка, передаваемая на голову сваи составляет 228,0 т.

Установка модуля управления ВЭС производится на проектируемый фундамент. См. третий этап строительства.

Описание конструктивных и технических решений подземной части

Монолитный железобетонный фундамент установки диаметром 18 метров имеет свайное основание. Сваи буронабивные висячие. Ростверк ВЭУ состоит из плитной части и пьедестала. Плитная часть в плане круглой формы. В поперечном сечении переменной высоты. Высота плитной части изменяется от 1500 мм (у края) до 3655 (в центре). Диаметр фундамента от подошвы до высоты 1500 мм составляет 18 м и от 1500 мм до 3655 мм выполнено плавное уменьшение диаметра до 5700

Взам. Инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02

Лист

18

Для повышения качества конструкции (подошвы) фундамента, а также удоб-

						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2	Лист
							19
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата		

ства ведения работ по монтажу анкерной корзины и арматурного каркаса под фундаментом предусмотрена бетонная подготовка толщиной 100 мм из бетона марки В15. Под центральной частью фундамента, в случае отсутствия под его подошвой скальных или полускальных грунтов, в зоне установки анкерной корзины, центральную часть бетонной подготовки (диаметром 5700 мм) выполнить толщиной 200 мм.

Сопряжение ВЭУ и фундамента осуществляется при помощи анкерного устройства заводского изготовления, поставляемого на площадку строительства заводом изготовителем ВЭУ.

Для подтверждения несущей способности свай на сжимающую и выдергивающую нагрузки в соответствии с СП 24.13330.2011 рекомендуется провести статические испытания свай ВЭУ № 3, 7, 11. Смотри том ВЭС000107.356.3.1.3-КЖ.ИС.

2.6 Мероприятия по защите фундаментов от разрушения

В качестве дополнительной вторичной защиты фундаментов ВЭУ от опасных природных и техногенных процессов предусмотрен отвод поверхностных и сточных вод с территории установки, уплотнение обратной засыпки и задернение поверхности над фундаментом и вокруг него. Организация рельефа таким образом, чтобы обеспечить быстрый сток воды с поверхности за территорию (планировка с уклоном от территорий ВЭУ). Эти мероприятия позволяют максимально исключить негативные явления на фундаментах и сохранить их работоспособное состояние.

В связи с расположением фундаментов в агрессивных грунтах, проектом предусмотрены меры по защите железобетонных конструкций от коррозии, в соответствии с п. 5.1 СП 28.13330.2016. В качестве мер первичной защиты:

- применён бетон марки по прочности не ниже В35;
- назначена марка бетона по водонепроницаемости – W10;

В качестве вторичных мер защиты железобетонных элементов фундамента принята обмазка поверхности фундамента битумной мастикой за два раза.

За относительную отметку 0,000 принят обрез фундамента. Обратная засыпка

Взам. Инв. №	В связи с расположением фундаментов в агрессивных грунтах, проектом предусмотрены меры по защите железобетонных конструкций от коррозии, в соответствии с п. 5.1 СП 28.13330.2016. В качестве мер первичной защиты:						
	<ul style="list-style-type: none">- применён бетон марки по прочности не ниже В35;- назначена марка бетона по водонепроницаемости – W10;						
Подп. и дата	В качестве вторичных мер защиты железобетонных элементов фундамента принята обмазка поверхности фундамента битумной мастикой за два раза.						
	За относительную отметку 0,000 принят обрез фундамента. Обратная засыпка						
Инв. № подл.						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2	Лист
							20
	Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись		Дата

фундамента ВЭУ выполняется песчаным или глинистым грунтом отвечающим требованиям приложения М СП 45.13330.2017 с послойным уплотнением до относительной отметки минус 0,200.

Монтаж башни ВЭУ должен производиться при 100 % прочности бетона фундамента. После монтажа башни ВЭУ верхняя часть фундамента покрывается гидроизолирующим материалом типа «MasterSeal», «Sika®-101a» или им подобными.

В фундаментах ВЭУ предусмотрена установка пластиковых труб внешним диаметром 63 и 200 мм для прокладки кабелей и 160 мм для вентиляции.

Фундаменты оснащены осадочными марками для контроля над деформациями основания (осадки, крен).

2.7 Измерение осадок. Требования к программе работ по наблюдению за осадками

Измерение осадок фундаментов ВЭУ выполняется геометрическим нивелированием осадочных марок по программе нивелирования 1 класса.

Наблюдения проводятся с помощью геодезического оборудования (высокоточного электронного нивелира и инвентарной рейки, устанавливаемой на осадочной марке.

Превышение двух смежных осадочных марок должно определяться с точностью не ниже 0,10 мм.

Наблюдения за осадками фундаментов ВЭУ проводятся по заранее составленным программам. Программы составляются специализированной организацией и должна иметь следующие разделы:

а) краткое изложение задачи наблюдений - в зависимости от геологической характеристики площадки и компоновки сооружений;

б) необходимое обоснование и перечень объектов наблюдений. Этот раздел должен быть составлен после тщательного изучения материала геологической и гидрогеологической характеристик рассматриваемой площадки, материалов топографической съемки масштабов 1:1000-1:10000 со схемой геодезической сети и генплана строительства;

Взам. Инв. №	
Подп. и дата	
Инв. № подл.	

Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02

Лист

21

в) сжатая характеристика грунтов под основными наблюдаемыми сооружениями (МУ);

г) сведения по организации и производству геодезических работ по наблюдениям за осадками и кренами сооружений с указанием применяемых инструментов и оборудования, методики и точности работ геометрического;

д) календарный план измерения осадок по объектам;

е) оформление материалов измерений и наблюдений.

Чертежи, представляемые с программой:

а) генплан промышленной площадки, на котором должны быть показаны: сооружения ветряной электрической станции, размещение глубинных реперов и осадочных марок с их нумерацией, пункты строительной сетки и геодезической основы.

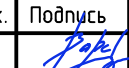



В программе должны быть указаны все объемы работ по наблюдениям за осадками (по видам работ закладка знаков, производство измерений и наблюдений, обработка материалов) для включения в смету.

Программы подлежат согласованию с Заказчиком и Генподрядной организацией, осуществляющей строительство ветряной электрической станции.

Инв. № подл.	Подп. и дата	Взам. Инв. №							Лист	
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	ВЭС000107.356.3.1.3-И/02				22

Ведомость рабочих чертежей основного комплекта

Лист	Наименование	Примечание
1	Ведомость рабочих чертежей основного комплекта	
2	Схема расположения свай ВЭУ1	
3	Схема расположения свай ВЭУ2	
4	Схема расположения свай ВЭУ3	
5	Схема расположения свай ВЭУ4	
6	Схема расположения свай ВЭУ5	
7	Схема расположения свай ВЭУ6	
8	Схема расположения свай ВЭУ7	
9	Схема расположения свай ВЭУ8	
10	Схема расположения свай ВЭУ9	
11	Схема расположения свай ВЭУ10	
12	Схема расположения свай ВЭУ11	
13	Схема армирования свай	
14	Конструкция фундамента ВЭУ	
15	Схема армирования фундамента ВЭУ (начало)	
16	Схема армирования фундамента ВЭУ (продолжение)	
17	Схема армирования фундамента ВЭУ (продолжение)	
18	Схема армирования фундамента ВЭУ (окончание)	

						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2			
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				
Разраб.		Варсан			02.21	Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №№ 1–11 Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Проверил		Лушников			02.21		П	1	
Нач.отд.									
Н.контр.		Пирогова			02.21	Ведомость рабочих чертежей основного комплекта	ООО "ЕРСМ Сибири"		
Умб.									
ГИП		Бондарчук			02.21				

1-1
Геологический разрез ВЭУ 1

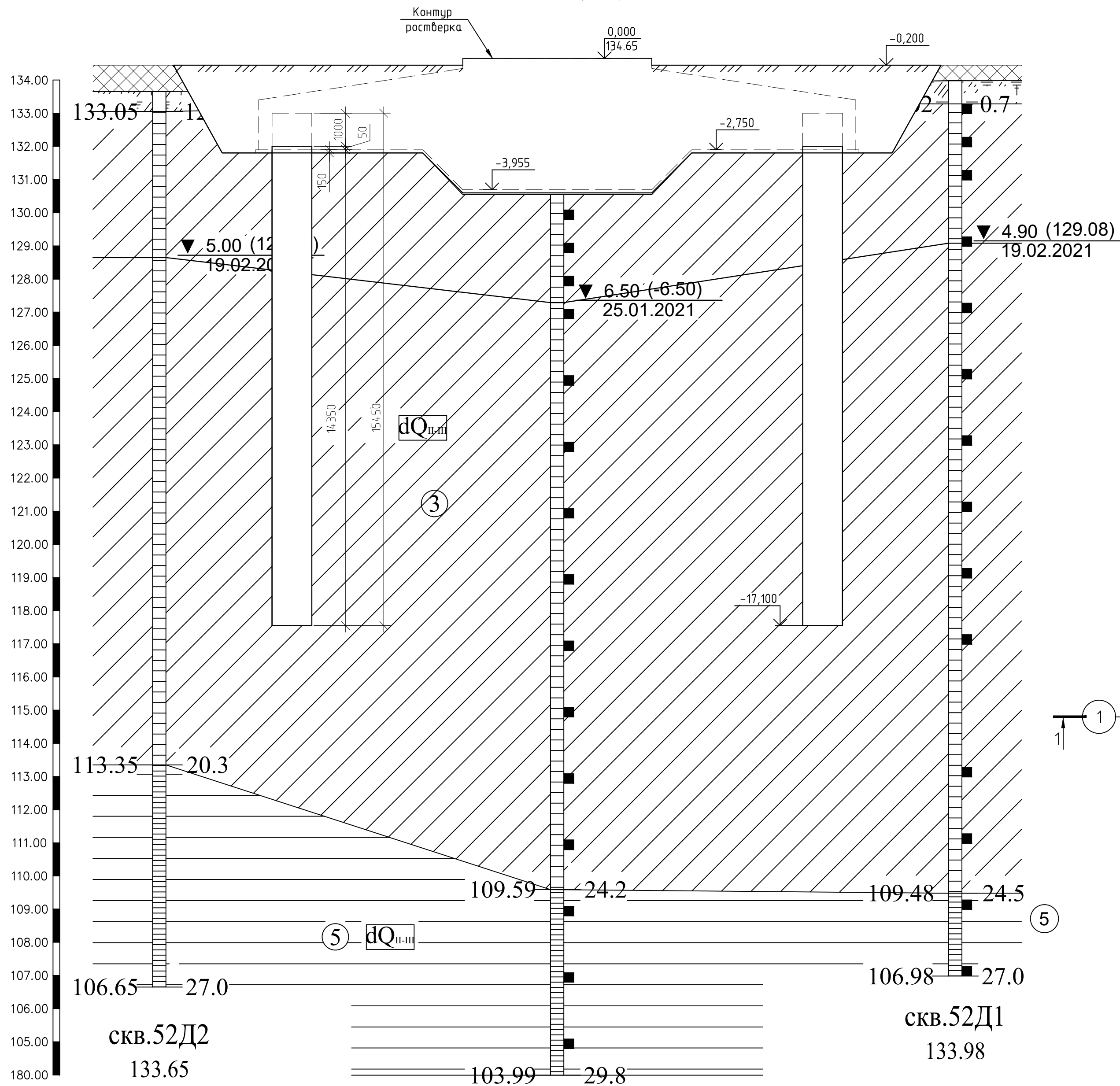
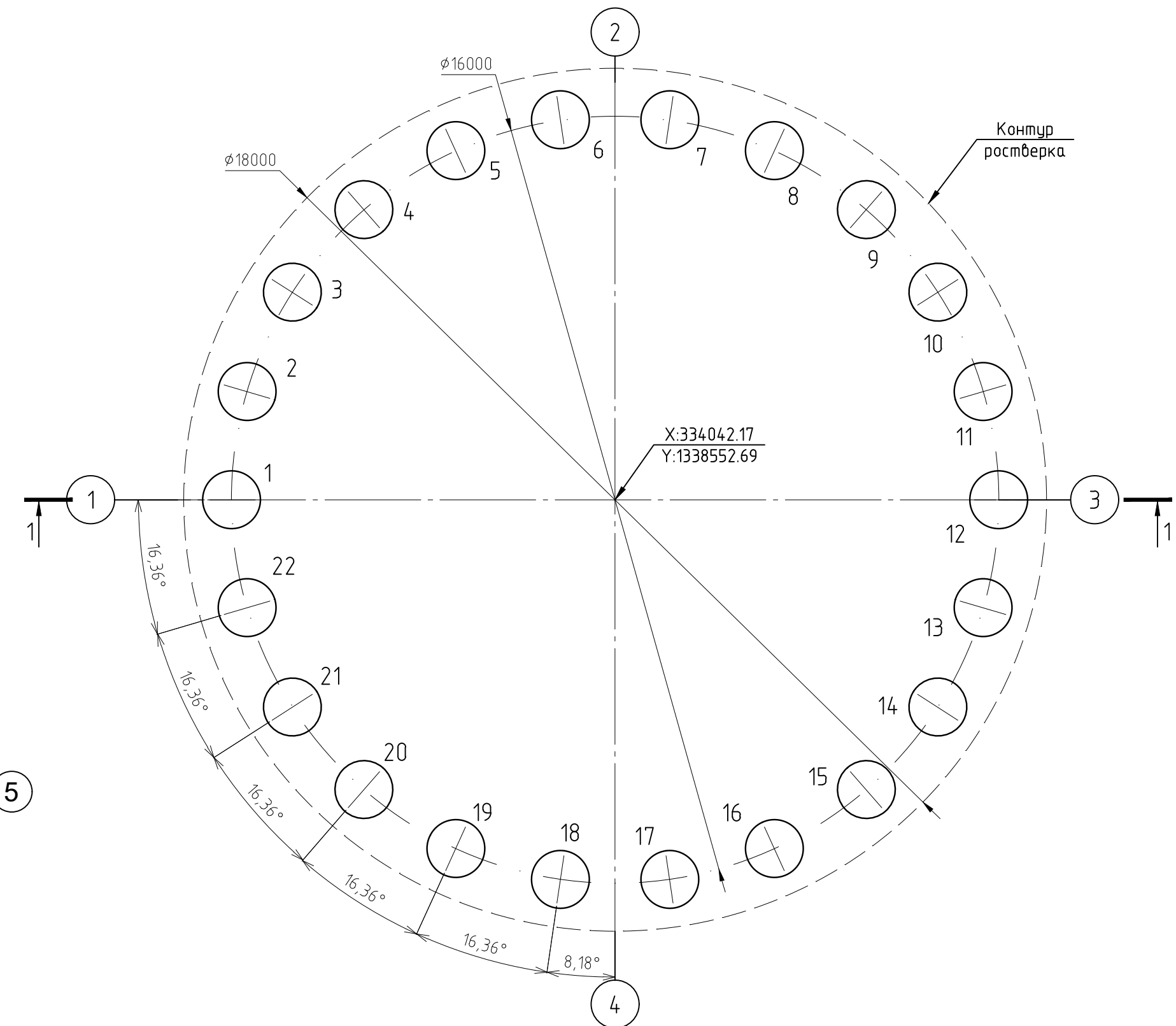


Таблица основных объемов для
сооружения свайного основания ВЭУ1

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		384,12	м ³ см.прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		16381,46	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		4241,9	кг
		Стальной прокат (С245)		4669,94	кг

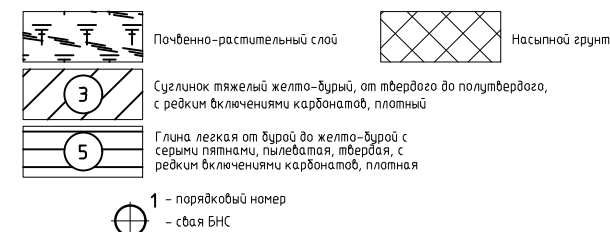
N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 1	2638.58	1346.69	2280,5	-

Схема расположения свай ВЭУ1



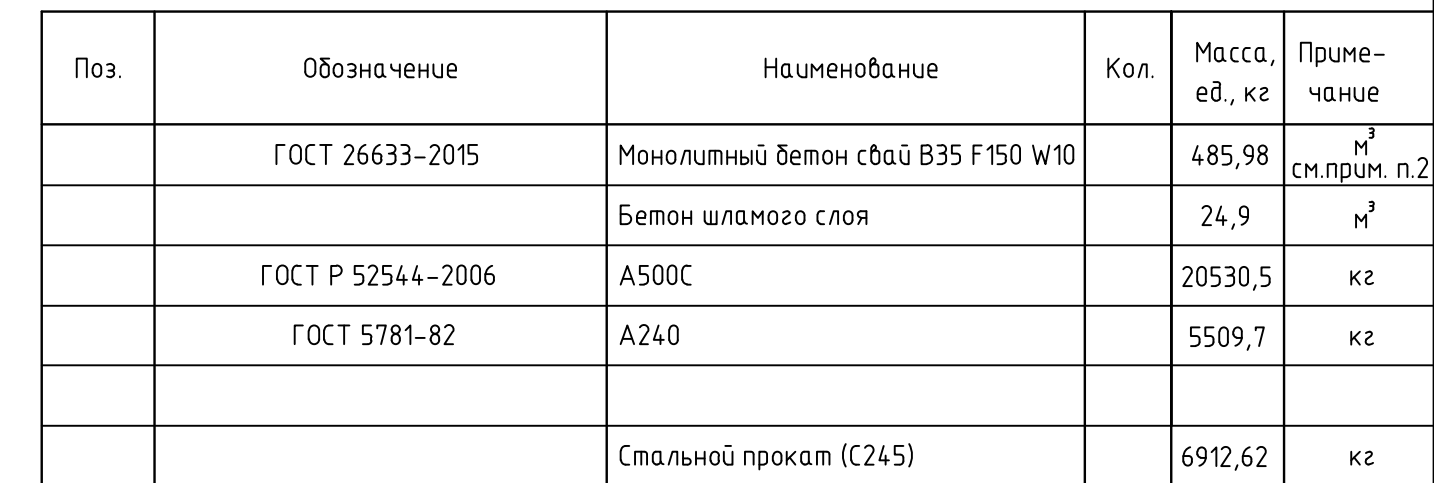
- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 134.65;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя - 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

Условные обозначения



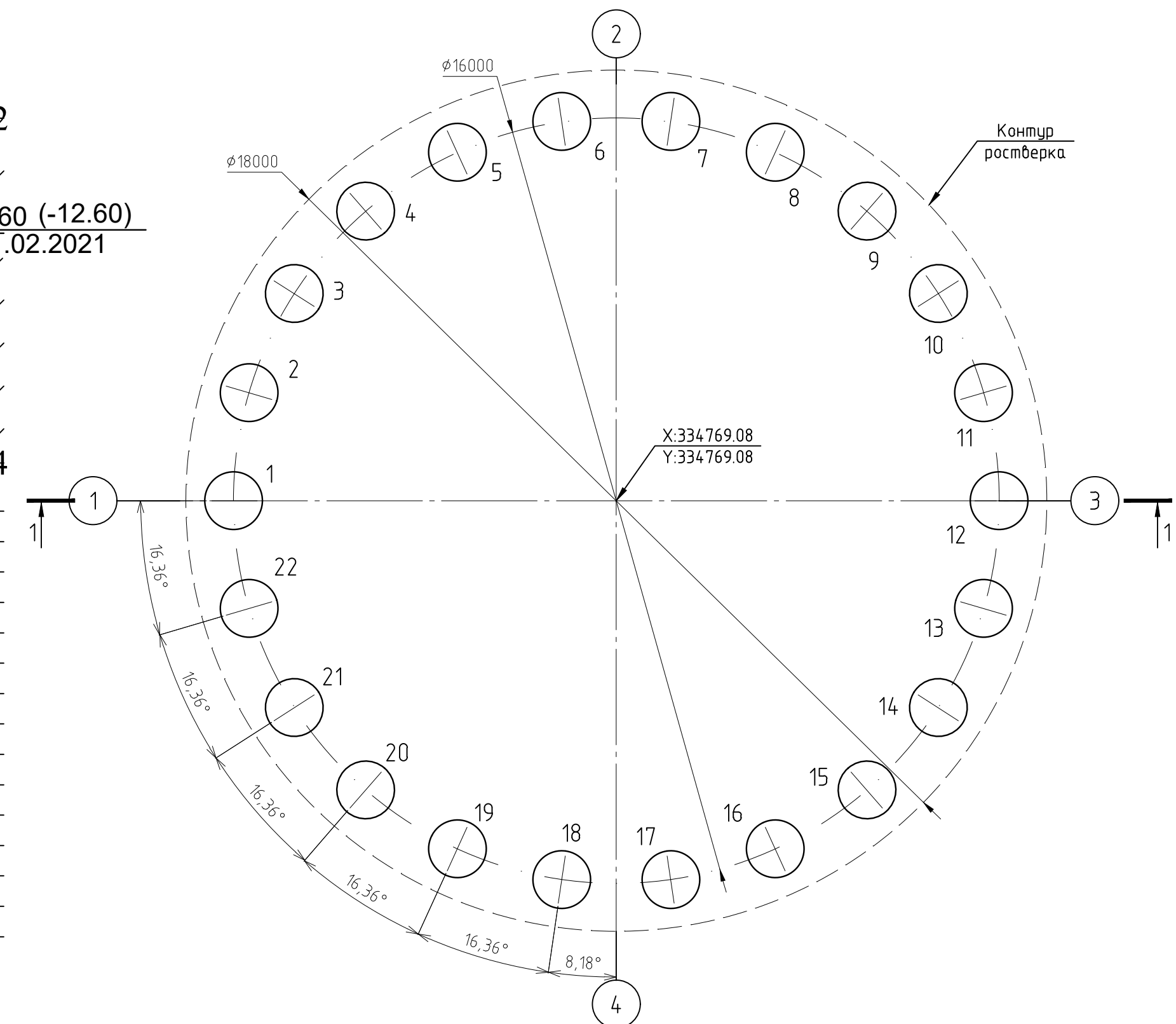
						ВЭС000107.356.3.13-И/02					
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"					
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №№ 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»			Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Варсан				02.21				П	2	
Проверил	Лушников				02.21	Схема расположения свай ВЭУ1			ООО "ЕРСМ Сибири"		
Нач.отд.											
Н.контр.	Пирогова				02.21						
Учб.											
ГИП	Бондарчук				02.21						

Таблица основных объёмов для
сооружения свайного основания ВЗУ2



N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	сдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	сдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЗУ 2	2956.55	1535.5	2400.02	97.02

Схема расположения свай ВЭУ2



1. За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 142,85;
2. Бетон свай принять В35 F150 W10 на поролладцементе по ГОСТ 10178-85.
3. Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
4. Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибирь".
5. Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
6. Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объём окончательно уточняется при производстве работ.
7. Объём котлована 890 м³. Объём обратной засыпки 381 м³.

Полимерно-растительный слой

Насыщенный грунт

Система тяжелый желто-бурый, пылебитый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов и кусочков растений, мелкопористый

Система тяжелый желто-бурый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов, плотный

Глина, песок от бурого до желто-бурого с серыми пятнами, пылебитый, твердая, с редким включением карбонатов, плотная

1 – порядковый номер
→ своя ЕНС





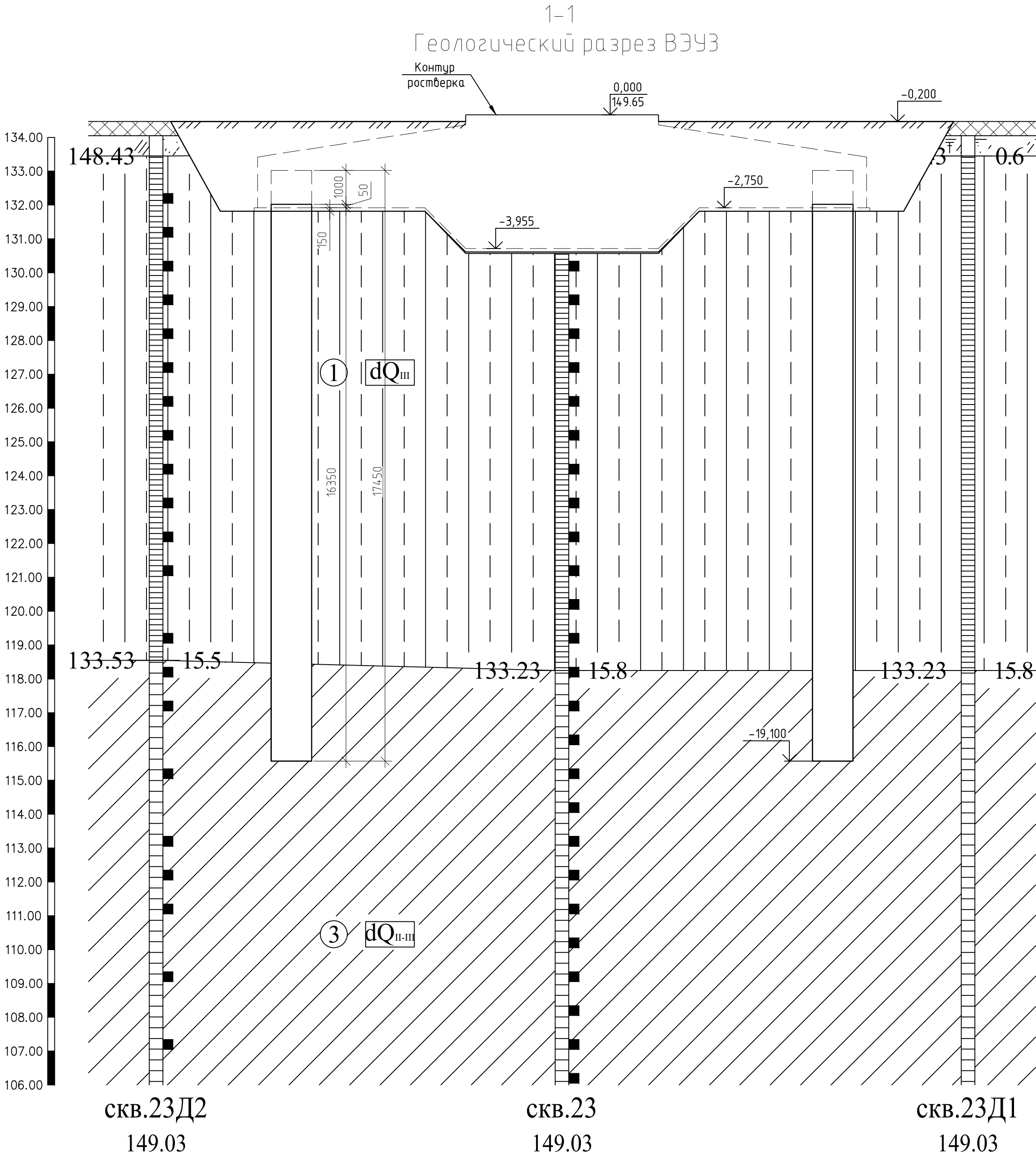
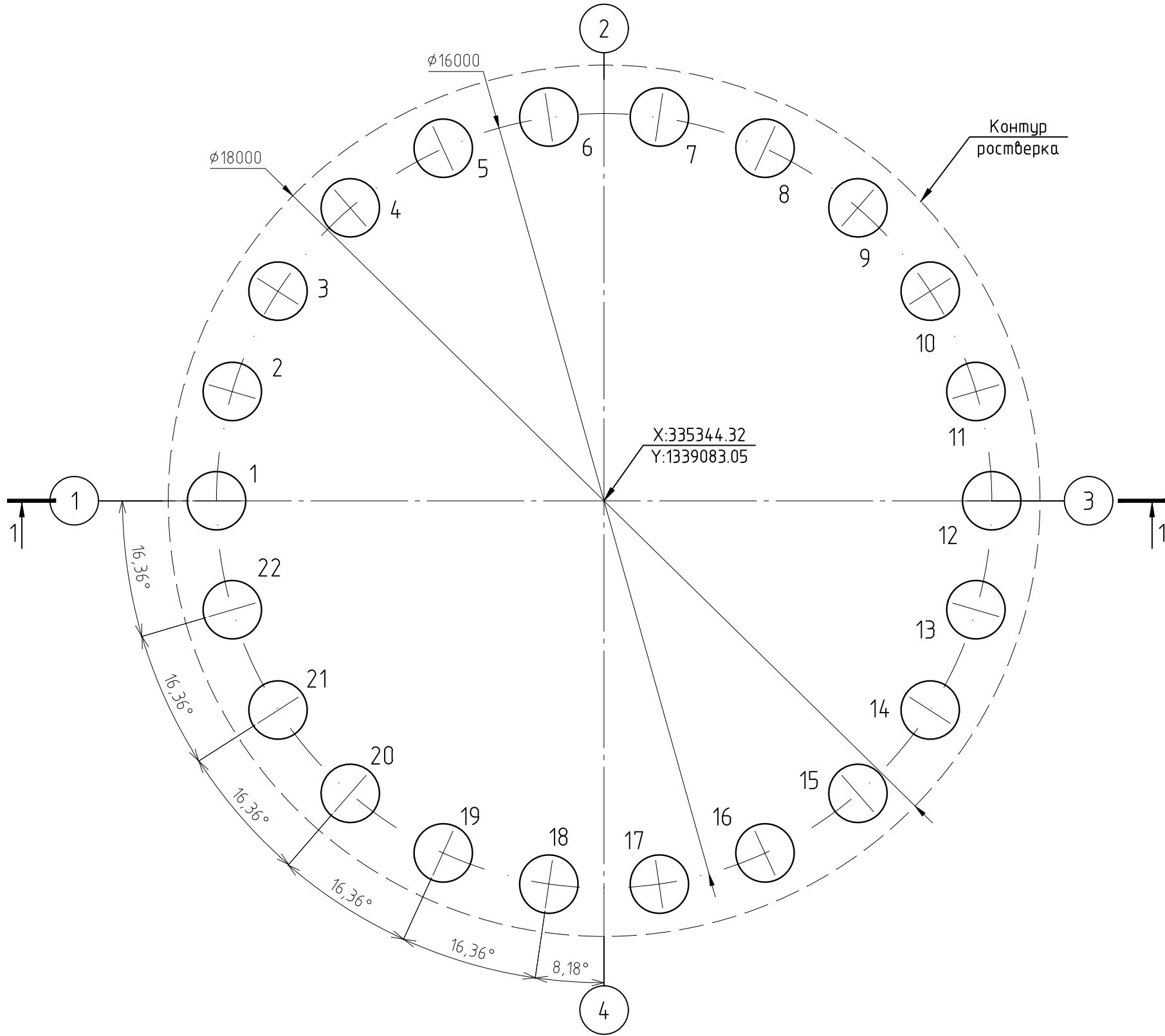
						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛ02			
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				
Разраб.		Варсан			02.21	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриаплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЗУ №№ 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объёмно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Проверил		Лушников			02.21		П	3	
Нач.отд.									
Н.контр.		Пирогова			02.21				
Утв.						Схема расположения сбай ВЗУ2	ООО"ЕРСМ Сибири"		
ГИП		Бондарчук			02.21				

Таблица основных объёмов для
сооружения свайного основания ВЭУЗ

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		508,64	м ³ см.прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		21508,8	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		5778,45	кг
		Стальной прокат (С245)		7444,36	кг

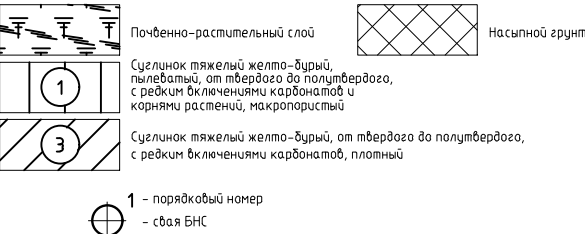
N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУЗ	2985.1	1564.03	2400.02	97.02





Схема расположения свай ВЭУЗ



- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 149.65;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

Условные обозначения



						ВЭС000107.356.3.1.3-И/02			
						ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Колуч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №№ 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Разраб.		Варсан			02.21		П	4	
Проверил		Лушников			02.21				
Нач.отд.									
Н.контр.		Пирогова			02.21				
Утв.						Схема расположения свай ВЭУЗ	ООО"ЕРСМ Сибири"		
ГИП		Бондарчук			02.21				

1-1

Геологический разрез ВЭУ4

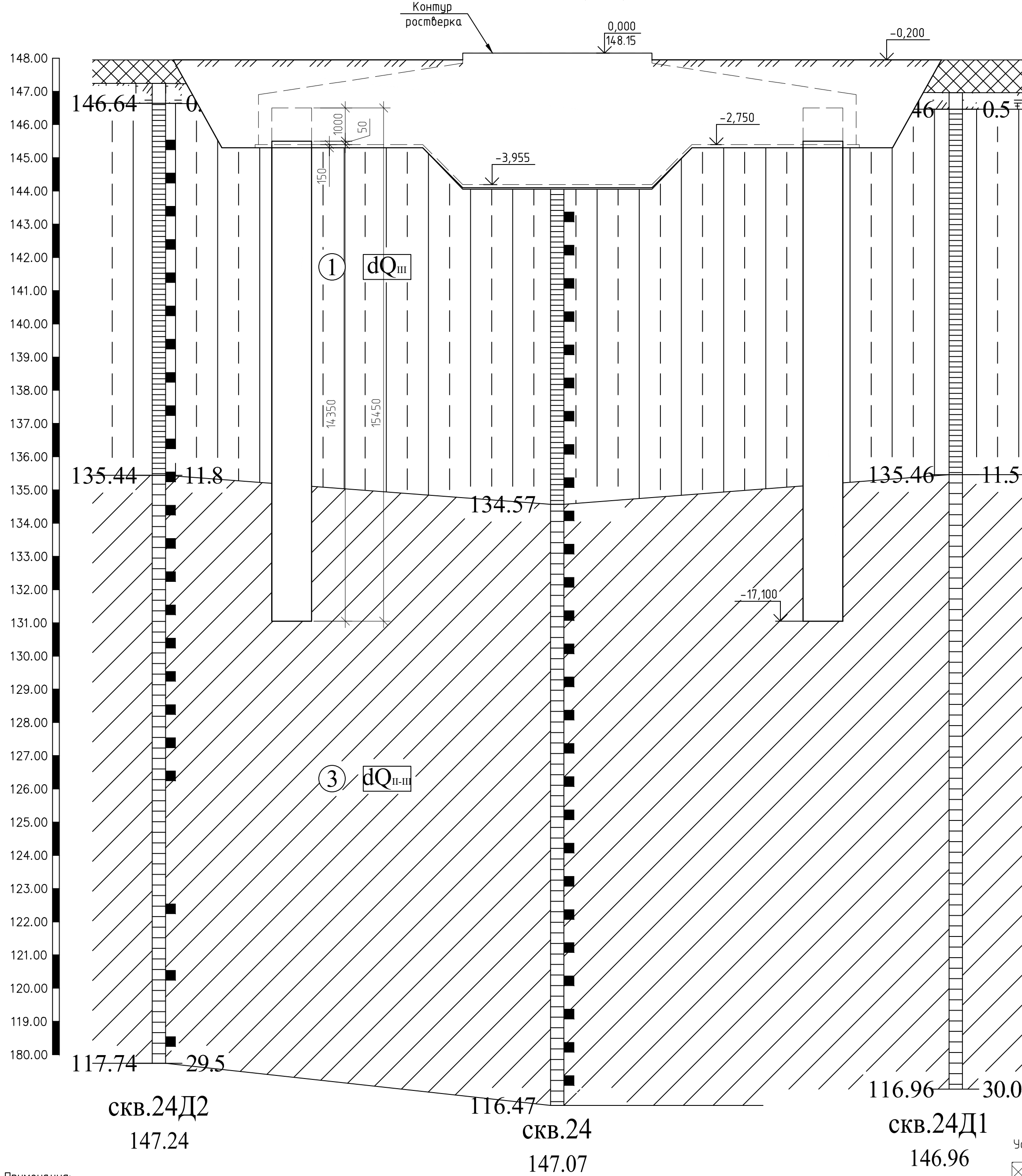
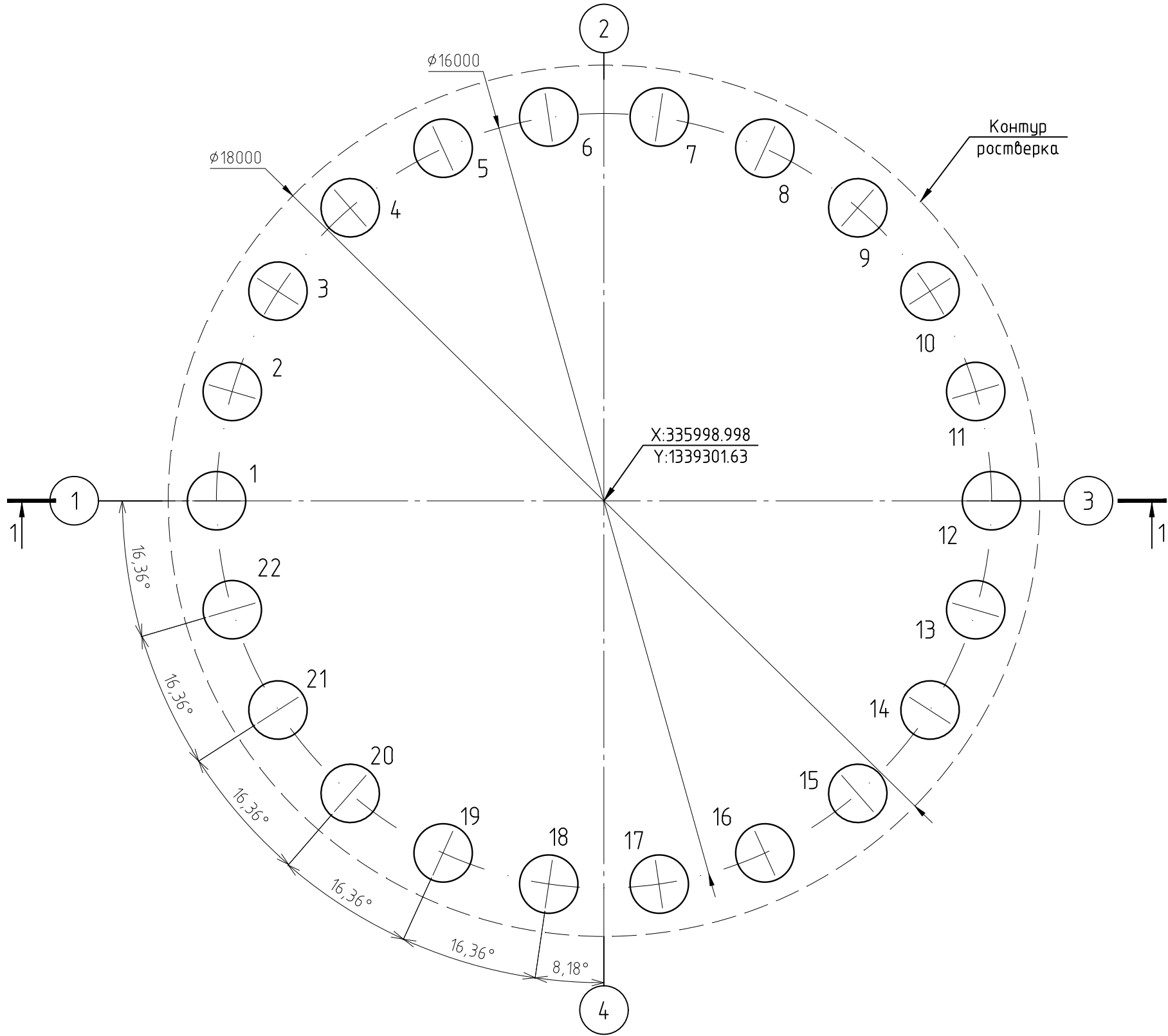


Таблица основных объемов для
сооружения свайного основания ВЭУ4

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		384,12	м ³ см. прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		16381,46	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		4241,9	кг
		Стальной прокат (С245)		4669,94	кг

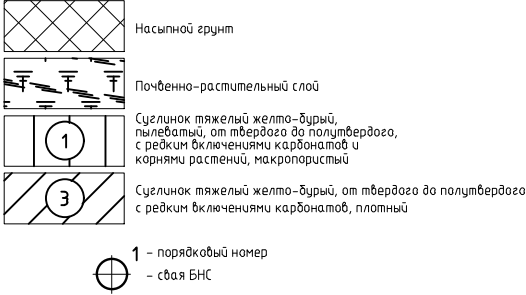
N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 4	2854.96	1433.88	2400.02	97.02





Схема расположения свай ВЭУ4



- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 148.15;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя - 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

Условные обозначения



						ВЭС000107.356.3.1.3-И/02			
						ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Колуч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №№ 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Разраб.		Варсан			02.21		П	5	
Проверил		Лушников			02.21				
Нач.отд.									
Н.контр.		Пирогова			02.21				
Учб.						Схема расположения свай ВЭУ4	ООО"ЕРСМ Сибири"		
ГИП		Бондарчук			02.21				

1-1
Геологический разрез ВЗУ5

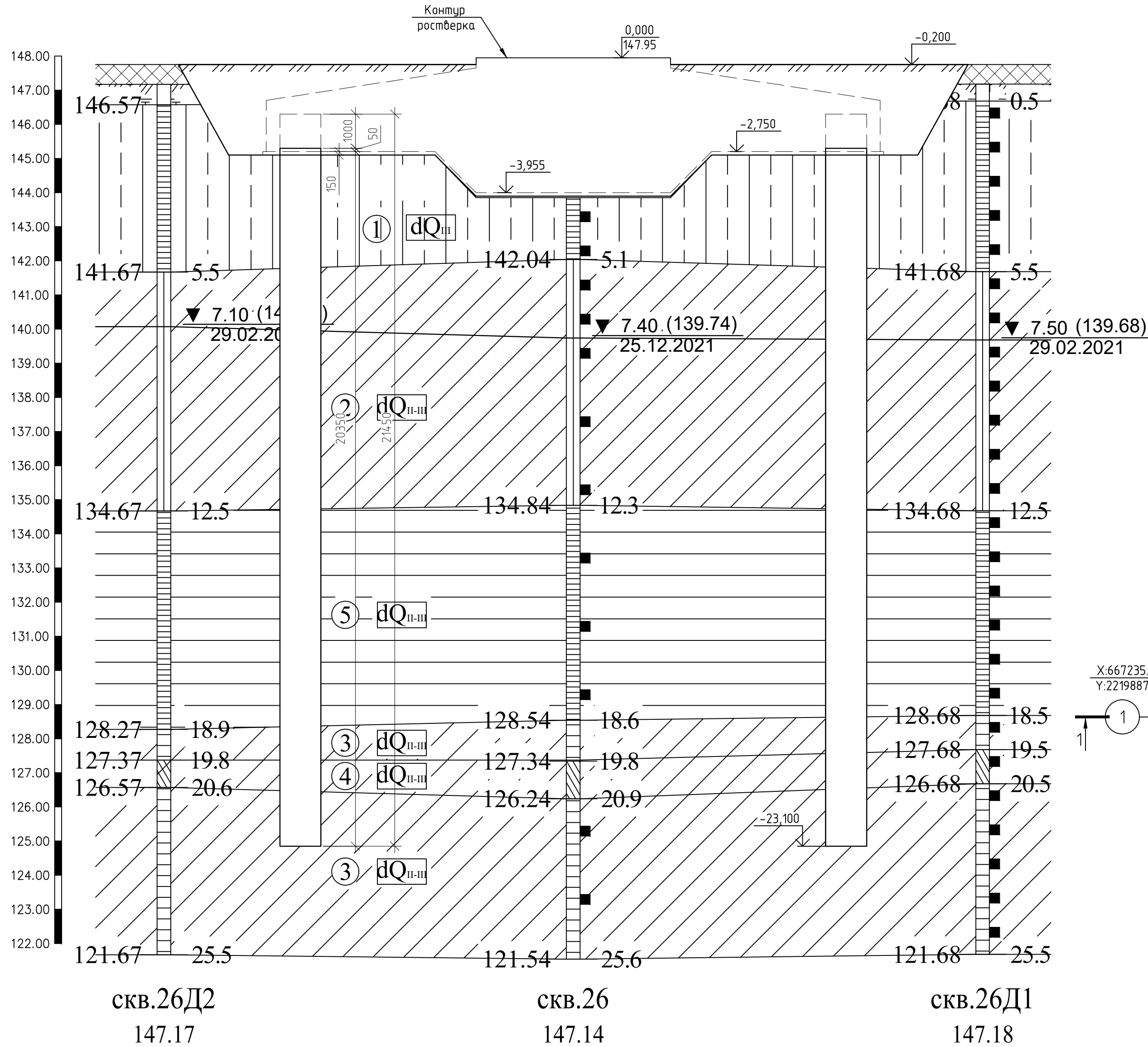
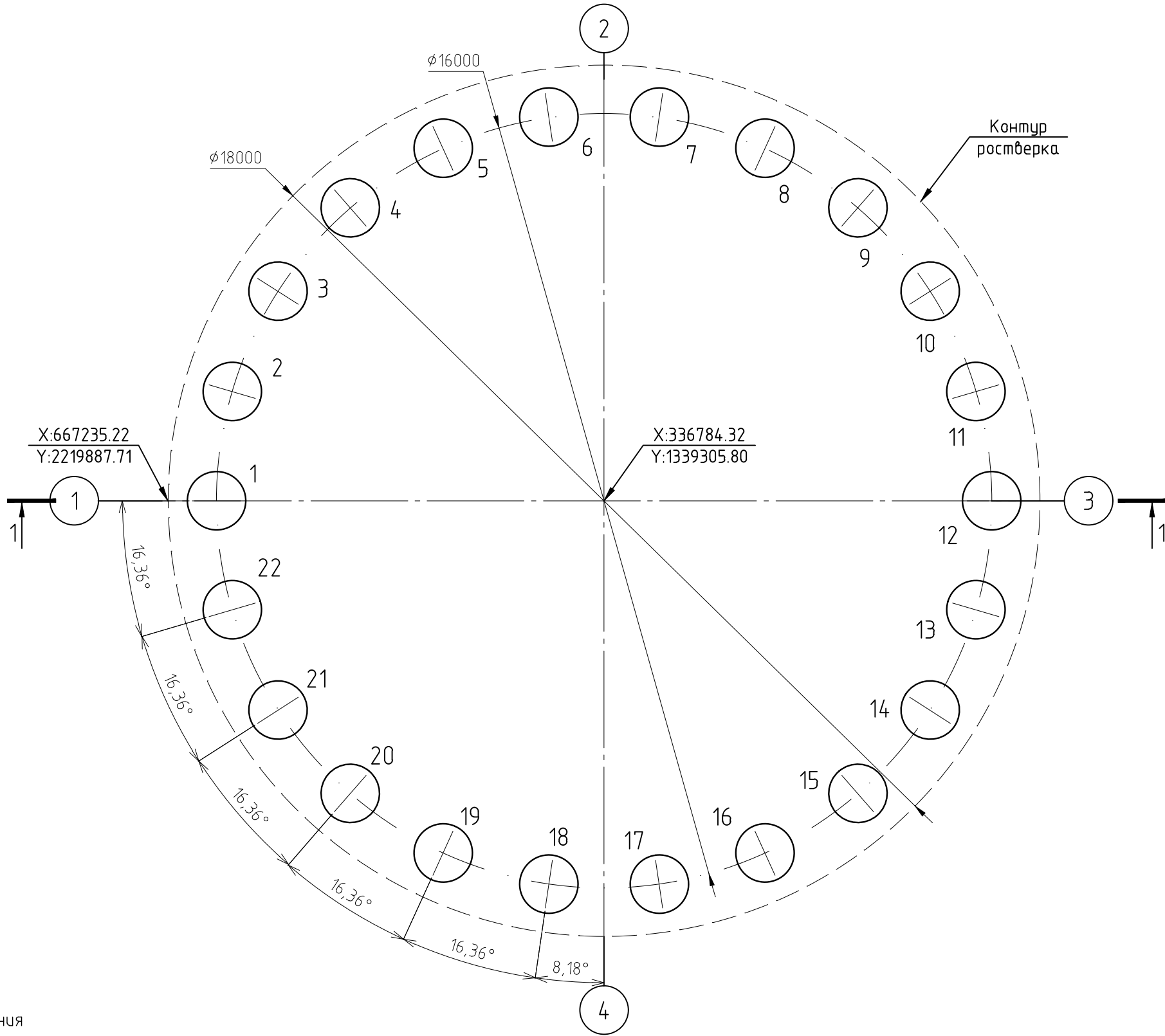


Таблица основных объемов для
сооружения свайного основания ВЗУ5

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		533,5	м ³ см. прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		22376,8	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		6047,2	кг
		Стальной прокат (С245)		7444,4	кг

N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЗУ 5	3398.28	1880.32	2400.02	97.02

Схема расположения свай ВЗУ5



- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 147.95;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

Условные обозначения

1	Почвенно-растительный слой	2	Насыпной грунт
3	Суглинок тяжелый желто-бурый, пылеватый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов и корнями растений, микропористый		
4	Суглинок желто-бурый, пылеватый, тяжелый, тугопластичный		
5	Суглинок тяжелый желто-бурый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов, плотный		
6	Суглинок желто-бурый, легкий, пылеватый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов		
7	Глина легкая от бурой до желто-бурой с сорными растениями, пылеватая, твердая с редким включением карбонатов, плотная		
8	1 - порядковый номер		
9	- свай БНС		

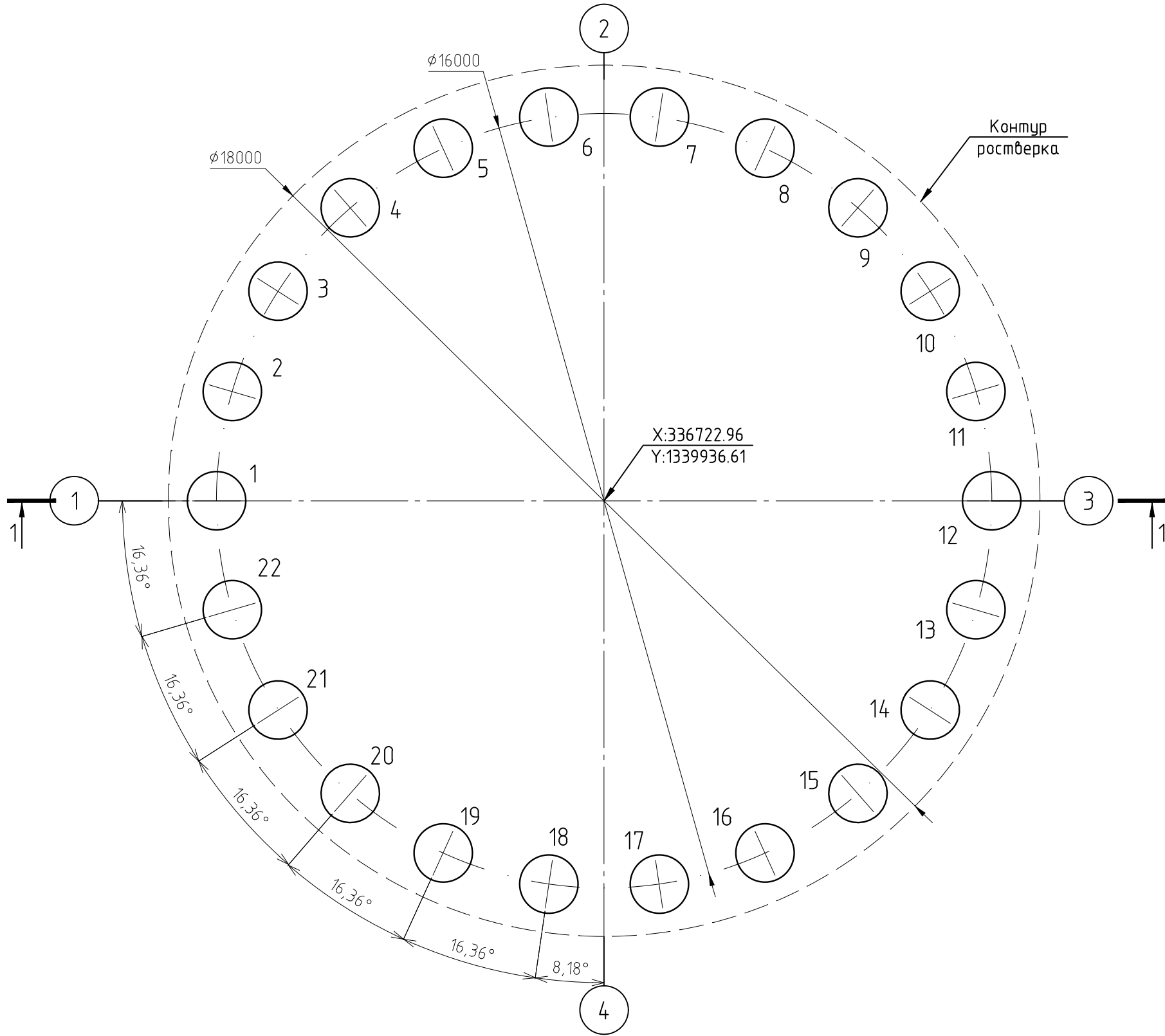
ВЭС000107.356.3.1.3-И/02						ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"		
						Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЗУ №1-11		
						Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»		
						Схема расположения свай ВЗУ5		
						ООО "ЕРСМ Сибири"		
						Формат А2		

Таблица основных объемов для сооружения свайного основания ВЭУ6

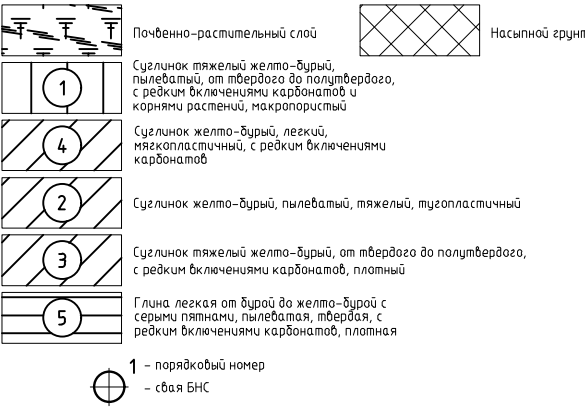
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Примечание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		437,7	м ³ см. прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		20530,5	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		5509,7	кг
		Стальной прокат (С245)		7444,4	кг

N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 1	3045.0	1372.01	2400.02	97.02

Схема расположения свай ВЭУ6



Условные обозначения



Примечания:
1. За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 138.10;
2. Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
3. Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
4. Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
5. Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
6. Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
7. Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02						ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"		
Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №1-11						П		
Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»						7		
Н. контр. Пирогова						02.21		
Умб. Бондарчук						02.21		
ГИП						02.21		
Схема расположения свай ВЭУ6						ООО "ЕРСМ Сибири"		

1-1
Геологический разрез ВЭУ 7

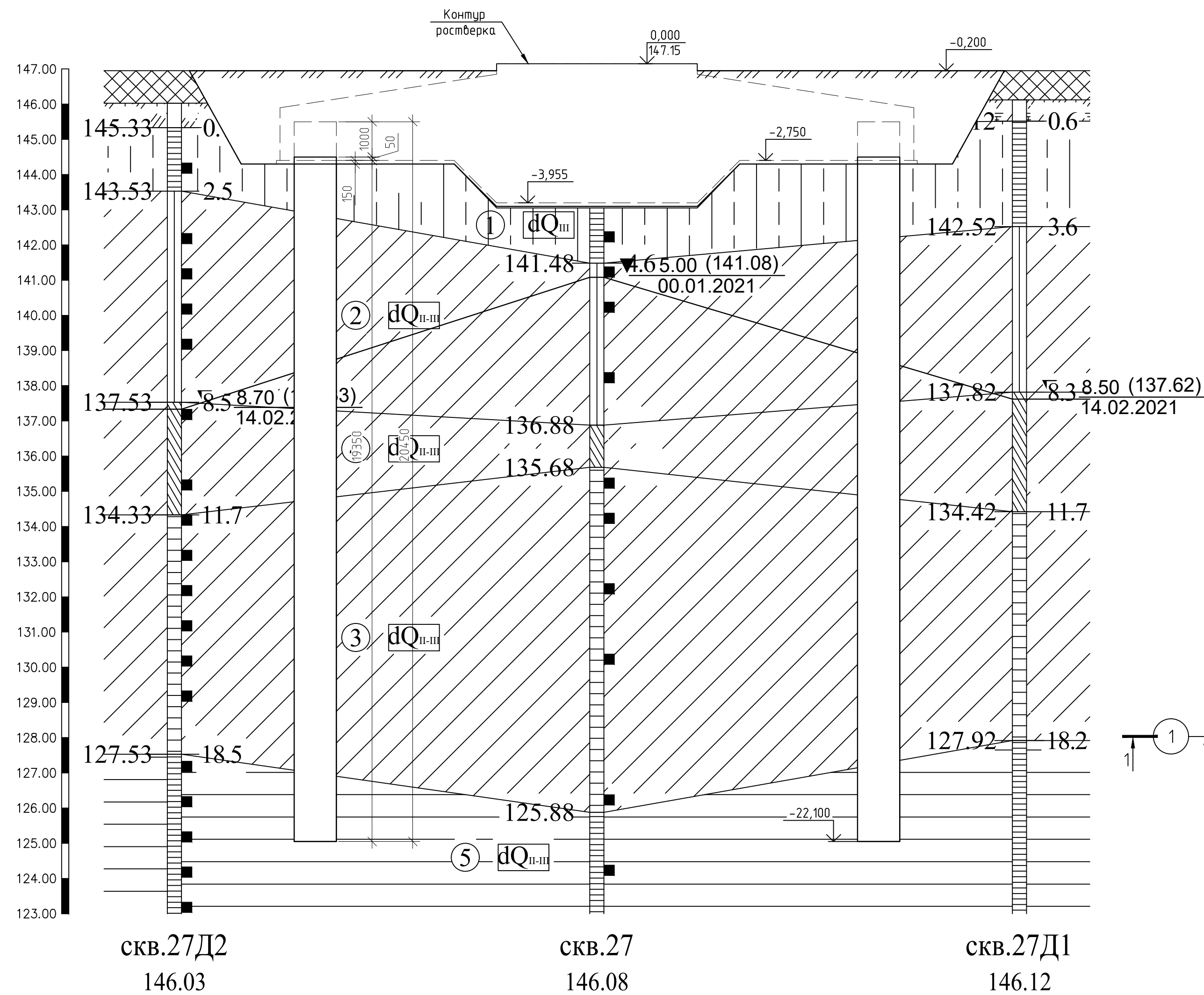
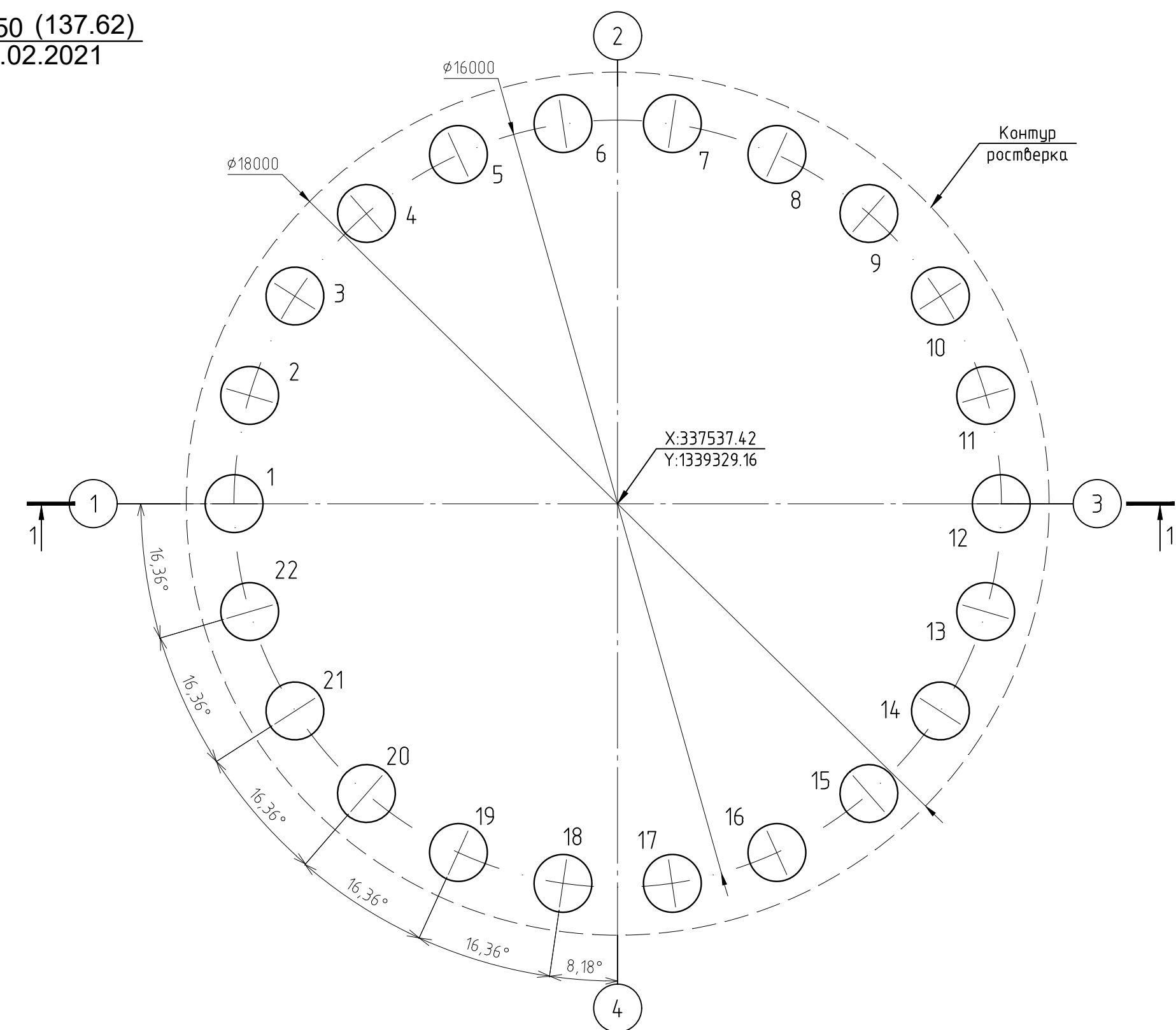


Таблица основных объемов для
сооружения свайного основания ВЭУ7

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		508,64	м ³ см. прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		21508,8	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		5778,5	кг
		Стальной прокат (С245)		7444,4	кг

N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 7	3115.98	1565.72	2400.02	97.02

Схема расположения свай ВЭУ7



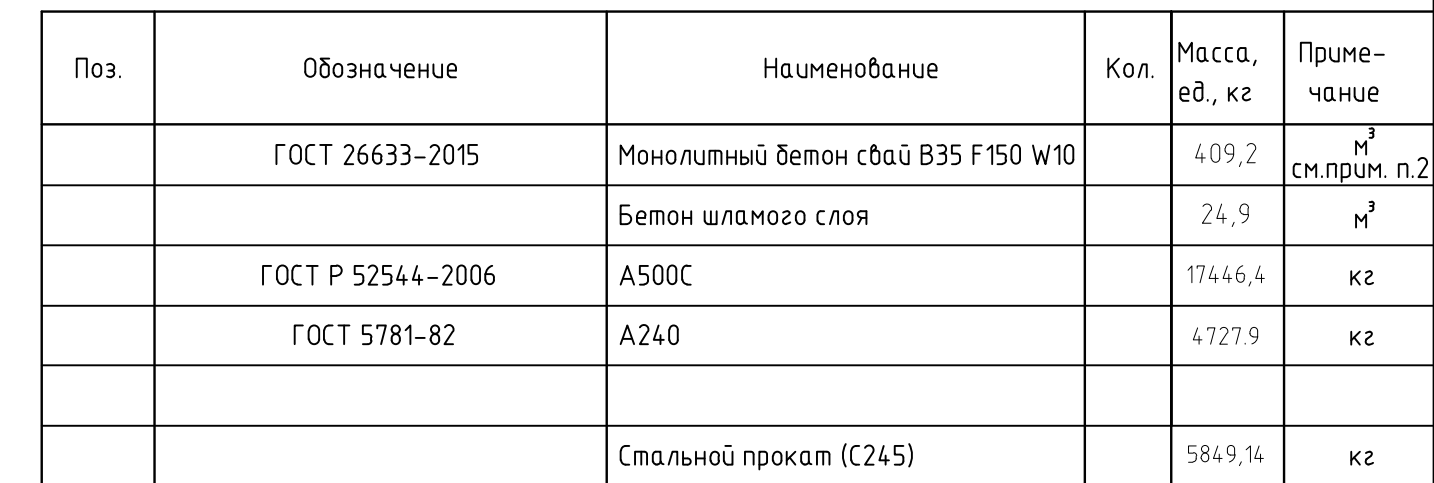
Условные обозначения

	Почвенно-растительный слой		Насыпной грунт
	Свайка тяжелый желто-бурый, пылеватый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов и корней растений, напористый		
	Свайка желто-бурый, пылеватый, тяжелый, тугопластичный		
	Свайка тяжелый желто-бурый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатов, плотный		
	Свайка желто-бурый, легкий, тугопластичный, с редким включением карбонатов		
	Глина легкая от бурой до желто-бурой с серыми пятнами, пылеватая, твердая, с редким включением карбонатов, плотная		
	1 - порядковый номер		
	сваи БНБ		

- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 147.15;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя - 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

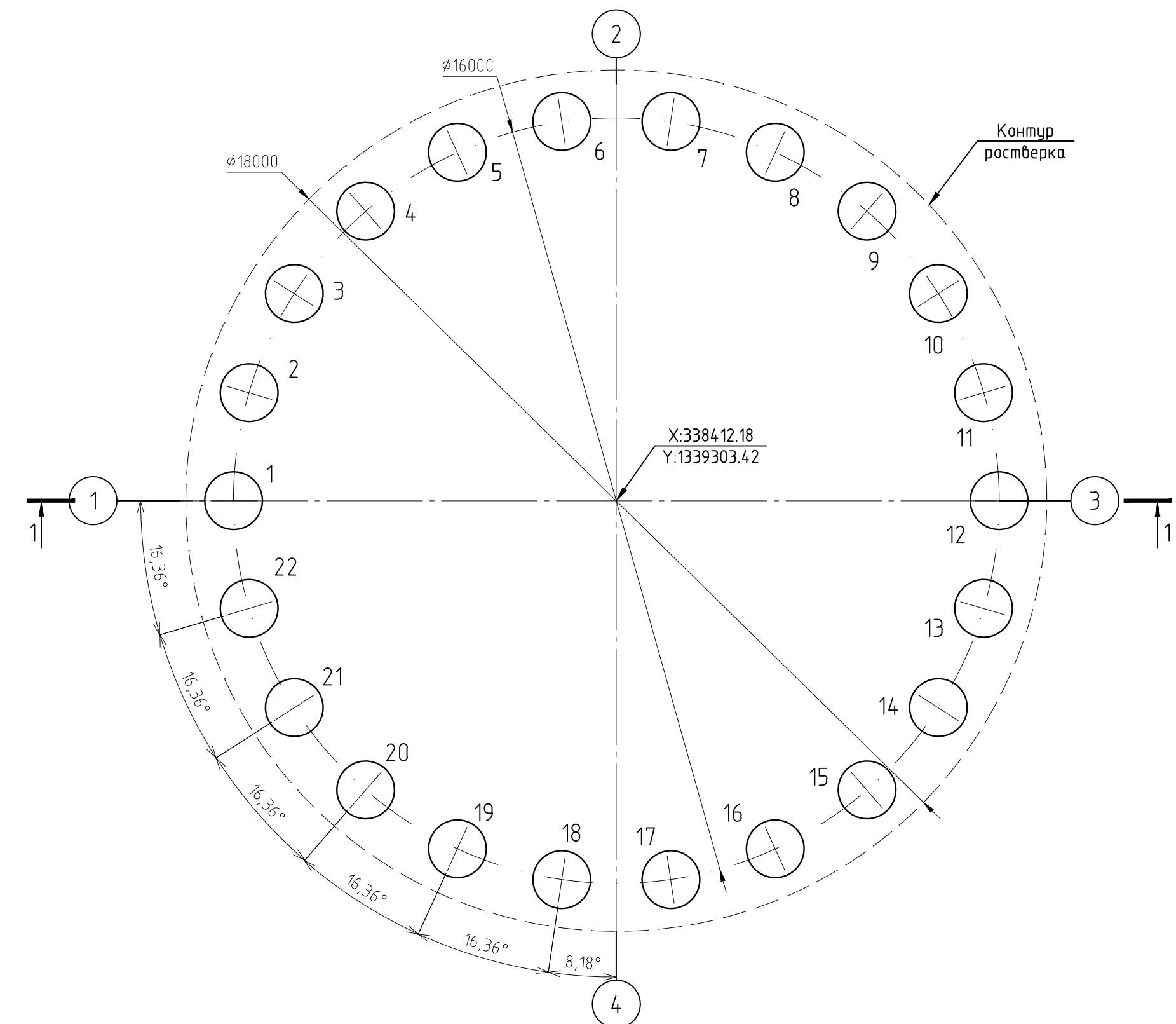
ВЭС000107.356.3.1.3-И/02						ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"		
Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №1-11						П		
Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»						8		
Схема расположения свай ВЭУ7						ООО "ЕРСМ Сибири"		
Формат						A2		

Таблица основных объёмов для
сооружения свайного основания ВЗУ8



N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	сдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	сдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЗУ 8	2714.29	1368.01	2280,5	–

Схема расположения свай ВЭУ8



Поверхностно-растительный слой

Насыщенный грунт

1 Сулонок тяжелый желто-бурый, пылеватый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатных конкрементов растений, макропористый

2 Сулонок желто-бурый, пылеватый, твердого, мускулистический





3 Сулонок тяжелый желто-бурый, от твердого до полутвердого, с редким включением карбонатной, глинистой

5 Глина желтая от бурой до желто-бурой с седыми пятнами, пылеватая, твердая, с редким включением карбонатной, глинистой

1 – порядковый номер
— своя БИС

Примечания:

1. За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 144.45;
2. Бетон с/ай принять В35 F150 W10 на портадцементе по ГОСТ 10178-85.
3. Максимально допустимые отклонения осей с/ай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
4. Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненным ООО "ЕРСМ Сибири".
5. Бетонирование с/ай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубка с/аи.
6. Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
7. Объем котлолана 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛ02			
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				
Разраб.		Варсан			02.21	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриаплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЗУ №№ 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объёмно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Проверил		Лушников			02.21		П	9	
Нач.отд.									
Н.контр.		Пирогова			02.21				
Утв.						Схема расположения сбай ВЗУ8	ООО"ЕРСМ Сибири"		
ГИП		Бондарчук			02.21				

1-1
Геологический разрез ВЭУ9

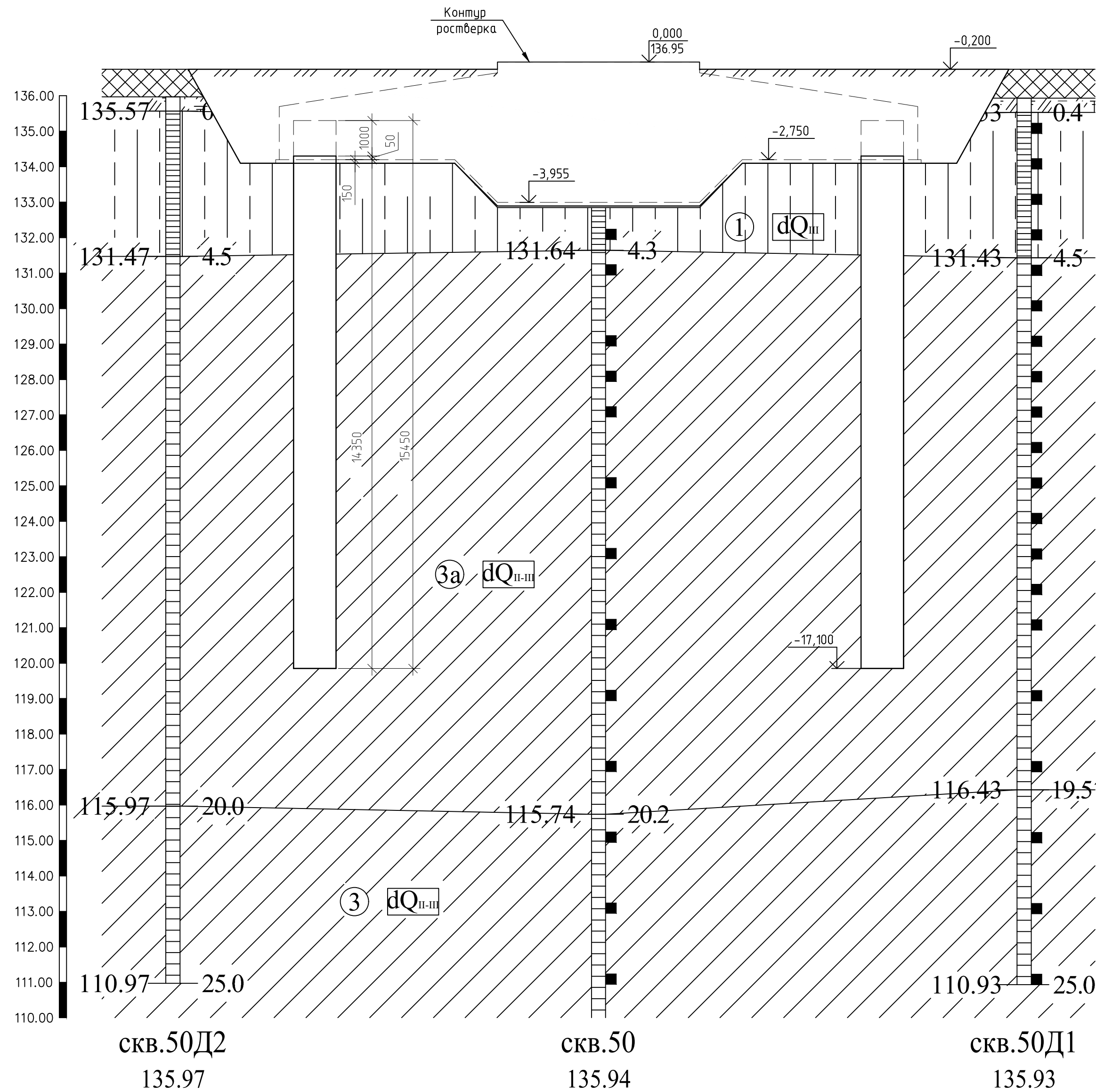
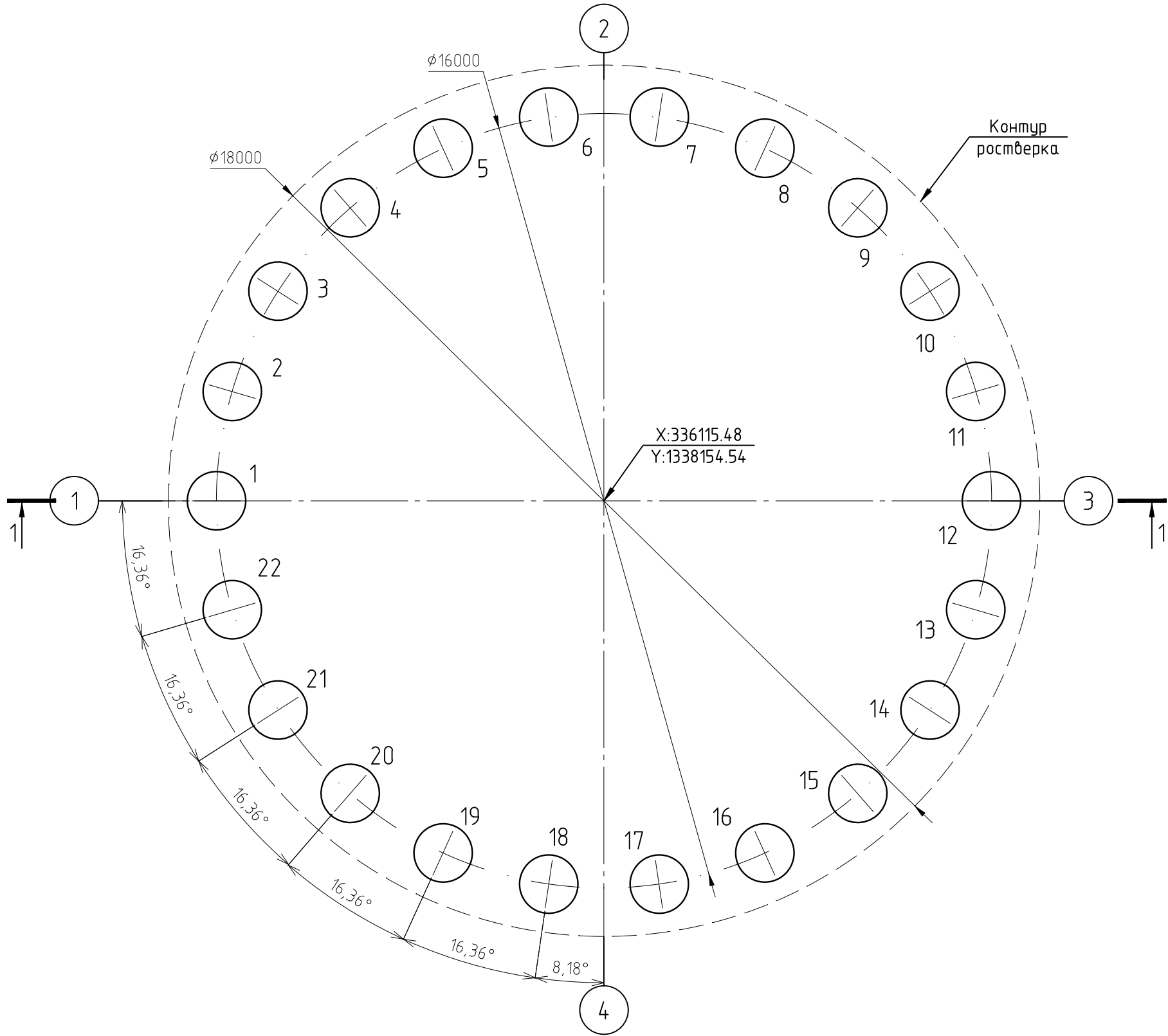


Таблица основных объемов для
сооружения свайного основания ВЭУ9

Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		384,12	м ³ см.прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		16381,46	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		4241,9	кг
		Стальной прокат (С245)		4669,94	кг

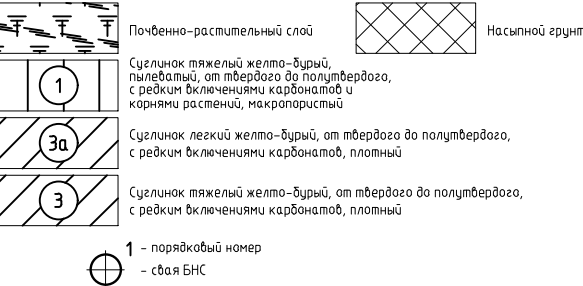
N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 9	2968.02	1546.9	2280,5	-

Схема расположения свай ВЭУ9



- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 136.95;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя - 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

Условные обозначения



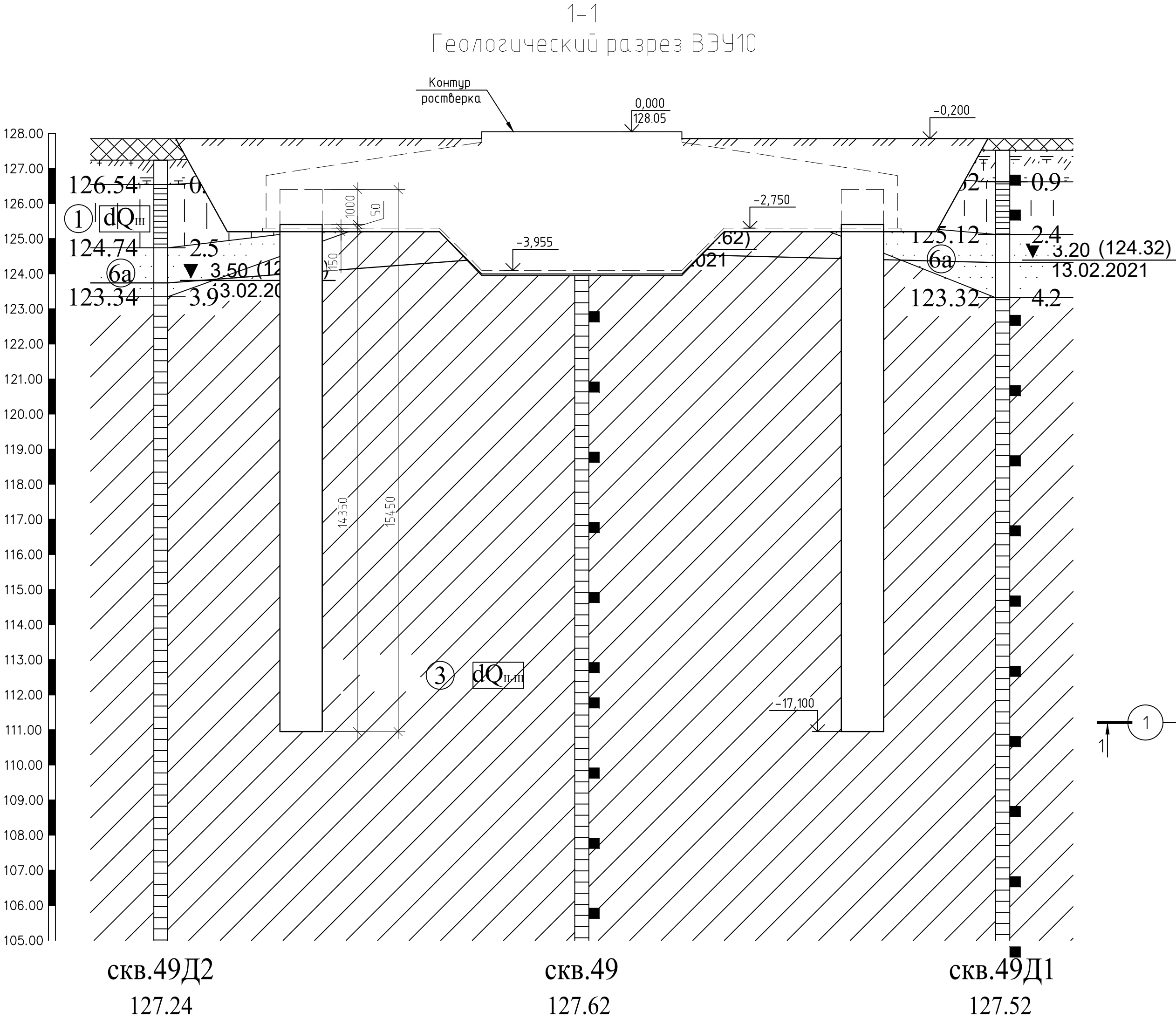
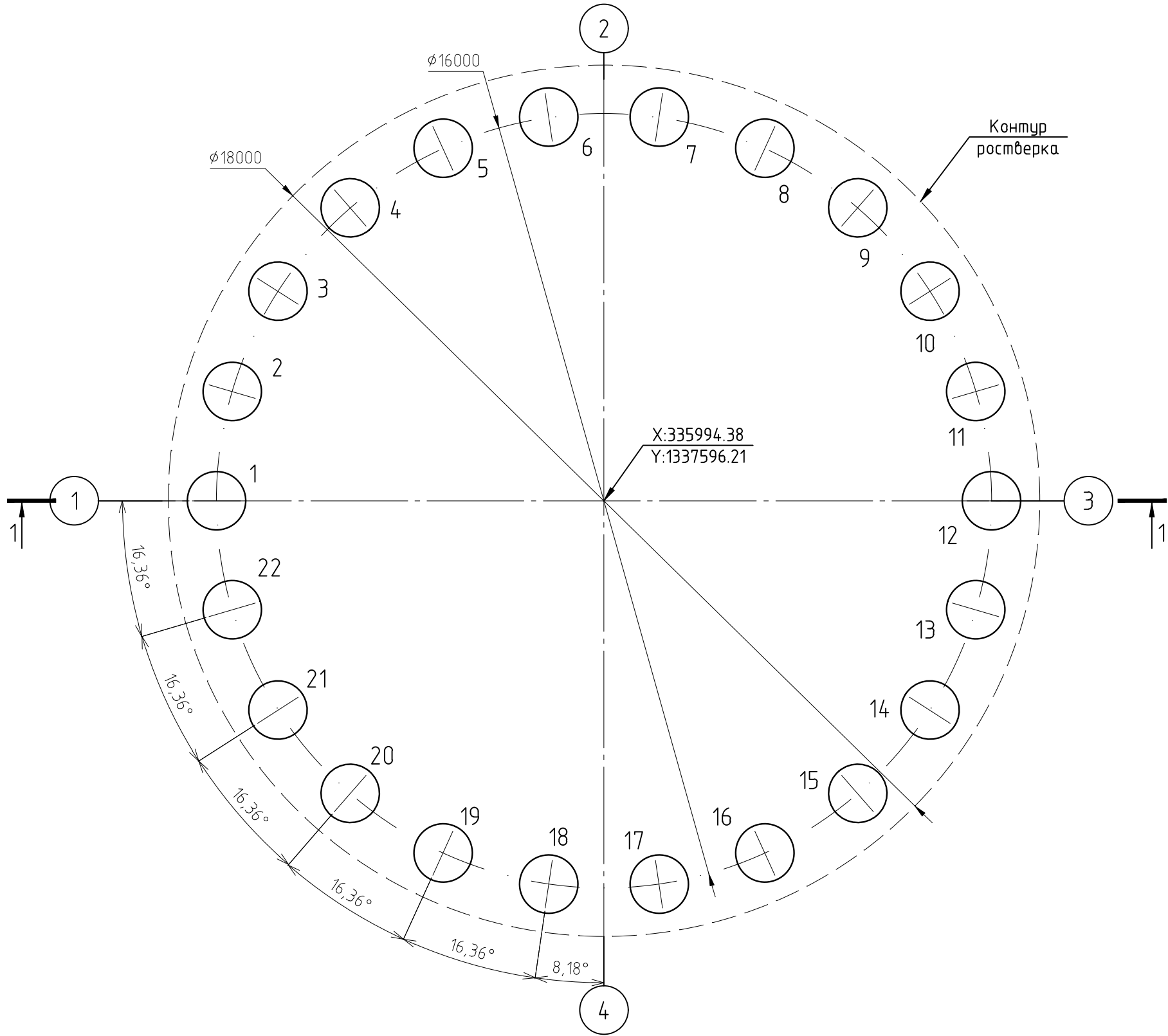
						ВЭС000107.356.3.1.3-И/02					
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"					
						Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №1-11					
						Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»					
						Схема расположения свай ВЭУ9					
						ООО "ЕРСМ Сибири"					
						Формат А2					

Таблица основных объёмов для
сооружения свайного основания ВЭУ10

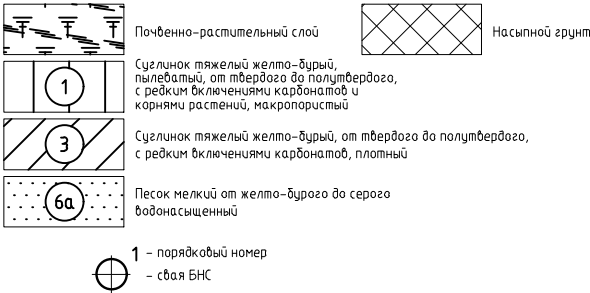
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		384,12	м ³ см. прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		16381,46	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		4241,9	кг
		Стальной прокат (С245)		4669,94	кг

N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 10	2968.02	1546.95	2280,5	-

Схема расположения свай ВЭУ10



Условные обозначения



- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 128.05;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

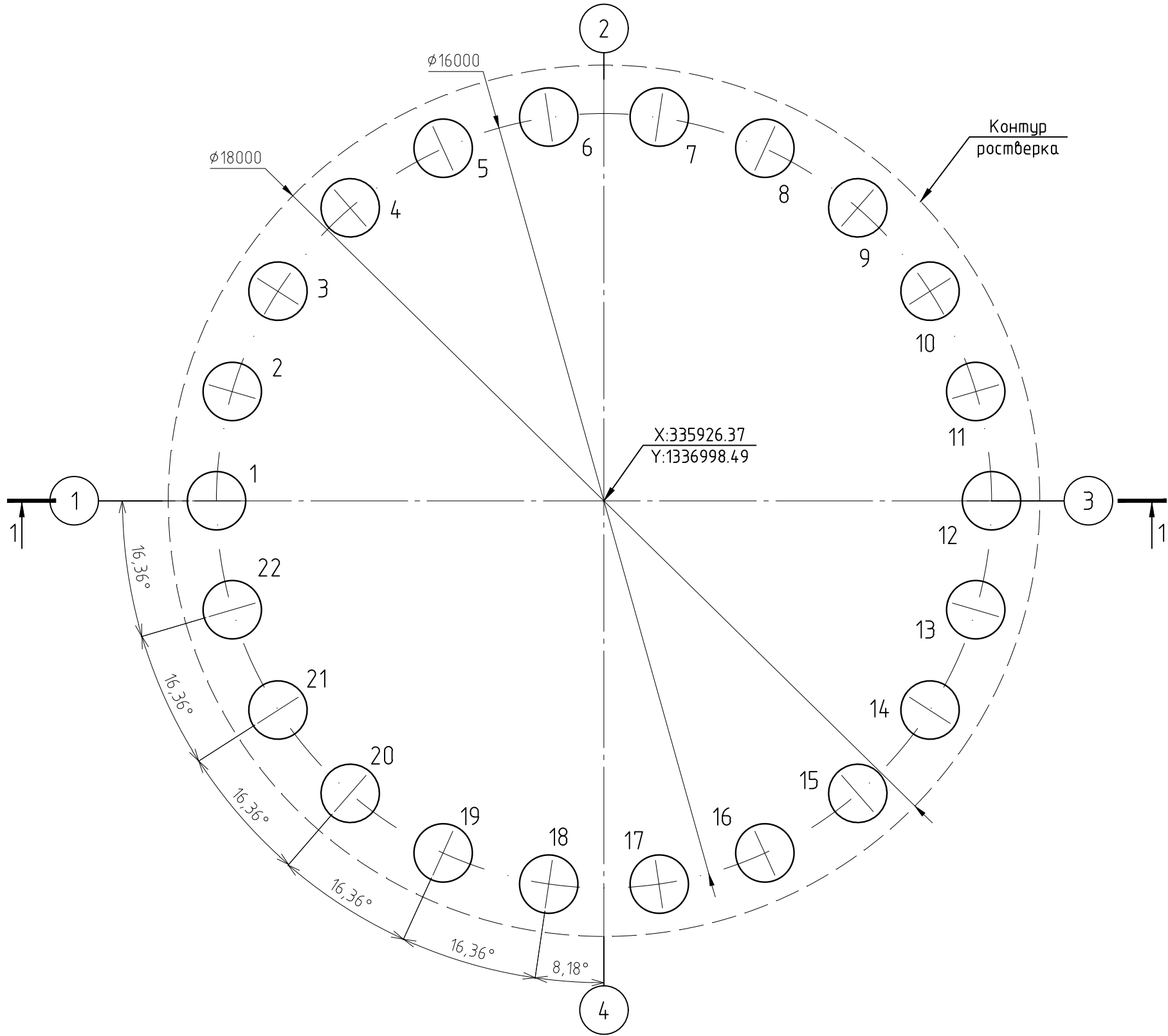
ВЭС000107.356.3.1.3-И/02						
ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"						
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №1-11
Разраб.	Варсан				02.21	Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»
Проверил	Лушников				02.21	
Нач.отд.						
Н.контр.	Пирогова				02.21	
Утв.						
ГИП	Бондарчук				02.21	
Схема расположения свай ВЭУ10						ООО "ЕРСМ Сибири"

Таблица основных объёмов для
сооружения свайного основания ВЭУ11

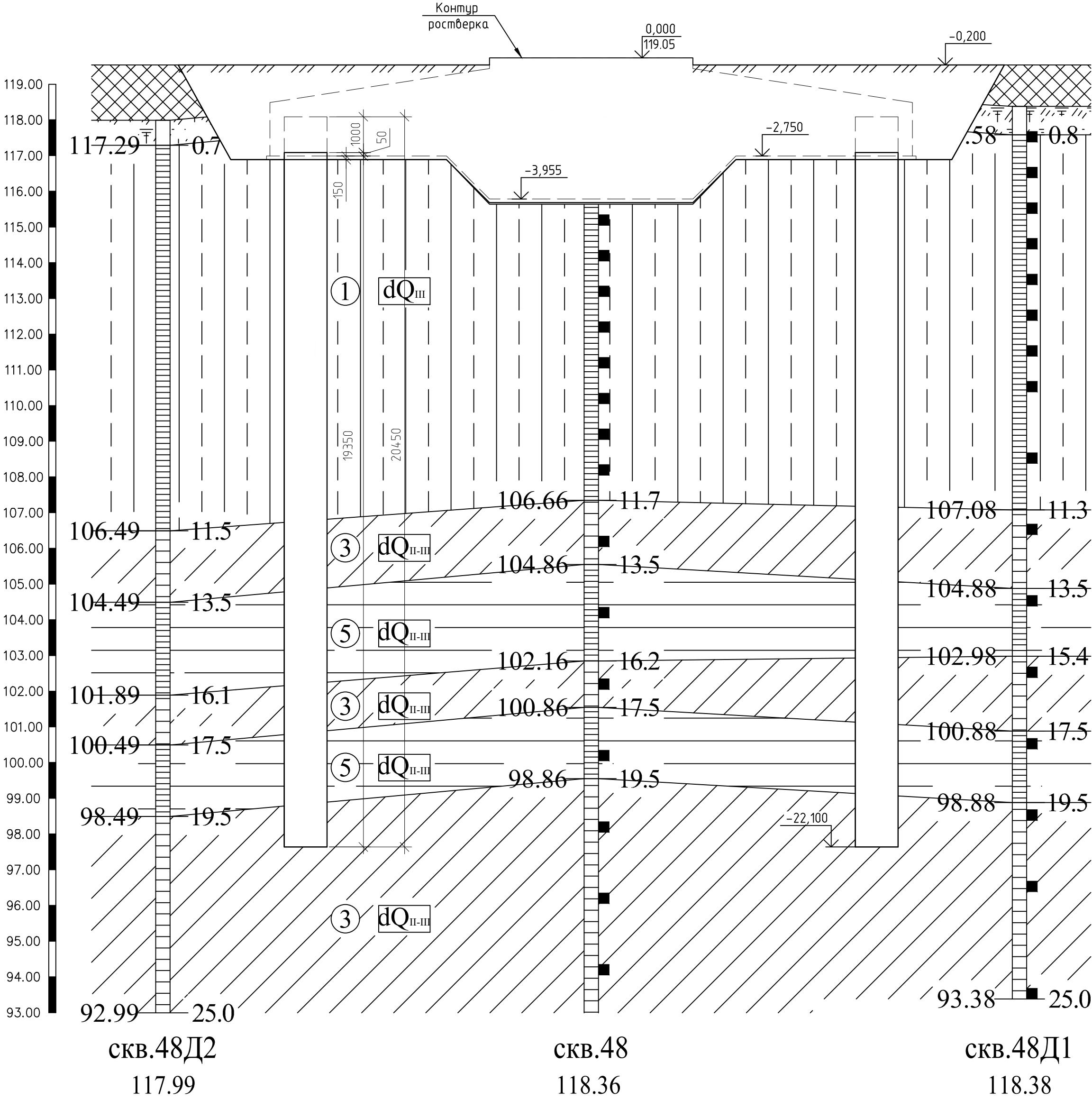
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Приме- чание
	ГОСТ 26633-2015	Монолитный бетон свай В35 F150 W10		508,64	м ³ см.прим. п.2
		Бетон шламового слоя		24,9	м ³
	ГОСТ Р 52544-2006	A500С		21508,8	кг
	ГОСТ 5781-82	A240		5778,5	кг
		Стальной прокат (С245)		7444,4	кг

N п/п	Допускаемая нагрузка на сваи по грунту, кН.		Расчетные усилия в сваях, кН	
	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu	вдавливающая, Nd	выдергивающая, Ndu
ВЭУ 11	3397.59	1847.3	2400.02	97.02

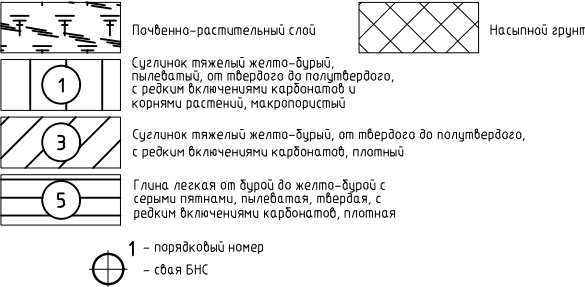
Схема расположения свай ВЭУ11



1-1
Геологический разрез ВЭУ11



Условные обозначения



- Примечания:
- За относительную отметку 0,000 принята абсолютная отметка 119.05;
 - Бетон свай принять В35 F150 W10 на портландцементе по ГОСТ 10178-85.
 - Максимально допустимые отклонения осей свай от проектного положения см. СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения основания и фундаменты".
 - Данные о составе и характеристиках грунтов основания приняты по материалам инженерно-геологических изысканий, выполненных ООО "ЕРСМ Сибири".
 - Бетонирование свай выполнять до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
 - Бетон шламового слоя – 24,9 м³. Объем окончательно уточняется при производстве работ.
 - Объем котлована 890 м³. Объем обратной засыпки 381 м³.

ВЭС000107.356.3.1.3-И/02						
ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"						
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ №1-11
Разраб.	Варсан				02.21	Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»
Проверил	Лушников				02.21	
Нач.отд.						
Н.контр.	Пирогова				02.21	
Учб.						
ГИП	Бондарчук				02.21	
Схема расположения свай ВЭУ11						ООО "ЕРСМ Сибири"

Схема армирования сваи

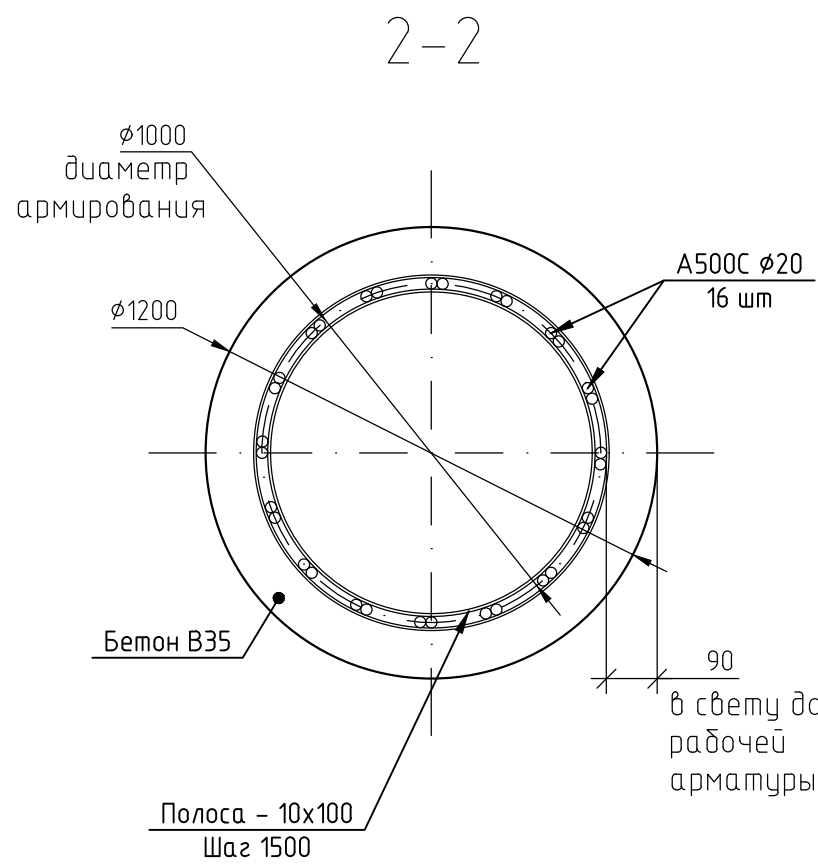
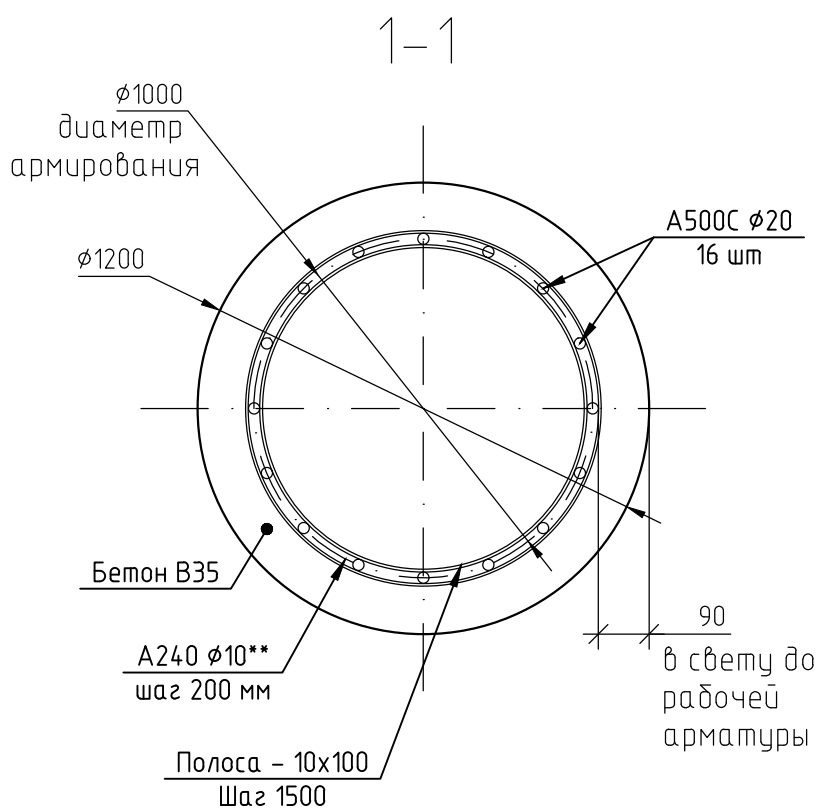
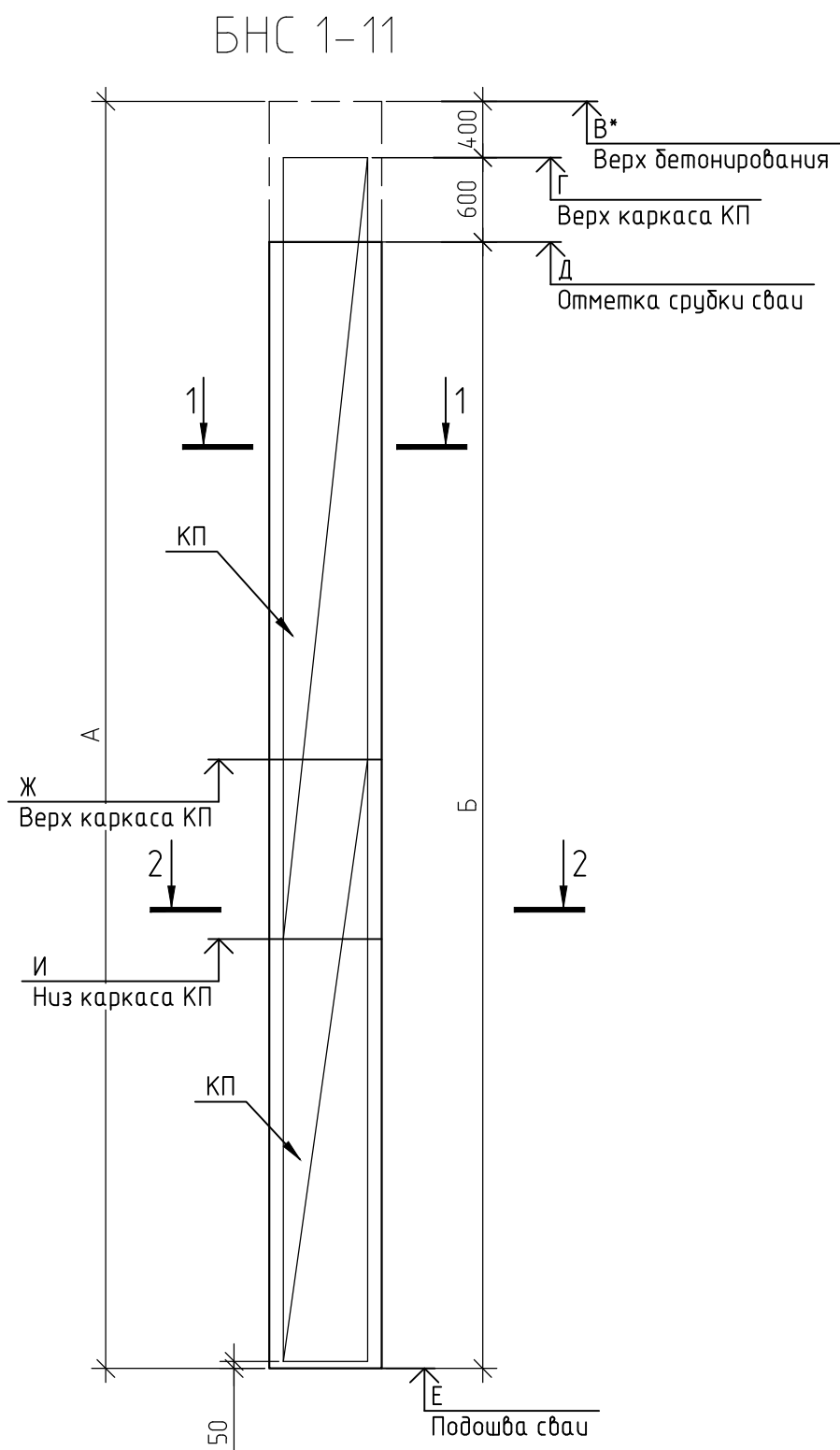


Таблица параметров

Наименование БНС	А,мм	Б,мм	В*,м	Г,м	Д,м	Е,м	Ж,м	И,м	КП
БНС 1	15450	14450	133	132,6	132	117,55	122,3	120,9	КП1
БНС 2	18450	17450	141,2	140,8	140,2	122,75	130,5	129,1	КП2
БНС 3	17450	16450	148	147,6	147	130,55	137,3	135,9	КП3
БНС 4	15450	14450	146,5	146,1	145,5	131,05	135,8	134,4	КП1
БНС 5	21450	20450	146,3	145,9	145,3	124,85	135,6	134,2	КП4
БНС 6	19450	18450	136,45	136,05	135,45	117	125,75	124,35	КП5
БНС 7	20450	19450	145,5	145,1	144,5	125,05	134,8	133,4	КП6
БНС 8	16450	15450	142,8	142,4	141,8	126,35	132,1	130,7	КП7
БНС 9	15450	135,3	135,3	134,9	134,3	119,85	124,6	123,2	КП1
БНС 10	15450	14450	126,4	126	125,4	110,95	115,7	114,3	КП1
БНС 11	20450	19450	117,4	117	116,4	96,95	106,7	105,3	КП6

Ведомость расхода стали на элемент, кг.

Марка элемента	Изделия арматурные						Изделия закладные			Общий расход
	Арматура класса					Всего	Прокат марки		Всего	
							C245			
							ГОСТ Р 19903-2015*			
							ГОСТ 5781-82*			
Ø10	Итого	Ø16	Ø20	Итого						
БНС 1	192,814	192,814	33,187	711,434	744,612	937,427	212,27	212,27	212,27	1149,697
БНС 2	236,184	236,184	38,208	846,544	884,743	1120,928	290,04	290,04	290,04	1410,968
БНС 3	220,334	220,334	38,208	803,184	841,392	1061,726	290,04	290,04	290,04	1351,766
БНС 4	192,814	192,814	33,187	711,434	744,612	937,427	212,27	212,27	212,27	1149,697
БНС 5	274,874	274,874	43,224	973,904	1017,128	1292,002	338,38	338,38	338,38	1630,382
БНС 6	248,404	248,404	40,716	888,557	929,273	1177,678	314,21	314,21	314,21	1491,888
БНС 7	262,657	262,657	43,224	934,448	977,672	1240,329	338,38	338,38	338,38	1578,709
БНС 8	214,904	214,904	35,7	757,32	793,02	1007,925	265,87	265,87	265,87	1273,795
БНС 9	192,814	192,814	33,187	711,434	744,612	937,427	212,27	212,27	212,27	1149,697
БНС 10	192,814	192,814	33,187	711,434	744,612	937,427	212,27	212,27	212,27	1149,697
БНС 11	262,657	262,657	43,224	934,448	977,672	1240,329	338,38	338,38	338,38	1578,709





Спецификация на сваи БНС

Поз.	Обозначение	Наименование	Количество											Масса ед.,кг.	Примечание
			БНС1	БНС2	БНС3	БНС4	БНС5	БНС6	БНС7	БНС8	БНС9	БНС10	БНС11		
КП1		Каркас арматурный КП1	1			1					1	1		1149,697	
КП2		Каркас арматурный КП2		1										1410,968	
КП3		Каркас арматурный КП3			1									1351,766	
КП4		Каркас арматурный КП4					1							1630,382	
КП5		Каркас арматурный КП5						1						1491,888	
КП6		Каркас арматурный КП6							1				1	1578,709	
КП7		Каркас арматурный КП7								1				1273,795	
		Материалы													
	ГОСТ 26633-2015	Бетон В35 F150 W10	17.46	20.86	19.73	17.46	21.45	21.99	23.12	18.6	17.46	17.46	23.12		м³

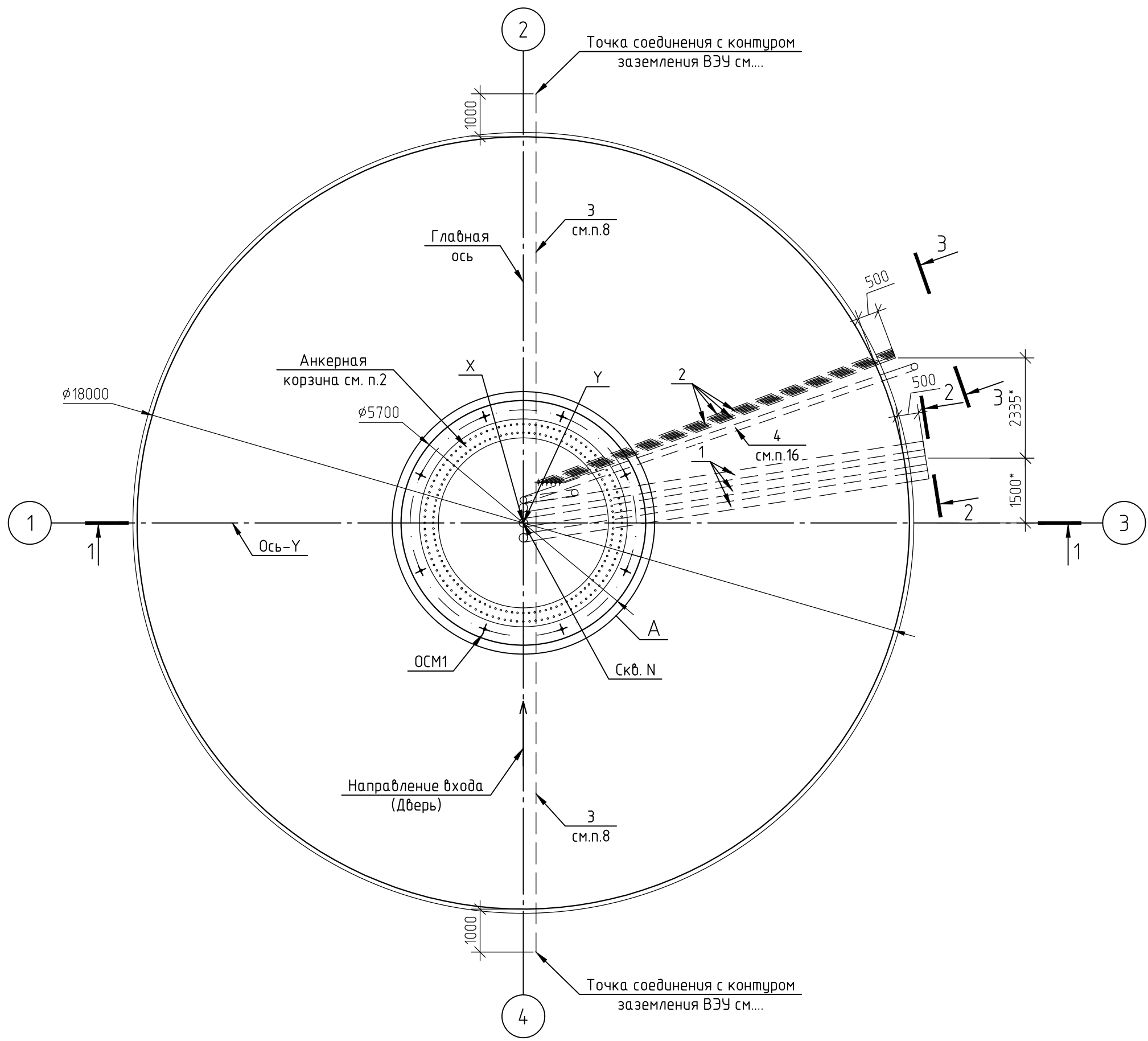
Примечания:

Бетон свай принять В35 F150 W10 по ГОСТ 22266-2013, на портландцементе по ГОСТ 31108-2016.

- * – отметка указана условно. Бетонирование свай выполняются до выхода чистого бетона на отметку срубки свай.
- ** – на первых 5м свай от подошвы ростверка устанавливается дополнительная спираль из арматуры класса А240 Ø8мм с шагом витков 200мм.
3. Монтажные элементы арматурных каркасов свай не учтены в спецификации. Уточнить на стадии Р.
4. Для подтверждения несущей способности свай на сжимающую и выдерживающую нагрузки в соответствии с СП 24.13330.2011 рекомендуется провести статические испытания свай ВЭУ № 3, 7, 11. Смотри том ВЭС000107.356.3.1.3-КЖ.ИС

						ВЭС000107.356.3.1.3-И/02				
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"				
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата					
Разраб.		Варсан			02.21	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ № 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объёмно-планировочные решения»	Статия	Лист	Листов	
Проверил		Лушников			02.21		П	13		
Нач.отд.										
Н.контр.		Пирогова			02.21		Схема армирования свай	ООО"ЕРСМ Сибири"		
Утв.										
ГИП		Бондарчук			02.21					

Конструкция фундамента ВЗУ



Узел ввода труб для прокладки кабеля и вентиляции

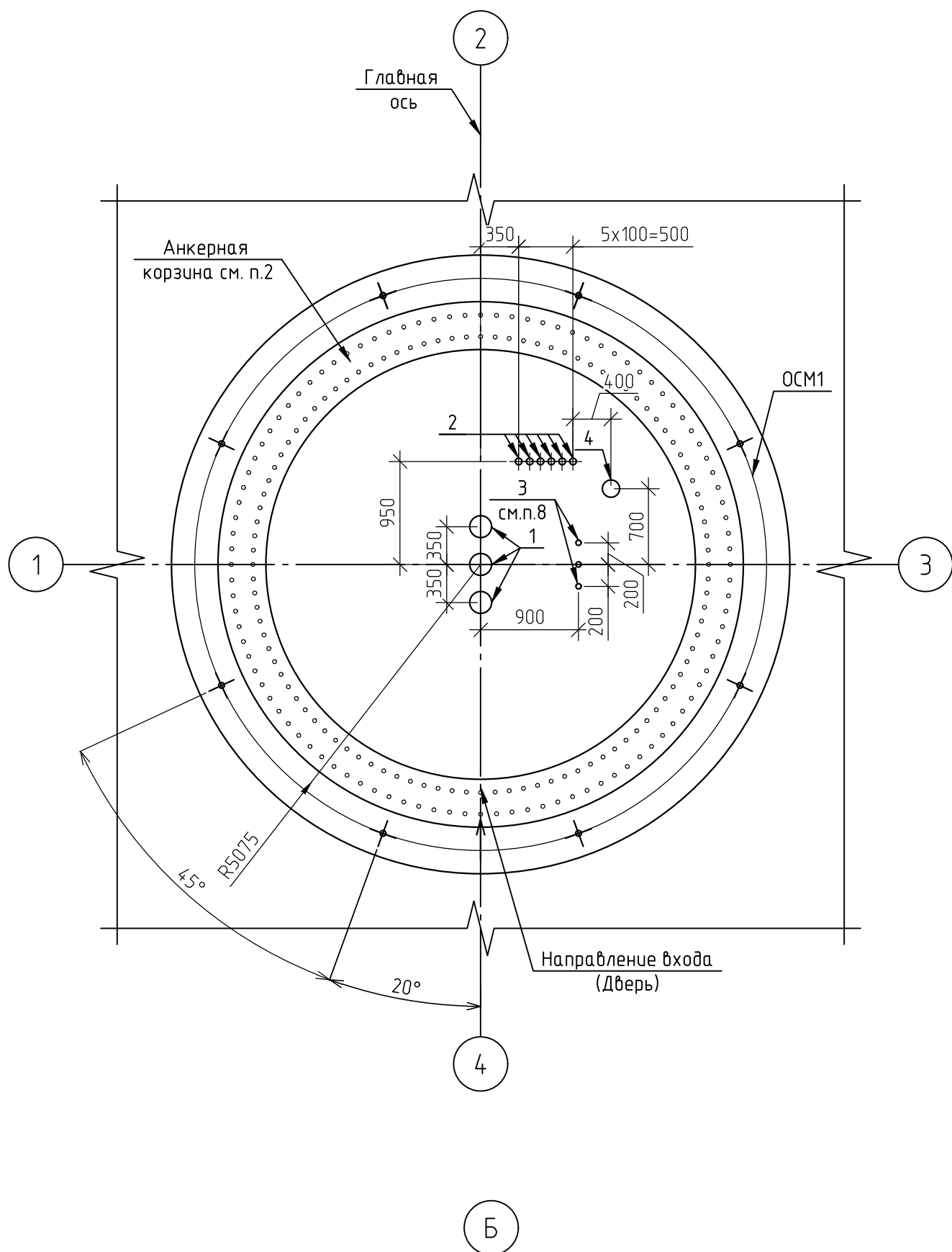
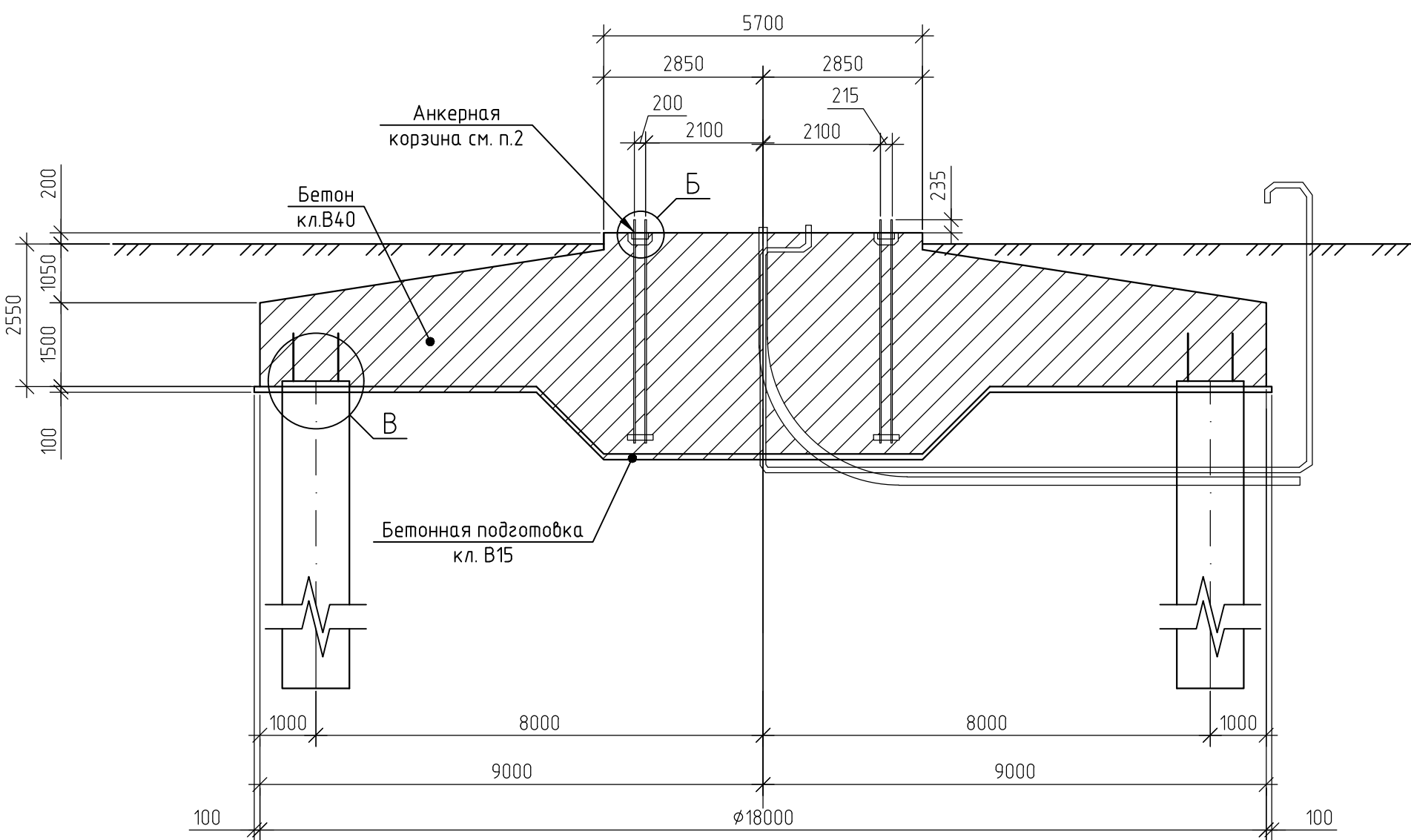


Таблица основных материалов на фундамент ВЗУ

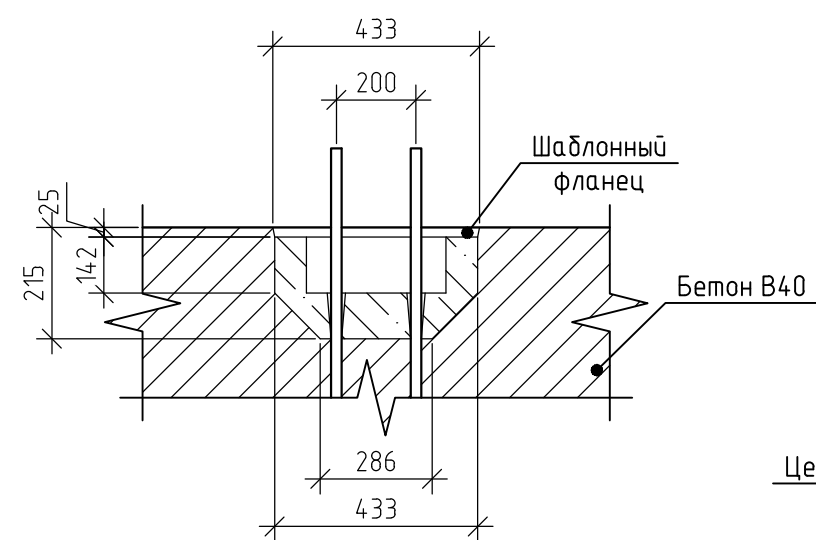
Поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса, ед., кг	Примечание
		Материалы			
	ГОСТ 26633-2015	Бетон кл. В40, W10, F150	550,0		м³, см. прим. п.4
	ГОСТ 26633-2015	Бетонная подготовка В15	32,1		м³, см. прим. п.22 (на один слой)
		Обмазка битумной мастикой за 2 раза	470,4		м²
		Цементный раствор высокой прочности	2,4		м³, см. прим. п.7
		Гидроизоляция типа "MasterSeal 588"	16,08		м²
	ГОСТ 8736-2014	Песок	30		м³, см. прим. п.21
		Трубы для прокладки кабеля			
1	ТУ 2248-001-34311042-2015	Труба ПРОТЕКТОР-ФЛЕКС ПК 200 SM10	38		м.п., см. прим. п.19
2		Труба полиэтиленовая Ø63 мм	75		м.п.
		Заземление			
3	ГОСТ 103-2006	-50x5 (оцинкованная), Лощ = 26 п.м.			0,054 м
		Вентиляция			
4		Труба полиэтиленовая Ø160 мм	18		м.п., см. прим. п.19
		Отвод полиэтиленовый Ø160 мм 90°	6		шт
		Тройник косой полиэтиленовый Ø160 мм 30(45)°	1		шт
		Заглушка полиэтиленовая Ø160 мм	1		шт
	ГОСТ 23279-2012	Швеллер 20П ГОСТ 8240-97 (345-1ГОСТ 27772-2015) L=3500	1	64,4	
		Изделия закладные			
ОСМ1		Осадочная марка ОСМ1	8	5,9	
		Детали ВЗУ			
	ГОСТ 52544-2006	A500C	49,5		м
		Детали Бетонной подготовки			
5	ГОСТ 23279-20112	4С 5Вp-I-100 100x100 50 50	279	2,88	803,52
	ГОСТ 5781-82	Ø8 A240	30,4		кг
	ГОСТ 52544-2006	Ø16 A 500C	832		кг

1-1

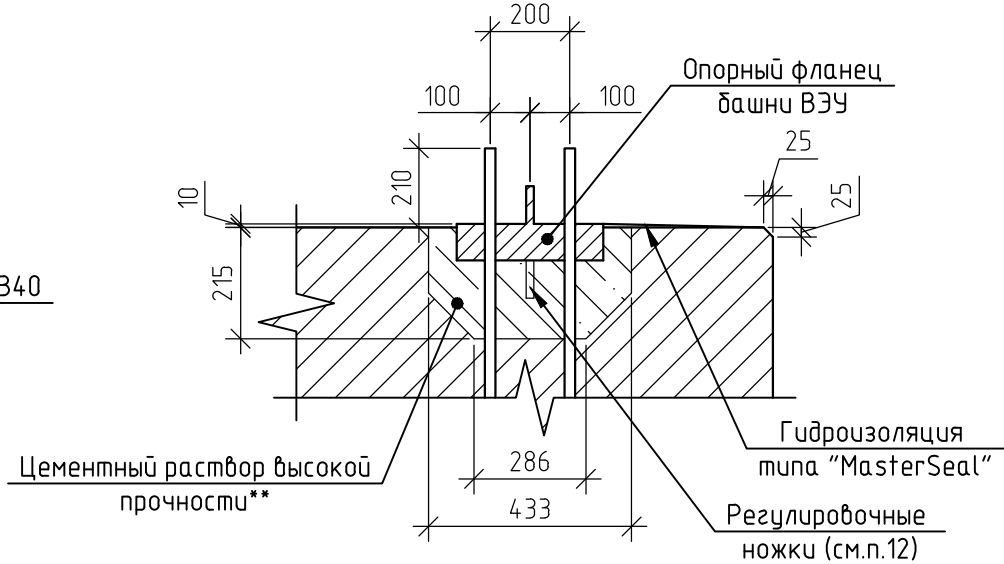


Деталь крепления башни ВЗУ к анкерной корзине

До установки башни

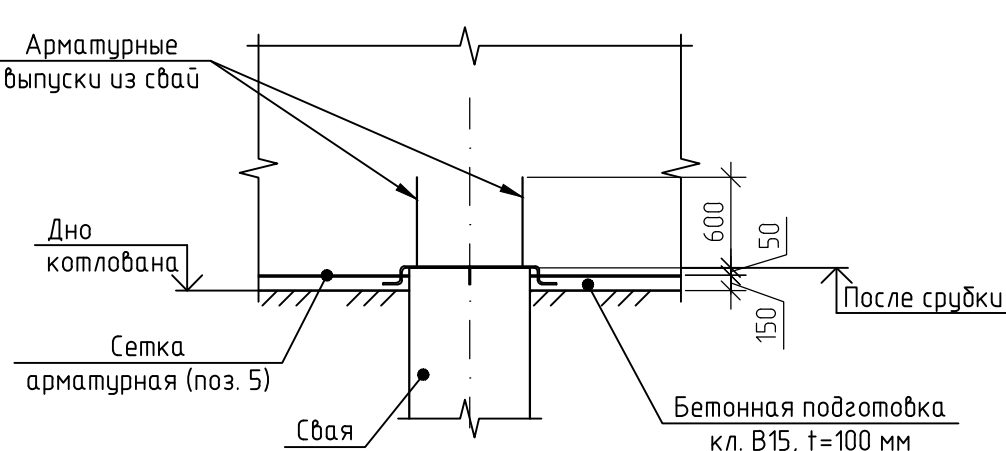


После установки башни

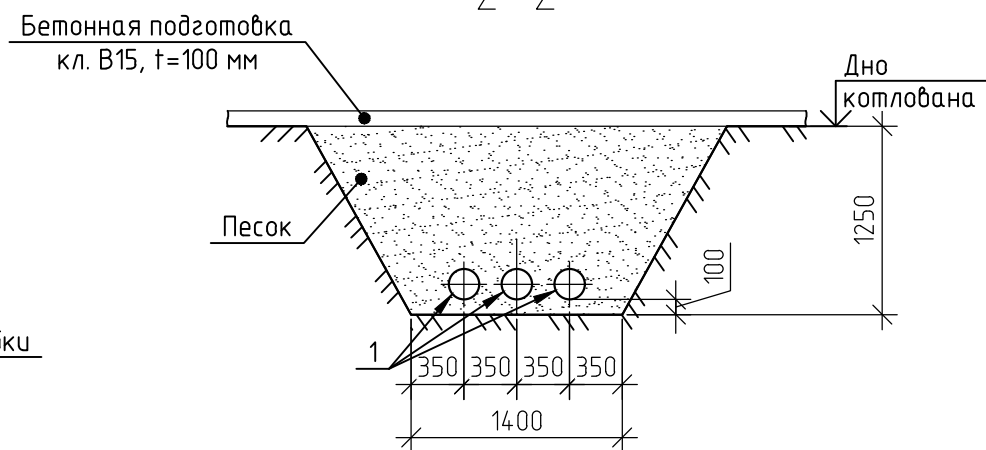


В

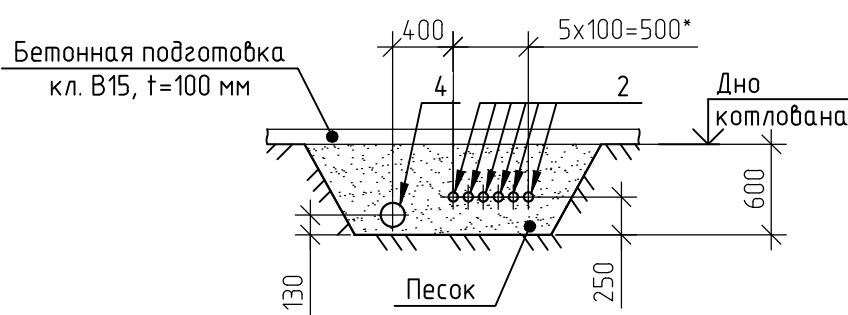
Узел заделки сваи в ростверк



2-2



3-3



Условные обозначения

X - координата X в МСК-63
Y - координата Y в МСК-63
Скв. N - номер скважины

Таблица координат центров фундаментов ВЗУ

N п/п	Наименование ВЗУ	Координаты, м		Номер скважины (Скв N)
		X	Y	
1	БНС 1	334042.17	1338552.69	52
2	БНС 2	334769.08	334769.08	51
3	БНС 3	335344.32	1339083.05	23
4	БНС 4	335998.998	1339301.63	24
5	БНС 5	336784.32	1339305.80	26
6	БНС 6	336722.96	1339936.61	25
7	БНС 7	337537.42	1339329.16	27
8	БНС 8	338412.18	1339303.42	20
9	БНС 9	336115.48	1338154.54	50
10	БНС 10	335994.38	1337596.21	49
11	БНС 11	335926.37	1336998.49	48

- Примечания:
- Данный чертеж разработан на основании документации завода-изготовителя, копии "VESTAS", согласно документам.
 - Анкерная корзина входит в поставку компании "VESTAS". Чертеж компании VESTAS M0071-4322 от 25.03.2020 г. получен в качестве исходных данных к дозору на выполнение проектных работ от ООО "Ветропарк ФРВ". Положение анкерной корзины должно быть выбрано в вертикальной и горизонтальной плоскостях с помощью регулировочных ножек по нижнему фланцу, заливку бетона вокруг анкерной корзины выполнять одновременно с наружной и внутренней сторон до извлечения сблжки от проектного положения. Пустоты под и над фланцем анкерной корзины не допускаются.
 - Бетонирование фундаменты выполнять непрерывно за один раз.
 - Бетон фундамента ВЗУ принять В40 F150 W10 по ГОСТ 26633-2015, на портландцементе по ГОСТ 31108-2016.
 - На стадии разработки ППР выполнить подбор состава и подвижности бетонной смеси.
 - Подливка из цементного раствора высокой прочностю выполняется организацией, осуществляющей монтаж башни ВЗУ.
 - ** - кубиковая прочность цементного раствора для подливки под опорный фланец башни должна составлять не менее 105 МПа.
 - До бетонирования фундамента должны устанавливаться компоненты (поставляются компанией Vestas) системы заземления фундамента, согласно технической документации N0069-6392 V00 27.01.2015.
 - * - размеры уточнить по месту.
 - Направление входа в ВЗУ и направления прокладки труб показано условно, уточняется на стадии рабочей документации.
 - Полоса заземления представляет собой изделие сортового металлопроката из стальной полосы ГОСТ 103-2006, с нанесением цинкового покрытия методом горячего цинкования. Оцинкованное покрытие должно соответствовать ГОСТ 9307-89 "Покрштия цинковые горячие".
 - Регулировочные ножки, шаблонный фланец, опорный фланец входят в поставку компании "VESTAS".
 - Выполнение работ по устройству фундамента без проекта производства работ запрещается.
 - В проекте производства работ предусмотреть мероприятия по установке и выверке анкерной корзины в проектное положение (в плане и по высоте), на всех этапах возведения фундамента.
 - Масса арматуры для фундамента дана без учета потерь на раскрой.
 - Трубу для вентиляции (поз.4) проложить до бетонирования фундамента с уклоном 1-2% к внешней грани. Трубу вывести вертикально на высоту min=1,5 м над уровнем земли. На отводе предусмотреть решетку от попадания грязи. Трубу закрепить на опоре с помощью крепежных хомутов.
 - Устройство поворотных участков полиэтиленовых труб (поз.4) выполнить методом сварки отдельных сегментов. Способ стыковки полиэтиленовых труб предусмотреть в ППР.
 - После монтажа башни ВЗУ, верхний обрз фундамента (от стенки башни до края фундамента) покрывается гидроизолирующим материалом типа "MasterSeal" по узлу Б.
 - Длина трубы дана с учетом потерь на раскрой.
 - Угол наклона откоса траншеи под трубы определяется в зависимости от грунтовых условий, согласно СП 45.13330.2017 "Земляные сооружения, основания фундамента".
 - Траншеи под трубы заполнить песком с последним уплотнением. Объем материала уточнить по месту. Допускается заполнение траншей бетоном класса В15.
 - В случае устройства фундамента на не скальных (полускальных) грунтах центральную часть бетонной подготовки (Ø700 мм) выполнить толщиной 200 мм. Объем бетона бетонной подготовки для таких фундаментах составит 34,7 м³.
 - Осадочные марки ОСМ1 установить после завершения бетонирования. Для установки марки, в теле фундамента выполнить отверстие на 5 мм больше максимального диаметра заглубленной части осадочной марки. Перед установкой марки монтажной отверткой заполнить эпоксидным клеевым составом. Осадочные марки применять типа ГЕОФУНДАМЕНТ-Г-ДМ-1, или ГЕОФУНДАМЕНТ-Г-ДМ-2, или ГЕОФУНДАМЕНТ-Г-ДМ-3. Окончательный выбор типа марки выполняет подрядная организация по согласованию с заказчиком. В ППР предусмотреть защитные устройства на время монтажа башни ВЗУ.
 - Обратную засыпку фундамента выполнять местным песчаным или глинистым грунтом, отвечающим требованиям приложения М СП 45.13330.2017. Значения коэффициента уплотнения принять равным для глинистого грунта - 0,93, для песчаного - 0,92. Значение плотности грунта обратной засыпки должно составлять не менее 1,6 т/м³.

					ВЭС000107.356.3.13-ИЛО2				
					ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"				
Изм.	Колуч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				
Разработ.	Варсан			<i>Варсан</i>	02.21	Ивановская ВЭС. Ветропарк электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЗУ №№ 1-11 Подраздел 2. Инженерные и общестроительные решения	Стация	Лист	Листов
Проверил	Лущиников			<i>Лущиников</i>	02.21		П	14	
Нач. отд.									
И.контр.	Пирогова			<i>Пирогова</i>	02.21				
Умд.									
ГИП	Бондарчук			<i>Бондарчук</i>	02.21	Конструкция фундамента ВЗУ	ООО "ЕРСМ Сибири"		

Схема армирования фундамента ВЗУ
(сваи не показаны)

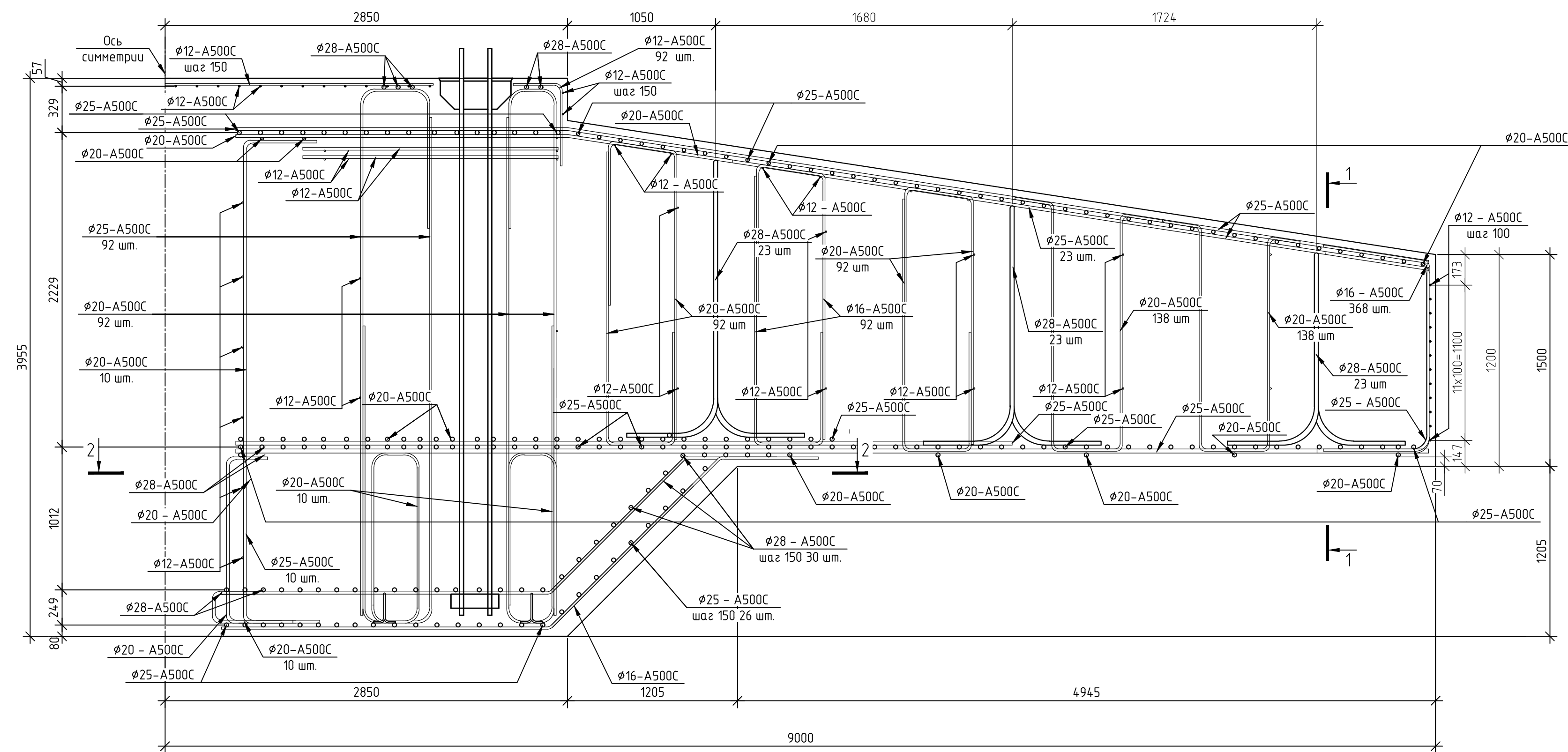


Схема раскладки диаметральной арматуры
верхней грани подколонника

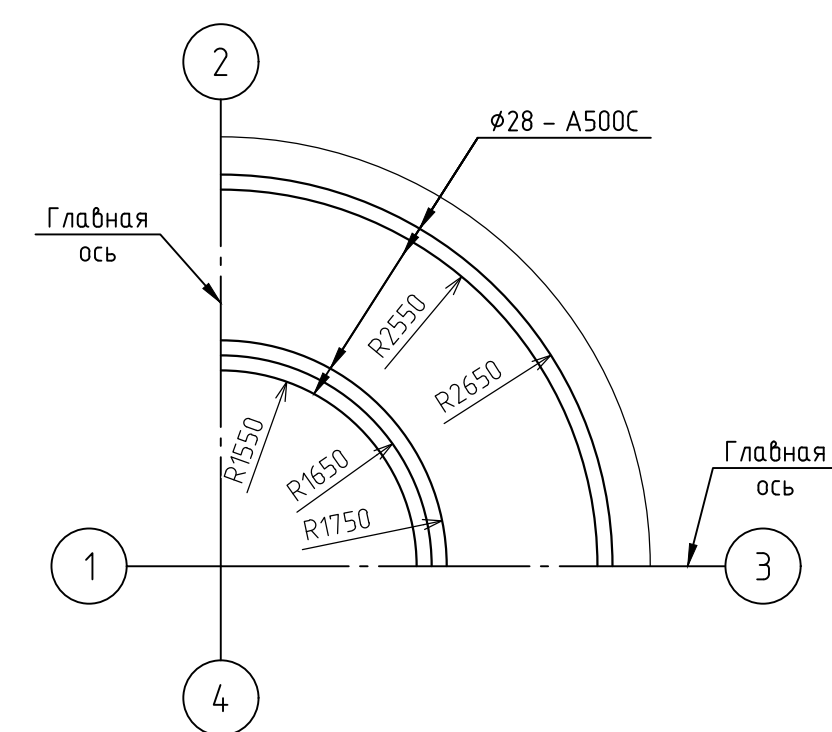
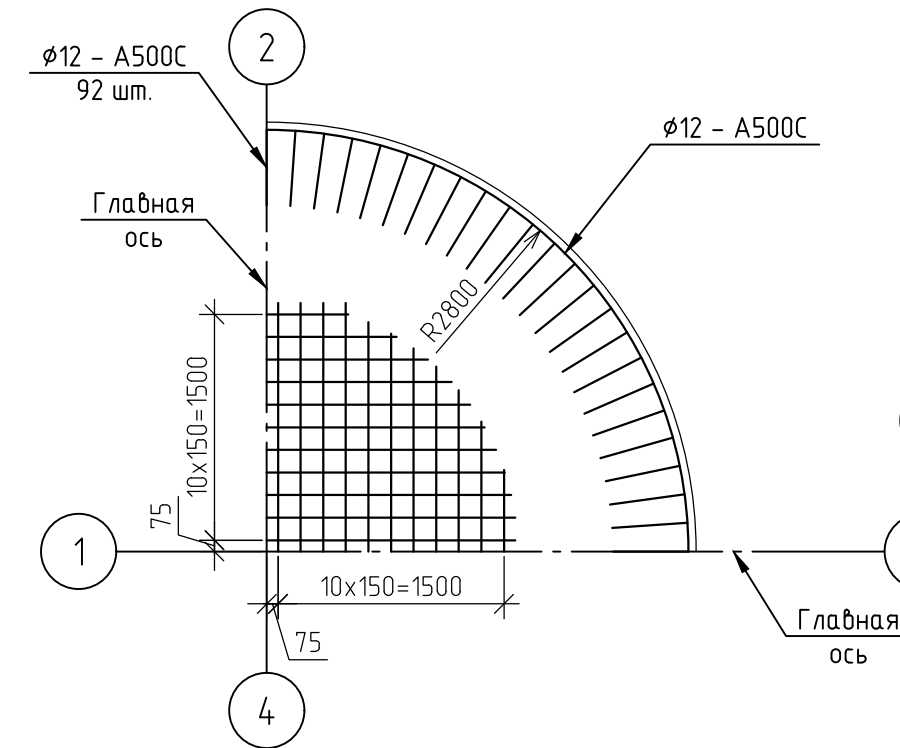
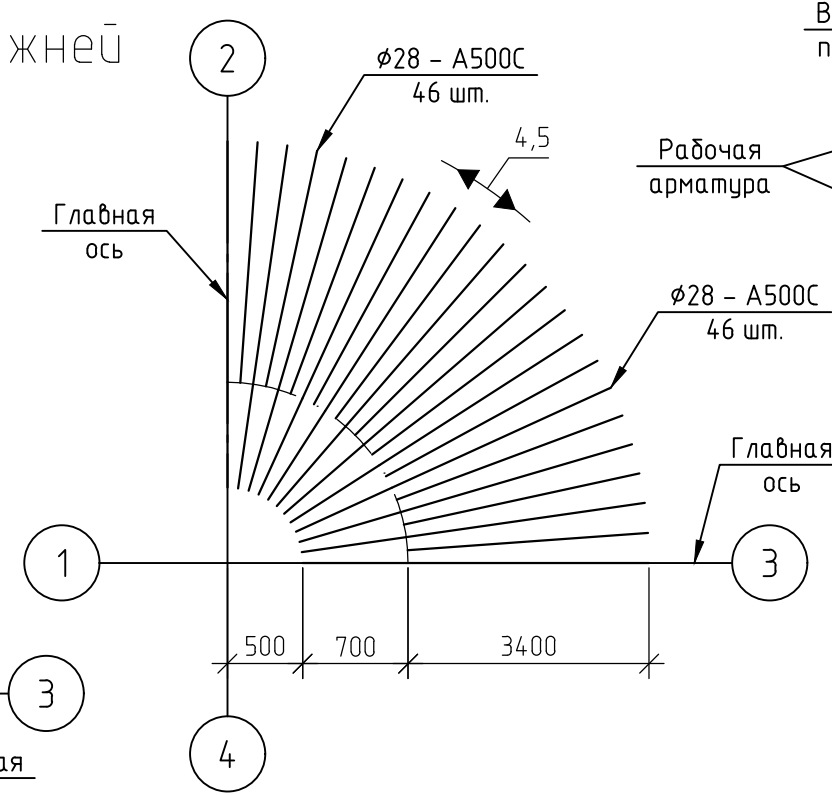


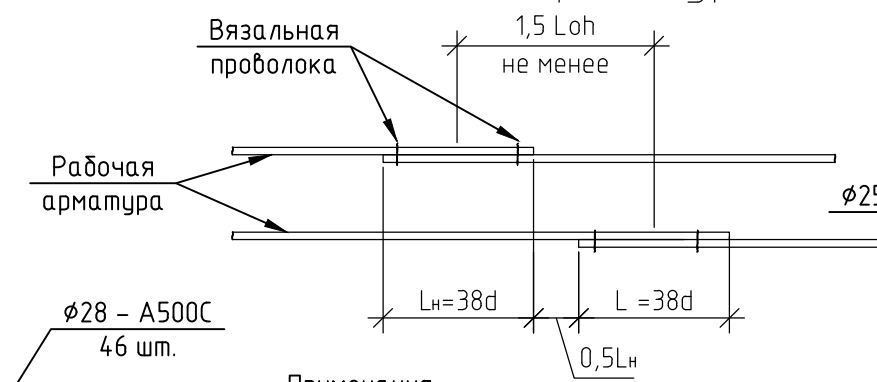
Схема расположения арматурных стержней
верхней грани подколонника



2-2



Узел стыковки арматуры



- Примечания:
1. Стыкование арматуры выполнять по узлу А. В одном сечении должно стыковаться не более 50% арматурных стержней.
 2. При попадании арматурных стержней друг на друга разрешается сместить их на один диаметр.
 3. Для пропуска труб арматуру вырезать по месту и отогнуть в тело бетона.

						ВЭС000107.356.3.1.3-И/02		
						ООО "Дебятый Ветропарк ФРВ"		
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЗУ МН 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»	Стадия	Лист
Разраб.	Варсан				02.21		П	15
Проверил	Лушников				02.21			
Нач.отд.								
Н.контр.	Пирогова				02.21	Схема армирования фундамента ВЗУ (начало)	ООО "ЕРСМ Сибири"	
Умб.								
ГИП	Бондарчук				02.21			

Схема раскладки нижней
диаметральной рабочей арматуры
1 ряд арматуры

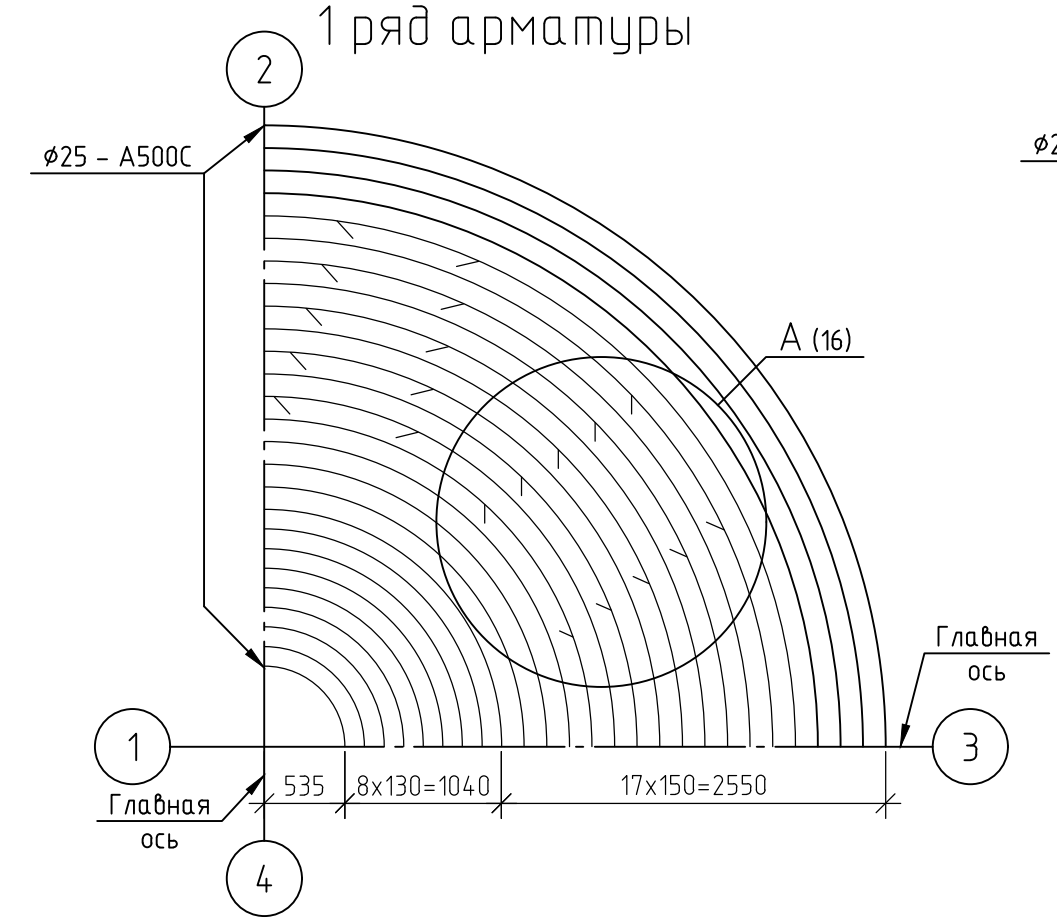


Схема раскладки нижней
диаметральной рабочей арматуры
2 ряд арматуры

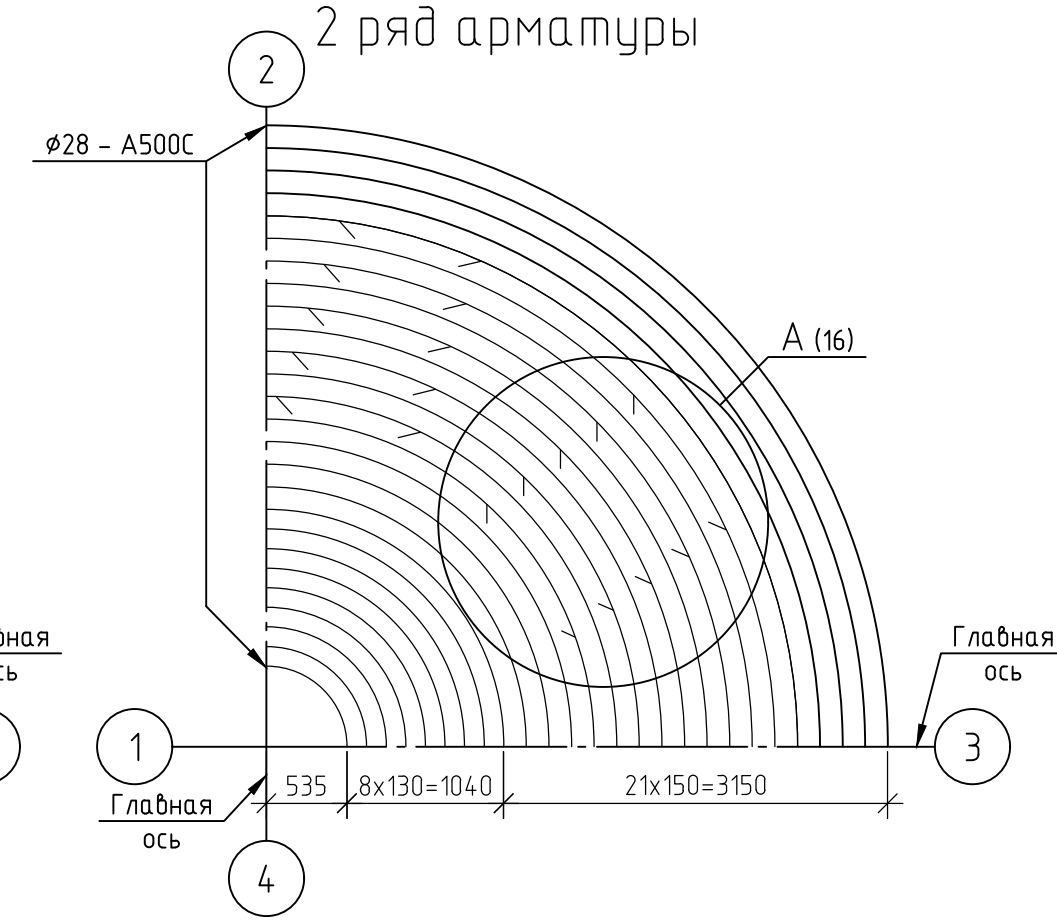


Схема раскладки нижней
радиальной рабочей арматуры
3 ряд арматуры

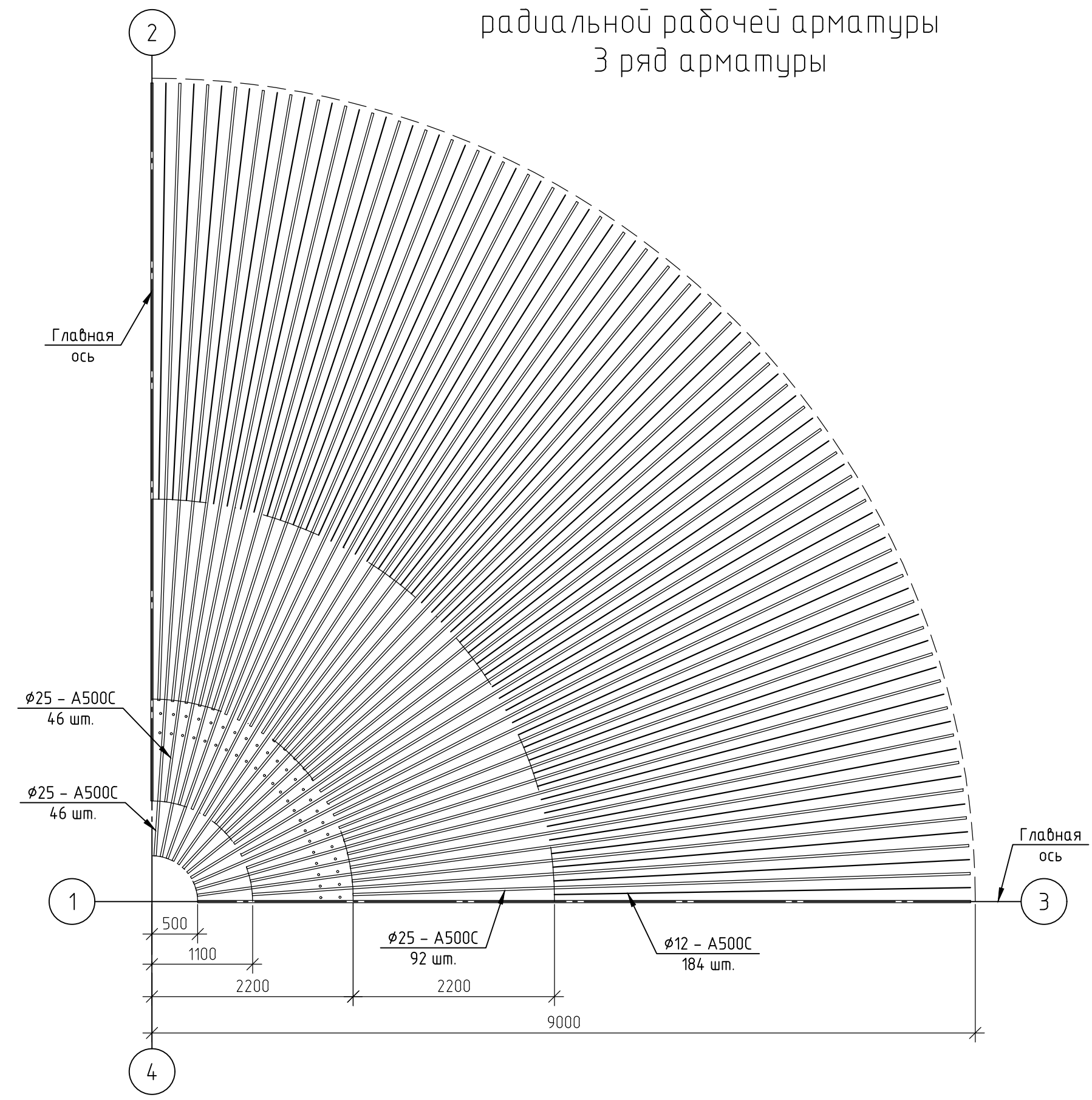
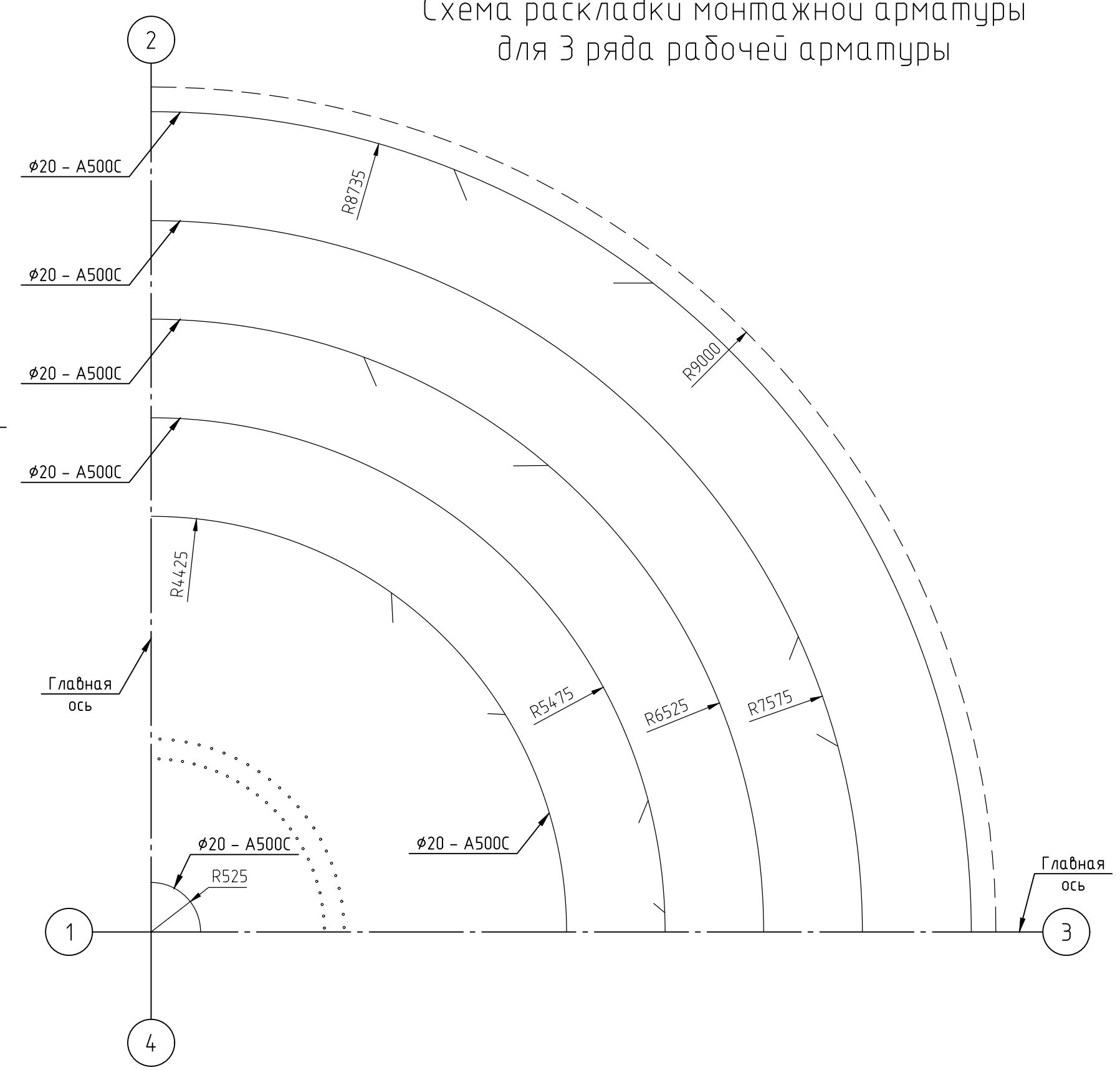


Схема раскладки монтажной арматуры
для 3 ряда рабочей арматуры







						ВЭС000107.356.3.1.3-ИЛО2			
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветровая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ № 1-11 Подраздел 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Разраб.	Варсан				02.21		П	16	
Проверил	Лушников				02.21				
Нач.отд.									
Н.контр.	Пирогова				02.21	Схема армирования фундамента ВЭУ (продолжение)	ООО"ЕРСМ Сибири"		
Утв.									
ГИП	Бондарчук				02.21				

Схема раскладки нижней диаметральной арматуры
4 ряд арматуры

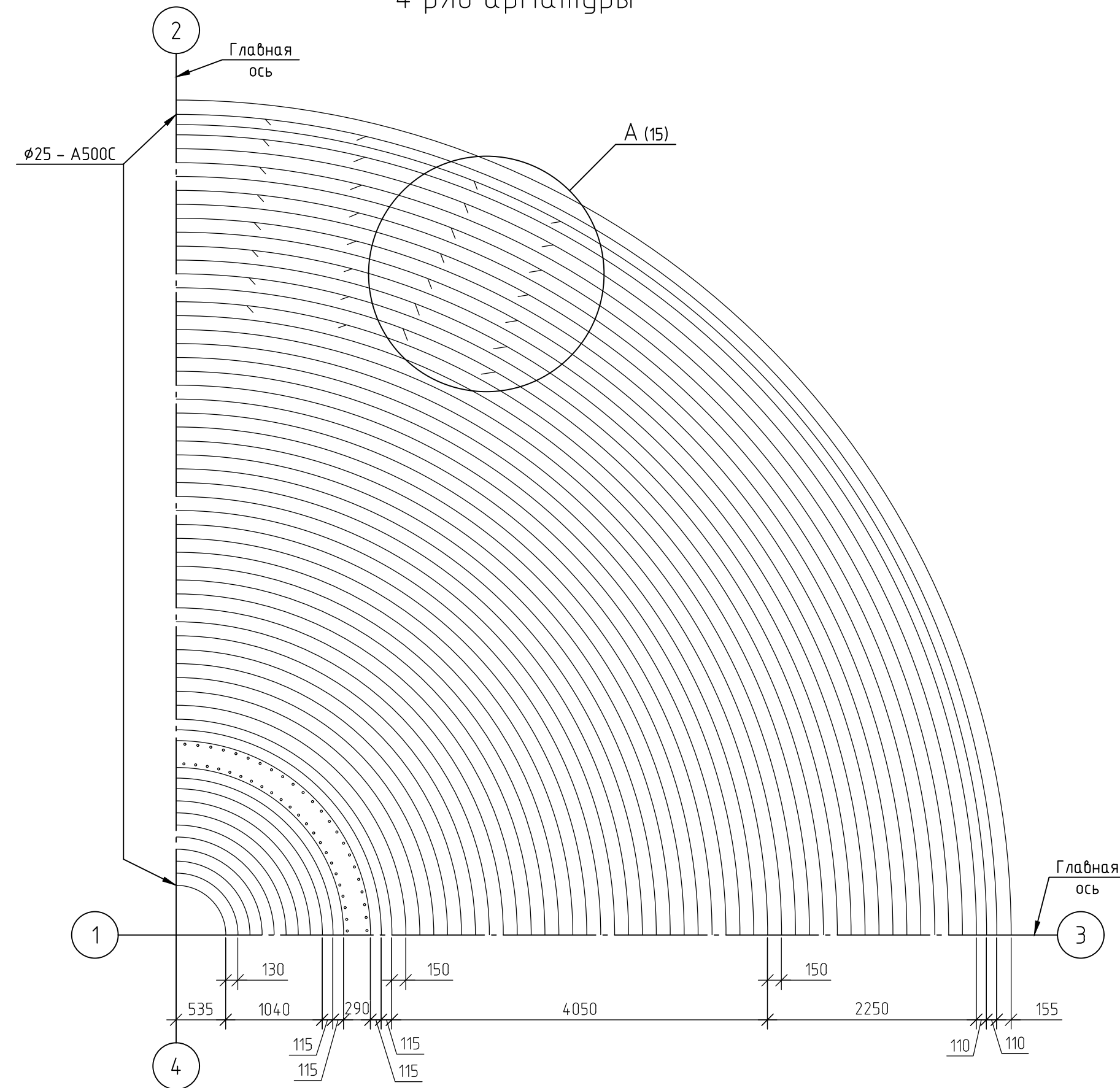


Схема раскладки нижней
радиальной рабочей арматуры
5 ряд арматуры

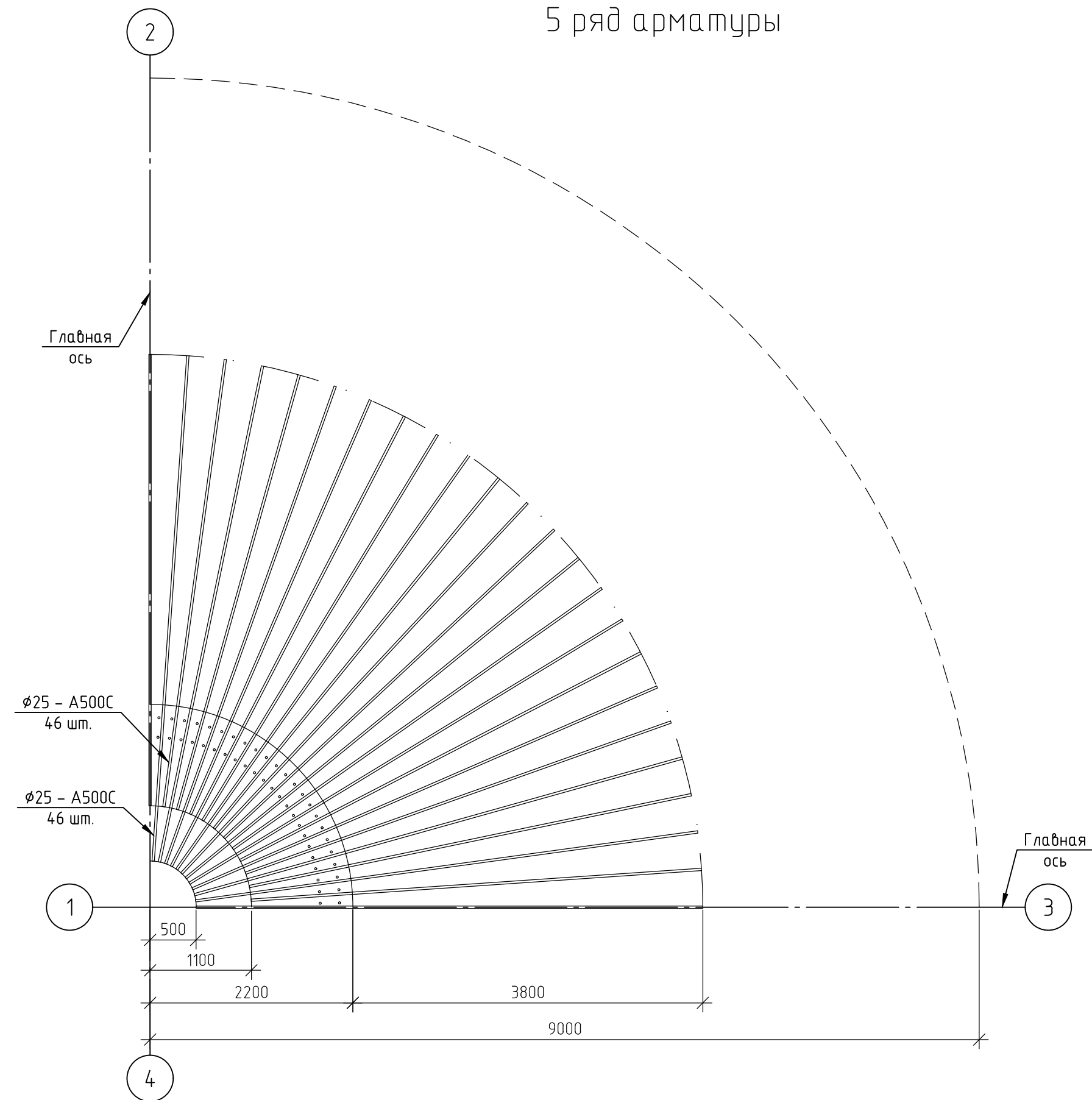
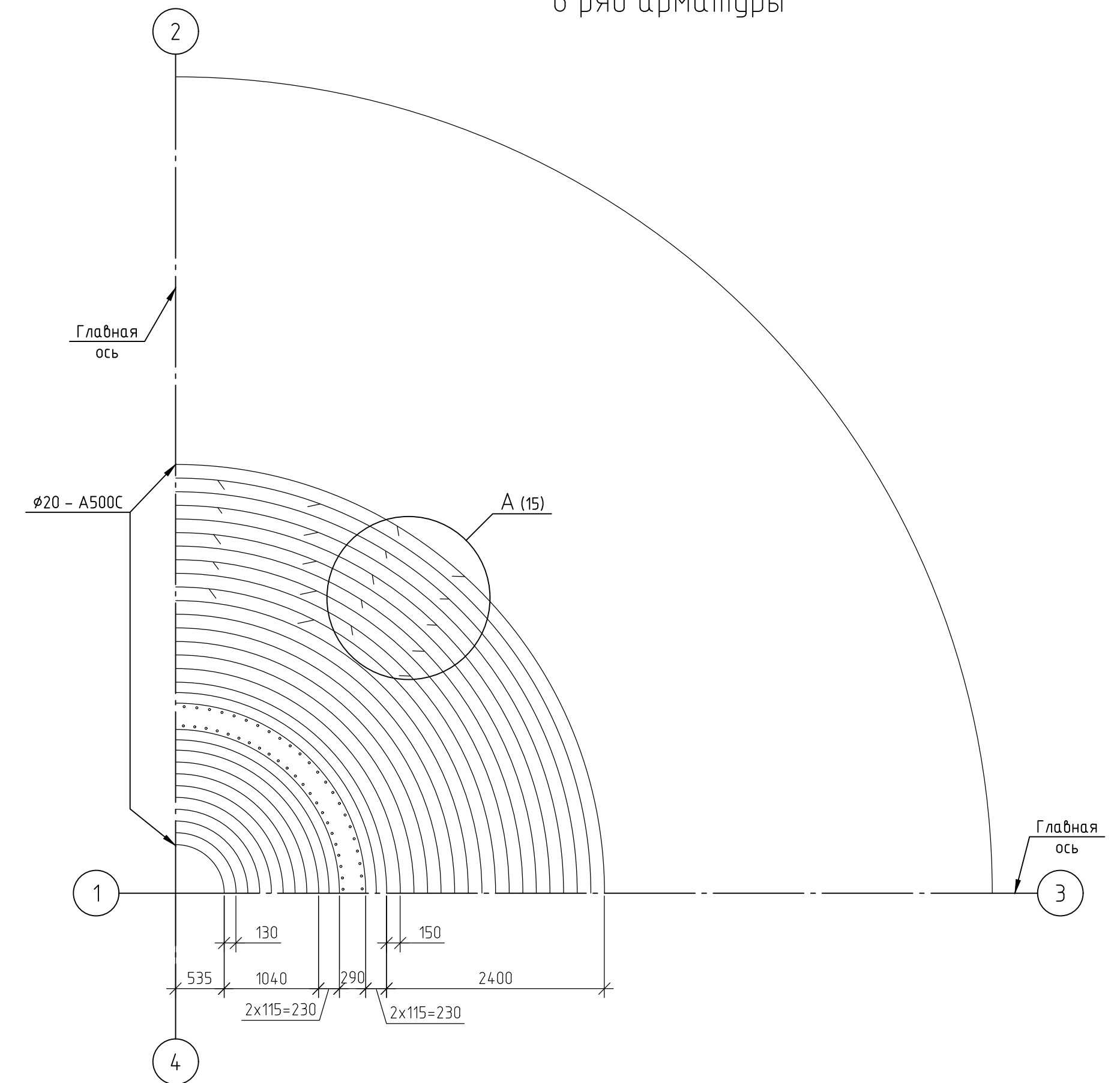




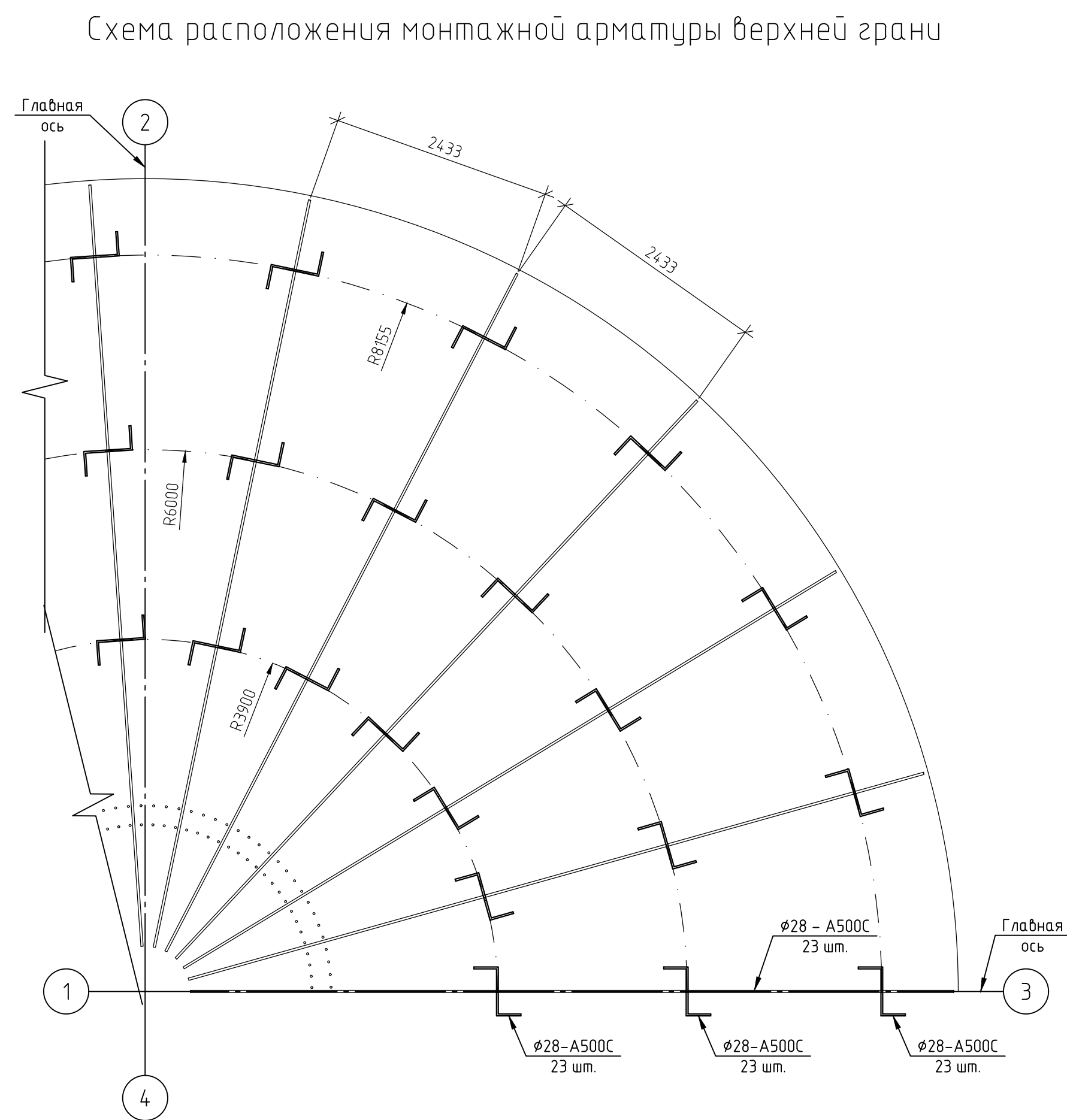
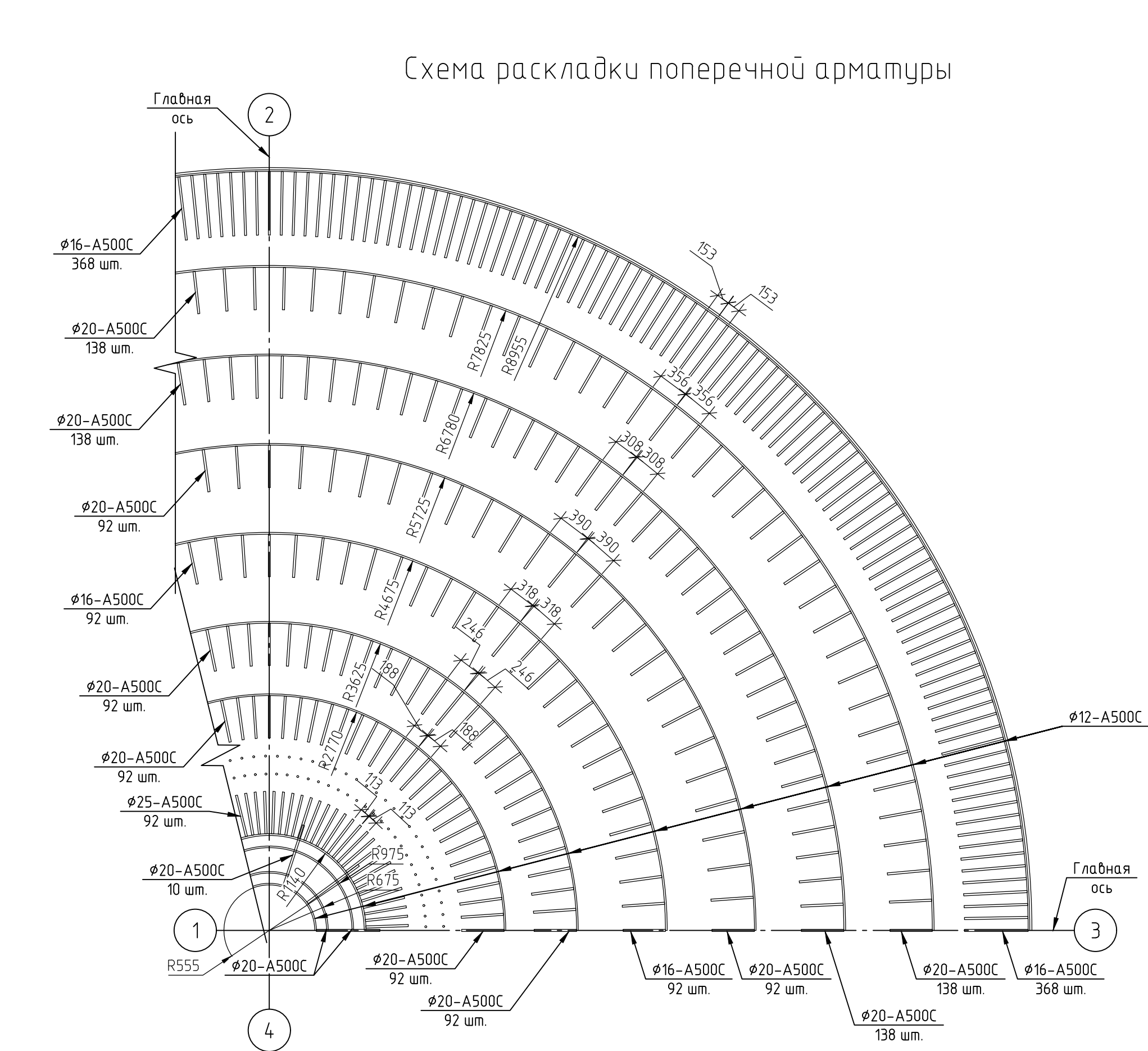
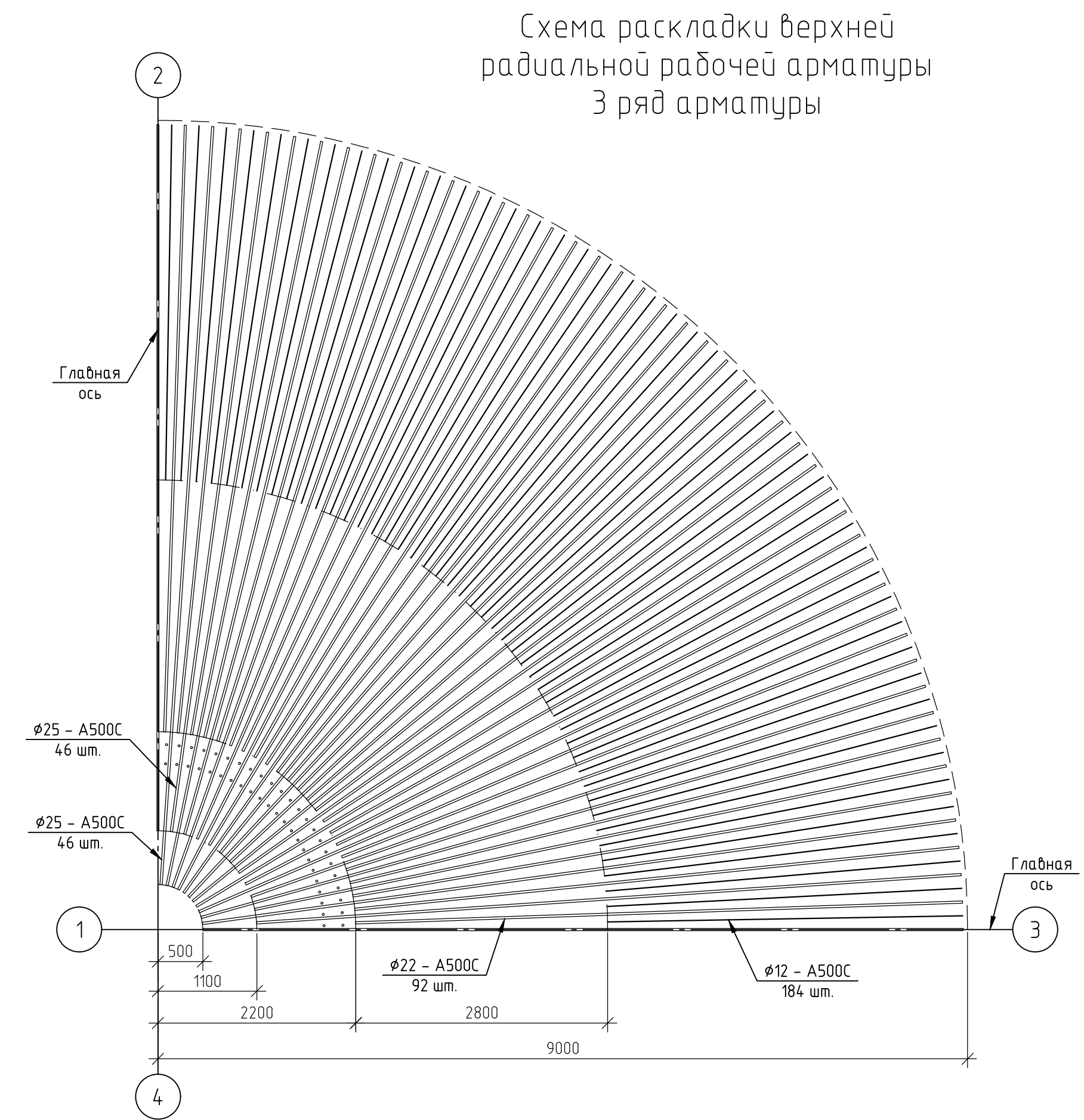
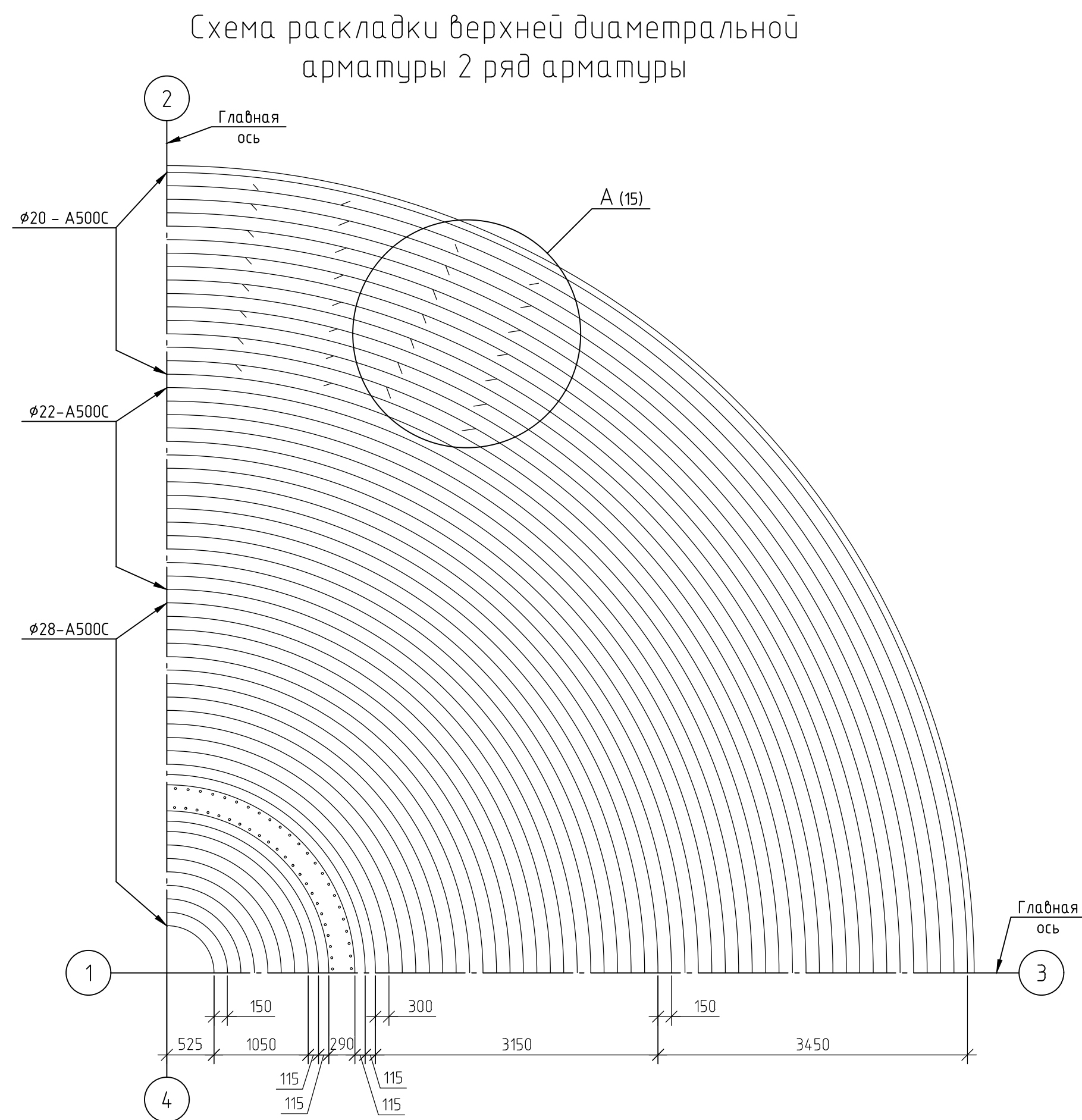
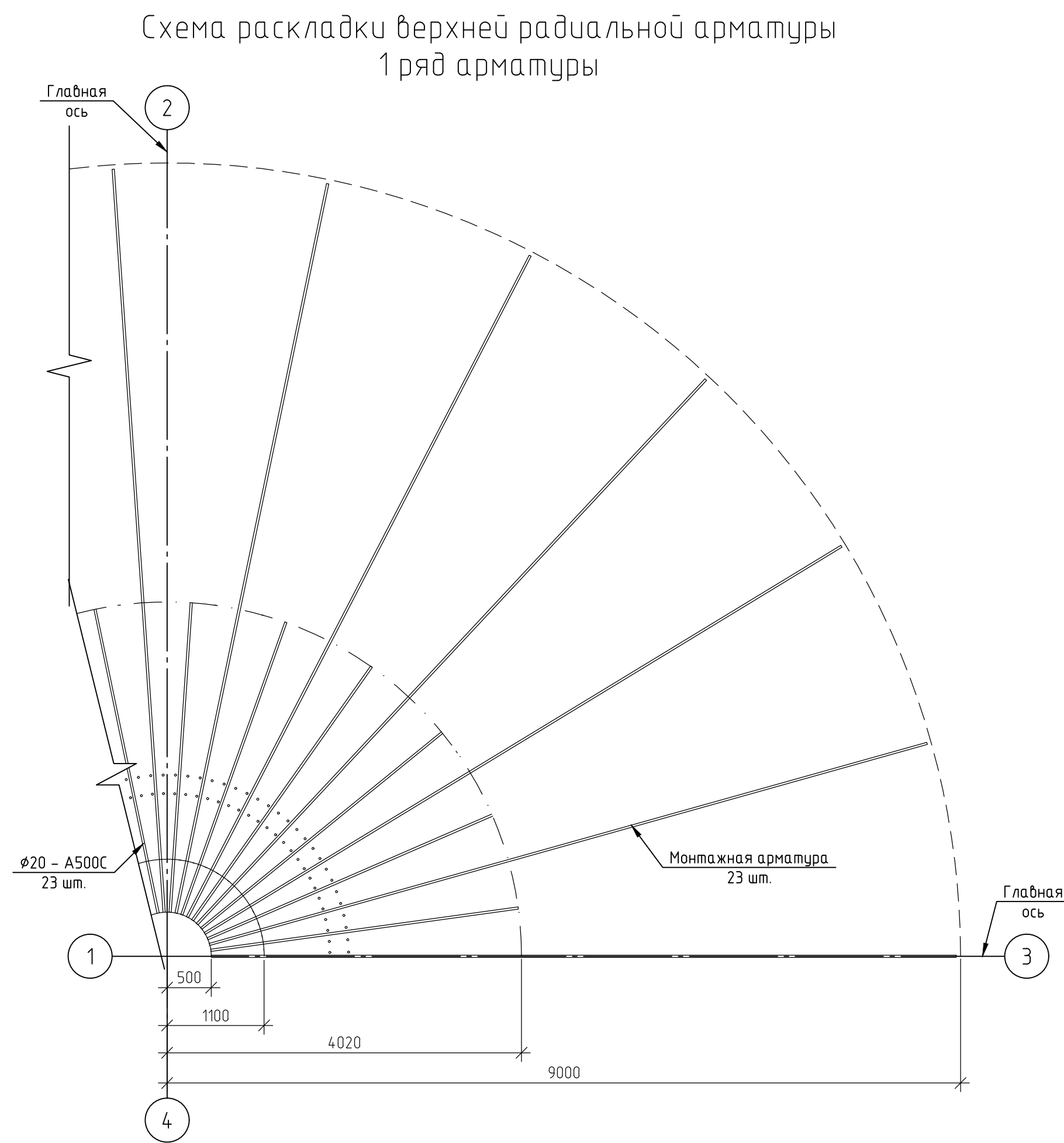


Схема раскладки нижней диаметральной арматуры
6 ряд арматуры



						ВЭС000107.356.3.13-И/02			
						000 "Десятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Кол.уч.	Лист	№ док.	Подпись	Дата				
Разраб.		Варсан			02.21	Ивановская ВЭС. Ветропарная электрическая станция, двухфазно-однофазные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС». ВЗУ ИМ 1-11 Показатели 2 «Конструктивные и объемно-планировочные решения»	Стадия	Лист	Листов
Проверил		Лущников			02.21		П	17	
Нач.отд.							000"ЕРСМ Сибири"		
И.контр.		Пирогова			02.21				
Учт.						Схема армирования фундамента ВЗУ (продолжение)			
Гип		Бондарчук			02.21				



						ВЭС000107.356.3.13-ИЛО2			
						ООО "Десятый Ветропарк ФРВ"			
Изм.	Колуч	Лист	№ док.	Подпись	Дата	Ивановская ВЭС. Ветропая электрическая станция, внутриплощадочные автомобильные дороги. Этап 3. «Ивановская ВЭС»: ВЭУ ИМ 1-11 Подраздел 2. Инженерные и объектно-планировочные решения	Стация	Лист	Листов
Разраб.	Варсан		02.21				П	18	
Проверил	Лушников		02.21						
Нач. отд.									
Н. контр.	Пирогова		02.21						
Умб.						Схема армирования фундамента ВЭУ (окончание)	ООО "ЕРСМ Сибири"		
ГМП	Бондарчук		02.21						