

Всесоюзный государственный проектно-исследовательский и научно-исследовательский институт
"СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ"
Ленинградское отделение

КОНСТРУКЦИИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ОПОР ВЛ 6-10 КВ
ДЛЯ РАЙОНОВ ЗАПАДНОЙ СИБИРИ

Арх. № 9015

Альбом II

Закрепление опор в грунтах.

Пояснительная записка. Чертежи фундаментов.

Утвержден Миннефтепромом
и введен в действие с 01.05.87
(протокол от 10 апреля 1987 г.)

Ленинград 1986 г.

МИНИСТЕРСТВО ЭНЕРГЕТИКИ И ЭЛЕКТРИФИКАЦИИ СССР
ГЛАВНОЕ УПРАВЛЕНИЕ КАПИТАЛЬНОГО СТРОИТЕЛЬСТВА

Всесоюзный государственный проектно-изыскательский и научно-исследовательский институт
"СЭЛЬЭНЕРГПРОЕКТ"

Ленинградское отделение

КОНСТРУКЦИИ ЖЕЛЕЗОБЕТОННЫХ ОПОР ВЛ 6-10 КВ
ДЛЯ РАЙОНОВ ЗАПАДНОЙ СИБИРИ

Арх.№ 5015

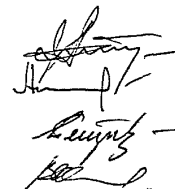
Альбом II

Закрепление опор в грунтах.
Пояснительная записка. Чертежи фундаментов.

Состав проекта:

- Альбом I. Пояснительная записка. Чертежи общих видов опор ВЛ.
- Альбом II. Закрепление опор в грунтах. Пояснительная записка.
Чертежи фундаментов.
- Альбом III. Железобетонные конструкции опор.
- Альбом IV. Металлические конструкции опор.
- Альбом V. Обосновывающие материалы. Расчеты.

Директор Ленинградского отделения
Главный инженер
Главный инженер проекта
Начальник отдела



А.И. ГРИГОРОВИЧ
А.П. ШИЙКО
Е.И. ТЕТЕРЕВ
О.В. РОДИОНОВ

№	Обозначение	Наименование	Стр.
1	2	3	4
	9015-2-ПЗ	Конструкции железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири. Закрепление опор в грунтах.	
		<u>Пояснительная записка</u>	
1.		Общая часть	3
2.		Закрепление промежуточных опор	3
2.1.		Нагрузки на фундаменты промежуточных опор	3
2.2.		Типы закреплений промежуточных опор в талых грунтах.	4
2.3.		Общие положения по расчету закреплений промежуточных опор	5
2.4.		Подбор закреплений промежуточных опор в талых грунтах	5
3.		Закрепление сложных опор	6
3.1.		Нагрузки на фундаменты сложных опор	6
3.2.		Типы закреплений сложных опор в талых грунтах.	10
3.3.		Общие положения по расчету закреплений сложных опор	10
3.4.		Подбор закреплений сложных опор в талых грунтах	10
4.		Закрепление опор в вечномерзлых грунтах	11
4.1.		Закрепление опор в пластичномерзлых и сыпучемерзлых грунтах	11
4.2.		Закрепление опор в твердомерзлых грунтах	12
4.3.		Подбор закреплений промежуточных опор в вечномерзлых грунтах	13
4.4.		Подбор закреплений опор подкосного типа в вечномерзлых грунтах	13
5.		Защита от коррозии	15
6.		Защита фундаментов от выпучивания	15
7.		Указания по производству работ	15

1	2	3	4
		<u>Схемы, графики и таблицы</u>	
8.		Схемы закрепления опор в талых грунтах	17
9.		Схемы закрепления опор в твердомерзлых грунтах	18
10.		Графики опрокидывающих моментов на промежуточные опоры от нагрузок нормального режима	19
11.		Таблица 1. Опрокидывающие моменты от нагрузок аварийного режима	20
12.		Таблица 2. Характеристики грунтов для расчета свайных закреплений	20
13.		Таблица 3. Предельный опрокидывающий момент $M_n(10)$ закреплений типа СТ, Т1-Т3, Б1, Б2	21
14.		Таблица 4. Расчетные нагрузки на опоры анкерного типа	22
15.		Таблица 5. То же на угловые промежуточные опоры	23
16.		Таблица 6. Предельная вертикальная нагрузка для свай на вырывание и сжатие (в талых грунтах)	24
17.		Таблица 7. Предельная горизонтальная нагрузка на закрепления марки Т4 и Т5	25
18.		Таблица 8. То же, на закрепление марки Б4	26
19.		Таблица 9. То же, на закрепление марки Б5	27
20.		Таблица 10. Расчетные силы морозного пучения грунта для свай	28
		9015-2-Д0	
		Содержание альбома П	Страницы Лист Листов
			Р I 2
	Науч. отд. Родионов		Минэнерго СССР
	Г И П Тетерев		Сельэнергопроект
			Ленинградское отд.

№	Обозначение	Наименование	Стр.
I	2	3	4
21.		Таблица II. Предельное усилие на вырывание свай по прочности основания в твердомерзлых грунтах	29
22.		Таблица I2. То же, на сжатие свай	30
		<u>ЧЕРТЕЖИ</u>	
23	9015-2 КС-1	Закрепление по схемам Т1, Т2, Т3	31
24	9015-2 КС-2	Закрепление по схемам Б1, Б2, Б3	32
25	9015-2 КС-3	Закрепление по схеме Т4	33
26	9015-2 КС-4	Закрепление по схеме Т5	34
27	9015-2 КС-5	Закрепление по схеме Б4	35
28	9015-2 КС-6	Закрепление по схеме Б5	36
29	9015-2 КС-7	Закрепление по схемам Т1м, Т2м, Т3м	37
30	9015-2 КС-8	Закрепление по схемам Б1м, Б2м, Б3м	38
31	9015-2 КС-9	Закрепление по схеме Т4м	39
32	9015-2 КС-10	Закрепление по схеме Т5м	40
33	9015-2 КС-11	Закрепление по схеме Б4м	41
34	9015-2 КС-12	Закрепление по схеме Б5м	42

I	2	3	4

1.1. Альбом П "Закрепление опор в грунтах. Пояснительная записка. Чертежи фундаментов" является составной частью проекта "Конструкции железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири".

1.2. Общая пояснительная записка к проекту в целом дана в альбоме I, указания по материалам опор и их закреплений - в альбомах II, III и IV.

1.3. В настоящем альбоме приведены конструкции закрепления железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ в грунтах основания. В соответствии с техническим заданием на проектирование решены вопросы закрепления опор в следующих грунтовых условиях:

I группа - талые (сезоннопромерзающие) грунты с различными прочностными характеристиками, включая:

- песок мелкий и пылеватый с коэффициентом пористости $e = 0,55 \pm 0,8$;

- супеси от пластичных до текучих с показателем текучести $0 \leq J_L \leq 1,1$;

- суглинки и глины от полутвердых до текучепластичных с показателем текучести $0 \leq J_L \leq 1$;

II группа - болота второго и третьего типа (п.9.1 СНиП III-42-80) глубиной до 6 м, подстилаемые приведенными выше минеральными грунтами;

III группа - вечномерзлые грунты:

- в районах Среднего Приобья - пластичномерзлые песчаные и глинистые грунты, имеющие температуру в зоне нулевых годовых колебаний температур (на глубине 10 м) $t_0 = -0,3^\circ \text{C}$ со степенью заполнения пор мерзлого грунта, льдом и незамерзшей водой $G \geq 0,8$;

- в других регионах Западной Сибири - пластичномерзлые и твердомерзлые песчаные и глинистые грунты с температурой $t_0 = 0 + -3^\circ \text{C}$ и представляющие однородное или многослойное основание из слоев различной льдистости и просадочности и перекрытых местами торфом мощностью до 2 м.

1.4. Для проектирования закреплений опор ВЛ 6-10 кВ по данному проекту материалы инженерно-геологических изысканий должны содержать следующие сведения:

- наличие, глубина и типы болот по трассе ВЛ;
- наличие и уровень грунтовых вод;

- вид подстилающего грунта и его физические и прочностные характеристики, в том числе:

- наименование грунта;

- коэффициент пористости, e ;

- показатель текучести, J_L (для глинистых грунтов);

- степень влажности, S ;

- угол внутреннего трения, φ_n ;

- сцепление, c_n ;

- объемный вес, γ или плотность, ρ .

По районам залегания вечномерзлых грунтов дополнительно должны представляться следующие данные:

- распространение и залегание вечномерзлых грунтов, их состав, сложение, строение;

- толщина слоя сезонного оттаивания и промерзания, h_T ;

- температура вечномерзлого грунта на глубине 10 м t_0 ;

- дополнительные характеристики грунтов в соответствии с п.2.6 главы СНиП II-18-76.

2. ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПРОМЕЖУТОЧНЫХ ОПОР


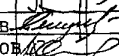
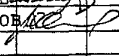
2.1. Нагрузки на фундаменты промежуточных опор

2.1.1. Нагрузки нормального режима работы ВЛ

Фундаменты промежуточных одностоечных опор ВЛ работают на опрокидывание под действием горизонтальных и вертикальных нагрузок на опору.

Для решения вопроса о способе закрепления опоры в грунте необходимо определить действующий суммарный опрокидывающий момент на уровне поверхности минерального грунта M_0 и высоту H_0 приложения равнодействующей всех горизонтальных нагрузок P_0 . Схема внешних нагрузок на опору и расчетная схема представлены на рис.1.

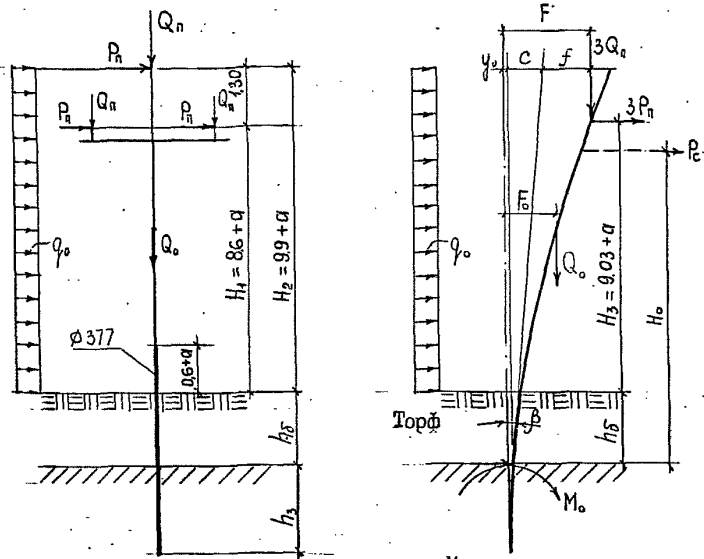
Значение этих величин в общем виде определены по следующим формулам:

				9015-2-ПЗ				
Гл.инж.	Шийко				Закрепление опор в грунтах	Стадия	Лист	Листов
Г И П	Тетерев					Р	1	28
Нач.отд.	Родионов					Пояснительная записка		

$$M_o = 3P_n \cdot (H_3 + h\delta) + q_o \cdot H_2 \cdot \left(\frac{H_2}{2} + h\delta\right) + 3Q_n \cdot F + Q_o \cdot F_o ;$$

$$H_o = \frac{M_o}{P_c} ;$$

$$P_c = 3P_n + q_o H_2$$



- Для опоры Пб10-1 $a = 0$
- Для опоры Пб10-2 $a = 0,6$ м
- Для опоры Шб10-2 $a = 1,9$ м

Рис. I

- На рис. I и формулах приняты обозначения:
- P_n — нагрузка от давления ветра на провод;
 - q_o — нагрузка от давления ветра на опору;
 - Q_n — вес провода и изоляторов (с гололедом или без гололеда);
 - Q_o — вес опоры;
 - y_o — перемещение фундамента опоры на уровне поверхности минерального грунта;
 - c — перемещение, вызванное поворотом стойки в грунте на угол β ;
 - f — упругий прогиб ствола опоры (принят равным 0,24 м по табл. 7 ГОСТ 23613-79);
 - h_δ — глубина болота, определяемая в процессе изысканий трассы ВЛ.

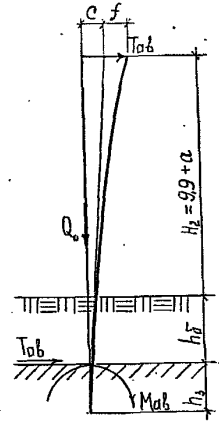
В результате произведенных систематических расчетов были определены M_o и H_o от расчетных нагрузок и построены графики 1-6 $M_o = f(h\delta)$ и $H_o = f(h\delta)$ для принятых в проекте типов опор во II районе по гололеду в II-IV районах по ветру при длинах пролетов, соответствующих маркам проводов.

2.1.2. Нагрузки аварийного режима работы ВЛ

В аварийном режиме промежуточные опоры рассчитываются на горизонтальную нагрузку вдоль ВЛ от обрыва одного провода. При этом согласно п.2-5-91 ПУЭ, нормативное усилие тяжения в проводе принято равным $T_{аб}^H = 150$ даН. Расчетная нагрузка $T_{аб}^P = 150 \cdot 1,3 = 195$ даН.

При этом

$$M_{аб} = T_{аб} \cdot (H_2 + h\delta) + 0,4 \cdot (c + f) \cdot Q_o .$$



Для разных типов промежуточных опор были определены величины опрокидывающих моментов от расчетных нагрузок аварийного режима работы ВЛ. Результаты расчета приведены в табл. I.

Схемы закреплений, графики и таблицы помещены в конце пояснительной записки.

2.2. Типы закреплений промежуточных опор в талых грунтах

В соответствии с техническим заданием в настоящем проекте приняты свайные закрепления опор в грунтах (см. листы 15, 16)

В соответствии с разрешением Госстроя СССР № А4-129-20/7 от 09.01.86 г. в качестве свай под опоры ВЛ приняты спиральношовные трубы диаметром 377 мм с толщиной стенки 6 мм по ГОСТ 8696-74. Трубы должны изготавливаться из низколегированной стали класса 45 по ГОСТ 19282-73 или по ТУ 14-3-567-76 марки 16Г2 АФ-7(12). Рассмотрен также вариант закрепления опор на сваях из стальных труб $\varnothing 245 \times 6$ по ГОСТ 10704-76 и на железо-

бетонных сваях по типовой серии 3.407-115 "Унифицированные фундаментные конструкции ВЛ 35-500 кВ" выпуск 4 "Вибрированные и центрифугированные сваи для фундаментов ВЛ 35-500 кВ".

Применяются сваи квадратного сечения 250х250 мм и 350х350 мм длиной от 6 до 12 м марок С25-1-6-0, С25-2-6-0, С25-2-8-0, С35-1-10-0, С35-1-12-0.

В обозначении свай: 25(35) - сечение сваи в см; 1(2) - тип армирования; 6(8,10,12) - длина сваи в м; 0 - тип оголовка.

Приняты следующие марки закрепления промежуточных опор:

Т1, Т2, Т3, Б1 и Б2.

Т1 и Т2 на сваях из трубы \varnothing 377х6, Т3 - на сваях из трубы \varnothing 245х6.

Б1 - на железобетонной свае марки С25-1, Б2 - тоже марки С25-2.

Б3 - на железобетонной свае марки С35-1.

Цифры после обозначения марки закрепления означают общую длину сваи в метрах.

Пример обозначения: Т1-5,6 - закрепление на свае из стальной трубы \varnothing 377х6 длиной 5,6 м.

В рассматриваемых грунтовых условиях при наличии болот и распространения слабых водонасыщенных грунтов свайные закрепления являются наиболее простыми, эффективными и экономичными. Эти закрепления выполняются с помощью одной машины (копра) и не требуют выполнения каких-либо земляных работ.

Закрепление опоры в свае из стальной трубы выполняется путем забивки сваи через слой торфа в минеральный грунт на необходимую по расчету глубину. Стойка опускается внутрь сваи-трубы на указанную на чертежах отметку и опирается на стержень \varnothing 24 мм, установленный по диаметру сваи на этой отметке. На уровне верха сваи стойка закрепляется от горизонтальных перемещений стяжкой из уголков, которые после выверки стойки привариваются к свае. Для предотвращения перемещений нижнего конца стойки внутри сваи-трубы на стойке в имеющееся в ее нижней части отверстие устанавливается распорка из стержня \varnothing 20 мм. Вместо распорки может быть выполнена засыпка пазух между телом стойки и внутренними стенками трубы сухим песком на высоту не менее 1 м от низа стойки.

При использовании варианта закрепления на железобетонной свае стойка припасовывается к боковой грани сваи с помощью стяжек. Погружение сваи должно выполняться в лидерную скважину. В процессе погружения (в начальной стадии) свая должна быть тщательно выверена и выправлена как по вертикали, так и в плане относительно оси ВЛ (боковая грань сваи должна быть параллельна оси ВЛ). Лидерная скважина необходима для облегчения погружения сваи и сохранения ее головы от разрушения.

2.3. Общие положения по расчету закреплений промежуточных опор

В соответствии с характером нагрузок на фундамент промежуточной опоры (опрокидывающий момент, горизонтальные и вертикальные нагрузки) расчет свайных закреплений опор в грунтах выполнен по методике, изложенной в приложении к СНиП П-17-77 "Свайные фундаменты" (л.1).

Основным расчетом при определении предельного опрокидывающего момента по грунту в данном случае является расчет по деформациям. При этом допускаемый угол поворота β^H оси сваи в грунте на уровне его поверхности от нормативных нагрузок принят равным 0,02 радиана, от расчетных нагрузок - 0,024 радиана.

Прочностные свойства различных грунтов в этом расчете характеризуются коэффициентом пропорциональности K , значения которого в зависимости от коэффициента пористости e и показателя текучести J_L приведены в табл.2.

Величина предельного (предельнодопускаемого) опрокидывающего момента от расчетных нагрузок $M_{n(10)}$ определена систематическими расчетами, в которых высота приложения равнодействующей горизонтальных сил P_c принята равной 10 м над поверхностью минерального грунта:

Значения $M_{n(10)}$ для закреплений Т1-Т3, Б1 и Б2 для всего диапазона рассматриваемых грунтов в зависимости от глубины забивки сваи в минеральный грунт приведены в табл.3.

2.4. Подбор закреплений промежуточных опор в талых грунтах

Подбор свайных закреплений выполняется из условия

$$M_0 \leq M_{n(10)} \cdot K_m$$

M_0 - действующий на опору опрокидывающий момент на уровне поверхности минерального грунта от расчетных нагрузок в нормальном режиме работы ВЛ, определяемый по графикам 1,3 или 5 на л.17.

$M_{n(10)}$ - предельный опрокидывающий момент по грунту, приведенный в табл.3.

K_m - коэффициент учитывающий фактическую высоту приложения

... горизонтальной нагрузки N_0 , определяемую по графикам 2,4 или 6 на л.17. Значения K_m в зависимости от величины N_0 приведены под табл.3.

Если подобрано закрепление марки Б1 или Т3 необходимо произвести проверку по прочности сваи. При этом должно выполняться условие

$$M_0 \leq [M] \quad \text{где}$$

$[M]$ - расчетный (допускаемый) изгибающий момент для сваи С25-1 равный 39,0 кН.м (3,9 т.м), для сваи С25-2 - 68 кН.м (6,8 т.м), для сваи из трубы $\varnothing 245 \times 6 - 55$ кН.м (5,5 т.м).

Расчетный изгибающий момент для сваи из трубы $\varnothing 377 \times 6$ составляет 120 кН.м, железобетонной сваи С35-1 - 114 кН.м, что больше действующих нагрузок на закрепления опор и проверка прочности этих свай не требуется.

Подбор свайных закреплений в неоднородных основаниях (при напластовании в пределах глубины заделки различных грунтов) следует производить по приведенному грунту в следующем порядке:

1) По прочностным характеристикам K (табл.2) слоев грунта находим средневзвешенный коэффициент пропорциональности $K_{ср}$

$$K_{ср} = \frac{\sum K_i \cdot h_i}{\sum h_i} \quad \text{где}$$

K_i - коэффициент пропорциональности грунта i -го слоя;
 h_i - толщина i -го слоя;

2) По табл.2 по величине $K_{ср}$ находим грунт с наиболее близким значением K .

3) По этому "приведенному" грунту выполняем подбор закрепления, как указано выше.

Примеры подбора закреплений

Пример 1.

Исходные данные. Тип опоры П610-1. Район по ветру III ($q = 50$ даН/м²). Глубина болота $h_b = 2,0$ м. Подстилающий грунт - песок пылеватый, $e = 0,75$.

Решение: по графику 3 при $h_b = 2,0$ м для опоры П610-1 $M_0 = 43,0$ кН.м, по графику 4 $N_0 = 9,8$ м. По табл.3 для песка пылеватого с $e = 0,75$ находим закрепление с $M_{н(св)} \geq M_0$. Этому условию удовлетворяет закрепление П1 с глубиной забивки свай в грунт 2,5 м, имеющее $M_{н(св)} = 51,8$ кН.м. При этом $K_m \approx 1$. Условие $M_0 \leq M_{н(св)} \cdot K_m = 51,8$ кН.м выполняется. Необходимо закрепление П1-5,1 ($l_{св} = 2,0 + 2,5 + 0,6 = 5,1$ м). Может быть также принято закрепление марки В2-8 с глубиной забивки не менее 2,5 м с $M_{н(св)} = 44,1$ кН.м. ($l_{св} \geq 2,0 + 2,5 + 1,65 + 0,2 = 6,35 > 6,0$ м).

По условию прочности должна быть применена свая С25-2 с расчетным изгибающим моментом $[M] = 68$ кН.м. > 43 кН.м

Пример 2.

Исходные данные те же, что в примере 1, но подстилающие грунты представлены слоями: песок пылеватый, $e = 0,75 - 1$ м; супесь, $e = 0,6 - 1,5$ м; ниже суглинок с $U_n = 0,8$.

Решение. По табл.2 находим коэффициенты пропорциональности для указанных грунтов: $K_1 = 312$, $K_2 = 350$, $K_3 = 213$. Принимая ожидаемую глубину заделки $h_a = 3,0$ м (при этом глубина заделки в суглинок составит 3,0-1-1,5=0,5 м) найдем $K_{ср}$:

$$K_{ср} = \frac{312 \cdot 1 + 350 \cdot 1,5 + 213 \cdot 0,5}{1 + 1,5 + 0,5} = 315$$

В табл.2 грунтом с наиболее близким значением K , является песок пылеватый с $e = 0,75$ ($K = 312$), который и принимаем в качестве "приведенного" грунта.

Далее подбор закрепления производится как указано в примере 1.

3. ЗАКРЕПЛЕНИЕ СЛОЖНЫХ ОПОР

3.1. Нагрузки на фундаменты сложных опор

К сложным опорам в данном проекте относятся:

- угловые промежуточные опоры УП610;
- концевые опоры К610;
- анкерные опоры А610, ПА610;
- угловые анкерные УА610, ПУА610;
- ответвительные ОА610, АО610, УПО610.

3.1.1. Нагрузки на фундаменты угловых анкерных опор

а) Нормальный режим работы ВЛ

Основными нагрузками на угловые анкерные опоры в нормальном режиме работы ВЛ являются нагрузки от тяжения проводов, дополнительными - нагрузки от давления ветра на провода и опоры.

Эти нагрузки создают вдавливающие усилия в фундаменте подноса № 1 и вырывающие в фундаменте стойки.

считывая, что максимальное значение тяжения в проводе принято равным $T = 400$ даН, а нагрузки от тяжения являются определяющими, усилие на фундаменте принято независимо от района по ветру и определены исходя из тяжения и ветровых нагрузок в IV районе по ветру в режиме максимальных нагрузок (провода покрыты гололедом, $T^r = 520$ даН, $q_r = -16,25$ даН/м²).

Схема нагрузок на опору подкосного типа и на ее фундаменты представлена на рис.3, где приняты следующие обозначения:

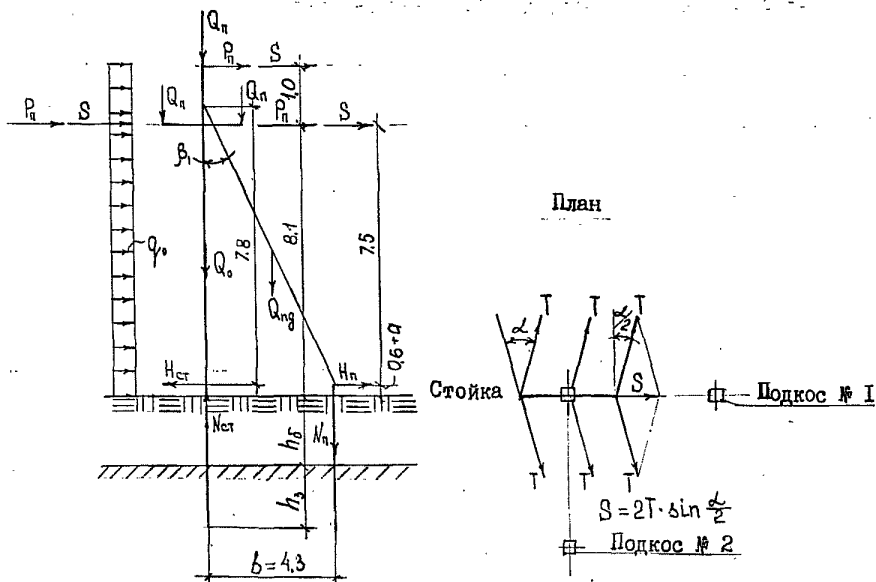


Рис.3

P_n, q_w, Q_n, Q_c - то же, что в п.2.1.1:

α - угол поворота трассы ВЛ;

S - равнодействующая тяжения провода;

T - тяжение провода;

Q_{ng} - вес подкоса;

$N_n, H_n, N_{ст}, H_{ст}$ - нагрузки на фундамент опоры, ясны из рис.3.

В общем виде нагрузки на фундаменты угловых анкерных опор, рассмотренных в настоящем проекте, определены по следующим выражениям:

$$N_n = \frac{(2T \sin \frac{\alpha}{2} + P_n \cos^2 \frac{\alpha}{2}) \cdot (2 \cdot 7,5 + 8,5) + \frac{8,65^2}{2} \cdot q_w}{4,3} + 0,9 Q_{ng} =$$

$$= 5,47 \cdot (1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos^2 \frac{\alpha}{2}) + 913, \text{ даН};$$

$$H_n = 5,47 \cdot (1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos^2 \frac{\alpha}{2}) + 0,2 Q_{ng} =$$

$$= 5,47 \cdot (1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos^2 \frac{\alpha}{2}) + 190; \text{ даН};$$

$$N_{ст} = \frac{(2T \sin \frac{\alpha}{2} + P_n \cos^2 \frac{\alpha}{2}) \cdot (2 \cdot 7,5 + 8,5) + \frac{8,65^2}{2} \cdot q_w}{4,3} - (3 Q_n + Q_{ст} + 2 \cdot 0,1 Q_{ng}) =$$

$$= 5,47 \cdot (1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos^2 \frac{\alpha}{2}) - 1280, \text{ даН};$$

$$H_{ст} = 0,013 \cdot (1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos^2 \frac{\alpha}{2}) - 23, \text{ даН}.$$

Нагрузки на фундаменты угловых опор от расчетных нагрузок при разных углах поворота ВЛ представлены в табл.4 в строках "нормальный режим", нагрузки на фундаменты концевых опор - в нижней строке таблицы.

б) Аварийный режим работы ВЛ

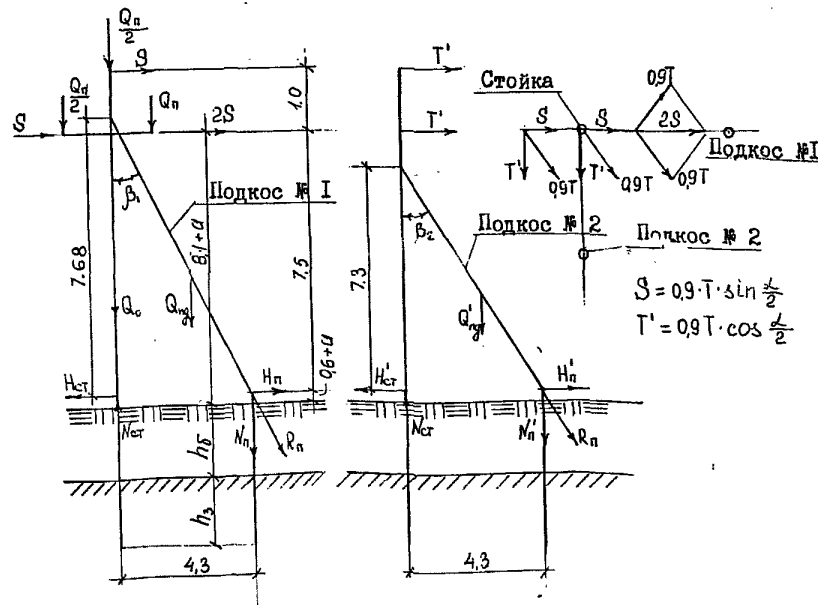


Рис 4

в соответствии с п. 2.0-2.0-2 (1а) ПУЭ опоры анкерного типа в аварийном режиме рассчитываются на обрыв двух проводов. Ветер отсутствует.

На рис. 4 представлена схема нагрузок аварийного режима работы ВЛ при обрыве проводов со стороны противоположной подкосу № 2. В этом случае совместно с горизонтальными нагрузками на фундамент подкоса № 2 действует сжимающая нагрузка, на фундамент стойки - вырывающая.

Нагрузки на фундаменты угловых анкерных опор определены по следующим выражениям:

$$N_n = \frac{0,9T \sin \frac{\alpha}{2} (3 \cdot 7,5 + 8,5)}{4,3} + 0,9 Q_{ng} = 3374 \sin \frac{\alpha}{2} + 861, \text{ дАН};$$

$$H_n = 3374 \sin \frac{\alpha}{2} \operatorname{tg} \beta_1 + 0,2 Q_{ng} = 1755 \sin \frac{\alpha}{2} + 190, \text{ дАН};$$

$$N_{ст} = \frac{0,9T \sin \frac{\alpha}{2} (3 \cdot 7,5 + 8,5) + 0,9T \cos \frac{\alpha}{2} (7,5 + 8,5)}{4,3} - (2Q_n + Q_0 + 2 \cdot 0,1 Q_{ng}) =$$

$$3374 \cdot \sin \frac{\alpha}{2} + 1742 \cos \frac{\alpha}{2} - 1295, \text{ дАН};$$

$$H_{ст} = -0,026S = -0,026 \cdot 0,9 \cdot T \cdot \sin \frac{\alpha}{2} = -12 \sin \frac{\alpha}{2}; \text{ дАН};$$

$$N'_n = \frac{0,9T \cos \frac{\alpha}{2} (7,5 + 8,5)}{4,3} + 0,9 Q_{ng} = 1742 \cos \frac{\alpha}{2} + 861, \text{ дАН};$$

$$H'_n = 1742 \cos \frac{\alpha}{2} \operatorname{tg} \beta_2 + 0,2 Q'_{ng} = 1005 \cos \frac{\alpha}{2} + 190, \text{ дАН};$$

$$H'_{ст} = 0,177T' = 0,177 \cdot 0,9 \cdot T \cdot \cos \frac{\alpha}{2} = 83 \cos \frac{\alpha}{2}, \text{ дАН}.$$

При обрыве проводов со стороны подкоса № 2 вертикальное усилие на его фундамент будет вырывающим, а на фундамент стойки - сжимающим. Величина нагрузок дана там же в знаменателе дробей. Нагрузки определены по выражениям:

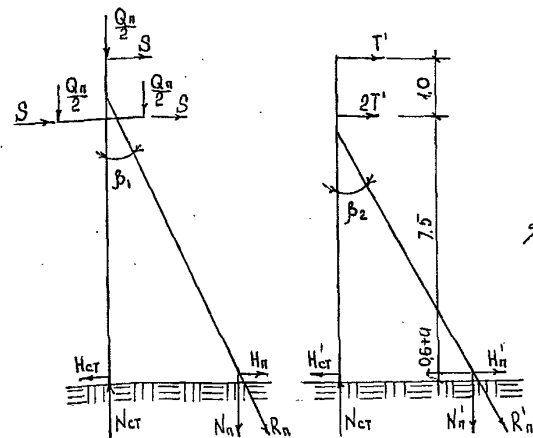
$$N'_n = -1742 \cos \frac{\alpha}{2} + 861, \text{ дАН};$$

$$N'_{ст} = 3374 \sin \frac{\alpha}{2} - 1742 \cos \frac{\alpha}{2} - 1295, \text{ дАН};$$

$$H'_n = -1005 \cos \frac{\alpha}{2} + 190, \text{ дАН};$$

$$H'_{ст} = -83 \cos \frac{\alpha}{2}, \text{ дАН}.$$

Величина этих нагрузок представлена в табл. 4 в строках "аварийный режим" в числителе дробей.



$$S = \frac{2}{3} T \sin \frac{\alpha}{2}$$

$$T' = \frac{2}{3} T \cos \frac{\alpha}{2}$$

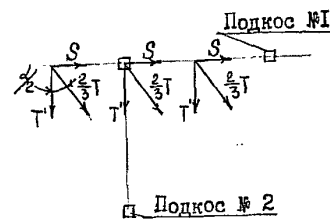


Рис. 5

В монтажном режиме опора и ее закрепление в грунте рассчитываются на одностороннее тяжение проводов со стороны монтируемого пролета. При этом тяжение в смонтированных проводах согласно п. 2-5-53(1) ПУЭ принимается равным $\frac{2}{3}$ Тмакс. Ветровыми нагрузками в данном случае, ввиду их малых величин, можно пренебречь.

Схема нагрузок на опору в монтажном режиме дана на рис. 5 (Подкос № 2 следует всегда устанавливать с той стороны, откуда будет производиться монтаж проводов).

Нагрузки определены по следующим выражениям:

$$N_n = \frac{S(2 \cdot 7,5 + 8,5)}{4,3} + 0,9 Q_{ng} = 1895 \sin \frac{\alpha}{2} + 861, \text{ дАН};$$

$$N'_n = \frac{T'(2 \cdot 7,5 + 8,5)}{4,3} + 0,9 Q_{ng} = 1895 \cos \frac{\alpha}{2} + 861, \text{ дАН};$$

$$N_{ст} = 1895 (\sin \frac{\alpha}{2} + \cos \frac{\alpha}{2}) - (1,5 Q_n + Q_0 + 0,2 Q_{ng}) = 1895 (\sin \frac{\alpha}{2} + \cos \frac{\alpha}{2}) - 1258, \text{ дАН};$$

$$H_n = 1895 \sin \frac{\alpha}{2} \operatorname{tg} \beta_1 + 0,2 Q_{ng} = 970 \sin \frac{\alpha}{2} + 190, \text{ дАН}$$

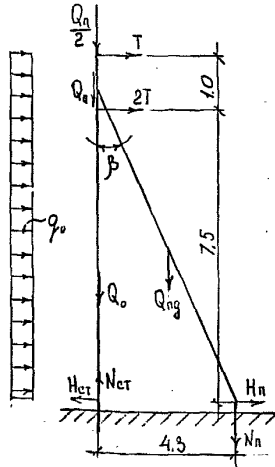
$$H_{ст} = 0,013 \cdot 1895 \sin \frac{\alpha}{2} = 25 \sin \frac{\alpha}{2}, \text{ дАН};$$

$$H'_n = 1895 \cos \frac{\alpha}{2} \operatorname{tg} \beta_2 + 0,2 Q'_{ng} = 1093 \cos \frac{\alpha}{2} + 190, \text{ дАН};$$

$$H'_{ст} = 0,197T' = 68,3 \cos \frac{\alpha}{2}, \text{ дАН};$$

3.1.2. Нагрузки на фундаменты концевых опор

Максимальные нагрузки на фундаменты концевых опор имеют место в нормальном режиме работы ВЛ и создаются в основном нагрузками от тяжения проводов.



Нагрузки определены по формулам:

$$N_n = \frac{T \cdot (2 \cdot 7.5 + 8.5) + \frac{8.65^2}{2} \varphi_0}{4.3} + 0.9 Q_{ng}, \text{ дАН};$$

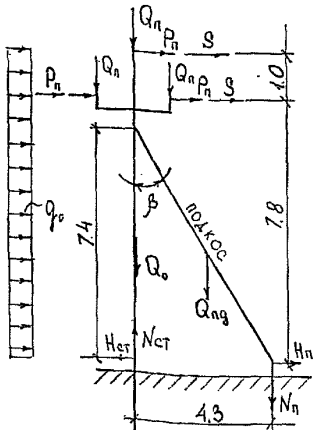
$$N_{ст} = \frac{T \cdot (2 \cdot 7.5 + 8.5) + \frac{8.65^2}{2} \varphi_0}{4.3} - \left(\frac{3Q_n}{2} + Q_0 + 0.1 Q_{ng} \right), \text{ дАН};$$

$$H_n = (N_n - 0.9 Q_{ng}) \cdot \operatorname{tg} \beta + 0.2 Q_{ng}, \text{ дАН};$$

$$H_{ст} = 0.043 T + 0.2 Q_{ng}, \text{ дАН};$$

3.1.3. Нагрузки на фундаменты угловых промежуточных опор

а) с подкосом



Максимальные нагрузки на фундаменты угловых промежуточных опор имеют место в нормальном режиме работы ВЛ и создаются составляющими от тяжения проводов и ветровыми нагрузками на провода и тело опоры. При этом подкос передает на свай сжимающую нагрузку, стойка - вырывающую.

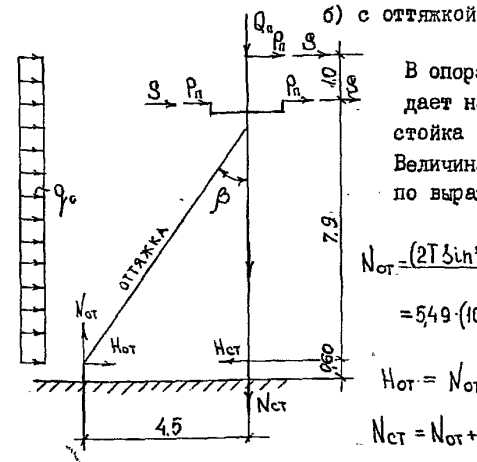
Величина нагрузок определена по формулам:

$$N_n = \frac{(2T \sin \frac{\alpha}{2} + P_n \cos \frac{\alpha}{2})(2 \cdot 7.8 + 8.8) + \frac{8.6^2}{2} \varphi_0}{4.3} + 0.9 Q_{ng} = 5.67(1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos \frac{\alpha}{2}) + 915, \text{ дАН};$$

$$N_{ст} = 5.67(1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos \frac{\alpha}{2}) + 54 - (3Q_n + Q_0 + 0.1 Q_{ng}) = 5.67(1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos \frac{\alpha}{2}) - 1184, \text{ дАН};$$

$$H_{ст} = 0.243(1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos \frac{\alpha}{2}) - 26, \text{ дАН};$$

Нагрузки на угловые промежуточные опоры в зависимости от угла поворота ВЛ приведены в табл.5.



В опорах с оттяжками оттяжка передает на свай вырывающее усилие, стойка - сжимающее.

Величина нагрузок на свай определена по выражениям

$$N_{от} = \frac{(2T \sin \frac{\alpha}{2} + P_n \cos \frac{\alpha}{2}) \cdot (2 \cdot 7.9 + 8.9) + \frac{8.9^2}{2} \varphi_0}{4.5} = 549(1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos \frac{\alpha}{2}) + 53, \text{ дАН};$$

$$H_{от} = N_{от} \operatorname{tg} \beta, \text{ дАН};$$

$$N_{ст} = N_{от} + 3Q_n + Q_0 = N_{от} + 1660, \text{ дАН}$$

$$H_{ст} = 0.3(1040 \sin \frac{\alpha}{2} + 70 \cos \frac{\alpha}{2}) - 21, \text{ дАН}$$

Результаты расчета приведены в табл.5.

3.1.4. Нагрузки на фундаменты опор с затяжками

Вертикальные нагрузки на вдавливание и вырывание при наличии затяжек будут такими же, как и без затяжек. Горизонтальные же нагрузки, благодаря затяжке, будут перераспределяться между фундаментами стойки и подкоса, когда подкос сжат.

При одинаковых фундаментах стойки и подкоса горизонтальные нагрузки на них будут одинаковы с некоторой перегрузкой сжатого фундамента.

Результаты расчета по определению горизонтальных нагрузок на фундаменты опор с затяжками даны в соответствующих колонках табл. 4

3.2. Типы закреплений сложных опор в талых грунтах

В настоящем проекте приняты закрепления сложных опор на сваях из стальных труб ϕ 377 x 6 мм и на железобетонных сваях по типовой серии 3.407-115 вып. 4.

При закреплении сложных опор на сваях из стальных труб стойка опоры закрепляется внутри сваи также, как стойка промежуточной опоры (см. п. 2.2). Подкос, выполняемый из укороченной стойки, нижним концом соединяется с помощью шарнира, закрепленного на стойке, со сваем через опорную рамку, приваренную к верхнему торцу сваи. Оттяжка (опор с оттяжкой) соединяется со сваем с помощью скобы, установленной в верхней части сваи.

При закреплении сложных опор на железобетонных сваях стойка опоры прилаживается к боковой грани сваи, как и стойка промежуточной опоры. Подкос закрепляется на свае с помощью шарнира и опорной рамки, приваренной к закладной детали, имеющейся на верхнем торце сваи.

Железобетонные сваи применяются тех же размеров и сечений, что указаны в п. 2.2 (за исключением сваи С25-1), но оголовок свай выполнен из стального листа (тип оголовка - Н).

Для более равномерного загрузения сваи подкоса и сваи стойки горизонтальными нагрузками в необходимых случаях (при большой глубине болота, слабых грунтах основания и при больших горизонтальных нагрузках на сваю подкоса) эти сваи могут быть соединены затяжкой из круглой стали диаметром 16 мм с талрепами для их натяжения (натяжение должно выполняться только до выборки провисания). Повышенные опоры во всех случаях должны выполняться с затяжками.

В обозначении закреплений анкерных опор принято:

- Т4 - закрепление анкерной опоры на сваях из стальных труб ϕ 377x6;
- Т5 - тоже с горизонтальной затяжкой;
- Б4 - закрепление на железобетонных сваях марки С25-2;
- Б5 - тоже на сваях марки С35-1;

цифры после тире - общая длина сваи в метрах.

Примеры обозначения: Т4 - 6,8; Б5 - 8,0

3.3. Общие положения по расчету закреплений сложных опор

В соответствии с характером нагрузок на фундаменты сложных опор при свайных закреплениях (сжимающая или выдергивающая вертикальная нагрузка, действующая совместно с горизонтальной), расчет свайных закреплений выполнен согласно главе СНиП II-17-77, а именно: предельные расчетные нагрузки, допускаемые на сваю на сжатие и на вырывание определены по формулам (1), (7) и (9) с учетом требований раздела 13, а на действие горизонтальной силы - по приложению.

При определении расчетной допускаемой горизонтальной нагрузки допускаемый угол поворота сваи в грунте β^H принят равным 0,02 рад, допускаемое горизонтальное перемещение головы сваи 0,1 м, что соответствует перемещению вершины опоры от расчетных нагрузок в пределах до 0,35 м (при глубинах болота более 4 м).

Значения предельной расчетной нагрузки, допускаемой на I сваю на вырывание R_v и на сжатие R_c приведены в табл. 6.

Значения предельной расчетной допускаемой горизонтальной нагрузки для разных марок закреплений (при разной глубине забивки свай) даны в табл. 7-9.

3.4. Подбор закреплений сложных опор в талых грунтах

Подбор свайных закреплений производится поэтапно для стойки и подкосов опоры.

По табл. 4 или 5 для заданного угла поворота ВЛ и марки опоры находим действующие на фундаменты опоры расчетные нагрузки N и H .

По табл. 7-9 по виду грунта находим тип закрепления, имеющий $R_r \geq H$, по табл. 6 так же по виду грунта находим глубину забивки свай, при которой соблюдается условия $R_v, (R_c) \geq N$. При затруднениях в подборе закрепления по горизонтальной нагрузке (при больших значениях H) следует принимать закрепления с горизонтальными затяжками, а для повышенных опор во всех случаях с затяжками.

Минимальная глубина забивки свай в подстилающий болото грунт должна быть не менее 3,0 м.

Пример подбора закрепления

Исходные данные. Тип опоры УАБ10-1. Угол поворота ВЛ $\alpha = 60^\circ$. Глубина болота $h_B = 4$ м. Подстилающий грунт - песок пылеватый с коэффициентом пористости $e = 0,8$. Подобрать закрепление на трубных сваях.

Решение. По табл.4 находим максимальные значения действующих на фундаменты элементов опоры:

стойка $N_{ст} = 19,0$ кН (вырывание) или $N'_{ст} = -11,7$ кН (сжатие);
 $N_{ст} = 2,0$ кН; $N'_{ст} = 2,6$ кН;
подкос № 1 $N_n = 40,4$ кН (сжатие); $N_n = 18,5$ кН;
подкос № 2 $N'_n = 25,0$ кН (сжатие) или $N'_n = -6,5$ кН (вырывание);
 $N_n = 17,2$ кН или $N'_n = -6,8$ кН.

Определение необходимой глубины забивки свай в минеральный грунт основания.

Стойка. По горизонтальной нагрузке $N_{ст} = 2,6$ кН. По табл.7 для глубины болота $h_B = 4$ м и песка пылеватого с $e = 0,8$ при глубине забивки $h_3 = 3,0$ м предельная горизонтальная нагрузка $R_r = 17,6$ кН $> 2,6$ кН. По прочности свай $[R_r] = 26,1$ кН $> 2,6$ кН (по последней строке табл.7 при $h_B = 4,0$ м).

По вырывающей нагрузке $N_{ст} = 18,5$ кН. По табл.6 для песка пылеватого требуемая глубина забивки должна быть $3,0$ м с $R_B = 28,9$ кН $> N_{ст}$

По сжимающей нагрузке $N_{ст} = -11,7$ кН. По табл.6 требуемая глубина забивки достаточна $3,0$ м с $R_c = 132$ кН $> N_{ст}$

Таким образом закрепление стойки можно выполнить по схеме Т4-7,6. Требуемая длина свай $l_{св} = A + h_B + h_3 = 0,6 + 4 + 3 = 7,6$ м

Подкос № 1. По горизонтальной нагрузке $N_n = 18,5$ кН. По табл.7 для глубины болота $h_B = 4,0$ м и песка пылеватого с $e = 0,8$ требуется глубина забивки $h_3 = 4,0$ м с $R_r = 28,9$ кН $\geq 18,5$ кН. По прочности свай $[R_r] = 26,1 > 18,5$ кН.

По сжимающей нагрузке $N_n = 40,4$ кН. По табл.6 требуемая глубина забивки свай в минеральный грунт достаточна $3,0$ м, при этом $R_c = 132$ кН $> 40,4$ кН.

Таким образом для подкоса № 1 требуется закрепление марки Т4-8,6 (длина свай $l_{св} = 0,6 + 4 + 4 = 8,6$ м)

Подкос № 2. По горизонтальной нагрузке $N'_n = 17,2$ кН. По табл.7 для данных условий достаточна $h_3 = 3,0$ м, при этом $R_r = 17,6 > 17,2$ кН. $[R_r] = 26,1 > 17,2$ кН.

По сжимающей нагрузке $N'_n = 25$ кН. По табл.6 требуемая

глубина забивки достаточна $h_3 = 3$ м при этом $R_c = 132 > 250$ кН. 11

По вырывающей нагрузке $N'_n = 6,5$ кН. По табл.6 достаточна глубина забивки $h_3 = 3,0$ м с $R_B = 28,9 > 6,5$ кН.

Таким образом для подкоса № 2 требуется закрепление марки Т4-7,6.

Окончательно принимаем закрепление стойки и подкоса № 2 марки Т4-7,6, подкоса № 1 - Т4-8,6.

Возможно принять закрепление стойки и подкосов по схеме Т5-7,6.

4. ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ВЕЧНОМЕРЗЛЫХ ГРУНТАХ

Подбор схем закрепления опор в вечномерзлых грунтах производится на те же внешние нагрузки, которые имеют место и в условиях сезоннопромерзающих грунтов.

Исходя из этого, нагрузки на фундаменты промежуточных опор определяются по графикам 1,3 и 5 на л.17 и по табл.1, а нагрузки на фундаменты опор подкосного типа - по табл.4 и 5.

Кроме того на фундаменты опор в условиях вечномерзлых пучинистых грунтов дополнительно воздействуют повышенные силы морозного пучения грунта, которые необходимо учитывать при решении вопросов закрепления опор.

4.1. Закрепление опор в пластичномерзлых и сыпучемерзлых грунтах

В соответствии с действующими нормами расчет несущей способности фундаментов в пластичномерзлых грунтах выполняется по принципу П (СНиП П-18-76 п.3.2, 3.9) т.е. с допущением их оттаивания. В связи с этим подбор схем закрепления, глубины погружения фундаментных конструкций в минеральные пластичномерзлые грунты производится так же, как и для условий сезоннопромерзающих грунтов по физико-механическим и прочностным характеристикам этих грунтов в талом состоянии.

При этом в грунтах с температурой в зоне заделки $t_n > -0,3^\circ$ С глубину заделки фундаментных конструкций следует увеличить против подобранной по таблицам на следующие величины: на $1,0$ м в глинистых грунтах при $J_L > 0,5$; в песках мелких и пылеватых при $G > 0,95$; на $0,75$ м в глинистых грунтах при $0,25 < J_L < 0,5$; в песках мелких и пылеватых при $0,8 < G < 0,95$; на $0,5$ м в глинистых грунтах при $J_L \leq 0,25$; в песках мелких и

Выпучемерзлые грунты, пески средней крупности и крупные, не меняющие своих прочностных свойств при оттаивании и не подверженные пучению, могут использоваться в качестве основания также с допущением их оттаивания. Подбор закреплений в них производится так же, как и для сезоннопромерзающих грунтов по характеристикам в талом состоянии без последующего увеличения глубины заделки на выпучивание.

Погружение свай из труб в пластично-мерзлые грунты должно выполняться, как правило, забивкой в лидерные скважины диаметром 350 мм, при этом нижний конец сваи должен быть выполнен в виде конуса. Полость трубы до отметки низа стойки должна заполняться песком. Если по результатам пробных погружений окажется возможной их забивка на расчетную глубину без лидерной скважины, то погружение свай целесообразно производить забивкой труб с открытым нижним концом.

Погружение железобетонных свай в пластично-мерзлые грунты должно выполняться забивкой в лидерные скважины диаметром 230 + 250 мм для свай С25 и 330 + 350 мм для свай С35.

4.2. Закрепление опор в твердомерзлых грунтах

Закрепление фундаментов опор в твердомерзлых грунтах выполняется по принципу I, т.е. из условия сохранения мерзлого состояния грунта ниже слоя сезонного оттаивания. При этом при определении общей глубины заделки фундамента в грунт должна учитываться расчетная глубина сезонного оттаивания $h_T = h_T^H$, где h_T^H - нормативная глубина сезонного оттаивания.

4.2.1. Типы закрепления опор в твердомерзлых грунтах

Закрепление опор ВЛ в твердомерзлых грунтах по настоящему проекту выполняется принципиально по тем же схемам, что и закрепление их в талых грунтах, то есть на сваях из стальных труб диаметром 377 мм или на железобетонных сваях. При этом сваи устанавливаются в пробуренные или сверленные котлованы и после выверки по вертикали и по оси ВЛ заделываются песком крупным или средней крупности с тщательным послойным уплотнением ручными трамбовками. В грунтах с льдистостью $A_B > 0,2$ перед

Внутренняя полость сваи должна быть заполнена песком или местным грунтом.

Обозначение марок закрепления промежуточных опор в вечномерзлых грунтах принято таким же, что и в сезонно-промерзающих, но с добавлением индекса "М". Примеры обозначения: ТТм-5,6; БТм-6,0

При закреплении опор подкосного типа в грунтах с льдистостью $A_B \geq 0,4$ сваи должны быть соединены затяжками для равномерного нагружения свай подкосов и стоек горизонтальными нагрузками.

4.2.2. Общие положения по расчету закреплений в твердомерзлых грунтах

Расчет закреплений опор в твердомерзлых грунтах выполняется в соответствии с требованиями СНиП II-18-76 /Л.3/ из условия недопущения выпучивания фундаментов опор вырывающимися силами морозного пучения, а в опорах подкосного типа с одновременным воздействием вырывающих нагрузок нормального режима работы ВЛ.

Силы морозного пучения T_T определены по приложения 5 /Л.3/ с учетом глубины сезонного оттаивания h_T для различных по степени пучинистости грунтов.

Сила морозного пучения для принятых в проекте свай определена по выражению:

$$T = \tau \cdot P_0 \cdot h_T \cdot K_1 \cdot K_2$$

где τ - расчетные удельные силы пучения, принимаются по таблице приложения 5 /Л.3/;

P_0 - периметр сечения сваи или сваи-приставки;

h_T - расчетная глубина сезонного оттаивания;

$K_1 = 0,7$ - коэффициент, учитывающий уменьшение сил смерзания с металлическими поверхностями;

для ж.б. свай $K_1 = 1$;

$K_2 = 0,7$ - то же в связи с устройством противопучинной обмазки.

Значение величин T_T приведены в табл.10.

Несущая способность свай по прочности заделки на вырывающую

нагрузку обеспечивается силами смерзания поверхности свай с мерзлым грунтом. При этом напряжения в грунте не должны превышать R_{cm} по табл.3 приложения 6 /Л.3/.

Несущая способность свай по прочности заделки на вырывающую нагрузку $R_{вм}$ определена по выражению:

$$R_{вм} = p_0 \cdot h_m \cdot R_{cm} \cdot K_1 \cdot K_2 \cdot \frac{1}{K_n} + 0,9 Q_c$$

где Q_c - вес свай;

Остальные обозначения те же, что в предыдущей формуле.

Предельное усилие на вырывание свай по прочности основания $R_{вм}$ для свай разного сечения и глубины заделки в мерзлый грунт даны в табл.11.

Несущая способность свай на сжатие $R_{см}$ обеспечивается как силами смерзания по боковой поверхности свай, так и давление на грунт под нижним концом свай.

Несущая способность $R_{см}$ свай определена по формуле:

$$R_{см} = \frac{m}{K_n} (R \cdot F + p_0 \cdot h_m \cdot R_{cm}) - 1,1 Q_c$$

где R - расчетное давление на мерзлые грунты под нижним концом свай, принимается по табл.1 п.6 ($h = 3+5$ м) приложения 6 /Л.3/;

F - площадь сечения свай;

$m = 1,1$ - коэффициент условий работы для буронабивных свай;

$K_n = 1,2$ - коэффициент надежности;

Остальные обозначения указаны выше.

Предельное усилие на сжатие свай по прочности основания $R_{см}$ приведено в табл.12.

4.3. Подбор закреплений промежуточных опор в вечномерзлых грунтах

4.3.1. Подбор закреплений в пластичномерзлых ($c \cdot t_m > -0,3^\circ C$) и сыпучемерзлых грунтах

Выполняется так же, как и в талых (сезонно-промерзающих) грунтах по указаниям п.п.2.4 настоящей записки по характеристикам грунтов в талом состоянии, при этом глубина заделки свай в пучинистых пластичномерзлых грунтах с температурой в зоне заделки $t_m > -0,3^\circ C$ увеличивается в соответствии с указаниями п.4.1 записки.

4.3.2. Подбор закреплений в пластичномерзлых ($c \cdot t_m \leq -0,3^\circ C$) и твердомерзлых грунтах

Глубина заделки фундаментов промежуточных опор в вечномерзлый грунт h_m (ниже слоя сезонного оттаивания) определяется исходя из соблюдения условия:

$$T_n \leq R_{вм}$$

где T_n - сила морозного пучения по табл.10;

$R_{вм}$ - предельное (допускаемое) усилие на вырывание по прочности основания, определяется по табл.11.

При этом общая глубина заделки в минеральный грунт h_3 должна составлять не менее 2,5 м для опор нормального габарита и 3,0 м для повышенных опор.

Пример подбора закрепления

Исходные данные: Опора П610-2. Грунты основания глинистые,

$U_L = 0,6$; температура в зоне заделки $t_m = -0,5^\circ C$. Глубина сезонного оттаивания 2,0 м. Глубина болота $h_b = 1,0$ м. Торф слабопучинистый. Подобрать закрепление на трубной свае $\varnothing 377 \times 6$

Решение. По табл.10 находим силу морозного пучения. Для торфа при $h_b = 1$ м $T_{пг} = 46,4$ кН. Для грунта T_p гр = $127,6 - 75,4 =$

$= 52,2$ кН (сила пучения для слоя грунта, находящегося на глубине от 2,0 до 1,0 м определена как разность между силами пучения при глубине оттаивания 2,0 и 1,0 м). Общая сила пучения составляет $T_p = 46,4 + 52,2 = 98,6$ кН.

По табл.11 принимаем закрепление из трубы с глубиной заделки 3,5 м с $R_{вм} = 112$ кН $> 98,6$ кН.

Общая глубина заделки в минеральный грунт при этом составит: $h_3 = h_{тр} + h_m = 1 + 3,5 = 4,5$ м $> 2,5$ м, что соответствует указаниям п.4.3.2. Общая длина свай будет: $l_{св} = h_b + h_3 + A = 1 + 4,5 + 0,6 = 6,1$ м. Окончательно принимаем закрепление марки Т1м-6,1.

4.4. Подбор закреплений опор подкосного типа в вечномерзлых грунтах

4.4.1. Подбор закреплений в пластичномерзлых ($c \cdot t_m > -0,3^\circ C$) и сыпучемерзлых грунтах

Выполняется аналогично подбору закреплений опор в сезоннопромерзающих грунтах по п.3.4 с учетом указаний п.4.3.1.

(с $t_m \leq 0,5^\circ \text{C}$) и твердомерзлых грунтах

Подбор закреплений опор подкосного типа в твердомерзлых грунтах заключается в определении требуемой глубины заделки h_n сваи в вечномерзлый грунт. Подбор выполняется исходя из соблюдения условия: действующая нагрузка должна быть меньше предельной (предельнодопускаемой) для принятого типа закрепления.

Подбор производится исходя из соблюдения следующих условий: для вырываемых фундаментов

$$N_b + T_n \leq P_{\text{вм}}$$

для сжатых фундаментов

$$N_{\text{с макс}} < P_{\text{см}}$$

с проверкой на вырывание силами пучения

$$T_n - 0,5 N_c \leq P_{\text{вм}}$$

где N_b - расчетная вырывающая нагрузка на фундамент опоры в нормальном режиме работы ВЛ;

N_c - то же, сжимающая; (определяются по табл.4,5);

$P_{\text{вм}}$ - предельное усилие на вырывание сваи по прочности основания; определяется по табл.11;

$P_{\text{см}}$ - то же на сжатие, определяется по табл.12;

T_n - сила пучения (определяется по табл.10).

При этом по условиям работы на горизонтальную нагрузку глубина заделки сваи в вечномерзлый грунт должна быть не менее 3,0 м при общей глубине заделки в минеральный грунт не менее 4,0 м.

Примеры подбора закреплений

Исходные данные. Опора ПУА610-1, угол поворота ВЛ 30° . Грунт основания песок мелкий, $G = 0,9$, температура в зоне заделки $-0,5^\circ \text{C}$. Глубина сезонного оттаивания 1,5 м. С поверхности слой торфа $h_g = 1,0$ м. Торф среднепучинистый. Подобрать закрепление на сваях из труб $\varnothing 377 \times 6$

Решение. По табл.4 для опор с затяжкой находим нагрузки на фундаменты.

Стойка. $N_{\text{ст}} = 10,6$ кН (вырывание) при монтажном режиме работы

Полученная нагрузка $N_{\text{ст}} + T_n = 82,7 + 10,6 = 93,3$ кН.
По табл.11 требованию $N_{\text{ст}} + T_n \leq P_{\text{вм}}$ удовлетворяет закрепление из трубы с глубиной заделки в ВМГ $h_m = 2,5$ м с $P_{\text{вм}} = 105$ кН.

При этом глубина заделки в минеральный грунт составит $h_3 = h_g - h_g + h_m = 1,5 - 1 + 2,5 = 3$ м $< 4,0$ м, что не отвечает требованиям последнего абзаца п.4.4.2. Необходимо принять $h_3 = 4,0$ м.

Подкос № 1. $N_{\text{п}} = 27,4$ кН (сжатие) в нормальном режиме работы ВЛ. Сила пучения та же, что и на стойку, $T_n = 82,7$ кН. Проверяем возможность применения сваи из трубы $\varnothing 377$ на вырывающую нагрузку при глубине ее забивки $h_{3 \text{ мин}} = 4,0$ м и $h_m = h_3 + h_g - h_g = 4 + 1 - 1,5 = 3,5$ м

$$T_n - 0,5 N_{\text{п}} = 82,7 - 0,5 \cdot 27,4 = 69,0 \text{ кН}$$

Для песчаных грунтов при $t_m = -0,5^\circ \text{C}$ по табл.11 при глубине заделки в ВМГ, $h_m = 3,0$ м $P_{\text{вм}} = 126$ кН > 69 кН.

По сжимающему усилию $N_{\text{п}}$ при отсутствии сил пучения по табл.12 находим, что глубина заделки в ВМГ $h_m = 3,5$ м достаточна.

Подкос № 2. По табл.4 $N'_{\text{п}} = 8,6$ кН (сжатие в нормальном режиме работы ВЛ); $N'_{\text{п макс}} = 26,9$ кН (сжатие) в монтажном режиме работы ВЛ; $N'_{\text{п об}} = -8,2$ кН (вырывание) при обрыве проводов со стороны подкоса № 2. Сила пучения будет та же, что и на фундамент $T_n = 82,7$ кН.

Проверяем возможность применения сваи из трубы $\varnothing 377$ на вырывающую нагрузку

$$T_n - 0,5 N'_{\text{п}} = 82,7 - 0,5 \cdot 8,6 = 78,4 \text{ кН}$$

Учитывая, что эта сила больше, чем $N'_{\text{п об}}$, подбор ведем по вырывающему усилию 78,4 кН. По табл.11 для сваи $\varnothing 377$ в песчаных грунтах при $t_m = -0,5^\circ \text{C}$ достаточна глубина заделки в ВМГ $h_m = 2,0$ м с $P_{\text{вм}} = 84 > 78,4$ кН. Принимаем $h_m = 3,5$ м.

Производим проверку по сжимающему усилию $N_{\text{п макс}} = 26,9$ кН. По табл.12 глубина заделки в ВМГ $h_m = 3,5$ м достаточна, при этом $P_{\text{см}} = 147 > 26,9$ кН

Аналогично принимаем глубину заделки в ВМГ $h_m = 3,5$ м, при этом общая глубина заделки в минеральный грунт составит $h_3 = 1,5 - 1 + 3,5 = 4$ м. Требуемая длина сваи: $l_{\text{св}} = 1 + 4 + 2,5 = 7,5$ м. Окончательно принимаем для стойки и подкосов закрепление марки Т5м - 7,5

Стальные конструкции фундаментов опор, погружаемые в грунты, должны быть защищены от коррозии путем нанесения защитных покрытий.

Для создания таких покрытий рекомендуется использовать кремнеорганическую эмаль КО-198 по ТУ 6-02-841-74. Перед нанесением эмали поверхность очищается от ржавчины пескоструйной обработкой или металлической щеткой. Эмаль наносится в два слоя путем окунания конструкции в корыто с эмалью. Пленка эмали подсыхает в течение 10-15 мин. при положительной температуре воздуха. Работы должны выполняться на производственных базах; на пикете допускается выполнять только восстановление поврежденных участков.

Железобетонные сваи, погружаемые в грунты со слабо- и средне-агрессивными свойствами, должны быть защищены пропиткой горячим битумом или петролатумом; в грунтах со средне- и сильно-агрессивными свойствами - нанесение покрытий из кремнийорганической эмали КО-174 по ТУ 6-02-576-75.

В целях сохранения проводимости стальных трубных свай, используемых и для заземления опор, защитное антикоррозионное покрытие должно наноситься на их верхнюю часть в пределах глубины сезонного промерзания - оттаивания грунтов и надземного участка как снаружи, так и внутри свай.

6. ЗАЩИТА ФУНДАМЕНТОВ ОТ ВЫПУЧИВАНИЯ

При строительстве ВЛ на участках залегания пучинистых грунтов фундаменты опор должны иметь покрытия, обеспечивающие снижение сил смерзания грунта с поверхностью фундамента и уменьшения сил выпучивания.

Стальные трубы, защищенные антикоррозионным покрытием из кремнеорганической эмали КО-198 дополнительного покрытия не требуют.

Бетонные сваи в пределах слоя сезонного промерзания - оттаивания должны покрываться кремнеорганической эмалью КО-174 по ТУ 6-02-576-75. Нанесение эмали может производиться на чистую поверхность как при положительных, так и отрицательных температурах воздуха.

Подробные сведения по составу, физико-химическим свойствам, способам нанесения и т.п. эмалей КО-198 и КО-174 даны в "Рекомендациях по применению кремнийорганических соединений в борьбе с морозным выпучиванием фундаментов" (НИИЭС, 1974 г.).

Основным типом закрепления опор в грунтах по данному проекту является свайный с использованием в качестве свай спиральношовных труб диаметром 377 мм.

Для их погружения в грунт следует использовать самоходные копровые установки на базе тракторов или экскаваторов, а так же на автомобилях. Можно рекомендовать копер СП-67 на базе трактора Т-130-1Г-1, копер СА-8 на шасси автомобиля КраЗ-257Ж или "Урал-375". В качестве ударной части могут использоваться механические молоты, которые изготавливаются ведомственными заводами или мастерскими, гидромолот СП-70 с массой ударной части 200 кг, дизельмолоты ДМ-58, ДМ-150А, СП-60 с массой ударной части 180-240 кг. Погружение трубных свай методом вдавливания статической нагрузкой не рекомендуется, т.к. погрузить сваю этим методом в грунт на необходимую глубину практически невозможно.

Целесообразно так же использовать вибромолоты ВМ-7у и высокочастотные вибропогружатели ВВП-2А (С-403).

Для погружения в грунт ж.-б. свай серии З.407-115, примененных в проекте, следует использовать виброудаляющие установки ВВПС 20/11 и ВВПС 32/19, выпускаемые заводами Минэнерго СССР, а также копры необходимой высоты и грузоподъемности, например СП-49Ж на тракторе Т-130-1Г-1.

Скважины для погружения свай в вечномерзлых грунтах следует бурить станками ударно-канатного бурения БС-1М, БУ-20-2У, БУ-20-2М с долотами и желонками, усиленными материалами из твердых сплавов. Может быть так же использована буровая машина БМ-801 с глубиной бурения до 8 м и самоходный станок ударновращательного действия УГЕХ-150. Диаметр скважины должен быть не менее чем на 5 см больше наибольшего размера сваи.

Заполнение пазух пробуренных котлованов в условиях твердомерзлых грунтов после установки в них свай следует выполнять песком крупным или средней крупности с тщательным послойным уплотнением ($\gamma^* = 1,6 \div 1,7 \text{ т/м}^3$), в пределах слоя торфа - местным выбуренным грунтом. Песок в пределах слоя вечномерзлого грунта (ниже слоя сезонного оттаивания) для обеспечения смерзания при производстве работ в зимнее время и в сухих грунтах необходимо увлажнить из расчета 0,2 м³ воды на 1 м³ песка.

Железобетонные сваи должны устанавливаться в пробуренные

скважины (буроопускные сваи). Перед установкой сваи скважина на 1/3 высоты заливается песчано-глинистым раствором с температурой в летний период не ниже 10°C , в зимний период $30 \pm 40^{\circ}\text{C}$.

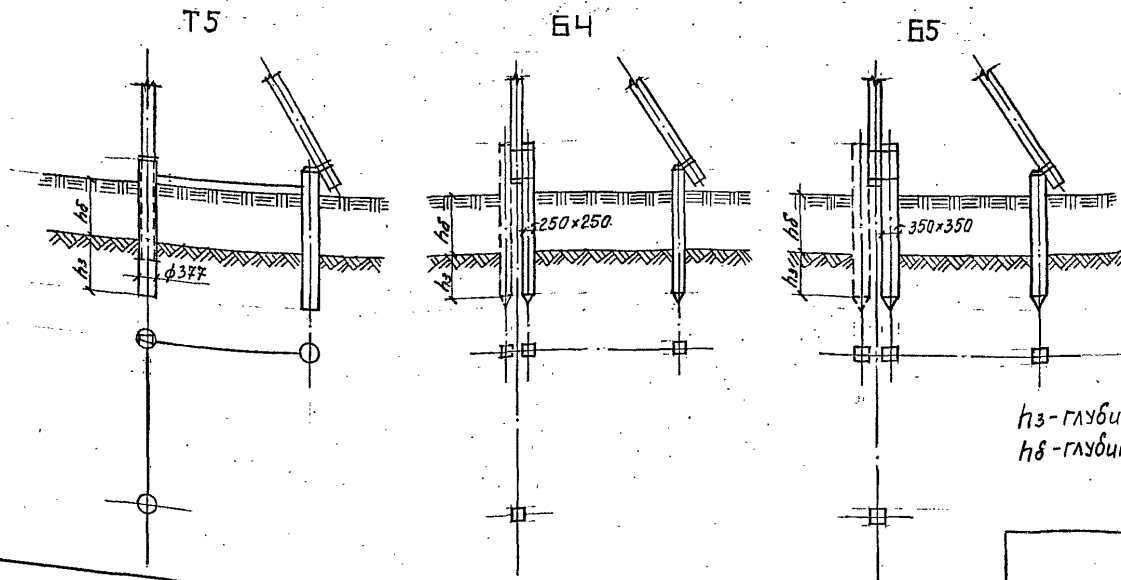
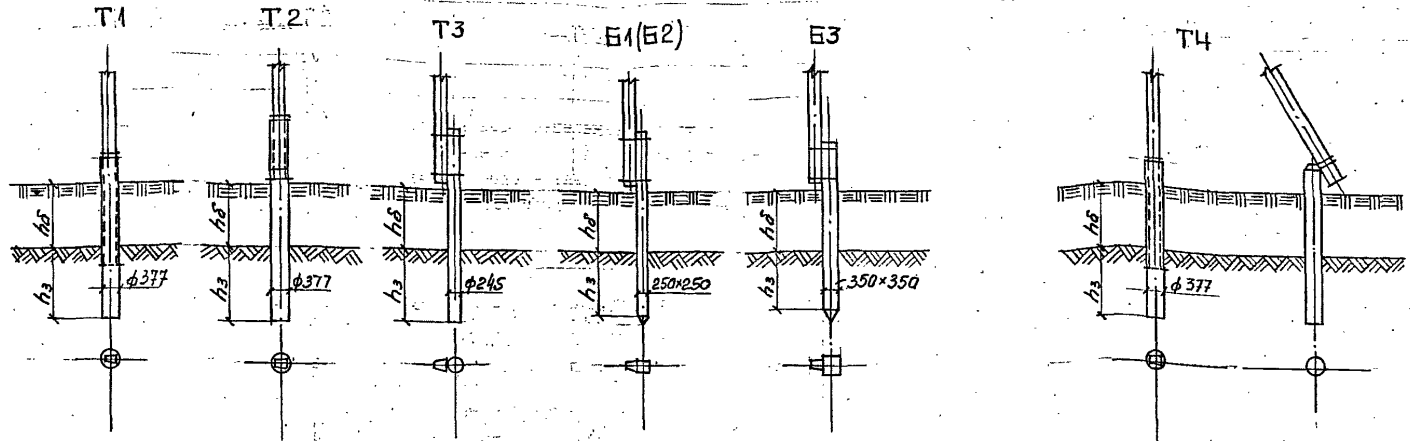
Для приготовления грунтового раствора на 1 часть глины берется 3 + 5 частей мелкого песка. Консистенция раствора принимается по осадке стандартного конуса, которая должна быть в пределах 10-15 см, что соответствует влажности 35-50%.

Свая так же может заливаться песчаным раствором, при этом заливка производится после установки сваи слоями I-I,5 м с вибрированием. Разрыв во времени между окончанием бурения и установкой сваи или приставки в скважину должен быть летом не более трех часов, зимой - не более трех суток. В это время скважина должна быть закрыта переносным щитом.

Монтаж проводов ВЛ в районах залегания твердомерзлых грунтов, когда прочность закрепления концевых, угловых и др. опор подкосного типа обеспечивается силами смерзания, следует производить после достижения грунтом в зоне их заделки температур, близких к расчетным (до $0,9 t_m^{\circ}$). В остальных районах монтаж проводов можно выполнять сразу после установки опор.

Припасовка стоек к железобетонным сваям по условиям безопасности должна производиться после установки стоек на временные монтажные столики с бортами, смонтированные на сваях. Установку стоек следует выполнять предварительно соединив стойку и сваю монтажной петлей.

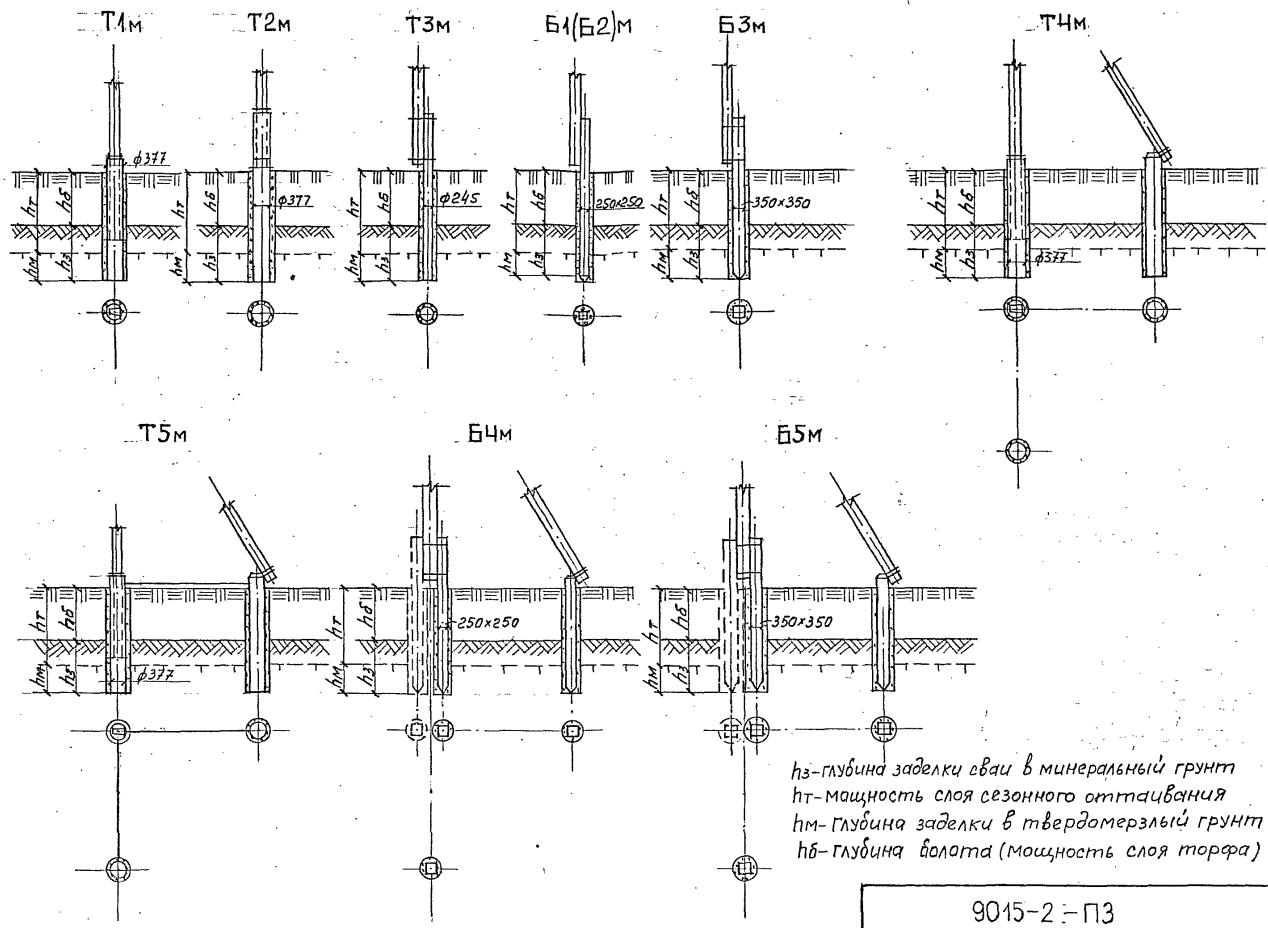
Схемы закрепления опор в талых грунтах



h_3 - глубина заделки в минеральный грунт
 h_6 - глубина болота (мощность слоя торфа)

Имя, № подл. Подпись и дата
 Взам. инв. №

Схемы закрепления апар в бечномерных грунтах

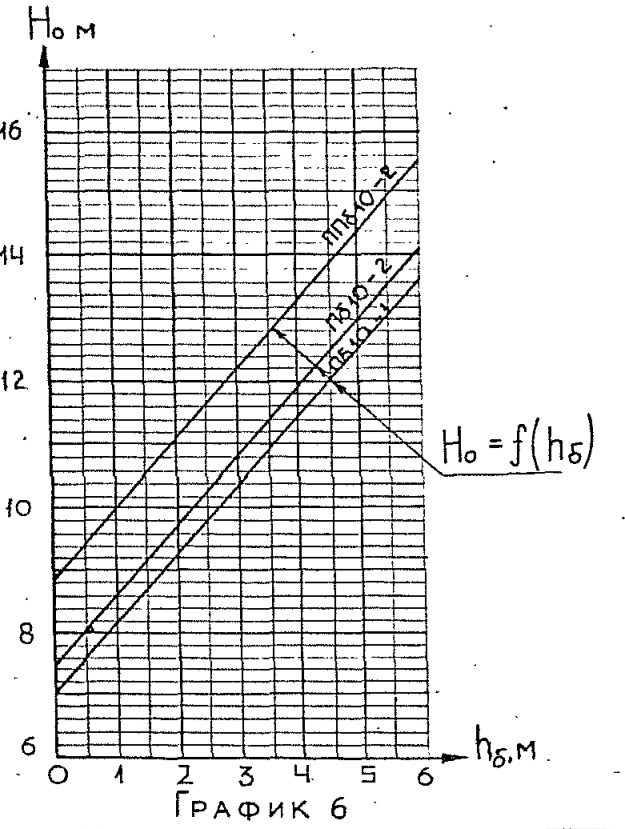
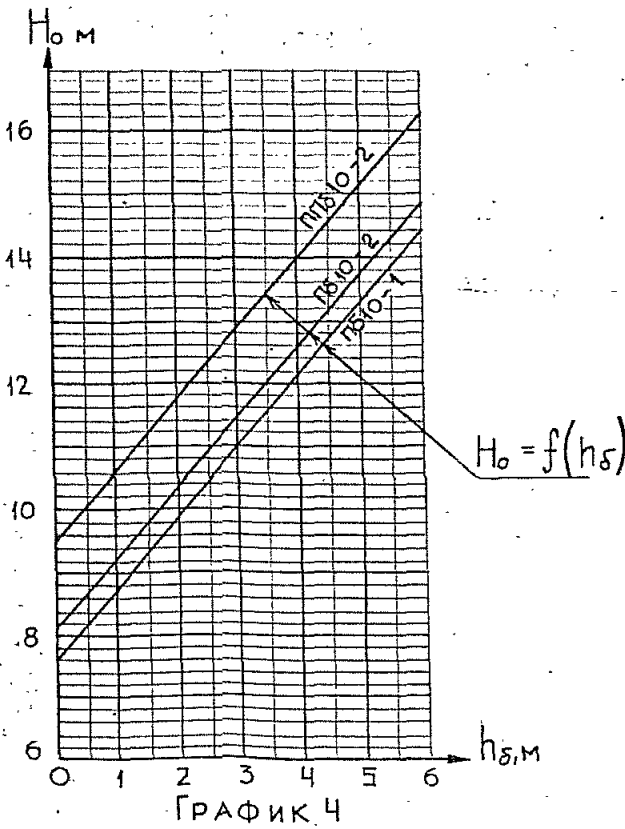
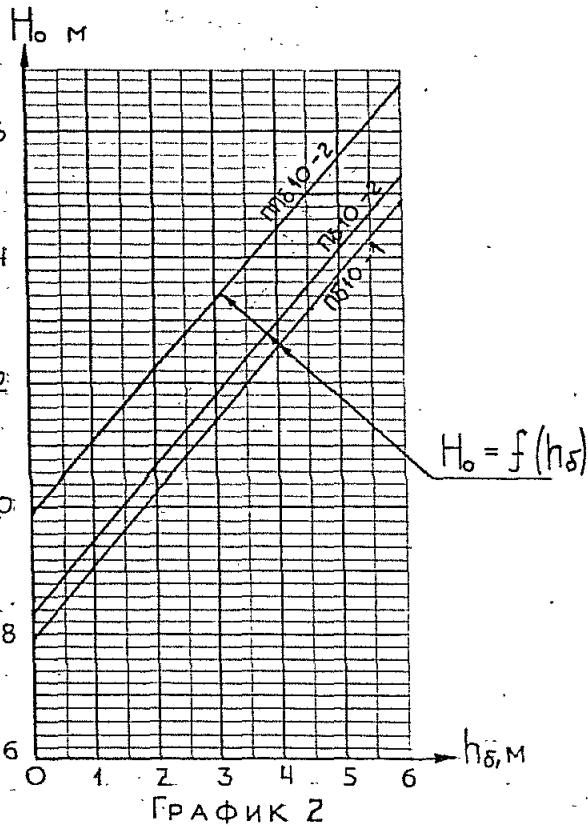
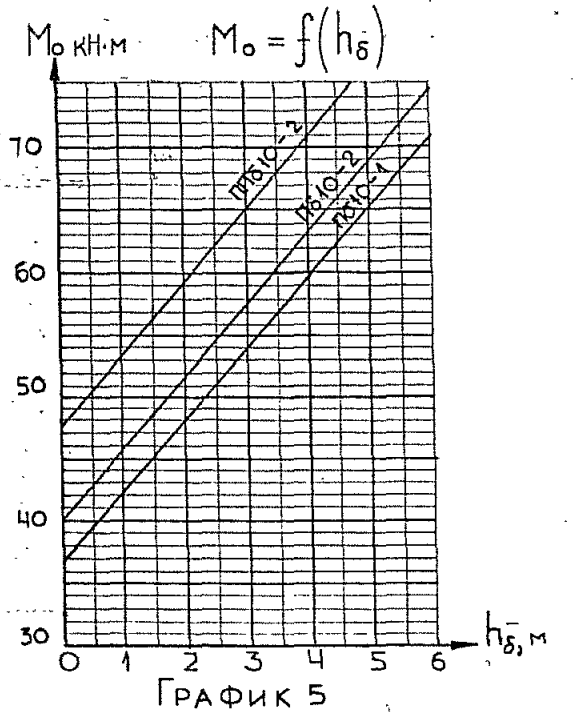
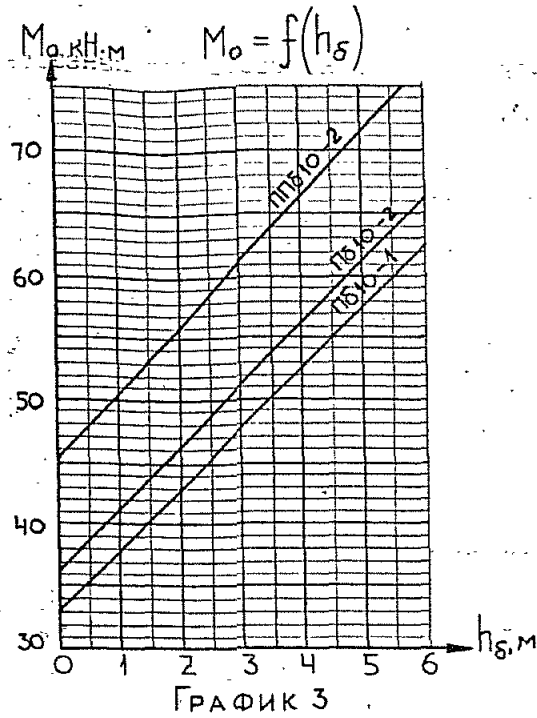
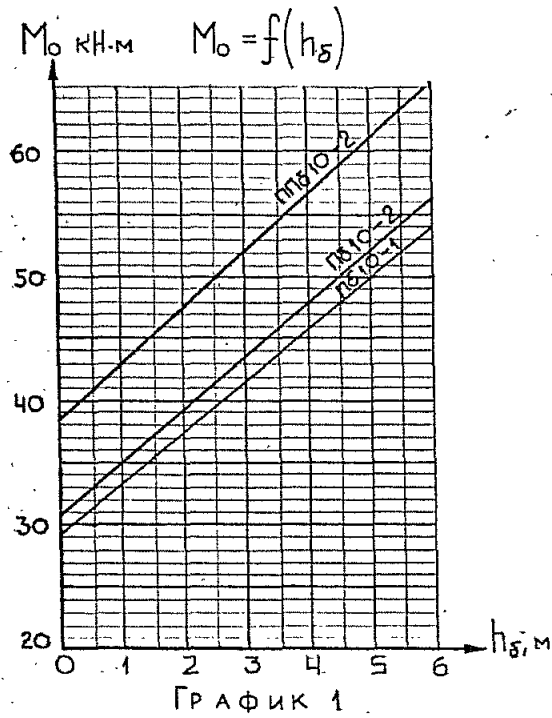


h_3 - глубина заделки сваи в минеральный грунт
 h_t - мощность слоя сезонного оттаивания
 h_b - глубина заделки в твердомерный грунт
 h_b - глубина болота (мощность слоя торфа)

I-II РАЙОНЫ ПО ВЕТРУ ($q = 40 \text{ qat/m}^2$)

III РАЙОН ПО ВЕТРУ ($q = 50 \text{ qat/m}^2$)

V РАЙОН ПО ВЕТРУ ($q = 65 \text{ qat/m}^2$)



Имя, № подл., подпись и дата, размер, инв. №

Таблица 1

МАРКА ОПОРЫ	Опрокидывающий момент $M_{об}$, кН·м при глубине болота $h_б$, м						
	0	1	2	3	4	5	6
ПБ - 1	19,5	21,2	22,9	24,5	26,2	27,8	29,5
ПБ - 2	20,5	22,2	23,9	25,5	27,2	28,8	30,5
ППБ - 2	23,5	25,2	26,8	28,5	30,2	31,8	33,5
	Высота приложения равнодействующей горизонтальной нагрузки, h_0 , м						
ПБ - 1	12,5	13,6	14,7	15,7	16,8	17,8	18,9
ПБ - 2	13,1	14,2	15,3	16,3	17,4	18,5	19,6
ППБ - 2	15,1	16,2	17,2	18,3	19,4	20,4	21,5

Таблица 2

ХАРАКТЕРИСТИКА ГРУНТА	Коэффициент пористости, e	Показатель текучести, J_L	Коэффициент пропорциональ- ности, K
ПЕСКИ КРУПНЫЕ	0,55		1300
	0,65		967
	0,75		633
ПЕСКИ СРЕДНЕЙ КРУПНОСТИ	0,45		1100
	0,55		900
	0,65		700
	0,75		500
ПЕСКИ МЕЛКИЕ	0,55		800
	0,65		600
	0,75		400
	0,80		300
ПЕСКИ ПЫЛЕВАТЫЕ	0,55		561
	0,65		438
	0,75		312
	0,80		250

Продолжение ТАБЛИЦЫ 2

ХАРАКТЕРИСТИКА ГРУНТА	Коэффициент пористости, e	Показатель текучести, J_L	Коэффициент пропорциональ- ности, K
Суглинки		0	500
		0,2	450
		0,4	400
		0,6	350
		0,8	300
Суглинки и глины		1,0	250
		1,1	225
		0	800
		0,2	680
		0,4	561
		0,6	400
		0,7	300
	0,8	213	
	0,9	137	
	1,0	65	

Виды грунтов	Классифицирующая пористость, е	Показатель текучести, J _L	Предельный опрокидывающий момент $M_{п(10)}$, кН·м для закрепления типа																							
			Т1 и Т2 (свая из трубы $\varnothing 377 \times 6$)						Т3 (свая из трубы 245×6)						Б1 и Б2 (ж-б. свая 250×250)						Б3 (ж-б. свая 350×350)					
			при глубине забивки свай в минеральный грунт, м																							
			1,5	1,75	2,0	2,25	2,50	3,0	3,5	1,5	1,75	2,0	2,25	2,5	3,0	3,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	2,5	3,0	3,5		
Пески крупные	0,55		31,8	56,9	88,6					29,5	43,4	64,2	77,0				67,4									
	0,65		24,6	43,2	68,3	96,0				23,0	36,8	52,5	66,3				57,2									
	0,75			28,7	46,3	68,6	95,1				26,3	39,0	54,4	62,9				41,2	69,7							
Пески средней крупности	0,45		27,3	48,0	76,2					25,9	41,6	56,9	71,3				62,5									
	0,55		22,1	38,5	63,4	90,9				21,1	35,2	49,9	63,8				52,0	83,9								
	0,65			31,7	51,2	75,3					28,5	42,1	55,2				44,7	73,5								
Пески мелкие	0,75			22,7	37,4	55,8	78,4				21,5	32,4	43,9	54,6			33,9	60,6	81,6							
	0,55			36,5	56,6	82,8					34,9	46,4	59,5				48,9	79,5								
	0,65			27,0	43,2	65,8	91,3				24,9	37,6	49,7	60,7			38,6	67,2								
	0,75				30,0	46,1	63,0				17,3	26,9	37,7	47,8	63,8		28,8	51,7	71,7			78,9				
Пески пылеватые	0,80				22,7	35,0	50,4	88,7				20,6	30,3	39,9	51,5		24,9	42,8	62,3	74,8		61,2				
	0,55			25,1	41,0	62,0	86,3				23,6	35,4	47,6	58,3			37,5	64,8								
	0,65				32,7	49,7	70,6				18,7	29,0	40,2	50,8			30,5	54,6	75,3			85,7				
	0,75				23,6	36,2	51,8	91,1				22,0	31,1	40,5	56,6		22,7	44,1	63,9	76,0		63,4				
Суглинки	0,80				29,3	42,6	76,5					18,0	26,1	35,0	50,8			37,3	56,1	68,9		52,2				
	0			22,7	37,4	55,8	78,4				21,5	32,4	43,9	54,6			33,9	60,6	81,6							
	0,2			20,9	33,5	50,9	72,0				19,5	29,7	41,3	51,6			31,2	56,2	78,1							
	0,4				30,0	46,1	63,0				17,3	26,9	37,7	47,8	63,8		28,8	51,7	71,7	82,8		78,9				
	0,6				26,6	40,3	57,7					24,1	34,2	44,2	59,9		26,6	47,5	67,6	79,0		70,6				
	0,8				22,7	35,0	50,4					20,6	30,3	39,9	51,5		24,9	42,8	62,3	74,8		61,2				
	1,0					29,3	42,6					18,0	26,1	35,0	50,8			37,3	56,1	68,9		52,2				
Суглинки и глины	1,1				26,6	39,1						16,3	24,1	32,3	47,6			34,3	52,8	66,6		47,0				
	0			36,5	56,6	82,8					31,9	46,4	59,5				48,9	79,5								
	0,2			30,8	49,6	72,9					27,9	41,2	54,2	64,3			43,6	72,3								
	0,4			25,1	41,0	62,0	86,3				23,6	35,4	47,6	58,3			37,5	64,8								
	0,6				30,0	46,1	63,0				17,3	26,9	37,7	47,8	63,8		28,8	51,7	71,7	82,8		78,9				
	0,7				22,7	35,0	50,4	88,7				20,6	30,3	39,9	51,5		21,9	42,8	62,3	74,8	79,8	61,2				
	0,8				25,4	36,8	66,9	100,0				15,5	23,0	31,0	46,0	56,8		32,7	51,1	64,9	72,2	46,5	81,3			
	0,9					24,2	45,7	73,0				10,3	15,6	22,0	35,1	46,4			38,0	52,0	61,4	28,0	56,1	89,5		
1,0						23,6	39,4				5,1	7,8	11,4	20,5	29,9					32,4	42,6		28,1	47,9		

Н ^о	7,5	10	12,5	15	17,5	20
Km	0,97	1	1,02	1,03	1,04	1,05

Угол поворота ВЛ, °	Режим	Тип закрепления										
		СВАЙНЫЙ, БЕЗ ЗАТЯЖКИ							СВАЙНЫЙ, С ЗАТЯЖКОЙ			
		N _{ст}	N _{ст}	N _{ст}	N _п	N _п	N _п	N _п	N _{ст.з}	N _{ст.з}	N _{п.з}	N _{п.з}
0	НОРМАЛЬНЫЙ	-9,0	1,7	1,9	13,0	4,2	0,6	1,90	1,2	0	1,44	0
	АВАРИЙНЫЙ	$\frac{4,5}{-3,07}$	1,9	$\frac{2,7}{1,1}$	8,6	1,9	$\frac{26,0}{-8,8}$	$\frac{12,0}{-8,2}$	0	$\frac{4,2}{1,1}$	0	$\frac{5,2}{-8,2}$
	МОНТАЖНЫЙ	6,4	1,9	2,6	8,6	1,9	27,5	12,8	0	4,7	0	5,7
15	НОРМАЛЬНЫЙ	-1,6	1,7	1,9	20,3	8,0	8,61	1,9	3,0	0	3,7	0
	АВАРИЙНЫЙ	$\frac{8,7}{-25,8}$	1,9	$\frac{2,8}{1,1}$	13,0	4,2	$\frac{25,9}{-8,7}$	$\frac{11,9}{-8,1}$	1,1	$\frac{4,2}{1,1}$	1,3	$\frac{5,1}{-8,1}$
	МОНТАЖНЫЙ	9,7	1,9	2,6	11,1	3,2	27,4	12,7	0,6	4,6	0,8	5,7
30	НОРМАЛЬНЫЙ	5,5	1,7	1,9	27,4	11,7	8,6	1,90	4,8	0	5,8	0
	АВАРИЙНЫЙ	$\frac{12,6}{-21,4}$	1,9	$\frac{2,7}{1,1}$	17,3	6,4	$\frac{25,4}{-8,2}$	$\frac{11,60}{-7,80}$	2,2	$\frac{4,1}{1,1}$	2,7	$\frac{5,0}{-7,8}$
	МОНТАЖНЫЙ	10,6	2,0	2,6	13,5	4,4	26,9	12,5	1,2	4,5	1,5	5,5
45	НОРМАЛЬНЫЙ	12,3	1,7	1,9	34,2	15,2	8,6	1,9	6,4	0	7,8	0
	АВАРИЙНЫЙ	$\frac{16,1}{-16,1}$	1,9	$\frac{2,7}{1,1}$	21,5	7,0	$\frac{24,7}{-7,5}$	$\frac{11,2}{-7,4}$	3,2	$\frac{3,9}{1,1}$	4,0	$\frac{4,8}{-7,4}$
	МОНТАЖНЫЙ	12,2	2,0	2,5	15,9	5,6	26,1	12,0	1,8	4,3	2,2	5,3
60	НОРМАЛЬНЫЙ	18,5	1,8	1,9	40,4	18,5	8,6	1,9	8,0	0	9,7	0
	АВАРИЙНЫЙ	$\frac{19,0}{-11,7}$	1,9	$\frac{2,6}{1,2}$	25,5	8,6	$\frac{23,7}{-6,5}$	$\frac{10,6}{-6,8}$	4,2	$\frac{3,7}{1,2}$	5,2	$\frac{4,5}{-6,8}$
	МОНТАЖНЫЙ	13,3	2,0	2,5	18,1	6,8	25,0	17,2	2,3	5,0	2,9	5,0
АНКЕРНАЯ 0	НОРМАЛЬНЫЙ	-16,7		1,9			8,6	1,9		0		0
	АВАРИЙНЫЙ	$\frac{4,5}{-30,4}$		$\frac{2,7}{1,1}$			$\frac{26,0}{-8,8}$	$\frac{12,0}{-8,2}$		$\frac{4,2}{1,1}$		$\frac{5,2}{8,2}$
	МОНТАЖНЫЙ	6,4		2,6			27,6	12,8		4,7		5,7
0	КОНЦЕВОЙ, НОРМ	17,2		2,0			37,5	17,2		7,0		8,6

Схемы нагрузок и примечания см. на листе 21

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

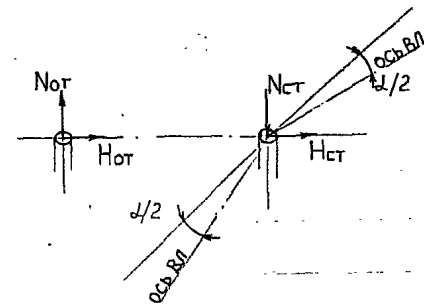
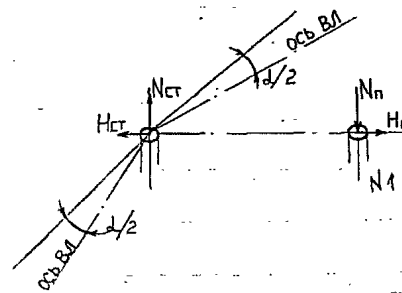
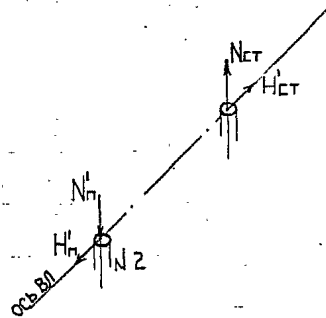
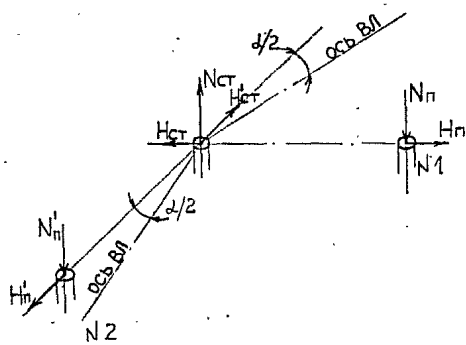
РАСЧЕТНЫЕ НАГРУЗКИ НА ФУНДАМЕНТЫ УГЛОВЫХ ПРОМЕЖУТОЧНЫХ ОПОР, кН ТАБЛИЦА 5

Угол поворота ВЛ α°	Режим	Тип закрепления							
		свайный с подкосом				свайный с оттяжкой			
		$N_{ст}$	$H_{ст}$	$N_{п}$	$H_{п}$	$N_{от}$	$H_{от}$	$N_{от}$	$H_{от}$
0	нормальный	-7,9	0	13,1	4,5	21,1	0	4,6	2,6
10	- -	-2,3	0,2	18,7	7,8	26,2	0,3	9,7	5,4
20	- -	-3,2	0,4	24,2	10,9	31,2	0,5	14,7	8,3
30	- -	8,6	0,6	29,6	14,0	36,1	0,8	19,5	11,0

Угловая анкерная опора

Концевая, анкерная опора

Угловые промежуточные опоры с подкосом с оттяжкой



Имя, № подл., Подпись и дата, Взам. инв. №

- В таблицах даны нагрузки на фундаменты нормальных опор на уровне 0,6 м. выше поверхности земли. Для повышенных опор эти нагрузки имеют место на высоте 2,5 м. от поверхности земли.
- При промежуточных значениях угла поворота ВЛ нагрузки следует принимать по интерполяции.
- Нагрузки на фундаменты ответвительных анкерных опор ДА610 принимать по нагрузкам для концевой опоры; на анкерные ответвительные АО610 — по нагрузкам анкерных опор.
- Нагрузки аварийного режима даны для угловых анкерных опор. Для концевых и угловых промежуточных опор они значительно меньше нагрузок нормального режима.
- В знаменателе дробей указаны аварийные нагрузки, возникающие при обрыве проводов со стороны подкоса №2.
- Знак (-) означает, что нагрузка имеет направление обратное указанному на схеме.

Виды грунтов	Пределная вертикальная нагрузка для свай, кН при глубине забивки в минеральный талый грунт, м														
	3,0	4,0	5,0	6,0	7,0	3,0	4,0	5,0	6,0	7,0	3,0	4,0	5,0	6,0	7,0
	Свая из трубы $\varnothing 377 \times 6$					Ж-Б. свая сеч. 250 x 250 мм.					Ж-Б. свая сеч. 350 x 350 мм.				

на вырывание, R_v

Пески	Крупные и средней крупности	55,1	78,5	103,6	129,8	157,0	44,6	62,7	82,1	102,5	123,6	66,7	91,9	119,2	147,7	177,2
	Мелкие	40,0	57,1	75,2	95,1	115,0	31,6	44,6	58,6	73,2	88,4	48,4	66,7	86,2	106,7	127,9
Пылеватые		28,9	42,2	56,1	71,1	86,4	22,5	31,8	41,8	52,5	63,7	35,7	48,7	62,7	77,7	93,4
Сыпеси, суглинки, глины	$J_L \leq 0,2$	55,1	78,5	103,6	129,8	157,0	52,8	74,5	97,8	122,3	147,6	78,2	108,5	141,2	175,4	210,8
	$J_L = 0,3$	42,4	61,1	81,0	101,9	123,4	45,6	65,2	86,1	108,0	130,8	68,1	95,5	124,7	155,4	187,3
	$J_L = 0,4$	40,7	58,7	78,0	99,8	121,8	31,9	45,9	60,8	76,9	93,8	48,9	68,4	89,5	111,9	135,6
	$J_L = 0,5$	33,4	48,9	65,6	83,3	101,5	26,3	37,6	49,9	63,0	76,5	41,1	56,8	74,1	92,4	111,4
	$J_L = 0,6$	24,9	36,6	49,1	62,4	76,1	19,1	27,1	36,0	45,3	55,1	30,9	42,2	54,6	67,7	81,4
	$J_L = 0,7$	16,4	23,9	32,1	40,7	49,2	11,9	16,4	21,5	26,9	32,2	20,8	27,2	34,4	41,9	49,4
	$J_L = 0,8$	15,4	22,4	29,6	36,9	44,2	11,2	15,1	19,4	23,6	27,9	19,7	25,4	31,4	37,4	43,4
	$J_L = 0,9$	13,5	19,8	26,5	33,1	39,8	9,4	12,9	16,7	20,4	24,2	17,5	22,4	27,6	32,9	38,1
	$J_L = 1,0$	12,0	17,3	23,0	28,9	34,9	8,1	10,8	13,7	16,9	20,2	15,6	19,4	23,5	28,0	32,5

на сжатие, R_c

Пески	Крупные	463	517	574			367,7	412,7	460,6	507,9	556,8	664,2	732,2	804,2	874,3	946,4
	Средней крупности	313	371	427			211,5	252,0	299,9	347,3	396,1	357,9	417,2	489,2	559,3	634,4
	Мелкие	210	248	289			136,3	166,8	199,2	232,9	267,7	225,2	270,4	318,2	367,9	419,2
	Пылеватые	132	158	186			77,9	103,2	125,4	149,1	173,8	120,9	160,1	192,4	226,8	272,1
Сыпеси, суглинки, глины	$J_L \leq 0,2$	189	347	393			207,0	278,8	326,7	374,1	422,9	349,2	469,7	541,7	611,8	683,9
	$J_L = 0,3$	190	249	298			150,3	205,2	253,4	301,2	350,3	244,8	334,2	409,2	482,3	557,3
	$J_L = 0,4$	119	183	219			91,8	132,9	175,8	207,0	239,6	142,9	210,4	280,4	326,7	374,8
	$J_L = 0,5$	102	132	159	187		78,0	103,5	126,2	150,3	175,1	121,1	160,4	193,6	228,6	264,5
	$J_L = 0,6$	71	93	115	134		52,6	70,4	89,6	106,3	123,7	102,9	105,4	134,8	158,9	183,9
	$J_L = 0,7$	50	65	77	88	101	36,0	48,1	58,8	67,7	78,9	52,3	71,7	87,9	100,4	117,3
	$J_L = 0,8$	47	60	70	79	87	32,4	43,6	53,0	60,1	67,3	46,1	64,2	78,6	88,6	98,6
	$J_L = 0,9$	41	53	62	73	80	27,8	37,8	46,3	54,8	61,0	37,9	54,8	67,9	81,1	89,8
	$J_L = 1,0$	38	49	56	63	72	25,4	34,2	41,4	46,7	47,5	34,8	49,8	61,1	68,6	80,4

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

ПРЕДЕЛЬНАЯ ГОРИЗОНТАЛЬНАЯ НАГРУЗКА $R_{p,кн}$ НА ЗАКРЕПЛЕНИЕ МАРКИ БЧ

ТАБЛИЦА 8

Вид опоры		Нормальные						Повышенные			Нормальные					Повышенные	
Глубина болота, м		0	1,0	2,0	3,0	4,0	5,0	0	1,0	2,0	0	1,0	2,0	3,0	4,0	0	1,0
Сечение сваи, мм		250 x 250															
Глубина забивки сваи в минеральный грунт, м																	
Виды грунтов		е	Л	3,0						4,0							
Пески крупные	0,55	64,4	43,0	32,3	25,9	18,9	12,4	25,9	18,9	12,4	66,9	44,6	33,4	26,7	19,4	26,7	19,4
	0,65	58,0	39,2	29,6	23,8	17,8	11,7	23,8	17,8	11,7	61,4	41,3	31,1	24,9	18,4	24,9	18,4
	0,75	47,9	32,9	25,1	20,3	15,8	10,6	20,3	15,8	10,6	54,0	36,8	27,9	22,4	17,0	22,4	17,0
Пески средней крупности	0,45	60,7	40,8	30,8	24,7	20,6	12,0	24,7	20,6	12,0	63,8	42,7	32,1	25,7	18,8	25,7	18,8
	0,55	56,2	38,1	28,8	23,2	17,5	11,5	23,2	17,5	11,5	60,1	40,5	30,5	24,5	18,2	24,5	18,2
	0,65	50,3	34,5	26,2	21,2	16,5	10,9	21,2	16,5	10,9	55,7	37,8	28,6	23,0	17,4	23,0	17,4
Пески мелкие	0,75	43,5	30,2	23,1	18,7	14,8	10,0	18,7	14,8	10,0	50,2	34,5	26,2	21,2	16,3	21,2	16,3
	0,55	53,3	36,3	27,6	22,2	16,9	11,2	22,2	16,9	11,2	58,0	39,2	29,6	23,8	17,8	23,8	17,8
	0,65	46,6	32,1	24,5	19,8	15,5	10,4	19,8	15,5	10,4	53,1	36,2	27,5	22,2	16,8	22,2	16,8
	0,75	37,3	26,2	20,1	16,4	13,3	9,1	16,4	13,3	9,1	45,4	31,6	24,2	19,7	15,3	19,7	15,3
Пески пылеватые	0,80	31,3	22,2	17,2	14,1	11,7	8,1	14,1	11,7	8,1	41,6	29,1	22,4	18,2	14,3	18,2	14,3
	0,55	45,0	31,1	23,8	19,2	15,1	10,2	19,2	15,1	10,2	52,0	35,6	27,0	21,8	16,6	21,8	16,6
	0,65	39,4	27,5	21,2	17,2	13,8	9,4	17,2	13,8	9,4	47,9	33,0	25,2	20,4	15,8	20,4	15,8
	0,75	32,2	22,8	17,7	14,4	12,0	8,5	14,4	12,0	8,5	42,2	29,5	22,6	18,4	14,5	18,4	14,5
Суглинки	0,80	27,6	19,7	15,3	12,6	10,6	7,4	12,6	10,6	7,4	38,9	27,4	21,1	17,2	13,7	17,2	13,7
	0	43,5	30,2	23,1	18,7	14,8	10,0	18,7	14,8	10,0	50,2	34,5	26,2	21,2	16,3	21,2	16,3
	0,2	41,4	28,8	22,1	17,9	14,5	9,7	17,9	14,3	9,7	48,3	33,3	25,4	20,5	15,9	20,5	15,9
	0,4	37,3	26,2	20,1	16,4	13,3	9,1	16,4	13,3	9,1	45,4	31,6	24,2	19,7	15,3	19,7	15,3
	0,6	34,5	24,3	18,8	15,3	12,6	8,6	15,3	12,6	8,6	44,0	30,6	23,5	19,0	14,9	19,0	14,9
	0,8	31,3	22,2	17,2	14,1	11,7	8,1	14,1	11,7	8,1	41,6	29,1	22,4	18,2	14,3	18,2	14,3
	1,0	27,6	19,7	15,3	12,6	10,6	7,4	12,6	10,6	7,4	38,9	27,4	21,1	17,2	13,7	17,2	13,7
Суглинки и глины	1,1	25,7	18,5	14,4	11,8	10,0	7,1	11,8	10,0	7,1	37,3	26,4	20,4	16,7	13,3	16,7	13,3
	0	53,3	36,3	27,6	22,2	18,6	11,2	22,2	18,6	11,2	58,0	39,2	29,6	23,8	17,8	23,8	17,8
	0,2	49,7	34,1	25,9	20,9	16,2	10,8	20,9	16,2	10,8	55,2	37,5	28,4	22,8	17,5	22,8	17,5
	0,4	45,0	31,1	23,8	19,2	15,1	10,2	19,2	15,1	10,2	52,0	35,6	27,0	21,8	16,6	21,8	16,6
	0,6	37,3	26,2	20,1	16,4	13,3	9,1	16,4	13,3	9,1	45,4	31,6	24,2	19,7	15,3	19,7	15,3
	0,7	31,3	22,2	17,2	14,1	11,7	8,1	14,1	11,7	8,1	41,6	29,1	22,4	18,2	14,3	18,2	14,3
	0,8	24,8	17,8	13,9	11,4	9,7	6,9	11,4	9,7	6,9	36,3	25,8	20,0	16,3	13,1	16,3	13,1
	0,9	17,7	12,9	10,2	8,4	7,1	5,3	8,4	7,1	5,3	29,4	21,2	16,6	13,6	11,2	15,6	11,2
1,0	9,4	7,0	5,6	4,6	3,9	3,2	4,6	3,9	3,2	18,6	13,9	11,1	9,2	7,8	9,2	7,8	
$[R_p]$, кН по прочности сваи		113,3	42,5	26,1	18,9	14,8	12,1	19,4	15,0	12,1	113,3	42,5	26,1	18,9	14,8	19,4	15,0

Имя, № года, Подпись и дата, Изм. №

ПРЕДЕЛЬНАЯ ГОРИЗОНТАЛЬНАЯ НАГРУЗКА R_p , кН НА ЗАКРЕПЛЕНИЕ МАРКИ Б5

ТАБЛИЦА 9

Вид опоры		Нормальные							Повышенные					Нормальные						Повышенные						
Глубина болота, м		0	1,0	2,0	3,0	4,0	5,0	6,0	0	1,0	2,0	3,0	4,0	0	1,0	2,0	3,0	4,0	5,0	6,0	0	1,0	2,0	3,0	4,0	
Сечение свай, мм		350 x 350																								
Глубина забивки свай в минеральный грунт, м		4,0											5,0													
Виды грунтов		e	J _L																							
Пески крупные	0,55	117	123	93,7	73,9	59,0	39,7	27,9	75,9	59,0	39,7	27,9	20,4	181	125	95,5	77,3	60,0	40,2	28,2	77,3	60,0	40,2	28,2	20,6	
	0,65	159	111	85,5	69,4	54,8	37,2	26,4	69,4	54,8	37,2	26,4	19,3	166	115	88,5	71,8	56,4	38,2	27,0	71,8	56,4	38,2	27,0	19,7	
	0,75	134	95,2	73,9	60,4	51,0	33,5	24,0	60,4	51,0	33,5	24,0	17,8	145	102	79,1	64,5	51,4	35,2	25,1	64,5	51,4	35,2	25,1	18,5	
Пески средней крупности	0,45	166	116	89,0	72,2	60,7	38,3	27,0	72,2	60,7	38,3	27,0	19,8	172	120	91,6	74,2	58,0	39,1	27,5	74,2	58,0	39,1	27,5	20,1	
	0,55	155	109	83,6	68,0	53,9	36,6	26,0	68,0	53,9	36,6	26,0	19,1	162	113	87,0	70,6	55,6	37,7	26,7	70,6	55,6	37,7	26,7	19,5	
	0,65	140	99,2	76,8	62,7	50,2	34,5	24,6	62,7	50,2	34,5	24,6	18,2	150	105	81,2	66,1	52,6	35,9	25,5	66,1	52,6	35,9	25,5	18,8	
Пески мелкие	0,75	119	85,9	67,0	55,0	44,8	31,1	22,5	55,0	44,8	31,1	22,5	16,7	134	95,4	74,1	60,5	48,6	33,5	24,0	60,5	48,6	33,5	24,0	17,8	
	0,55	148	104	80,6	65,6	52,3	35,7	25,4	65,6	52,3	35,7	25,4	18,7	156	110	84,3	68,5	54,2	36,9	26,1	68,5	54,2	36,9	26,1	19,2	
	0,65	130	93,0	72,3	59,1	47,7	33,0	23,7	59,1	47,7	33,0	23,7	17,5	142	101	78,0	63,6	50,8	34,8	24,9	63,6	50,8	34,8	24,9	18,3	
	0,75	106	77,1	60,5	49,8	41,0	28,7	20,9	49,8	41,0	28,7	20,9	15,7	123	88,3	68,9	56,5	45,6	31,7	22,9	56,5	45,6	31,7	22,9	17,0	
Пески пылеватые	0,80	89,5	65,8	52,0	43,0	35,9	25,5	18,7	43,0	35,9	25,5	18,7	14,2	110	80,0	62,8	51,7	42,0	29,5	21,4	51,7	42,0	29,5	21,4	16,0	
	0,55	126	90,5	70,4	57,6	46,7	32,3	23,2	57,6	46,7	32,3	23,2	17,3	139	98,9	76,6	62,5	50,1	34,4	24,6	62,5	50,1	34,4	24,6	18,1	
	0,65	111	80,5	63,0	51,8	42,5	29,7	21,5	51,8	42,5	29,7	21,5	16,1	127	91,1	70,9	58,1	46,8	32,4	23,3	58,1	46,8	32,4	23,3	17,3	
	0,75	91,7	67,3	53,1	43,9	36,6	25,9	19,0	43,9	36,6	25,9	19,0	14,4	112	81,0	63,6	52,3	42,5	29,8	21,6	52,3	42,5	29,8	21,6	16,2	
Суглеси	0,80	80,2	59,4	47,2	39,1	32,9	23,5	17,4	39,1	32,9	23,5	17,4	13,2	103	75,1	59,2	48,9	39,8	28,1	20,5	48,9	39,8	28,1	20,5	15,4	
	0	119	85,9	67,0	55,0	44,8	31,1	22,5	55,0	44,8	31,1	22,5	16,7	134	95,4	74,1	60,5	48,6	33,5	24,0	60,5	48,6	33,5	24,0	17,8	
	0,2	113	81,6	63,8	52,4	42,9	30,0	21,7	52,4	42,9	30,0	21,7	16,2	129	92,0	71,6	58,6	47,2	32,6	23,5	58,6	47,2	32,6	23,5	17,4	
	0,4	106	77,1	60,5	49,8	41,0	28,7	20,9	49,8	41,0	28,7	20,9	15,7	123	88,3	68,9	56,5	45,6	31,7	22,9	56,5	45,6	31,7	22,9	17,0	
	0,6	98,4	71,9	56,6	46,7	38,7	27,3	19,9	46,7	38,7	27,3	19,9	15,0	117	84,3	66,0	54,2	44,0	30,7	22,2	54,2	44,0	30,7	22,2	16,6	
	0,8	89,5	65,8	52,0	43,0	35,9	25,5	18,7	43,0	35,9	25,5	18,7	14,2	110	80,0	62,8	51,7	42,0	29,5	21,4	51,7	42,0	29,5	21,4	16,0	
	1,0	80,2	59,4	47,2	39,1	32,9	23,5	17,4	39,1	32,9	23,5	17,4	13,2	103	75,1	59,2	48,9	39,8	28,1	20,5	48,9	39,8	28,1	20,5	15,4	
	1,1	74,4	55,3	44,0	36,6	30,9	22,2	16,5	36,6	30,9	22,2	16,5	12,6	98,2	72,2	57,2	47,3	38,5	27,3	20,0	47,3	38,5	27,3	20,0	15,1	
Суглинки и глины	0	148	104	80,6	65,6	52,3	35,7	25,4	65,6	52,3	35,7	25,4	18,7	156	110	84,3	68,5	54,2	36,9	26,1	68,5	54,2	36,9	26,1	19,2	
	0,2	138	98,0	76,0	62,0	49,8	34,2	24,4	62,0	49,8	34,2	24,4	18,1	148	104	80,6	65,7	52,3	35,7	25,4	65,7	52,3	35,7	25,4	18,7	
	0,4	126	90,5	70,4	57,6	46,7	32,3	23,2	57,6	46,7	32,3	23,2	17,3	139	98,9	76,6	62,5	50,1	34,4	24,6	62,5	50,1	34,4	24,6	18,1	
	0,6	106	77,1	60,5	49,8	41,0	28,7	20,9	49,8	41,0	28,7	20,9	15,7	123	88,3	68,9	56,5	45,6	31,7	22,9	56,5	45,6	31,7	22,9	17,0	
	0,7	89,5	65,8	52,0	43,0	35,9	25,5	18,7	43,0	35,9	25,5	18,7	14,2	110	80,0	62,8	51,7	42,0	29,5	21,4	51,7	42,0	29,5	21,4	16,0	
	0,8	71,3	53,2	42,4	35,2	29,9	21,5	16,0	43,0	35,2	29,9	21,5	16,0	12,3	95,1	70,0	55,4	45,9	37,5	26,6	19,5	45,9	37,5	26,6	19,5	14,8
	0,9	51,8	39,2	31,5	26,4	22,7	16,7	12,7	26,4	22,7	16,7	12,7	9,8	76,1	57,0	45,6	38,0	31,3	22,6	16,9	38,0	31,3	22,6	16,9	12,9	
	1,0	28,2	21,8	17,7	15,0	12,9	9,9	7,7	15,0	12,9	9,9	7,7	6,1	47,1	36,5	29,7	25,1	20,8	15,5	11,9	25,1	20,8	15,5	11,9	9,3	
R_p , кН по прочности свай		190	71,2	43,8	31,6	24,7	20,3	17,2	32,5	25,3	20,7	17,5	15,2	190	71,2	43,8	31,6	24,7	20,3	17,2	32,5	25,3	20,7	17,5	15,2	

№ подл. Подпись и дата. Изм. инв. №

Таблица 10

Степень морозной пучинистости	Грунты и степень водонасыщенности	Расчетная сила морозного пучения T_p , кН, для свай																			
		из трубы $\varnothing 377 \times 6$					из трубы $\varnothing 245 \times 6$					Ж.-Б. сеч. 250×250					Ж.-Б. сеч. 350×350				
		при толщине слоя сезонного оттаивания, h , м																			
		1	1,5	2	2,5	3	1	1,5	2	2,5	3	1	1,5	2	2,5	3	1	1,5	2	2,5	3
Сильно-пучинистые	Глинистые при показателе консистенции $J_L > 0,5$, пески мелкие и пылеватые при степени влажности $G > 0,95$	75,4	104,4	127,6	145,0	156,6	49,0	67,9	83,0	94,3	101,8	91,0	126,0	154,0	175,0	189,0	127,4	176,4	215,6	245,0	264,6
Средне-пучинистые	Глинистые при $0,25 < J_L < 0,3$, пески мелкие и пылеватые $0,8 < G < 0,95$	58,0	82,7	104,4	116,0	121,8	37,7	53,7	67,9	75,4	79,2	70,0	99,8	126,0	140,0	147,0	98,0	139,7	176,4	196,0	205,8
Слабо-пучинистые	Глинистые при $J_L < 0,25$, пески мелкие и пылеватые $0,6 < G < 0,8$	46,4	65,3	81,2	87,0	87,0	30,2	42,4	52,8	56,6	56,6	56,0	78,8	98,0	105,0	105,0	78,4	110,3	137,2	147,0	147,0

При отсутствии противопучинного покрытия поверхности свай данные таблицы увеличить путем умножения на коэффициент $K = 1,43$

Тип сваи	из трубы $\varnothing 377 \times 6$							из трубы $\varnothing 245 \times 6$							ЖЕЛ.-БЕТ. СЕЧ. 250x250						ЖЕЛ.-БЕТ. СЕЧ. 350x350								
	-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0	-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0	-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0	-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0	
ТЕМПЕРАТУРА ГРУНТА В ЗОНЕ ЗАДЕЛКИ $t_{\text{м.с}}$																													
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	1,0																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	26	42	68	84	105	121	137	25	40	64	79	99	113	128	54	81	126	154	190	217	245	86	124	187	226	276	315	353
	ГЛИНИСТЫЕ	21	32	53	69	79	95	105	20	30	50	64	74	89	99	45	63	99	126	145	172	190	73	98	149	187	213	251	276
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	1,5																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	39	63	102	126	158	182	205	37	59	96	118	148	170	192	76	117	185	227	281	321	363	117	175	270	327	403		
	ГЛИНИСТЫЕ	31	48	80	104	119	137	157	30	45	74	96	111	135	147	63	90	144	185	213	264	280	109	147	223	281	320		
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	2,0																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	53	84	137	169	211	242	274	50	79	128	157	197	226	255	99	154	245	299	372	426	481	149	225	353	429	531		
	ГЛИНИСТЫЕ	42	63	105	137	160	190	211	40	59	98	128	148	177	197	81	117	190	245	281	356	372	124	175	276	353	404		
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	2,5																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	65	105	170	210	263	302		62	99	160	197	245	282	282	120	202	304	372										
	ГЛИНИСТЫЕ	53	80	133	173	198	238	262	50	74	123	160	184	221	246	99	145	235	304										
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	3,0																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	79	126	205	253				74	118	192	236	295	339		145	227	363	445						213	327	518		
	ГЛИНИСТЫЕ	63	95	158	205	237				59	89	148	192	221	265	295	117	172	281	363	447				175	251	404	518	
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	3,5																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	91	147	238	294				86	138	223	275	343			167	263	422							245	378	601		
	ГЛИНИСТЫЕ	74	112	186	242	277				69	103	172	223	258	309		135	200	326						200	289	467		
ГЛУБИНА ЗАДЕЛКИ В ВМГ, м	4,0																												
Грунты	ПЕСЧАНЫЕ	105	169	274					99	157	255	314				190	299	481							276	429	684		
	ГЛИНИСТЫЕ	84	126	211	274				79	118	197	255	295				154	227	372						225	327	531		

Пределное усилие на сжатие по прочности основания $R_{см,кн}$ в вечномёрзлых грунтах с льдистостью $L_c \leq 0,4$ ТАБЛИЦА 12

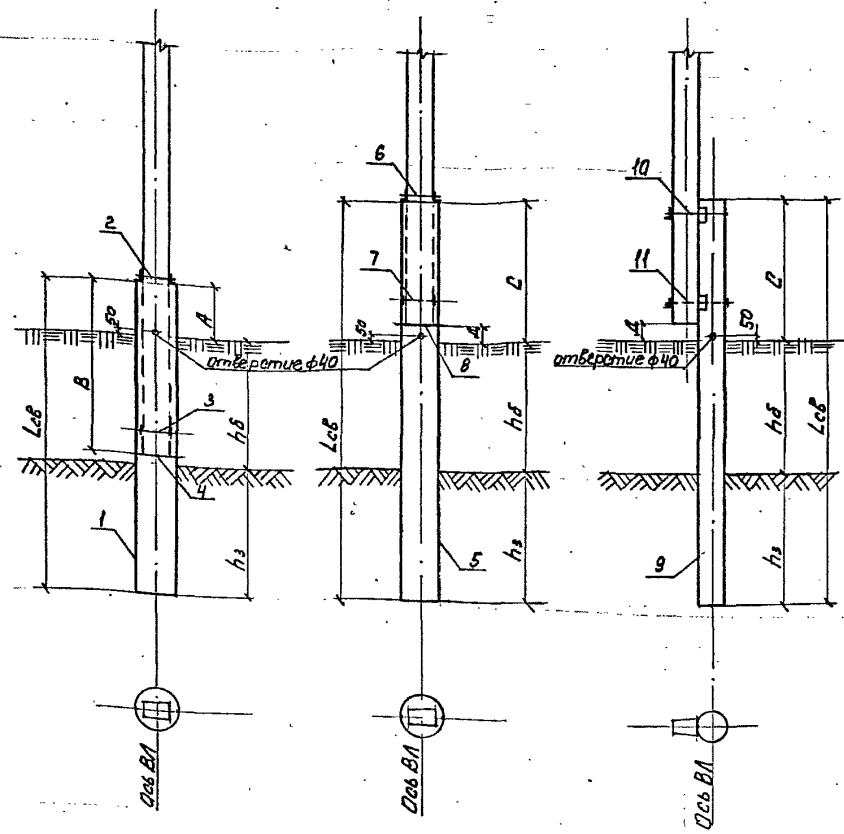
Тип сваи		из трубы $\varnothing 377 \times 6$							ЖЕЛ.-БЕТ. СЕЧ. 250x250							ЖЕЛ.-БЕТ СЕЧ. 350 x 350						
Температура грунта в зоне заделки, $t_{м,с}$		-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0	-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0	-0,3	-0,5	-1,0	-1,5	-2,0	-2,5	-3,0
Глубина заделки в ВМГ, $h_{м, м}$		1,0																				
Грунты	Песчаные	26	42	68	84	105	121	137	55	88	139	176	218	251	281	69	118	194	304	312	398	406
	Глинистые	24	32	53	69	79	95	105	45	69	112	148	172	205	227	56	93	156	241	248	298	329
Глубина заделки в ВМГ, $h_{м, м}$		1,5																				
Грунты	Песчаные	39	63	102	126	158	182	205	77	124	199					101	170					
	Глинистые	31	48	80	104	119	137	157	64	97	158					82	132					
Глубина заделки в ВМГ, $h_{м, м}$		2,0																				
Грунты	Песчаные	53	84	137	169	211	242	274	100	161	259											
	Глинистые	42	63	105	137	160	190	211	82	124	204											
Глубина заделки в ВМГ, $h_{м, м}$		2,5																				
Грунты	Песчаные	65	105	170	210	263																
	Глинистые	53	80	133	173	198	238															
Глубина заделки в ВМГ, $h_{м, м}$		3,0																				
Грунты	Песчаные	79	126	205	316																	
	Глинистые	63	95	158	205	237	284															
Глубина заделки в ВМГ, $h_{м, м}$		3,5																				
Грунты	Песчаные	91	147	238	294																	
	Глинистые	74	112	186	242	277																

Имя, № подл. Подпись и дата. Взам. инв. №

T1

T2

T3



Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса од., кг	Примечание
Закрепление T1					
1	ГОСТ 8896-74	Двая из трубы ф377x6	1		Lсб
2	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101	2	2.04	
3	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1.54	
4	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1.78	ℓ=500
Закрепление T2					
5	ГОСТ 8896-74	Двая из трубы ф377x6	1		Lсб
6	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101	2	2.04	
7	9015-4 КМ-36	Стяжка Х112	1	3.08	
8	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1.8	ℓ=500
Закрепление T3					
9	ГОСТ 10704-74	Двая из трубы ф245x6	1		Lсб
10	9015-4 КМ-34	Хомут Х110	1	8.68	
11	9015-4 КМ-34	Стяжка Х111	1	7.29	

Масса трубы ф377x6 - 55,7 кг/м, трубы ф245x6 - 35,36 кг/м.

Тип опоры	ПД 10-1	ПД 10-2	ППД 10-2
Размер А	300-600	1000-1200	2500
Размер В	2000	2000	1500

Тип опоры	ПД 10-5	ПД 10-7
Размер С	1600	1700
Размер Д	200	200

$Lсб \geq h_1 + h_δ + A$

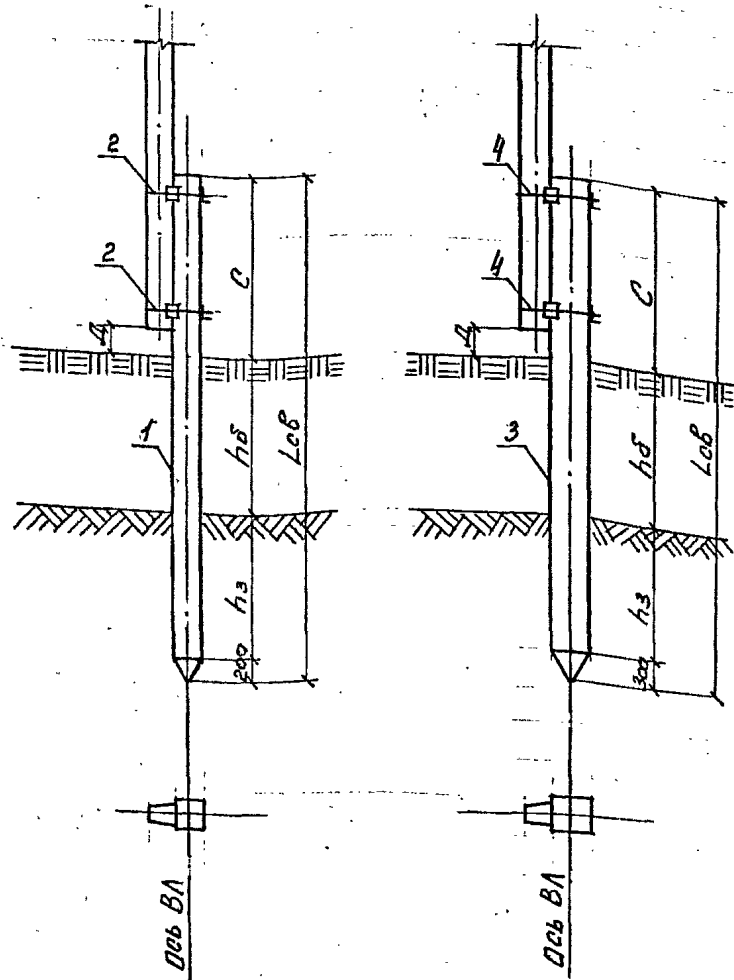
$1 nR \geq h_1 + h_δ + C$

9015-2 КС-1							
Конструкции железобетонных опор ВЛ 8-10 кВ для районов Западной Сибири							
Н.контр.	Юферов	ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ			Сталь	Лист	Листов
ГИП	Тетерев				Р	-	1
Нач.отд.	Родионов	ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМАМ			СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ Ленинградское отделение		

№ подкл. подпись и дата

Б1(Б2)

Б3



Тип опоры	ПД10-3	ПД10-4	ППД10-4
Размер С	1650	2500	2500
Размер Д	250	1100	1000

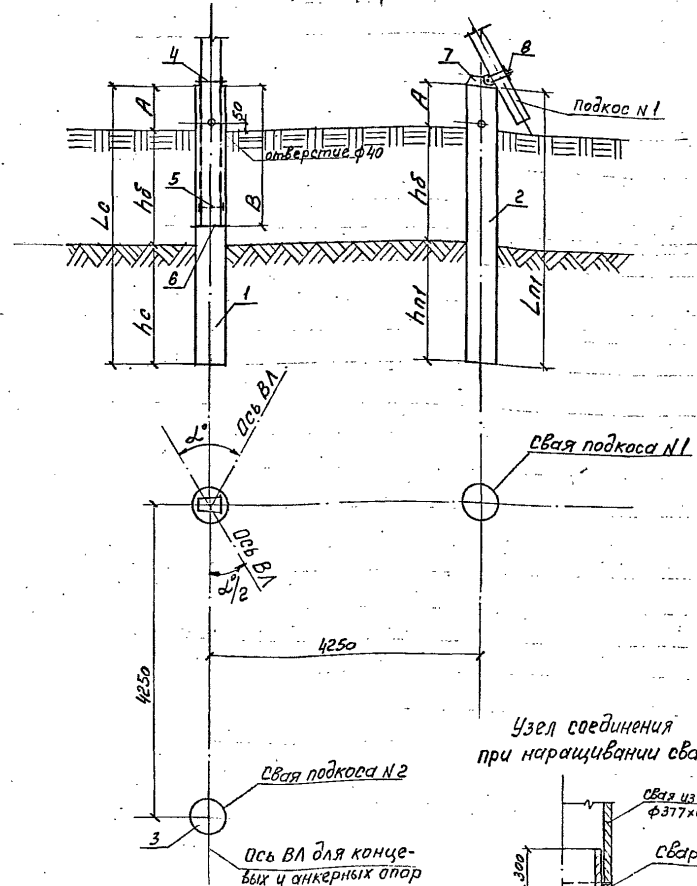
$L_{\delta\beta} \leq h_3 + h_{\delta} + C + 0,2(0,3)$

Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса од., кг	Примечание
Закрепление Б1(Б2)					
1	3.407-115 вып.4,кж-1	Свая С25-1-6-0	1	900	
1*	3.407-115 вып.4,кж-3	Свая С25-2-6-0	1	1000	
1*	3.407-115 вып.4,кж-15	Свая С25-2-8-0	1	1200	
2	9015-4 КМ-32	Стяжка Х104	2	14.81	
Закрепление Б3					
3	3.407-115 вып.4,кж-25	Свая С35-1-8-0	1	2400	
3*	3.407-115 вып.4,кж-41	Свая С35-1-10-0	1	3000	
3*	3.407-115 вып.4,кж-57	Свая С35-1-12-0	1	3600	
4	9015-4 КМ-32	Стяжка Х105	2	17.56	

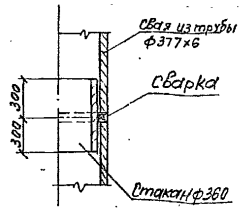
* Варианты типов свай

9015-2 КС-2						
Конструкции железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири						
Н.контр.	Юферов		ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ	Сталля	Лист	Листов
ГИП	Тетерев		Р	-	1	
Нач.отд.	Родюнов					
Исполн.	Смазнова		ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМАМ Б1(Б2) Б3	СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ Ленинградское отделение 1906		

ТЧ



Узел соединения
при наращивании свай



Тип опоры	КБ 10-1 АБ 10-1 УАБ 10-1	УПБ 10-1 УПБ 10-2	ПБ 10-1 ПУАБ 10-1
Размер „А“	600	600	2500
Размер „В“	2400	2400	2400

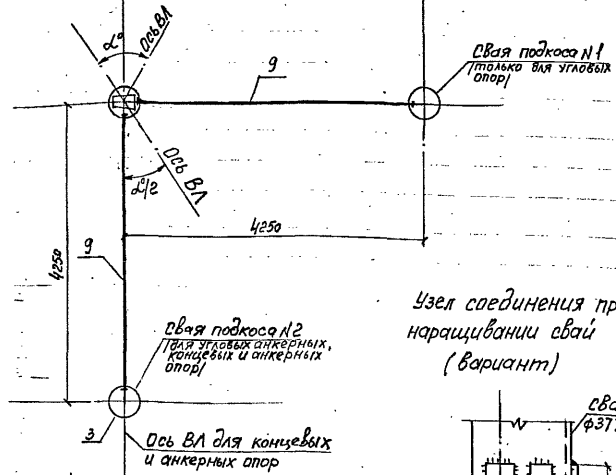
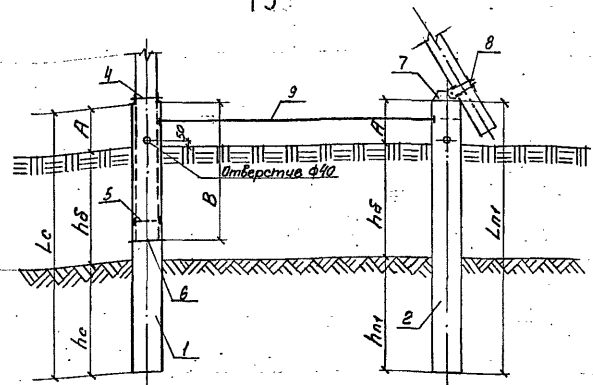
Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса ед., кг	Примечание
Закрепление угловых анкерных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки ф377x6	1	<input type="text"/>	$L_c =$ <input type="text"/>
2	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса N1 ф377x6	1	<input type="text"/>	$L_{m1} =$ <input type="text"/>
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса N2 ф377x6	1	<input type="text"/>	$L_{m2} =$ <input type="text"/>
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2.62	
5	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1.54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1.78	$l=500$
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10.22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15.74	
Закрепление концевых, анкерных и угловых промежуточных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки ф377x6	1	<input type="text"/>	$L_c =$ <input type="text"/>
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса N2 ф377x6	1	<input type="text"/>	$L_{m2} =$ <input type="text"/>
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2.62	
5	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1.54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1.78	$l=500$
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10.22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15.74	

- Необходимую длину свай определить по выражениям $L_c = h_c + h_{\delta} + A$, $L_{m1} = h_{n1} + h_{\delta} + A$.
- Масса одного метра трубы ф377x6 - 55.71 кг

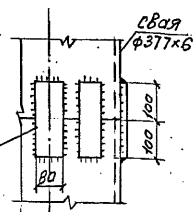
9015-2 КС-3						
Конструкции железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири						
Н.контр.	Юферов	<i>Мас</i>	ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ	Страна	Лист	Листов
ГИП	Тетерев	<i>Мас</i>		<i>Р</i>		<i>1</i>
Нач.отд.	Родионов	<i>Мас</i>				
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМЕ ТЧ				СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ Ленинградское отделение		

№, № Листа, Подпись и Долж. Дата, Имя, Фамилия

T5



Узел соединения при наращивании свай (вариант)



Полоса 80х6
B=200. 8шт. по периметру.

тип опоры	КВ10-1, ДВ10-1, УВ10-1	УП10-1, УП10-2	ПВ10-1, ПУВ10-1
Размер А	600	600	2500
Размер В	2400	2400	2400

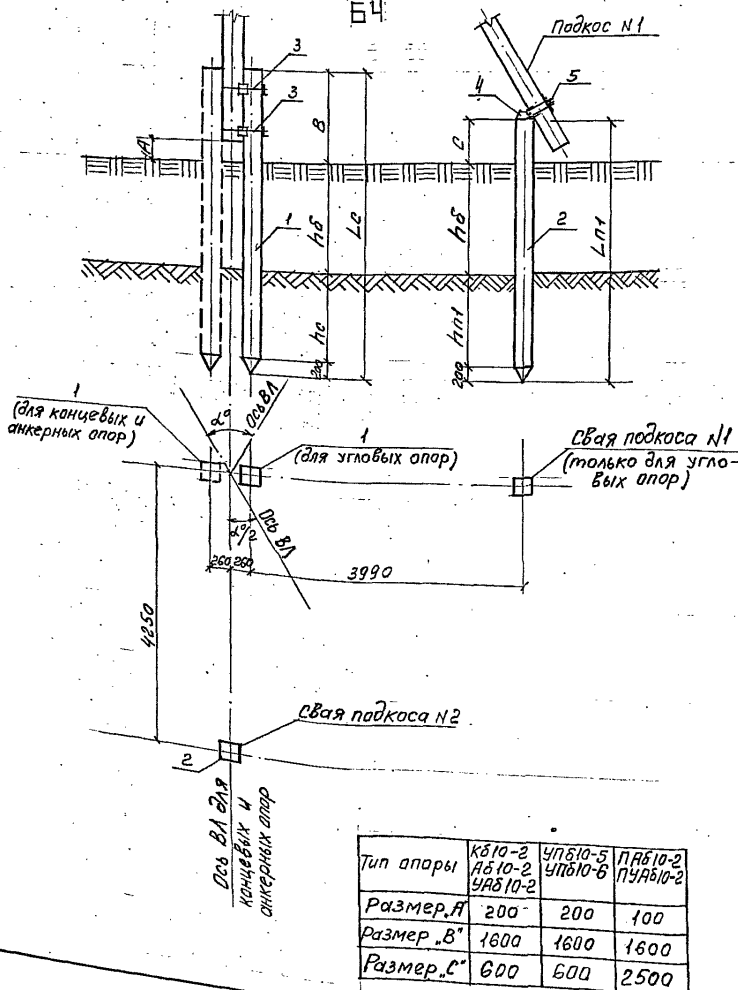
Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса ед., кг	Примечание
		Закрепление угловых анкерных опор			
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки ф377х6	1		Lc=
2	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса №1 ф377х6	1		Lп1=
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса №2 ф377х6	1		Lп2=
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2,62	
5	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1,54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1,78	B=500
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10,22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15,74	
9	9015-4 КМ-34	Затяжка Г108	2	6,79	

Закрепление концевых анкерных и угловых промежуточных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки ф377х6	1		Lc=
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса №2 ф377х6	1		Lп2=
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2,62	
5	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1,54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1,78	B=500
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10,22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15,74	
	9015-4 КМ-34	Затяжка Г108	1	6,79	

1. Необходимую длину свай определить по выражениям $L_c = h_c + h_b + A$, $L_p = h_p + h_b + A$
2. Масса одного метра трубы ф377х6 - 55,71 кг

9015-2 КС-4					
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири					
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ				Страниц	Лист
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМЕ Т.5				Р	1
Н.контр. Юферов				СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ	
Г.ИП. Тетерев				Ленинградское отделение	
Нач.отд. Родионов					

Б4

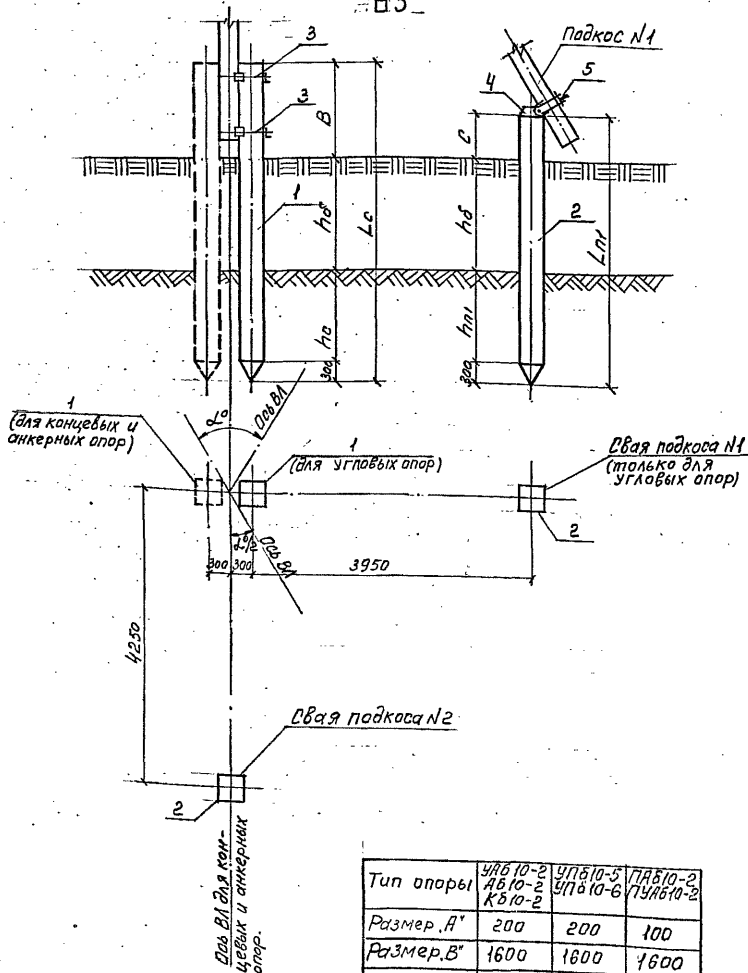


Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса вкл., кг	Примечание
Закрепление угловых анкерных опор					
1	3.407-115 КЖ-11(21)	Свая стойки С25-2-□-Н	1	□	См. п. 1
2	то же КЖ-11(21)	Свая подкоса С25-2-□-Н	1	□	То же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка Х104	2	14.81	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15.74	
Закрепление угловых промежуточных, концевых и анкерных опор					
1	3.407-115 КЖ-11(21)	Свая стойки С25-2-□-Н	1	□	См. п. 1
2	то же КЖ-11(21)	Свая подкоса С25-2-□-Н	1	□	То же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка Х104	2	14.81	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15.74	

1. могут быть использованы сваи С25-2-6-Н л. КЖ-11, масса 1т, С25-2-8-Н л. КЖ-21, масса 1,3т.
2. Необходимую длину свай определить по выражениям:
 $L_{\delta} \geq h_{\delta} + h_{\epsilon} + B + 0,2, м$
 $L_{\pi} \geq h_{\pi} + h_{\delta} + C + 0,2, м$

тип опоры	КВ10-2 АВ10-2 УАВ10-2	УПВ10-5 УПВ10-6	ПАВ10-2 ПУАВ10-2
Размер „А”	200	200	100
Размер „В”	1600	1600	1600
Размер „С”	600	600	2500

			9015-2 КС-5		
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири					
Н.контр.	Юфорова	Хас	Склад	Лист	Листов
ГИП	Тетерев	Хас	Р		1
Нач.отд.	Родяков	Хас			
Исполн.	СМЯЗАНОВА	Хас	ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМЕ Б4		
			СЕЛЬЭНЕРГПРОЕКТ Ленинградское отделение		



Тип опоры	УАБ 10-2 АБ 10-2 КБ 10-2	УПБ 10-5 УП 10-6	ПДБ 10-2 ПД 10-6
Размер, А'	200	200	100
Размер, В'	1600	1600	1600
Размер, С'	600	600	2500

Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса ед., кг	Примечание
Закрепление угловых анкерных опор					
1	3.407-115 КЖ-37(53,69)	Свая стойки С35-1-□-Н	1		см. п. 1
2	та же	Свая подкоса С35-1-□-Н	2		та же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка X105	2	17.56	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15.74	
Закрепление угловых промежуточных концевых и анкерных опор					
1	3.407-115 КЖ-37(53,69)	Свая стойки С35-1-□-Н	1		см. п. 1
2	та же	Свая подкоса С35-1-□-Н	1		та же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка X105	2	17.56	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15.74	

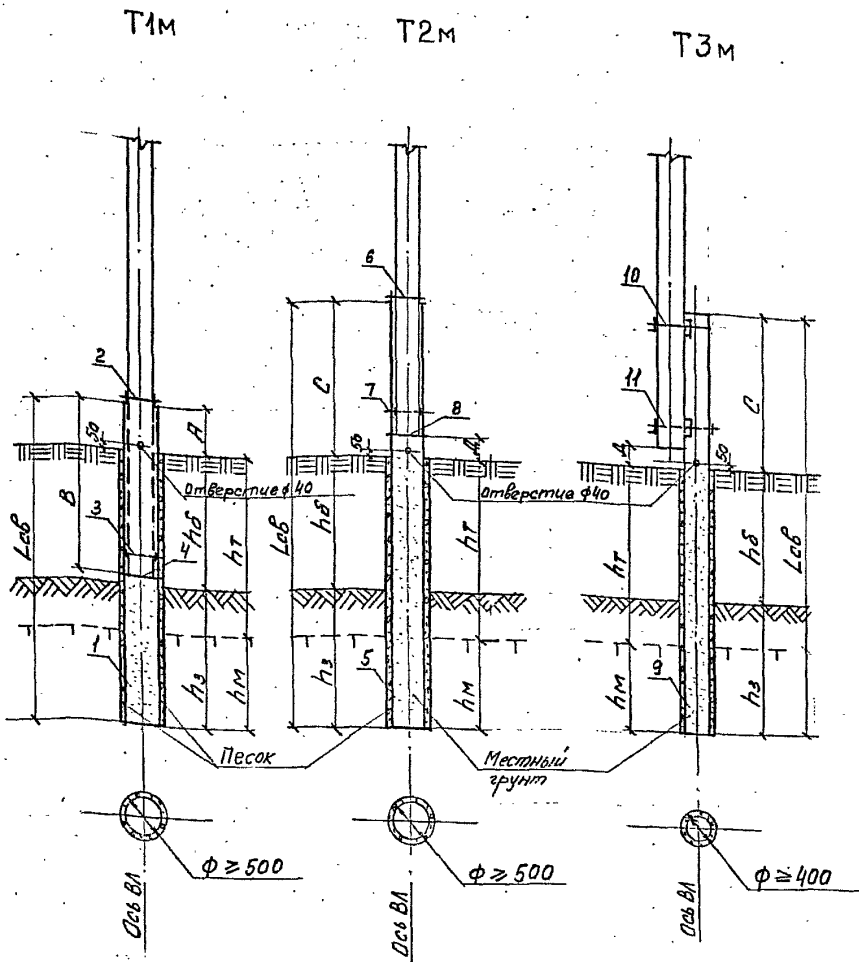
1. Могут быть использованы сваи С35-1-8-Н л. КЖ-37, масса 2.4т
С35-1-10-Н л. КЖ-53, масса 3.0т
С35-1-12-Н л. КЖ-69, масса 3.6т

2. Необходимую длину свай определить по выражениям:

$$L_c = h_c + h_b + B + 0,3, M$$

$$L_l = h_l + h_b + C + 0,3, M$$

9015-2 КС-6		
Конструкции железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири		
Н. контр. ГИП Нач. отд. Инстит.	Куров Тетерев Родюнов (подпись)	Закрепление опор в грунтах
Страницы	Лист Р	Листов 1
Закрепление по схеме Б5		СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ Ленинградское отделение



Тип опоры	Пб 10-1	Пб 10-2	ППб 10-2
Размер А	600	1200	2500
Размер В	2000	2000	1500

Тип опоры	Пб 10-5	Пб 10-7
Размер С	1600	1700
Размер Д	200	200

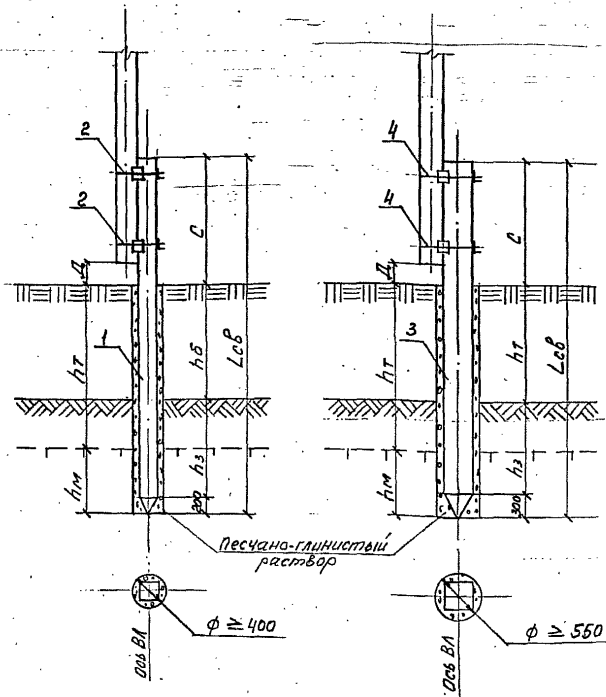
Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса од., кг	Примечание
Закрепление Т1М					
1	ГОСТ 8696-74	Свая из трубы ф377х6	1		ЛсВ
2	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101	2	2,04	
3	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1,54	
4	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1,78	ℓ=500
Закрепление Т2М					
5	ГОСТ 8696-74	Свая из трубы ф 377х6	1		ЛсВ
6	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101	2	2,04	
7	9015-4 КМ-36	Стяжка Г102	1	3,08	
8	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1,8	ℓ=500
Закрепление Т3М					
9	ГОСТ 10704-74	Свая из трубы ф245х6	1		ЛсВ
10	9015-4 КМ-34	Хомут Х110	1	8,68	
11	9015-4 КМ-34	Стяжка Х111	1	7,29	

В креплении Т1М полость сваи до опорного стержня (поз.4), а в остальных до низа отверстия, заполнить грунтом.

9015-2 КС-7		
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири		
Н.контр. Юферов	Юферов	Лист
ГИП Тетерев	Тетерев	Лист
Нач.отд. Рожнов	Рожнов	Лист
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ		Р
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМАМ		1
СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ Ленинградское отделение		

Б1(Б2)М

Б3М



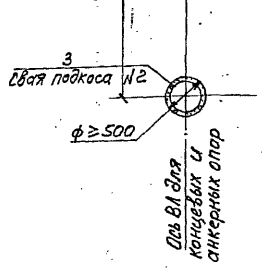
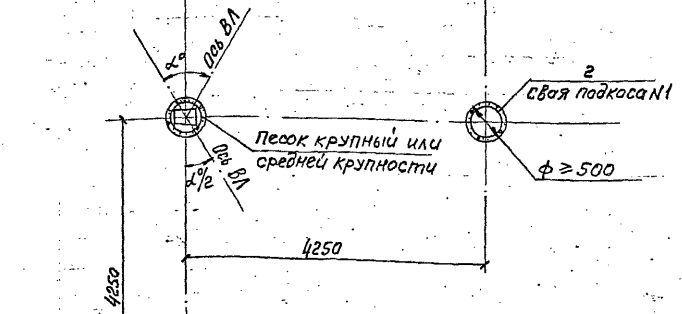
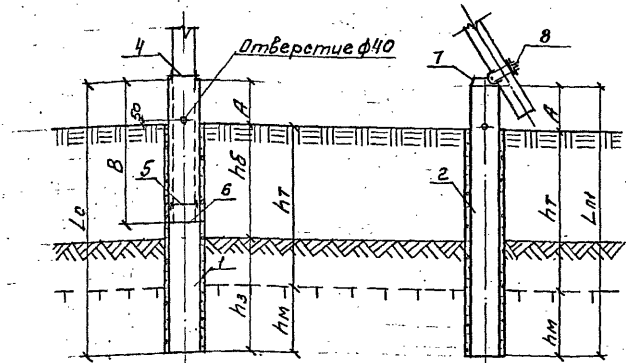
Тип опоры	ПБ 10-3	ПБ 10-4	ПБ 10-4
Размер С	1650	2500	2500
Размер Д	250	1100	1000

Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса од., кг	Примечание
		Закрепление Б1(Б2)М			
1	3.407-115-вып.4, кжс-1	Свая С25-1-6-0	1	900	
1*	3.407-115-вып.4, кжс-3	Свая С25-2-6-0	1	1000	
1*	3.407-115-вып.4, кжс-15	Свая С25-2-8-0	1	1200	
2	9015-4-КМ-32	Стяжка Х104	2	14.81	
		Закрепление Б3М			
3	3.407-115-вып.4, кжс-25	Свая С35-1-8-0	1	2400	
3*	3.407-115-вып.4, кжс-41	Свая С35-1-10-0	1	3000	
3*	3.407-115-вып.4, кжс-57	Свая С35-1-12-0	1	3600	
4	9015-4-КМ-32	Стяжка Х105	2	17.56	

* Варианты типов свай

			9015-2-КС-8		
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сиббири					
Н.контр.	Юферов		Стация	Лист	Листов
ГИП	Тетеров		Р		1
Нач.отп.	Родников		ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМАМ, Б1(Б2)М, Б3М		
Испол.	Смазнова		СЕЛЬЗЕРТОПРОЕКТ Ленинградское отделение 1986		

ТЧМ



Тип опоры	К810-1 К810-1 УП810-1	УП810-1 УП810-2	ПР810-1 ПУР810-1
Размер „А“	600	600	2500
Размер „В“	2400	2400	2400

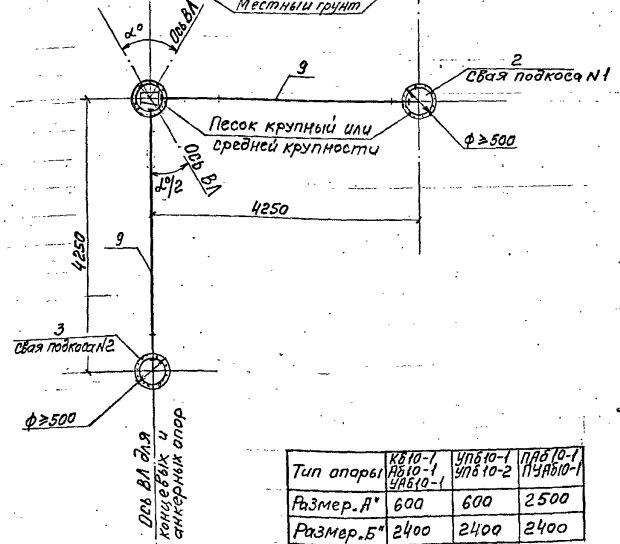
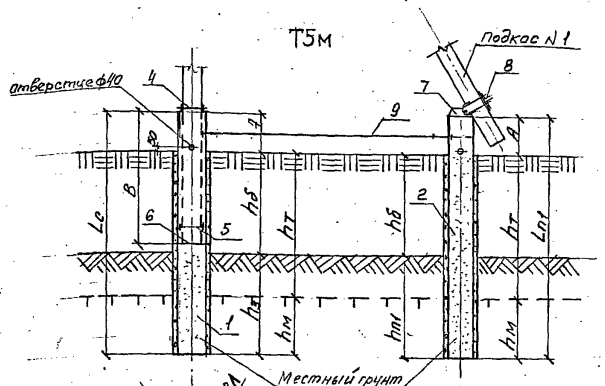
Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса ед., кг	Примечание
Закрепление угловых анкерных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки ф377х6	1		Lc=
2	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса №1 ф377х6	1		Lm=
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса №2 ф377х6	1		Lp=
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2,62	
5	9015-4 КМ-31	Распарка Г102	1	1,54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1,78	e=500
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10,22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15,74	

Закрепление концевых, анкерных и угловых промежуточных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки ф377х6	1		Lc=
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса №2 ф377х6	1		Lp=
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2,62	
5	9015-4 КМ-31	Распарка Г102	1	1,54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень ф24	1	1,78	e=500
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10,22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15,74	

1. Масса одного метра трубы ф377х6-55,71кг.
2. Полости свай заполнить грунтом (в поз. 1 до опорного стержня поз. 6)

9015-2 КО-9		
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири		
Н.контр.	Юферов	Жас
ГИП	Тетерев	
Нач.отд.	Родионов	Жас
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ		
		Лист
		Листов
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМЕ ТЧМ		1
СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ Ленинградское отделение		

в посыл. 1 подпись и дата



Тип опоры	КВ10-1	УП610-1	ПВС10-1
	УП610-1	УП610-2	ПУАВ10-1
Размер_Д*	600	600	2500
Размер_Б*	2400	2400	2400

Дос. ВЛ для концевых и угловых опор

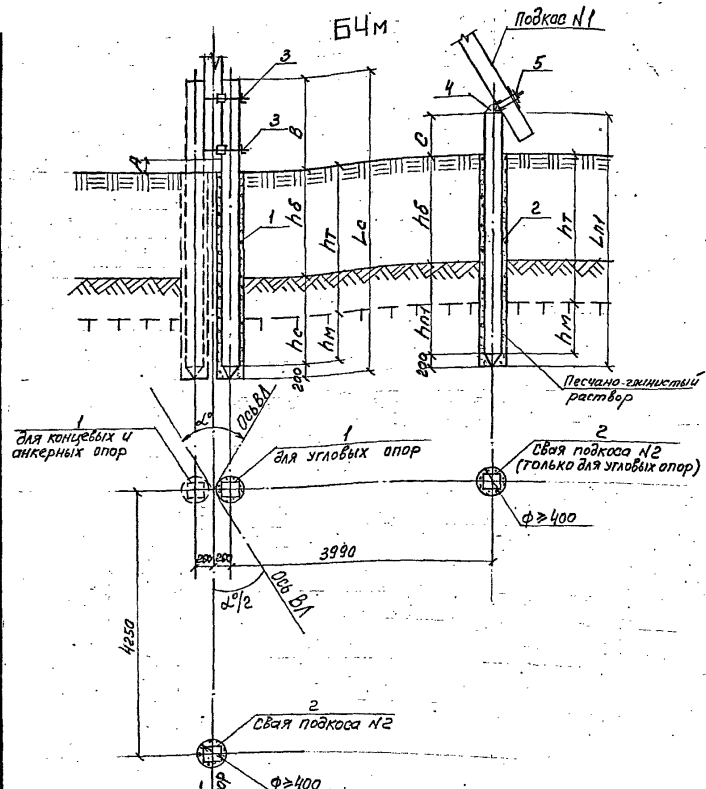
Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса ед., кг	Примечания
Закрепление угловых анкерных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки $\phi 377 \times 6$	1		$L_c =$ []
2	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса N1 $\phi 377 \times 6$	1		$L_{n1} =$ []
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса N2 $\phi 377 \times 6$	1		$L_{n2} =$ []
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2.62	
5	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1.54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень $\phi 24$	1	1.78	$\ell = 500$
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10.22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15.74	
9	9015-4 КМ-34	Застяжка Г108	2	6.79	
Закрепление концевых, анкерных и угловых промежуточных опор					
1	ГОСТ 8696-74	Свая стойки $\phi 377 \times 6$	1		$L_c =$ []
3	ГОСТ 8696-74	Свая подкоса N2 $\phi 377 \times 6$	1		$L_{n2} =$ []
4	9015-4 КМ-29	Стяжка Г101а	2	2.62	
5	9015-4 КМ-31	Распорка Г102	1	1.54	
6	ГОСТ 2590-71	Опорный стержень $\phi 24$	1	1.78	$\ell = 500$
7	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10.22	
8	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15.74	
9	9015-4 КМ-34	Застяжка Г108	1	6.79	

- Необходимую длину свай определить по выражениям:

$$L_c = h_3 + h_2 + A$$

$$L_{n1} = h_1 + h_2 + A$$
- Масса одного метра трубы $\phi 377 \times 6 - 55,7 \text{ кг}$
- Палести свай заполнить грунтом (в поз. 1 да опорного стержня поз.6)

9015-2 КС-10			
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири			
И.контр.	Юеров	И.контр.	Севада
ГПП	Тетеров	ГПП	Лист
Нач.отд.	Родиков	Нач.отд.	Листов
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ			1
ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ			СЕЛЬЭНЕРГОПРОЕКТ



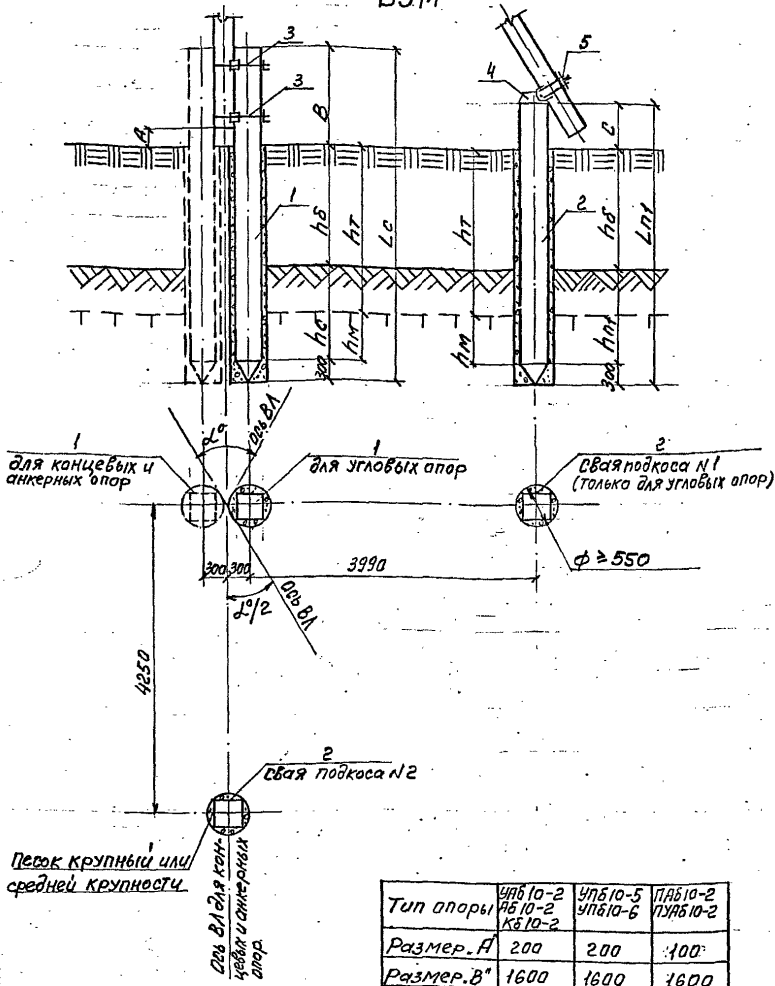
Тип опоры	УЛ/10-2 Аб/10-2 Кб/10-2	УЛ/10-5 УЛ/10-6	ЛД/10-2 ЛУ/10-2
Размер „А“	200	200	100
Размер „В“	1600	1600	1600
Размер „С“	600	600	2500

Марка поз.	Обозначение	Наименование	Кол.	Масса ед., кг.	Примечание
Закрепление угловых анкерных опор					
1	3.407-115.л.к.жс-37(53,69)	Свая стойки С25-1-□-Н	1		См.п.1
2	то же	Свая подкоса С25-1-□-Н	2		то же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка Х105	2	17.56	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Щарнир Г104	2	15.74	
Закрепление угловых промежуточных, концевых и анкерных опор					
1	3.407-115.л.к.жс-37(53,69)	Свая стойки С25-1-□-Н	1		См.п.1
2	то же	Свая подкоса С25-1-□-Н	1		то же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка Х105	2	17.56	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Щарнир Г104	1	15.74	

1. Могут быть использованы сваи С35-1-8-Н.л.к.жс-37, масса 2,4т
С35-1-10-Н.л.к.жс-53, масса 3,0т
С35-1-12-Н.л.к.жс-69, масса 3,6т
2. Необходимую длину свай определить по выражениям:
 $L_c = h_c + h_6 + B + 0,2, \text{ м}$
 $L_n = h_n + h_6 + C + 0,2, \text{ м}$

		9015-2 КС-11	
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири			
Н.контр. Юферов		Испол. <i>Сидор</i>	
ГИП Тетеров		ЗАКРЕПЛЕНИЕ ОПОР В ГРУНТАХ	
Нач.отд. Родионов		Страницы Лист Листов Р 1	
Испол. Сметнова		ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМЕ Б4М	
СЕЛЬЭНЕРПРОЕКТ Ленинградское отделение			

Б5М



Тип опоры	УПБ10-2 УБ10-2 КБ10-2	УПБ10-5 УБ10-6	УПБ10-2 УБ10-2
Размер А	200	200	400
Размер В	1600	1600	1600
Размер С	600	600	2500

Марка, поз.	ОБОЗНАЧЕНИЕ	НАИМЕНОВАНИЕ	Кол.	Масса од., кг	Примечание
Закрепление угловых анкерных опор					
1	3.407-115 КЖ-37(53, 69)	Свая стайки С35-1	1		См. п. 1
2	то же	Свая подкоса С35-1	2		то же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка Х105	2	17.56	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	2	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	2	15.74	
Закрепление угловых промежуточных концевых и анкерных опор					
1	3.407-115 КЖ-37(53, 69)	Свая стайки С35-1	1		См. п. 1
2	то же	Свая подкоса С35-1	1		то же
3	9015-4 КМ-32	Стяжка Х105	2	17.56	
4	9015-4 КМ-30	Опорная рамка Г103	1	10.22	
5	9015-4 КМ-31	Шарнир Г104	1	15.74	

1. Могут быть использованы сваи С35-1-В-Н.л.КЖ-37, масса 2.4Т
С35-1-10-Н.л.КЖ-53, масса 3.0Т
С35-1-12-Н.л.КЖ-69, масса 3.6Т
2. Необходимую длину свай определить по выражениям:

$$L_c = h_c + h_b + B + 0.3, \text{ м}$$

$$L_n = h_n + h_b + C + 0.3, \text{ м}$$

9015-2 КС-12			
Конструкция железобетонных опор ВЛ 6-10 кВ для районов Западной Сибири			
И.контр. Юферов	Нач. отд. Родионов	Сталля	Лист 1
ТИП Тетерев		Р	1
Источ. [...]		ЗАКРЕПЛЕНИЕ ПО СХЕМЕ: Б5М	
		СЕЛЬЭНЕРГПРОЕКТ Ленинградское отделение	