

Министерство энергетики и электрификации СССР  
ГЛАВНИИПРОЕКТ  
Ордена Октябрьской революции  
Всесоюзный государственный проектно-исследовательский и  
научно-исследовательский институт  
энергетических систем и электрических сетей  
"ЭНЕРГОСЪЕКТПРОЕКТ"  
Северо-Западное отделение

---

ТЕХНИЧЕСКИЙ ПРОЕКТ  
ПЕРЕХОДНЫЕ ОПОРЫ ВЛ 500 КВ ВЫСОТОЙ  
40 100 м  
ТОМ 2  
ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Директор



А.М. АСТАШЕВ

Зав. лабораторией конструкции  
электросетевого строительства  
И.Т.Н.



А.И. ВИНОВАДОВ

Главный инженер проекта



А.Н. АНДРЕЕВА

№ 967421-2

г. Ленинград  
1980 г.

### АННОТАЦИЯ

Настоящая работа является дальнейшим развитием технического задания "Переходные опоры ВЛ 500 кВ высотой до 100 м", выполненного СЗО института "Энергосетьпроект" в 1980 г.

Согласно заданию в настоящих проектах рассматриваются переходные опоры с высотой до трехъяры до 100м, выполняемые на углового пролета.

На опорах предусматривается подвеска сталеалюминиевых проводов марок: ЭхАС 330/43, ЭхАС 300/66, ЭхАС400/51, ЭхАС400/93; ЭхАС500/64, ЭхАС300/204, 2хАС500/336.

Для одноцепных переходов предлагаются промежуточные опоры - свободностоящие с треугольным расположением проводов и одноствоечные на оттяжках, для двухцепных переходов - промежуточные опоры Дунайского типа. Каждый тип переходной опоры имеет шесть высот. Свободностоящие опоры меньшей высоты собираются без одной или нескольких нижних секций высотой 12 м, а для опоры на оттяжках исключаются средние секции стойки.

Одноцепные и двухцепные концевые опоры разработаны трехствоечными. Высота опор до крепления провода 13,5 м. Для повышения опор применяются подставки высотой 6м.

В работе принимали участие:

Рук. группы Цейтлин М.А. - ответственный исполнитель

Гл. специалист Штин С.А.

Гл. инж. пр. Новгородцев Б.П.

Ст. инженер Константинова Е.Д.

Инженер Федорова И.С.

Черт. констр. Голубева Г.В., Коф М.П.

В разработке экономической части:

Зав. сектором экономики кэн Родмонов В.П.

ст. инженер Захарова Г.А.

**СОСТАВ ПРОЕКТА**

	<b>Инв. номер</b>
<b>Том 2.</b> Пояснительная записка	9674ТМ-22
<b>Том 3.</b> Чертежи опор	9674ТМ-23
<b>Том 4.</b> Патентный формуляр (хранится в ЦК СЗО)	9674ТМ-24

**СОДЕРЖАНИЕ ТОМА I**

	<b>Стр.</b>
<b>Титульные листы</b>	<b>1, 2</b>
<b>Аннотация</b>	<b>3</b>
<b>Состав прованта</b>	<b>4</b>
<b>Содержание тома I</b>	<b>5</b>
<u><b>ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА</b></u>	
<b>1. Назначение и область применения</b>	<b>7</b>
<b>2. Основные расчетные положения</b>	<b>10</b>
<b>3. Изоляция, линейная арматура, определение воздушных изоляционных расстояний</b>	<b>13</b>
<b>4. Выбор типов переходных опор</b>	<b>17</b>
<b>4.1. Определение области применения промежуточных и анкерных переходных опор</b>	<b>17</b>
<b>4.2. Выбор типов переходных опор</b>	<b>20</b>
<b>4.3. Выбор ступеней опор по высоте; конструкции переходных опор</b>	<b>27</b>
<b>4.4. Расчеты конструкций опор с применением ЭВМ</b>	<b>33</b>
<b>5. Выбор типов концевых опор</b>	<b>35</b>
<b>6. Расчет экономической эффективности</b>	<b>37</b>
<b>7. Выводы и рекомендации</b>	<b>49</b>
<b>8. Выписки из патентного формуляра мив. № 9674тм-т4. Отчет о патентных исследованиях.</b>	<b>50</b>
<u><b>ЧЕРТЕЖИ</b></u>	
	<b>Лист</b>
<b>1. Обзорный лист предлагаемых переходных опор</b>	<b>1</b>
<b>2. Нагрузки от проводов и тросов для одноцепной опоры</b>	<b>2</b>
<b>3. Нагрузки от проводов и тросов для одноцепной опоры типа ПЛ</b>	<b>3</b>

	Лист
4. Нагрузки от проводов и тросов для двухцепной опоры	4
5. Нагрузки от проводов и тросов для концевых опор	5
6. Воздушно-изоляционные расстояния для одноцепных опор	6
7. Воздушно-изоляционные расстояния для одноцепной опоры типа ПА	7
8. Воздушно-изоляционные расстояния для двухцепных опор	8
9. Воздушно-изоляционные расстояния для одноцепной концевой опоры	9
10. Воздушно-изоляционные расстояния для двухцепной концевой опоры	10
11. Таблица сравнения весовых показателей поясов для разных марок стали	11
12. Схема опоры и таблица результатов расчета опоры в оптимальном режиме	12
13. Результаты расчета прогибов створов башенных опор	13
14. Весовые показатели для одноцепной опоры по варианту I при разных базах опирания	14
15. Весовые показатели для двухцепной опоры по варианту I при разных базах опирания	15
16. Обзор больших переходов	16,17,18

### ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

Настоящая работа выполнена СЗО института "Энергосетьпроект" на стадии технического проекта на основании утвержденного технического задания (9674тм-Т1) и является II этапом разработки. Работа выполняется по плану новой техники финансируемому Главным производственно-техническим управлением по строительству из централизованного фонда новой техники, номер темы 05827.

#### I. Назначение и область применения

Настоящая работа имеет целью создание оптимальных конструкций переходных опор ВЛ 500 кВ высотой 100 м до нижней траверсы. В настоящее время переходные опоры ВЛ 500 кВ разрабатываются индивидуально для каждого перехода на конкретные условия. Применение индивидуальных конструкций приводит к существенным затруднениям и затратам при проектировании и изготовлении опор на заводе, а также при строительстве переходов. Кроме того, при индивидуальном проектировании, выполняемом нередко без достаточного анализа возможных вариантов, не всегда принимаются оптимальные решения, что приводит к необоснованному перерасходу материалов.

В отдельных случаях на переходах ВЛ 500 кВ необоснованно применяются опоры повторного применения, запроектированные для установки на переходах с большими переходными пролетами для более тяжелых расчетных условий, что также приводит к перерасходу материалов, усложнению строительства и удорожанию

Из числа переходных опор запроектированных для переходов ВЛ 500 кВ с опорами высотой до 100 м наиболее характерна принятая в работе в качестве аналога опора ЗАС-50 ВЛ 500кВ "Рыбинск-Череповец" через р.Волгу с пролетом 900 м (см. альбом специальных переходов ВЛ 35-500 кВ; 1009 тм-т2, лист 46).

Высота опоры до нижней траверсы - 50 м. Масса опоры - 153,7 т. Принятая в данном проекте опора по варианту I с высотой до нижней траверсы  $H_5 = 52$  м имеет массу 84,3 т.

По сравнению с опорой - аналогом экономия металла составит:  $153,7 - 84,3 = 69,4$  т, а на один переход - 138,8 т.

Подробно-технико-экономические показатели работы приведены в главе 6.

При выполнении технического проекта использован накопленный опыт проектирования и строительства переходов ВЛ через водные преграды.

Часть выполненных в СССР в разные годы переходов приведены в следующих справочных изданиях:

1. "Опоры специальных переходов" - альбом, выпущенный институтом "Теплоэлектропроект" № П608-к в 1957 г.

2. "Альбом опор больших переходов" 1009тм-1, СЭО "Энергосетьпроект", 1963 г.

3. "Альбом опор больших переходов" 1009тм-2, институт "Энергосетьпроект", 1969 г.

Полезные данные по большим переходам содержатся также в следующих работах:

4. Рекомендации по проектированию больших переходов линий электропередачи 35-330 кВ", 7052тм-1, выпущенные СЭО "Энергосетьпроект" в 1973 г.

5. "Унифицированные переходные опоры высотой до 100 м для ВЛ 35-330 кВ", 5711тм-1, технический проект, выпущенный СЭО "Энергосетьпроект" в 1971 г.

6. "Унифицированные переходные опоры высотой до 100 м для ВЛ 35-220 кВ", 7011тм-1, Л, Ш, рабочие чертежи, выпущенная СЭО "Энергосетьпроект" в 1972 г.

7. "Унифицированные переходные опоры высотой до 100 м для ВЛ 330 кВ", 7050тм-1, рабочие чертежи, выпущенная СЭО

"Энергосетьпроект" в 1973 г.

8. "Технология и организация строительства переходов ВЛ напряжением 110 кВ и выше через водные преграды", работе, выпущенная СЗО "Энергосетьпроект" в 1970 г.

Переходные и концевые опоры разработаны одноцепными и двухцепными. До настоящего времени двухцепные ВЛ 500 кВ не сооружались. Однако, в перспективе потребуется строительство двухцепных линий, что связано с необходимостью выдачи мощностей атомных станций составляющих 4-6 млн.кВт и более. Атомные электростанции строятся в центральных районах СССР. Необходимость прокладки двух параллельных ВЛ 500 кВ в центральных районах страны потребует изъятия из пользования значительно больших территорий, что особенно затруднительно при прохождении линий в стесненных условиях. Поэтому в утвержденной работе "Унифицированные опоры высоковольтных линий 35-500 кВ. Обобщение опыта проектирования, строительства и эксплуатации. Отчет и рекомендации по проектированию". 9626тм-Т1, выполненной СЗО "Энергосетьпроект" в 1980 г., дана рекомендация о необходимости разработки двухцепных унифицированных опор ВЛ 500 кВ (см. 9626тм-Т1 глава 4). Затраты на двухцепный переход ВЛ 500 кВ будут составлять только порядка 70% от стоимости двух одноцепных переходов. Целию настоящей работы является:

1. Рассмотреть возможные варианты одноцепных и двухцепных переходных опор и предложить типы одноцепных и двухцепных опор, подлежащих разработке на стадии рабочих чертежей.

2. Выбрать ступени опор по высоте.

3. Предложить конструкции одноцепных и двухцепных ленточных опор для переходов ВЛ 500 кВ.

4. Определить технико-экономические показатели предлагаемых решений.



## 2. Основные расчетные положения

2.1. Рассматриваемые опоры предназначены для подвески проводов марок:

3хАС330/43, 3хАС300/66, 3хАС400/51, 3хАС400/93;  
3хАС500/64, 3хАС300/204, 2хАС500/336.

2.2. На опорах предусмотрено подвешивание двух грозозащитных тросов Тн-18,5 ( $\rho$  18,5  $F = 197,29$  мм<sup>2</sup> ГОСТ 3064-70)

2.3. Расчетные климатические условия:

Районы гололедности (в зоне 0-10 м) - I-IV

Ветровые районы (в зоне 0-15 м) - I-IV  $q = 80$  кг/м<sup>2</sup>

Увеличение толщины стенки гололеда на проводах и тросах определяется в соответствии с ПУЭ-76 и главы СНиП П-6-74 "Нагрузки и воздействия", а увеличение скоростных напоров ветра по высоте по табл. П-5-2 ПУЭ-76.

Значение расчетного напора скорости ветра  $q = 80$  кг/м<sup>2</sup> (IV район, повторяемость I раз в 15 лет) принято после сопоставительных расчетов опор и при скоростном напоре

$q = 55$  кг/м<sup>2</sup> (II район, повторяемость I раз в 15 лет.)

Выполненные расчеты одноцепной переходной опоры по варианту I при скоростных напорах  $q = 80$  кг/м<sup>2</sup> и 55 кг/м<sup>2</sup> показали, что увеличение массы опоры с высотой до нижней траверсы

$H_1 = 100$  м при  $q = 80$  кг/м<sup>2</sup> составляет 8,8 т (4,5%), а для опоры с высотой до нижней траверсы  $H_4 = 64$  м всего 3,6 т (3,4%). Такое значительное увеличение масс опор объясняется тем, что изменение скоростного напора ветра сказывается только на увеличении усилий в поясах опоры и их сортаменте. Сечения элементов основных раскосов, раслорон, диафрагм и шпренгелей лимитируются допускаемой гибкостью и изменение скоростного напора ветра не вызывает увеличения их массы. Следует также отметить, что применяемые в настоящее время типовые унифицированные переходные опоры ВЛ 330 кВ рассчитаны на скоростной напор ветра  $q = 65$  кг/м<sup>2</sup> (IV район; повторяемость I раз в 10 лет), поэтому принимать расчетный скоростной напор  $q = 55$  кг/м<sup>2</sup> для опор ВЛ 500 кВ

нецелесообразно, так как это ограничит возможность их применения на переходах ВЛ меньших напряжений при больших ветровых нагрузках.

2.4. Конструкции опор выполняются в соответствии с действующими нормативами проектирования линий электропередачи ПУЭ-76 и рассчитаны по методу предельных состояний в соответствии с СНиП П-В. 3-72 и "руководством по проектированию опор и фундаментов линий электропередачи" инв.№ 3534тм-т2.

2.5. Подвеска проводов и тросов на переходных промежуточных опорах предусматривается при помощи многоуровневых подвесов. Поддерживающие и натяжные гирлянды принимаются по проекту типовых гирлянд изоляторов для больших переходов ВЛ 35-500 кВ (шифр 4.407-138 выпуск I; инв.№ 5782тм-1) разработанному ПКБ "Главэнергостроймеханизации" и СЗО "Энергосетьпроект".

2.6. Нагрузки от проводов и тросов на одноцепные промежуточные переходные опоры даны на листах 2,3). Нагрузки на двухцепные переходные опоры - на листе 4.

На обзора больших переходов (см.листы 16,17,18), сооружаемых в 1974-1980 г., где приводится 14 переходов ВЛ 500 кВ видно, что в качестве провода используется фаза 2хАСУС-500 на II переходах, фаза 3хАСУС-300 на 2 переходах и фаза 3хАСО-300 на I переходе.

В "Альбоме опор больших переходов" 1009тм-т2 приведено 5 переходов ВЛ 500 кВ, причем фаза 2хАСУ-400 используется для I перехода и фаза 2хАСУС-500 для 4 переходов. На всех перечисленных переходах подвешены стальные грозозащитные тросы от С-70 до С-228 включительно. Применени. фазы с проводами АС 500/336 необходимо только при больших переходных пролетах, где требуется высокая механическая прочность провода.

По данным лаборатории ИИЛТВИ-РЭС СЗО "Энергосетьпроект" фаза 2хАС 500/336 будет достаточна по электрическим харак-

теристикам, примерно, для 90% сооружаемых ВЛ 500 кВ. Для 10% ВЛ 500 кВ необходима фаза из трех проводов. Сочетание максимальных электрических нагрузок на провода и больших переходных пролетов, которое может потребовать применения в фазе трех проводов АС 500/336 встречается только в отдельных случаях, поэтому вероятность применения фазы 3хАС500/336 будет менее 10%.

Это подтверждается также тем, что в рассмотренных 19 переходах ВЛ 500 кВ фаза 3хАС500/336 не применяется. Следует учитывать, что нагрузки на промежуточную переходную опору от проводов при фазе 8хАС 500/336 возрастает в 1,5 раза; нагрузки от тяжения проводов на конечную опору возрастает также в 1,5 раза.

На основании приведенных соображений нагрузки на опоры определены для фазы 2хАС500/336. Нагрузки на грозозащитный трос приняты для троса ТК-18,5 (Ø 18,5).

Нагрузки от проводов и тросов подсчитаны для I/ района гололедности и соответствуют ориентировочно ветровому пролету - 1000 м и весовому пролету - 1500 м. Приведенная высота расположения центра тяжести для проводов условно принята 55 м, а для тросов - 85 м.

При использовании опор с высотой до traversы 100 м могут быть обеспечены стрелы провеса проводов порядка 70+100 м, что позволит с фазой 2хАС 500/336 выполнять переходные пролеты 1300+1600 м.

При подвесе остальных марок проводов, приведенных в разделе 2.1, также обеспечивается достаточная область применения переходных опор.

2.7. Нагрузки на концевые опоры приведены на листе 5. На концевые опоры передается полное тяжение от проводов 2хАС500/336.

Ветровой пролет принят ~ 400 м

Весовой пролет ~ 500 м

2.8. В соответствии с отечественным опытом строительства больших переходов сборка переходных опор предусматривается на болтах нормальной точности. Стяжки поясов опор, в которых

переданных большие растягивающие усилия, выполнены фланцевыми.

3. Изоляция, линейная арматура, определение воздушных изоляционных расстояний.

3.1. Поддерживающие и натяжные гирлянды для крепления проводов и крепления тросов приняты по типовому проекту "Гирлянды изоляторов и крепления троса опор больших переходов ВЛ 35-500 кВ" серия 4.407-138 (инв. № 5782тм-I-3). Количество изоляторов в одной цепи гирлянды принято согласно табл. П-5-18 ПУЭ-76. При общей высоте опор 130 м и количеству изоляторов соответствующих типов, нормально применяемых на линии следует прибавить 9 изоляторов (130-40):10 = 9 шт.

3.2. На переходных опорах провода подвешиваются на поддерживающих гирляндах с роликовыми подвесами. При нормативных нагрузках от проводов и тросов, приведенных на листах № 2,3,4 можно применять следующие типовые гирлянды:

1) 3С-3225. Гирлянда 6 цепная из изоляторов ПС210-Б с 2I+9=30 изоляторами в цепи. Длина гирлянды по изоляции - 6000 мм, полная длина - 9540 мм. Масса гирлянды - 3370 кг. Гирлянда крепится к тросовое дауа уалами ПГН-60-5, расположенными на расстоянии 500 мм.

Коэффициенты запаса прочности изоляторов:  
при наибольшей нагрузке

$$g_n + g_r = 12 + 13,3 + 3,5 = 28,8 \text{ т} \quad \frac{6 \times 21}{28,8} = 4,38 > 2,7$$

при среднегодовой температуре

$$g_n + g_r = 12 + 3,5 = 15,5 \text{ т} \quad \frac{6 \times 21}{15,5} = 8,13 > 5$$

Эти гирлянды имеют большие коэффициенты запаса и может применяться лишь в отдельных случаях.

2) ЭС-3242 Гирлянда 3 цепная из изоляторов ПС 300-Б.с 22+9-3I изолятором в цепи. Длина гирлянды по изоляции - 6727мм, полная длина - 9480 мм. Масса гирлянды - 3030 кг. Гирлянда крепится к тросу двумя узлами КГН-60-5, расположенными на расстоянии 600 мм.

Коэффициенты запаса прочности изоляторов: при наибольшей нагрузке

$$g_n + g_r = 12 + 13,3 + 2,9 = 28,2 \text{ т}; \frac{3 \times 30}{28,2} = 3,19 > 2,7$$

при среднегодовой температуре

$$g_n + g_r = 12 + 2,9 = 14,9 \text{ т}; \frac{3 \times 30}{14,9} = 6,0 > 5$$

8.3. Для крепления к концевым опорам фазы 2хАС500/336 может быть принята типовая натяжная гирлянда ЭС-350I. Гирлянда натяжная 6 цепная из изоляторов ПС2I0-Б с 2I изолятором в цепи. Полная длина гирлянды - 11010 мм. Масса гирлянды - 2375 кг.

Гирлянда крепится двумя узлами КГН-60-5, расположенными на расстоянии 1200 мм. Для обеспечения расстояния 1200 мм между узлами КГН-60-5 необходимо заменить коромысло ЗКД-120-1 в типовой гирлянде на коромысло ЗКД-120-2.

Коэффициенты запаса прочности изоляторов: при наибольшей нагрузке

$$\frac{6 \times 21}{43,0} = 2,93 > 2,7$$

при среднегодовой температуре

$$\frac{6 \times 21}{24,7} = 5,1 > 5$$

3.4. Грозозащитные тросы подвешиваются на переходных опорах с помощью роликовых подвесов. Изолированная подвеска троса применяется в случаях использования троса для отбора мощности или передачи энергии для светоотражения, для связи, а также в случаях плавки гололеда на тросе.

Для поддерживающего крепления тросов могут быть применены типовые крепления для троса ТК-15,5 (С-140) и для ТК-18,5 (С-200).

Длина изолированного крепления - 1170 мм, неизолированного - 485 мм (см. типовые крепления ЭС-3555, ЭС-3556, ЭС-3557)

Для натяжного крепления тросов к концевым опорам могут быть также применены типовые изолированные и неизолированные крепления. Длина изолированного крепления -  $3210 \pm 3540$  мм неизолированного -  $1390 \pm 2290$  мм (см. типовые крепления ЭС-3564, ЭС-3567).

3.5. Построения воздушных изоляционных прожектков для переходных опор рассматриваемых типов даны на листах 6,7,8. Воздушное изоляционное расстояние по атмосферным перенапряжениям принято равным длине гирлянды по изоляции с изоляторами ПСИ20-А в количестве  $26 \pm 9 = 35$  шт  $140 \times 35 = 4900$  мм. Это изоляционное расстояние и определяет габариты верхней части опор.

Грозозащита предусмотрена в соответствии с требованиями ПУЭ-76:

две грозозащитных троса обеспечивают угол грозозащиты не более  $20^\circ$  для крайних проводов на опорах, причем длина гирлянд принимается минимальной - 6,5 м.

Расстояния между траверсами по вертикали определяются по двум критериям - по атмосферным перенапряжениям и по требованиям техники безопасности, согласно которым расстояние от человека до провода должно быть не менее 3,5 м на ВЛ 500 кВ.

Для наглядности расчет вышеуказанных расстояний приводится ниже:

а) по атмосферным перенапряжениям

Длина гирлянды, м - 9,5

Воздушное расстояние по атмосферным перенапряжениям, м - 4,9

Высота перид, м - 1,1

---

	Итого:	15,5
Запас		0,2
Принятое расстояние		15,7

**б) По правилам техники безопасности**

Длина гирлянды, м	- 9,5
Требуемое расстояние, м	- 3,5
Рост человека, м	- 1,8
Запас, м (допуска на гирлянду, габариты строит.конструкции)	- 0,9

---

Принятое расстояние, м - 15,7

Согласно ПУЭ-76 п.П-5-53-2 расстояния между проводами на опорах больших переходов по условию работы проводов в пролете (пляси) должны проверяться по формуле:

$$d = 1,0 + \frac{U}{110} + 0,6 \sqrt{f} + 0,15 V$$

$$d = 1,0 + \frac{500}{110} + 0,6 \sqrt{100} + 0,15 \times 15,7 =$$

$$= 1,0 + 4,55 + 6 + 2,35 = 13,9 \text{ м}$$

Принятое расстояние 15,7 м между траверсами по вертикали превышает требуемые 13,9 м

Горизонтальное смещение проводов соседних ярусов принято 2,5 м, что повысит надежность работы проводов по условию пляси.

Расстояния по вертикали между проводом и тросом на опоре составляют 16,3-19,3 м в зависимости от длины гирлянды провода.

Эти расстояния безусловно достаточны для обеспечения требуемого расстояния между тросом и проводом в середине пролета по условиям защиты от грозозных перенапряжений.

3.6. Построение воздушных изоляционных промежутков для концевых опор приведено на листах 9,10. Для выполнения обзодок шлейфа на концевой одноцепной опоре выполнена траверса  $l = 7,5$  м, а для двухцепной опоры две траверсы  $l = 7,5$  м и  $l = 6,8$  м. Для обзодки шлейфов и траверсам подвешиваются две гирлянды с распоркой, как и на типовых линейных экирных опорах ВЛ 500 кВ.

Применены типовые поддерживающие гирлянды с изоляторами ПС120-А. Длина гирлянды - 4,5 м (см. 3516тм альбом IУ лист 19). На опорах обеспечиваются воздушно-изоляционные промежутки 4,5мпо условию безопасного подъема на опору.

#### 4. Выбор типов переходных опор

##### 4.1. Определение области применения промежуточных и анкерных переходных опор

Согласно з П-5-154 ПУЭ-76 опоры, ограничивающие переход через судоходные реки, каналы, озера и т.п. должны быть анкерного типа, концевые. Для переходов ВЛ с сечением стале-алюминиевых проводов 120 мм<sup>2</sup> и более допускается применение переходных опор промежуточного типа и анкерных опор облегченного типа; при этом в обоих случаях опоры, смежные с ними, должны быть анкерного типа, концевые.

Требования ограничения анкерowanego участка большого перехода концевыми опорами следует считать обоснованным. Такое ограничение исключает возможность нарушения регулировки проводов в пролете большого перехода при гололедах на линии далеко за пределами перехода. Кроме того, на переходах большей частью применяются провода других марок, чем на линии, монтаж которых осуществляется обычно после монтажа проводов на линии. В таких случаях необходимы концевые опоры, на которых можно повесить провода линии (в некоторых случаях - и провода большого перехода) при отсутствии проводов с другой стороны. На переходах с двумя высокими берегами, высота которых достаточна для обеспечения требуемого габарита над водой при установке опор нормальной высоты или повышенных, рекомендуется принимать схему К-К (концевая - концевая опора) т.е. выполнять однопролетный переход. Однопролетный переход по схеме К-К с опорами нормальной высоты является наиболее дешевым видом перехода: в этом случае сокращается общая длина перехода и применяются сравнительно легкие опоры, так как необходимая высота проводов над водой обеспечивается высокими берегами.

Для общей ориентировки следует отметить, что масса одноцепных унифицированных анкерно-угловых опор ВЛ 500 кВ, рекомендуемых



и применению в качестве концевых опор больших переходов не превышает 27,35 т, а масса специальных концевых опор, разработанных для больших переходов, не превышает 36,3 т (52,5 т) для одноцепных опор и 76,7 т (104,7 т) для двухцепных опор. Таким образом переходы по схеме К-К, как правило, не потребуют большого расхода стали.

К созданию створов с двумя высокими берегами, позволяющими соорудить дешавые переходы по схеме К-К, в СССР очень мало: из числа рассмотренных переходов таких переходов только 3, где используются концевые опоры с высотой до нижнего провода от 17 до 25 м. Это переходы через горные ущелья (см. обзор больших переходов листы 16, 17, 18). При наличии одного или обоих низких берегов устанавливать на низком берегу высокую концевую опору явно нецелесообразно, так как такая опора должна воспринимать полное одностороннее тяжение всех проводов и тросов, приложенное на большой высоте, что не может не вызвать существенного увеличения ее массы, а также нагрузок на фундаменты.

Из рассмотренных переходов ВЛ 500 кВ (см. обзор больших переходов листы 16, 17, 18 и альбом 1009тм-т2) по схеме К-А-А-К выполнено 7 переходов и по схеме К-П-П-К - 5 переходов. В работе "Унифицированные переходные опоры высотой до 100 м для ВЛ 35 - 330 кВ" технический проект (инв. №5711тм-т1) выполненной СЭО "Энергосетьпроект" в 1971 г., были подробно рассмотрены технико-экономические показатели переходных опор промежуточного и анкерного типов.

Были выполнены расчеты одноцепной промежуточной и анкерных опор для ВЛ 220 кВ с проводами АСУС-500. Полученный перерасход стали при использовании анкерных переходных опор вместо промежуточных составил 16%, общее удорожание стоимости опоры с гирляндами составило 36%.

Следует отметить, что применительно к опорам ВЛ 500 кВ эти показатели должны еще более ухудшиться, так как в нормальных режимах анкерная опора будет испытывать значительные дополнительные нагрузки от разности тяжений провода, а в аварийном режиме значительно большее полное тяжение провода 2хАС500/336 при обрыве.

Было также отмечено, что наиболее существенным соображением, заставляющим рекомендовать применение промежуточных переходных опор, является большая эксплуатационная надежность переходов, выполненных по схеме К-П-П-К, чем по схеме К-А-А-К. Увыяснилось, что отбраковка изоляторов в натяжных гирляндах значительно больше, чем в поддерживающих, а замена дефектных изоляторов натяжных гирлянд сложнее, чем поддерживающих. При общей высокой эксплуатационной надежности сооруженных в СССР переходов через водные преграды и отсутствия случаев разрушения переходных опор было отмечено, что за последние годы зарегистрировано несколько случаев (порядка четырех) обрыва проводов нижнего яруса плазкранами, двигавшимися с неопущенной стрелой, несмотря на имевшиеся указания береговых знаков.

До сих пор такие обрывы ни разу не привели к разрушению переходных опор. Однако, расчет промежуточных и анкерных переходных опор на нагрузки, возникающие при обрывах проводов кранами показывает, что промежуточные опоры в этих условиях значительно надежнее, чем анкерные. Промежуточные опоры с подвесной проводов на роликах могут подвергаться лишь сравнительно небольшим нагрузкам в момент удара в бросастека по многороликовому подвесу, что учитывается в расчете нормированными условными нагрузками. Таким образом вероятность разрушения промежуточной переходной опоры или ее элементов при обрыве проводов краном крайне мала. При подвеске проводов на анкерных опорах прочность заделки провода в натяжных зажимах составляет не менее 90% прочности провода на разрыв, в то время как в расчете анкерных опор по аварийному режиму принимается тяжение проводов при гололеде без ветра, составляющее около 40% прочности провода на разрыв. Так как кран обрывает провод, то нагрузка, пара-

даваемая на траверсу анкерной переходной опоры при обрыве провода крапом будет не менее 90% прочности провода или в 2 раза больше нагрузки, принимаемой в расчете.

С учетом расчета траверсы не только на горизонтальную, но и на вертикальную составляющую (от веса провода с гололедом), обрыв провода крапом не должен, но в отдельных случаях может привести к разрушению траверсы.

СКТБ треста "Электросетьизоляция" также рекомендует принимать схемы переходов К-П-К, К-П-П-К с монтажом проводов на роликовых подвесах.

Учитывая вышеизложенное, и в особенности более высокую эксплуатационную надежность промежуточных переходных опор по сравнению с анкерными, предлагается разработать конструкции переходных опор только промежуточного типа.

В отдельных редких случаях когда установка высокой концевой опоры неизбежна (например, при отсутствии места для установки переходной и смежной опоры) предлагается использовать опоры повторного применения.

#### 4.2. Выбор типов переходных опор.

Как уже было указано в главе I, в СССР до настоящего времени двухцепные переходы ВЛ 500 кВ не сооружались, но в перспективе потребуются их сооружение.

Поэтому необходимо разработать одноцепные и двухцепные переходные опоры.

Рассмотрим сначала одноцепные переходные опоры.

Свободностоящие опоры рассмотрены трех основных типов:

1. Опора с треугольным расположением проводов.
2. Опора типа "Рыбка" с горизонтальным расположением проводов.

3. Т-образная опора с горизонтальным расположением проводов, креплением средней фазы на натяжных гирляндах и обводной петли этой фазы через поддерживающие гирлянды.

Опоры вышеуказанных типов приведены на чертежах № 9674тм-т3-1, 2, 3, а их технико-экономические показатели даны в таблице 4-1.

Таблица 4-1

Технико-экономические показатели одноцепных свободностоящих переходных опор высотой до траверсы H=100 м.

№ пп	Тип опоры	Масса опоры	Количество гирлянд		Стоимость тыс. руб.			Сравнение показателей, %	
			под-деревянных	натяжных	Опоры	Гирлянд	Всего	Масса опоры	Стоим. опоры и гирлянд
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	С треугольным расположением проводов	195,3	3	-	132,5	4,1	136,6	100	100
2	Рымка	191,3	3	-	129,6	4,1	133,7	97,9	97,9
3	С анкерной подвеской средней фазы	191,3	4	2	129,8	11,2	141,0	97,9	103,2

Таблица показывает, что масса опор с треугольным расположением проводов и типа "Рымка" практически одинакова. Одинаковы и стоимости этих опор с гирляндами. Масса опоры с горизонтальным расположением проводов и анкерной подвеской средней фазы меньше чем опоры с треугольным расположением проводов на 2,1%, но стоимость опоры с гирляндами больше на 3,2% за счет большей стоимости гирлянд. Несмотря на то, что опоры с треугольным расположением проводов и типа "Рымка" имеют практически одинаковые показатели по табл. 4-1, представляется целесообразным рекомендовать опору с треугольным расположением проводов в качестве унифицированной по ряду технологических соображений.

Опора типа "Рамка" имеет рога, траверсу и тросостойки, конструкция которых резко отличается от элементов, применяемых в двухцепных опорах. Опора с треугольным расположением проводов имеет более простую конструкцию верхней части ствола, такую же, как и двухцепные опоры; Поскольку опора типа "Рамка" имеет сложную конструкцию верхней части это приведет к увеличению трудозатрат при изготовлении конструкции опоры. Из опыта строительства тяжелых переходных опор известно, что основным методом монтажа является метод наращивания, выполняемый подвесными самоподъемными кранами. Монтаж опоры с треугольным расположением проводов выполняется полностью таким краном. Опора типа "Рамка" может быть смонтирована подвесным самоподъемным краном только до уровня рогов. Выше этого уровня для монтажа рогов, траверсы и тросостоек применяется сложная схема монтажа с использованием специального монтажного такедажа, что усложняет монтаж, увеличивает его сроки и трудоемкость. Т-образная опора с анкерным креплением средней фазы, как уже указывалось в разделе I, в эксплуатации менее надежна в случае обрыва провода с анкерным креплением плавучим краном. К недостатку этой опоры следует также отнести то, что монтаж крайних проводов на поддерживающих гирляндах и среднего провода с анкерным креплением требуют различной технологии монтажа. Средний провод монтируется с монтажным тяжением порядка 30 т и более на большой высоте, что усложняет монтаж, увеличивает трудоемкость и сроки монтажа проводов. Согласно ПУЭ-76 на ВЛ 500 кВ рекомендуется применять горизонтальное расположение проводов независимо от толщины стенки гололеда. Однако все двухцепные переходы выполнены в СССР с негоризонтальным расположением проводов, причем никаких слесарных работ на этих переходах не наблюдалось. Поэтому и одноцепные переходные опоры с треугольным расположением проводов следует считать вполне надежными в эксплуатации. На линиях электропередачи получили широкое распространение одноствоечные опоры на оттяжках, являющиеся наиболее экономичным типом опор. Опоры этого типа были рассмотрены при разработке технического проекта унифицированных переходных опор для ВЛ 35-330 кВ и они оказались более экономичными, чем соответ-

ствующие свободностоящие опоры. Переходная опора для ВЛ 500 кВ разработана одностоечной с четырьмя расщепленными оттяжками, закрепленными на четырех анкерах и расположенных симметрично относительно продольной и поперечной плоскости.

Конструкция опоры приведена на чертеже № 9674тм-13-4.

Технико-экономические показатели переходной опоры на оттяжках 500 кВ в сопоставлении со свободностоящей опорой по варианту I для тех же условий даны в табл. 4-2. Поскольку гирлянды на опорах обоих типов одинаковы, их стоимость не включена в сравнение.

Таблица 4-2

Технико-экономические показатели одностоечной свободностоящей и одностоечной опоры на оттяжках 500 кВ высотой до трассы  $H=100$  м.

№ пп	Тип опоры	Масса опоры т			Стоимость опоры тыс. руб.	Сравнение показателей %	
		Прона-та и Болтов	Оття-жек	Всего		Масса опор	Стоимость опор
1	2	3	4	5	6	7	8
1	Свободностоящая с треугольным расположением проводов (Вар. I)	195,3	-	195,3	136,6	100	100
2	Одностоечная на оттяжках (Вар. II)	133,6	9,9	148,5	103,2	76,0	75,5

Таблица показывает, что одностоечная переходная опора с оттяжками на 24,5% дешевле, чем свободностоящая. Следует отметить, что дальнейшим преимуществом опоры с оттяжками является ускорение строительства, а также экономия, получаемая на фундаментах, которую в средних грунтах можно оценить в 15-20 тыс. руб. на опору. На основании изложенного предлагается разработать опоры с оттяжками наряду со свободностоящими опорами.

В СССР в течение 1970-1980 годов запроектировано и построено несколько переходов по схеме, представляющей общую систему, образуемую плоско-шарнирными опорами, объединяемыми поверху стальными тросами закрепляемыми на обоих берегах и опциональным концевым устройством. В пяти построенных по проекту СЗО "Энергосетьпроект" переходах этого типа конструкция плоско-шарнирных опор принята в виде плоской многоярусной А-образной рамы высотой 85-95 метров с базой между стойками 15-18 метров, расположенной поперек оси перехода и закрепляемой шарнирно на фундаментах. При действии поперечных нагрузок работа этих опор не отличается от работы башенных; их устойчивость в продольном направлении обеспечивается стальными тросами, расположенными на месте грозозащитных и объединяющими их функции с функциями несущих элементов.

В настоящее время по проекту СЗО института "Энергосетьпроект" сооружается переход ВЛ 500 кВ через реку Аму-Дарья, где применена новая конструкция плоско-шарнирной опоры типа ПШ, представляющая собой одну стойку в виде мачты высотой 121 м, удерживаемую в поперечном направлении тяжами, размещенными от центрального фундамента на расстоянии 55 м. Плоско-шарнирная одностоечная опора данного типа при высоте подвески проводов порядка 100 м более экономична чем А-образная опора.

Схема перехода через реку Аму-Дарья и схематический чертеж переходной плоско-шарнирной опоры ПШ121 приведены на чертеже № 9674тм-т3-9. На переходе приняты усиленные сталеалюминевые провода марки АЛС 500/336 по два провода в фазе. Для подвески проводов крайних фаз на плоско-шарнирных переходных опорах приняты гирианды с роликовым подвесом. Средняя фаза имеет анкеровое крепление на опорах.

На чертеже даны расходы металла на конструкции переходных опор, концевых опор для проводов и концевых устройств для закрепления несущих тросов. Опора ПШ121 выполняется из стальных труб, остальные конструкции из уголкового проката.

Применение плоско-шарнирных одностоечных опор значительно упрощает конструкцию и уменьшает объем бетона фундаментов при

сооружении перехода. Их преимуществом по сравнению с рассмотренными опорами на оттяжках является возможность расположить их ближе к берегам и сократить переходной пролет, так как три опорных закрепления этих опор расположены на одной оси перпендикулярной оси перехода.

Поскольку еще нет достаточного опыта сооружения и эксплуатации переходных систем с плоскостно-шарнирными одностоячными переходными опорами типа Пш представляется целесообразным рекомендовать их к применению на данном этапе в качестве индивидуальных конструкций.

Перейдем к выбору оптимального типа двухцепных опор.

Рассматривались опоры двух типов - с двухярусным расположением проводов в виде двух треугольников (Дунайского типа) и опора с трехярусным расположением проводов типа "Бочка"

Конструкции опор приведены на чертежах № 9674тм-т-3-5,6.

Верхняя призматическая часть опоры типа "Бочка" и одноцепной опоры с треугольным расположением проводов имеют одинаковое поперечное сечение 4,5x4,5 м, что позволяет использовать для обоих типов опор общие траверсы.

Опора типа "Бочка" выше опоры Дунайского типа на 13,9 м.

Отметка приложения равнодействующей от нагрузок на провода для опоры типа "Бочка" выше на 9,9 м, а для тросов на 13,9 м.

Поэтому на опору типа "Бочка" передаются большие нагрузки от проводов и тросов, а также от ветра на конструкции опоры, что приводит к утяжелению ствола опоры, увеличению нагрузок на фундаменты.

Технико-экономические показатели опор даны в таблице 4-3.

Таблица 4-3

Технико-экономические показатели двухцепных свободностоящих переходных опор 500 кВ высотой до траверсы Н=100 м

№ пп	Тип опоры	Масса опоры т	Стоимость опоры тыс.руб.	Сравнение показателей %	
				Масса опор	Стоимость опор
1	2	3	4	5	6
I	С двухярусным расположением				



1	2	3	4	5	6
	проводов Дунайского типа	280,9	198,5	100	100
2	С трехярусным расположением проводов типа "Бочка"	306,4	215,8	109,0	108,7

Таблица показывает что наиболее легкой и дешевой является опора с двухярусным расположением проводов Дунайского типа и поэтому, учитывая также соображения приведенные выше, она предлагается для разработки в качестве типовой конструкции. При разработке технического проекта переходных опор для ВЛ 35-330 кВ была рассмотрена также двухцепная одноствоечная переходная опора на оттяжках ВЛ 220 кВ. Была рассмотрена схема с двухярусным расположением проводов (в виде двух треугольников), подобная свободностоящим опорам Дунайского типа.

При этом ближайшие к стволу прозода нижнего яруса пришлось закреплять на натяжных гирляндах и обводить петли фаз через поддерживающие гирлянды. Стоимость двухцепной опоры ВЛ 220 кВ с оттяжками превысила на 12% стоимость аналогичной свободностоящей опоры.

Следует отметить, что нагрузки на двухцепную опору ВЛ 500 кВ значительно превышают нагрузки для опоры ВЛ 220 кВ и ее показатель стоимости будет хуже. Поэтому двухцепных переходных опор ВЛ 500 кВ с оттяжками предлагается не разрабатывать.

#### 4.3. Выбор ступеней опор по высоте, конструкции переходных опор

4.3.1. Наибольшая высота до нижней траверсы переходных одноцепных и двухцепных опор принята 100 м в соответствии с техническим заданием на проектирование. Опоры меньшей высоты получаются путем снятия нижних секций высотой 12 м в количестве от одной до пяти штук. Минимальная высота опор до нижней траверсы равна  $100 - 12 \times 5 = 40$  м.

Темой ширины диапазон изменения высот опор позволяет назначать наиболее рациональные высоты опор при проектировании переходов ВЛ 500 кВ. Следует отметить, что наиболее экономичным типом переходной опоры с высотой до траверсы менее 40 м является нормальная тировая промежуточная опора типа "Рыбка" с подставкой, имеющая высоту до нижней траверсы 37 м и рассчитанная на подвеску фазы ЗхАС500/64. Поэтому предусматривать переходные опоры с высотой до траверсы менее 40 м безусловно не требуется.

Принятая высота секций 12 м хорошо согласуется с максимальной длиной уголкового проката 12 м, поставляемого металлургическими заводами и отвечает требованиям транспортировки по железной дороге.

4.3.2. Как показано на обзорном листе (лист № I ) для переходов ВЛ 500 кВ предлагается разработать 3 типа переходных опор:

I одноцепную свободностоящую опору

I одноцепную опору на оттяжках

I двухцепную свободностоящую опору

Рекомендуемые типы опор приводятся на чертежах № 9674 тм-т3-1,

4,5. На чертежах приведены расчетные нагрузки на опоры, усилия в элементах и их сечения по результатам расчета на ЭИМ, а также массы опор для всех высот. Опоры имеют шифр. Так, например, шифр ПИ500-1/76 обозначает переходную промежуточную опору 500 кВ одноцепную, высотой до нижней траверсы 76 м, а ПИ 500-2/100 - переходную промежуточную опору 500 кВ двухцепную, высотой до нижней траверсы 100 м и т.п.

Цифры 1 и 2 в шифрах означают соответственно одноцепные и двухцепные свободностоящие опоры; цифра 3 в шифре обозначает одноцепную опору на оттяжках.

4.3.3. Ствол одноцепной и двухцепной свободностоящих опор принят с одним переломом поясов по высоте. Ствол одноцепной опоры выше перелома выполнен с параллельными поясами, что позволяет упростить конструкцию этой части ствола и особенно траверс опоры.

Решетка стволов опор принята ромбической. Эта система решетки позволяет уменьшить свободную длину поясов и самой решетки. Аналогичная система решетки была принята для выпущенных ранее типовых опор ВЛ 35-330 кВ и хорошо себя зарекомендовала.

В нижних сечениях пояса развязаны элементами шпренгеля, которые устанавливаются только по внешним граням ствола опоры. Элементы шпренгеля во внутренних гранях сечений не устанавливаются. Произведенные расчеты показали, что при постановке шпренгеля во внутренних гранях, когда расчетная длина раскоса в плоскости грани башни и из ее плоскости становится равной половине геометрической длины раскоса, может быть получена экономия металла на раскосах, но общая масса решетки с шпренгелем, независимо от того как развязаны шпренгелем раскосы, остается практически одинаковой.

При постановке элементов шпренгеля во внутренних гранях сечений увеличивается количество монтажных элементов; при изготовлении конструкций возникает затруднение при выполнении узлов с гнутыми фасонками и расчете геометрии элементов. На практике освоения опор меньшей высоты с внутренним шпренгелем известны случаи, когда элементы шпренгеля не подходили при монтаже и их приходилось приваривать по месту на монтажной сварке, что может привести к нарушению прямолинейности основных раскосов и снижению надежности всей конструкции.

Подураскосная решетка для стволов опор не рассматривалась поскольку она не имеет преимуществ по сравнению с принятой ромбической решеткой.

4.3.4. На переходные опоры передаются нагрузки от проводов и тросов и ветровая нагрузка на конструкции опор. Ветровая нагрузка на конструкции высоких опор является основной нагрузкой, поэтому для опор большой высоты (более 100+120 м) рекомендуется принимать сечение элементов из труб, аэродинамическое сопротивление которых меньше сечений из угольных профилей примерно в два раза.

Для одноопной опоры по варианту I был выполнен расчет при сечениях элементов из горячекатаных труб по ГОСТ 8732-70. Материал труб Ст.20 по ГОСТ 1050-74.

Геометрическая схема опоры была принята без изменений; решетка створа выполнена без развязки шпренгелем. Конструкция опоры приведена на чертеже № 9674тм-т3-11.

Технико-экономические показатели переходной опоры по варианту I из труб в сопоставлении с опорой из уголков даны в таблице 4-4.

Таблица 4-4

№ варианта	Тип опоры	Высота до нижней траверзы Н(м)	Масса опоры (т)		Стоимость опоры тыс. руб.	Сравнение показателей %	
			Ст.3 (Ст.20)	сталь I4Г2		Масса опор	Стоимость опор
1	2	3	4	5	6	7	8
1	Опора по варианту I с сечениями из уголков	100	148,5	46,8	136,6	100	100
		88	121,0	39,7	113,2	100	100
		76	98,7	32,6	93,1	100	100
		64	79,9	25,5	75,7	100	100
		52	64,6	19,7	61,4	100	100
		40	51,3	13,9	48,4	100	100
2	Опора по варианту I с сечениями из труб	100	150,4		129,3	77,0	94,6
		88	124,2		106,8	77,3	94,3
		76	104,1		89,5	79,3	96,1

I	2	3	4	5	6	7	8
		64	88,5		76,1	84,0	100,5
		52	72,6		62,4	86,0	101,6
		40	57,5		49,5	88,2	102,3

Из таблицы 4-4 видно, что масса опор из трубчатых сечений меньше чем из уголков и составляет от 77% до 88,2% массы опор из уголков соответствующих высот. Стоимость опор с высотами до нижней траверсы  $H_4 = 64$  м,  $H_5 = 52$  м,  $H_6 = 40$  м больше на 0,5% + 2,3% соответствующих опор из уголков, а стоимость опор с высотами до нижней траверсы  $H_1 = 100$  м,  $H_2 = 88$  м,  $H_3 = 76$  м меньше на 3,9+5,7%. Таким образом выигрыша в стоимости при применении трубчатых сечений практически не получается. Необходимо отметить также определенные трудности, с поставкой горячекатаных труб, большую трудоемкость изготовления трубчатых конструкций. Горячекатаные трубы из низколегированной стали промышленностью не поставляются и это исключает применение труб в конструкциях для районов с расчетными температурами воздуха ниже минус 40°C, что значительно сократит область применения переходных опор.

Следует отметить, что в рекомендуемых для разработки опорах из уголкового профиля наиболее нагруженные элементы опоры - пояса запроектированы из низколегированной стали; элементы решетки ствола опоры и траверсы приняты из стали Ст.3 и подобраны в основном по допустимой гибкости, поэтому при применении опор при температурах ниже минус 40°C замена Ст.3 на низколегированную сталь не приведет к перерасходу стали.

4.3.5. При расчетной температуре воздуха минус 40°C и выше конструкции опор изготавливаются из углеродистой стали класса С 38/23 марки ВСт.3 и низколегированной конструкционной стали класса С 46/33 марки 14Г2. Сталь марки 14Г2 применяется для наиболее нагруженных элементов поясов ствола опоры, имеющих

малую величину гибкости  $\lambda = 39$

Для менее нагруженных раскосов ствоя опоры, имеющих гибкости  $\lambda = 100+150$  и для остальных нерасчетных элементов гибкость которых составляет  $\lambda = 150+200$  применяется сталь марки ВСт.3 Теоретически возможная экономия стали для поясов опоры от применения стали марки I4Г2 может быть определена по формуле:

$$\Delta = \left(1 - \frac{\varphi_0 R_0}{\varphi R}\right) 100 \quad \text{где:} \quad \begin{array}{l} \varphi_0; R_0 - \text{для Ст.3} \\ \varphi; R - \text{для стали I4Г2} \end{array}$$

Подсчеты выполнены для одноцепной опоры высотой до траверсы 100 м по варианту I для Ст.3:  $\lambda = 39$   $\varphi_0 = 0,908$

$$R_0 = 2100 \text{ кг/см}^2 \text{ для стали I4Г2; } \lambda = 39 \quad \varphi = 0,82$$

$$R = 2900 \text{ кг/см}^2 \quad \Delta = \left(1 - \frac{0,908 \times 2100}{0,82 \times 2900}\right) 100 = 26,3\%$$

Таблица сравнения весовых показателей для поясов одноцепной опоры по варианту I с высотой до траверсы 100 м приведена на листе № II.

Минимальное сечение уголков для поясов из стали I4Г2 принято из L 200x12, т.е. из следующего сечения L 180x11, применяемое для элементов дизфрагм, выполняется из стали Ст.3, а применять

L 180x11 из разных марок сталей в одной конструкции не допускается.

Масса поясов из стали Ст.3 составила 59,6 т, а из стали I4Г2-46,8 т.

Действительная экономия стали составляет 12,8 т на опору.

Экономия стали для поясов в процентах составит:

$$\frac{12,8}{59,6} \times 100 = 21,5\%$$

Фактическая экономия стали для поясов опоры меньше теоретической на 4,3% за счет дискретности сортамента уголков.

При расчетной температуре воздуха ниже минус 40°C конструкции опор изготавливаются из низколегированной конструкционной стали, причем для поясов должен применяться класс стали не ниже С 46/33.

4.3.6. Конструкции свободностоящих одноцепных и двухцепных опор собираются из отдельных монтажных элементов. Сечения элементов составные из двух уголков или из одного уголка. Элементы поясов опор выполняются крестового сечения из двух равнобоких уголков сварной конструкции. Стык поясов на фланцах с восемью болтами нормальной точности работающими на растяжение. Стык поясов приведен на черт. № 9674тм-т3-10. Болты в фланцевом стыке приняты класса 8.8. При максимальном усилии растяжения в стыке 410т в стыке требуется 8 болтов М56.

Фланцевый узел пояса выполнен с основной опорной плитой за которую крепятся болты. Параллельно основной плите в узле устанавливаются горизонтальные и вертикальные ребра которые обеспечивают более равномерную передачу усилий в узле, улучшают условия загрузки основной плиты и позволяют снизить ее толщину в 1,5 - 2 раза. Конструкция фланцевого узла с дополнительными ребрами более надежна в работе по сравнению с узлом без ребер.

Опорный узел, изображенный на черт. № 9674тм-т3-10, выполняется традиционной конструкции с нижней опорной плитой и верхней плитой за которую крепятся восемь анкерных болтов.

Сечения основных раскосов ствола опоры приняты таврового сечения из двух уголков сварной конструкции. Усилия в раскосах ствола опоры не превышают 30 т. Крепление раскосов и остальных элементов выполняется на болтах нормальной точности класса 4,6, работающих на срез.

Конструкция одноцепной опоры на оттяжках также собирается из отдельных монтажных элементов. Стойки опоры квадратного сечения 4,5x4,5 м и ее изготовление и монтаж значительно упрощается, так как имеется много повторяющихся элементов. Сечение поясов стойки опоры из одиночного уголка. Сборка опоры выполняется на болтах нормальной точности. Шарнирный узел опирания стойки опоры на фундамент предлагается выполнять в двух вариантах. По варианту I опирание выполняется традиционно на опорную плиту со сферической поверхностью и вертикальным штырем выдвинутым из фундамента. По варианту II опирание стойки выполняется с помощью шарнира новой конструкции, кото-

рый позволяет производить монтаж опоры, или ее части, способом поворота без применения специального монтажного шарнира, который требуется для варианта опирания I. При этом упрощается и ускоряется монтаж опоры и сокращаются трудозатраты. Опирание стойки по варианту II выполнено с применением изобретения по заявке № 2750138/33 (051364) "Основание опоры линии электропередачи". Решение госкомизобретений о выдаче авторского свидетельства от 29.10.79 г. Заявитель СЗО "Энергосетьпроект" Защита конструкции опор от коррозии производится нанесение нескольких слоев лакокрасочного покрытия.

#### 4.4. Расчеты конструкций опор с применением ЭВМ

Расчет башенных конструкций опор выполнен по программе "TABOR1" на алгебраическом языке фортран-4 для ЭВМ ЕС-1030, разработанной в НИИЭС СЗО института "Энергосетьпроект" в 1980 г. Программа позволяет выполнить расчет части опоры, которая расположена под нижней тросерой, по всем расчетным схемам загрузки, сечения стержней может приниматься из труб, уголков или составных сечений. По программе выполняется или прямой расчет (определение усилий и подбор сечений) при заданных конфигурации башни и размерах сечений) или оптимизационный, при котором определяются оптимальные размеры сечений и их количество. Тип рашетки и сечения элементов подбираются из условия минимума массы сечений опоры. Все варианты башенных опор рассчитаны по программе "TABOR1" в режиме прямого расчета.

Одноцепная опора по варианту I была рассчитана при размерах нижних баз опирания на фундамент 14, 16, 18, 20 м.

Из таблицы результатов расчета, приведенной на листе I4 видно, что масса ствола опоры снижается с уменьшением баз опирания и минимальна при базе 14 м.

Принятая для опоры по варианту I база опирания 16 м учитывает необходимость обеспечения достаточных конструктивных размеров баз опирания для опор с высотами до нижней тросеры  $H_5 = 52$  м,  $H_6 = 40$  м по условиям сооружения фундаментов, а также позволяет уменьшить нагрузки на фундаменты. Необходимость базы опирания



16 м определяется также требуемой жесткостью башни по условию деформативности.

Аналогичные расчеты были выполнены для двухцепной опоры по варианту I при базе опирания на фундамент 18,20,22 м (см. лист 15). Для двухцепной опоры принята база опирания 20 м, которая определяется также требуемой жесткостью по условию деформативности. Следует также отметить, что при базе опирания 20 м сечения поясов опоры могут быть приняты из двух уголков 200х30; при базе опирания 18 м сечения из уголков недостаточно и нужно применять сечение из двух уголков и листа или сварное сечение из листов, что усложнит изготовление конструкции.

Одноцепная опора по варианту I была рассчитана по программе "TABOR1" в режиме оптимизации. Расчет выполнен для участка ствола опоры под нижней траверсой высотой 95,5 м. Нижняя база опирания принята 16 м, а верхняя база на отк. 95,5 м - 4,5 м. Схема опоры с разбивкой на секции и результаты расчета в оптимальном режиме приведены на листе 12.

По оптимальному расчету ствол разбит на 9 секций с высотами в пределах 6,5+15,0 м. Конфигурация поясов опоры принята в программе расчета по гиперболической кривой. Узлы переломов поясов имеют место в каждом стыке секций (всего восемь переломов) и они лежат на гиперболической кривой. Пояса в пределах каждой секции прямолинейны. Общая масса участка ствола опоры высотой 95,5 м составляет 114,6 т.

При расчете в прямом режиме масса участка ствола опоры составляет 125,0 т а масса металла составляет 10,4 т или 8,3%.

Эти результаты показывают, что полученные расходы стали довольно близки к минимальным теоретическим. Следует, однако, отметить, что полученные по расчету в оптимальном режиме высоты пяти нижних секций 14,5, 15,0, 10,5, 9,5, 11,5 м не могут быть реализованы, так как они не отвечают принятой ступени высот опор 12 м.

Конфигурация ствола опоры с восемью переломами поясов не может быть рекомендована по соображениям технологии изготовления опоры. Определение динамической составляющей ветровой нагрузки при расчете башенных опор выполнялось по программе "DINAM" (и в.№ 7136тм-т1).

Статический расчет одноцепной опоры на оттяжках (вариант ИД) выполнен по программе "OPORA" (инв.№ 7152тм-т1) по всем расчетным схемам.

Для башенных одноцепных и двухцепной опор (варианты I) выполнен расчет прогибов ствола опор при нормативных нагрузках схемы I по программе "CONSOL" (инв.№ 7169тм-т1). Расчет прогибов по программе "CONSOL" выполняется по деформированной схеме, учитывающей дополнительные моменты от вертикальных сил, действующих на ствол опоры.

Кривые прогибов для одноцепной и двухцепной опор приведены на листе I3. Использование перечисленных программ для расчета конструкций опор на ЭВМ позволило в короткий срок выполнить большой объем вычислений при расчете вариантов опор, а также произвести расчеты башенных опор при различных базах опирания, что позволило разработать наиболее рациональные схемы конструкций.

## 5. Выбор типов концевых опор

Как следует из главы 2 на переходах предусматривается подвеска проводов 2хАС 500/336 в фазе, которые передают на концевые опоры расчетное тяжение 55,9 т от одной фазы (см. нагрузки на концевые опоры; лист 5). В ранее выпущенном типовом проекте переходных опор одноцепные и двухцепные концевые опоры для ВЛ 330 кВ были выполнены трехстоечными с креплением проводов непосредственно к стойкам опор. На каждой стойке двухцепных опор крепятся две фазы по вертикали. Опоры рассчитывались на тяжение фазы 2хАСУС-500.

Как показывает опыт сооружения переходов ВЛ 330 кВ трехстоечная концевая опора будет наиболее рациональной и универсальной и для переходов ВЛ 500 кВ. Известные из практики строительства переходов одностоечные концевые опоры и опоры двухстоечные рамного типа не рассматривались по следующим соображениям:

а) Одностоечная опора, испытывающая тяжение всех проводов и тросов перехода, передает очень большие нагрузки на фундаменты, что усложнит их устройство. В отдельных случаях, например, в

слабых грунтах, выполнение фундаментов может представить значительные технические трудности и привести к удорожанию строительства. Поэтому данный тип опоры не рекомендуется в качестве типовой конструкции.

б) Двухстоечные концевые опоры рамного типа передают на фундаменты нагрузки в 1,5 раза большие, чем трехстоечные опоры, что как указывалось выше, может приводить к затруднениям при их сооружении. Отметки верха фундаментов под обе стойки опоры должны выдерживаться одинаковыми, так как соединяющий стойки ригель должен устанавливаться строго горизонтально. Это исключает возможность установки опоры на холмистом без дополнительной планировки, в то время как трехстоечные опоры могут быть установлены на разных отметках по высоте.

При монтаже ригеля опоры могут испытываться затруднения, так как предъявляются повышенные требования к точности установкой стоек опоры в плане и по вертикали. Ригель опоры пролетом  $\sim 27$  м должен быть рассчитан на полное тяжение провода 55,9 т, поэтому расход металла на него будет значительным, а в целом масса такой опоры будет не меньше чем трехстоечной. Поскольку двухстоечная опора рамного типа не имеет преимуществ перед трехстоечной она не рекомендуется для разработки. Одноцепная концевая трехстоечная опора, предлагаемая для разработки в качестве типовой конструкции, приведена на чертеже № 9674тн-т3-7.

двухцепная - на черт. № 9674тн-т3-8. Высота одноцепной и двухцепной опоры до крепления провода 13,5 м. При применении подставок высотой 6 м эта высота составит 19,5 м.

Тросы закрепляются на двух крайних стойках опоры, имеющих тросостойки. Сечение ствอดов опор - прямоугольное, с большей стороной в направлении основной действующей нагрузки вдоль оси линии. Опоры устанавливаются перпендикулярно оси перехода; в сторону линии допускается угол поворота не более  $30^{\circ}$ . Масса одноцепной опоры без подставок 36,3 т., с подставками 52,5 т.

Масса двухцепной опоры без подставок 76,7 т; с подставками 104,7 т.

Воздушно-изоляционные промежутки для концевых опор приведены на листах 9,10.

Обводка шлейфов прозодов выполняется с помощью траверсы вылетом 7,5 м для одноцепной опоры и двух траверс с вылетами 6,8 и 7,5 м для двухцепной опоры.

Для оттяжки шлейфа используются две подвесные гирлянды к которым крепятся распорки длиной 7 м, что аналогично обводке выполненной на нормальных анкерных угловых опорах ВЛ 500 кВ. Верхние секции опор, к которым крепятся провода и тросы, выполняются в виде сварных секций на заводе. Размеры этих секций приняты габаритными по условиям транспортировки железнодорожным транспортом.

Нижние секции опор и подставки собираются из отдельных монтажных элементов. В качестве концевых опор на переходах могут применяться также нормальные одноцепные анкерные угловые типовые трехстоечные опоры ВЛ 500 кВ, рассчитанные на подвеску проводов до ЗхАС 500/64 в фазе.

Высота опор до нижней траверсы 17,0 м. Опоры могут применяться с подставками высотой 5 м или 12 м. Масса опоры без подставок - 17,1 т; масса с подставками высотой 5 м - 22,5 т; масса опоры с подставками высотой 12 м - 30,3 т.

Эти опоры могут применяться на переходах в качестве концевых в тех случаях когда нагрузки на них не превышают принятых при расчете типовых опор.

## 6. Расчет экономической эффективности

### 6.1. Характеристики сравниваемых вариантов.

Расчет годового экономического эффекта произведен по следующим сравниваемым вариантам:

- Новое проектное решение - типовые одноцепные переходные опоры с треугольным расположением проводов и двухцепные переходные опоры с двухрядным расположением проводов для ВЛ 500 кВ с высотой до нижней траверсы до 100 м. Показатели предлагаемых вариантов приведены в таблицах масс одноцепных и двухцепных опор на чертежах № 3674тм-т3-1+6.

- За базу сравнения приняты конструкции переходных опор ВЛ 500 кВ, разработанные индивидуально. Показатели базовых вариантов одноцепных и двухцепных переходных опор приведены в табл. 6-1; 6-2.

6.2. Исходные данные для расчета годового экономического эффекта приведены в табл. 6-3 на основании расчетов выполненных в табл. 6-4+6.

6.3. Расчет годового экономического эффекта.  
Годовой экономический эффект ( $\mathcal{E}$ ) определен в соответствии с "Инструкцией по определению экономической эффективности использования в строительстве новой техники, изобретения и рационализаторских предложений", СН 509-78, по формуле (3):

$$\mathcal{E} = [(\mathcal{Z}_1 + \mathcal{Z}_{c1})\Psi + \mathcal{Z}_2 - (\mathcal{Z}_2 + \mathcal{Z}_{c2})] \cdot A_2$$

с учетом того, что  $\Psi = 1$ ,  $\mathcal{Z}_1 + \mathcal{Z}_{c1} = \mathcal{Z}_\delta$ ,  $\mathcal{Z}_2 + \mathcal{Z}_{c2} = \mathcal{Z}_H$

формула примет вид:  $\mathcal{E} = (\mathcal{Z}_\delta + \mathcal{Z}_2 - \mathcal{Z}_H) \cdot A_2$ ,

где  $\mathcal{Z}_\delta$  и  $\mathcal{Z}_H$  - приведенные затраты соответственно по базовому и новому вариантам, определены по формуле (1) Инструкции;

$\mathcal{Z}_2$  - экономия в сфере эксплуатации конструкций, определена по формуле (3б) Инструкции.

$A_2$  - годовой объем с применением новых строительных конструкций.

По данным табл. 6-3 для одноцепных переходных опор с треугольным расположением проводов (5 переходов):

Приведенные затраты составят

- по базовому варианту

$$\mathcal{Z}_{\delta 1} = 827,9 + 0,15 \cdot 38,07 = 841,1 \text{ тыс. руб.}$$

- по предлагаемому варианту

$$\mathcal{Z}_{H1} = 690,4 + 0,15 \cdot 113,45 = 707,4 \text{ тыс. руб.}$$

Экономия в сфере эксплуатации:

$$\mathcal{E}_1 = \frac{6,69 - 5,58}{0,02 + 0,15} = 6,5 \text{ тыс. руб.}$$

Годовой экономический эффект:

$$\mathcal{E}_1 = 841,1 + 6,5 - 707,4 = 140,3 \text{ тыс. руб.}$$

По данным табл. 6-3 для двухцепных переходных опор с двухарусным расположением проводов (I переход) -

Приведенные затраты составят:

- по базовому варианту

$$\mathcal{Z}_{б_2} = 312,4 + 0,15 \cdot 33,2 = 317,4 \text{ тыс. руб.}$$

- по предлагаемому варианту

$$\mathcal{Z}_{н_2} = 233,6 + 0,15 \times 28,9 = 237,9 \text{ тыс. руб.}$$

Экономия в сфере эксплуатации

$$\mathcal{E}_2 = \frac{2,53 - 1,9}{0,02 + 0,15} = 3,7 \text{ тыс. руб.}$$

Годовой экономический эффект

$$\mathcal{E}_2 = 317,5 + 3,7 - 237,9 = 83,3 \text{ тыс. руб.}$$

Таким образом, годовой экономический эффект при сооружении 6 переходов в год составит:

$$\mathcal{E} = 140,3 + 83,3 = 223,6 \text{ тыс. руб.}$$

#### 6.4. Выводы

В результате выполненного расчета экономической эффективности получены следующие технико-экономические показатели:

I) одноцепные опоры:	на годовой объем внедрения (5 переходов)	на I переход
- экономия металла, т	122,4	24,5
- экономия капитальных вложений (сметная стоимость СМР), тыс. руб.	46,2	9,24
- годовой экономический эффект, тыс. руб.	140,3	-

2) Двухцепные опоры:	на годовой объем внедрения (I переход)
- Экономия металла, т	140,4
- Экономия капитальных вложений (сметная стоимость строительно- монтажных работ), тыс.руб.	63,8
- Годовой экономический эффект, тыс.руб.	83,3

Таблица 6-1

## Наказатели базовых вариантов одноцепных переходных опор ВЛ 500 кВ

Обозначение	Наименование ВЛ, перехода, код переходной опоры	По аналогу					Приведенные к обпостатимым условиям и варианту типовых опор № с треугольным расположением проводов				
		Высота до нижней траверсы, м	Материал	Масса т	Соединения	Гирлянда	Высота до нижней траверсы, м	Материал	Масса, т	Соединения	Гирлянда
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
Альбом 1009хх-т2 лист 40	ВЛ 500 кВ "Тюмень-Сургут" Переход через Оганюкум обл., АТП-58	58,0	ВМСтЭсп	95	Заводские сварные монтажные на болтах	натяжная 2х22х ЛС-22 2х24х ЛС-22	58,0	ВМСтЭсп-91,0 метизы -4,0	95,0	монтажных элементов 3х31хПС из болтах 3 шт.	
То же лист 46	ВЛ 500 кВ "Рыбинск-Череповец". Переход через р.Волгу	50,0	ВМСтЭсп (уголковый прокат)	153,7	сварно	натяжная 4х22-ЛС-30	50,0	ВМСтЭсп-146,9 метизы 6,8	153,7	-	-
То же лист 48	ВЛ 500 кВ "Рыбинск-Череповец" Переход через р.Согожу	50,0	-	153,7	-	-	50,0	-	153,7	-	-
Видоизменено № 17101-25-1	ВЛ 500 кВ "Братск-Тудун" Переход через р.Тангуй, ПА-68	60,0	Низколегированная сталь	63,5			60,0	Ст3-45,4 14Г2-15,4 метизы - 2,7	63,5	-	-
- № 8583-25-6	ВЛ 500 кВ "Карменово-Бугульма" Переход через р.Белую, ПА-78А	70,0	14Г2-26,54т Ст3	106			70,0	Ст3-75,26 14Г2-26,54 метизы-4,2	106,0	-	-



Таблица 6-2

## Показатели базовых вариантов двухципных переходных опор ВЛ 500 кВ

Обозначение	Наименование ВЛ, перехода, шифр переходной опоры	По аналогу							Приведенные в сопоставимым условиям и варианты шифров опор с учетом условий эксплуатации					
		Высота до нижней траверсы, м	Материал	Масса, т			Соединения	Гирлянды	Высота до нижней траверсы, м	Материал	Масса, т	Соединения	Гирлянды	
I	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	
Альбом 100ЭТМ-т2 лист 40	ВЛ 500 кВ "Тимань-Сургут" Переход через Игановку Обл., АТП-58	58,0	ВМСтЗсп	95	2	190	Заводские сварные монтажные на болтах	2х24 ЛС-22 2х22- -ЛС22	58,0	ВМСтЗсп- 182,6 МТЗН- 7,4	190,0	монтажных элементов на болтах	3х31 ЛПС 300Б -6шт	
То же лист 46	ВЛ 500 кВ "Рыбинск - Череповец" Переход через р.Волгу	50,0	ВМСтЗло (уголковый прокат)	153,7	2	307,4	сварные	4х22- ЛС30	50,0	ВМСтЗло- 294,4 МТЗН 11,0	307,4	-	-	
То же лист 48	ВЛ 500 кВ "Рыбинск - Череповец" Переход через р.Согоду	50,0	-	153,7	2	307,4	-	-	50,0	-	307,4	-	-	
Выполнено ОДП №7101-25-36, л.1,2	ВЛ 500 кВ "Братск-Тулун" Переход через р.Тангуй, ПА-68	60,0	низколегированная сталь	63,5	2	127,0			60,0	СЧЗ-98,3 I4Г2-23,7 МТЗН 5,00	127,0	-	-	
То же № 8583-25-6	ВЛ 500 кВ "Карманово-Бугудыма" Переход через р.Белую, ПА-78А	70,0	I4Г2-26,54т Ст.3	106	2	272,0			70,0	СЧЗ-151,3 I4Г2-53,08 МТЗН 7,62	272,0	-	-	

Таблица 6-3

Исходные данные для расчета годового экономического эффекта

Обоснование	Показатели	Единицы измерения	Одноцепные переходные опоры с треугольным расположением проводов		Двухцепные переходные опоры с двухрусным расположением проводов	
			базовые варианты	предлагаемые варианты	базовые варианты	предлагаемые варианты
1	2	3	4	5	6	7
Табл. 9674ТМ-15	Масса	т	1143,8	1021,4	2287,6	1585,8
	2. Количество переходов	шт	5	5	5	5
	3. Количество типовразмеров	шт	5	3	5	3
Табл. 6-4; 6-5	Сметная стоимость опор и гирлянд изоляторов в доле	тыс. руб.	730,7	734,5	1561,6	1242,8
	5. Затраты на проектирование: в) ежегодные - на индивидуальное проектирование опор для перехода	-"	100,0 (20x5)	-	100,0 (20,0x5)	-
	б) единовременные - на разработку типового проекта	-"	-	40,0	-	20,0
	6. Годовой объем строительно-монтажных работ с применением новых строительных конструкций (А <sub>2</sub> )	шт. переходов	-	-	5	-

1	2	3	4	5	6	7
За вычетом 6% на накладные расходы	7. х) Сметная себестоимость строительно-монтажных работ					
	(739,5x0,94)	тыс. руб.	-	630,4	-	-
	(700,7+100)x0,94	-"	827,9	-	-	-
	<u>(156I,6+100)x0,94</u>	-"	-	-	312,4	-
	5	-"	-	-	-	233,6
	<u>(1242,8x0,94)</u>	-"	-	-	-	-
	5	-"	-	-	-	-
	8. Капитальные вложения в основные производственные фонды					
	(780,7+100)x0,1	тыс. руб.	83,07	-	-	-
	(734,5x0,1)+40	-"	-	113,45	-	-
	<u>(156I,6+100)x0,1</u>	-"	-	-	33,2	-
	5	-"	-	-	-	-
	<u>(1242,8x0,1)+20</u>	-"	-	-	-	28,9
	5	-"	-	-	-	-
7294тм Прилож. 2 табл. 3	9. Годовые издержки в сфере эксплуатации	-"				
	(734,5x0,0076)	-"	-	5,58	-	-
	(730,7+100)x0,0076	-"	6,69	-	-	-
	<u>(156I,6+100)x0,0076</u>	-"	-	-	2,53	-
	5	-"	-	-	-	-
	<u>(1242,8x0,0076)</u>	-"	-	-	-	1,9
	5	-"	-	-	-	-

1	2	3	4	5	6	7
7294тм	Ю. Норма отчислений на реновацию	%	-	2,0	-	2,0
01509-75	II. Нормативный коэффициент экономической эффективности	-	0,15	0,15	0,15	0,15

Примечание: <sup>х)</sup> Данные по п.п. 7+9 рассчитаны на годовой объем внедрения

Стоимостные показатели одноцепных переходных опор ВЛ 500 кВ по различным вариантам

Таблица 6-4

Обоснование	Показатели	Свободностоящая одноствоечная опора с треугольным расположением проводов (Вар. I) (I опора)								Суммарные значения (5 опор)	
		Базовые варианты, приведенные в сопоставимые условия					Предлагаемые варианты			Базовые варианты	предлагаемые варианты
		высота					высота				
		50 м	50 м	58 м	60 м	70 м	52м	64м	76 м		
I	2	3	4	5	6	7	8	9	10	II	12
Таблица масс одноцепных опор по вариантам 9674тм-т3  Расчет по программе ПЗ-5 И.В.И9619тм-т5  Табл. 6-6 ЭЛП 35-750кВ 3-8-14, т.ч. 3-2-9 п.5	1. Масса, т	153,7	153,7	95,0	63,5	106,0	84,3	105,4	131,3	571,9	510,7
	2. Сметная стоимость строительно-монтажных работ, тыс.руб.	100,09	100,09	66,79	47,29	76,09	61,39	75,69	98,09	390,35	367,25
	в том числе: Стоимость опоры, т.р.	96,0	96,0	62,7	43,2	72,0	57,3	71,6	9,0	369,9	346,8
	То же гирлянд изоляторов, тыс.руб.	4,09	4,09	4,09	4,09	4,09	4,09	4,09	4,09	20,45	20,45
	3. Затраты на проектирование: типовое, тыс.руб. индивидуальное, т.р.									- 50,0	20,0 -



**Расчет стоимости гирлянд изоляторов**

Обозначение	Тип опоры	Количество цепей и изоляторов в цепи Гирлянды		Количество гирлянд	Сметная стоимость тыс.руб.
		натяжной	поддерживающей		
I	2	3	4	5	6
ЭЛЦ 35-750 3-8-14 т.ч. 3-2-9 п.5	1. С треугольным расположением проводов	-	3х3IхПС300Б	3	$\left\{ \frac{(0,698-2 \times 24 \times 0,0103) \times 3}{2} + 3 \times 3I \times \right.$ $\left. \times 0,0103 / \times 1,086 \right\} \times 3 =$ 4,09
То же	2. Рамно	-	3х3IхПС300Б	3	4,09
3-8-20, т.ч. 3-2-10 п.5	3. С анкерной подвеской с одной фазы	6х3IхПС 210Б (ПС22А)	-	2	$\left\{ \frac{(0,940-3 \times 21 \times 0,0129) \times 6}{3} + 6 \times \right.$ $\left. 3I \times 0,0129 / \times 1,086 \right\} \times 2 =$ 5,76
3-8-14, т.ч. 3-2-9 п.5		-	3х3IхПС300Б	4	$\left\{ \frac{(0,698-2 \times 24 \times 0,0103) \times 3}{2} + 3 \times \right.$ $\left. 3I \times 0,0103 / \times 1,086 \right\} \times 4 = 5,45$
<i>Итого по типу 3:</i>					11,21

## 7. Выгоды и рекомендации

1. На основании рассмотрения различных типов переходных опор предлагается разработать промежуточные свободностоящие и переходные опоры: одноопорные с треугольным расположением проводов и двухопорные Дунайского типа.

2. Наряду со свободностоящими опорами предлагается разработать одноопорную одностоечную опору на оттяжках с симметричным расположением восьми оттяжек.

3. Общее количество предлагаемых типов переходных опор составит:

- 1. одноопорная свободностоящая переходная опора
- 1 одноопорная переходная опора на оттяжках
- 1 двухопорная свободностоящая переходная опора

Помимо вышеперечисленных свободностоящих опор обеспечивается путем исключения одной или нескольких нижних связей высотой 12 м, а для опор на оттяжках исключаются средние связи стойки.

4. Предлагается разработать одну одноопорную и одну двухопорную консольные опоры с высотой до крайних проводов 13,5 м. Для понижения опор применяются подставки высотой 6 м. В качестве консольных опор могут также применяться нормальные одноопорные или две угловые типовые опоры ВЛ 500 кВ в предлагаемых нагрузках, принятых в их расчетах.

5. Сравнение технико-экономических показателей предлагаемых типовых переходных опор с опорами, установленными на сооружаемых переходах, показывает, что при строительстве 6 переходов в год новые переходные опоры дадут экономию стали около 263 т, а в денежном выражении около 223 тыс.руб. в год.



6. В случае, если будут приняты и исполнению на стадии рабочих чертежей и все предложенные конструкции, то предлагается работу выполнять в два этапа:

I этап - одноцепная свободностоящая переходная опора со всеми модификациями и одноцепная концевая опора - IУ кв. 1981 г. - стоимость проектирования - 30 тыс.руб.

II этап - одноцепная переходная опора на оттяжках и двухцепная свободностоящая переходная опора со всеми модификациями и двухцепная концевая опора - IУ кв. 1982 г. - стоимость проектирования - 45 тыс.руб.

8. Выписка из патентного формуляра и в.л. 9674тм-т4  
Типового проекта "Переходные опоры ВЛ 500 кВ высотой до 100 м"  
инв.л. 9674тм-т2.

Данный проект обладает патентной чистотой в отношении СССР, Болгарии, Венгрии, ГДР, Польши, Румынии, Чехословакии и Югославии.

В разработанном проекте все составные элементы проекта обладают патентной чистотой  
Комплекующих изделий не обладающих патентной чистотой не имеется.

В данном проекте использовано изобретение по заявке № 2750138/29-33 от 09.04.79 г. "Основание опоры линии электропередачи" по которой имеется решение Госноинизобретений от 29.10.79 г. о выдаче авторского свидетельства.

Патентный формуляр составлен 5 ноября 1980 г.

Проверка патентной чистоты проводится в связи с новой разработкой проекта и возможностью применения его в социалистических странах.

Выписку составил  
инженер НИИЛЭС  
5 ноября 1980 г.



(Н.С.Федорова)

**Отчет о патентных исследованиях по техническому проекту  
"Переходные опоры ВЛ 500 кВ высотой до 100 м", инв. № 9674тм**

Ниже кратко излагаются результаты патентных исследований, проведенных при выполнении данной работы

**I. просмотрены следующие патентные материалы**

Предмет поиска (тема, объем, техническое решение и их основные части)	Страна	Классы		Дата и номера просмотренных патентных документов	Наименование источника
		МКА	НКИ		
I	2	3	4	5	6
Переходные металлические опоры:	СССР	Л04С 3/32 Л04Н12/08	-	с 1919 г. по 30.09.80 г. с № 198 по № 768025	1. Библиографический указатель патентов действующий в СССР по состоянию на 01.01.74г. 80 г.г.
I.1. одноцепные	Велико-Британия	-	20(1) 20(2)	с 1959 г. по 27.02.80 г. с № 540077 по № 2027782	2. Бюллетень Госном-изобретений СССР "Открытие изобретения, промышлен. образцы, товарные знаки".
I.2. двухцепные					
I.3. Концевые опоры	США		189	с 1949 г. по 29.01.80 г. с № 245951 по № 4186437	

1	2	3	4	5	6
	Франция	—	-	с 1945 г. по 16.05.80 г. с № 902805 по № 2436526	3. Журнал "Изобретения в СССР и за рубежом"
	ФРГ	—	-	с 1950 г. по 14.05.80 г. с № 750287 по № 2944099	4. Библиографический указатель "Изобретения за рубежом"
	Япония	—	89С2	с 1963 г. по 04.04.80 г. с № 3418 по № 55-12840	5. Перечни авторских свидетельств и зару- бежных патентов по опорам и основаниям опор линий электропе- редачи высокого напря- жения, СЗО энергосеть- проект (см. отчет о патентных исследова- ниях) рациональных конструкций фундамен- тов для районов с вечномерзлыми грунтами* разработанный СЗО Энергосетьпроект в 1980 г. инв. № 9532тм-73)
	Болгария	—	-	с 01.06.1965г. по 31.10.78г. а № 7022 по № 25460	
	Венгрия	—	-	с 01.01.1966г. по 31.12.79г. с № 136336 по № 174365	
	ГДР	—	-	с 01.01.1966г. по 31.03.80г. с № 303 по № 14074	* по теме „Исследования...“

1	2	3	4	5	6
	Польша	--	-	с 01.01.1966г. по 31.03.80г. с № 33655 по № 108275	
	Румыния	--	-	с 01.01.1966 г. по 30.06.77г. с № 39532 по № 62055	
	Чехосло- вения	--	-	с 01.01.1966г. по 31.01.80г. с № 49747 по № 195388	
	Югосла- вия	--	-	с 01.01.1966г. по 31.01.80 г. с № 17023 по № 34810	

2. Просмотрена следующая научно-техническая литература

№ пп	Наименование источника информации	Авторы	Год, место и орган издания
I	Реферативный журнал электротехники и энергетика В. Электрические станции сети и системы	-	ВИНИТИ, Москва, за период с 1962 г. по 5 ноября 1980 г.

3. Перечень отечественных и зарубежных изобретений, выявленные в результате патентного поиска:

№ пп	Наименование изобретения	Охранные документы, полученные в СССР и за рубежом, и поданные заявки (страна, №, класс, дата приоритета, начало срока действия)	Примечание
I	2	3	4
3.1	Осношение опоры линии электропередачи	заявка СССР № 2750138/29-33 от 09.04.79 г. МКП-ЕО4И 12/00 по которой имеются решения Госкомизобретений от 29.10.79 г. о выдаче авторского свидетельства	
3.2	Опора для воздушных ЛЭП	Патент Великобритании № 76194 МКП-ЕО4С 3/32 МКП-20(1) Н1Д 20(2) F 20 Заявлено 30.12.54г	

1	2	3	4
3.3	Усовершенствование в мачтах и опорах	Патент Великобритании № 731809 МКМ-В04С 3/32 НКМ-20(1) 87(2) Заявлено 29.07.54	
3.4	Опора башенного типа	Патент США № 2198955 МКМ-В04С 3/32 НКМ-189-22 Заявлено - 28.02.52г.	
3.5	"Мачты, опоры башенного типа..."	Патент США № 2738039 МКМ-В04С 3/32 В04 12/00 НКМ-183-26 Заявлено 17.04.51г.	
3.6	Металлическая мачта для высоковольтных линий электропередачи	Патент ФРГ № 1229706 МКМ-В04С 3/32 В04 12/06 Заявлено-01.12.66г.	
3.7	Стальная опора для линий электропередачи сверхвысокого напряжения	Патент Японии № 45-17701 НКМ-60Е II Заявлено 13.03.65 Опубли.18.06.70г.	

4. Перечень ответственных изобретений, использованных в проекте:

№№ пп	Наименование изобретения	Охранные документы, полученные в СССР и поданные заявки (№, класс, заявитель, авторы, дата приоритета, дата публикации)	Наименование технического решения
1	2	3	4
4.1	Основание опоры линии электропередачи		

1	2	3	4
		<p>Заявка СССР № 2/50138/29-33 от 09.04.79г. МКИ-Е04Н 12/00 заявитель - СЭО Энергосетьпроект Авторы: М.А.Цейт- лин, А.Н.Андре- ева и В.А.Хогло- ва По заявке имеется решение Госком- изобретений от 29.10.79г. о выдаче авторского свидетельства</p>	<p>Основание проектируемой переходной опоры ВЛ 500кВ высотой до 100 м с оттяж- ками</p>

5. Данные о патентной чистоте принципиальных схемных, конструктивных и технологических решений, узлов, элементов, операций, комплектующих изделий и других составных частей объекта

Код ли	Наименование узла элемента, комплектующего изделия, и других составных частей объекта	Обозначение (в чертежах, стандартов, и т.п.)	Действующие патенты, лишавшие составные части объекта патентной чистоты, (номер, страна, начало срока действия)	Страна	Обладает или нет патентной чистотой ("да", "нет") с указанием даты последних просмотренных патентных материалов
I	2	3	4	5	6
Переходные металлоческие опоры:	5.1. одношпальные	9674TM-T3-1-4;11	не выявлены	СССР	да, на 30.09.80 г.
	5.2. двухшпальные	9674TM-T3-5;6	не выявлены	Болгария	да, на 31.10.78г.
	5.3 Концевые опоры	9674TM-T3-7;8	не выявлены	Венгрия	да на 31.12.79 г.
				ГДР	да, на 31.03.80 г.
				Польша	да на 31.03.80 г.
				Румыния	да, на 30.06.77 г.
				Чехословакия	да, на 31.01.80 г.
				Югославия	да, на 31.01.80 г.



**5.4. Общая характеристика патентной чистоты объекта: технические решения, заложенные в данном проекте, обладают патентной чистотой в отношении СССР, Болгария, Венгрии, ГДР, Польши, Румынии, Чехословакии и Югославии.**

**6. Выводы и рекомендации**

6.1. При дальнейшей разработке данного проекта на последующей стадии рекомендуется проверить возможность использования технических решений 7 изобретений, указанных в разделах 3 и 4.


6.2. В настоящем проекте использовано 1 изобретение, указанное в разделе 4.

6.3. Настоящий проект обладает патентной чистотой в странах и на дату указанные в разделе 5.


Зав. НИИЛЭС

 А.М. Курносов

Гл. инженер проекта

 А.Н. Андреева


Руководитель группы

 М.А. Цейтлин

Начальник патентно-лицензионного сектора

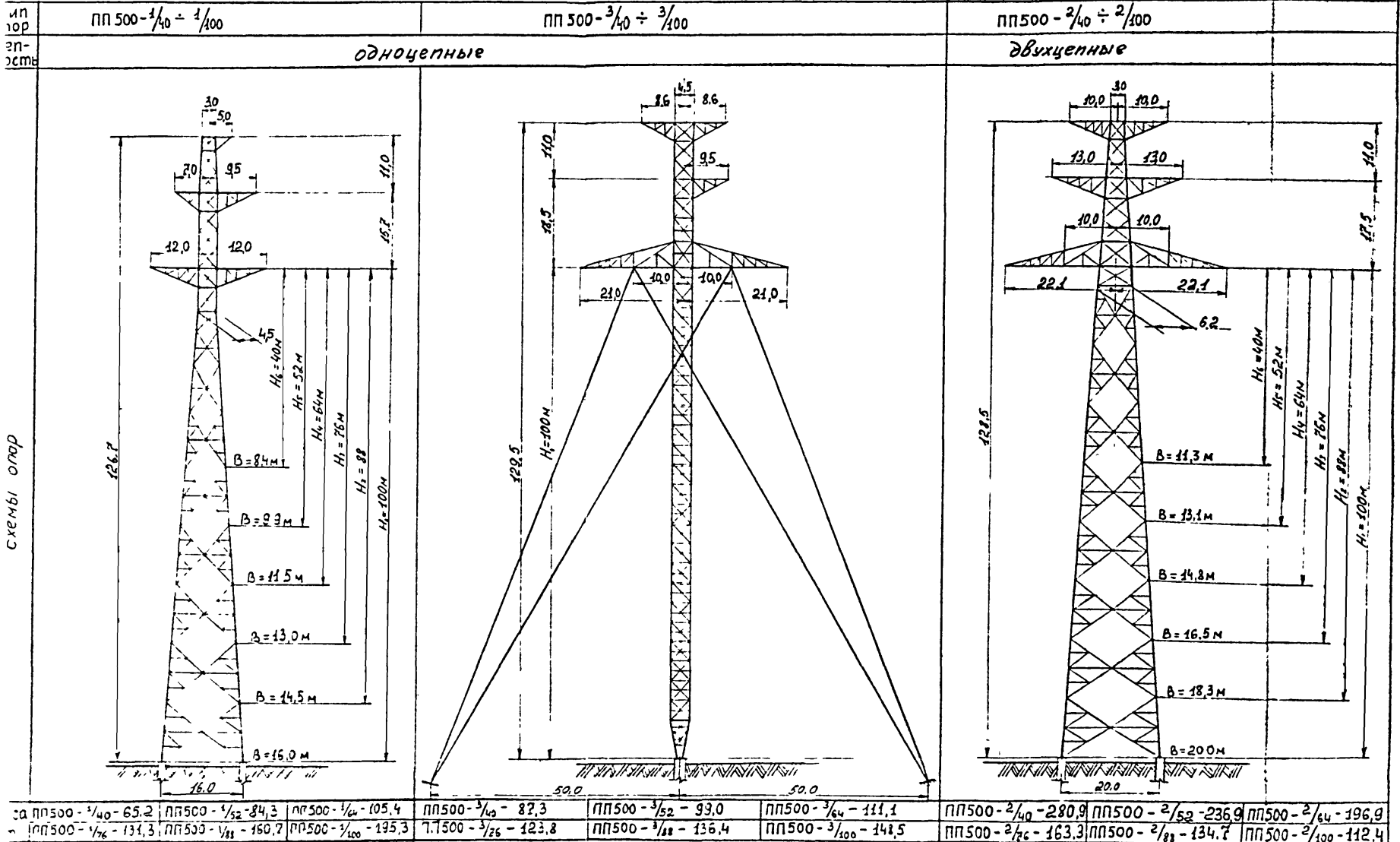
 А.Н. Филимонов

Руководитель группы

 В.И. Алексеев

5 ноября 1980 г.

Обзорный лист переходных опор ВЛ 500 кв.



ПП 500 - $\frac{1}{40}$ - 65,2	ПП 500 - $\frac{1}{52}$ - 84,3	ПП 500 - $\frac{1}{64}$ - 105,4	ПП 500 - $\frac{3}{40}$ - 82,3	ПП 500 - $\frac{3}{52}$ - 99,0	ПП 500 - $\frac{3}{64}$ - 111,1	ПП 500 - $\frac{2}{40}$ - 280,9	ПП 500 - $\frac{2}{52}$ - 236,9	ПП 500 - $\frac{2}{64}$ - 196,9
ПП 500 - $\frac{1}{76}$ - 131,3	ПП 500 - $\frac{1}{88}$ - 160,7	ПП 500 - $\frac{1}{100}$ - 195,3	ПП 500 - $\frac{3}{26}$ - 123,8	ПП 500 - $\frac{3}{48}$ - 136,4	ПП 500 - $\frac{3}{100}$ - 141,5	ПП 500 - $\frac{2}{76}$ - 163,3	ПП 500 - $\frac{2}{88}$ - 134,7	ПП 500 - $\frac{2}{100}$ - 112,4

## Нагрузки от проводов и тросов для одноцепной опоры.

ИИИ схем	Расчетные условия	Схемы нагрузок	Обознач. нагрузок	Нормат. нагрузки (кг)	Коеффици. перегрузки	Коеффици. сочетания	Расчетные нагрузки (кг)	ИИИ схем	Расчетные условия	Схемы нагрузок	Обознач. нагрузок	Норматив. нагрузки (кг)	Коеффици. перегрузки	Коеффици. сочетания	Расчетные нагрузки (кг)
I	Провода и тросы не оборваны и свободны от гололеда, ветер направлен вдоль осей траверс $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C = 0$ $Q = Q_{\text{max}}$		$P_n$	7600	1,2	-	9120	III	Оборван провод, дающий наибольший изгибающий или крутящий момент на опору $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C \neq 0$ $Q = 0$		$S_n$	5000	1,3	0,9	5850
			$P_r$	2400	1,2	-	2880				$g_n$	12000	1,1	-	13200
			$g_n$	12000	1,1	-	13200				$g_r$	13300	2	0,9	23940
			$g_r$	3800	1,1	-	4180				$g_r$	3800	1,1	-	4180
			$g_r$	3000	1,1	-	3300				$g_r$	5000	2	0,9	9000
Ia	Провода и тросы не оборваны и свободны от гололеда Ветер направлен под $45^{\circ}$ к осям траверс. $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C = 0$ $Q = Q_{\text{max}}$		$P_n$	3800	1,2	-	4560	IV	Оборван один трос Провода не оборваны $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C \neq 0$ $Q = 0$		$S_r$	2000	1,3	0,9	2340
			$P_r$	1200	1,2	-	1440				$g_n$	12000	1,1	-	13200
			$g_n$	12000	1,1	-	13200				$g_r$	13300	2	0,9	23940
			$g_r$	3800	1,1	-	4180				$g_r$	3800	1,1	-	4180
			$g_r$	3000	1,1	-	3300				$g_r$	5000	2	0,9	9000
II	Провода и тросы не оборваны и покрыты гололедом Ветер направлен вдоль осей траверс $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C \neq 0$ $Q = 0,25 Q_{\text{max}}$		$P_n$	6300	1,4	-	8820				$S_n$	5000	1,3	0,9	5850
			$P_r$	2600	1,4	-	3640				$g_n$	12000	1,1	-	13200
			$g_n$	12000	1,1	-	13200				$g_r$	13300	2	-	26600
			$g_r$	3800	1,1	-	4180				$g_r$	3800	1,1	-	4180
			$g_r$	3000	1,1	-	3300				$g_r$	5000	2	-	10000

Нагрузки от проводов и тросов для одноцепной опоры типа ПА

ИИ схем	Расчетные условия	Схемы нагрузок	Обознач. нагрузок					ИИ схем	Расчетные условия	Схемы нагрузок	Обознач. нагрузок				
			Норматив. нагрузки (кг)	Коэфф. перегрузки	Коэфф. сочетания	Расчетные нагрузки (кг)	Норматив. нагрузки (кг)				Коэфф. перегрузки	Коэфф. сочетания	Расчетные нагрузки (кг)		
1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8
I	Провода и трос не оборваны и свободны от гололеда, ветер направлен вдоль оси троса: $t = -5^{\circ}C$ $C = 0$ $Q = Q_{max}$		$P_n$ 7600	1,2	-	9120	IIIa Оборван крайний провод, действующий наибольший изгибающий или крутящий момент на опору. $t = -5^{\circ}C$ $C \neq 0$ $Q = 0$		$S_n$ 5000	1,3	0,9	5850			
			$P_t$ 2400	1,2	-	2880			$\Delta S_n$ 4000	1,3	0,9	4680			
			$\Delta S_n$ 4000	1,3	-	5200			$q_n$ 12000	1,1	-	13200			
			$q_n$ 12000	1,1	-	13200			$q_t$ 3800	1,1	-	4180			
			$q_t$ 3800	1,1	-	4180			$q_n/q_{г2}$ 3000/7000	1,1	-	3300/7700			
Ia	Провода и трос не оборваны и свободны от гололеда, ветер направлен под $45^{\circ}$ к осям троса. $t = -5^{\circ}C$ $C = 0$ $Q = Q_{max}$		$P_n$ 3800	1,2	-	4560	IIIb Оборван средний провод (крепление провода анкерное) $t = -5^{\circ}C$ $C \neq 0$ $Q = 0$		$S_n$ 40000	1,3	0,9	46800			
			$P_t$ 1200	1,2	-	1440			$q_n$ 12000	1,1	-	13200			
			$\Delta S_n$ 4000	1,3	-	5200			$q_t$ 3800	1,1	-	4180			
			$q_n$ 12000	1,1	-	13200			$q_n/q_{г2}$ 3000/7000	1,1	-	3300/7700			
			$q_t$ 3800	1,1	-	4180									
II	Провода и трос не оборваны и покрыты гололедом, ветер направлен вдоль оси троса $t = -5^{\circ}C$ $C \neq 0$ $Q = 0,25 Q_{max}$		$P_n$ 6300	1,4	-	8820	IIIc Оборван один трос, провода не оборваны $t = -5^{\circ}C$ $C \neq 0$ $Q = 0$		$S_t$ 2000	1,3	0,9	2340			
			$P_t$ 2600	1,4	-	3640			$\Delta S_n$ 4000	1,3	0,9	4680			
			$\Delta S_n$ 4000	1,3	-	5200			$q_n$ 12000	1,1	-	13200			
			$q_n$ 12000	1,1	-	13200			$q_t$ 3800	1,1	-	4180			
			$q_t$ 3800	1,1	-	4180			$q_n/q_{г2}$ 3000/7000	1,1	-	3300/7700			

## Нагрузки от проводов и тросов для двухцепной опоры.

№ схем	Расчетные условия	Схемы нагрузок	Расчетные нагрузки (кг)					№ схем	Расчетные условия	Схемы нагрузок	Расчетные нагрузки (кг)																	
			Обознач. нагрузки	Норматив. нагрузка	Кoeffици. перегрузки	Кoeffици. сочетания	Расчетные нагрузки				Обознач. нагрузки	Нормат. нагрузка	Кoeffици. перегрузки	Кoeffици. сочетания	Расчетные перегрузки													
1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8													
I	Провода и трос не оборваны и свободны от гололеда, ветер направлен вдоль осей тросов $t = -5^{\circ}C$ $C = 0$ $Q = Q_{max}$		$P_n$ 2600	1,2	-	9120	III	Оборваны два провода дающие наибольший изгибающий или крутящий момент на опору $t = -5^{\circ}C$ $C = 0$		$S_n$ 5000	1,3	0,9	5850															
			$P_T$ 2400	1,2	-	2880				$g_n$ 12000	1,1	-	13200				$g_n$ 12000	1,1	-	13200								
			$g_n$ 12000	1,1	-	13200				$g_T$ 3800	1,1	-	4180				$g_T$ 3800	1,1	-	4180	$g_T$ 5000	2	0,9	23940				
			$g_T$ 3800	1,1	-	4180				$g_r$ 3000	1,1	-	3300				$g_r$ 3000	1,1	-	3300	$g_r$ 3000	1,1	-	3300				
			$g_r$ 3000	1,1	-	3300																						
I <sup>a</sup>	Провода и трос не оборваны и свободны от гололеда. Ветер направлен под 45° к осям тросов. $t = -5^{\circ}C$ $C = 0$ $Q = Q_{max}$		$P_n$ 3800	1,2	-	4560	IV	Оборван один трос. Провода не оборваны. $t = -5^{\circ}C$ $C \neq 0$ $Q = 0$		$S_T$ 2000	1,3	0,9	2340															
			$P_T$ 1200	1,2	-	1440				$g_n$ 12000	1,1	-	13200				$g_n$ 12000	1,1	-	13200								
			$g_n$ 12000	1,1	-	13200				$g_T$ 3800	1,1	-	4180				$g_T$ 3800	1,1	-	4180	$g_T$ 5000	2	0,9	23940				
			$g_T$ 3800	1,1	-	4180				$g_r$ 3000	1,1	-	3300				$g_r$ 3000	1,1	-	3300	$g_r$ 3000	1,1	-	3300				
			$g_r$ 3000	1,1	-	3300																						
II	Провода и трос не оборваны и покрыты гололедом. Ветер направлен вдоль осей тросов. $t = -5^{\circ}C$ $C \neq 0$ $Q = 0,25 Q_{max}$		$P_n$ 6300	1,4	-	8820																						
			$P_T$ 2600	1,4	-	3640											$g_n$ 12000	1,1	-	13200	$g_n$ 12000	1,1	-	13200				
			$g_n$ 12000	1,1	-	13200											$g_n$ 13300	2	-	26600	$g_T$ 3800	1,1	-	4180	$g_T$ 5000	2	-	10000
			$g_T$ 3800	1,1	-	4180											$g_r$ 3000	1,1	-	3300	$g_r$ 3000	1,1	-	3300	$g_r$ 3000	1,1	-	3300
			$g_r$ 3000	1,1	-	3300																						

### Нагрузки на одноцепную и двухцепную концевую опору

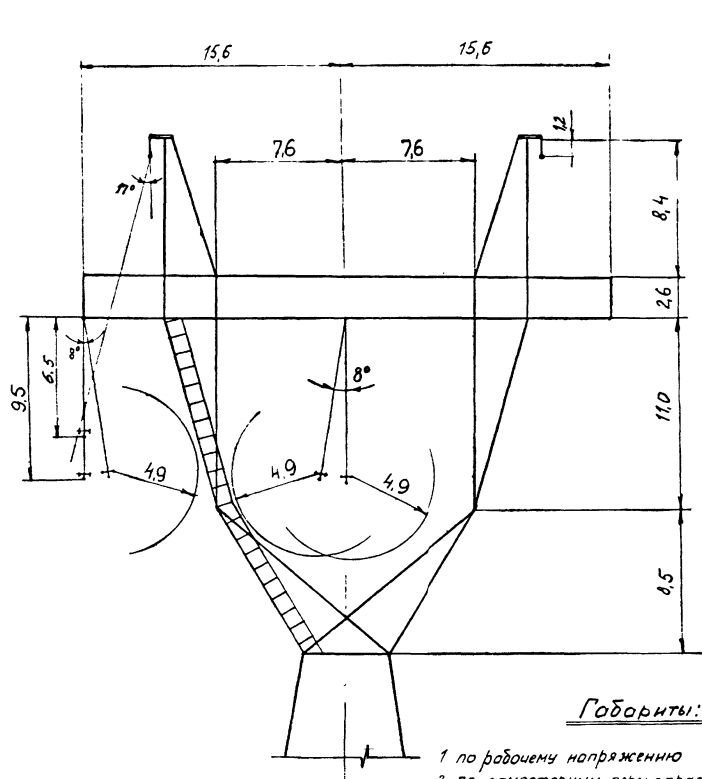
Линия	Расчетные условия	Схемы нагрузок		Обозн. нагруз.	Норм. нагрузка (кг)	Коеф. перегрузки	Коеф. сочетан.	Расчет нагрузка (кг)
		стойки одно-цепной опоры	стойки двух-цепной опоры					
1	2	3	4	5	6	7	8	9
I*	Провода и трос не оборваны и свободны от гололеда, ветер направлен вдоль осей траверс. $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C = 0$ $Q = Q_{\text{max}}$			$P_n$	3100	1,2	-	3720
				$P_T$	1000	1,2	-	1200
				$S_n$	34700	1,3	-	45100
				$S_T$	9900	1,3	-	12900
				$g_n$	4000	1,1	-	4400
				$g_T$	1300	1,1	-	1430
				$g_r$	3500	1,1	-	3850
				II*	Провода и трос не оборваны и покрыты гололедом. Ветер направлен вдоль осей траверс. $t = -5^{\circ}\text{C}$ $C \neq 0$ $Q = 0,25 Q_{\text{max}}$			$P_n$
$P_T$	1100	1,4	-					1540
$S_n$	43000	1,3	-					55900
$S_T$	11730	1,3	-					15300
$g_n$	4000	1,1	-					4400
	4400	2	-					8800
$g_T$	1300	1,1	-					1430
	1700	2	-					3400
$g_r$	3500	1,1	-	3850				

ЭЦП

Нагрузки от проводов и тросов для концевых опор.

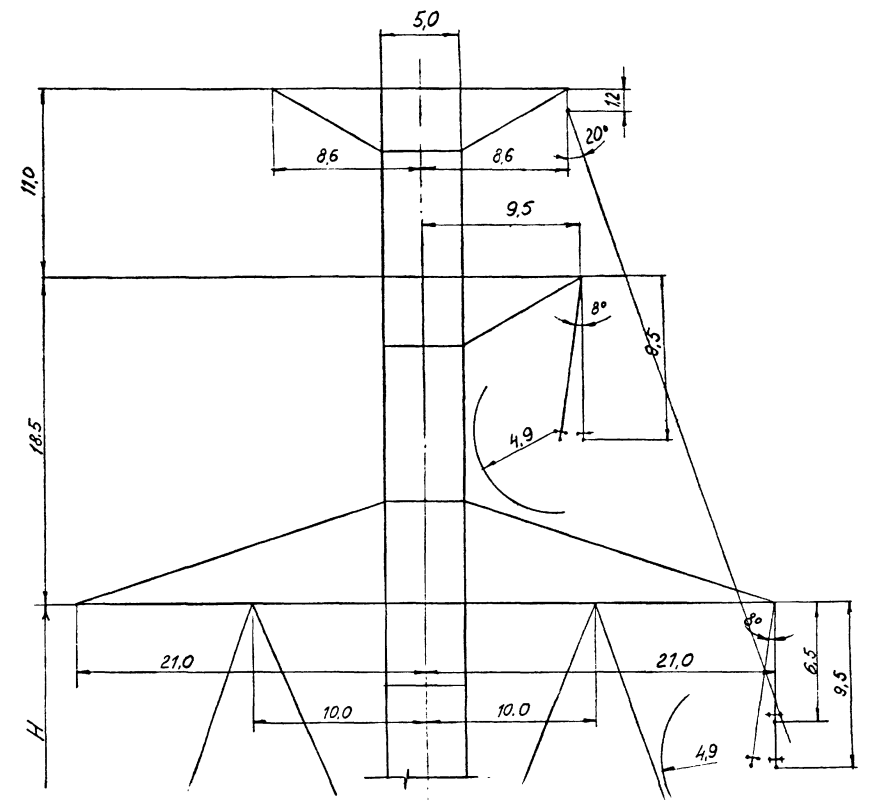
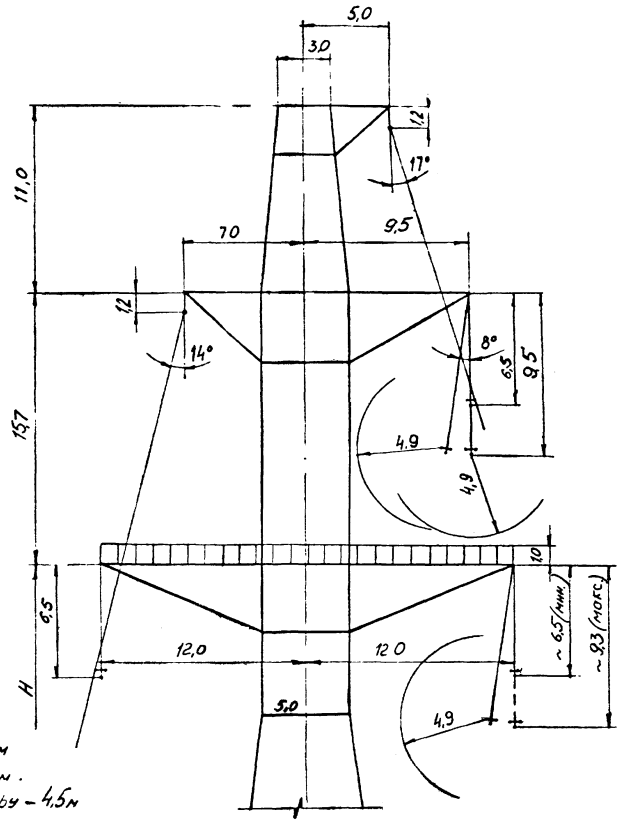
№9674тн-12

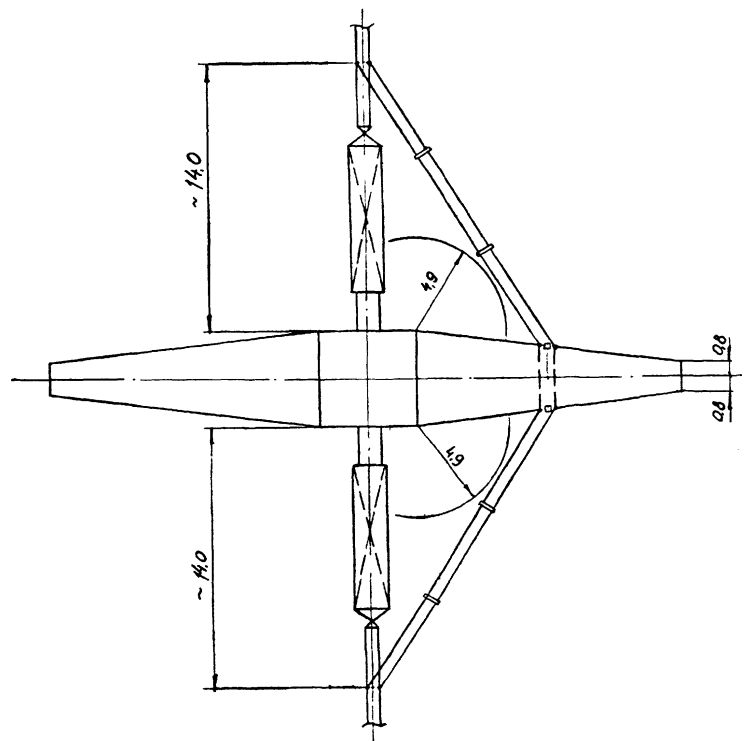
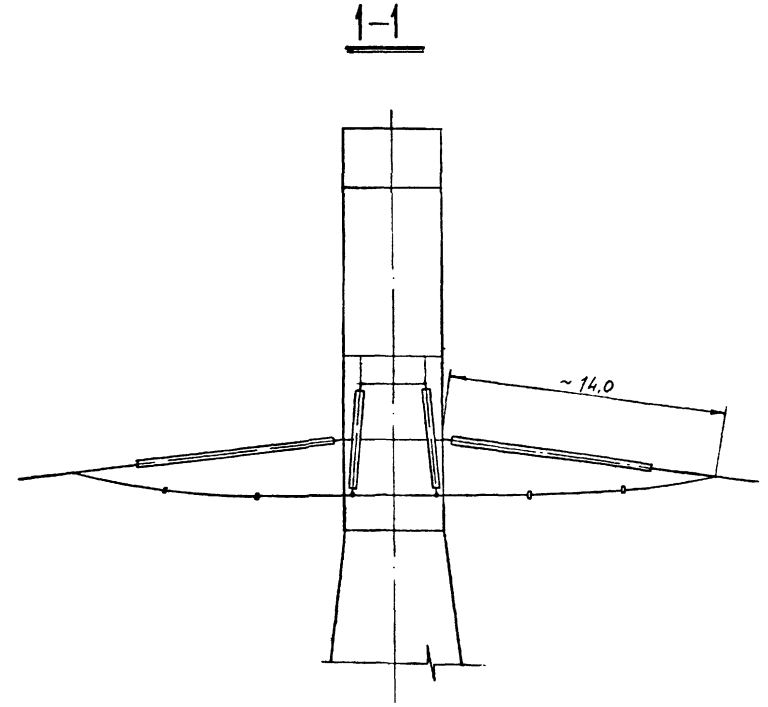
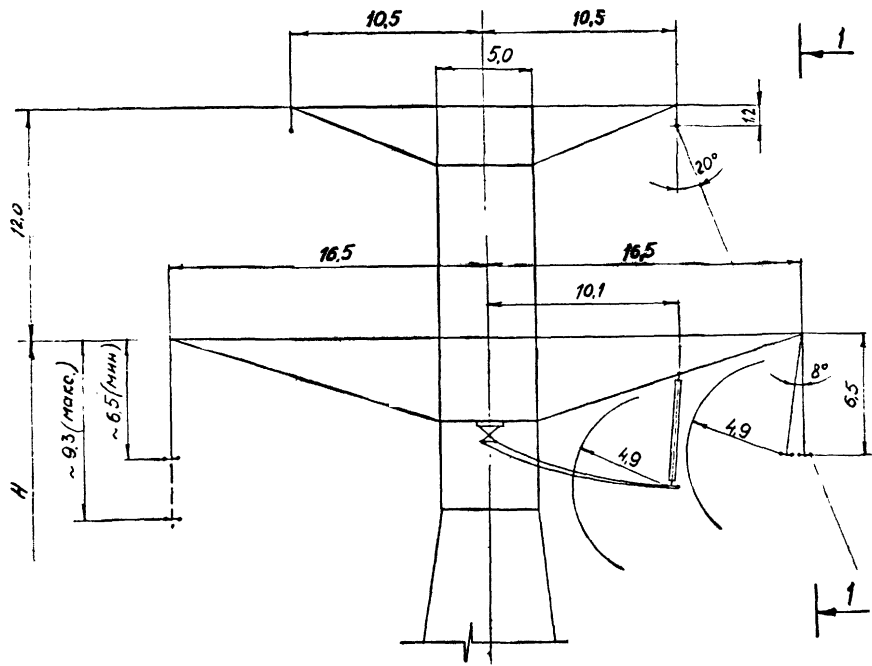
Линия  
5



Габариты:

- 1 по рабочему напряжению - 1,15 м
- 2 по атмосферным перенапряжениям - 4,9 м.
- 3 по условию безопасного подъема на опору - 4,5 м

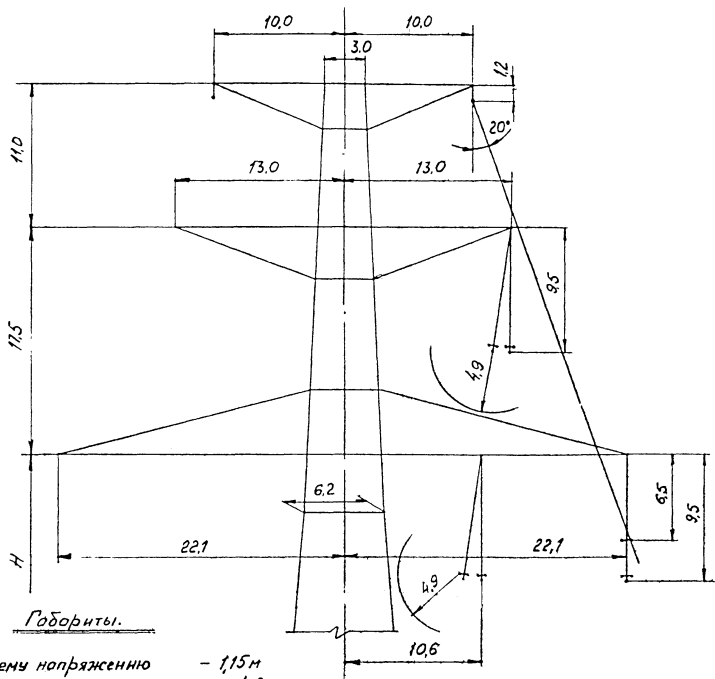
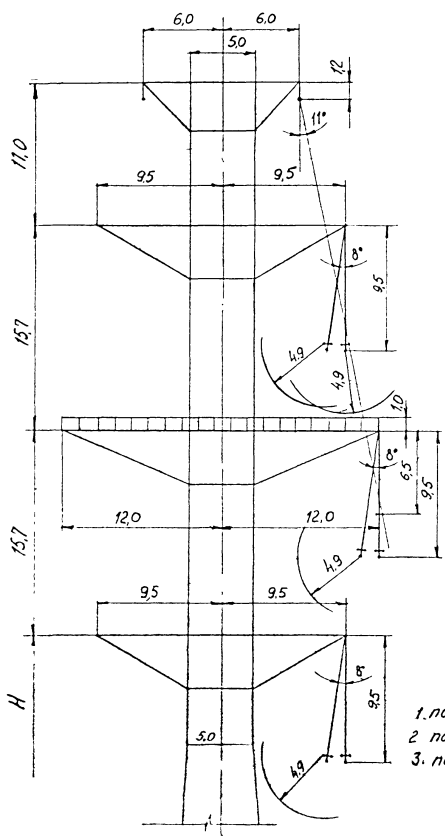




Габариты:

1. по рабочему напряжению - 1,15 м
2. по атмосферным перенапряжениям - 4,9 м
3. по условию безопасного подъема на опору - 4,5 м





Габариты.

- 1. по рабочему напряжению - 1,15м
- 2. по атмосферным перенапряжениям - 4,9м
- 3. по условию безопасного подъема на опору - 4,5м

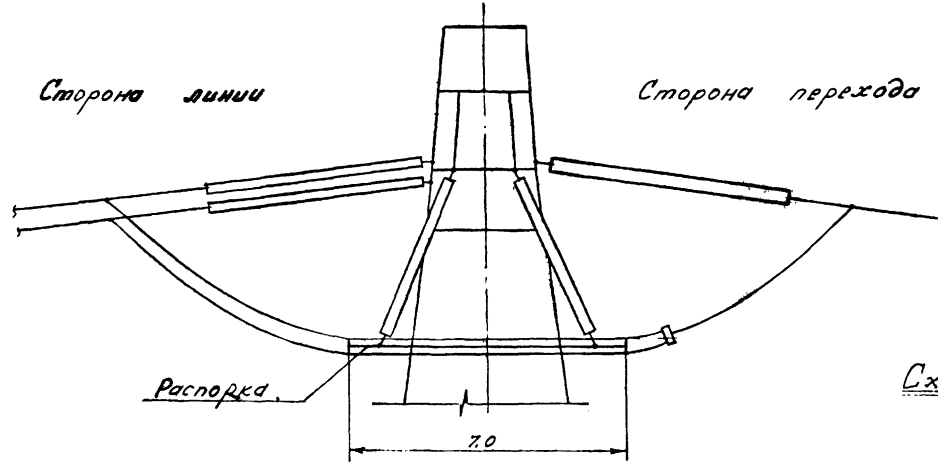
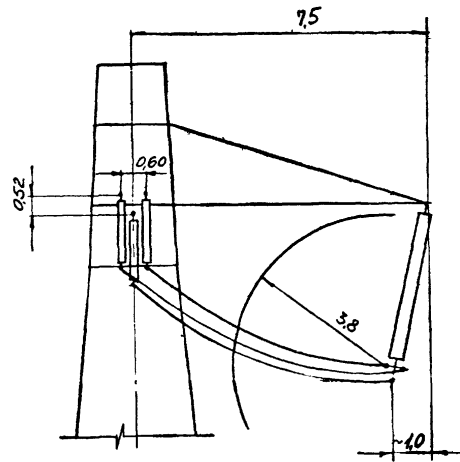
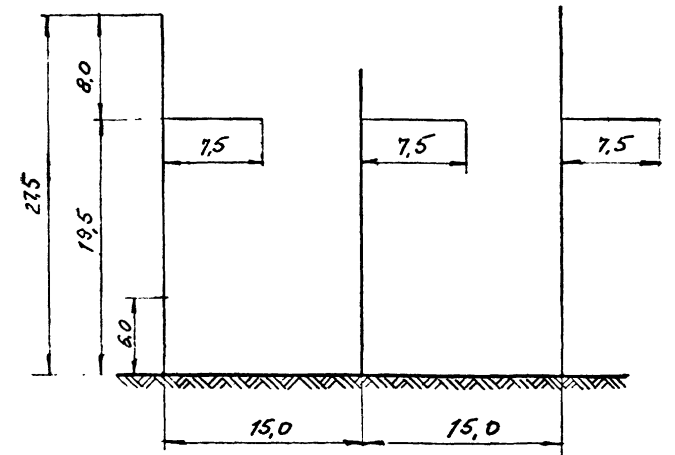
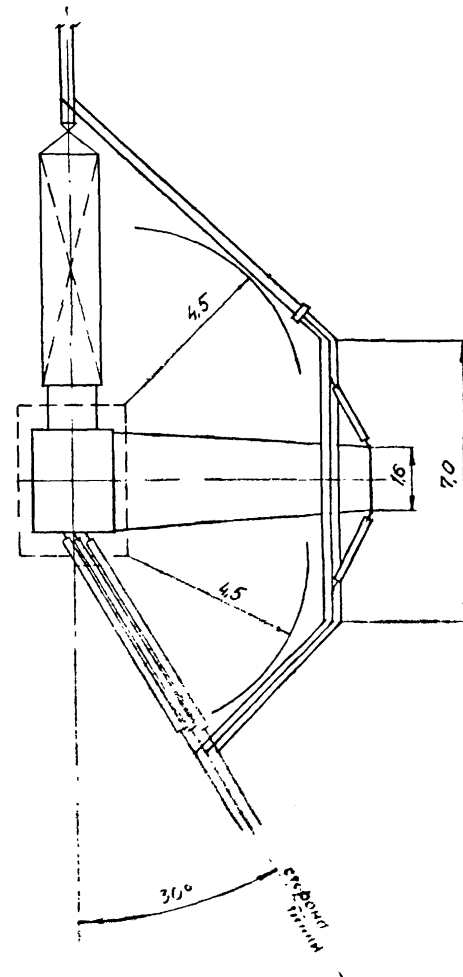
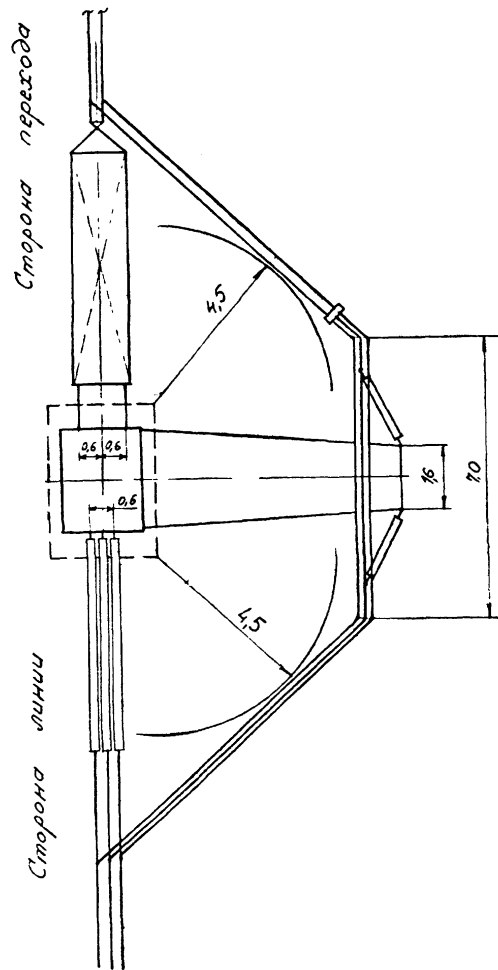


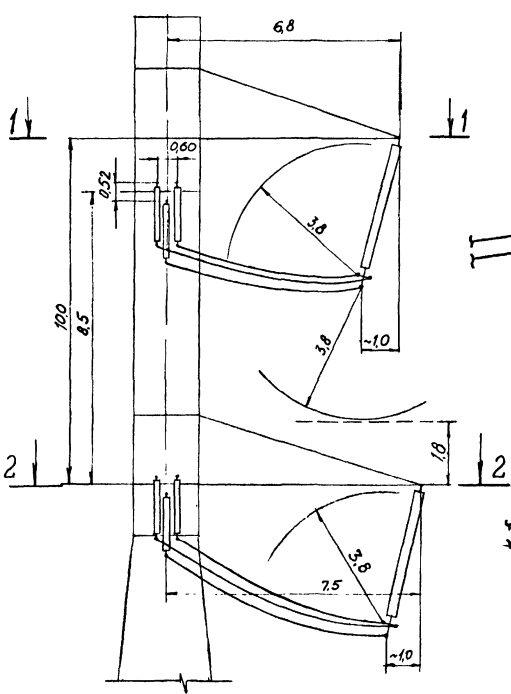
Схема одноцепной опоры К500-1



Габариты.

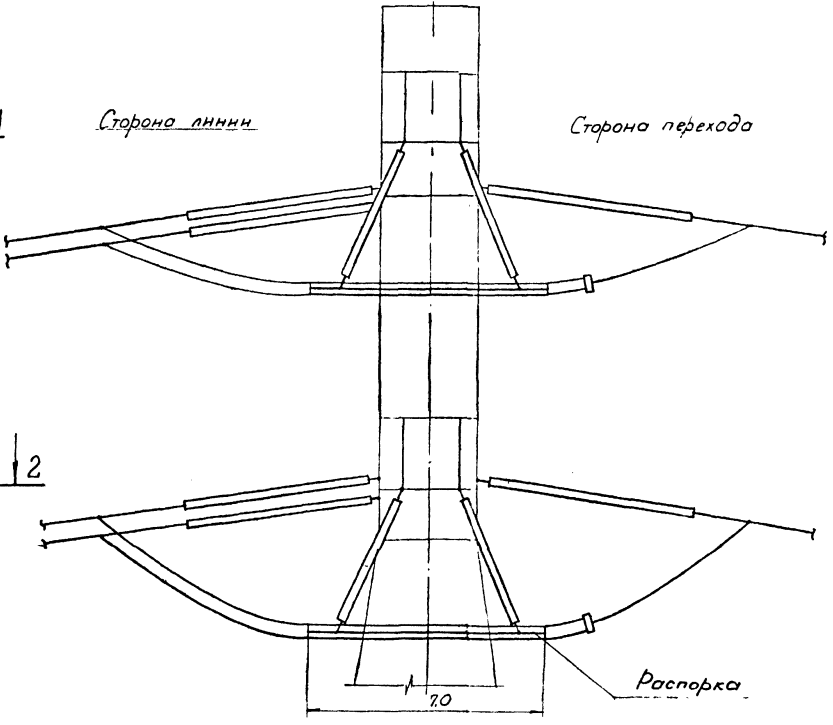
- 1 по рабочему напряжению - 1,15 м
- 2 по атмосферным перенапряжениям - 3,2 м
- 3 по условию безопасного подъема на опору - 4,5 м
- 4 по требованию правил техники безопасности - 3,8 м

Примечание; опора устанавливается перпендикулярно оси перехода. В сторону линии допускается угол поворота не более 30°.



Сторона линии

Сторона перехода



Распорка

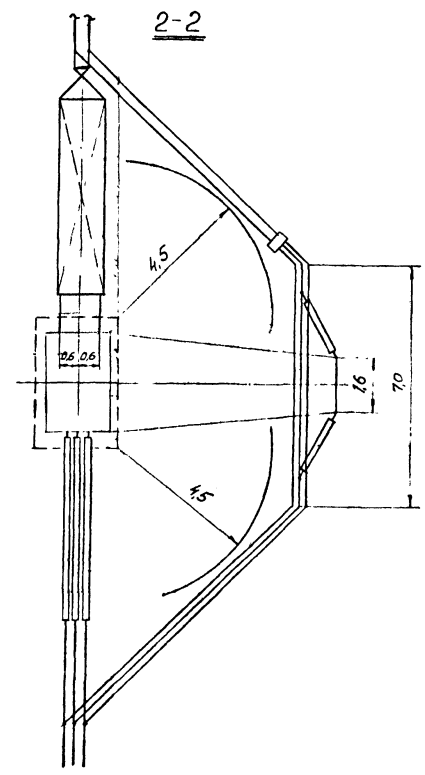
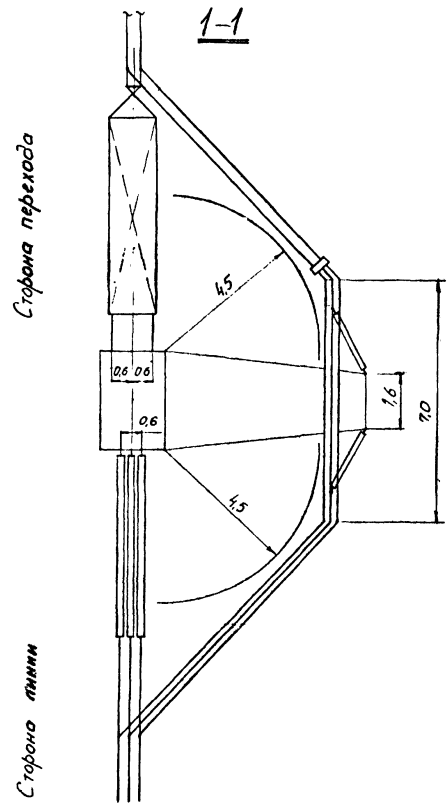
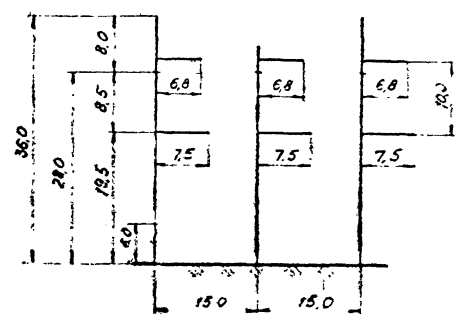


Схема двутельной опоры К500-2

Габариты:

- 1 по рабочему напряжению - 1,15 м
- 2 по атмосферным перенапряжениям - 3,2 м
- 3 по условию безопасного подъема на опору - 4,5 м
- 4 по требованию правил техники безопасности - 3,8 м

Примечание опора устанавливается перпендикулярно оси перехода. В сторону линии допускается угол поворота не более 30°



68

Сравнение весовых показателей для поясов  
одноцепной опоры по варианту I при высоте  $H_1=100m$

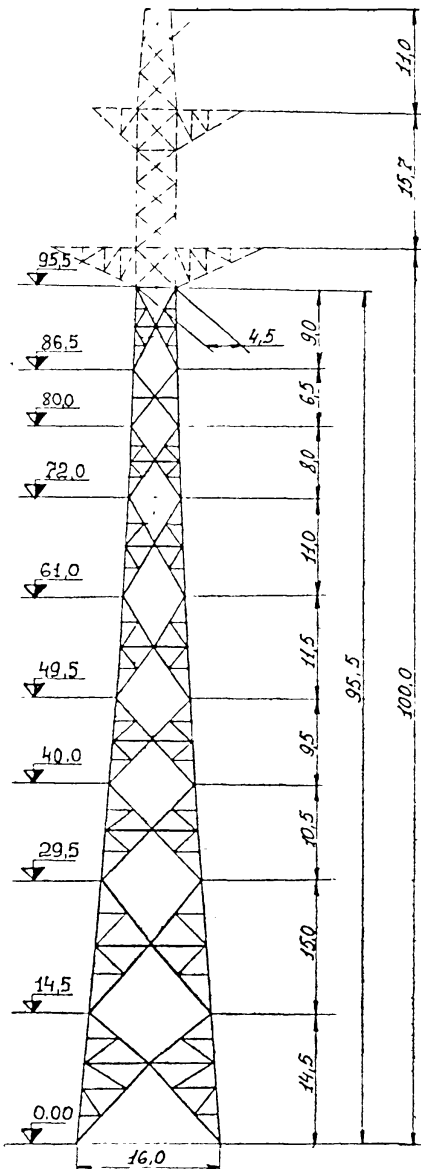
Отметки секций м	Расчетное усилие сжатия т.	Сечение *		Масса поясов кг	
		Ст 3	Сталь 14Г2	Ст 3	Ст.14Г2
0,00-12,0 12,0	-484,0	условное сечение $F_{усл} = 255cm^2$	↑ 2L 200×25	9619	7104
12,0-24,0 12,0	-454,0	условное сечение $F_{усл} = 239cm^2$	↑ 2L 200×25	9014	7104
24,0-36,0 12,0	-450,0	↑ 2L 200×30	↑ 2L 200×25	8410	7104
36,0-48,0 12,0	-366,0	↑ 2L 200×25	↑ 2L 200×20	7104	5770
48,0-60,0 12,0	-322,0	↑ 2L 200×25	↑ 2L 200×20	7104	5770
60,0-71,0 11,0	-282,0	↑ 2L 200×20	↑ 2L 200×14	5289	3766
71,0-80,5 9,5	-248,0	↑ 2L 200×14	↑ 2L 200×14	4568	3253
80,5-91,0 10,5	-212,0	↑ 2L 200×16	↑ 2L 200×12	4090	3108
91,0-113,9 12,9	-171,0	↑ 2L 200×12	↑ 2L 200×12	4417	3818

Итого: 59615 46797

Разность масс поясов: 12818

Экономия стали:  $\frac{12818}{59615} \cdot 100 = 21,5\%$

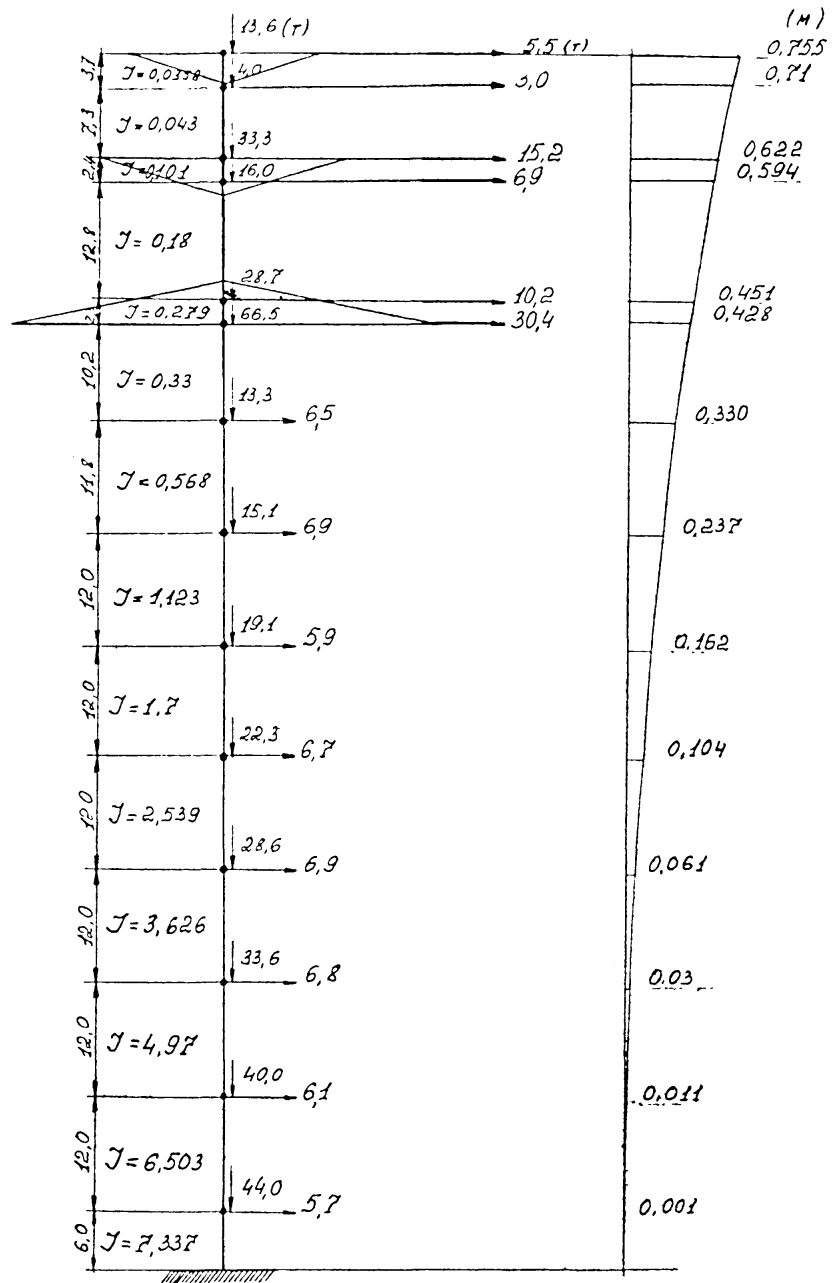
\* Условное сечение принято в тех случаях  
когда нехватает сортамента из  $\angle 200 \times 200$ .



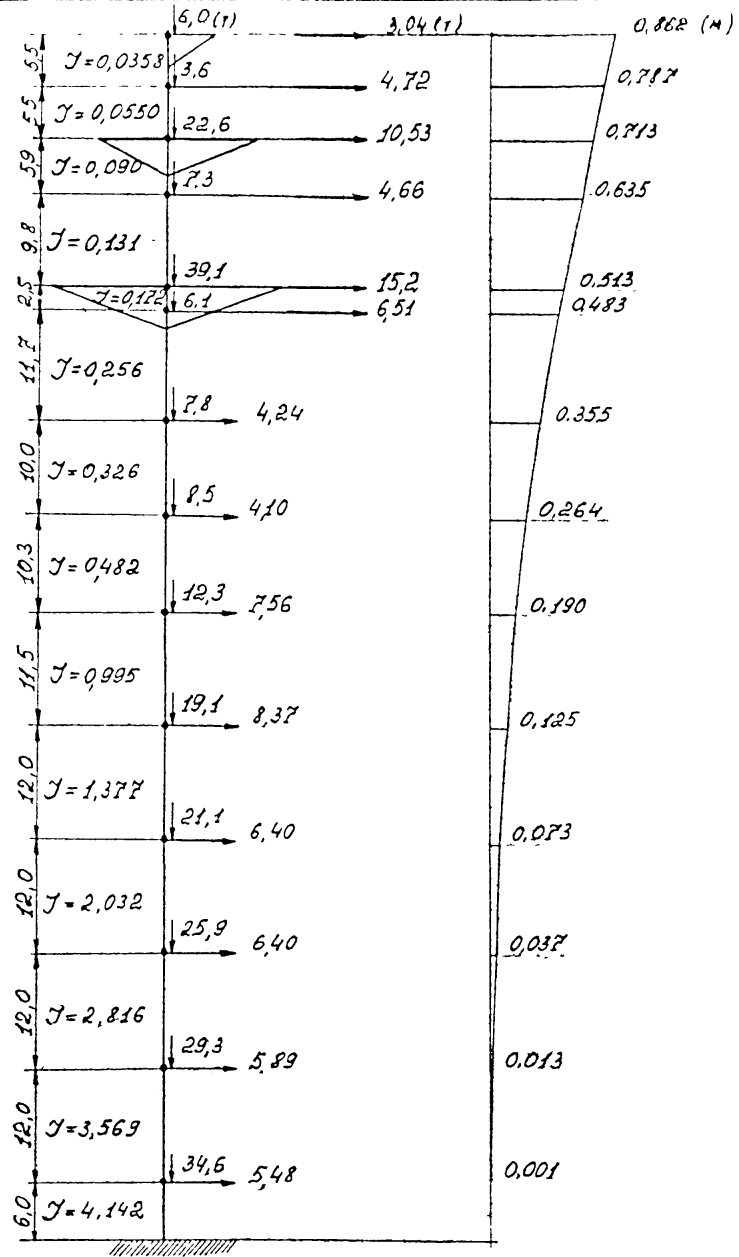
Результаты расчета опоры по варианту I B в оптимальном режиме. по прогн. "ТАВОР I" 69

Отметки, высота секций м	Расчетные усилия(т)			Сечения			Масса секций * т
	пояса	верхние раскосы	нижние раскосы	пояса	верхние раскосы	нижние раскосы	
0.00-14,5 14,5	-486,7	±11,7	±13,3	┌200×25 (14Г2)	Г2Л140×9	Г2Л160×10	25,16
14,5-29,5 15,0	-455,2	±8,5	±7,6	┌200×25 (14Г2)	Г2Л160×10	Г2Л160×10	22,82
29,5-40,0 10,5	-426,3	±8,1	±7,5	┌200×25 (14Г2)	Г2Л110×8	Г2Л125×8	14,00
40,0-49,5 9,5	-397,4	±9,8	±9,1	┌200×20 (14Г2)	Г2Л110×8	Г2Л110×8	11,00
49,5-61,0 11,5	-359,8	±14,3	±12,7	┌200×20 (14Г2)	Г2Л110×8	Г2Л110×8	11,80
61,0-72,0 11,0	-314,4	±18,3	±16,3	┌200×16 (14Г2)	Г2Л110×8	Г2Л110×8	9,86
72,0-80,0 8,0	-270,0	±18,2	±16,9	┌200×14 (14Г2)	Г2Л110×8	Г2Л110×8	7,16
80,0-86,5 6,5	-233,2	±20,3	±19,2	┌200×12 (14Г2)	Г2Л125×8	Г2Л140×9	4,87
86,5-95,5 9,0	-185,4	±28,5	±25,9	┌200×12 (14Г2)	Г2Л110×8	Г2Л110×8	7,95
<b>Итого:</b>							<b>114,62</b>

\* Масса секций дается без учета расенок метизов и лестниц.



Кривая прогибов обычной опоры. (Вар. I.)



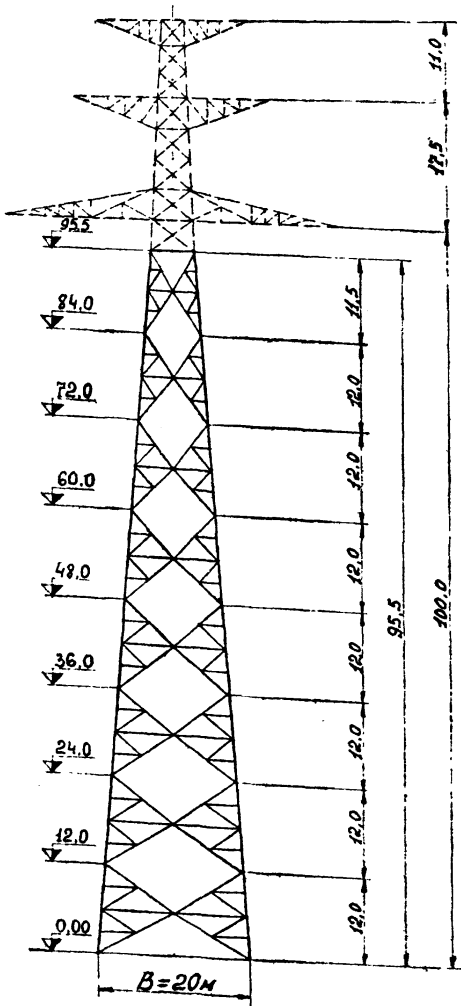
Кривая прогибов одиночной опоры. (Вар. I.)



Весовые показатели для одноцепной опоры по варианту I при базах опирания 14, 16, 18, 20 м

Отметки, высота секций м	B=14м				B=16м				B=18м				B=20м						
	Расчетные усилия/Сечения			Масса секций Т	Расчетные усилия/Сечения			Масса секций Т	Расчетные усилия/Сечения			Масса секций Т	Расчетные усилия/Сечения			Масса секций Т			
	пояса	Верхние раскосы	нижние раскосы		пояса	Верхние раскосы	нижние раскосы		пояса	Верхние раскосы	нижние раскосы		пояса	Верхние раскосы	нижние раскосы				
0,00-12,0 12,0	-545,3 +200×30 (14Г2)	±16,9 Π2L125×8	±19,4 Π2L140×8	23,1	-485,0 +200×25 (14Г2)	±14,8 Π2L140×9	±16,6 Π2L140×9	25,6	-437,9 +200×25 (14Г2)	±13,3 Π2L160×10	±14,6 Π2L160×10	32,1	-400,2 +200×20 (14Г2)	±12,0 Π2L160×10	±13,2 Π2L160×10	34,5			
12,0-24,0 12,0	-507,2 +200×30 (14Г2)	±21,4 Π2L140×9	±20,3 Π2L140×9	20,7	-453,7 +200×25 (14Г2)	±18,5 Π2L140×9	±17,6 Π2L140×9	22,1	-411,5 +200×25 (14Г2)	±16,4 Π2L160×10	±15,7 Π2L160×10	25,8	-377,2 +200×20 (14Г2)	±15,1 Π2L160×10	±14,5 Π2L160×10	24,4			
24,0-36,0 12,0	-455,9 +200×25 (14Г2)	±22,4 Π2L125×8	±21,0 Π2L140×9	16,9	-410,3 +200×25 (14Г2)	±19,2 Π2L140×9	±18,1 Π2L140×9	19,3	-374,3 +200×20 (14Г2)	±16,6 Π2L140×9	±15,6 Π2L160×10	20,8	-344,7 +200×20 (14Г2)	±14,3 Π2L160×10	±13,5 Π2L160×10	24,1			
36,0-48,0 12,0	-403,6 +200×25 (14Г2)	±22,8 Π2L125×8	±21,0 Π2L125×8	14,9	-366,4 +200×20 (14Г2)	±19,4 Π2L125×8	±17,9 Π2L140×9	15,5	-336,7 +200×20 (14Г2)	±16,8 Π2L125×8	±15,6 Π2L140×9	17,1	-312,1 +200×16 (14Г2)	±14,8 Π2L140×9	±13,7 Π2L160×10	19,0			
48,0-60,0 12,0	-350,6 +200×20 (14Г2)	±23,9 Π2L125×8	±21,6 Π2L125×8	12,6	-322,4 +200×20 (14Г2)	±19,9 Π2L125×8	±17,9 Π2L125×8	13,9	-299,1 +200×16 (14Г2)	±17,0 Π2L125×8	±15,3 Π2L125×8	13,1	-279,3 +200×14 (14Г2)	±14,7 Π2L125×8	±13,3 Π2L140×9	13,8			
60,0-71,0 11,0	-302,0 +200×16 (14Г2)	±21,9 Π2L110×8	±19,5 Π2L110×8	9,6	-282,2 +200×14 (14Г2)	±18,2 Π2L110×8	±16,1 Π2L110×8	10,1	-265,3 +200×13 (14Г2)	±15,3 Π2L110×8	±13,5 Π2L110×8	9,6	-250,5 +200×13 (14Г2)	±18,9 Π2L110×8	±11,3 Π2L125×8	10,2			
71,0-80,5 9,5	-260,7 +200×13 (14Г2)	±20,0 Π2L110×8	±17,9 Π2L110×8	7,4	-248,9 +200×12 (14Г2)	±16,3 Π2L110×8	±14,3 Π2L110×8	8,2	-237,9 +200×12 (14Г2)	±13,5 Π2L110×8	±11,7 Π2L110×8	7,5	-228,3 +200×12 (14Г2)	±10,7 Π2L110×8	±9,2 Π2L110×8	7,7			
80,5-91,0 10,5	-216,8 +200×12 (14Г2)	±25,7 Π2L110×8	±21,5 Π2L110×8	7,3	-212,9 +200×12 (14Г2)	±21,9 Π2L110×1	±17,9 Π2L110×8	8,1	-208,9 +200×12 (14Г2)	±18,0 Π2L110×8	±14,1 Π2L110×8	7,4	-205,4 +200×12 (14Г2)	±14,5 Π2L110×8	±11,1 Π2L110×8	7,4			
Итого:				112,5	Итого:				122,8	Итого:				133,4	Итого:				141,1

\* Масса секций дается без учета флажков метизов и лестниц.



Весовые показатели для двухцепной опоры по варианту I при базах опирания 18, 20 и 22 м

Отметки, Высота секций м	B=18м			Масса секций т	B=20м			Масса секций т	B=22м			Масса секций т	
	Расчетные усилия		Сечения		Расчетные усилия		Сечения		Расчетные усилия		Сечения		
	пояса	Верхние раскосы			нижние раскосы	пояса			Верхние раскосы	нижние раскосы			пояса
0,00-12,0 12,0	-598,1 + 200×20 (14Г2) - 480×25 (14Г2)	± 20,8	± 23,0	34,0	-547,5 + 200×30 (14Г2)	± 19,8	± 21,7	37,0	-506,1 + 200×30 (14Г2)	± 19,1	± 20,7	41,1	
12,0-24,0 12,0	-560,1 + 200×30 (14Г2)	± 24,7	± 23,9	29,4	-514,1 + 200×30 (14Г2)	± 23,1	± 22,4	31,0	-476,1 + 200×25 (14Г2)	± 22,0	± 21,5	34,1	
24,0-36,0 12,0	-504,2 + 200×30 (14Г2)	± 25,3	± 24,3	25,3	-463,3 + 200×25 (14Г2)	± 23,8	± 22,9	28,2	-429,5 + 200×25 (14Г2)	± 22,3	± 21,6	31,0	
36,0-48,0 12,0	-447,6 + 200×25 (14Г2)	± 25,8	± 24,6	21,1	-411,9 + 200×25 (14Г2)	± 24,2	± 23,1	24,0	-382,7 + 200×20 (14Г2)	± 22,6	± 21,7	25,9	
48,0-60,0 12,0	-390,2 + 200×20 (14Г2)	± 26,8	± 25,2	17,6	-360,3 + 200×20 (14Г2)	± 24,7	± 23,3	19,6	-335,2 + 200×20 (14Г2)	± 23,5	± 22,3	21,5	
60,0-72,0 12,0	-330,9 + 200×20 (14Г2)	± 28,6	± 26,4	15,9	-306,8 + 200×16 (14Г2)	± 26,5	± 24,6	15,5	-286,4 + 200×16 (14Г2)	± 24,7	± 23,0	17,7	
72,0-84,0 12,0	-266,3 + 200×14 (14Г2)	± 31,5	± 28,5	11,3	-248,3 + 200×13 (14Г2)	± 29,2	± 26,5	11,7	-233,2 + 200×12 (14Г2)	± 27,2	± 24,7	13,1	
84,0-95,5 11,5	-198,5 + 180×11 (14Г2)	± 34,4	± 30,5	8,8	-186,7 + 180×11 (14Г2)	± 32,0	± 28,2	9,4	-176,8 + 180×11 (14Г2)	± 29,9	± 26,4	9,8	
<b>Итого:</b>				<b>163,4</b>	<b>Итого:</b>				<b>176,4</b>	<b>Итого:</b>			<b>194,2</b>

\* Масса секций дается без учета раскосов, метизов и лестниц.



Обзор больших переходов

Отделение	А-60 переходов	В том числе						Схема перехода			Пролеты		Длина переходов, м	Марки		Температура на холостой ход, °С	Наименование перехода	Сроки строительства	Примечания	
		По напряжен			По цепности			К-П-К	К-Я-К	К-К	Переходной	Смежные		пробогов	тросов					
		35-110	220	330	500	1Ц	2Ц													
Днепропетров ОКП	1			1			1				810-920	500, 512	60, 70	2х АСУС-500	С-150	≥ -40	Запорожская ГРЭС плет Николаевская Каховские водохр.	73/76	5 опор в воде	
Киевский ОКП	5			1			1				1000	272, 372	70	2х АСУС-500	С-140	≥ -40	Трихиты-Льволаев через Дж. Буге	76		
				1			1				1000	300, 400	81	2х АСУС-500	С-140	≥ -40	Нобобазарская - ТЭЦ 5 через Днепр	76		
				1			1	1			665	175, 300	67	АСУС-185	С-120	≥ -40	Херсон - Цюрипняк через Днепр	76	Напряж 150 кВ	
				1			1	1			650	300, 370	70	АСУС-400	С-70	≥ -40	Черновилков ГРЭС-Чернигов через Днепр	77		
				1			1	1			790	335, 475	60	АСУС-500	С-140	≥ -40	через Припять	77		
Томское отд	7	1					1	1			1244	266, 240	84	С-300	С-140	≥ -40	Эл снабжение Молочного 3-го	75/76		
				1			1	1			1700	500/600	110	АСУС-300	С-200	< -40	Якутск-Джэбарики-Тая через Лену	75/77		
				1			1	1			1135	344/320	59/69	АСУС-300	С-100	< -40	через Ялдан	76/77		
				1			1	1			1286	345/345	120	АСУС-500	С-120	≥ -40	Парабель-Соснинская через Обь	75/76		
				1			1	1			680	200/200	58/69,5	АСУ-300	С-70	≥ -40	через протоку Оби	75/76		
				1			1	1			610	420	71	АСА-500	С-70	≥ -40	С Маганак-Еланская через р. Шомь	76		
				1			1	1			800	280/280	60	АСУ-240	С-70	≥ -40	Эл снабжение Соснинского месторожд через прот Оби	75		
Золгоградское ОКП	3	1					1	1			320	244/204	31	АС-185	С-50	≥ -40	Бузанская - Володаровка через Белый Ульмень	75		
		2					2	2			589, 420	216/435	57,5 31,34	АСУ-300 АСО-300	С-70	≥ -40	Яхтуйнская - Бузанская 2 Бузан и Яхтубу	75		
Казахское ОКП	4			1			1	1			1000	300/355	59	АСУС-300	С-100	≥ -40	Сарбай-Лисаковка и Каратамарское б/х	75		
				1			1	1			650	280/325	59	АСУ-400	С-70	≥ -40	Ермаковская ГРЭС-плет. Промышленная и Цртвыш	76		
				1			1	1			588	297/08	34	АСУ-300	С-70	≥ -40	УКГЭС - Левобережная через Цртвыш	75		
				1			1	1			940	300/220	69 43	АСУС-300	С-100	≥ -40	Ледяже - Жубумскер через Цртвыш	76/77		
Брасная рощи ОКП	2	1					1	1			1100	425	67	С-140	С-140	≤ -40	Енисейск - Подтесово через Енисей	76/77		
				1			1	1			700	300	30	АС-300	С-70	≤ -40	Шушенская - Бичуенное через Енисей	76/77		
Итого	22	9	8	5	-	11	11	19	2	1										

№ / n	Отделение или ОКП	К-во переходов	В том числе					Схема перехода			Пролеты		Высота переходных опор по высоте мей траверс	Марки		Температура для монтажа в холодный период 5-днев	Наименование перехода	Сроки стр-ва	Примечания			
			По напряжению			По целиности		К-П-П-Ж	К-А-А-К	К-К	Пере-ходной	Смеж-ные		Проводов	Тросов							
			35-110	220	330	500	1ч													2ч		
7	ОДП	7				1	1						1	1171	-	17	2xACUC-500	-	> -40	Нурек-Резар через Сай	75	
						1	1			1				1075	300/237	60	2xACUC-500	С-135	< -40	Братск-Тулун через Тангей	76	опоры П
						1	1			1				1055	677/300	70	2xACUC-500	С-228	> -40	Карманово-Бугульма гер Белю	76	опоры П
						1	1						1	1450	575/60	50	2xACUC-500	С-135	< -40	Четь Ил-Братск чер Ангары	75	
						1	1						1	1488	534/60	55	2xACUC-500	С-135	< -40	" Братск I через Ангары	75	
						1	1						1	1500	343/60	50	2xACUC-500	С-135	< -40	" Братск II через Ангары	75	
						1	1			1				940	302/408	85	2xACUC-500	С-140	> -40	Ирклин ПЭС-Бекетово г Суинды	74	
8	Горьковское	4				1	1						1	1460	433/555	90	2xACUC-500	С-200	> -40	через Волгу	75	
						1	1			1				1300	655/557	90	2xACUC-500	С-167	> -40	через Окы	75/76	одно опор
			1				1			1				430	512/197	50	2xACUC-500	С-100	> -40	через Суру	75/76	опоры П
						1	1							1230	436/471	82	ACUC-300	С-100	> -40	через Волгу	76	
9	Дальневосточное	2			1	1							1	685	300/250	29 и 17	2ACUC-500	С-135	> -40	Зейская ГЭС-Хадаровск г Зелю	75/76	
10	Тулльское	4			1	1							1	715	340/500	35	ACUC-300	С-95	> -40	Прим ПЭС-Лесозаводск г Иман	75/76	
			1				1			1				550	295/305	46	2xACU-300	С-70	> -40	г Хвостохрамские	76	
			1				1			1				550	275/525	40	НЖ-185	С-70	> -40	г Окы	75	
			1				1			1				575	300	40	АЖ-185	С-70	> -40	г Окы	75	
11	Южное	13	1			1	1							500	393/215	275, 24,5	АСУ-300	С-70	> -40	г Окы	75	
					1	1								530	170/130	47,5, 37,5	АСУС-185	С-70	> -40	г/с Ладано-г/с Конет г Дом	75	
					1	1								650	700/360	79	АСУ-400	С-100	> -40	г/с Р20-Р30в г Дом	75	
						1	1						1	1000	-	42	2ACUC-300	С-100	> -40	Ставрополь-Светлоград г г/с	76	
						1	1						1	1860	-	17	3xACUC-300	С-100	> -40	Ингури-Армавир г Уцелье	76/77	
					1	1							1	1560	-	22	3xACUC-300	С-100	> -40	г Уцелье	76/77	
			1			1	1							700	200	55	2xACO-300	С-70	> -40	Дербент-Хачмаа г Польгергей	76	
						1	1			1				830	-	11/25	ACUC-185	С-70	> -40	Карачаевск-Черкесс г Уцелье	75	
						1	1			1				700	180/200	55	3xACO-300	С-70	> -40	Ставроп. ПЭС-Центральная	до 80	
	Итого	30	6	2	4	14	22	4	15	3	8			700	150/200	55	2xACO-300	С-70	> -40	Гирюрт-Прохладная г Терек	до 80	

Отделение	Количество переходов	В том числе					Схема перехода			Пролетты		Высота переходных пролетов до нижнего троса	Марки		Температура на высоте колодезной 5-дневки	Наименование перехода	Сроки строительства	Примечания
		По напряжению		По цепности			К-П-К	К-АА-К	К-К	Переходной	Смежные		правовод	тросов				
		35-110	220 330 500	1ч	2ч	1ч												
		1			1	1			600	200/150	50	АСУ-185	С-70	≥ -40	Насосная-Зулькевичи з.Кубань	до 80		
			1			1			500	180/200	48	АСУ-300	С-70	≥ -40	Славянк-Крымская в.Кубань	до 80		
		1			1	1			500	180/200	48	АСУ-185	С-70	≥ -40	Кп/ст. Вешенская з.Дон	до 80		
			1		1	1			1000	200/200	150	2хС-300	С-300	≥ -40	Волжский-Красноарм. з.Волгу	до 80		
Сибирское	2		1		1	1			1215	410/335	28;114	2хС-300	С-300	≤ -40	Абалаков-Раздолинск з.Енисей	75		
			1		1	1			1980	330/480	114	2хС-300	С-300	≤ -40	з.Амур	75		
Латвийский ОКП	4		1		1	1			700	300	60	АСУС-300	С-100	≥ -40	Догабпиле-Дриш. ГЭС з.Догаба	79/80	Цепь 330 Цепь 110	
		1			1				500	-	60	АС-400	С-70	≥ -40	Кегутская ГЭС-ГЭС з.Догаба	76/77		
		1			1	1			565	137	50	АС-150	С-70	≥ -40	РПВосток-ГПП Графит з/к	76/77		
		1			1	1			350	300/400	60	АС-185	С-70	≥ -40	з.р.Превель	76		
С30	9		1		1		1		1669	492/417	164/68	АСУС-500	С-300	≥ -40	Объект 1937 з.Амур	75/76		
			1			1			1400	480/575	78/116	2хС-300	С-300	≥ -40	Арх.ТЭЦ-Первомайск з.С.Двина	76/77		
			1		1		1		576	231/235	64	2хАСО-500	С-70	≥ -40	Объект 611 через Злеву	76/77		
			1		1	1			890	525/370	66	АСУС-300	С-300	≤ -40	Печора-Усинск з.Усу	75/76		
			1		1	1			880	241/210	70	АСУС-500	С-140	≥ -40	Эл.снабжение. КС-18 з.Волгу	76/77		
			1		1	1			1150	403/400	120	2хАСУС-300	С-120	≥ -40	Конаково-Калинин з.Волгу	75/76		
			1		1	1			675	350/530	54	АСУС-185	С-300	≥ -40	Кашин-Калезин з.Волгу	75/76	Сх.КМ-ПК	
			1		1	1			1100,1200	250/360	96	С-300	С-300	≥ -40	Эл.снабжение. Кевостр.АДКз.С.Двина	79/78	Сх.М-П-ПК	
			1*	1		1			1170	500/488	148	4хАСУ-300	АСУС-300	≥ -40	Конаково-Ленинград з.Волгу	75/76	ЦП 750х3 Сх.М-ПК	
	15	7	8	3	1	4	15	16	2	1								
Лист 1	22	9	8	5	-	11	11	19	2	1								
Лист 2	30	6	2	4	14	22	4	15	3	8								
Итого	67	22	18	12	15	37	30	50	7	10								