

МИНИСТЕРСТВО ЭНЕРГЕТИКИ И ЭЛЕКТРИФИКАЦИИ СССР
ГЛАВНИИПРОЕКТ
ВСЕСОЮЗНЫЙ ОРДЕНА ЛЕНИНА ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ
И НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ «ГИДРОПРОЕКТ»
ИМЕНИ С. Я. ЖУКА
КАЗАХСКИЙ ФИЛИАЛ
ГОСУДАРСТВЕННЫЙ КОМИТЕТ СССР ПО ГИДРОМЕТЕОРОЛОГИИ
И КОНТРОЛЮ ПРИРОДНОЙ СРЕДЫ
КАЗАХСКИЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ
ИНСТИТУТ

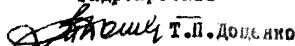
**РЕКОМЕНДАЦИИ
ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ ПРОТИВОСЕЛЕВЫХ
ЗАЩИТНЫХ СООРУЖЕНИЙ**

П-814-84
Гидропроект

МОСКВА — 1985

Министерство энергетики и электрификации СССР
ГЛАВНИИПРОЕКТ
ВСЕСОЮЗНЫЙ ОРДЕНА ЛЕНИНА ПРОЕКТНО-ИЗЫСКАТЕЛЬСКИЙ И НАУЧНО-
ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ "ГИДРОПРОЕКТ" ИМЕНИ С.Я.ЖУКА
Казахский филиал
Государственный комитет СССР по гидрометеорологии и
контролю природной среды
КАЗАХСКИЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ

УТВЕРЖДАЮ
Главный инженер
Гидропроекта

 Т.П.Долженко

РЕКОМЕНДАЦИИ
ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ ПРОТИВОСЕЛЕВЫХ ЗАЩИТНЫХ СООРУЖЕНИЙ

П - 814 - 84

Гидропроект

Главный инженер
Казахского филиала
Гидропроекта

 Г.Б.Герасимов

Начальник отдела ГЭС

 П.А.Полоцкий

Ответственный исполнитель

 А.В.Земе

СОГЛАСОВАНО


Начальник технического
отдела Гидропроекта

 В.Д.Невоженни

Зам.директора КазНИИ
по научной работе

 В.В.Голубов

ответственный исполнитель

 В.П.Мочалов

Москва, 1985

"Рекомендации по проектированию противоселевых защитных сооружений" разработаны Казахским филиалом Гидропроекта и КазНИИ Госкомгидромета при участии ГрузНИТима Минводхоза СССР, ГТИ Госкомгидромета, МГУ Минвуза СССР, АрмНИИВПиГа Минводхоза Армянской СССР.

Рекомендации содержат разъяснения и развивают требования "Инструкции по проектированию и строительству противоселевых защитных сооружений" СН 518-79; приводятся рекомендации и примеры расчета характеристик селевых потоков и противоселевых сооружений.

Рекомендации предназначены для инженерно-технических работников проектных и изыскательских организаций, занимающихся проектированием противоселевых сооружений и инженерными изысканиями в селевых бассейнах.

ПРЕДИСЛОВИЕ

Рекомендации разработаны в развитие "Инструкции по проектированию и строительству противоселевых защитных сооружений" СН 518-79. Структура его, в основном, аналогична СН 518-79 (отсутствует лишь 4-й раздел СН 518-79 - "Организация, производство и приемка работ" -, касающийся вопросов строительства). В приложении даны рекомендации по определению расчетных характеристик селевых потоков, примеры расчета противоселевых сооружений и терминология.

В основу Рекомендаций положены:

Научно-технический отчет по заданию программы ГННТ 06.02 "Разработать новые методы расчета, прогноза и моделирования селей" (КазНИИ Госкомгидромета, 1980);

"Методические рекомендации по гидравлическому расчету селезадерживающих и селепропускных сооружений" (ГрузНИИГТМ, 1977);

"Методические рекомендации по гидравлическому расчету селетранспортирующих сооружений" (АрмНИИВПИГ, 1981).

"Методические указания по компоновке и гидравлическому расчету противоселевых гидротехнических сооружений" (ВНПО "Совзнавтоматика", Фрунзе, 1977).

При составлении Рекомендаций использованы результаты научно-исследовательских работ ЗабНИИ и УкрНИИ Госкомгидромета, САНИИРИ, Узгипроводхоза, АзНИИГТМ Минводхоза СССР, НИС"а Гидропроекта и КазНИИЭнергетики Минэнерго СССР, а также ряд проектов противоселевых сооружений, выполненных институтами Минэнерго СССР и Минводхоза СССР.

Рекомендации составлены инж. А.Э.Земс, М.С.Колядой, Н.А.Осиновой, С.М.Казанниковым, В.А.Яковлевым, Д.Н.Зиневичем, (Казахский филиал Гидропроекта им.С.Я.Жука), канд.геогр.наук В.П.Мочаловым, канд.техн.наук Б.С.Степановым, инж.В.И.Лалтевым, Л.Н.Гавришиной

и Т.С.Степановой (КазНИИ Госкомгидромета) при участии доктора техн.наук Ю.Б.Виноградова (ПТИ Госкомгидромета), доктора техн.наук, проф.С.М.Флейшмана (МГУ), канд.техн.наук В.И.Тевзадзе (ГрузНИИГМ), канд.техн.наук В.Г.Санояна (АраНИИВПИГ).

Текст Инструкции СН 518-79, приводимый в Рекомендациях, отмечен на полях вертикальной чертой. Формулы, таблицы, рисунки и пункты Рекомендаций имеют двойную нумерацию: вначале по Рекомендациям и затем в скобках - по СН 518-79.

Размерности величин приведены согласно ГОСТ 9867-61 в Международной системе единиц (СИ).

1. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

1.1. Настоящие Рекомендации, разработанные в соответствии с требованиями Инструкции СН 518-79, являются пособием для проектирования противоселевых защитных сооружений (селезадерживающих, селепропускных, селенаправляющих и стабилизирующих) и проведения инженерных изысканий при разработке схем, обосновывающих материалы, проектов и рабочей документации.

1.2.(1.2). Границы селеопасных территорий, в пределах которых требуется строительство противоселевых защитных сооружений и осуществление мероприятий, должны назначаться по материалам ранее выполненных рекогносцировочных обследований и уточняться по результатам последующих инженерных изысканий.

1.3. Район противоселевого комплекса включает водосбор селевого русла выше проектируемых противоселевых сооружений, селеопасную территорию ниже этих сооружений и территории, постоянно (на период эксплуатации) и временно (на период строительства) занимаемые противоселевыми сооружениями, селехранилищами и другими объектами комплекса. Включение этих территорий в состав единого комплекса обусловлено необходимостью учета взаимовлияния противоселевых сооружений и окружающей природно-хозяйственной среды.

1.4. (1.3). Противоселевые защитные сооружения подразделяются на основные виды, приведенные в табл. 1 (1).

1.5. Класс противоселевых защитных сооружений назначается согласно требованиям главы СНиП П-50-74 "Гидротехнические сооружения речные. Основные положения проектирования" с учетом значимости защищаемых объектов и возможных последствий от нарушения их нормальной работы:

Таблица I(1)

| Отличительные признаки сооружений | | Основные виды противоселевых защитных сооружений |
|-----------------------------------|-------------------|--|
| по назначению | по местоположению | |
| А. Селезадерживающие | Русловые | Плотины бетонные, железобетонные и каменные; водосбросные; сквозные. Плотины из грунтовых материалов (глухие) |
| Б. Селепропускные | | Каналы Селепуски Мосты |
| В. Селенаправляющие | | Направляющие и ограждающие дамбы Шпоры |
| Г. Стабилизирующие | Склоновые | Запруды Террасы |
| | | Террасы-каналы Нагорные и водосбросные каналы Подпорные стены Дренажные устройства |

-селезадерживающих по разделу I (табл.2 Рекомендаций) ;

- селепропускных и селенаправляющих - в соответствии с разделом 5 (территории без населенных пунктов - IV класс; при наличии населенных пунктов - III класс);

Стабилизирующие защитные сооружения рекомендуется относить к IV классу.

I.6.(I.5). При проектировании противоселевых защитных сооружений необходимо рассматривать возможность снижения вероятности возникновения селевых потоков и их объектов путем выполнения в селевом бассейне комплекса противоселевых мероприятий:

- лесомелиоративных;
- профилактических;
- организационно-хозяйственных .

Состав комплекса противоселевых защитных мероприятий должен определяться на основании сравнения технико-экономических показателей разработанных вариантов с учетом механизма образования селей в данном бассейне.

I.7. Лесомелиоративные противоселевые мероприятия применяются для борьбы с селями ливневого происхождения путем укрепления эродированных участков склонов и уменьшения поверхностного стока воды. Техническая целесообразность проведения их в условиях конкретного бассейна устанавливается на основе материалов инженерных изысканий. Разработка проектов лесомелиоративных мероприятий производится специализированными организациями.

I.8. Профилактические противоселевые мероприятия применяются с целью устранения или ослабления отдельных естественных факторов селеобразования:

а) предотвращение прорыва ледниковых или завальных озер путем устройства траншейных, сифонных, туннельных и других водосбросов;

Таблица 2

| Наименование селазедржи- ващих плотин | Виды грунтов основания | Классы сооружений | | | |
|--|---|----------------------|-----------------|----------------|----------|
| | | I | II | III | IV |
| | | Высота сооружения, м | | | |
| Плотины из грунтовых ма- териалов | Скальные | более 100 | от 70 до 100 | от 25 до 70 | менее 25 |
| | Песчаные, крупнообломочные, глинистые в твердом и полу- твердом состоянии | более 75 | от 35 до 75 | от 15 до 35 | менее 15 |
| | Глинистые, водо-насыщенные в пластическом состоянии | более 50 | от 25 до 50 | от 15 до 25 | менее 15 |
| Плотины бетонные и железо- бетонные | Скальные | более 100 | от 60 до 100 | от 25 до 60 | менее 25 |
| | Песчаные, крупнообломочные, глинистые в твердом и полутвер- дом состоянии | более 50 | от 25 до 50 | от 10 до 25 | менее 10 |
| | Глинистые, водонасыщенные в пластическом состоянии | более 25 | от 20 до 25 | от 10 до 20 | менее 10 |

ПРИМЕЧАНИЕ: если авария селазедрживающей плотины может вызвать последствия катастрофического харак-
тера для расположенных ниже городов, крупных промышленных предприятий, транспортных ма-
гистралей, то класс сооружения, определенный по табл. 2, допускается повышать в соответ-
ствии с масштабом последствий при надлежащем обосновании.

б) регулирование селеобразующих паводков с помощью специальных емкостей, устраиваемых выше селевых очагов;

в) строительство противооползневых сооружений (подпорных стен, дренажных устройств и др.) на участках возможного развития селевых процессов;

г) устройство террас, террас-каналов, нагорных и водосбросных канав с целью уменьшения расходов ливневых селеобразующих паводков.

Техническая целесообразность проведения профилактических противоселевых мероприятий устанавливается на основе материалов инженерных изысканий в селевом бассейне. Проектирование мероприятий, указанных в подпунктах "а", "б" и "в" проводится в соответствии с п.п.3.3(3.2) и 3.45(3.2I) настоящих Рекомендаций, а в подпункте "г" - с учетом "Рекомендаций по компоновке противоселевых сооружений и проектированию селехранилищ и нагорных каналов" САННИРИ Минводхоза СССР (Ташкент, 1979).

I.9. Организационно-хозяйственные противоселевые мероприятия в селевых бассейнах проводятся с целью устранения или ослабления антропогенных факторов селеобразования: ограничение или запрет вырубki лесов, нерегулируемой пастьбы скота, неупорядоченного отвала породы при горных работах, недопущение эрозии склонов при дорожном и других видах строительства, соблюдение требований противозерозийной агротехники и др. Организационно-хозяйственные противоселевые мероприятия разрабатываются в разделе "Охрана природы" по п.I.II в соответствии с законодательными, нормативными документами и постановлениями ЦК КПСС и Совета Министров СССР и союзных республик (см.прил.3, обязательное).

I.I0.(I.6). Выбор вида и конструкции противоселевых защитных сооружений и мероприятий следует производить на основе сравне-

ния технико-экономических показателей разработанных вариантов в зависимости от:

топографических, геолого-геоморфологических и гидрометеорологических условий района строительства, наличия местных строительных материалов; способов производства работ; сроков строительства; условий эксплуатации сооружений и возможности восстановления защитной функции сооружения после прохождения селевого потока. При этом должны быть увязаны основные положения проекта со схемами развития ирригации, гидроэнергетики, водоснабжения, водного транспорта, рыбного хозяйства, охраны водных ресурсов бассейна рассматриваемого водотока.

I.II. Увязка проектных решений со схемами использования водных ресурсов, ирригацией, рыбным хозяйством и другими отраслями с учетом экономических, социальных и экологических условий развития района производится в специальном томе (разделе) проекта - "Охрана природы".

Целью тома (раздела) является разработка мероприятий, обеспечивающих защиту природно-хозяйственной среды района противоселевого комплекса и установление режима природопользования в районе, гарантирующего работу противоселевых сооружений и селехранилища в проектных параметрах в течение всего срока их службы.

Том (раздел) состоит из четырех основных глав: современное состояние природно-хозяйственной среды; характеристика проектируемых сооружений и селехранилища, основные показатели по организации и производству работ в строительный и эксплуатационный периоды, прогноз взаимодействия противоселевого комплекса с природно-хозяйственной средой района селехранилища в строительный и эксплуатационный периоды; мероприятия по рациональному природопользованию в строительный и эксплуатационный периоды.

Проработками тома (раздела) устанавливаются границы района противоселевого комплекса и в этих границах проводится ландшафтный анализ и характеризуется современное состояние природно-хозяйственной среды района, закономерности его развития, размеры фактических и допустимых хозяйственных нагрузок на природную среду, с учетом планов перспективного развития района устанавливаются основные направления рационального природопользования.

Прогнозирование взаимодействия комплекса с окружающей природно-хозяйственной средой выполняется раздельно для строительного и эксплуатационного периода.

Воздействия на среду в строительный период связаны с выполнением работ по освоению строительной площадки, устройству дорог, карьеров, строительству поселков, предприятий по производству строительных материалов, организации водоснабжения и канализации, возведению основных и других сооружений, а также - работ по ликвидации временных и вспомогательных сооружений и подготовке комплекса к сдаче в эксплуатацию. Влияние сооружений и работ этого периода рассматривается, в основном, в плане выявления: загрязнения компонентов ландшафта, нарушения защитных свойств почвенно-растительного покрова, обеднения флоры и фауны, распространения природно-очаговых болезней среди строителей, и других отрицательных последствий.

Для эксплуатационного периода прогнозируются, в основном, воздействия факторов окружающей среды, ведущие к нарушению рабочих параметров противоселевого комплекса до истечения расчетного срока его существования.

Проектные предложения по природоохранным мероприятиям в строительный период должны обеспечить наименьший ущерб природной среде, природопользователям и строителям, компенсацию наносимого им ущерба и улучшение состояния природно-хозяйственной

среды района, необходимое для нормальной эксплуатации противоселевого комплекса.

Природоохранные мероприятия эксплуатационного периода должны включать работы и затраты на содержание объектов противоселевого комплекса в рабочих параметрах с учетом защиты их от факторов внешней среды, имеющих в ландшафтах прилегающих территорий.

Стоимость работ по подготовке селехранилищ и по природоохранным мероприятиям должна включаться в главу 13 сводного сметного расчета "Работы и затраты по созданию селехранилища".

I.12.(1.7). Строительные материалы для противоселевых и защитных сооружений и их элементов должны удовлетворять требованиям государственных стандартов и технических условий на эти материалы, а выбор их необходимо производить согласно требованиям глав СНиП по проектированию: бетонных и железобетонных конструкций гидротехнических сооружений; плотин из грунтовых материалов; плотин бетонных и железобетонных; каменных и армокаменных конструкций, а также требований п.1.4 Инструкции.

2. ТРЕБОВАНИЯ К ИНЖЕНЕРНЫМ ИЗЫСКАНИЯМ

2.1. (2.1). Инженерные изыскания для проектирования и строительства противоселевых защитных сооружений должны производиться в соответствии с требованиями главы СНиП по инженерным изысканиям для строительства.

В Инструкции приведены дополнительные требования, регламентирующие инженерные изыскания на территории селевых бассейнов.

2.2. При производстве инженерно-геологических и инженерно-геодезических изысканий на участках строительства противоселевых защитных сооружений используются материалы, приведенные в прил.4. (рекомендуемом).

2.3.(2.2). Инженерные изыскания должны обеспечивать комплексное изучение природных условий селевых бассейнов для получения необходимых материалов, характеризующих механизм селеобразования, определение расчетных параметров селевых потоков и разработки экономически целесообразных и технически обоснованных решений при проектировании и строительстве противоселевых защитных сооружений и мероприятий.

2.4.(2.3). Материалы инженерных изысканий на территории селевых бассейнов должны содержать:

описание условий формирования селей;
 сведения о ранее прошедших селевых потоках;
 аэрофотоснимки, характеризующие состояние селевых бассейнов
 в настоящее время и в предшествующий период;
 комплексную схематическую карту селевых бассейнов масштаба
 1:25000 или 1:50000;
 физико-механические характеристики грунтов в селевых очагах,
 русловых и селевых отложений;
 морфометрические характеристики селевых русел на участках
 расчетных створов.

2.5.(2.4). Описание условий формирования селей в селевом бассейне должно содержать:

характеристику литолого-генетических комплексов пород, определяющих развитие селевых очагов различного генезиса;

характеристику морфогенетических и гидрометеорологических условий бассейна, определяющих возможность и масштабы селепроизведений;

заклучение о возможных типах селевых процессов и селевых потоков, их масштабности [см. табл. 3(2)] и повторяемости;

рекомендации о направленности и характере противоселевых мероприятий.

Таблица 3(2)

| Масштабность селевых потоков | Объем селевых потоков, м ³ |
|------------------------------|---------------------------------------|
| Небольшой | сотни |
| Довольно большой | тысячи |
| Большой | десятки тысяч |
| Очень большой | сотни тысяч |
| Огромный | миллионы |
| Гигантский | десятки и сотни миллионов |

2.6.(2.5). Сведения о ранее прошедших селевых потоках должны содержать данные, полученные из литературных и фондовых источников, от местных жителей, а также методом геоботанической хронологии селей, оценку характеристик селевых потоков по оставленным ими следам, и фототеодолитные и аэрофотосъемочные материалы.

2.7.(2.6). Аэрофотоснимки должны использоваться для составления комплексной схематической карты селевого бассейна и для оценки динамики развития селевых очагов, моренных озер, почвенно-растительного покрова, результатов хозяйственной деятельности человека и других изменений природной обстановки.

2.8.(2.7). На комплексной схематической карте селевого бассейна должны быть обозначены:

гидрографическая сеть с характеристикой уклонов русел ;

места возможных заторов, литолого-генетических комплексов коренных и четвертичных пород ;

селевые очаги, запасы рыхлообломочного материала в них ;

конусы выносов ;

ледники, древние и современные морены, озера и водохранилища ;

границы селопасных бассейнов, существующие противоселевые сооружения ;

важнейшие народнохозяйственные объекты, находящиеся в зоне действия селевых потоков. Кроме того на схематической карте должны быть выделены области формирования, транзита селевых потоков и аккумуляции селевых отложений.

Карта должна также содержать сведения:

- о распространении экзогенных геологических процессов ;
- о почвенно-растительном покрове и эродированности водосбора ;
- о существующих противоселевых мероприятиях ;
- о возможных типах селевых потоков и процессов на различных участках бассейна.

2.9.(2.8). К физико-механическим характеристикам грунтов в селевых очагах и селевых отложениях относятся:

- гранулометрический (зерновой) состав ;
- угол внутреннего трения (статический и динамический) в водонасыщенном состоянии ;
- плотность твердой составляющей ;
- пористость ;
- объемная влажность и другие характеристики, необходимые для проектирования и расчета противоселевых защитных сооружений.

2.10. Оценку характеристик селевых потоков по оставленным ими следам, картирование селевых бассейнов и определение физико-механических характеристик грунтов (в количестве, не менее указанного в таблице 4) рекомендуется определять в соответствии с "Руководством по изучению селевых потоков" (Гидрометеопиздат, Ленинград, 1976).

Таблица 4

| Площадь селевого бассейна, км ² | Количество определений физико-механических свойств | |
|--|--|--------------------|
| | селеформирующих грунтов | условных отложений |
| менее 10 | 3 | 1 |
| от 10 до 100 | 5 | 3 |
| более 100 | 10 | 5 |

2.II.(2.9). Морфометрические характеристики селевого русла на участках расчетных створов должны быть представлены в виде продольных и поперечных профилей.

2.I2. Поперечные профили составляются до высоты 10 м по каждому расчетному участку основного селевого русла, определяемого в соответствии с п.16 прил. I.

2.I3. При проектировании противоселевых сооружений III и IV классов, а также при разработке бассейновых схем (обосновываемых материалами) селезащиты требуются согласно п.2.4(2.3) настоящих Рекомендаций материалы инженерных изысканий получают на основе материалов имеющейся изученности района, главным образом, путем дешифрирования аэрофотоснимков. Полевые работы при этом сводятся к комплексному обследованию селевых бассейнов, инструментальной оценке характеристик селей по оставленным ими следам (выполняемой при отсутствии таких оценок в материалах имеющейся изученности) и составлению поперечных профилей на участках расчетных створов.

3.(3). ПРОЕКТИРОВАНИЕ ПРОТИВОСЕЛЕВЫХ ЗАЩИТНЫХ СООРУЖЕНИЙ

3.1(3.1). При проектировании противоселевых защитных сооружений определение расчетных характеристик селевых потоков, образующихся при выпадении дождей, таянии снега и при прорыве ледниковых и других горных водоемов, следует производить на основе результатов комплексных топографических, геолого-геоморфологических и гидрометеорологических изысканий, а также региональных методик расчетов, согласованных с Госстроем СССР.

3.2. Рекомендуемая методика определения расчетных характеристик селей ливневого и гляциального происхождения изложена в приложении I. Расчетная ежегодная вероятность превышения максимальных расходов паводков, вызывающих селевые потоки, принимается:

для селезадерживающих сооружений - согласно п.п.3.10(3.5) и 3.15(3.7),

для стабилизирующих сооружений - согласно п.3.52(3.25).

для селепропускных и селенаправляющих сооружений, согласно табл.5.

Таблица 5

| Расчетная ежегодная вероятность превышения P% при классе сооружения: | | | |
|---|-----|-----|----|
| I | II | III | IV |
| 0,01 | 0,1 | 0,5 | 1 |

3.3.(3.2). При проектировании противоселевых защитных сооружений, кроме требований Инструкции, следует выполнять требования главы СНиП по основным положениям проектирования речных гидротехнических сооружений и глав СНиП по проектированию: бетонных и железобетонных конструкций гидротехнических

сооружений; плотин бетонных и железобетонных; плотин из грунтовых материалов; каменных и армокаменных конструкций; оснований гидротехнических сооружений; подпорных стен, судоходных шлюзов, рыбопропускных и рыбозащитных сооружений; сооружений мелиоративных систем, а также требований, изложенных в п.1.5 (1.4).

3.4. При проектировании противоселевых сооружений на основное сочетание нагрузок и воздействий учитываются:

- а) собственный вес сооружения;
- б) вес грунта, сдвигающегося вместе с сооружением, и боковое давление грунта со стороны верхнего и нижнего бьефов;
- в) давление наносов, отложившихся перед сооружением;
- г) гидростатическое и фильтрационное давление подземных вод;
- д) статическое давление отложившейся массы расчетного селевого потока, статическое и динамическое давление движущегося селевого вала этого же потока (только для селезадерживающих, селепропускных и селенаправляющих сооружений).

При проектировании противоселевых сооружений на особое сочетание нагрузок и воздействий учитываются нагрузки основного сочетания и одна из следующих нагрузок;

- е) сейсмические воздействия (взамен подпункта "д");
- ж) воздействие селевого потока, вызванного паводком с вероятностью превышения 0,01 % - только для селезадерживающих плотин, указанных в п.3.15 (3.7) настоящих Рекомендаций (взамен подпункта "д").

Нагрузки и воздействия для строительного и эксплуатационно-ремонтного периодов принимаются по особому и основному сочетаниям в наиболее неблагоприятных случаях.

3.5. В соответствии с разделом 3 главы СНиП II-50-74 "Гидротехнические сооружения речные. Основные положения проектирования" оценка наступления предельных состояний первой группы (устойчивости и прочности) противоселевых сооружений, их конструкций и оснований производится, исходя из условия:

$$n_c N_p \leq R \frac{m}{K_H} \quad I$$

где n_c - коэффициент сочетания нагрузок, принимаемый для основного сочетания нагрузок I; для особого сочетания нагрузок 0,9; для сочетания нагрузок в период строительства 0,95;

N_p - расчетное значение обобщенного силового воздействия, определяемое с учетом коэффициентов перегрузки n , принимаемых по табл. 6.

R - расчетное значение обобщенной несущей способности сооружений или его конструкций и оснований;

m - коэффициент условий работы, учитывающий вид предельного состояния, приближенность расчетных схем, тип сооружения, конструкции или основания, вид материала или другие факторы. Согласно главам СНиП II-16-76 ("Основания гидротехнических сооружений"), СНиП II-54-77 ("Плотины бетонные и железобетонные"), СНиП II-56-77 ("Бетонные и железобетонные конструкции гидротехнических сооружений") величина коэффициента m принимается по таблице 7.

K_H - коэффициент надежности, учитывающий степень ответственности, капиталность и значимость последствий при наступлении тех или иных предельных состояний, принимаемый для сооружений:

I класса - 1,25

| | |
|------------|--------|
| II класса | - I,2 |
| III класса | - I,15 |
| IV класса | - I,1 |

Таблица 6

| Наименование нагрузок | Коэффициент перегрузки γ |
|---|---------------------------------|
| Собственный вес сооружения | 1,05 (0,95) |
| Вертикальное давление от веса грунта | 1,1 (0,9) |
| Боковое давление грунта | 1,2 (0,8) |
| Давление наносов, селевых отложений и селевого потока | 1,2 |
| Гидростатическое давление | 1,0 |
| Сейсмические воздействия | 1,0 |

Примечание: Значения " γ " в скобках принимаются в невыгодных случаях загрузки.

Таблица 7

| Виды расчетов противоселевых сооружений и факторы, обуславливающие введение коэффициента условий работы | Коэффициент условий работы γ |
|---|-------------------------------------|
| I. Расчеты устойчивости бетонных и железобетонных противоселевых сооружений на полускальных и скальных основаниях | I |
| 2. То же, на скальных основаниях: | |
| а) для поверхностей сдвига, проходящих по трещинам в массиве основания | I |
| б) для поверхностей сдвига, проходящих по контакту бетон-скала и в массиве основания частично по трещинам, частично по монолиту | 0,95 |

| 1 | 2 |
|--|------|
| 3. Расчеты общей и местной прочности бетонных и железобетонных противоселевых сооружений для случаев, когда определяющей является прочность бетона в конструкциях: | |
| а) бетонных: | |
| для основного сочетания нагрузок и воздействий | 0,9 |
| для особых сочетаний нагрузок и воздействий без учета сейсмических | I |
| То же, с учетом сейсмических | I.I |
| б) железобетонных - плитных и ребристых при толщине плиты (ребра) 60 см и более | I,I5 |
| в) железобетонных - плитных и ребристых - при толщине плиты (ребра) менее 60 см | I |
| 4. То же, для случаев, когда определяющей является прочность ненапрягаемой арматуры: | |
| а) железобетонных элементов | I,I |
| б) сталежелезобетонных конструкций | 0,8 |

3.6. (3.3). Нагрузки и воздействия на противоселевые защитные сооружения от селевых потоков (рис. 1).

следует принимать:

а) статическое давление отложившейся массы селевого потока $P_{ст}$, Па, в точке, находящейся на глубине H м, в течение времени аккумуляции селевого потока следует определять по формуле:

$$P_{ст} = g \rho_c H \quad 2 (1)$$

где g - ускорение силы тяжести, $9,81 \text{ м/с}^2$;
 ρ_c - плотность селевого потока, кг/м^3

б) суммарное значение статического и динамического давлений селевого потока P_d , Па, на плоскость, перпендикулярную направлению его движения, необходимо определять по формуле:

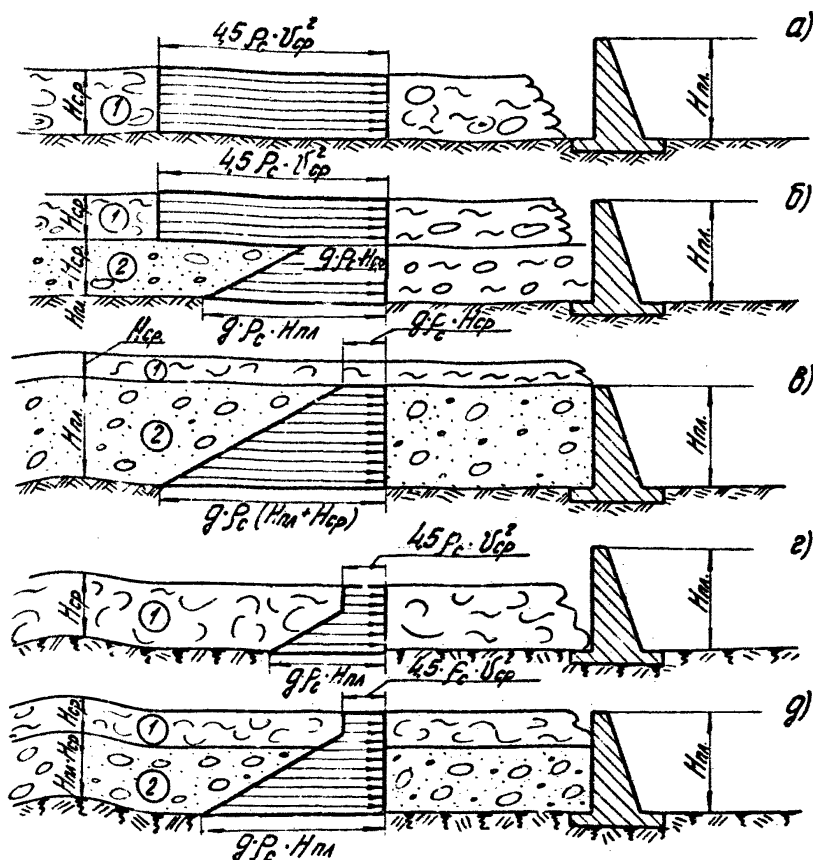
$$P_d = 4,5 \rho_c v_{cp}^2 \quad 3 (2)$$

где v_{cp} - средняя скорость селевого потока при подходе к сооружению, м/с

3.7. Статическое давление отложившейся массы наносоводного селевого потока определяется по обычной схеме расчета гидротехнических сооружений - с отдельным учетом гидростатического давления воды и давления отложенных наносов P_n , Па, определяемого по формуле:

$$P_n = g (\rho_{нв} - \rho_e) H_n \cdot tg^2 (45^\circ - \varphi_n/2) \quad 4$$

где g - ускорение силы тяжести, равное $9,81 \text{ м/с}^2$;
 $\rho_{нв}$ - плотность водонасыщенного грунта наносов, кг/м^3 ;
 ρ_e - плотность воды, кг/м^3 ;
 H_n - высота наносов перед плотиной;
 φ_n - угол внутреннего трения грунта наносов.



- Рис. 1 . Схемы к определению нагрузок на сооружения от селевого потока:
- а, б, в - при $4,5 P_c U_{cp}^2 > 9 P_c H_{cp}$; г, д - при $4,5 P_c U_{cp}^2 < 9 P_c H_{cp}$
 - а), г) - эпюра давления от первого вала селевого потока глубиной H_{cp} ;
 - б), д) - эпюра давления на плотину высотой $H_{пл}$ при воздействии на нее очередного вала селевого потока глубиной H_{cp} и ранее отложившейся массы этого же потока глубиной $H_{пл} - H_{cp}$;
 - в) - эпюра давления на плотину при подходе к ней очередного селевого вала, движущегося по заполненному этим же селевым потоком селехранилищу;
- ① - движущийся вал селевого потока ;
- ② - ранее отложившаяся масса этого же селевого потока.

Селезадерживающие сооружения

3.8 (3.4). Селезадерживающие сооружения, образующие селехранилище, следует предусматривать для защиты ответственных народнохозяйственных объектов с целью задержания селевого потока в верхнем бьефе.

3.9. Задержание селевых потоков рекомендуется одним сооружением - как по соображениям экономичности, так и надежности (трудность обеспечения безопасного сброса селя через гребень вышележащей плотины).

3.10 (3.5). Расчетный объем селехранилища V , м³, должен определяться по формуле:

$$V = W_c - W_{сбр} + T \cdot W_{ср} \quad 5(3)$$

где W_c - максимальный объем селевого потока в створе плотины, м³;

$W_{сбр}$ - объем селевого потока, м³, сбрасываемый в нижний бьеф в процессе аккумуляции;

T - время замления селехранилища, принимаемое не менее 25 лет;

$W_{ср}$ - среднегодовой объем аккумулируемых в селехранилище наносов, м³.

Максимальный объем селевого потока W_c принимается равным:

для селевых потоков, вызываемых дождевыми паводками, - объему селевого потока, вызванного прохождением дождевого паводка, с вероятностью превышения I %;

для селевых потоков, вызываемых прорывом ледниковых и других горных водоемов, - на основании результатов изысканий и требований региональных методик расчетов, согласованных Госстроем СССР.

3.11. Максимальный объем селевого потока определяется согласно приложению I.

3.12. Объем потока, сбрасываемый в нижний бьеф ($W_{сбр}$), определяется только для наносоводных селевых потоков (с учетом требований п. 3.16 (3.8)).

Для грязекаменных селевых потоков объем сброса не учитывается ($W_{сбр} = 0$).

3.13. Среднегодовой объем аккумулируемых в селехранилище наносов определяется как разность между среднегодовым объемом твердого стока (с учетом селевых потоков повторяемостью более I раза в 25 лет) и объемом наносов, пропускаемых в нижний бьеф (определяемым конструкцией водопропускных сооружений). При повторяемости селей менее I раза в 25 лет и обеспечении транзита бытового твердого стока - емкость селехранилища назначается без запаса на заиливание ($T W_{ср} = 0$).

3.14. При определении высоты плотины, соответствующей расчетному объему селехранилища, необходимо учитывать уравни-
тельный уклон селевых отложений $tg d_y$, принимая его для селе-
вых потоков равным $tg d_y = 0,5 tg d$, где $tg d$ - уклон
естественного русла. При определении высоты глухих селезادر-
живающих плотин из грунтовых материалов уравни-
тельный уклон отложений принимается равным $tg d = 0$.

3.15(3.7). Селезadržивающие плотины, разрушение которых угрожает катастрофическими последствиями, необходимо проверять на воздействие селевого потока, вызванного паводком с вероят-
ностью превышения 0,01%. При этом проектом следует предусмат-
ривать устройство поверхностных селесбросных сооружений, обеспе-
чивающих сброс избыточного (по сравнению с расчетным) объема
селевого потока, или повышение отметки гребня плотины, обеспе-
чивающее аккумуляцию всего объема селевого потока,

3.16(3.8). При проектировании селезадерживающих плотин следует предусматривать водопропускные сооружения для пропуска в нижний бьеф бытового стока реки, а также сброса водной составляющей селевых потоков. При этом величина соросного расхода не должна превышать величины критического селеобразующего расхода, определяемого для участка ниже створа плотины.

Конструкции водопропускных сооружений (открытых, башенных, решетчатых и др.) должны назначаться из условия обеспечения сброса воды при всех возможных уровнях заполнения верхнего бьефа наносами.

3.17. При проектировании водопропускных сооружений используются "Рекомендации по компоновке противоселевых сооружений и проектированию селехранилищ и ветровых каналов" САННИРИ Минводхоза СССР (Ташкент, 1979).

3.18(3.9). Селезадерживающие плотины следует проектировать, как правило, без противофильтрационных устройств, и без затворов на водопропускных сооружениях.

Для аккумуляции селевых потоков допускается предусматривать плотины сквозной конструкции, выполняемые из скрепленных между собой бетонных, железобетонных или каменных элементов (балок, массивов и др.), а также в виде обычных плотин с отверстиями по высоте. Нагрузки на сквозные плотины следует принимать, как и на плотины без отверстий.

3.19. При расчете сквозных плотин, выполненных в виде пространственных каркасов, возможность заполнения тела плотины селевым потоком не учитывается. При недостаточном (для сопротивления сдвигу) весе сооружения рекомендуется засыпка отдельных свай грунтом или устройство анкерного пояса.

Ввиду возможности закупорки отверстий, сквозных плотин, величины статического и динамических давлений селевого потока на такие сооружения определяются без учета сквозности.

3.20(3.10). Возвышение гребня глухих селезадерживающих плотин из грунтовых материалов над уровнем, соответствующем расчетному объему селехранилища, следует принимать не менее высоты последнего селевого вала, определяемой методом последовательного приближения при $Q_c = Q_c^{\text{макс}}$ и среднем угле наклона, равном углу наклона участка перед селехранилищем (где Q_c и $Q_c^{\text{макс}}$ — соответственно, расчетный расход селевого потока и максимальный расход селевого потока, определяемый по результатам изысканий и региональным методикам расчета).

При этом высота селевого вала у плотины принимается равной глубине селевого потока у входа в селехранилище.

3.21(3.11). При надлежащем технико-экономическом обосновании, с учетом утвержденной региональной или бассейновой схемы комплексного использования и охраны водных ресурсов, допускается использование селехранилища как водохранилища. При этом проектом должна быть обеспечена аккумуляция селевого потока в безопасный период.

3.22(3.12). Проектом селезадерживающих сооружений следует предусматривать возможность восстановления объема селехранилища после его заполнения путем наращивания плотины или очистки селехранилища.

Селепропускные сооружения

3.23(3.13). В качестве основных видов селепропускных сооружений следует предусматривать:

каналы - для пропуска селевых потоков через населенные пункты, промышленные предприятия и другие объекты, позволяющие в одном уровне с ними пропустить селевой поток через объект или в обход его;

селеспуски и мосты - для пропуска селевых потоков через линейные объекты (автомобильные и железные дороги, каналы, газопроводы, нефтепроводы и др.) над ними или под ними, в зависимости от топографических условий.

Примечание: Применение труб для пропуска селевых потоков не допускается.

3.24(3.14). При проектировании селепропускных сооружений необходимо учитывать: инерционность селевого потока, стремление его к прямолинейному движению, ударный характер взаимодействия селевого потока с препятствием, заторный и валовый характер движения селевого потока, его истирающее воздействие на сооружение, способность селевого потока к руслопереформированию.

3.25(3.15). Размеры селепропускных сооружений с входными и выходными участками, а также отводящего тракта должны назначаться из условия обеспечения транспортирующей способности потока через сооружения. При этом:

уклон дна сооружений должен приниматься не менее среднего уклона подходного участка селевого русла, длина которого принимается равной не менее двадцати ширин селевого потока;

ширина сооружений, как правило, принимается равной средней ширине селевого потока на подходном участке селевого русла; при необходимости уменьшения ширины сооружения, ее размер должен обеспечить беспрепятственный пропуск наиболее крупных твердых включений в селевом потоке с соответствующими направляющими устройствами;

продольную ось селепропускного сооружения необходимо совмещать с динамической осью селевого потока; при необходимости поворота сооружения угол между осями должен приниматься не более 8° ;

возвышение стен (перекрытий) селепропускных сооружений над максимальным уровнем селевого потока следует принимать равным $0,2 H_{\text{макс}}$ (где $H_{\text{макс}}$ - максимальная глубина селевого потока), но не менее 1 м - для лотков и не менее $0,5\text{ м}$ - для каналов.

3.26. Входной участок селепропускных сооружений рекомендуется ориентировать в плане таким образом, чтобы продольная ось сооружения совпала с динамической осью потока, а угол установки сопрягаемых стенок по отношению к ней не превышал 11° .

Возвышение стен над максимальным уровнем селевого потока на входных участках рекомендуется принимать равным не менее $0,5 H_{\text{макс}}$ (где $H_{\text{макс}}$ - максимальная глубина потока на подходе к сооружению).

3.27. Концевой участок селепропускных сооружений рекомендуется доводить до основной реки или до участка, где накопление селевых выносов не причинит ущерба.

Во избежание затопов на основной реке, сопряжение с ней селепропускных сооружений производится плавно, под углом не более 30° .

При пропуске наносоводных селевых потоков во избежание подмыва концевой участка сооружения, ниже его рекомендуется устраивать на глубину воронки размыва зуб либо крепление из камня, для которого скорости потока будут нетранспортирующими. Толщина слоя крепления равняется трем диаметрам камня. Длина участка крепления ℓ_k определяется по формуле:

$$\ell_k = 6h \left(\frac{1,2 q^2}{g} \right)^{1/3} \quad 6$$

где h - высота перепада за сооружением; при отсутствии перепада h принимается равным 0,5м;

q - удельный расход в селепропускном сооружении, м²/с;

g - ускорение силы тяжести, равное 9,81 м/с²;

3.28. Селепропускные каналы рекомендуется облицовывать железобетонными плитами или монолитным железобетоном по гравийной подготовке слоем 15 см. Толщину облицовки из монолитного железобетона δ_s или сборных железобетонных плит δ_n принимают по таблице 8 в зависимости от скорости потока U_c , м/с.

Таблица 8

| U_c , м/с | 1,5 | 2 | 2,5 | 3,0 | 3,5 | 4,0 | 5,0 | 7,0 | 10,0 |
|----------------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|
| δ_s , м | 0,20 | 0,25 | 0,30 | 0,35 | 0,40 | 0,45 | 0,50 | 0,70 | 1,0 |
| δ_n , м | 0,15 | 0,18 | 0,20 | 0,25 | 0,28 | 0,30 | 0,35 | 0,50 | 0,70 |

Допускается конструкция каналов с подпорными стенками по бортам или крепление только стенок, с соединением по дну порогам-диафрагмами.

При проектировании облицовки селепропускных каналов рекомендуется пользоваться ("Методическими указаниями по компоновке и

гидравлическому расчету противоселевых гидротехнических сооружений," ВНИО "Союзавтоматика" (Фрунзе, 1977).

3.29. Методика гидравлического расчета селепропускных сооружений на пропуск грязекаменных селевых потоков приведена в п.п. 3.30-3.31, а на пропуск наносоводных селевых потоков - в п. п.3.32+ 3.37.

3.30. Селепропускные сооружения для пропуска грязекаменных селевых потоков применяются при наличии следующих условий:

- а) продольный уклон сооружения не менее 0,10;
 - б) в пределах сооружения не происходит распад расчетного селевого потока (возможность распада оценивается согласно п.25 приложения I).
 - в) в пределах сооружения не происходит остановка расчетного селевого потока (глубина слоя отложений, рассчитанная по формуле 16. приложения I не превышает 0,5м).
- 3.31. Глубина и скорость движения грязекаменного селевого потока при прохождении его по селепропускному сооружению определяется в соответствии с п.20 приложения I, как при движении его по естественному селевому руслу.

3.32. Транспортирующая способность и параметры каналов для пропуска наносоводных селей определяются по приведенной ниже методике, применимой только к селепропускным каналам с бетонной облицовкой (с коэффициентом шероховатости поверхности для водного потока $n=0,017$) при равномерном режиме движения. При этом сечение каналов может быть прямоугольным либо трапецидальным с соотношением B/H не менее 8 (где H - глубина канала, B -ширина на глубине $0,5H$). Расчет трапецидальных каналов с отношением B/H менее 8 или с шероховатостью облицовки, существенно отличной от $n=0,017$, производится согласно "Методическим рекомен-

тациям по гидравлическому расчету селетранспортирующих сооружений" АрмНИИВНГ, 1983г., Короткие каналы (селеспуски), с неравномерным режимом движения, рассчитываются по обычным гидравлическим формулам, при этом величина коэффициента шероховатости

По для каналов любого очертания с бетонной облицовкой определяется по графику на рис. 2 в зависимости от среднеарифметического диаметра частиц твердой составляющей потока $d_{с.а.}$ и уклона селеспуска i .

3.33. Для расчета канала (конструкция которого удовлетворяет условиям п.3.32) на пропуск наносоводного селевого потока необходимы следующие исходные данные:

- а) расход водного пародка Q , м³/с;
- б) уклон селетранспортирующего канала - i_0 (при переменном уклоне расчет производится для участка с минимальным уклоном);
- в) ширина канала В, м (для трапециевидных каналов - средняя по высоте);
- г) средний арифметический диаметр частиц твердой составляющей селевого потока $d_{с.а.}$ без учета фракции менее 0,05мм.
- д) весовое содержание в потоке твердой составляющей без учета фракций менее 0,05мм P_0 кг/м³, определяемое в следующем порядке:

вычисляется полное весовое содержание в потоке твердой составляющей P_n кг/м³ по формуле:

$$P_n = P_r \frac{P_c - P_s}{P_r - P_s} \quad 7$$

где P_c - плотность селевого потока, определяемая по графику рис.1 или 2 приложения I для участка длиной 30см выше входа в канал.

ρ_r - плотность вещества твердой составляющей селевого потока, принимаемая равной 2650 кг/м³.

ρ_w - плотность воды (1000 кг/м³)

Среднее содержание в потоке фракций менее 0,05мм, $P_{0,05}$ кг/м³ (по материалам изученности прошедших селевых потоков или данных научных исследований). При отсутствии данных допускается принимать $P_{0,05}$ равным 0,3Рп.

Величина P_0 определяется как разность $P_p - P_{0,05}$.

3.54. Расчет каналов на пропуск наносовидных селевых потоков производится в следующем порядке.

а) По графику на рис.2, в зависимости от уклона канала i_0 и среднеарифметического диаметра селевых отложений $d_{с.а.}$ определяется приведенный коэффициент шероховатости канала n_c . Находится величина произведения $Q_B \cdot n_c$.

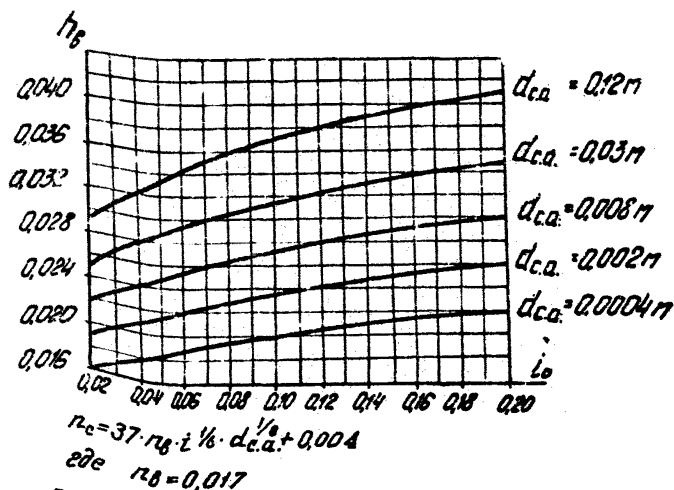


Рис. 2. График зависимости приведенного коэффициента шероховатости n_c для селепропускного канала от уклона i_0 и среднеарифметического диаметра $d_{с.а.}$ твердой составляющей селевого потока.

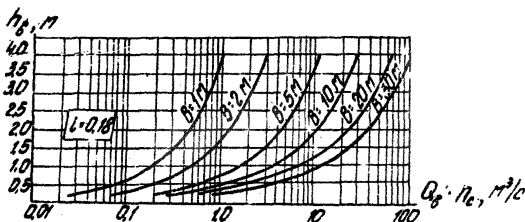
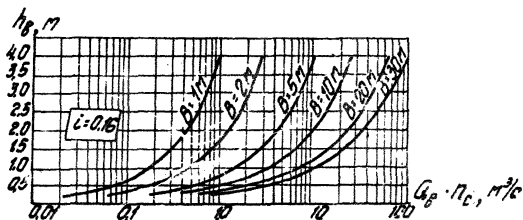
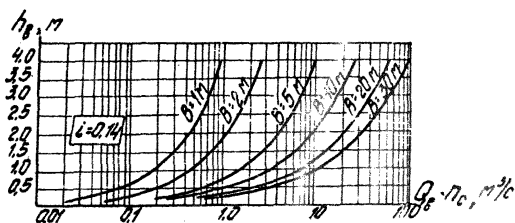
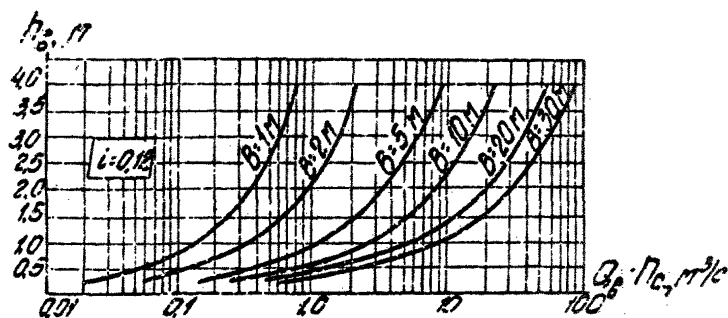
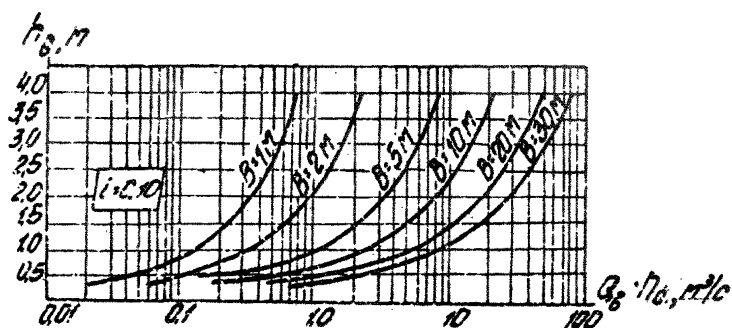
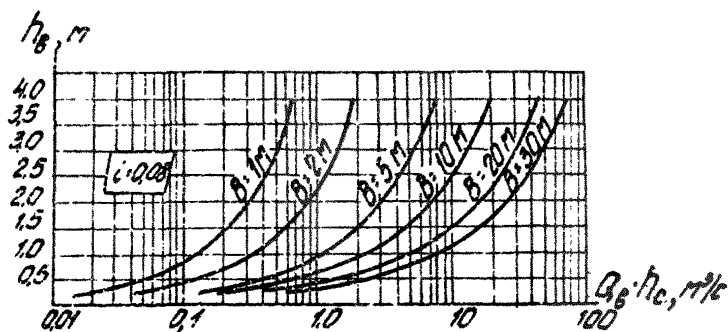
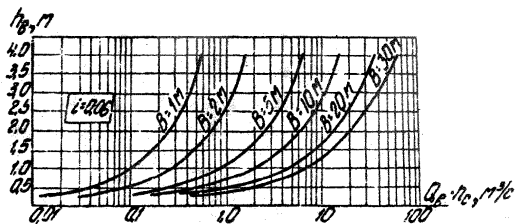
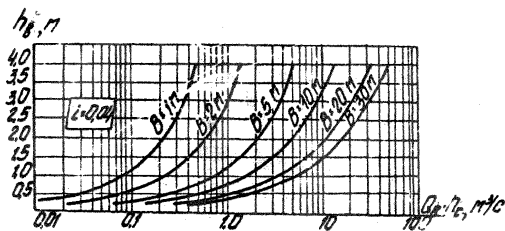
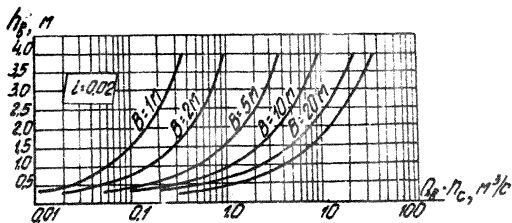


Рис.3 Графики зависимости глубины водного потока h_g от ширины прямоугольного бетонного канала B и величины $Q_g \cdot n_c$ при различных уклонах для канала.

Продолжение на стр. 36, 37.





б) По графикам рис.3 при заданных: ширине канала B , уклону i_0 и произведению $Q_B \cdot \Pi_c$ находится величина h_B .

в) Определяется величина v_B по формуле:

$$v_B = \frac{Q_B}{B \cdot h_B}$$

г) Определяется величина произведения $v_B \cdot i_0$.

д) По графику рис. 4 находится критериальная величина $(v \cdot i)_{кр}$, которая сопоставляется с полученной выше величиной $v_B \cdot i_0$.

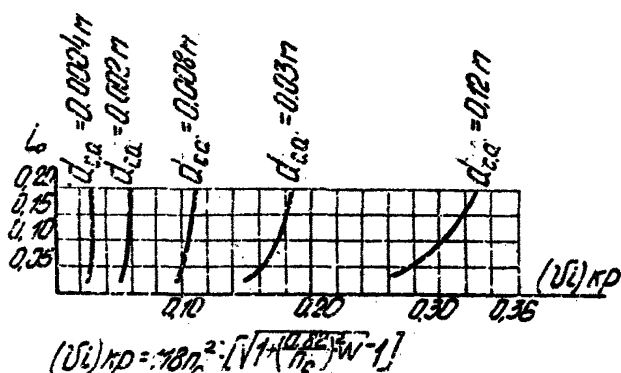
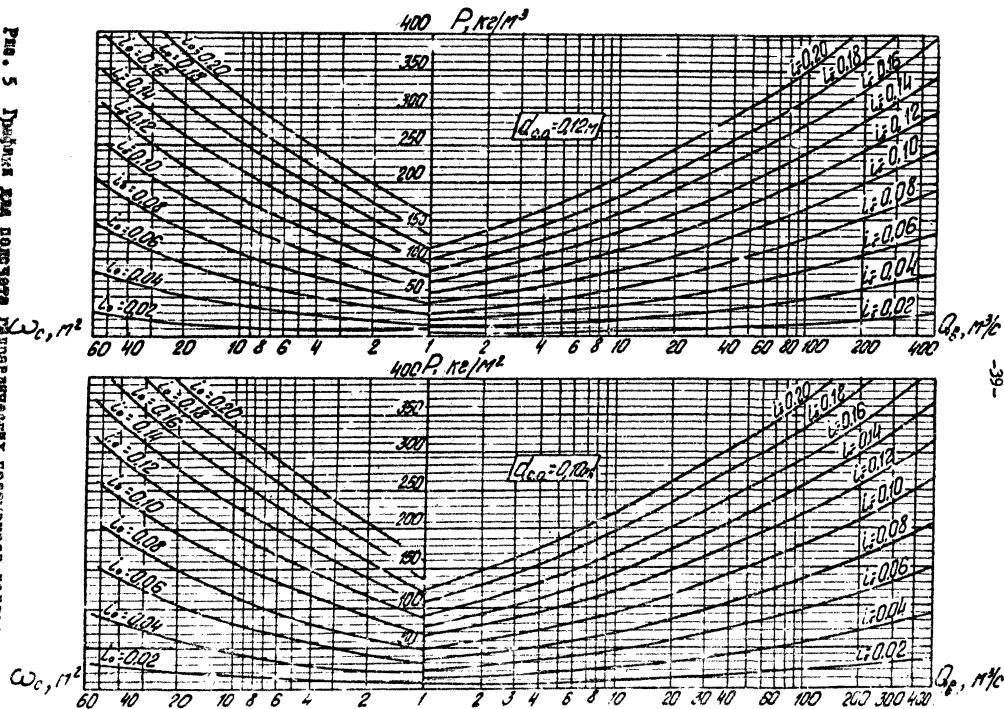


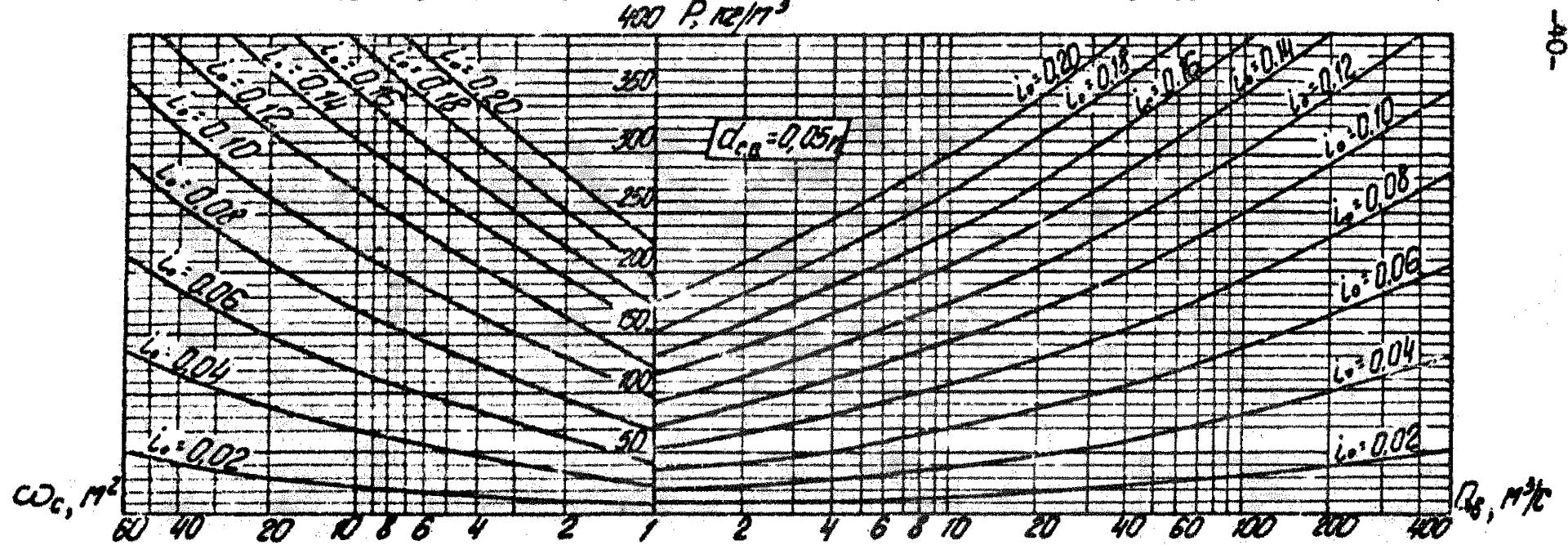
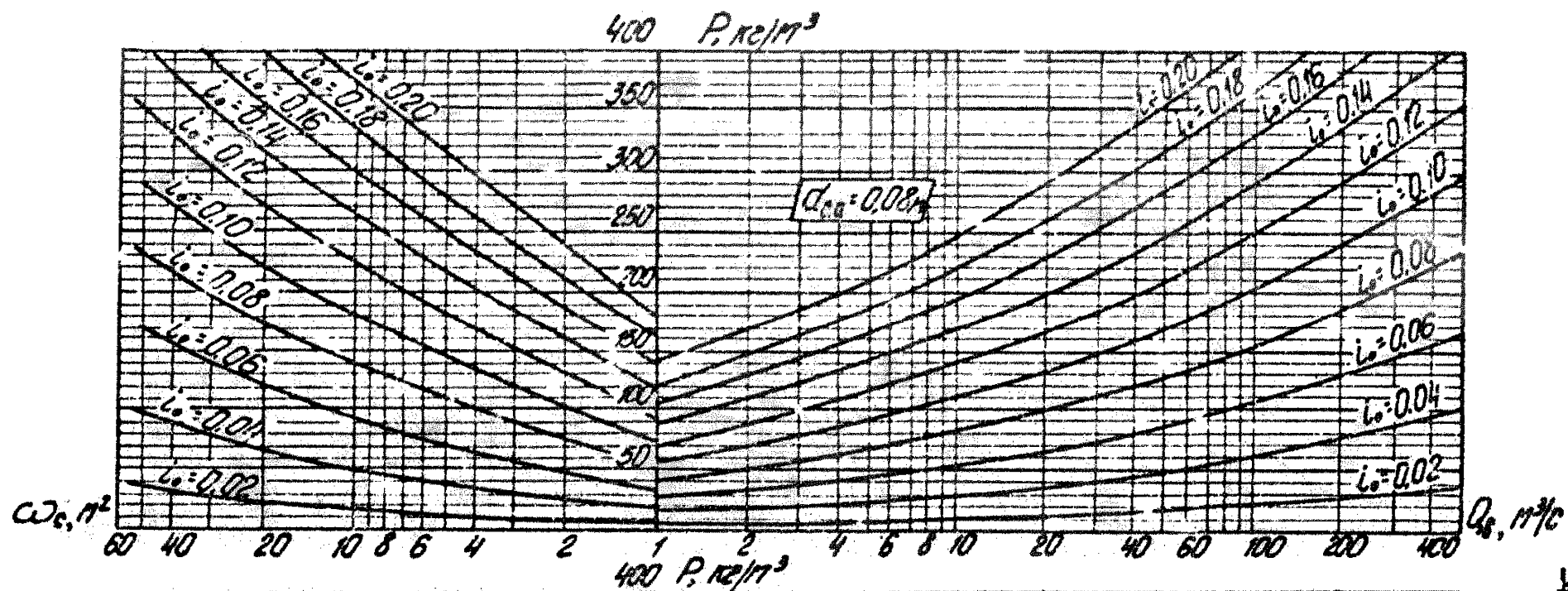
Рис. 4 График зависимости критериальной величины $(v \cdot i)_{кр}$ от уклона i_0 и среднестатистического диаметра $d_{с.а.}$ твердой составляющей оседающего потока.

3.35. В случае, если $v_B \cdot i_0$ будет больше $(v \cdot i)_{кр}$, дальнейший расчет ведется по графикам рис.5. В правой части графиков рис.5 по расходу водного паводка Q_B и уклону дна канала i_0 для заданного $d_{с.а.}$ находится максимально возможное содержание наносов в потоке $P_{шт}/м^3$, которое может беспрепятственно транспортироваться по каналу.

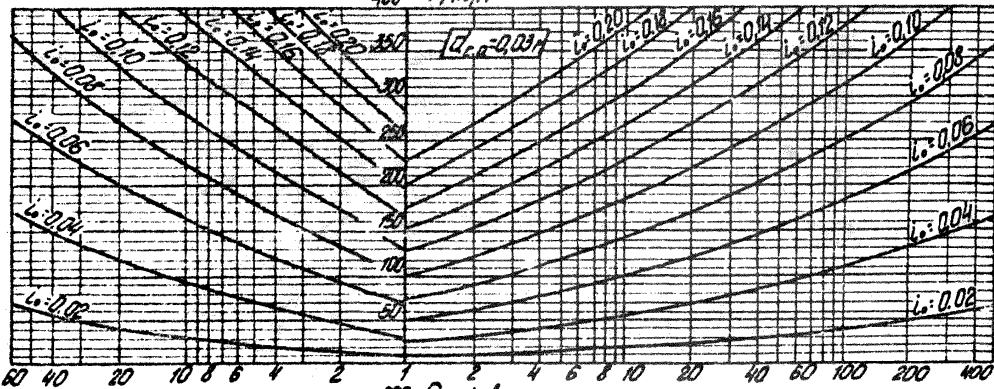
Если величина P окажется больше, чем величина P_0 (определенная согласно п.3.33 настоящих Рекомендаций), дальнейший

Рис. 5 График для расчета гидравлического сопротивления трубопровода для труб стальных, при $U \cdot l_0 > (U \cdot l) \cdot \mu$ и проложение на стр. 40-43





400 $P, \text{кг/м}^3$

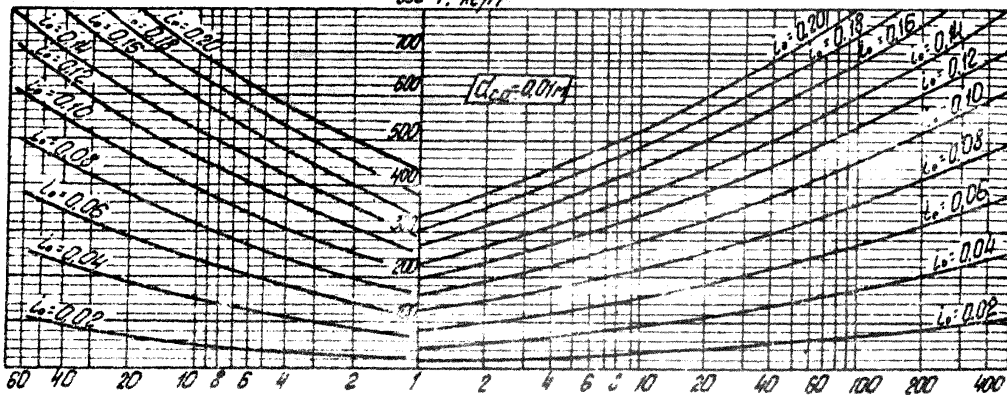


$\omega_c, \text{м}^2$

$Q_g, \text{м}^3/\text{с}$

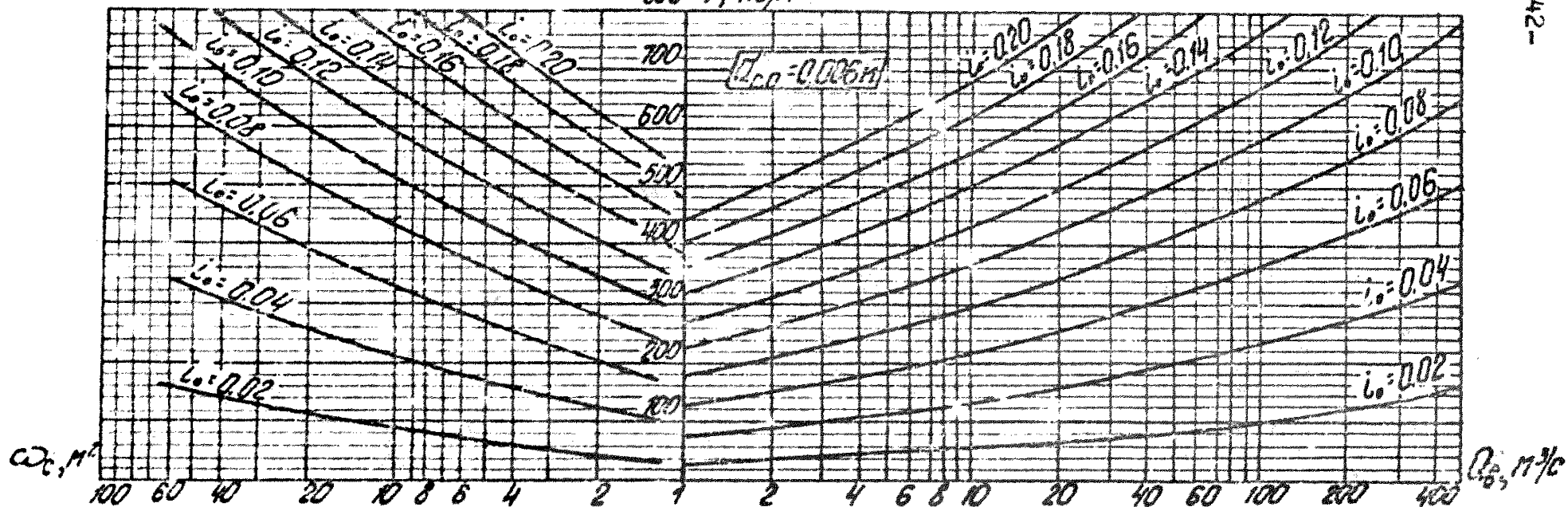
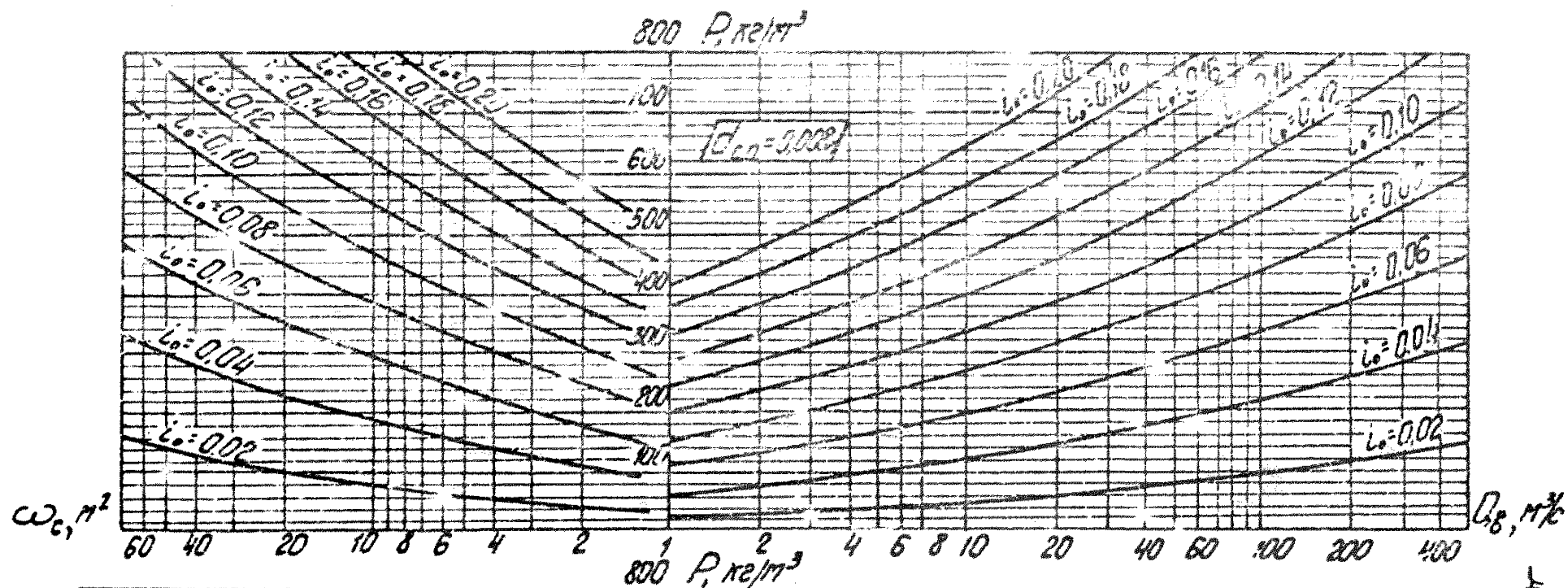
800 $P, \text{кг/м}^3$

41-

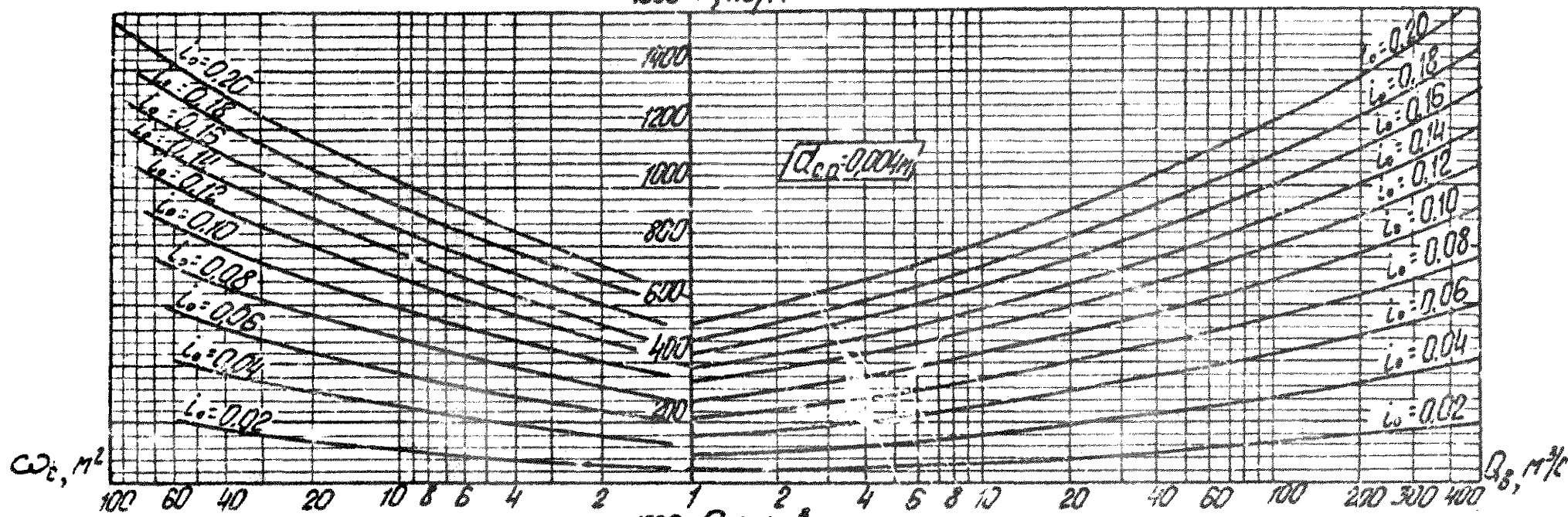


$\omega_c, \text{м}^2$

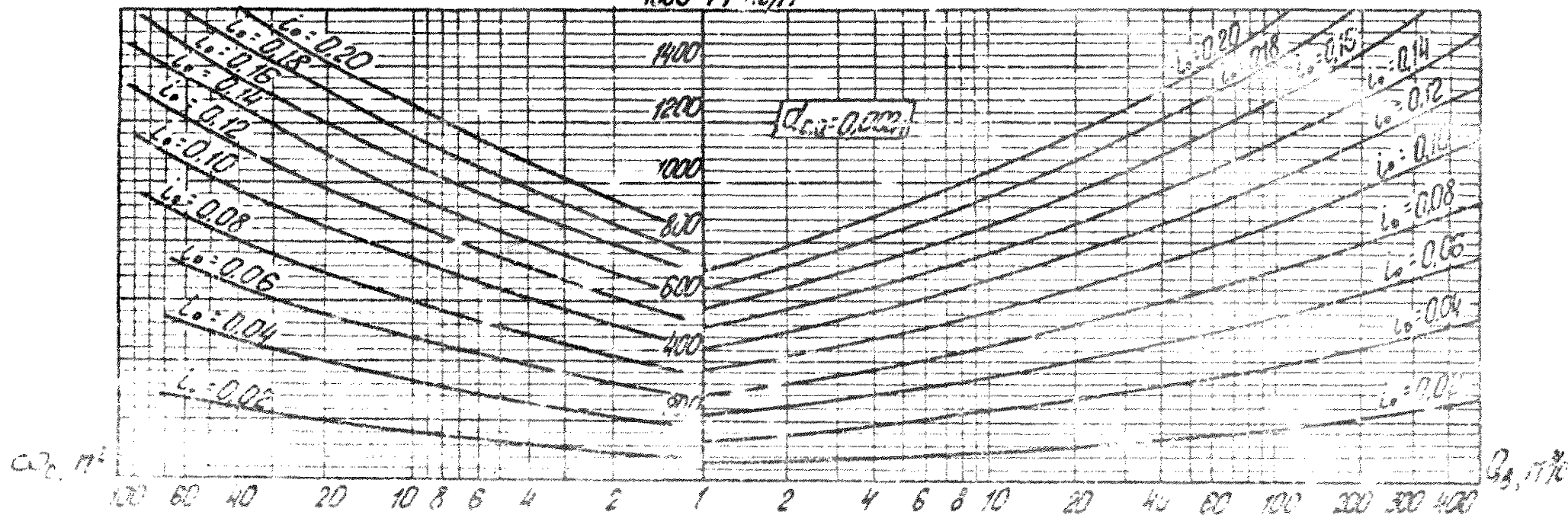
$Q_g, \text{м}^3/\text{с}$



1600 $P, \text{ kg/m}^3$



1600 $P, \text{ kg/m}^3$



расчет ведется по заданной величине P_0 .

В левой части графиков **рис. 5** по заданной величине P_0 , отложенной на шкале P , находится необходимое для пропуска селевого потока живое сечение канала ω_c для данного i_0 .

Расход селевого потока Q_c определяется по формуле $Q_c = \frac{Q_B}{1 - \frac{P}{2650}}$. Скорость селевого потока v_c определяется по формуле $v_c = \frac{Q_c}{\omega_c}$.

Глубина селевого потока h_c определяется по формуле $h_c = \frac{\omega_c}{B}$.

Если величина P окажется меньше P_0 , транспортирующая способность канала недостаточна и он может быть занесен наносами. Для предотвращения этого необходимо увеличить уклон дна канала (если это позволяют топографические условия) или уменьшить содержание наносов в потоке, установив выше канала сквозное селезадерживающее сооружение.

В первом случае повторный расчет необходимо производить в обратном порядке. На графиках **рис. 5** по заданной величине P_0 и заданному расходу водного паводка Q_B находится уклон i , при котором наносы будут транспортироваться по каналу беспрепятственно. Площадь живого сечения, скорость потока и глубина определяются по тем же формулам. Если топографические условия не позволяют увеличить уклон дна канала, необходимо уменьшить содержание наносов в потоке, для чего выше канала следует предусмотреть сквозное селезадерживающее сооружение. Необходимое среднее вертикальное расстояние между решетками сквозного сооружения определяется по графику ГрузНИИГМ на **рис. 6**. На графике: $d_{с.а.}$ - среднее арифметический диаметр твердой составляющей потока; D - количество наносов, задерживаемых сквозным сооружением в процентах от общего объема твердого стока.

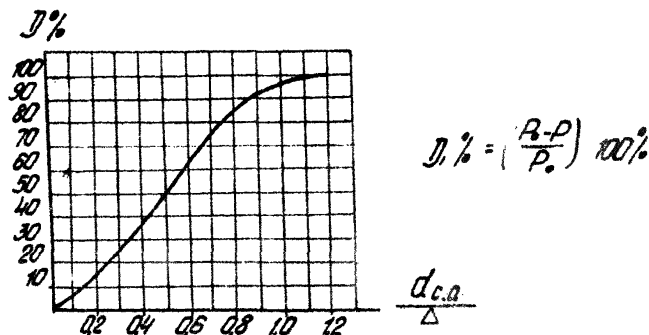


Рис. 6 Графики зависимости количества задерживаемых сквозным осеудовителем наносов (в процентах отношения от общего объема твердого стока) $D\%$ от отношения $\frac{d_{с.с.}}{\Delta}$, где $d_{с.с.}$ — среднearифметический диаметр частиц твердой составляющей сточного потока, Δ — среднее вертикальное расстояние между горизонтальными сторонами осеудовителя.

При требуемой величине отверстия менее 0,5м конструкции сквозных сооружений в виде железобетонных каркасов рекомендуется дополнять решетками из арматурных сеток с соответствующим размером ячеек.

3.36. В случае если $v \cdot i_0$ будет меньше $(v \cdot i)$ кр., расчет транспортирующей способности ведется по графикам рис. 7 и 8. Вначале по графику рис. 7 по глубине h_0 и заданной ширине канала B находится гидравлический радиус R , м. По графикам рис. 8 для найденного R и заданных $d_{с.с.}$ и i_0 определяется максимально возможное весовое содержание наносов в потоке P , при котором все наносы беспрепятственно транспортируются по каналу.

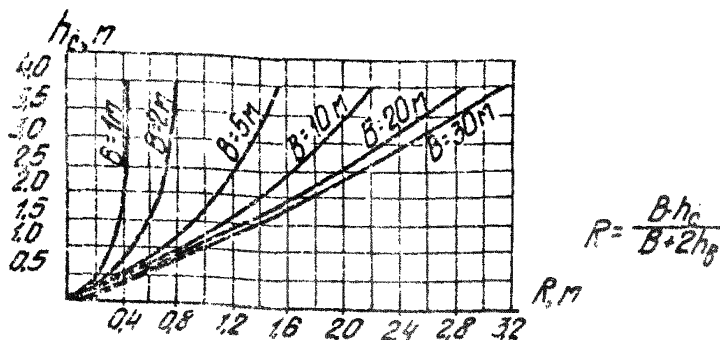


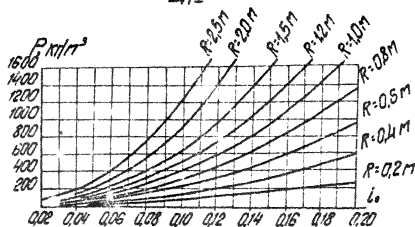
Рис. 7 График зависимости гидравлического радиуса R , м от глубины h , м и ширины канала B , м для прямоугольного сечения.

Глубина и скорость потока остаются теми же, что были определены по п.3.35 для водного потока. Если полученная величина R окажется больше величины R_0 (определенной по п.3.35 настоящих Рекомендаций) канал обладает достаточной транспортирующей способностью.

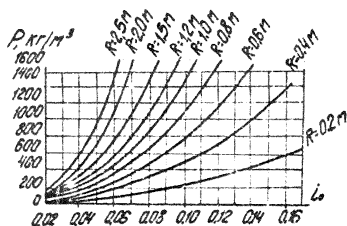
Если величина R окажется меньше R_0 , то, в соответствии с п.3.36, необходимо увеличить уклон дна канала, либо уменьшить содержание наносов, поступающих в канал, с помощью сквозного селезадерживающего сооружения.

3.37. Мосты, пересекающие селевые русла, рекомендуется располагать на прямолинейных в плане участках с постоянным уклоном русла (на длине 400м — по 200м выше и ниже сооружения). Во избежание затворов, конструкция моста рекомендуется однопролетной.

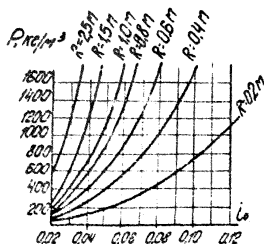
3.38. Пропуск под мостами селевых потоков с плотностью менее 1200 кг/м³ рекомендуется рассчитывать по обычным гидравлическим формулам для расчета водослива с широким порогом. При плотности более 1200 кг/м³ величина мостового пролета принимается не менее средней ширины селевого потока на подходе к сооружению, а пропускная способность рассчитывается, как для селепропускных комплексов.



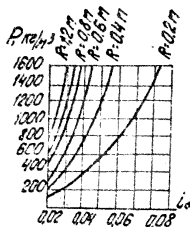
$$d_{ca} = 0.12m$$



$$d_{ca} = 0.03m$$



$$d_{ca} = 0.008m$$



$$d_{ca} = 0.002m$$

Рис. 8 Графики для подсчета гидравлических параметров
наиболее близких соседних потоков при $\sqrt{\epsilon_0} < (\sqrt{\epsilon})_{кр}$

Прожетное строение рекомендуется располагать по высоте над потоком с запасом не менее $0,5H$, где H - максимальная глубина селевого потока.

Селенаправляющие сооружения.

3.39(3.16). Селенаправляющие сооружения должны предусматриваться для направления потока в селе пропускное отверстие, отвода селевого потока от защищаемого объекта или предотвращения подмыва защищаемой территории.

3.40(3.17). Углы поворота направляющих дамб в плане следует принимать согласно требованиям, приведенным в п.3.25(3.15).

3.41(3.18). При расчете на прочность и устойчивость селенаправляющих сооружений необходимо соблюдать требования, приведенные в п.п.3.3(3.2) и 3.6(3.3) настоящих Рекомендаций.

3.42. Напорные откосы направляющих и ограждающих дамб рекомендуется крепить облицовкой из сборного или монолитного железобетона по гравийной подготовке. Толщина крепления принимается по таблице 8.

Возвышение гребня дамбы (облицовки) над максимальным уровнем селевого потока принимается в соответствии с п.3.25 (3.15). Низ облицовки (в виде зуба) рекомендуется заглублять на величину возможного продольного размыва русла (определяемую согласно п.21 прил.1) с засыпкой лазухи выемки крупным камнем.

3.43(3.19). При односторонней защите берегов от размыва наносоводными селевыми потоками рекомендуется, при достаточной ширине поймы, применение шпор глухой или сквозной конструкции.

Расстояние между шпорами, их длина и угол поворота по направлению движения селевого потока назначаются на основании

результатов модельных исследований или по аналогам.

Стабилизирующие сооружения.

3.44. (3.20). Стабилизирующие сооружения следует предусматривать для прекращения движения селевого потока или ослабления его динамических характеристик.

Стабилизирующие сооружения применяются, как правило, для предотвращения возникновения или разбоя селевых потоков, вызываемых ливневыми паводками.

3.45(3.21). Проектирование склоновых стабилизирующих сооружений следует осуществлять в соответствии с требованиями Инструкции по проектированию и строительству противооползневых и противообвалных защитных сооружений. СН 519-79.

3.46(3.22). Руслонные стабилизирующие сооружения необходимо предусматривать в виде систем запруд /рис.9(2) /, охватывающих все участки русел данного бассейна, где возможно образование селевых потоков; при этом последовательность строительных работ по возведению запруд должна исключать возможность образования селевых потоков выше построенных сооружений.

3.47. Верхняя граница стабилизации русел определяется местоположением отвора, выше которого расход ливневого паводка с вероятностью превышения 2% уже не превышает критический селеобразующий расход.

Нижняя граница стабилизации русел определяется величиной уклона $i = 0,02$, при которой селевые потоки уже не образуются.

3.48(3.23). Запруды следует применять высотой от 2 до 5 метров, как правило, сквозной конструкции в виде:

бетонной или железобетонной подпорной стены с отверстиями; ряжа из сборных железобетонных элементов.

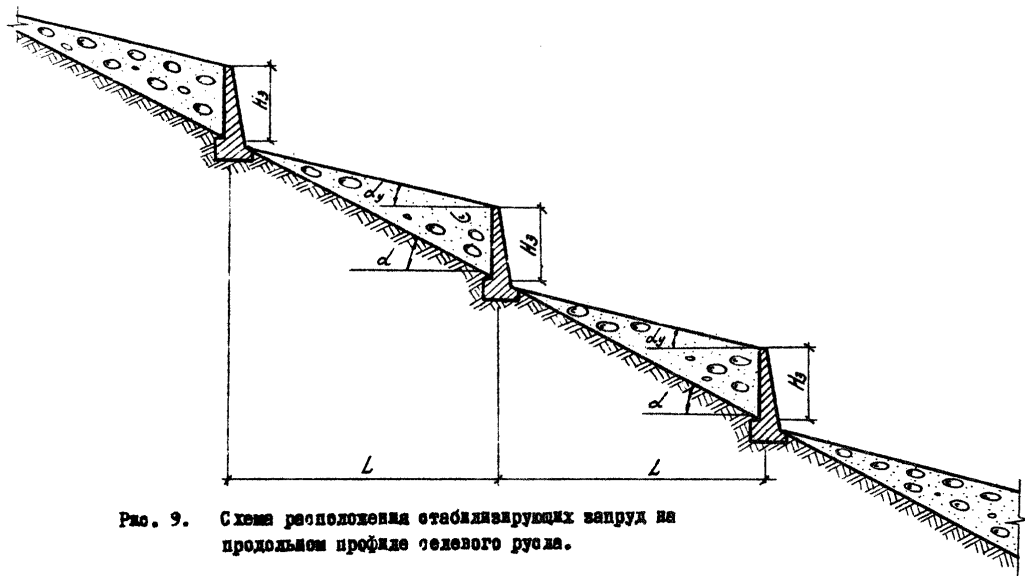


Рис. 9. Схема расположения стабилизирующих запруд на продольном профиле селозового русла.

3.49. При возведении запруд на скальном основании, для предотвращения подмыва сооружения, рекомендуется устройство в нижнем бьефе контрзапруды высотой $0,25H_3$ на расстоянии $2H_3$ от основной запруды (H_3 - высота основной запруды над дном русла, м). Рекомендуется заглубление сооружения в борта и основание на 1,5-2,0 м (для основной запруды) и 1,0-1,5 м (для контрзапруды). При опасности подмыва бортов устья запруда и контрзапруда соединяются продольными бетонными стенками.

Допускается, вместо устройства контрзапруды, крепление нижнего бьефа камнем (в три слоя), по отношению к которому скорости потока при пропуске расчетного ливневого паводка являются неразмывающими. Длина крепления рассчитывается в соответствии с п.3.27.

3.50(3.24). Расстояние между запрудами (по горизонтали) L , м, следует определять по формуле

$$L = \frac{H_3}{tg\alpha - tg\alpha_y} \quad 8(4)$$

где H_3 - высота запруды над дном русла, м;

$tg\alpha$ - естественный уклон русла перед запрудой;

$tg\alpha_y$ - уравнильный уклон отложения наносов перед запрудой, принимаемый равным $tg\alpha_y = 0,7tg\alpha$ (но не более 0,2)

3.51(3.25). Стабилизирующие сооружения должны рассчитываться на пропуск ливневого паводка с вероятностью превышения 2%.

3.52. Для предотвращения подмыва бортов сооружения, пропуск паводков через гребень запруды производится по специальному водосливному углублению, ширина которого обуславливается шириной пойменной части реки, а глубина - требованиями пропуска расчетного ливневого паводка. Водовыпускные отверстия в теле запруды располагаются в пределах горизонтальной проекции водосливного углубления.

4. МЕРОПРИЯТИЯ ПО ПОДГОТОВКЕ ЗОНЫ СЕЛЕХРАНИЛИЩ

4.1. (5.1). В состав мероприятия по подготовке зоны селехранилищ включаются мероприятия, связанные с выносом, переустройством, защитой и оставлением народнохозяйственных объектов в этой зоне.

4.2. Зона селехранилища включает территорию, занимаемую его расчетной емкостью (зону аккумуляции) и полосу "заплеска" селевого вала, за пределами которых безопасно пребывание людей и нахождение объектов народного хозяйства. Границы зоны селехранилища закрепляются в соответствии с "Инструкцией по определению на местности проектного контура" И-43-71 знаками через 50 м.

4.3. (5.2). Выносу на зоны селехранилища или переустройству подлежат:

населенные пункты, а также народнохозяйственные объекты, режим работы которых требует длительного пребывания людей;

объекты, нарушение деятельности которых связано с опасностью последующего заражения или отравления окружающей среды, взрывного разрушения сооружения, а также с возможностью возникновения пожаров на примыкающих территориях;

автомобильные дороги I, II и III категории общегосударственного и республиканского значения; железные дороги I и II категории общей сети; водозаборные сооружения и водоводы систем водоснабжения;

памятники истории и архитектуры (при целесообразности - в установленном порядке).

Необходимость выноса, переустройства или оставления объектов народного хозяйства другого назначения, попадающих в зону селехранилища, должна устанавливаться на основании технико-экономического обоснования с учетом частоты прохождения селевых потоков.

4.4. К объектам длительного пребывания людей относятся населенные пункты и объекты, функционирование которых требует постоянной (не периодической или эпизодической) работы людей продолжительностью не менее одной смены в день в течение безопасного периода.

Вынос из зоны селехранилища или переустройство объектов проектируется и осуществляется в том же порядке, что и для водохранилища. Однако, в отличие от водохранилищ, ресурсы зон селехранилищ продолжают использоваться сельским, лесным, охотничьим хозяйством и рядом других природопользователей (с ограничениями в безопасный период и без ограничений в остальное время года) до момента прохождения расчетного селя. Ограничения относятся в основном к длительному и неконтролируемому пребыванию людей в зоне.

Количество сносовых и переносимых домовладений, затраты на их снос, перенос и переселение населения определяются по данным технико-экономических обследований и в соответствии с решениями "Схемы переселения населения из зоны селехранилища", которой устанавливаются: перечень затрагиваемых населенных пунктов, количество сносовых и переносимых домовладений (дворов), численность переселяемого населения, а также места (пункты) переселения, доприселения и местного переноса.

Кладбища и несоборезавенные скотомогильники, расположенные в полосе "защелки" и на участках возможного разрушения берегов селехранилища, подлежат переносу. Соборезавенные скотомогильники подлежат переносу из зоны селехранилища во всех случаях.

При решении вопросов, связанных с нарушениями природно-хозяйственной среды и компенсацией потерь отраслям-природополь-

зователям, руководствуются "Основами земельного законодательства Союза ССР и союзных республик", "Основами законодательства Союза ССР и союзных республик о недрах", "Основами водного законодательства Союза ССР и союзных республик", "Основами лесного законодательства Союза ССР и союзных республик", законами "Об охране атмосферного воздуха", "Об охране и использовании животного мира", другими законодательными, директивными и нормативными документами по прил.3 (обязательному).

Техническая возможность и экономическая целесообразность выноса и переустройства объектов народного хозяйства и размеры потерь народного хозяйства устанавливаются комиссиями, создаваемыми исполкомами городских (районных) Советов народных депутатов совместно с заказчиком по строительству и организациями, которым принадлежат затрагиваемые объекты, сооружения и ресурсы.

В необходимых случаях, по решению комиссии, техническая возможность и экономическая целесообразность выноса и переустройства объектов устанавливается проектными проработками с участием специализированных организаций.

ПРИЛОЖЕНИЕ I

РАСЧЕТ ХАРАКТЕРИСТИК СЕЛЕВЫХ ПОТОКОВ

Исходные положения

1. В настоящем приложении изложены методы расчета характеристик селевых потоков ливнового и гляциального происхождения. Вопросы расчета характеристик селевых потоков, вызванных землетрясениями, извержениями вулканов, снеготаянием, прорывом завальных озер и глубокими оползнями, не рассматривались.

2. Методы расчета предполагают наличие в селевых руслах достаточного объема селеформирующего грунта. При несоблюдении этого условия расчетный объем твердой составляющей селевого потока принимается равным объему селеформирующего грунта, определенному при проведении изысканий в соответствии с п.2.9 (2.7) настоящих Рекомендаций.

3. Полученные в результате расчета характеристики селевых потоков сопоставляются с фактическими данными о прошедших селевых потоках и в случае, если последние более неблагоприятны для работы сооружений, допускается принимать их в качестве расчетных при надлежатем обосновании.

4. В селевых руслах, не имеющих участков с углами наклона более 12° (протяженность не менее 300 м), могут формироваться только наносоводные селевые потоки, расчет характеристик которых производится в соответствии с п.10 настоящего приложения.

В селевых руслах, имеющих такие участки, при достаточной величине расхода водного паводка, могут формироваться как грязекаменные, так и наносоводные селевые потоки. Расчет в этом случае производится в соответствии с п.п.11-18 настоящего приложения.

5. При наличии в селевом бассейне оледенения, производится расчет характеристик наносоводных и грязекаменных селевых потоков как гляциального, так и ливневого происхождения. Из результатов расчета выбираются характеристики селевых потоков, определяющие наиболее неблагоприятный случай взаимодействия их с сооружениями. В случаях, когда возможность возникновения гляциальных селевых потоков может быть устранена путем проведения профилактических мероприятий (в соответствии с п.1.8 настоящих Рекомендаций), допускается в качестве расчетных рассматривать характеристики только ливневых селевых потоков.

Приведенные в данном разделе методы расчета применяются для расчетных створов, расположенных выше конуса выноса.

6. В отдельных районах СССР максимальные характеристики ливневых селевых потоков определяются развитием поверхностных оползней. Расчет в этом случае производится в соответствии с п.19 настоящего приложения.

7. В данном приложении приведены полные и упрощенные методы расчета характеристик селей. Полные методы расчета селевых потоков применяются при проектировании противоселевых сооружений I и II класса. Упрощенные методы применяются при проектировании сооружений III и IV класса, а также при составлении бассейновых схем (обосновывающих материалы) заповедников.

Паводки, вызывающие селевые потоки

8. Расчет характеристик ливневых паводков производится согласно требованиям "Определение расчетных гидрологических характеристик" Госстроя СССР (СНиП 2.01.14-83).

Допускается расчет характеристик ливневых селеформирующих

паводков производить по методике КазНИИ (Труды КазНИИГМИ, вып. 28, Л., Гидрометеиздат, 1967; вып. 36, Л., Гидрометеиздат, 1970).

.9. Максимальный расход Q_{\max} м³/с и объем W м³ гляциального паводка, вызванного прорывом озер в зоне современного оледенения рассчитываются (независимо от наличия озер на дату обследования) по формулам

$$Q_{\max} = 220 (F - 0,5)^{0,8}; \quad (1)$$

$$W = 0,31 (F - 0,5) \cdot 10^6, \quad (2)$$

где F - площадь наиболее крупного ледника, км² (при $F \leq 0,5$ км² расчет производится на случай ливневого обводнения).

Наносоводные селевые потоки

.10. Наносоводные селевые потоки формируются в селевых руслах с углами наклона от $1,5^{\circ}$ до 12° и характеризуются плотностью от 1100 до 1800 кг/м³.

Предельная объемная концентрация твердой составляющей наносоводного селевого потока S_+ в расчетном створе определяется по формуле

$$S_+ = 2,33 \sin \alpha, \quad (3)$$

где α - угол наклона русла на участке длиной 300 м выше расчетного створа.

Максимальный расход $(Q)_{\max}$ и объем W_c наносоводного селевого потока определяются по формулам

$$(Q)_{\max} = \frac{Q_{\max}}{1 - S_+}; \quad (4)$$

$$W_c = \frac{W}{1 - S_+}, \quad (5)$$

где S_+ - предельная объемная концентрация твердой составляющей селевого потока, определяемая по формуле (3); Q_{\max} и

W - соответственно максимальный расход и объем водного па-
водка, вычисляемые согласно п.п. 8 - 9 настоящего приложения.

Плотность наносоводного селевого потока ρ_c определяется по формуле

$$\rho_c = \rho_0 + S_r (\rho_r - \rho_0), \quad (.6)$$

где ρ_r, ρ_0 - соответственно плотность твердой составляющей по-
тока и плотность воды; S_r - то же что и в формуле (3).

Грязекаменные селевые потоки гляциального происхождения

II. Для расчета характеристик грязекаменных селевых по-
токов гляциального происхождения селевое русло (от наиболее
крупного ледника до расчетного створа) разбивается на 10-20 ха-
рактерных участков таким образом, чтобы примерно половина из
них находилась на углах наклона свыше 6° . Длина расчетного
участка может изменяться от 300 до 2000 м.

12. Расчет производится последовательно по участкам с
помощью графика 1 или 2. В зависимости от угла наклона
участка (α) и плотности потока ρ_0 , поступающего на рас-
четный участок (для первого участка $\rho_0 = 1000 \text{ кг/м}^3$) точ-
ка с координатами (α, ρ_0) попадает в одну из первых трех
областей графика 1 или 2:

а) в области I происходит увеличение плотности селевого
потока до значений, определяемых линией АВ, характеристики се-
левого потока увеличиваются. Расчет их производится в соответ-
ствии с п. 13. настоящего приложения.

б) в области II происходит частичный распад селевого потока
до значений плотности, определяемых линией АВ, характеристики
селя уменьшаются. Расчет их производится в соответствии с п. 13

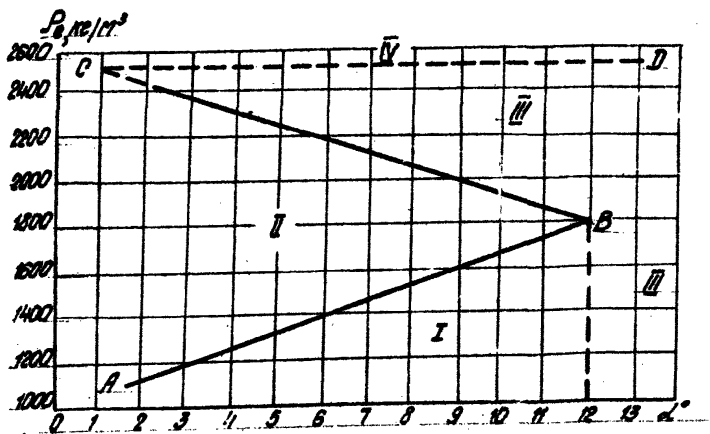


Рис. 1. Зависимость между углом наклона осевого русла, при котором происходит распад, осевой смесью с содержанием частиц размером 2 мм и меньше, составляющим менее 35%, и ее плотностью: I - область обогащения осевой смесью; II - область частичного распада осевой смесью; III - область обогащения осевой смесью; IV - область останков оседа.

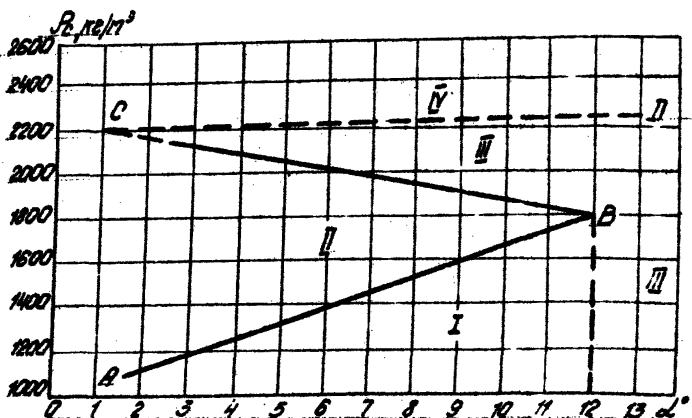


Рис. 2. Зависимость между углом наклона осевого русла, при котором не происходит распад осевой смесью с содержанием частиц размером 2 мм и меньше, составляющим более 35%, и ее плотностью. Обозначения I, II, III, IV те же, что и на рис. 1.

настоящего приложения ;

в) в области III может происходить как увеличение характеристик селевого потока (вследствие развития селевого процесса), так и уменьшение их (вследствие отложения части объема селевого потока по периметру русла за счет статического напряжения сдвига). Расчет производится в соответствии с п. 14 настоящего приложения ;

13. В области I и II графиков 1.1 или 1.2 расчет производится следующим образом.

Рассчитывается предельная объемная концентрация твердой составляющей селевого потока в конце расчетного участка S_{Ti} по формуле

$$S_{Ti} = 2,33 \sin \alpha_i \quad (1.7)$$

где α_i - угол наклона i -го расчетного участка.

Рассчитывается максимальный расход $(Q_{ci})_{\max}$, объем W_{ci} и плотность ρ_{ci} селевого потока в конце расчетного участка по формулам

$$(Q_{ci})_{\max} = \frac{(Q_{ci-1})_{\max} [1 - S_{Ti-1}(1 + \theta)]}{1 - S_{Ti}(1 + \theta)}, \quad (1.8)$$

$$W_{ci} = \frac{W_{ci-1} [1 - S_{Ti-1}(1 + \theta)]}{1 - S_{Ti}(1 + \theta)}, \quad (1.9)$$

$$\rho_{ci} = \rho_o + \lambda_i (\rho_T - \rho_o), \quad (1.10)$$

где $(Q_{ci-1})_{\max}$ и W_{ci-1} - соответственно максимальный расход и объем селевого потока в конце предыдущего участка; S_{Ti-1} и S_{Ti} - предельная объемная концентрация твердой составляющей соответственно в конце предыдущего и расчетного участка; θ - влажность селеформирующего грунта, определяемая по таблице 1.1;

ρ_T и ρ_o те же, что и в формуле (1.6).

14. В области III графиков 1.1 или 1.2 расчет производится следующим образом.

По формулам (1.11) - (1.15) вычисляются характеристики

селевого потока в конце расчетного участка без учета отложения на этом участке части объема потока. По формулам (16) - (18) вычисляется объем отложений на участке, а по формулам (19) - (21) - итоговые характеристики потока в конце участка.

Максимальный расход селевого потока в конце расчетного участка Q_{c_i} (без учета отложений) определяется по формуле

$$Q_{c_i} = [1 + 0,007 (1 - \varepsilon + \theta) \sin \alpha_i l_i \frac{Z_{i-1}}{y_i}] Q_{c_{i-1}}, \quad (11)$$

где ε, θ - соответственно пористость и объемная влажность грунта определяемые по таблице 1; α_i, l_i - соответственно угол наклона и длина расчетного участка; y_i - показатель устойчивости грунта к эрозии, Z_{i-1} - показатель эродирующей способности селевого потока, поступившего на расчетный участок, определяемый по таблице 2 или 3; $Q_{c_{i-1}}$ - максимальный расход селевого потока, поступившего на участок (для первого участка принимается равным максимальному расходу селеформирующего паводка).

Показатель устойчивости грунта к эрозии y_i вычисляется по формуле

$$y_i = 0,3 n_i + (1 - n_i) \cdot A, \quad (12)$$

где A - коэффициент устойчивости грунта к эрозии, определяемый по таблице 1; n_i - коэффициент, учитывающий возможное обрушение бортов селевого русла, определяемый по таблице 5 в зависимости от расхода селевого потока, поступившего на участок и коэффициента формы русла K_p

$$K_p = \frac{B}{H_{cp}}, \quad (13)$$

где B и H_{cp} - ширина и средняя глубина селевого русла на расчетном участке при максимальной глубине, равной 10 м.

Плотность селевого потока ρ_c в конце расчетного участка

Таблица I

Значения коэффициента устойчивости грунта к эрозии
 A , влажности θ и пористости ε различных
 селеформирующих грунтов

| Категория грунта | Характеристика селеформи- рующих грунтов | A | θ | ε |
|---------------------|--|-----|----------|---------------|
| I | Консолидированные грунты древних и современных морен | 3,0 | 0,08 | 0,20 |
| II | Делювиально-гравитационные грунты, накопившиеся в селе- вых руслах за межселевой пе- риод. Грунты первой катего- рии расконсолидированные и накопившиеся на дне селевых русел в результате обрушений | 2,0 | 0,08 | 0,20 |
| III | Аллювиально-пролювиальные грунты | 1,2 | 0,10 | 0,25 |

Таблица 1.2

Показатель эродирующей способности селевого потока при различной плотности ρ_c (содержание частиц размером 2 мм и меньше в селеформирующем грунте составляет менее 35%)

| ρ_c , кг/м ³ | 0 | 10 | 20 | 30 | 40 | 50 | 60 | 70 | 80 | 90 |
|---------------------------------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|
| 1000 | 1,00 | 1,02 | 1,04 | 1,06 | 1,09 | 1,11 | 1,13 | 1,16 | 1,18 | 1,20 |
| 1100 | 1,22 | 1,24 | 1,26 | 1,28 | 1,29 | 1,31 | 1,33 | 1,34 | 1,35 | 1,38 |
| 1200 | 1,38 | 1,40 | 1,41 | 1,42 | 1,45 | 1,44 | 1,45 | 1,46 | 1,47 | 1,48 |
| 1300 | 1,48 | 1,48 | 1,49 | 1,49 | 1,49 | 1,49 | 1,49 | 1,48 | 1,48 | 1,48 |
| 1400 | 1,47 | 1,46 | 1,46 | 1,45 | 1,45 | 1,44 | 1,44 | 1,43 | 1,42 | 1,42 |
| 1500 | 1,41 | 1,40 | 1,39 | 1,38 | 1,38 | 1,37 | 1,36 | 1,35 | 1,33 | 1,32 |
| 1600 | 1,31 | 1,29 | 1,28 | 1,27 | 1,26 | 1,25 | 1,24 | 1,23 | 1,21 | 1,20 |
| 1700 | 1,19 | 1,17 | 1,16 | 1,14 | 1,13 | 1,12 | 1,10 | 1,09 | 1,07 | 1,06 |
| 1800 | 1,04 | 1,03 | 1,01 | 1,00 | 0,98 | 0,97 | 0,95 | 0,94 | 0,92 | 0,90 |
| 1900 | 0,89 | 0,88 | 0,86 | 0,84 | 0,83 | 0,81 | 0,80 | 0,78 | 0,77 | 0,75 |
| 2000 | 0,73 | 0,72 | 0,70 | 0,68 | 0,67 | 0,65 | 0,63 | 0,61 | 0,60 | 0,58 |
| 2100 | 0,56 | 0,55 | 0,53 | 0,51 | 0,49 | 0,48 | 0,46 | 0,44 | 0,42 | 0,40 |
| 2200 | 0,39 | 0,38 | 0,36 | 0,35 | 0,33 | 0,31 | 0,30 | 0,28 | 0,26 | 0,25 |
| 2300 | 0,24 | 0,22 | 0,21 | 0,20 | 0,18 | 0,17 | 0,16 | 0,15 | 0,13 | 0,12 |
| 2400 | 0,11 | 0,10 | 0,09 | 0,08 | 0,07 | 0,06 | 0,05 | 0,04 | 0,04 | 0,03 |
| 2500 | 0,02 | 0,02 | 0,01 | 0,00 | | | | | | |

Таблица 3.3

Показатель эродирующей способности селозового потока при различной плотности ρ_c (содержание частиц размером 2 мм и меньше в селоформирующем грунте составляет более 35%)

| ρ_c , кг/м ³ | 0 | 10 | 20 | 30 | 40 | 50 | 60 | 70 | 80 | 90 |
|---------------------------------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|------|
| 1000 | 1,0 | 1,0 | 1,0 | 1,0 | 1,0 | 0,99 | 0,99 | 0,99 | 0,99 | 0,99 |
| 1100 | 0,98 | 0,98 | 0,98 | 0,97 | 0,97 | 0,96 | 0,96 | 0,96 | 0,95 | 0,95 |
| 1200 | 0,95 | 0,94 | 0,94 | 0,93 | 0,93 | 0,93 | 0,92 | 0,92 | 0,91 | 0,91 |
| 1300 | 0,91 | 0,91 | 0,90 | 0,90 | 0,89 | 0,89 | 0,88 | 0,88 | 0,87 | 0,87 |
| 1400 | 0,87 | 0,86 | 0,85 | 0,84 | 0,84 | 0,83 | 0,82 | 0,82 | 0,82 | 0,81 |
| 1500 | 0,81 | 0,79 | 0,78 | 0,78 | 0,77 | 0,76 | 0,74 | 0,73 | 0,72 | 0,72 |
| 1600 | 0,71 | 0,70 | 0,69 | 0,68 | 0,67 | 0,65 | 0,64 | 0,63 | 0,62 | 0,61 |
| 1700 | 0,59 | 0,58 | 0,57 | 0,56 | 0,55 | 0,53 | 0,52 | 0,51 | 0,50 | 0,48 |
| 1800 | 0,47 | 0,46 | 0,45 | 0,44 | 0,43 | 0,41 | 0,40 | 0,39 | 0,38 | 0,37 |
| 1900 | 0,36 | 0,34 | 0,33 | 0,32 | 0,31 | 0,30 | 0,29 | 0,27 | 0,26 | 0,25 |
| 2000 | 0,24 | 0,23 | 0,22 | 0,20 | 0,19 | 0,18 | 0,17 | 0,16 | 0,14 | 0,13 |
| 2100 | 0,12 | 0,11 | 0,10 | 0,09 | 0,08 | 0,07 | 0,06 | 0,05 | 0,04 | 0,03 |
| 2200 | 0,02 | 0,02 | 0,01 | 0,01 | 0,00 | | | | | |

Таблица 3.4

Приближенные значения статического напряжения сдвига селозовой смеси при различных плотностях ρ_c и преобладающих породах в селоформирующих грунтах

| порода | ρ_c , кг/м ³ | 0 | 10 | 20 | 30 | 40 | 50 | 60 | 70 | 80 | 90 |
|-------------------|---------------------------------|------|------|------|-------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| глинисто-песчаные | 2300 | 60 | 80 | 60 | 80 | 100 | 130 | 160 | 200 | 280 | 450 |
| | 2400 | 740 | 1400 | 3500 | 11000 | | | | | | |
| граниты | 2400 | 60 | 60 | 60 | 60 | 75 | 100 | 160 | 235 | 500 | 950 |
| | 2500 | 1950 | 3300 | 6500 | | | | | | | |

Таблица 5

Коэффициент возможного обрушения бортов селевого русла n_i при различных значениях расхода селевого потока Q_{ci} и коэффициента формы русла K_p

| $K_p = \frac{B}{H_{ce}}$ | $Q_{ci} < 100 \text{ м}^3/\text{с}$ | $100 \text{ м}^3/\text{с} \leq Q_{ci} \leq 1000 \text{ м}^3/\text{с}$ | $Q_{ci} > 1000 \text{ м}^3/\text{с}$ |
|--------------------------|-------------------------------------|---|--------------------------------------|
| более 40 | 0,0 | 0,0 | 0,1 |
| от 15 до 40 | 0,1 | 0,2 | 0,3 |
| от 5 до 14 | 0,3 | 0,5 | 0,6 |
| менее 5 | 0,6 | 0,7 | 0,8 |

определяется по формуле

$$\rho_{ci} = \frac{\rho_{ci-1} + M \sin \alpha_i \cdot l_i \cdot \frac{z_{i-1}}{y_i}}{1 + N \sin \alpha_i \cdot l_i \cdot \frac{z_{i-1}}{y_i}}, \quad (14)$$

где ρ_{ci-1} - плотность селевого потока, поступившего на участок (для первого участка принимается равной плотности воды);

M, N - коэффициенты ($M = 15,4$, $N = 0,00616$ для грунтов I и II категории (таблица I) и $M = 14,6$, $N = 0,00596$ для грунтов III категории); остальные обозначения те же, что в формуле (. II).

Объем селевого потока в конце расчетного участка W_{ci} (без учета отложений) определяется по формуле

$$W_{ci} = [1 + 0,007 (1 - \varepsilon + \theta) \sin \alpha_i \cdot l_i \cdot \frac{z_{i-1}}{y_i}] W_{ci-1}, \quad (15)$$

где W_{ci-1} - объем селевого потока, поступившего на расчетный участок (для первого участка принимается равным объему селеформирующего паводка); остальные обозначения те же, что в формуле (. II).

Для расчета объема отложений на участке вычисляется их высота h_{ci} по формуле

$$h_{ci} = \frac{q_{ci}}{\rho_{ci} g \sin \alpha_i}, \quad (16)$$

где τ_{0i} - статическое напряжение сдвига вещества селевого потока, определяемое по таблице 4; g - ускорение силы тяжести, равное $9,81 \text{ м/с}^2$; остальные обозначения те же, что в формулах (II), (14).

Если высота слоя отложений h_{0i} менее $0,1 \text{ м}$, то объем отложений принимается равным нулю и производится расчет характеристик селя для следующего участка.

Если высота слоя отложений h_{0i} более $0,1 \text{ м}$, то производится расчет объема отложений на участке по формуле

$$\Delta W_{ci} = C_i h_{ci} \chi_i \mathcal{L}_i, \quad (17)$$

где χ_i, \mathcal{L}_i - соответственно смоченный периметр характерного сечения и длина расчетного участка; C_i - коэффициент формы русла, вычисляемый по формуле

$$C_i = 0,1 \sqrt{\frac{B}{H_c}}, \quad C_i \leq 1 \quad (18)$$

где B и H_c - соответственно ширина и средняя высота селевого потока на расчетном участке.

Значения χ_i, B, H_c определяются гидравлическим расчетом по значению максимального расхода селевого потока и его скорости, определяемой в соответствии с п. 20 настоящих Рекомендаций.

Если угол наклона селевого русла менее 6° и средняя глубина селевого потока меньше диаметра частиц, соответствующего 80% обеспеченности по полной кривой гранулометрического состава селеформирующего грунта d_{80} , то принимается слой отложений численно равный этому диаметру.

Объем селевого потока (с учетом отложений) W'_{ci} в конце расчетного участка определяется по формуле

$$W'_{ci} = W_{ci} - \Delta W_{ci}, \quad (19)$$

где W_{ci} - объем селевого потока в конце расчетного участка (без учета отложений), рассчитанный по формуле (15);

ΔW_{ci} - объем отложений на участке.

Максимальный расход селевого потока (с учетом отложений)
 Q'_{ci} в конце расчетного участка вычисляется по формуле

$$Q'_{ci} = \frac{2 W'_{ci}}{T_c}, \quad (20)$$

где T_c - продолжительность селевого потока, вычисляемая по формуле

$$T_c = \frac{2 W}{Q_{max}}, \quad (21)$$

где W, Q_{max} - объем и максимальный расход прорывного паводка, вычисленный в соответствии с п. 1.9 настоящего приложения .

Если плотность селевого потока на последнем участке превышает 1800 кг/м^3 , то максимальный расчетный расход потока в расчетном створе определяется путем умножения величины Q'_{ci} , вычисленной по формуле (20), на коэффициент валообразования, принимаемый равным:

2,5 при расходе селя Q'_{ci} менее $1000 \text{ м}^3/\text{с}$;

2,0 при расходе селя равном и более $1000 \text{ м}^3/\text{с}$.

Если плотность селевого потока на последнем участке менее 1800 кг/м^3 , коэффициент валообразования принимается равным 1.0.

Пример 1 к п.п. 14-14. Требуется рассчитать характеристики грязекаменного селевого потока гляциального происхождения в бассейне р. Большая Алматинка, в створе - 400 м ниже впадения р. Тересбутак (хр. Зайлийский Алатау).

Исходные данные: продольный профиль от наиболее крупного в селевом бассейне ледника Советов до расчетного створа; профили поперечного сечения селевого русла; площадь ледника равна $1,9 \text{ км}^2$; содержание частиц размером 2 мм и менее в селеформирующем грунте равно 20%.

Рассчитываются максимальный расход Q_{max} и объем W паводка, который может сформироваться при прорыве моренного озера, по формулам (1) и (2).

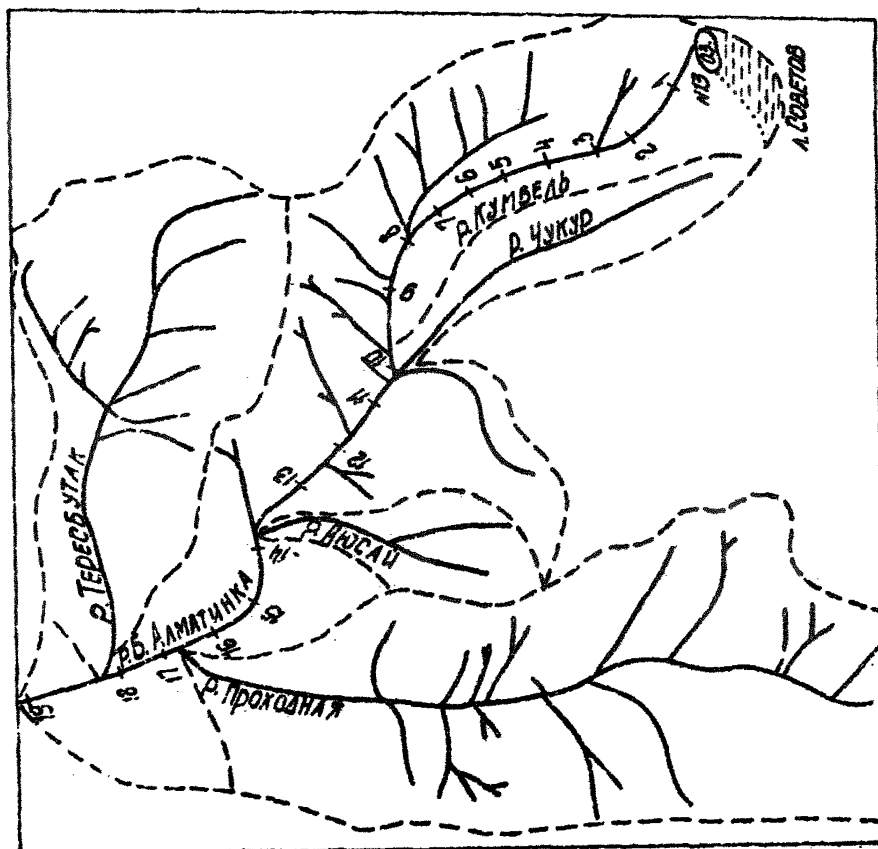





Рис. 3. Схема бассейна р. Большая Алматинка.

-  - водораздел
-  - расчетный участок
-  - солевое русло

$$Q = 220 (F - 0,5)^{0,8} = 220 (1,9 - 0,5)^{0,8} = 288 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$W = 0,31 (F - 0,5) \cdot 10^6 = 0,3 (1,9 - 0,5) \cdot 10^6 = 434000 \text{ м}^3$$

Продольный профиль селевого русла разбивается на 19 характерных расчетных участков в соответствии с указаниями п. II настоящего приложения.

По таблице I определяются значение пористости ε и влажности θ грунта для участков селевого русла с различной категорией грунтов. На участках I-5 грунты относятся к первой категории ($A_1 = 3,0$; $\varepsilon_1 = 0,2$; $\theta_1 = 0,08$), на участках 6-10 - ко второй категории ($A_2 = 2,0$; $\varepsilon_2 = 0,2$; $\theta_2 = 0,08$), на участках II-19 - к третьей категории ($A_3 = 1,2$; $\varepsilon_3 = 0,25$; $\theta_3 = 0,10$).

Для каждого из расчетных участков рассчитываются показатели устойчивости грунта к эрозии по формуле (12). С учетом категории грунта, для I-5 участков показатель устойчивости грунта к эрозии равен:

$$\text{при } \frac{B}{H_{cp}} > 40 \text{ и } Q_{сг} < 1000 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$Y_1 = 0,3n_1 + (1 - n_1) A_1 = 0,3 \cdot 0 + (1 - 0) 3,0 = 3,0$$

Для 6-10 расчетных участков при $A_2 = 2,0$ и $\frac{B}{H_{cp}} < 5$;

$$\text{а) при } Q_{сг} < 1000 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$Y_2 = 0,3n_2 + (1 - n_2) A_2 = 0,3 \cdot 0,7 + (1 - 0,7) 2,0 = 0,81$$

$$\text{б) при } Q_{сг} > 1000 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$Y_3 = 0,3n_3 + (1 - n_3) A_2 = 0,3 \cdot 0,8 + (1 - 0,8) 2,0 = 0,64$$

Для II-19 расчетных участков, при $A_3 = 1,2$ и $Q_{сг} > 1000 \text{ м}^3/\text{с}$;

$$\text{при } 15 < \frac{B}{H_{cp}} < 40$$

$$Y_4 = 0,3n_4 + (1 - n_4) A_3 = 0,3 \cdot 0,3 + (1 - 0,3) 1,2 = 0,93$$

Результаты дальнейших расчетов сведены в таблицу 6

Расчет характеристик селевого потока на I-ом расчетном участке производится в соответствии с указаниями п. 14 настоящего приложения, т.к. угол наклона участка (α) и плотность потока (ρ_c) таковы, что точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область III зависимости, приведенной на рис. 1.

Для I-го участка $\rho_c = 1000 \text{ кг/м}^3$; $\beta_0 = 1,0$, расход и объем потока равен расходу и объему прорывного паводка.

Максимальный расход (без учета отложений) и объем селевого потока в конце I-го участка рассчитываются по формулам (. II и (. 15).

$$\begin{aligned} Q_{c_1} &= \left[1 + 0,007 (1 - \varepsilon + \theta) \sin \alpha, l, \frac{\beta_0}{\beta_1} \right] Q_{\max} = \\ &= \left[1 + 0,007 (1 - 0,2 + 0,08) 0,2207 \cdot 300 \cdot \frac{1}{3,0} \right] 288 = \\ &= 327 \text{ м}^3/\text{с} \\ W_{c_1} &= \left[1 + 0,007 (1 - \varepsilon + \theta) \sin \alpha, l, \frac{\beta_0}{\beta_1} \right] W = \\ &= \left[1 + 0,007 (1 - 0,2 + 0,08) 0,2207 \cdot 300 \cdot \frac{1}{3,0} \right] 434 \cdot 10^3 \text{ м}^3 = \\ &= 493 \cdot 10^3 \text{ м}^3 \end{aligned}$$

Плотность селевого потока рассчитывается по формуле (. 14)

$$\rho_{c_1} = \frac{\rho_0 + M \sin \alpha l \frac{\beta_0}{\beta_1}}{1 + N \sin \alpha l \frac{\beta_0}{\beta_1}} = \frac{1000 + 15,4 \cdot 0,2207 \cdot 300 \cdot \frac{1}{3,0}}{1 + 0,00616 \cdot 0,2207 \cdot 300 \cdot \frac{1}{3,0}} = 1180 \text{ кг/м}^3$$

Расчет характеристик селевого потока на 2-ом участке производится в соответствии с указаниями п. 13 настоящего приложения, т.к. угол наклона участка (α) и плотность селевого потока

(ρ_c) таковы, что точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область I графика 1. При этом происходит насыщение потока твердой составляющей. Плотность селевого потока в конце 2-го участка рассчитывается по формуле (. 10).

$$\rho_{c_2} = \rho_0 + S_{\tau_2} (\rho_{\tau} - \rho_0) = 1000 + 0,41 (2650 - 1000) = 1676 \text{ кг/м}^3$$

Максимальный расход и объем селевого потока на 2-ом участке

Таблица 6

Результаты расчета характеристик осевого потока глыциального происхождения в бассейне
р. Большая Алматинка в створе 400 м ниже впадения р. Тересбутак

| N/N уч-ка | l , м | $\sin \alpha$ | $l \times \sin \alpha$ | Q_c , м ³ /с | ρ_c , кг/м ³ | α | α/ψ | W_c , 10 ³ м ³ |
|----------------|------------|---------------|------------------------|------------------------------|---------------------------------|----------|---------------|---|
| | | | | 288 | 1000 | 1,0 | 0,33 | 434 |
| I | 300 | 0,2207 | 66,2 | 327 | 1180 | | | 493 |
| 2 | 940 | 0,1750 | 164,5 | 517 | 1676 | 1,22 | 0,41 | 780 |
| 3 | 500 | 0,2770 | 138,5 | 698 | 1890 | 0,90 | 0,30 | 1053 |
| 4 | 720 | 0,2175 | 156,6 | 900 | 2022 | 0,70 | 0,20 | 1355 |
| 5 | 870 | 0,1140 | 99,2 | 420 | 1445 | 1,44 | 1,78 | 632 |
| 6 | 360 | 0,3440 | 123,8 | 993 | 2051 | 0,65 | 0,80 | 1496 |
| 7 | 390 | 0,3311 | 129,1 | 1625 | 2225 | 0,36 | 0,56 | 2447 |
| 8 | 510 | 0,2520 | 128,5 | 2345 | 2310 | 0,22 | 0,34 | 3532 |
| 9 | 500 | 0,2105 | 105,2 | 2862 | 2344 | 0,18 | 0,28 | 4310 |
| 10 | 900 | 0,1872 | 168,5 | 3693 | 2379 | 0,13 | 0,14 | 5562 |
| 11 | 450 | 0,1210 | 54,4 | 3860 | 2382 | 0,13 | 0,14 | 5814 |
| 12 | 1000 | 0,0958 | 95,8 | 4035 | 2385 | 0,12 | 0,13 | 6081 |
| 13 | 1100 | 0,0900 | 99,0 | 4344 | 2390 | 0,12 | 0,13 | 6546 |
| 14 | 1300 | 0,0830 | 107,9 | 4706 | 2395 | 0,12 | 0,13 | 7092 |
| 15 | 700 | 0,0620 | 43,4 | 4864 | 2397 | 0,11 | 0,12 | 7330 |
| 16 | 600 | 0,0924 | 55,4 | 5057 | 2399 | 0,11 | 0,12 | 7621 |
| 17 | 850 | 0,0942 | 80,1 | 5346 | 2402 | 0,11 | 0,12 | 8056 |
| 18 | 800 | 0,0638 | 51,0 | 5541 | 2404 | 0,11 | 0,12 | 8350 |
| 19 | 1400 | 0,0560 | 78,0 | 5849 | 2407 | 0,10 | 0,11 | 8814 |

рассчитываются по формулам (8), (9).

$$Q_{c_2} = \frac{Q_{c_1}[1 - S_{r_1}(1+\theta)]}{1 - S_{r_2}(1+\theta)} = \frac{327[1 - 0,11(1+0,08)]}{1 - 0,41(1+0,08)} = 517 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$W_{c_2} = \frac{W_{c_1}[1 - S_{r_1}(1+\theta)]}{1 - S_{r_2}(1+\theta)} = \frac{493 \cdot 10^3 [1 - 0,11(1+0,08)]}{1 - 0,41(1+0,08)} = 780 \cdot 10^3 \text{ м}^3$$

При прохождении селевого потоком 3, 4, 6 - 19 расчетных участков углы наклона (α) и плотности селевого потока (ρ_c), поступающего на расчетный участок таковы, что точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область III графика I.

Расчет характеристик селевого потока производится в соответствии с указаниями п. 14 настоящего приложения и аналогичен расчету, проведенному для I-го участка.

При прохождении селевым потоком 5-го расчетного участка происходит его частичный распад, т.к. точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область II графика I. Расчет характеристик селевого потока на этом участке производится в соответствии с указаниями п. 13 настоящего приложения. Концентрация твердой составляющей в конце 5-го участка рассчитывается по формуле (7)

$$S_{r_5} = 2,33 \sin \alpha_5 = 2,33 \cdot 0,1140 = 0,27$$

Плотность селевого потока рассчитывается по формуле (10)

$$\rho_{c_5} = \rho_0 + S_{r_5}(\rho_r - \rho_0) = 1000 + 0,27(2650 - 1000) = 1445 \text{ кг/м}^3$$

Максимальный расход и объем селевого потока на 5-ом участке рассчитывается по формулам (8), (9).

$$Q_{c_5} = \frac{Q_{c_1}[1 - S_{r_1}(1+\theta)]}{1 - S_{r_5}(1+\theta)} = \frac{900[1 - 0,62(1+0,08)]}{1 - 0,27(1+0,08)} = 420 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$W_{c_5} = \frac{W_{c_1}[1 - S_{r_1}(1+\theta)]}{1 - S_{r_5}(1+\theta)} = \frac{1355 \cdot 10^3 [1 - 0,62(1+0,08)]}{1 - 0,27(1+0,08)} = 632 \cdot 10^3 \text{ м}^3$$

Для каждого расчетного участка определяется объем возможных отложений в соответствии с указаниями п. 14 настоящего приложения.

На всех участках объем отложений равен нулю.

Характеристики селевого потока в расчетном створе равны:
 максимальный расход с учетом коэффициента водообразования
 $(Q_c)_{\max} = 2,0 \cdot Q_{c,н} = 2,0 \cdot 5849 = 11,7 \cdot 10^3 \text{ м}^3/\text{с}$, объем $W_c = 8,8 \cdot 10^6 \text{ м}^3$,
 плотность $\rho_c = 2407 \text{ кг/м}^3$.

Грязекаменные селевые потоки ливневого происхождения

15. В селевом бассейне, ограниченном расчетным створом, выделяются селевые русла, имеющие участки с углами наклона более 12° на участке длиной 300 м и более. На продольных профилях этих русел определяются "критические створы", являющиеся верхними створами селевых русел, ниже которых участки с уклонами более 12° отсутствуют.

Выбирается основное селевое русло, которое характеризуется наибольшим значением соотношения:

$$\frac{l \cdot \sin \alpha \cdot Q_{\max}}{Y}, \quad (22)$$

где α, l - соответственно средний угол наклона и длина селевого русла до расчетного створа; Y - показатель устойчивости грунта к эрозии (средневзвешенный по длине селевого русла), вычисляемый по формуле (12) при значении $n = 0,5$; Q_{\max} - максимальный водный расход заданной обеспеченности в "критическом створе".

Для всех "критических створов" рассчитываются максимальные расходы воды $Q_{кк}$ в соответствии с п. 8 настоящего приложения и критические селеобразующие расходы $Q_{кр} \text{ м}^3/\text{с}$ определяемые по формуле

$$Q_{кр} = \frac{5 d_{80}^{2,67} \cdot \sin \alpha^{0,17}}{\operatorname{tg} \alpha}, \quad (23)$$

где d_{80} - размер фракции 80% обеспеченности по полной кривой гранулометрического состава селеформирующего грунта, м; α - угол наклона селевого русла на участке длиной 300 м выше "критического створа".

В руслах, где величина максимального водного расхода в "критическом створе" $Q_{кс}$ превышает критический расход $Q_{кр}$, возможно формирование грязекаменных селевых потоков.

Примечание. Если это условие не соблюдается ни для одного селевого русла, формирование грязекаменных селевых потоков при заданной обеспеченности паводка невозможно и дальнейший расчет сводится к определению расчетных характеристик наносоводного селевого потока в соответствии с п. 10 настоящего приложения.

16. Расчет характеристик грязекаменного селевого потока при $Q_{кс} > Q_{кр}$ по расчетным участкам основного селевого русла до расчетного створа производится в следующем порядке.

Основное селевое русло разбивается на расчетные участки в соответствии с п. II настоящего приложения. Начало селевого русла определяется в соответствии с п. 16.

Определяются максимальные расходы и объемы притока воды на каждом участке в соответствии с п. 17.

Определяются максимальные расходы и объемы грязекаменных селевых потоков из боковых селевых русел в соответствии с п. 18 настоящего приложения.

В соответствии с п. 12 - 14 настоящего приложения производится расчет характеристик селевого потока по расчетным

участкам основного селевого русла. При этом к рассчитанному по формулам (II), (I5) значениям максимального расхода и объема селевого потока в конце каждого расчетного участка прибавляются максимальные расходы и объемы притока воды и грязекаменных селевых потоков из боковых притоков на этом участке (для первого участка расход и объем селевого потока равны расходу и объему водного паводка заданной обеспеченности в начале основного селевого русла). Полученные величины принимаются за исходные для расчета следующего участка.

Плотность потока в конце участка вычисляется по формуле

$$\rho_{ci} = \frac{\rho_{ci}' \cdot Q_{ci}' + \rho_w Q_{wp} + \rho_b Q_{bi}}{Q_{ci}' + Q_{wp} + Q_{bi}}, \quad (24)$$

где Q_{ci}', Q_{wp}, Q_{bi} - соответственно расход селевого потока в конце расчетного участка без учета приточности, максимальный расход притока воды на участке, суммарный максимальный расход боковых селевых потоков, впадающих на участке; $\rho_{ci}', \rho_w, \rho_b$ - соответственно плотность селевого потока в конце расчетного участка без учета приточности, плотность воды, средняя плотность селевых потоков боковых притоков, впадающих на участке.

Рассчитывается гидрограф водного паводка заданной обеспеченности в "критическом створе" в соответствии с п. 8 настоящего приложения. Продолжительность селевого потока T_c принимается равной продолжительности водного паводка с расходом вале критического.

В качестве расчетных характеристик селевого потока принимаются его объем и плотность в конце последнего участка, а максимальный расчетный расход, с учетом коэффициента валеобразования вычисляется в соответствии с п. 14.

17. Максимальные расходы воды в "критических створах" селевых русел определяются следующим образом. Основное селевое русло (от "критического створа" до расчетного створа) разбивается на расчетные участки в соответствии с п. II настоящего приложения . Рассчитываются значения максимальных расходов воды заданной обеспеченности с площадей водосборов, замыкаемых нижними створами расчетных участков, а также "критическим створом" основного селевого русла.

Рассчитываются максимальные расходы воды в "критических створах" $Q_{кк}$ селевых русел боковых притоков по формуле

$$Q_{кк} = \frac{(Q_i - Q_{i-1}) F_n}{F_i - F_{i-1}} , \quad (25)$$

где Q_i и Q_{i-1} - максимальные расходы воды в конце и начале расчетного участка основного русла, на который выходит боковое селевое русло. F_n - площадь водосбора, замыкаемая "критическим створом"; F_i и F_{i-1} - площади водосборов, замыкаемые концом и началом расчетного участка основного русла.

Средний расход воды в "критических створах" $\bar{Q}_{кк}$ принимается равным половине максимального, вычисленного по формуле (25.)

Объем ливневого паводка в "критическом створе" равен произведению его среднего расхода на продолжительность селевого потока T_c , которая равна продолжительности водного паводка с расходом выше критического с водосбора основного селевого русла выше "критического створа".

Максимальный расход $Q_{кр1}$ и объем притока воды на i -ом расчетном участке основного селевого русла $W_{кр1}$ (при отсутствии боковых селевых русел) определяется по формулам

$$Q_{кр1} = Q_i - Q_{i-1} , \quad (26)$$

$$W_{кр1} = 0,5 Q_{кр1} T_c . \quad (27)$$

где Q_i и Q_{i-1} - соответственно максимальные расходы воды в конце и начале расчетного участка; T_c - продолжительность селевого потока.

Максимальный расход $Q_{пр}$ притока воды на i -ом расчетном участке основного селевого русла (при наличии боковых селевых русел) определяется по формуле

$$Q_{пр} = Q_i - Q_{i-1} - Q_{ис}, \quad (28)$$

где $Q_{ис}$ - максимальный расход паводка в "критических створах" боковых селевых русел; остальные обозначения те же, что и в формуле (26). Объем притока воды на i -ом участке вычисляется по формуле (27).

18. Для боковых селевых русел, в которых $Q_{ис} > Q_{пр}$ производится расчет характеристик грязесамонных селевых потоков по упрощенной методике в соответствии с п. 22.

За начало селевого русла принимается самый верхний створ, занимающий площадь водосбора, водный расход с которой равен критическому значению для рассматриваемого створа.

Определяется максимальный расход, объем и плотность селевых потоков боковых селевых русел в створах их впадения в основное русло. При этом в формулы (36), (37) подставляются величины максимального расхода и объема паводка в "критических створах", вычисляемые в соответствии с п. 17.

Коэффициент валовобразования в формуле (36) принимается равным 1,0.

19. В некоторых районах СССР (хр. Хамар-Дабан, хр. Сикотэ-Алинь, Карпаты) грязесамонные селевые потоки ливневого происхождения формируются за счет поверхностных (на глубину 1-2 м) оползней, при этом их объемы и расходы могут превышать вычисленные по методике, приведенной в п.п. 15 - 18.

Ориентировочные значения максимальных расходов и объемов селевых потоков для наибольших по площади селевых бассейнов, на которых возможно формирование селевых потоков данного типа, приведены в таблице 7. Плотность селевого потока принимается равной 2300 кг/м³.

Характеристики селевых потоков, формирующихся в селевых бассейнах с площадью меньше, чем в таблице 7, уменьшаются пропорционально их площади. Максимальный расход $(Q_c)_{\max}$ и объем W_c селевого потока в этом случае рассчитываются по формулам

$$(Q_c)_{\max} = \frac{(Q_c)'_{\max} \cdot F}{F'}; \quad (29)$$

$$W_c = \frac{W_c' \cdot F}{F'}, \quad (30)$$

где F - площадь селевого бассейна, выше расчетного створа;
 F' - наибольшая площадь селевого бассейна, на которой формируются селевые потоки с максимальным расходом $(Q_c)'_{\max}$ и объемом W_c' (табл. 7).

Таблица 7

Максимальные расходы и объемы грязекаменных селевых потоков ливневого происхождения, формирующиеся за счет поверхностных оползней

| Район | Наибольшая площадь селевого бассейна, на которой формируется селевой поток $F', \text{ км}^2$ | Максимальный расход селевого потока $(Q_c)'_{\max}, \text{ м}^3/\text{с}$ | Объем селевого потока $W_c', \text{ тыс. м}^3$ |
|------------------|--|--|---|
| Карпаты | 2 | 450 | 100 |
| хр. Сихоте-Алинь | 10 | 500 | 150 |
| хр. Хамар-Дабан | 20 | 800 | 200 |

В замыкающих створах селевых бассейнов, площадь которых превышает приведенную в таблице 17, формируются наносоводные селевые потоки, расчет характеристик которых производится в соответствии с п. 10 настоящего приложения.

Пример 2. к п.п. 15 - 18. Требуется рассчитать характеристики грядкаменного селевого потока, вызванного ливневым паводком с вероятностью превышения 1%, в створе р. Большая Алматинка - 400 м ниже впадения р. Тересбутак (хр. Залийский Алатау).

Исходные данные: карта масштаба 1:25000, профили поперечных сечений селевых русел, $d_{90} = 0,7$ м, содержание частиц размером 2 мм и менее в селеформирующем грунте равно 20%.

В селевом бассейне р. Большая Алматинка выше расчетного створа выделяются селевые русла, имеющие участки с углами наклона более 12° на длине не менее 300 м. Всего выделено 49 селевых русел (рис. 3). Для этих русел определяются "критические створы" и площади водосборов их замыкающие.

Для всех "критических створов" рассчитываются максимальные расходы воды заданной обеспеченности по СНиП 2.01.14-83 в соответствии с п. 8.

Выбирается основное селевое русло, которое характеризуется наибольшим значением параметра Z , вычисляемого по формуле (22). Значение параметра Z для селевого русла № 27 (р. Кумбельсу) оказалось наибольшим

$$Z = \frac{12950 \cdot 0,135 \cdot 39,9}{1,72} = 40555$$

Уточняется положение начала основного селевого русла согласно п. 18.

Основное селевое русло разбивается на 17 расчетных участков (морфометрические характеристики участков приведены в колонках 2 - 4 таблиц 8, 9.

Таблица 8

Результаты расчета характеристик грязекаменного селевого потока, вызванного ливневым паводком с вероятностью превышения 1%, в створе р.Большая Алматинка - 400 м ниже впадения р.Тересобутак

| N | $l, м$ | $\sin \alpha$ | $l \sin \alpha$ | $Q_{i1}, \frac{м^3}{с}$ | $Q'_{i1}, \frac{м^3}{с}$ | $Q_{e1}, \frac{м^3}{с}$ | $\rho_{e1}, \frac{кг}{м^3}$ | α_i | ψ_i | β_i / ψ_i | $Q_{e1}, \frac{м^3}{с}$ |
|----|--------|---------------|-----------------|-------------------------|--------------------------|-------------------------|-----------------------------|------------|----------|--------------------|-------------------------|
| 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 | 11 | 12 |
| | | | | 11,2 | | | 1000 | 1,0 | 3,0 | 0,33 | 11,2 |
| 1 | 600 | 0,2770 | 138,5 | 3,00 | 14,4 | | 1275 | 1,46 | 3,0 | 0,49 | 17,4 |
| 2 | 722 | 0,2175 | 156,6 | 3,40 | 25,6 | | 1590 | 1,33 | | | 28,9 |
| 3 | 870 | 0,1140 | 99,2 | 8,50 | 22,3 | | 1343 | 1,49 | 0,31 | 1,84 | 30,8 |
| 4 | 360 | 0,3440 | 123,8 | 0,50 | 79,6 | | 2013 | 0,72 | 0,81 | 0,89 | 80,1 |
| 5 | 320 | 0,3311 | 120,1 | 0,60 | 135 | | 2215 | 0,37 | 0,81 | 0,46 | 136 |
| 6 | 510 | 0,2520 | 128,5 | 1,30 | 186 | | 2284 | 0,26 | 0,81 | 0,32 | 187 |
| 7 | 500 | 0,2105 | 105,2 | 3,50 | 226 | 107 | 2277 | 0,27 | 0,81 | 0,33 | 336 |
| 8 | 900 | 0,1872 | 166,5 | 1,40 | 450 | 68,0 | 2325 | 0,21 | 1,02 | 0,21 | 519 |
| 9 | 450 | 0,1210 | 54,5 | 5,70 | 554 | | 2321 | 0,21 | 1,02 | 0,21 | 560 |
| 10 | 1000 | 0,0958 | 95,8 | 6,50 | 627 | | 2321 | 0,21 | 1,02 | 0,21 | 634 |
| 11 | 1100 | 0,0900 | 99,0 | 2,05 | 712 | | 2334 | 0,19 | 1,02 | 0,19 | 714 |
| 12 | 1300 | 0,0830 | 108,0 | 4,80 | 801 | 59,2 | 2339 | 0,18 | 1,02 | 0,18 | 865 |
| 13 | 700 | 0,0620 | 43,4 | 1,60 | 905 | | 2342 | 0,18 | 1,02 | 0,18 | 907 |
| 14 | 600 | 0,0324 | 55,4 | 3,10 | 961 | | 2344 | 0,18 | 1,02 | 0,18 | 964 |
| 15 | 850 | 0,0342 | 80,1 | 2,30 | 1047 | 456 | 2357 | 0,16 | 0,93 | 0,17 | 1505 |
| 16 | 800 | 0,0638 | 51,0 | 2,80 | 1593 | | 2360 | 0,16 | 0,93 | 0,17 | 1586 |
| 17 | 1400 | 0,0560 | 78,0 | 20,4 | 1711 | | 2352 | 0,17 | 0,93 | 0,18 | 1731 |

Таблица 9

Результаты расчета характеристик грязекаменного селевого потока, вызванного ливневым паводком с вероятностью превышения 1%, в створе р.Большая Алматинка - 400 м ниже впадения р.Тересбутах

| N | $l, м$ | $\sin \alpha$ | $l \sin \alpha$ | $W_i \cdot 10^3 м^3$ | $W_{ci} \cdot 10^3 м^3$ | $W_c \cdot 10^3 м^3$ | $P_{ci} кг/м^3$ | θ_i | ρ_i | θ_i/ρ_i | $W_{ci} \cdot 10^3 м^3$ |
|----|--------|---------------|-----------------|----------------------|-------------------------|----------------------|-----------------|------------|----------|-------------------|-------------------------|
| 1 | 2 | 3 | 4 | 5 | 6 | 7 | 8 | 9 | 10 | 11 | 12 |
| | | | | 72,2 | | | 1000 | 1,0 | 3,0 | 0,3 | 72,2 |
| I | 500 | 0,2770 | 138,5 | 19,4 | 92,7 | | 1275 | 1,46 | 3,0 | 0,49 | 112 |
| 2 | 720 | 0,2175 | 156,6 | 21,9 | 165 | | 1590 | 1,33 | | | 186 |
| 3 | 870 | 0,1140 | 99,2 | 54,8 | 144 | | 1343 | 1,49 | 0,81 | 1,84 | 198 |
| 4 | 360 | 0,3440 | 123,8 | 3,22 | 513 | | 2013 | 0,72 | 0,81 | 0,89 | 516 |
| 5 | 390 | 0,3311 | 129,1 | 6,45 | 871 | | 2215 | 0,37 | 0,81 | 0,46 | 877 |
| 6 | 510 | 0,2520 | 128,5 | 8,38 | 1200 | | 2284 | 0,26 | 0,81 | 0,32 | 1208 |
| 7 | 500 | 0,2105 | 105,2 | 22,6 | 146 | 690 | 2277 | 0,27 | 0,81 | 0,33 | 2169 |
| 8 | 900 | 0,1872 | 166,5 | 9,03 | 2902 | 439 | 2325 | 0,21 | 1,02 | 0,21 | 3350 |
| 9 | 450 | 0,1210 | 54,5 | 36,8 | 3573 | | 2321 | 0,21 | 1,02 | 0,21 | 3610 |
| 10 | 1000 | 0,0953 | 95,8 | 41,9 | 4044 | | 2321 | 0,21 | 1,02 | 0,21 | 4086 |
| 11 | 1100 | 0,0900 | 90,0 | 13,2 | 4592 | | 2334 | 0,19 | 1,02 | 0,19 | 4605 |
| 12 | 1300 | 0,0830 | 108,0 | 31,0 | 5166 | 382 | 2339 | 0,18 | 1,02 | 0,18 | 5579 |
| 13 | 700 | 0,0620 | 43,4 | 10,3 | 5837 | | 2342 | 0,18 | 1,02 | 0,18 | 5847 |
| 14 | 600 | 0,0924 | 55,4 | 20,0 | 6198 | | 2344 | 0,18 | 1,02 | 0,18 | 6218 |
| 15 | 850 | 0,0942 | 80,1 | 14,8 | 6753 | 2941 | 2357 | 0,16 | 0,93 | 0,17 | 9709 |
| 16 | 800 | 0,0638 | 51,0 | 18,1 | 10210 | | 2360 | 0,16 | 0,93 | 0,17 | 10228 |
| 17 | 1400 | 0,0560 | 78,0 | 132 | 11036 | | 2352 | 0,17 | 0,93 | 0,18 | 11168 |

101

Рассчитываются максимальные расходы и объемы притока воды на каждом участке в соответствии с п. 17 настоящего приложения по формуле (26). Результаты расчетов приведены в колонке 5 таблиц 8, 9.

Для "критических створов" селевых русел рассчитываются максимальные расходы воды по формуле (25) и критические селеобразующие расходы $Q_{кр}$, определяемые по формуле (23).

В бассейне р. Большая Алматинка в 7-ми руслах величина максимального водного расхода превышает критический расход, т.е. в них возможно формирование грязекаменных селевых потоков.

Рассчитываются максимальные расходы и объемы селевых потоков из боковых селевых русел в соответствии с п. 18 настоящего приложения по упрощенной методике. Результаты расчетов приведены в колонке 7 таблиц 8, 9.

По таблице I определяются значения пористости ϵ и влажности грунта θ для расчетных участков основного селевого русла с различной категорией грунтов. На участках I - 3 грунты относятся к первой категории ($A_1 = 3,0$; $\epsilon_1 = 0,2$; $\theta_1 = 0,08$), на участках 3 - 8 - ко второй категории ($A_2 = 2,0$; $\epsilon_2 = 0,2$; $\theta_2 = 0,08$), на участках 9 - 17 к третьей категории ($A_3 = 1,2$; $\epsilon_3 = 0,25$; $\theta_3 = 0,10$).

Для каждого участка рассчитываются показатели устойчивости грунта к эрозии по формуле 13.

Для I - 3 участков при $\frac{B}{H_{cp}} > 40$ и $Q_{ci} < 1000 \text{ м}^3/\text{с}$.

$$Y_1 = 0,3n_1 + (1-n_1)A_1 = 0,3 \cdot 0 + (1 - 0) 3,0 = 3,0$$

Для 3 - 8 участков при $\frac{B}{H_{cp}} < 5$ и $Q_{ci} < 1000 \text{ м}^3/\text{с}$.

$$Y_2 = 0,3n_2 + (1-n_2)A_2 = 0,3 \cdot 0,7 + (1 - 0,7) \cdot 2 = 0,81$$

Для 8 - 17 участков при $15 < \frac{B}{H_{cp}} < 40$ и $Q_{ci} < 1000 \text{ м}^3/\text{с}$.

$$Y_3 = 0,3n_3 + (1-n_3)A_3 = 0,3 \cdot 0,2 + (1 - 0,2) \cdot 1,2 = 1,02$$

при $Q_{ci} > 1000 \text{ м}^3/\text{с}$.

$$U_4 = 0,3n_4 + (1 - n_4)A_4 = 0,3 \cdot 0,3 + (1 - 0,3) 1,2 = 0,93$$

Расчет характеристик селевого потока на I-ом расчетном участке производится в соответствии с указаниями п. 14 настоящего приложения, т.к. угол наклона участка (α) и плотность потока (ρ_c) таковы, что точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область III зависимости, приведенной на рис. 1. Для I-го участка $\rho_c = 1000 \text{ кг/м}^3$; $\theta = 1,0$; расход и объем потока равны расходу и объему водного паводка заданной обеспеченности в начале основного селевого русла.

Объем ливневого паводка равен произведению его среднего расхода на продолжительность селевого потока T_c , которая равна продолжительности водного паводка с расходом выше критического в водосбора основного селевого русла выше "критического створа", $T_c = 12900 \text{ с}$.

Максимальный расход и объем селевого потока в конце I-го участка рассчитываются по формулам (12) и (15).

$$\begin{aligned} Q_c &= [1 - 0,007(1 - \varepsilon + \theta) \sin \alpha \cdot l \cdot \frac{3}{y}] Q_1 = \\ &= [1 - 0,007(1 - 0,2 + 0,08) \cdot 0,2770 \cdot 500 \cdot \frac{1}{3,0}] 44,2 = 44,4 \text{ м}^3/\text{с} \\ W_c &= [1 + 0,007(1 - \varepsilon + \theta) \sin \alpha \cdot l \cdot \frac{3}{y}] W_1 = \\ &= [1 + 0,007(1 - 0,2 + 0,08) \cdot 0,2770 \cdot 500 \cdot \frac{1}{3,0}] 72,2 = 92,7 \text{ м}^3 \end{aligned}$$

Плотность селевого потока в конце расчетного участка определяется по формуле (14).

$$\rho_c = \frac{\rho_0 + M \sin \alpha \cdot l \cdot \frac{3}{y}}{1 + N \sin \alpha \cdot l \cdot \frac{3}{y}} = \frac{1000 + 15,4 \cdot 0,2770 \cdot 500 \cdot \frac{1}{3,0}}{1 + 0,00616 \cdot 0,2770 \cdot 500 \cdot \frac{1}{3,0}} = 1332 \text{ кг/м}^3$$

Плотность селевого потока в конце первого расчетного участка с учетом боковой приточности рассчитывается по формуле (24)

$$\rho_{c1} = \frac{\rho_0' Q_{c1} + \rho_c Q_1 + \rho_{c1} Q_{c1}}{Q_{c1} + Q_1 + Q_{c1}} = \frac{1332 \cdot 44,4 + 1000 \cdot 3,0 + 0}{44,4 + 3,0 + 0} = 1275 \text{ кг/м}^3$$

Аналогично производится расчет характеристик селевого пото-

ка на участках 2 и 4 - 17. Результаты расчетов приведены в колонках 6, 8, 12 таблиц 8, 9.

При прохождении селевым потоком 3-го расчетного участка происходит его частичный распад, т.к. точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область II графика 1. Расчет характеристик селевого потока производится в соответствии с п. 13 настоящего приложения.

Концентрация твердой составляющей в конце 3-го участка рассчитывается по формуле (7)

$$S_{\tau_3} = 2,33 \sin \alpha_3 = 2,33 \cdot 0,440 = 0,27$$

Плотность селевого потока рассчитывается по формуле (10)

$$\rho_c = \rho_0 + S_{\tau_3} (\rho_{\tau} - \rho_0) = 1000 + 0,27 (2650 - 1000) = 1445 \text{ кг/м}^3$$

Плотность селевого потока с учетом боковой приточности рассчитывается по формуле (24), $\rho_{c_3} = 1343 \text{ кг/м}^3$.

Максимальный расход и объем селевого потока на 3-ем участке рассчитывается по формулам (8), (9)

$$Q'_{c_3} = \frac{Q_{c_3} [1 - S_{\tau_3} (1 + \theta)]}{1 - S_{\tau_3} (1 + \theta)} = \frac{25,5 [1 - 0,35 (1 + 0,08)]}{1 - 0,27 (1 + 0,08)} = 22,3 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$W'_{c_3} = \frac{W_{c_3} [1 - S_{\tau_3} (1 + \theta)]}{1 - S_{\tau_3} (1 + \theta)} = \frac{164 \cdot 10^3 [1 - 0,35 (1 + 0,08)]}{1 - 0,27 (1 + 0,08)} = 143 \cdot 10^3 \text{ м}^3$$

Характеристики селевого потока в конце 3-го участка с учетом боковой приточности равны:

$$Q_{c_3} = Q'_{c_3} + Q_{np_3} = 22,3 + 8,5 = 30,8 \text{ м}^3/\text{с}$$

$$W_{c_3} = W'_{c_3} + W_{np_3} = 143 \cdot 10^3 + 55 \cdot 10^3 = 198 \cdot 10^3 \text{ м}^3$$

Для каждого расчетного участка определяется объем возможных отложений в соответствии с п. 14 настоящего приложения. Объем отложений на всех расчетных участках равен нулю.

Характеристики селевого потока в расчетном створе равны: максимальный расход с учетом коэффициента валообразования

$(Q_c)_{max} = 2,0$ $Q_c = 2,0 \cdot 1711 = 3422 \text{ м}^3/\text{с}$, объем $W_c = 11,2 \cdot 10^6 \text{ м}^3$,
плотность $\rho_c = 2352 \text{ кг/м}^3$.

Скорости движения селевых потоков

20. Поверхностная скорость движения селевого потока определяется по формуле:

$$v_{en} = \frac{24R}{\ell} \cdot \sqrt{R \sin \alpha}, \quad (.31)$$

где R - гидравлический радиус; α - угол наклона участка;

ℓ - масштаб турбулентности, вычисляемый по номограмме (рис. 4) или по формуле:

$$\ell = \frac{\sqrt{(S_r d_{80})^2 + (\kappa R)^2}}{32 \left[\left(\frac{R}{d_{80}} \right)^{1/2} - \left(\frac{d_{80}}{R} \right)^{1/2} + 0,3 \right]}, \quad (.32)$$

где d_{80} - диаметр фракций, соответствующий 80% обеспеченности по полной кривой гранулометрического состава селеформирующих грунтов; κ - параметр Кармана, рассчитываемый по формуле

$$\kappa = 0,4 \cdot \frac{1 + S_r \left(\frac{R}{d} - 1 \right)}{1 + 2,5 S_r} \quad (.33)$$

где S_r - объемная концентрация твердой составляющей селевого потока. Средняя скорость селевого потока \bar{v}_c принимается равной 0.8 от поверхностной.

Расчет производится методом последовательного приближения, задаваясь различными значениями глубины селевого потока и вычисляя по поперечному сечению русла соответствующие значения гидравлического радиуса R и площади поперечного сечения ω . Рассчитанное значение максимального расхода, полученное путем умножения средней скорости потока на площадь поперечного сечения, должно отличаться не более чем на 10% от заданного..

Пример 3. к п. 20. Требуется рассчитать скорость движения селевого потока.

Исходные данные: $(Q_0)_{max} = 550 \text{ м}^3/\text{с}$; $\rho_s = 2250 \text{ кг/м}^3$;
 $S_* = 0,76$; $\sin \alpha = 0,1$; $d_{*0} = 0,8$; поперечный профиль русла;
 содержание частиц размером 2 мм и меньше в селеформирующем грунте
 составляет менее 35%.

Задается глубина селевого потока $H_{c1} = 5 \text{ м}$ и по попереч-
 ному профилю вычисляется площадь поперечного сечения $\omega =$
 206 м^2 и гидравлический радиус $R = 2,5 \text{ м}$.

Определяется значение параметра Кармана по формуле (3.33)
 $\kappa = 0,311$ и масштаб турбулентности по формуле (3.32)
 $l = 0,452$.

Рассчитываются по формуле (3.31) и по номограммам(рис. 3.4)
 поверхностная v_{*cn} и средняя \bar{v}_c скорости селевого потока

$$v_{*cn} = \frac{2,1 R_1}{l_1} \sqrt{R_1 \sin \alpha} = \frac{2,1 \cdot 2,5}{0,452} \sqrt{2,5 \cdot 0,1} = 5,8 \text{ м/с}$$

$$\bar{v}_c = 0,8 v_{*cn} = 0,8 \cdot 5,8 = 4,6 \text{ м/с}$$

Рассчитывается расход селевого потока через поперечное се-
 чение русла при скорости 4,6 м/с

$$Q_{*1} = \omega_1 \bar{v}_c = 206 \cdot 4,6 = 948 \text{ м}^3/\text{с}.$$

Рассчитанное значение расхода селевого потока $948 \text{ м}^3/\text{с}$ отли-
 чается более чем на 10% от заданного $550 \text{ м}^3/\text{с}$. Производится рас-
 чет во втором приближении. Задается глубина селевого потока

$$H_2 = 4,0 \text{ м, при этом } \omega_2 = 165 \text{ м}^2; \quad R_2 = 2,0 \text{ м}.$$

Определяется значение параметра Кармана по формуле (3.33)
 $\kappa_2 = 0,311$ и масштаб турбулентности по формуле (3.32), l_2
 $= 0,448$.

Рассчитываются по формуле (3.31) поверхностная v_{*cn2} и
 средняя \bar{v}_{c2} скорости селевого потока

$$v_{*cn2} = \frac{2,1 R_2}{l_2} \sqrt{R_2 \sin \alpha} = \frac{2,1 \cdot 2,0}{0,448} \sqrt{2,0 \cdot 0,1} = 4,2 \text{ м/с}$$

$$\bar{v}_{c2} = 0,8 v_{*cn2} = 0,8 \cdot 4,2 = 3,4 \text{ м/с}$$

Рассчитывается расход селевого потока через поперечное се-

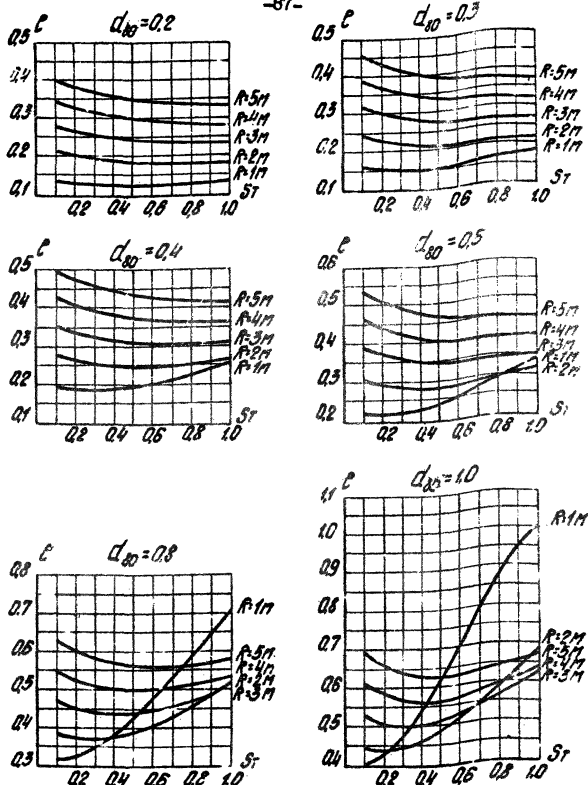


Рис. 4. Номограммы для определения масштаба турбулентности по формуле $\zeta = \frac{\sqrt{(S_\tau d_{80})^2 + (2ER)^2}}{3,2[(\frac{R}{d_{80}})^{1/2} - (\frac{d_{80}}{R})^{1/2} + 0,3]}$

при различных значениях гидравлического радиуса R , диаметра фракции, соответствующего 80% обеспеченности по нижней кривой гравиметрического состава селаксформирующих грунтов d_{80} , объемной концентрации твердой составляющей селакса S_τ .

чение русла при скорости 3.4 м/с

$$Q_{c_2} = \omega_2 \bar{v}_{c_2} = 165 \cdot 3,4 = 561 \text{ м}^3/\text{с}.$$

Рассчитанное значение расхода селевого потока 561 м³/с отличается менее чем на 10% от заданного 550 м³/с.

Расчетные поверхностная и средняя скорости селевого потока равны: $\bar{v}_{ca} = 4,2 \text{ м/с}$; $\bar{v}_c = 3,4 \text{ м/с}$.

Деформации селевых русел

2I. Селевой поток двигаясь по селевому руслу вовлекает грунты в селевой процесс или откладывает часть своего объема в русле, т.е. происходит деформация русла.

Расчет деформации селевого русла производится для участка длиной равной 0,1 от длины основного селевого русла.

Глубина размыва русла наносоводным и грязекаменным селевым потоком вычисляется по формуле

$$h_{\text{разм}} = \frac{W_{c_i} S_{T_i} - W_{c_{i-1}} S_{T_{i-1}}}{0,8 \mathcal{L} B}, \quad (34)$$

где $W_{c_{i-1}}$ и W_{c_i} - соответственно объем селевого потока в начале и конце участка; $S_{T_{i-1}}$ и S_{T_i} - соответственно объемная концентрация твердой составляющей селевого потока в начале и конце участка; \mathcal{L} и B - соответственно длина и средняя ширина участка.

Глубина отложений наносоводного и грязекаменного селевого потока вычисляется по формуле

$$h_{\text{отл}} = \frac{W_{c_{i-1}} S_{T_{i-1}} - W_{c_i} S_{T_i}}{0,8 \mathcal{L} B}, \quad (35)$$

где обозначения те же, что и в формуле (34).

В случае, когда одновременно происходит размыв русла (вследствие развития селевого процесса) и отложения части объема гря-

земаменного селевого потока (вследствие действия сил статического напряжения сдвига) глубина размыва рассчитывается по формуле (34), а высота отложений по формуле (16). Расчетная глубина размыва или отложений определяется вычитанием из большей величины меньшей.

Упрощенный метод расчета характеристик селевых потоков

22. Применение упрощенного метода расчета характеристик селевых потоков допускается при условии соблюдения требований п. 7 настоящего приложения.

В соответствии с п. 4 настоящего приложения устанавливается тип селевого потока (грязекаменный или наносоводный), который может сформироваться в данном селевом бассейне.

Расчет максимальных расходов, объемов и плотностей селевых потоков производится: наносоводных селевых потоков - в соответствии с п. 10 настоящего приложения; грязекаменных селевых потоков - в соответствии с п. 23 - 25.

Расчет скоростей селевых потоков любого типа производится по формуле (31).

23. Для расчета характеристик грязекаменных селевых потоков в селевом бассейне выделяется основное селевое русло: для потоков гляциального происхождения - в соответствии с п. II; для потоков ливневого происхождения в соответствии с п. 18.

Максимальный расход $(Q_c)_{max}$ и объем W_c грязекаменного селевого потока (без учета его возможного распада) вычисляется по формулам

$$(Q_c)_{max} = K_g K Q_{max}; \quad (36)$$

$$W_c = KW, \quad (\dots 37)$$

где K_g - коэффициент валообразования, принимаемый равный 2,0, если произведение KQ_{\max} более 1000 м³/с и 2,5, если $K \cdot Q_{\max}$ менее 1000 м³/с; K - коэффициент вычисляемый в соответствии с п. 24 настоящего приложения; Q_{\max} и W - максимальный расход и объем водного паводка (при расчете селевых потоков гляциального происхождения вычисляются по формулам (.1) и (.2), а ливневых селевых потоков - принимаются равными соответственно сумме максимальных расходов и объемов паводка в "критических створах" селевых русел, где возможно формирование селевых потоков, вычисляемых в соответствии с п. .17 настоящего приложения.

Плотность селевого потока (без учета возможного распада) определяется по графику (рис. 6) в зависимости от величины $\frac{H}{y}$, вычисляемой в соответствии с п.24.

Для установления расчетных значений величин максимального расхода, объема и плотности селевого потока производится проверка возможности его распада выше расчетного створа в соответствии с п. 25 настоящего приложения. При отсутствии распада вычисленные по формулам (.36), (.37) величины максимального расхода и объема и определенное выше значение плотности селевого потока принимаются в качестве расчетных. В случае, если селевой поток распадается, расчетные характеристики его определяются по формулам (.40), (.41).

24. Значение коэффициента K определяется по графику (рис. 5) в зависимости от значения величины $\frac{H}{y}$ для всего основного селевого русла. Для вычисления величины $\frac{H}{y}$ основное селевое русло разбивается на участки, отличающиеся по ка-

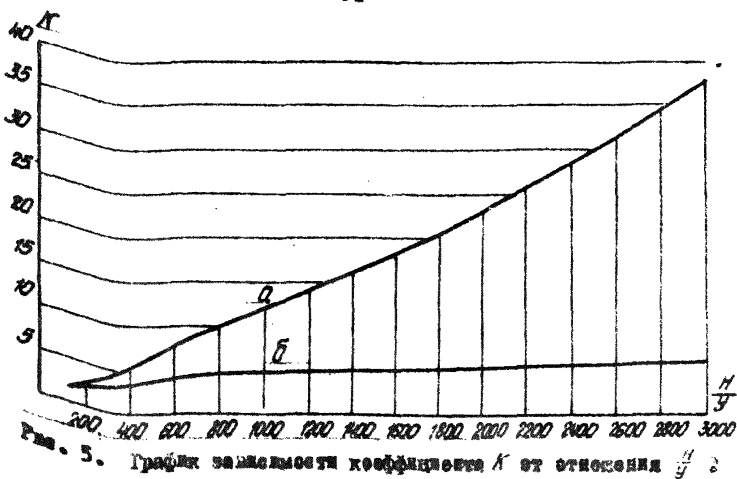


Рис. 5. График зависимости коэффициента K от отношения $\frac{H}{Y}$.
Содержание в грунте частиц размером 2 мм и меньше составляет менее 35% (а) и более 35% (б).

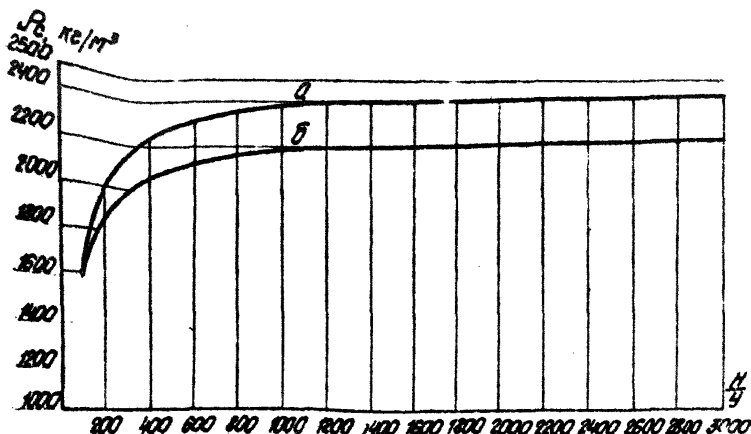


Рис. 6. График зависимости плотности скелета ρ_s от отношения $\frac{H}{Y}$.
Содержание в грунте частиц размером 2 мм и меньше составляет менее 35% (а) и более 35% (б).

тегориям грунта, указанным в таблице I (при одной и той же категории грунта все основное селевое русло принимается за один участок).

Определяется значение величины $\frac{H}{Y}$ для всего основного селевого русла по формуле

$$\frac{H}{Y} = \sum_{i=1}^n \frac{H_i}{Y_i}, \quad (38)$$

где H_i - превышение верхней точки i -го участка над нижней;
 n - количество участков; Y_i - показатель устойчивости грунта к эрозии для i -го участка, вычисляемый по формуле

$$Y_i = 0,3n_i + (1 - n_i) A, \quad (39)$$

где n_i - коэффициент, учитывающий обрушение бортов селевого русла i -го участка, определяемый по таблице 10; A - коэффициент устойчивости грунта к эрозии i -го участка определяемый по табл. I.

Таблица 10

Значение коэффициента обрушения бортов селевого русла n_i при различных значениях ширины русла B и максимального водного расхода Q_{\max} на участке

| Средняя ширина русла на участке B , м | Максимальный расход паводка, м ³ /с | | |
|--|--|-------------|----------|
| | менее 20 | от 25 до 75 | более 75 |
| более 150 | 0,0 | 0,0 | 0,1 |
| от 50 до 150 | 0,3 | 0,4 | 0,5 |
| менее 50 | 0,5 | 0,6 | 0,7 |

Примечание: 1. Ширина русла B определяется при максимальной глубине 10 м.

2. Максимальный расход паводка, вычисляемый в соответствии с п. 23 настоящего Приложения.

25. Для проверки возможности распада селевого потока выше расчетного створа выбирается участок (с минимальным уклоном) длиной, равной 0,1 от длины основного селевого русла. Если плотность селевого потока ρ_s (вычисляемая в соответствии с п. 23 настоящего приложения) и уклон указанного участка α таковы, что точка с координатами (ρ_s, α) попадает в область II графиков 1 или 2 - селевой поток распадается, при попадании в область III - селевой поток не распадается.

Максимальный расчетный расход $(Q_c)'_{\max}$ и объем W'_c селевого потока при наличии распада определяется по формулам

$$(Q_c)'_{\max} = \frac{(Q_c)_{\max} [1 - S_r]}{1 - S'_r}; \quad (3.40)$$

$$W'_c = \frac{W_c [1 - S_r]}{1 - S'_r}, \quad (3.41)$$

где $(Q_c)_{\max}$ и W_c - максимальный расход и объем селевого потока (без учета его возможного распада), определяемые по формулам (3.36), (3.37); S'_r - объемная концентрация твердой составляющей селевого потока после распада, вычисляемая по формуле (3.7); S_r - объемная концентрация твердой составляющей селевого потока до его распада, вычисляемая по формуле

$$S_r = \frac{\rho_s - \rho_w}{\rho_s - \rho_w}, \quad (3.42)$$

где ρ_s - плотность селевого потока до распада; ρ_r и ρ_w - соответственно плотность вещества твердой составляющей селевого потока и воды.

Плотность селевого потока в расчетном створе после распада определяется по формуле

$$\rho_s = \rho_w + S'_r (\rho_r - \rho_w), \quad (3.43)$$

где S'_r - то же, что и в формуле (3.41); ρ_r и ρ_w - то же, что в формуле (3.42).

26. Для расчета глубины возможных размывов или высот отложений в русле наносоводным селевым потоком необходимо знать уклоны русла на расчетном и вышележащем участке. Длина участков должна быть 300 м. Расчет производится по формуле

$$h = \frac{W (S_{i-1} - S_i)}{0,8 \var� B} \quad (.44)$$

где S_{i-1} и S_i - соответственно концентрация твердой составляющей селевого потока на вышележащем и расчетном участке вычисляемые по формуле (.7); W - объем водного паводка заданной обеспеченности в расчетном отверстии, вычисленный в соответствии с указаниями пп. 8, 9 настоящего приложения. Положительное значение величины h означает отложения, отрицательное размыв.

Глубина возможного размыва русла грязекаменным селевым потоком вычисляется на расчетном участке длиной, равной 0,1 от длины основного селевого русла по формуле

$$h_{\text{разм}} = \frac{0,07 \sin \alpha \var� W_c}{B \gamma}, \quad (.45)$$

где α, B - соответственно угол наклона и средняя ширина участка русла; $\var�$ - эродирующая способность селевой смеси, определяемая по таблице .2 или .3; W_c - объем селевого потока, вычисленный по формуле (.37); B - средняя ширина расчетного участка; γ - показатель устойчивости грунта к эрозии, вычисляемый по формуле (.39).

Высота возможных отложений в результате распада грязекаменного селевого потока вычисляется по формуле

$$h_{\text{отл}} = \frac{W_c S_r - W'_c S'_r}{0,8 B L} \quad (.46)$$

где W_c и S_r - соответственно объем и объемная концентрация твердой составляющей селевого потока до распада, вычисляемые по формулам (.37) и (.42); W'_c и S'_r - соответственно объем и объемная концентрация твердой составляющей селевого потока после распада, вычисляемые по формулам (.41) и (.7).

Пример 4. к п.п. .22 - .25. Требуется рассчитать характеристики селевого потока гляциального происхождения в бассейне р. Большая Алмагичка, в створе 400 м ниже впадения р. Тересбутах (хр.

Заилийский Алатау) по упрощенному методу расчета.

Исходные данные: продольный профиль от наиболее крупного в селевом бассейне ледника Советов до расчетного створа; профили поперечного сечения селевого русла; площадь ледника равна $1,9 \text{ км}^2$; содержание частиц размером 2 мм и менее в селеформирующем грунте равно 20%.

В соответствии с п. 1.4 настоящего приложения устанавливаем, что в данном селевом бассейне возможно формирование грязекаменных селевых потоков.

За основное селевое русло, в соответствии с указаниями п. II настоящего приложения, принято селевое русло от ледника Советов до расчетного створа.

Максимальный расход Q_{max} и объем W паводка, который может сформироваться при прорыве моренного озера, рассчитываются по формулам (1) и (2) и соответственно равны $Q_{\text{max}} = 288 \text{ м}^3/\text{с}$ и $W = 434000 \text{ м}^3$.

Основное селевое русло разбивается на три расчетных участка, отличающихся по категориям грунта, в соответствии с указаниями п. 2.4 настоящего приложения. Для каждого участка определяются превышения верхней точки расчетного участка над нижней (H_i) и значения параметра устойчивости грунта к эрозии (Y_i), рассчитываемые по формуле (3.39). $H_1 = 682,8 \text{ м}$, $Y_1 = 3,18$; $H_2 = 655,1 \text{ м}$; $Y_2 = 0,81$; $H_3 = 662,0 \text{ м}$, $Y_3 = 1,11$.

Определяется значение величины $\frac{H}{Y}$ для всего основного селевого русла по формуле (3.38).

$$\frac{H}{Y} = \sum_{i=1}^n \frac{H_i}{Y_i} = \frac{682,8}{3,18} + \frac{655,1}{0,81} + \frac{662,0}{1,11} = 1620$$

Значение коэффициента K в зависимости от величины $\frac{H}{Y}$ для всего селевого русла определяется по графику вис. 5

$K = 18,5$.

Максимальный расход $(Q_c)_{\max}$ и объем W_c грязекаменного селевого потока (без учета его возможного распада) вычисляются по формулам (3.36), (3.37)

$$(Q_c)_{\max} = K_8 K Q_{\max} = 2,0 \cdot 18,5 \cdot 288 = 10656 \text{ м}^3/\text{с}$$

где K_8 принимается равным 2,0, т.к. произведение $K Q_{\max}$ более 1000 м³/с.

$$W_c = K W = 18,5 \cdot 434 \cdot 000 = 8,0 \cdot 10^6 \text{ м}^3$$

Определяется плотность селевого потока ρ_c (без учета его возможного распада) по графику рис. 6 в зависимости от величины $\frac{H}{y}$ ($\rho_c = 2410 \text{ кг/м}^3$).

Производится проверка возможности распада селевого потока выше расчетного створа в соответствии с указаниями п. 25 настоящего приложения. Длина расчетного участка l равна 1420 м, угол наклона русла (α) равен 3°12'. Плотность селевого потока ρ_c и угол наклона русла α таковы, что точка с координатами (α, ρ_c) попадает в область III графика рис. 1. Селевой поток не распадается и может обогащаться.

Характеристики селевого потока в расчетном створе равны: максимальный расход с учетом коэффициента валообразования $(Q_c)_{\max} = 10,6 \cdot 10^3 \text{ м}^3/\text{с}$; объем $W_c = 8,0 \cdot 10^6 \text{ м}^3$, плотность $\rho_c = 2410 \text{ кг/м}^3$.

Пример 5. к п.п. 23 - 26. Требуется рассчитать характеристики селевого потока, вызванного ливневым паводком с вероятностью превышения 1%, в створе р. Большая Алматинка - 400 м ниже впадения р. Тересбутах (хр. Зайлийский Алатау) по упрощенному методу расчета.

Исходные данные: карта масштаба 1:50 000, профили поперечных сечений селевых русел; $d_{90} = 0,7 \text{ м}$; содержание частиц размером 2 мм и менее в селеформирующем грунте равно 20%.

В соответствии с п. 3.4 настоящего приложения, устанавливаем, что в данном селевом бассейне возможно формирование грязекаменных селевых потоков.

Выбор селевых русел боковых притоков, в которых возможно формирование грязекаменных селевых потоков, определение "критических створов" и площадей водосборов их замыкающих, расчет максимальных расходов воды заданной обеспеченности, определение критических расходов, а также выбор основного селевого русла производится аналогично примеру 2 настоящего приложения.

Уточняется положение начала основного селевого русла согласно указаниям п. 1.18 настоящего приложения.

Основное селевое русло разбивается на три участка, отличающихся по категориям грунта, в соответствии с указаниями п. 1.24 настоящего приложения. Для каждого участка определяются превышения верхней точки расчетного участка над нижней (H_i) и значения параметра устойчивости грунта к эрозии (Y_i), рассчитываемые по формуле (1.39).

$H_1 = 434,4 \text{ м}; Y_1 = 3,18; H_2 = 655,1 \text{ м}; Y_2 = 0,81; H_3 = 662,0 \text{ м}; Y_3 = 1,11.$

Определяется значение величины $\frac{H}{Y}$ для всего основного селевого русла по формуле (1.42).

$$\frac{H}{Y} = \sum_{i=1}^n \frac{H_i}{Y_i} = \frac{434,4}{3,18} + \frac{655,1}{0,81} + \frac{662,0}{1,11} = 1542$$

Значение величины K в зависимости от значения величины $\frac{H}{Y}$ для всего основного селевого русла определяется по графику рис. 5 $K = 17,5.$

Вычисляется суммарный максимальный расход и соответственно объем притока воды с площадей водосборов, замыкаемых "критическими створами" всех действующих селевых русел ($Q_{\max} = 99,6 \text{ м}^3/\text{с};$

$$W = 642 \cdot 10^3 \text{ м}^3).$$

Максимальный расход $(Q_c)_{\max}$ и объем W_c грязекаменного селевого потока (без учета его возможного распада) вычисляются по формулам (3.36), (3.37).

$$(Q_c)_{\max} = K_8 K Q_{\max} = 2,0 \cdot 17,5 \cdot 99,6 = 3486 \text{ м}^3/\text{с},$$

где K_8 принимается равным 2,0, т.к. произведение $K Q_{\max}$ более 1000 м³/с.

$$W_c = K W = 17,5 \cdot 642 \cdot 10^3 = 11,2 \cdot 10^6 \text{ м}^3.$$

Определяется плотность селевого потока ρ_c (без учета его возможного распада) по графику рис. 3.6 в зависимости от величины $\frac{H}{y}$ ($\rho_c = 2404 \text{ кг/м}^3$).

Производится проверка возможности распада селевого потока выше расчетного створа в соответствии с п. 3.25 настоящего приложения. Длина расчетного участка l равна 1295 м, угол наклона русла (α) равен 3°16'. Плотность селевого потока ρ_c и угол наклона русла α таковы, что точки с координатами (α, ρ_c) попадает в область III графика рис. 3.1. Селевой поток не распадается и может обогатиться.

Характеристики селевого потока в расчетном створе равны: максимальный расход с учетом коэффициента валлообразования $(Q_c)_{\max} = 3,5 \cdot 10^3 \text{ м}^3/\text{с}$; объем $W_c = 11,2 \cdot 10^6 \text{ м}^3$; плотность $\rho_c = 2404 \text{ кг/м}^3$.

Предложение 2

**ПРИМЕРЫ РАСЧЕТА ПРОТИВОСЕЛЕВЫХ
СООРУЖЕНИЙ.**

Пример I /к п.п.3.6(3.3) и 3.19, рис.1 /

Требуется определить максимальное давление селевого потока, вызванного паводком с вероятностью превышения $p=0,01\%$, на оквезную селезадерживающую плотину.

Исходные данные

- а) Высота и скорость движения селевого вала на входе в селехранилище, соответственно 4,4м и 7,3 м/с;
- б) Плотность селевого потока $\rho_c = 2400 \text{ кг/м}^3$;
- в) Высота плотины $H_{пл} = 16\text{м}$;
- г) Емкость селехранилища рассчитана на задержание селя, вызванного паводком с вероятностью превышения $P=1\%$.

Р а с ч е т

Поскольку емкость селехранилища не рассчитана на задержание селя, вызванного паводком $p=0,01\%$, прохождение такого селя вызовет переполнение селехранилища. В связи с этим рассматриваются два расчетных случая:

- а) Селевой вал высотой $H_{ср} = 4,4\text{м}$ движется со скоростью $v_{ср} = 7,3 \text{ м/с}$ по селехранилищу, заполненному отложениями этого же селя на глубину $(H_{пл} - H_{ср})$, рис. .I(I)-б;
- б) Селевой вал высотой $H_{ср} = 4,4\text{м}$ движется по полностью занесенному этим же селом селехранилищу, рис. .I(I)-в.

В первом случае расчет ведется по схеме рис. .I(I)-б. Полное удельное давление на I пог.м. ширины плотины $P_{пог}$ определяется, как сумма:

$$P_{пог} = 1,5 \rho_c v_{ср}^2 H_{ср} + 0,5 (H_{пл} - H_{ср}) (g \rho_c H_{ср} + g \rho_c H_{пл})$$

$$P_{\text{НОГ}} = 4,5 \cdot 2400 \cdot 7,3^2 \cdot 4,4 + 0,5(16 - 4,4) (9,81 \cdot 2400 \cdot 4,4 + 9,81 \cdot 2400 \cdot 16) = 5,32 \cdot 10^6 \text{ Па}$$

Во втором случае расчет ведется по схеме рис.3.1(1)-в:

$$P_{\text{НОГ}} = 0,5 H_{\text{пл}} [g \rho_c \cdot H_{\text{ср}} + g \rho_c (H_{\text{пл}} + H_{\text{ср}})] =$$

$$= 0,5 H_{\text{пл}} g \rho_c (2H_{\text{ср}} + H_{\text{пл}})$$

$$P_{\text{НОГ}} = 0,5 \cdot 16 \cdot 9,81 \cdot 2400 \cdot (2 \cdot 4,4 + 16) = 4,67 \cdot 10^6 \text{ Па}$$

Максимальное давление будет в 1-м случае: $5,32 \cdot 10^6 \text{ Па}$.

Пример 2 (к п.п.3.34 и 3.36)

Рассчитать возможность пропуска по прямоугольному селепропускному каналу наливоводного селя плотностью 1286 кг/м^3 .

Исходные данные

- а) Расход водного паводка $Q_B = 10 \text{ м}^3/\text{с}$
- б) Уклон канала $i_0 = 0,06$
- в) Ширина канала $B = 2 \text{ м}$
- г) Среднеарифметический диаметр частиц твердой составляющей потока без учета фракций менее $0,05 \text{ мм}$, $d_{\text{с.а}} = 0,12 \text{ м}$.
- д) Полное содержание в потоке твердой составляющей при уклоне русла непосредственно выше входа в канал $i = 0,08$ $P_{\text{П}} = 460 \text{ кг/м}^3$.

По данным натурных исследований, содержание в потоке фракций менее $0,05 \text{ мм}$ составляет 20% от общего веса твердой составляющей.

Весовое содержание твердой составляющей без учета фракций менее $0,05 \text{ мм}$ $P_0 = P_{\text{П}} - 0,2 P_{\text{П}}$

$$P_0 = 460 - 0,2 \cdot 460 = 368 \text{ кг/м}^3$$

Р а с ч е т

а) По графикам рис.2. находим приведенный коэффициент шероховатости $n_0=0,034$. Находим величину $Q_B \cdot n_c = 10 \cdot 0,034 = 0,34 \text{ м}^3/\text{с}$.

б) По графикам рис.3: находим $h_g=1,1\text{м}$. Определяем $\omega_g = B \cdot h_g = 2 \cdot 1,1 = 2,2 \text{ м}$.

в) Определяем $v_B = \frac{Q_B}{\omega_g} = \frac{10}{2,2} = 4,55 \text{ м/с}$.

г) Определяем величину $v_g \cdot i_0 = 4,55 \cdot 0,06 = 0,273 \text{ м/с}$

д) По графикам рис.4. находим $(vi)_{кр} = 0,29 \text{ м/с}$

Так как $v_g \cdot i_0 < (vi)_{кр} = 0,29$, дальнейший расчет ведется по графикам рис.7. и 8.

е) По графикам рис.7. находим $R = 0,52\text{м}$

ж) По графикам рис.8. находим $P = 80 \text{ кг/м}^3$

Поскольку $P=80 < P_0=368$, наносотранспортирующая способность потока в канале недостаточна. Возможное решение задачи - осветление потока с помощью сквозного оседающего сооружения до величины плотности $P = 80 \text{ кг/м}^3$. Требуемое количество наносов (в процентном отношении от общего объема твердого стока), которое необходимо задержать перед сквозным сооружением - Д%

$$Д\% = \left(\frac{P_0 - P}{P_0} \right) 100 = \left(\frac{368 - 80}{368} \right) 100 = 78,3\%$$

По графику рис.6. находим отношение $\frac{d_{с.а.}}{\Delta}$
где Δ - среднее вертикальное расстояние между горизонтальными стержнями сквозного сооружения.

$$\frac{d_{с.а.}}{\Delta} = 0,65$$

$$\text{Определяем } \Delta = \frac{0,12}{0,65} = 0,185\text{м}$$

Гидравлические параметры канала остаются теми же, что и определенные выше для водного потока по графикам рис.5. .

Пример 3 (к п.п.3.34-3,35)

Требуется рассчитать бетонный прямоугольный канал, способный транспортировать наносоводный селевой поток при содержании в нем наносов $P_{\Pi} = 1100$ кг/м³.

Исходные данные

- а) Расход водного паводка $Q_B = 50$ м³/с
- б) Уклон канала $i = 0,15$
- в) Ширина канала $B = 12$ м
- г) Среднеарифметический диаметр частиц твердой составляющей потока, без учета фракций менее 0,05 мм, $d_{с.а.} = 0,003$ м.

д) Полное содержание в потоке твердой составляющей при уклоне русла непосредственно выше входа в канал $i = 0,17$, $P_{\Pi} = 1100$ кг/м³.

Содержание твердой составляющей без фракций менее 0,05 мм ^{30%}
 $P_0 = P_{\Pi} - 0,3P_{\Pi} = 1100 - 0,3 \cdot 1100 = 770$ кг/м³.

Р а с ч е т

По графикам рис.3.3 находим приведенный коэффициент шероховатости $n_c = 0,025$.

Находим величину $Q_B \cdot n_c = 50 \cdot 0,025 = 1,25$ м³/с.

По графикам рис.3:4 находим h_B .

Так как графиков для $i = 0,15$ нет, величину h_B определяем путем интерполяции по графикам для $i = 0,14$ и $i = 0,16$

$$h_B = 0,47$$

Определяем $\omega_B = 3 \cdot h_B = 12 \cdot 0,47 = 5,67$ м²

Определим $v_B = \frac{Q_B}{\omega_B} = \frac{50}{5,67} = 8,8$ м/с.

Определяем величину $(v_B \cdot i_0) = 8,8 \cdot 0,15 = 1,32$

По графикам рис.4. находим $(vi)_{кр} = 0,065$

Так как $v_B \cdot i_0 = 1,32 > (vi)_{кр} = 0,065$, то дальнейший расчет ведем по графикам рис.3. .

Ввиду отсутствия графика для $d_{с.а.} = 0,000$ м, пользуемся графиком для ближайших по величине $d_{с.а.} = 0,002$ м и $d_{с.а.} = 0,004$.

На правой части графиков рис.5. для $d_{с.а.} = 0,004$ и для $d_{с.а.} = 0,002$ м по расходу водного потока $Q_B = 50$ м³ и уклону канала $i = 0,15$ определяем максимально возможное содержание наносов, транспортируемых по каналу заданных размеров, а на левой части графиков определяем необходимую площадь живого сечения для пропуска селевого потока.

С помощью интерполяции определяем:

$$P = 940 \text{ кг/м}^3; \omega_b = 11\text{м}^2$$

Поскольку $P = 940 > P_0 = 770$ кг/м³, наносотранспортирующая способность канала достаточная.

Определяем расход селевого потока по формуле:

$$Q_0 = \frac{Q_B}{1 - \frac{P_0}{2650}} = \frac{50}{1 - \frac{770}{2650}} = 70,8 \text{ м}^3/\text{с}$$

Определяем среднюю скорость селевого потока

$$v_{ор} = \frac{Q_0}{\omega_0} = \frac{70,8}{11} = 6,42 \text{ м/с.}$$

Определяем среднюю глубину селевого потока

$$h_0 = \frac{\omega_0}{B} = \frac{11}{12} = 0,92\text{м}$$

П Е Р Е Ч Е Н Ь

законодательных и нормативных документов и
постановлений ЦК КПСС и Совета Министров СССР

Общие документы:

1. Об усилении охраны природы и улучшении использования природных ресурсов. Постановление ЦК КПСС и Совета Министров СССР от 29.XII.1972 г. Сборник документов партии и правительства по хозяйственным вопросам, том 9, Политиздат, М., 1974, с. 347-371.
2. О дополнительных мерах по усилению охраны природы и улучшении использования природных ресурсов. Постановление ЦК КПСС и Совета Министров СССР от I.XII.1978 г., там же, т. I2, М., 1979, с. 579-594.
3. О порядке организации и координации мероприятий, обеспечивающих надлежащее техническое состояние и благоустройство водохранилищ и о выполнении этих мероприятий. Постановление Совета Министров СССР от 2 октября 1978 г. Там же, т. I2, М., 1979, с. 495-499.
4. Основы земельного законодательства Союза ССР и союзных республик. Утверждены Законом СССР от 13.I2.1968 г. Сборник документов партии и правительства 1917-1981 гг. Об охране окружающей среды. Изд. второе. Политиздат, М., 1981. Земельные кодексы союзных республик.
5. О мерах по улучшению организации работ по защите почв от ветровой и водной эрозии. Постановление Совета Министров СССР от 13.I0.1975 г., там же, с. 254-256.
6. Основные положения о рекультивации земель, нарушенных при разработке месторождений полезных ископаемых и торфа, проведении геолого-разведочных, строительных и др. работ. Утверждены ГКНТ СССР, Госстроем СССР, Минсельхозом СССР 16 мая 1977 г.

Л.П.Шариков - Справочник охраны окружающей среды. Изд-во "Судостроение", Л., 1978, с.151-155.

7. Об улучшении государственного учета земель и использование их в сельскохозяйственном производстве. Постановление Совета Министров СССР от 12.07.1962.

Сборник документов партии и правительства 1917-1981 гг. Об охране окружающей среды. Изд.второе, Политиздат, М., 1981, с.106-109.

8. Основы водного законодательства Союза ССР и союзных республик. Утверждены Законом СССР от 10.12.1970. Там же, с.176-193.

Водные кодексы союзных республик:

9. Порядок разработки и утверждения схем комплексного использования и охраны вод. Постановление Совета Министров СССР от 2.07.1976. Сб. документов партии и правительства по хозяйственным вопросам, том II, Политиздат, М., 1977, с.342-344.

10. О порядке частичного или полного запрещения использования водных объектов, имеющих особое государственное значение, либо особую научную и культурную ценность. Постановление Совета Министров СССР от 11.06.1976. Там же, с.360-361.

Санитарное-гигиенические требования :

11. Правила охраны поверхностных вод от загрязнения сточными водами. Утверждены Минводхозом СССР, Минрыбхозом СССР и Главным государственным санитарным врачом СССР 16.05.1974 г.

Л.П.Шариков - Справочник охраны окружающей среды. Изд. "Судостроение", Л., 1973, с.193-220.

12. Из Основ законодательства Союза ССР и союзных республик о здравоохранении. Утверждены Верховным Советом СССР 19.12.1969, введены в действие с 1 июля 1970 г. Там же, с.47-49.

13. Санитарные правила по подготовке места водохранилища и каналов к затоплению и санитарной охране их. Утверждены Главным государственным санитарным инспектором СССР 19.05.1966, № 215-56.

Охрана растительного и животного мира

14. Основы лесного законодательства Союза ССР и союзных республик. Утверждены законом СССР от 17.06.1977.

Сборник документов партии и правительства 1917-1981 гг. изд. второе, Политиздат, М., 1981, с. 286-304.

15. Закон СССР об охране и использовании животного мира от 25.06.1980. Сб. документов партии и правительства по хозяйственным вопросам, том 13, Политиздат, М., 1981, с. 434-451.

16. Книга редких и находящихся под угрозой исчезновения видов животных и растений СССР - Красная книга СССР /с учетом изменений и дополнений, внесенных к началу проектирования/, изд. "Лесная промышленность" М., 1978.

17. О мерах по усилению охраны рыбных запасов в водоемах СССР. Постановление Совета Министров СССР от 10.12.1969. Сборник документов партии и правительства 1917-1981 гг. Об охране окружающей среды. Изд. второе, Политиздат, М., 1981, с. 160-163.

Другие нормативные документы.

18. Об усилении охраны малых рек от загрязнения, засорения и истощения и о рациональном использовании их водных ресурсов. Постановление Совета Министров СССР от 8.12.1980. Сборник документов партии и правительства по хозяйственным вопросам, том 13, Политиздат, М., 1981, с. 474-476.

19. Об учете и охране памятников искусства, старины и природы. Декрет Всероссийского Центрального исполнительного комитета и Совета Народных Комиссаров от 7.01.1924. Сборник документов партии и правительства 1917-1981 гг. Об охране окружающей среды. Изд. второе, Политиздат, М., 1981, с. 57-60.

ПРИЛОЖЕНИЕ 4
Рекомендуемое

П Е Р Е Ч Е Н Ь

нормативных документов и ведомственных руководств,
рекомендуемых к использованию при производстве
изысканий на участках строительства противоселевых
сооружений

1. СНиП П-9-78 "Инженерные изыскания для строительства";
2. "Руководство по определению состава и объема инженерно-геологических изысканий для гидротехнического строительства", П-651-74, Гидропроект;
3. "Руководство по поискам, разведке и опробованию естественных минеральных строительных материалов для гидротехнического строительства", П-659-78, Гидропроект;
4. "Руководство по определению состава и объема инженерно-геодезических работ для гидротехнического строительства", П-652-75, Гидропроект.

П р и м е ч а н и е

С выходом СН 202-81 стадийность проектирования, указанная в п.п. 2-4, устарела. Перечисленными "Руководствами" рекомендуется пользоваться, как вспомогательным материалом при определении состава и объема работ.

Термины и определения

1. С е л е в о й п о т о к - временный горный поток смеси воды и большого количества обломков горных пород от глинистых частиц до крупных камней и глыб, производящий за относительно короткий промежуток времени значительные изменения строения русла водотока и формирующий в результате распада потока или прекращения движения специфические отложения.
2. Р а с п а д с е л е в о г о п о т о к а - перемещение твердых включений, находящихся в селевом потоке, в направлении силы тяжести. В результате распада движущийся селевой поток частично или полностью отлагается в селевом русле.
3. Н а н о с о в о д н ы й с е л е в о й п о т о к - селевой поток плотностью от 1100 до 1800 кг/м³, в котором крупные фракции движутся медленнее, чем мелкие.
4. Г р я з е к а м е н н ы й с е л е в о й п о т о к - селевой поток плотностью более 1800 кг/м³, в котором все фракции движутся примерно с одинаковой скоростью.
5. С е л е в ы е о т л о ж е н и я - скопления обломков горных пород, образовавшихся в результате распада или остановки селевого потока.
6. С е л е в о й к о н у с в ы н о с а - морфологическое образование, сложенное селевыми отложениями в местах выхода селевых потоков из бокового ущелья в более широкую долину или на предгорную равнину, имеющее характерную конусообразную форму.
7. С е л е в о й б а с с е й н - горный речной бассейн, содержащий селевые русла, в котором селевой поток проходит

через замыкающий створ.

8. С е л е в о е р у с л о - русло постоянного или периодического горного водотока, по которому проходят селевые потоки

9. К р и т и ч е с к и й р а с х о д - минимальный расход воды, способный вызвать формирование селевого потока.

10. С е л е х р а н и л и щ е - искусственная емкость, образованная селезадерживающим сооружением, в пределах которой аккумулируются селевые потоки и накапливаются селевые отложения.

СОДЕРЖАНИЕ

| | |
|---|-----|
| Предисловие | 3 |
| 1. Общие положения..... | 5 |
| 2. Требования к инженерным изысканиям..... | 13 |
| 3. Проектирование противоселевых защитных сооружений..... | 18 |
| Селезадерживающие сооружения..... | 25 |
| Селепропускные сооружения..... | 29 |
| Селенаправляющие сооружения..... | 48 |
| Стабилизирующие сооружения..... | 49 |
| 4. Мероприятия по подготовке зоны селехранилищ | 52 |
| Приложение I | |
| Расчет характеристик селевых потоков | 55 |
| Исходные положения | 55 |
| Паводки, вызывающие селевые потоки..... | 56 |
| Наносоводные селевые потоки..... | 57 |
| Грязекаменные селевые потоки гляциального происхождения..... | 58 |
| Грязекаменные селевые потоки ливневого происхождения..... | 73 |
| Скорости движения селевых потоков..... | 85 |
| Деформации селевых русел..... | 88 |
| Упрощенный метод расчета характеристик селевых потоков..... | 89 |
| Приложение 2 | |
| Примеры расчета противоселевых сооружений..... | 99 |
| Приложение 3 | |
| Перечень законодательных и нормативных документов..... | 104 |
| Приложение 4 | |
| Перечень нормативных документов и ведомственных руководств..... | 107 |
| Приложение 5 | |
| Термины и определения..... | 108 |

Зак. 595 Тираж 300 экз.

Отпечатано в типографии Гидропроекта