

Отзыв _____ **ООО «ПроектКом»** _____

наименование организации, органа управления или иного заинтересованного лица

на первую редакцию проекта стандарта

СП 32.13330.2018 «СНиП 2.04.03-85 Канализация. Наружные сети и сооружения» Изменение № 3

наименование стандарта

| Структурный элемент стандарта | Замечание, предложение | Предлагаемая редакция |
|--|--|--|
| П. 3 | Предлагается включить в состав терминов и определений понятия самотечная и напорная сеть водоотведения (канализации). | |
| П. 3.8, примечания 1 и 2 | В единице измерения допущена опечатка (м/сут). | м ³ /сут |
| П. 3.8, примечание 2 | Указание двух единиц измерения, не переводимых напрямую друг в друга, может ввести в заблуждение. | ...м ³ /сут для очистных сооружений поверхностного стока накопительного типа, л/с для очистных сооружений поверхностного стока проточного типа... |
| П. 3.14, примечание | Не указано в явном виде принадлежность поверхностных сточных вод с территории автодорог и городских улиц к поверхностным сточным водам 1го типа. | ... объектов транспортной инфраструктуры автомобильного транспорта, включая автотранспортные предприятия, автомобильные дороги и городские улицы... |
| П. 3.14, примечание | Приведена ссылка на п. 3.4б, при этом данный пункт исключен. | |
| П. 3.23, примечание и п. 7.6.3, таблица 15 | Согласно тексту новой редакции к технологически нормируемым веществам относится в том числе фосфор фосфатов, при этом в таблице 15 не указаны характерные значения загрязнений для этого вещества. | |

| | | |
|---|--|---|
| П. 4.9 в редакции изм. 2 | Исключение запрета сброса неочищенных организованных поверхностных сточных вод противоречит идее уменьшения экологического ущерба окружающей среде, указанной в п. 7 Ожидаемая технико-экономическая и социальная эффективность внедрения проекта Изменения №3... | Оставить без изменений в формулировке изм. 2 «Запрещается предусматривать сброс в водные объекты (включая подземные) неочищенных до установленных нормативов поверхностных сточных вод, организованно отводимых с территории предприятий, в том числе централизованными системами водоотведения поселений и городских округов.» |
| П. 4.11 | Предлагается более чётко сформулировать возможность сброса без очистки пиковых расходов поверхностных сточных вод 1-го типа. Эта возможность уже сформулирована в п. 6.1.1., но в текущей трактовке пункты не вполне увязаны между собой. | На очистные сооружения должна отводиться наиболее загрязненная часть поверхностных сточных вод, которая образуется в периоды выпадения дождей, таяния снега и от мойки дорожных покрытий, в количестве не менее 70% среднегодового объема поверхностных сточных вод 1-го типа и всего среднегодового объема поверхностных сточных вод 2-го типа. Пиковые расходы поверхностных сточных вод 1-го типа, в объеме не более 30% среднегодового объема, допустимо сбрасывать в приемник сточных вод посредством обводной линии, минуя сооружения глубокой очистки. |
| П. 5.3.1 | Отсутствуют указания по минимальному диаметру для внутриквартальной сети поверхностного стока. | 300 – для уличной и внутриквартальной сети поверхностного стока |
| П. 5.4.1 таблица 2 примечание 3 и таблица Ж.2 | В примечании 3 указано значение $R=0,33$, при этом в таблице Ж.2 минимальное расчетное значение R равняется 0,5. Предлагается исключить данное примечание. | |
| П. 5.4.1 таблица 2 и п. 5.4.6 | В таблице 2 наибольшие расчетные наполнения труб указаны от 0,6 до 0,8 в зависимости от диаметра. В п. 5.4.6 наибольшее расчётное наполнение указано «не более 0,7 диаметра (высоты)». Предлагается исключить не соответствие. | Для п. 5.4.6, первый абзац - Расчетное наполнение трубопроводов и каналов любого сечения (кроме прямоугольного) следует принимать не более 0,8 диаметра (высоты). |
| п. 5.5.1 | Предлагается не лимитировать уклон трубопровода от дождеприемника, если это обусловлено рельефом местности. | В части последнего абзаца: Уклон трубопровода дождеприемника следует принимать не менее 0,02. |
| п. 6.1.4 | В новой редакции по изм. 3 пункт теряет часть смысла. Предположительно, новая текстовка касается только второго абзаца, а не всего пункта 6.1.4. | |

| | | |
|-----------------|--|--|
| <p>п. 6.2.3</p> | <p>В данном пункте не рассмотрен вопрос колодцев с несколькими подключениями труб на разных отметках. Строго по тексту, подобный узел невозможен, хотя на практике часто применяется (например - при подключении новой сети к коллектору существующей выше полки лотка или при подключении веток от дождеприемников к существующему или проектируемому коллектору).</p> <p>Также желательно добавить описание нормативного соединения трубопроводов одного диаметра, поскольку периодически требуется предоставить обоснованный нормативом отказ сопряжения самотечных труб, при котором подводящая сеть ниже отводящей.</p> <p>Кроме этого, предлагается для подключения трубопроводов, при котором подводящая труба выше отводящей давать ссылку на раздел 6.4 Перепадные колодцы.</p> | |
|-----------------|--|--|

| | | |
|-----------------|---|--|
| <p>п. 6.2.4</p> | <p>Указанные требования по прокладке сети канализации выше уровня промерзания справедливы для хозяйственно-бытовых стоков с температурой выше температуры грунта. Для сетей канализации поверхностных стоков или производственных стоков с низкой температурой предлагается предусматривать прокладку ниже уровня промерзания.</p> | <p>6.2.4 Глубину заложения трубопроводов водоотведения следует принимать на основании СП 131.13330 и опыта эксплуатации сетей в районе проектируемого объекта. Для снижения глубины заложения и стоимости строительства канализационных сетей, при условии подтверждения теплотехническим расчетом, допускается применение сертифицированных строительных гидрофобных теплоизоляционных материалов.</p> <p>При отсутствии данных отметку минимальной глубины заложения лотка трубопровода, транспортирующего стоки с минимальной среднемесячной температурой выше 12 °С, допускается принимать выше отметки глубины проникания в грунт нулевой температуры на:</p> <ul style="list-style-type: none"> - 0,3 м для труб диаметром до 500 мм; - 0,5 м для труб большего диаметра. <p>Сети, транспортирующие стоки с минимальной среднемесячной температурой 12 °С и ниже, включая сети водоотведения поверхностных стоков, требуется прокладывать с размещением верха трубы ниже глубины промерзания грунта.</p> <p>Во избежание повреждения трубопроводов наземным транспортом глубина заложения должна быть не менее 0,7 м до верха трубы, считая от отметки планировки поверхности земли.</p> |
| <p>п. 6.3.1</p> | <p>Текущая формулировка не учитывает возможность применения колодцев диаметром менее 1000 мм, используемых в практике (например – дождеприемные колодцы с рабочими камерами ВД-8 или малогабаритные полимерные колодцы д400 мм).</p> <p>Предлагается расширить ограничения СП с учётом производимой номенклатуры изделий.</p> <p>Также предлагается вернуть ранее исключенное требование про устройство колодцев глубиной свыше 3 м с диаметром не менее 1500 мм.</p> | |

| | | |
|-----------------|--|---|
| <p>п. 6.3.2</p> | <p>Текущая формулировка пункта содержит множество противоречий как внутри пункта, так и с другими пунктами. Для колодца с заложением более 2 м рабочая часть должна быть не менее 1800 мм, но при этом рабочая часть считается от низа плиты перекрытия до полки лотка, т. е. на лоток и горловину вместе остаётся не более 200 мм.</p> <p>Для колодцев с рабочей частью менее 1200 мм ширина должна быть $D+300$ мм, но не менее 1000 мм, при этом минимальные диаметры колодцев по п. 6.3.1 во всех случаях больше, чем это ограничение.</p> <p>Предлагается привести более общее рамочное ограничение.</p> | <p>6.3.2 Высоту рабочей части (от полки или площадки до перекрытия) колодцев необходимо принимать не менее 1800 мм.</p> <p>В случаях, когда глубина заложения сети, конструктивная высота горловины или лотковой части не позволяет обеспечить высоту рабочей части равной 1800 мм, высота рабочей части не нормируется. При этом внутренние размеры колодца должны обеспечивать возможность спуска и в колодец и проведения требуемых эксплуатационных работ.</p> |
| <p>п. 6.3.5</p> | <p>Текущая формулировка также имеет несоответствия и «слепые зоны».</p> | <p>6.3.5 Размеры в плане колодцев на сети водоотведения поверхностного стока следует принимать на трубопроводах диаметром до 600 мм включительно - диаметром 1000 мм либо прямоугольными - длиной и шириной не менее 1000 мм; на трубопроводах диаметром 700 мм и более - круглыми или прямоугольными с лотками длиной 1000 мм и шириной, равной диаметру наибольшей трубы, но не менее 1000 мм.</p> <p>Полки лотков колодцев должны быть предусмотрены на трубопроводах диаметром до 900 мм на уровне половины диаметра наибольшей трубы. На трубопроводах большего диаметра полки допускается не предусматривать.</p> <p>Высота рабочей части на трубопроводах диаметром до 600 мм включительно принимается от полки лотка, на трубопроводах диаметром свыше 600 мм – от лотка.</p> |
| <p>п. 6.4.1</p> | <p>Предлагается указать, как конкретно определяется высота перепада, поскольку в различных версиях нормативной и технической документации это определение разнится (от лотка подводящей трубы до лотка отводящей трубы или от лотка подводящей трубы до шельги отводящей трубы). Также предлагается конкретизировать, указание до 300 мм и до 600 мм включает или исключает эти значения.</p> | |

| | | |
|------------------|--|---|
| п. 6.4.2 | В данном пункте рассмотрены только коллектора водоотведения поверхностного стока и не рассмотрены ветки от дождеприемников и их подключение, в т. ч. с перепадом, к коллекторам. | |
| п. 6.5.3 и 5.3.1 | Требование к диаметру присоединения от дождеприемника не менее 200 мм уже включено в требование по минимальному диаметру уличной сети поверхностного стока не менее 300 мм по п. 5.3.1. Либо в п. 5.3.1 необходимо указать, что трубопровод от дождеприемника не является сетью поверхностного стока и имеет свой минимальный диаметр. | |
| п. 6.6.3 | Не указана обеспеченность, для которой определяется отметка возможного размыва дна. Предлагается применить формулировки, аналогичные СП 36.13330. | - глубину заложения подводной части трубопровода до проектных отметок или возможного размыва дна водотока (рассчитанного на срок службы перехода) до верха трубы - не менее 0,5 м, в пределах фарватера на судоходных водных объектах - не менее 1 м; |
| п. 7.1.10 | Пунктом не учитываются конструктивные особенности устройства автомобильных дорог в подпорных стенах или армогрунтовых насыпях, препятствующие размещению закрытых сетей водоотведения. | Абзацы 1 и 2 без изменений. Абзац 3 в редакции: Отведение на очистку поверхностного стока от автомобильных дорог и объектов дорожного сервиса, расположенных вне городских и сельских поселений, а также участков автомобильных дорог в пределах городских и сельских поселений, устраиваемых в подпорных стенах или армогрунтовых насыпях, допускается выполнять лотками и кюветами. |
| п. 7.7.3.2 | Согласно имеющейся текстовке, максимальную пропускную способность песколовков следует принимать в очистных сооружениях накопительного типа равной величине расчетного расхода, незарегулированного стока в подводящем коллекторе. Это требование неоднозначно стыкуется с возможностью направлять на очистку 70% годового стока. | максимальную пропускную способность песколовков следует принимать в очистных сооружениях накопительного типа при очистке поверхностных вод 2 категории равной величине расчетного расхода незарегулированного стока в подводящем коллекторе; - в очистных сооружениях проточного типа или накопительного типа при очистке поверхностных вод 1 категории - равной величине расчетного расхода зарегулированного стока в подводящем коллекторе после разделительной камеры |
| п. В.1.4 | В условном обозначении минимальной продолжительности предварительного отстаивания опечатка. Указано $T_{оч}^r$ вместо $T_{отст.}$ | |

| | | |
|----------|--|--|
| п. В.1.5 | <p>Продолжительность периода переработки максимального суточного объема талых вод принимается равной 24 ч для регулирования расхода без отстаивания и 14 ч для регулирования расхода с отстаиванием. При этом из 14 ч требуется дополнительно вычитать время отстаивания и время технологических перерывов, что приводит к необоснованному увеличению производительности очистных сооружений по талому стоку.</p> <p>Предлагается либо указывать единое значение в 24 ч для обоих назначений резервуара, либо принимать 14 ч как период переработки талого стока, уже включающий в себя время отстаивания.</p> | |
| рис. Ж.1 | <p>Необходима актуализация значений величин интенсивности дождя q_{20} с учётом изменяющегося климата. Текущая версия дублирует показатели (пусть и с уменьшенной отображаемой территорией) из СНиП II-32-74 без пересмотра значений. При этом, например, значение q_{20} для Москвы и Санкт-Петербурга по результатам регулярных наблюдений выросло примерно с 80 до 95 и с 60 до 75 соответственно.</p> | |
| п. Ж.6 | <p>Указанные диапазоны времени поверхностной концентрации не рассматривают случаи проектирования систем водоотведения мостовых переходов и систем водоотведения автомобильных дорог без прилегающих территорий водосбора.</p> | <p>Предлагается добавить в первый абзац: При расчете сети водоотведения мостового перехода время поверхностной концентрации следует принимать равным 1 мин, при расчете сети водоотведения автомобильной дороги – 2-3 мин.</p> |

Руководитель подразделения,
ответственного за подготовку отзыва

гл. спец. по НВК
(должность)

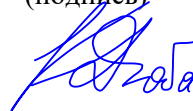


(подпись)

К. М. Дюба
(инициалы, фамилия)

Составитель отзыва

гл. спец. по НВК
(должность)



(подпись)

К. М. Дюба
(инициалы, фамилия)