

СИСТЕМА РЕКОМЕНДАТЕЛЬНЫХ ДОКУМЕНТОВ  
АГРОПРОМЫШЛЕННОГО КОМПЛЕКСА  
МИНИСТЕРСТВА СЕЛЬСКОГО ХОЗЯЙСТВА  
РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

РЕКОМЕНДАТЕЛЬНЫЕ ДОКУМЕНТЫ

---

---

**МЕТОДИЧЕСКОЕ ПОСОБИЕ  
ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ  
СООРУЖЕНИЙ ЛИВНЕВОЙ КАНАЛИЗАЦИИ  
ЖИВОТНОВОДЧЕСКИХ ПРЕДПРИЯТИЙ**

**РД-АПК 3.10.01.03-17**

Москва  
2017

СИСТЕМА РЕКОМЕНДАТЕЛЬНЫХ ДОКУМЕНТОВ  
АГРОПРОМЫШЛЕННОГО КОМПЛЕКСА  
МИНИСТЕРСТВА СЕЛЬСКОГО ХОЗЯЙСТВА  
РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ

**РЕКОМЕНДАТЕЛЬНЫЕ ДОКУМЕНТЫ**

---

**МЕТОДИЧЕСКОЕ ПОСОБИЕ  
ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ СООРУЖЕНИЙ  
ЛИВНЕВОЙ КАНАЛИЗАЦИИ  
ЖИВОТНОВОДЧЕСКИХ ПРЕДПРИЯТИЙ**

**РД-АПК 3.10.01.03-17**

Москва  
2017

**Предисловие**

**1 РАЗРАБОТАНЫ:** ВНИИВСГЭ: Тюрин В.Г., д-р вет. наук, проф.; Бирюков К.Н., канд. вет. наук; МГАВМиБ – МВА имени К.И. Скрябина: Кошиш И.И., акад. РАН; Виноградов П.Н., канд. с.-х. наук; ФГБНУ «Росинформагротех»: Федоренко В.Ф., д-р техн. наук, проф., акад. РАН; НПЦ «Гипронисельхоз»: Войтюк М.М., д-р экон. наук; Селиванов В.Г., канд. техн. наук; Мишурев Н.П., канд. техн. наук; Чавыкин Ю.И., канд. техн. наук; Федоров А.Д., канд. техн. наук; ООО «Сельхозпроект»: Леонов М.В.; ООО «ЦНИИпроектстрой»: Кузнецов Ф.Н., канд. техн. наук; Киреев А.И., канд. техн. наук; Добровольская Е.П.

**2 ВНЕСЕНЫ:** Московским филиалом ФГБНУ «Росинформагротех» (НПЦ «Гипронисельхоз»)

**3 ОДОБРЕНЫ:** секцией «Приоритетные научные исследования и инновационная деятельность в АПК» Научно-технического совета Минсельхоза России (протокол от 24 марта 2017 г., № 5)

**4 УТВЕРЖДЕНЫ И ВВЕДЕНЫ В ДЕЙСТВИЕ:** заместителем Министра сельского хозяйства Российской Федерации И.В. Лебедевым 23 мая 2017 г.

**5 ВЗАМЕН:** РД-АПК 3.10.01.05-09 «Методическое пособие по проектированию сооружений ливневой канализации животноводческих предприятий»

**6 СОГЛАСОВАНЫ:**

Департаментом ветеринарии Минсельхоза России 10 мая 2017 г. (письмо № ВН 25/10929),

Департаментом животноводства и племенного дела Минсельхоза России 2 мая 2017 г. (письмо № ВН 24/10497),

Департаментом научно-технологической политики и образования Минсельхоза России 22 мая 2017 г.

**Содержание**

1 Общие положения.....	1
2 Основные параметры поверхностного стока .....	6
3 Схемы сооружений системы сбора, отведения и очистки по- верхностного стока.....	46
4 Гидравлический расчет каналов и трубопроводов .....	55
5 Карантинирование поверхностного стока.....	59
6 Пруды-отстойники .....	60
7 Пруды-испарители .....	65
8 Ветеринарно-санитарные требования к проектированию сис- тем и сооружений дождевой канализации животноводческих предприятий .....	76
<b>Приложение А (справочное)</b>	
Примеры определения расходов дождевых, талых и поливомо- ечных вод, параметров пруда-отстойника и пруда-испарителя .....	82
<b>Приложение Б (рекомендуемое)</b>	
Перечень и назначение сооружений системы сбора, отведения и очистки поверхностных вод.....	108

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

### **Приложение В (справочное)**

Перечень типовых проектов сооружений ливневых и производственных стоков..... 112

### **Приложение Г (справочное)**

Термины и определения..... 113

Библиография ..... 116

**СИСТЕМА РЕКОМЕНДАТЕЛЬНЫХ ДОКУМЕНТОВ  
АГРОПРОМЫШЛЕННОГО КОМПЛЕКСА  
МИНИСТЕРСТВА СЕЛЬСКОГО ХОЗЯЙСТВА  
РОССИЙСКОЙ ФЕДЕРАЦИИ**

**РЕКОМЕНДАТЕЛЬНЫЕ ДОКУМЕНТЫ**

---

**МЕТОДИЧЕСКОЕ ПОСОБИЕ ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ  
СООРУЖЕНИЙ ЛИВНЕВОЙ КАНАЛИЗАЦИИ  
ЖИВОТНОВОДЧЕСКИХ ПРЕДПРИЯТИЙ**

---

Дата введения 2017.08.01

**1 ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ**

1.1 Методическое пособие по проектированию сооружений ливневой канализации животноводческих предприятий разработано на основе и с учетом действующих, нормативных и нормативно-методических документов и обобщения накопленного опыта [1-8].

1.2 Методическое пособие развивает отдельные нормативные требования [7] в части проектирования систем сбора, очистки, обеззараживания и подготовки к использованию поверхностного стока на вновь строящихся, расширяемых и реконструируемых животноводческих предприятиях мощностью, указанной в соответствующих методических рекомендациях по технологическому проектированию.

П р и м е ч а н и е – Проектирование и строительство систем сбора, отведения и очистки поверхностного стока на животноводческих предприятиях менее указанных в методических рекомендациях по технологическому проектированию мощностей следует обосновывать технико-экономическими расчетами, исходя из местных природно-климатических и экологических условий и требований охраны окружающей среды.

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

1.3 В соответствии с требованиями [1] запрещается сбрасывать в водные объекты не очищенный до установленных нормативов поверхностный сток, организованно отводимый с территории животноводческих предприятий.

При установлении условий организованного сброса поверхностных сточных вод в водные объекты должны учитываться экологические и санитарные требования к охране водных объектов, действующие в Российской Федерации [5].

1.4 Поверхностный сток, образующийся на животноводческих предприятиях складывается из дождевых, талых и поливочных вод.

1.5 По качественному составу поверхностный сток подразделяется:

- на стоки со значительным количеством органических веществ, загрязненные экскрементами животных (с выгульных и откормочных площадок, скотопрогонов, технологических площадок сбора и погрузки подстилочного навоза и др.);
- стоки, содержащие в основном минеральные загрязнения (с внутрифермских дорог и площадок);
- стоки с относительно невысокой концентрацией загрязнений (с крыш зданий и газонов).

**П р и м е ч а н и е –** Бактериальный состав поверхностного стока, содержащего экскременты животных, аналогичен бактериальному составу навоза, получаемого на данном животноводческом предприятии.

1.6 На животноводческом предприятии должны осуществляться раздельный сбор, отведение, очистка и подготовка к использованию различных по качественному составу потоков поверх-

ностных вод – с площадей, загрязненных экскрементами животных и на стоки с крыш зданий и газонов, а также на стоки с внутрифермских дорог и площадок.

1.7 При проектировании сооружений дождевой канализации в первую очередь должна рассматриваться возможность использования поверхностных сточных вод на земледельческих полях орошения (ЗПО).

1.8 Поверхностные стоки с выгульных и откормочных площадок, скотопрогонов и других участков территории, загрязненных экскрементами животных, отвечающие агрономическим, ветеринарным и санитарным требованиям, должны направляться на орошение сельскохозяйственных культур.

Поверхностные стоки, не отвечающие указанным требованиям, следует обрабатывать аналогично жидкому навозу в соответствии с [7].

**П р и м е ч а н и е –** При технико-экономическом обосновании поверхностные стоки могут быть направлены в навозохранилища или отдельные накопители для совместной обработки с жидким навозом или небольшими объемами отводиться на сооружения биологической очистки сточных вод жилого поселка.

После соответствующей подготовки в накопителях поверхностный сток совместно с навозными стоками рекомендуется направлять на почвенную очистку (утилизацию) путем внесения на кормовые угодья для их удобрения и увлажнения в соответствии с [6].

1.9 Поверхностные стоки с внутрифермских дорог и площадок должны очищаться в прудах-отстойниках.

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

После прудов-отстойников поверхностные стоки надлежит направлять на земледельческие поля орошения, а также сбрасывать в водные объекты при условии соблюдения требований по качеству в соответствии с [5].

**П р и м е ч а н и е –** При технико-экономическом обосновании очищенный сток может быть сброшен на рельеф местности или в водоем, если при этом не будут нарушены требования [3] и других нормативных документов.

1.10 Поверхностные стоки с крыш зданий и газонов могут быть отведены на рельеф местности или в водоем без обработки.

### **П р и м е ч а н и я**

1 При технико-экономическом обосновании поверхностные стоки с указанных площадей могут быть направлены в прифермские или полевые накопители с дальнейшим использованием на ЗПО.

2 В зонах со значительным превышением испарения над количеством осадков и соответствующих геологических и гидравлических условиях при технико-экономическом обосновании возможно направлять незагрязненный поверхностный сток в пруд-испаритель.

1.11 Поверхностные стоки с особо загрязненных участков территории животноводческих предприятий (гаражей, площадок складирования корнеклубнеплодов и др.) перед поступлением их в общую систему сбора и отведения поверхностного стока следует подвергать очистке на локальных очистных сооружениях.

1.12 Поверхностный сток, отводимый на рельеф местности или в водоем, не должен содержать возбудителей инфекционных и инвазионных заболеваний животных и человека.

1.13 Для сбора поверхностного стока должна устраиваться открытая система водостоков (каналов, лотков); отведение следует предусматривать в самотечном режиме.

Строительство закрытой системы водостоков допускается в исключительных случаях при соответствующем технико-экономическом обосновании.

1.14 Выбор схемы и конструкции сооружений для сбора, отведения и очистки поверхностного стока определяется его качественной и количественной характеристиками, местными условиями.

Выбор схемы осуществляется:

- с учетом принятой на предприятии схемы обработки навоза и очистки навозных стоков;
- на основании оценки технической возможности реализации того или иного варианта сбора, отведения и очистки поверхностного стока и сравнения технико-экономических показателей разработанных вариантов.

1.15 Термины с соответствующими определениями, применённые в методическом пособии, приведены в приложении Г.

## **2 ОСНОВНЫЕ ПАРАМЕТРЫ ПОВЕРХНОСТНОГО СТОКА**

2.1 Основными параметрами, характеризующими поверхностный сток с территории животноводческого предприятия, являются его количественно-качественные показатели:

- расчетные расходы (объемы) дождевого, талого и поливочно-моющего стока;
- виды и концентрация содержащихся в них загрязнений различного происхождения.

Для технических расчетов важными характеристиками поверхностного стока являются также интенсивность выпадения дождя и максимальный расчетный расход дождевого стока.

На степень загрязненности поверхностного стока оказывают влияние:

- климатические условия местности;
- принятые на животноводческом предприятии технологии содержания и кормления животных, хранения и обработки навоза;
- санитарное состояние бассейна водосбора и др.

Эти показатели следует учитывать при разработке проектов сооружений сбора, отведения и очистки поверхностного стока.

2.2 Расчетное количество поверхностного стока  $Q_{(t)}$  (л/с, м<sup>3</sup>/ч, м<sup>3</sup>/сут., м<sup>3</sup>/мес., м<sup>3</sup>/год) следует определять, учитывая:

- водный баланс их образования;
- потери на смачивание поверхности;
- фильтрацию;

- заполнение неровностей;
- испарение.

Расчетное среднегодовое количество поверхностного стока определяется по формуле

$$Q_{(t)} = Q_{D(t)} + Q_{T(t)} + Q_{M(t)}, \quad (1)$$

где  $Q_{D(t)}$  – расчетное среднегодовое количество дождевого стока, м<sup>3</sup>;

$Q_{T(t)}$  – расчетное среднегодовое количество талого стока, м<sup>3</sup>;

$Q_{M(t)}$  – расчетное среднегодовое количество поливомоечного стока, м<sup>3</sup>.

2.3 Для ориентировочных расчётов годовое количество дождевого, талого и поливомоечного стока может быть определено по формулам

$$Q_D^r = 10 \cdot h_D \cdot \psi_D \cdot F, \quad (2)$$

$$Q_T^r = 10 \cdot h_T \cdot \psi_T \cdot F, \quad (3)$$

$$Q_M^r = 10 \cdot m \cdot \kappa \cdot F_m \cdot \psi_m, \quad (4)$$

где  $F$  – общая площадь стока, га;

$h_D$  – слой атмосферных осадков за теплый период года, мм, определяется по таблице 4.1 СП 131.13330.2012 [3];

$h_T$  – слой атмосферных осадков за холодный период года, мм, или запас воды в снежном покрове к началу снеготаяния определяется по таблице 3.1 СП 131.13330.2012 [3];

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

$\psi_d$ ,  $\psi_t$ ,  $\psi_m$  – общие коэффициенты стока дождевых, талых и поливомоечных вод соответственно;

$\psi_d$  – находится как средневзвешенная величина для всей площади стока с учётом средних значений коэффициентов стока для разного вида поверхностей, которые следует принимать:

- для водонепроницаемых покрытий – 0,6-0,8; для грунтовых поверхностей – 0,2 и газонов – 0,1;

$\psi_t$  – коэффициент стока талых вод с площадок животноводческих предприятий с учётом уборки снега, потерь воды за счёт частичного впитывания водонепроницаемыми поверхностями в период оттепелей можно принимать в пределах 0,5-0,7;

$\psi_m$  – коэффициент стока для поливомоечных вод, принимается равным 0,5;

$m$  – удельный расход воды на одну мойку дорожных покрытий (0,2-1,5 л/м<sup>2</sup>);

$k$  – среднее количество моек территории в году;

$F_m$  – площадь твёрдых покрытий, подвергающихся мокрой уборке, га.

В практике проектирования сооружений ливневой (дождевой) канализации животноводческих предприятий принимается следующий ориентировочный метод определения ёмкости ливнестоков: величину максимального ливня умножить на 4 суток.

Хранение стоков – 3 недели с последующим вывозом на поля.

2.4 Расчетное количество дождевых стоков следует определять по методу предельных интенсивностей по формуле

$$Q_d = \frac{D_{20} \cdot \psi \cdot F \cdot 20^n \cdot \left(1 + \frac{\lg P}{\lg M}\right)^\gamma}{T^{2n-0,1}}, \quad (5)$$

где  $D_{20}$  – интенсивность дождя данной местности, л/с на 1 га, продолжительностью  $T = 20$  мин, при  $P = 1$  год; принимается по рисунку 1 [1];

$\psi$  – коэффициент стока, определяемый как средневзвешенная величина в зависимости от значений  $\psi$  для различных видов поверхности водосбора. Принимается по таблице 1;

$F$  – расчетная площадь участков территории, с которых осуществляется сток дождевых вод, га;

$T$  – расчетная продолжительность дождя, мин, определяется по формуле (7);

$P$  – период однократного превышения расчетной интенсивности дождя в годах, принимается по таблице 2;

$M$  – среднее количество дождей за год, принимается по таблице 3;

$n, \gamma$  – показатели степеней, принимаются по таблице 3.



Рисунок 1 – Значение величины интенсивности  
дождя  $D_{20}$  (л/с на 1 га), (часть 1)

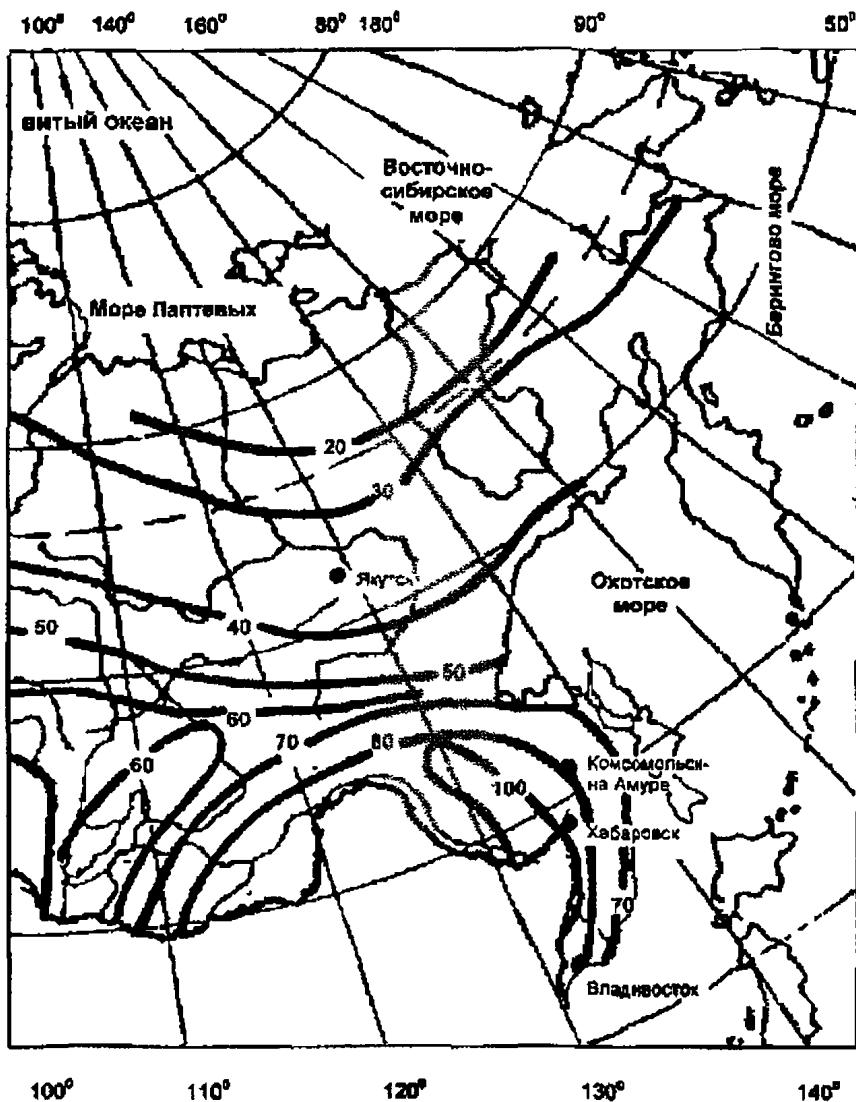


Рисунок 1 – Значение величины интенсивности

дождя  $D_{20}$  (л/с на 1 га), (часть 2)

Т а б л и ц а 1 – Средние значения коэффициента стока,  $\psi$ 

Конструкция поверхности участка территории	Коэффициент стока, $\psi$
Кровли и асфальтобетонные покрытия дорог и площадок (водонепроницаемые поверхности)	0,95
Выгульно-кормовые площадки с твердым покрытием	0,7
Щебеночные, обработанные вяжущими материалами, дороги и площадки	0,6
Булыжные и щебеночные, не обработанные вяжущими материалами, дороги и площадки	0,4
Грунтовые (спланированные) поверхности дорог и площадок	0,2
Газоны	0,1
П р и м е ч а н и е – Указанные значения коэффициента стока допускается уточнять по местным условиям на основании соответствующих исследований.	

Т а б л и ц а 2 – Значения периода однократного превышения расчетной интенсивности дождя,  $P$ 

При $D_{20}$ , л /с, на 1 га (принимается по рисунку 1)	Значение $P$ , годы
> 70	0,33 - 0,50
70 - 100	0,50 - 1,00
> 100	2,00

Т а б л и ц а 3 – Значения  $n$ ,  $M$ ,  $\gamma$ [2]

Район	Значение $n$ при		$M$	$\gamma$
	$P \geq 1$	$P < 1$		
1	2	3	4	5
Побережья Белого и Баренцева морей	0,40	0,35	130	1,33
Север европейской части и Западной Сибири	0,62	0,48	120	1,33
Равнинные области запада и центра Европейской части России	0,71	0,59	150	1,33
Возвышенности Европейской части России, западный склон Урала	0,71	0,59	150	1,54
Низовье Волги и Дона	0,67	0,57	60	1,82
Нижнее Поволжье	0,65	0,66	50	2,00
Наветренные склоны возвышенностей Европейской части России и Северное Предкавказье	0,7	0,66	70	1,54
Ставропольская возвышенность, северные предгорья Большого Кавказа, северный склон Большого Кавказа	0,63	0,56	100	1,82
Южная часть Западной Сибири	0,72	0,58	80	1,54
Алтай	0,61	0,48	140	1,33

**РД-АПК 3.10.01.03-17**

Окончание таблицы 3

1	2	3	4	5
Северный склон Западных Саян	0,49	0,33	100	1,54
Средняя Сибирь	0,69	0,47	130	1,54
Восточная Сибирь	0,6	0,52	90	1,54
Бассейны Шилки и Аргуни, долина Среднего Амура	0,65	0,54	100	1,54
Бассейны Колымы и рек Охотского моря, северная часть Нижнеамурской низменности	0,36	0,48	100	1,54
Побережье Охотского моря, бассейны рек Берингова моря, центр и запад Камчатки	0,35	0,31	80	1,54
Восточное побережье Камчатки южнее 56 <sup>0</sup> с.ш.	0,28	0,26	110	1,54
Побережье Татарского пролива	0,35	0,28	110	1,54
Район оз. Ханка	0,65	0,57	90	1,54
Бассейны рек Японского моря, о. Сахалин, Курильские острова	0,45	0,44	110	1,54
Черноморское побережье и западный склон Большого Кавказа до Сочи	0,62	0,58	90	1,54
Дагестан	0,57	0,52	100	1,54

2.5 В случае отвода дождевого стока с участков территории, имеющих различные конструкции покрытий, коэффициент стока в формуле (5) следует определять как средневзвешенную величину по формуле

$$\psi_{cp} = \frac{F_1 \cdot \psi_1 + F_2 \cdot \psi_2 + \dots + F_i \cdot \psi_i}{F_1 + F_2 + \dots + F_i}, \quad (6)$$

где  $F_1, F_2 \dots F_i$  – расчетные площади, имеющие различные конструкции покрытий, га;

$\psi_1, \psi_2 \dots \psi_i$  – коэффициенты стока с площадей  $F_1, F_2 \dots F_i$

Расчетную продолжительность протекания дождевых вод ( $T$ , мин) от наиболее удаленного участка водосбора по поверхности, лоткам и трубам до дождеприёмника (приемной камеры, пруда-отстойника, хранилища и др.) следует принимать как сумму времени протекания дождевых вод по поверхности  $t_K$  (время поверхностной концентрации), лоткам  $t_L$  и трубам  $t_{TP}$ :

$$T = t_K + t_L + t_{TP}. \quad (7)$$

Время поверхностной концентрации  $t_K$  следует принимать равным 5 мин.

Время протекания дождевых вод по лоткам (каналам)  $t_L$ , с, по которым осуществляется сток воды, до дождеприемника подземной сети канализации, а при ее отсутствии до хранилища, пруда-отстойника и др., надлежит определять по формуле

$$t_L = 0,021 \sum_{i=1}^n \left( \frac{\ell_{L,i}}{V_{L,i}} \right), \quad (8)$$

## РД-АПК 3.10.01.03-17

где  $\ell_{\lambda}$  – длина лотка (канала), по которому осуществляется сток дождевых вод, м;

$V_{\lambda}$  – расчётная скорость течения дождевых вод в конце канала, м/с.

Время протекания дождевых вод по трубам  $t_{TP}$ , с, следует определять по формуле

$$t_{\lambda} = 0,017 \sum_{i=1}^n \left( \frac{\ell_{TP}}{V_{TP}} \right), \quad (9)$$

где  $\ell_{TP}$  – длина расчетных участков коллектора, м;

$V_{TP}$  – расчетная скорость течения дождевых вод на отдельных участках сети, м/с.

Расход дождевого стока за период времени  $\tau$ , равный 1 ч и более (часовой расход),  $Q_{D(\tau)}$ , м<sup>3</sup> следует рассчитывать по формуле

$$Q_{D(\tau)} = Q_D \cdot T \cdot K, \quad (10)$$

где  $Q_{D(\tau)}$  – расчетный расход дождевого стока, м<sup>3</sup>/с, определяется по формуле (5);

$T$  – расчетная продолжительность стекания дождевых вод, с, определяемая по формуле (7);

$K$  – коэффициент, зависящий от  $K = \int \left( \frac{\tau}{T}, n \right)$ .

Принимается по таблице 4 ( $n$  – параметр в формуле (5), принимаемый по таблице 3).

Т а б л и ц а 4 – Значение  $K = \int\left(\frac{\tau}{T}, n\right)$

$\frac{\tau}{T}$	При величине $n$		
	0,50	0,67	0,75
10	3	2,1	1,8
8	2,7	2,0	1,7
6	2,4	1,8	1,5
4	1,9	1,5	1,4
2	1,2	1,1	1,1
1	0,67	0,75	0,8
0,8	0,61	0,66	0,69
0,6	0,55	0,53	0,55
0,5	0,43	0,45	0,46
0,4	0,36	0,37	0,38

2.6 Суточный расход дождевого стока  $Q_{D\text{-сум}}$ , м<sup>3</sup>, следует определять по формуле

$$Q_{D\text{-сум}} = 10 \cdot H_{сум} \cdot \psi_{сум} \cdot F \cdot \lambda_P, \quad (11)$$

где  $H_{сум}$  – суточное количество дождевого стока воды при  $P = 1\%$ , мм, принимается по рисунку 2;

$\lambda_P$  – коэффициент перехода от  $P = 1\%$  к другой вероятности, принимается по таблице 5.

Для животноводческих предприятий значения  $\lambda_P$  рекомендуется принимать при  $P$ , равной 10%.

Принятие других значений  $P$  подлежит обоснованию в каж-

## РД-АПК 3.10.01.03-17

дом конкретном случае, исходя из местных условий (рисунок 3);

$\psi_{cym}$  – коэффициент стока. Значения  $\psi_{cym}$  следует принимать по таблице 1 с коэффициентом 0,8, т.е.  $\psi_{cym} = 0,8$ ;

$F$  – площадь участка территории, с которой осуществляется сток дождевой воды, га.

Т а б л и ц а 5 – Коэффициент перехода  $\lambda_p$  вероятности превышения  $P = 1\%$  к другой вероятности

№ районов по рисунку 2	Площадь водосбора, км <sup>2</sup>	Значения $\lambda_p$ при вероятности $P, \%$				
		1	2	5	10	25
I	Любая	1,00	0,90	0,75	0,62	0,45
II	Любая	1,00	0,87	0,69	0,55	0,36
III	1-10	1,00	0,77	0,50	0,34	0,15
	<1	1,00	0,74	0,46	0,30	0,12
IV	1-10	1,00	0,72	0,40	0,23	0,08
	Менее 1	1,00	0,72	0,40	0,23	0,08
V	1-10	1,00	0,70	0,30	0,20	0,05
	Менее 1	1,00	0,73	0,45	0,27	0,10

2.7 Месячные и сезонные расходы дождевого стока за рассматриваемый период  $t$  (за отдельные месяцы или сезон года) м<sup>3</sup>, следует определять по формуле

$$Q_{D(t)} = \frac{H_{D(t)} \cdot F}{1000} - \Pi_{(t)}, \quad (12)$$

где  $H_{D(t)}$  – среднее количество дождевой воды за рассматрива-

мый период  $t$ . Для приближенных расчетов значения  $Q_{D(t)}$  по некоторым районам страны могут быть приняты по таблицам 6, 7;

$F$  – общая площадь участков территории, с которых осуществляется поверхностный сток,  $\text{м}^2$ ;

$P_{(t)}$  – потери расхода дождевого стока за рассматриваемый период  $t$ ,  $\text{м}^3$ , определяемые по формуле

$$\begin{aligned} P_{(t)} = & F_1 \cdot (h_{nq1} \cdot D_1 + h_{q1} \cdot D'_1) + F_2 \cdot (h_{nq2} \cdot D_2 + h_{q2} \cdot D'_2) + \\ & \dots + F_a (h_{nqa} \cdot D_a + h_{qa} \cdot D'_a), \end{aligned} \quad (13)$$

где  $F_1, F_2, \dots F_a$  – площадь участков территории с различной конструкцией поверхности,  $\text{м}^2$ ;

$h_{nq1}, h_{nq2}, \dots h_{nqa}$  – потери дождевой воды до начала поверхностного стока на участках территории с различной конструкцией поверхности, м, принимаемые по таблице 8;

$h_{q1}, h_{q2}, \dots h_{qa}$  – слой дождевой воды, м, который не дает стока, т.е. слой менее  $h_{nq1}, h_{nq2}, \dots h_{nqa}$ ;

$D_1, D_2, \dots D_a$  – количество дней с осадками соответственно слоем  $\geq h_{nq1}, h_{nq2}, \dots h_{nqa}$  за рассматриваемый период  $t$ , принимается по таблице 9;

$D'_1, D'_2, \dots D'_a$  – количество дней с осадками менее  $h_{nq1}, h_{nq2}, \dots h_{nqa}$ , принимается по таблице 9.



Рисунок 2 – Карта суточного слоя осадков, вероятностью превышения  $P = 1\%$  за теплый период (мм), (часть 1)

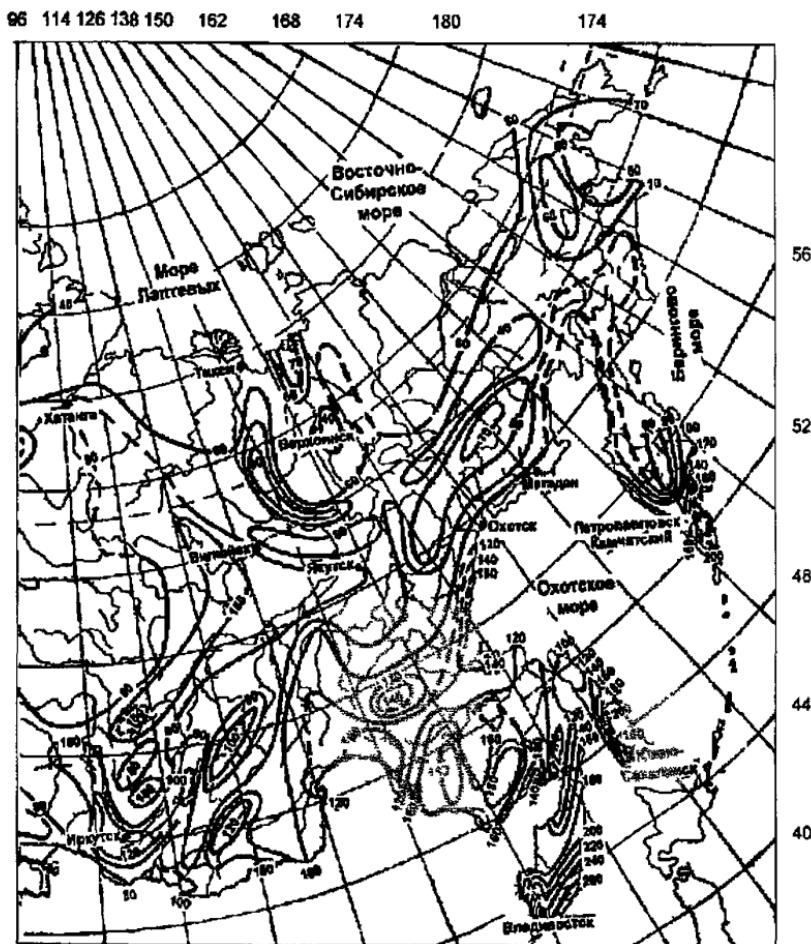


Рисунок 2 – Карта суточного слоя осадков, вероятностью превышения  $P = 1\%$  за теплый период (мм), (часть 2)

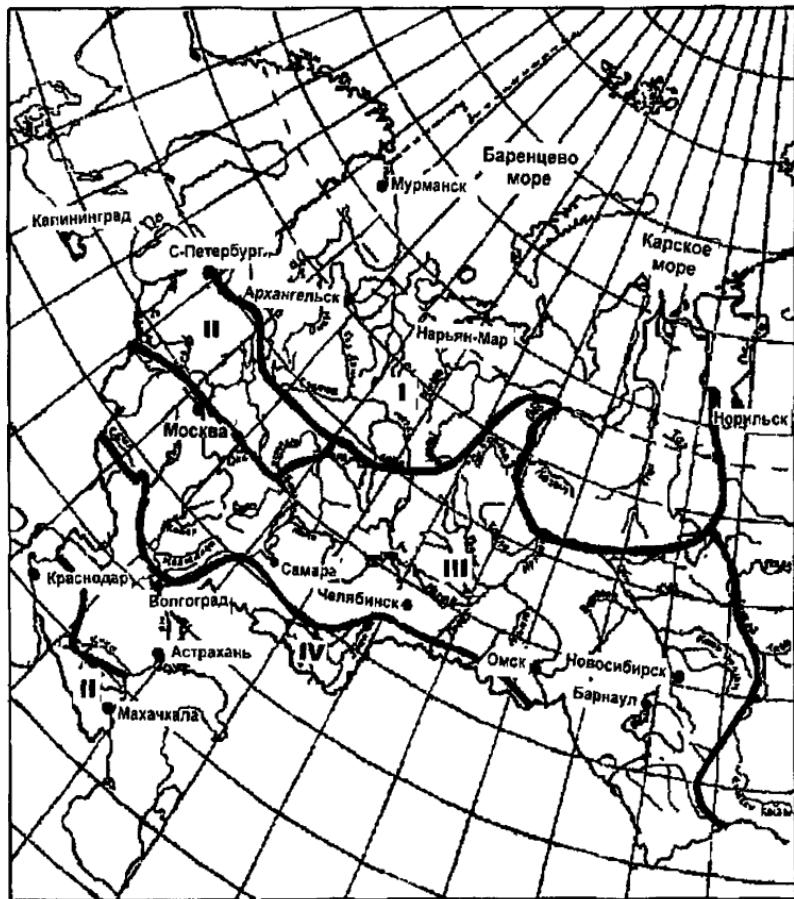


Рисунок 3 – Карта переходного коэффициента  $\lambda_p$   
от вероятности превышения  $P = 1\%$  к другой вероятности (часть 1)

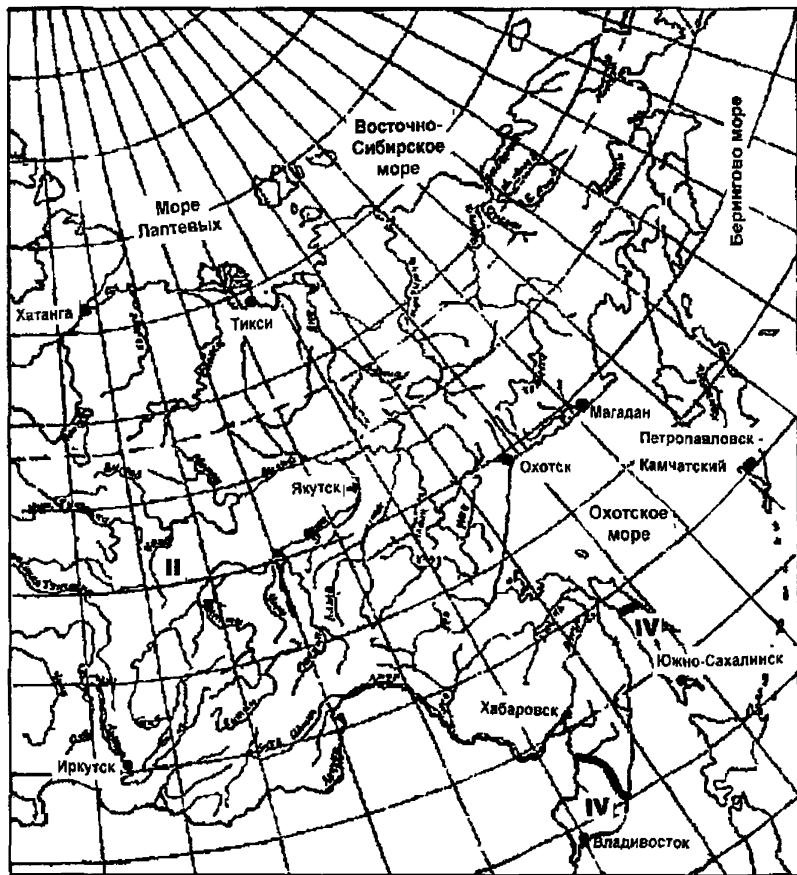


Рисунок 3 – Карта переходного коэффициента  $\lambda_p$   
от вероятности превышения  $P = 1\%$  к другой вероятности  
(часть 2)

**Т а б л и ц а 6 – Количество осадков за холодный и теплый периоды года [3]**

Республика, край, область, пункт	Количество осадков за ноябрь-март, мм	Количество осадков за апрель-октябрь, мм
1	2	3
<b>Республика Алтай</b>		
Барнаул	145	340
Кош-Агач	20	96
<b>Амурская область</b>		
Благовещенск	47	528
Тында	62	518
<b>Архангельская область</b>		
Архангельск	188	402
Нарьян-Мар	123	307
<b>Астраханская область</b>		
Астрахань	82	126
Верхний Баскунчак	117	156
<b>Республика Башкортостан</b>		
Уфа	195	362
<b>Белгородская область</b>		
Белгород	191	362
<b>Брянская область</b>		
Брянск	177	420
<b>Республика Бурятия</b>		
Улан-Удэ	36	228
<b>Владимирская область</b>		
Владimir	196	413

*Продолжение таблицы 6*

1	2	3
Муром	166	383
<b>Волгоградская область</b>		
Волгоград	174	212
Камышин	220	213
<b>Вологодская область</b>		
Вологда	171	417
Тотьма	199	460
<b>Воронежская область</b>		
Воронеж	172	367
<b>Республика Дагестан</b>		
Махачкала	185	246
<b>Ивановская область</b>		
Иваново	209	437
Кинешма	268	450
<b>Иркутская область</b>		
Иркутск	87	402
<b>Кабардино-Балкарская Республика</b>		
Нальчик	136	505
<b>Калининградская область</b>		
Калининград	280	508
<b>Республика Калмыкия</b>		
Элиста	132	229
<b>Калужская область</b>		
Калуга	213	441

**РД-АПК 3.10.01.03-17***Продолжение таблицы 6*

1	2	3
<b>Камчатская область</b>		
Петропавловск-		
Камчатский	863	754
<b>Республика Карелия</b>		
Петрозаводск	169	589
<b>Кемеровская область</b>		
Кемерово	94	335
<b>Кировская область</b>		
Вятка	167	415
<b>Республика Коми</b>		
Воркута	178	370
Сыктывкар	156	404
<b>Костромская область</b>		
Кострома	169	409
Шарья	273	471
<b>Краснодарский край</b>		
Приморско-Ахтарск	232	345
Сочи	786	768
<b>Красноярский край</b>		
Красноярск	85	369
<b>Курганская область</b>		
Курган	95	286
<b>Курская область</b>		
Курск	212	375

Продолжение таблицы 6

1	2	3
<b>Липецкая область</b>		
Липецк	248	382
<b>Ленинградская область</b>		
Тихвин	231	467
Санкт-Петербург	210	420
<b>Магаданская область</b>		
Магадан	114	412
<b>Республика Марий Эл</b>		
Йошкар-Ола	151	387
<b>Республика Мордовия</b>		
Саранск	155	361
<b>Московская область</b>		
Дмитров	183	447
Кашира	167	393
Москва	201	443
<b>Мурманская область</b>		
Мурманск	166	322
<b>Нижегородская область</b>		
Арзамас	238	384
Выкса	232	416
Нижний Новгород	172	410
<b>Новгородская область</b>		
Боровичи	144	463
Новгород	176	424

*Продолжение таблицы 6*

1	2	3
<b>Новосибирская область</b>		
Новосибирск	104	338
<b>Омская область</b>		
Омск	79	296
<b>Оренбургская область</b>		
Оренбург	143	250
<b>Орловская область</b>		
Орёл	178	393
<b>Пензенская область</b>		
Заметчено	160	351
Пенза	221	378
<b>Пермская область</b>		
Пермь	192	424
<b>Приморский край</b>		
Владивосток	129	641
<b>Псковская область</b>		
Псков	179	424
<b>Ростовская область</b>		
Миллерово	188	304
Ростов-на-Дону	219	336
Таганрог	214	308
<b>Рязанская область</b>		
Рязань	172	349
<b>Самарская область</b>		
Самара	176	307

*Продолжение таблицы 6*

1	2	3
<b>Саратовская область</b>		
Балашов	114	310
Саратов	112	292
<b>Свердловская область</b>		
Екатеринбург	194	383
<b>Республика Северная Осетия-Алания</b>		
Владикавказ	163	721
<b>Смоленская область</b>		
Вязьма	284	454
Смоленск	234	457
<b>Ставропольский край</b>		
Пятигорск	114	425
Ставрополь	196	457
<b>Тамбовская область</b>		
Тамбов	194	366
<b>Республика Татарстан</b>		
Бугульма	264	289
Казань	135	373
<b>Тверская область</b>		
Бежецк	169	416
Тверь	206	444
Ржев	210	439
<b>Томская область</b>		
Томск	185	406

Окончание таблицы 6

1	2	3
<b>Республика Тыва</b>		
Кызыл	58	195
<b>Тульская область</b>		
Тула	187	411
<b>Тюменская область</b>		
Тюмень	107	342
<b>Удмуртская Республика</b>		
Ижевск	168	342
<b>Ульяновская область</b>		
Сурское	140	344
Ульяновск	220	328
<b>Хабаровский край</b>		
Комсомольск-на-Амуре	93	484
Хабаровск	116	556
<b>Республика Хакасия</b>		
Абакан	40	282
<b>Челябинская область</b>		
Челябинск	104	435
<b>Чеченская Республика</b>		
Грозный	128	367
<b>Чувашская Республика</b>		
Чебоксары	160	371
<b>Ярославская область</b>		
Ярославль	174	404

Т а б л и ц а 7 – Средние месячные и годовые количества осадков, мм (для приближенных расчетов)

Месяцы												Год
01	02	03	04	05	06	07	08	09	10	11	12	
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
Области: Ярославская, Тверская, Московская, Владимирская, Смоленская, Калужская, Рязанская, Тульская												
25-45	20-40	20-45	25-45	30-65	50-85	60- 105	55-90	40-75	35-60	30-60	30-50	410- 730
Республики: Марий Эл, Удмуртская, Чувашская и Мордовия Области: Ивановская, Костромская, Кировская и Нижегородская												
10-50	10-40	10-40	20-60	30-70	40-90	30-90	40-90	40-90	30-75	20-60	20-50	350- 650

## Продолжение таблицы 7

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
Республики: Калмыкия, Кабардино-Балкарская, Чеченская и Северная Осетия-Алания												
Края: Краснодарский, Ставропольский												
Области: Волгоградская, Ростовская, Астраханская												
5-390	5-360	10-320	10-210	10-190	10-220	10-180	10-160	10-210	10-2180	5-350	10-410	130-3200
Области: Тамбовская, Брянская, Липецкая, Орловская, Курская, Воронежская, Белгородская												
25-45	20-40	20-40	30-45	40-60	45-75	55-85	50-75	30-50	35-50	30-50	30-50	440-650
Республика Татарстан												
Области: Ульяновская, Куйбышевская, Пензенская, Оренбургская, Саратовская												
10-45	10-40	10-45	15-40	20-60	20-65	25-70	20-65	10-60	25-60	20-50	15-55	250-700
Республика Карелия												
20-50	15-40	15-35	20-45	25-50	40-70	45-75	45-85	35-75	35-75	25-70	20-50	400-700

*Окончание таблицы 7*

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
Области: Ленинградская, Новгородская, Псковская												
20-50	20-45	20-45	25-50	25-60	35-90	40-100	50-100	45-95	40-75	30-65	25-55	400-800
Республика Коми												
Области: Архангельская, Вологодская												
10-50	10-50	10-45	10-50	10-60	10-90	15-110	20-105	15-110	20-100	0-75	10-60	150-900

Т а б л и ц а 8 – Потери дождевых осадков до начала поверхностного стока  $h_{nq}$ 

Конструкция участков поверхности	Значение $h_{nq}$ , мм
1	2
Кровли и асфальтобетонные покрытия дорог и площадок	0,7-1,0
Выгульно-кормовые площадки на твердом основании	1,5-2,0
Щебеночные, обработанные вяжущими материалами, дороги и площадки	1,5
Бульжные и щебеночные, не обработанные вяжущими материа- лами, дороги и площадки	2,0-3,0
Грунтовые (спланированные) поверхности дорог и площадок	3,0
Газоны	6,0

Т а б л и ц а 9 – Число дней с осадками различной величины

Район	Месяц	Осадки, мм						
		≥ 0,1	≥ 0,5	≥ 1,0	≥ 5	≥ 10	≥ 20	≥ 30
1	2	3	4	5	6	7	8	9
<b>Области:</b>								
Ярославская	01	18,2	11,4	7,3	0,6	0,00	0,0	0,0
Тверская	02	15,6	9,2	6,0	0,6	0,08	0,0	0,0
Московская	03	14,9	9,8	6,8	1,3	0,2	0,0	0,0
Владимирская	04	12,6	8,9	6,8	1,8	0,5	0,0	0,0
Смоленская	05	12,2	9,5	9,2	2,8	0,9	0,2	0,1
Калужская	06	14,3	11,7	10,5	4,5	2,3	0,6	0,1
	07	14,7	12,0	10,6	5,0	2,5	0,7	0,3
	08	14,6	11,8	10,2	4,5	2,1	0,6	0,3
	09	16,2	13,3	11,2	4,5	2,0	0,6	0,2
	10	17,2	13,5	11,3	3,6	1,1	0,1	0,0
	11	17,2	12,6	9,3	2,1	0,5	0,03	0,03
	12	18,6	12,8	8,8	1,1	0,2	0,0	0,0
	Год	186,3	136,5	108,0	32,4	12,4	2,8	1,0

## Окончание таблицы 9

1	2	3	4	5	6	7	8	9
<b>Области:</b>								
Рязанская	01	17,1	11,0	7,6	1,1	0,2	0,02	0,0
Тульская	02	14,9	9,2	6,4	0,9	0,2	0,04	0,0
	03	14,1	9,3	6,6	1,2	0,4	0,02	0,0
	04	12,5	9,5	7,5	2,1	0,4	0,05	0,02
	05	12,5	10,1	8,6	3,4	1,4	0,3	0,1
	06	12,2	10,0	8,7	3,8	1,7	0,4	0,1
	07	13,8	11,7	10,2	4,6	2,2	0,6	0,1
	08	13,3	11,0	9,3	4,0	1,8	0,7	0,2
	09	11,7	9,4	7,8	3,0	1,3	0,2	0,05
	10	12,6	9,3	7,6	2,5	0,8	0,1	0,04
	11	15,1	10,6	7,6	2,1	0,7	0,05	0,0
	12	17,4	11,7	8,5	1,8	0,5	0,02	0,0
	Год	167,2	122,8	96,7	30,5	11,6	2,5	0,6

2.8 Расчетный расход талого стока  $Q_T$ , л/с, следует определять по формуле

$$Q_T = 2,8 \cdot a \cdot F \cdot \psi_T, \quad (14)$$

где  $a$  – максимальная интенсивность снеготаяния, мм/ч.

Для приближенных расчетов значения  $a$  могут быть приняты по рисунку 4.

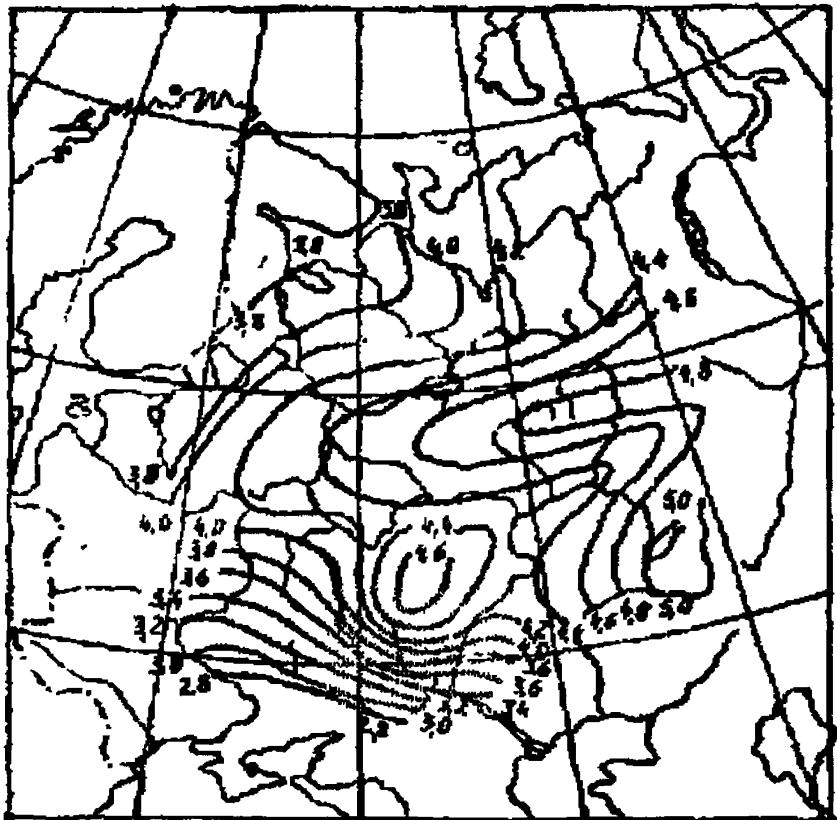


Рисунок 4 – Средние максимальные интенсивности снеготаяния, мм/ч (по П.П. Кузьмину)

## РД-АПК 3.10.01.03-17

$F$  – площадь участков территории, га, с которых осуществляется сбор талого стока;

$\psi_T$  – коэффициент талого стока, равен 0,95.

Максимальный суточный расход талого стока  $Q_{T\text{-сум}}$ , м<sup>3</sup>, может быть определен, исходя из времени водоотдачи при таянии снега в течение 10 ч в сутки, по формуле

$$Q_{T\text{-сум}} = 10 \cdot t_T \cdot a \cdot F \cdot \psi_T \cdot K_{сум}, \quad (15)$$

где  $t_T$  – время водоотдачи при таянии снега, равное 10 ч в сутки;

$a \cdot F \cdot \psi_T$  – см. формулу (14);

$K_{сум}$  – коэффициент, учитывающий вывоз и уборку снега с отдельных участков территории животноводческого предприятия, принимается равным 0,3 - 0,5; с газонов – 1,0.

Расход талого стока за весенний период  $Q_{T\text{-год}}$ , м<sup>3</sup>, следует определять по суммарному количеству твердых атмосферных осадков по формуле

$$Q_{T\text{-год}} = 10 H_{T\text{-год}} \cdot F \cdot \psi_{T\text{-год}} \cdot K_{год}, \quad (16)$$

где  $H_{T\text{-год}}$  – количество твердых атмосферных осадков, мм/год. Для приближенных расчетов количество твердых осадков по ряду пунктов, расположенных в различных климатических зонах страны, может быть принято по таблице 6;

$F$  – площадь участков территории, га, с которых осуществляется сбор талого стока;

$\psi_{T\text{-год}}$  – коэффициент годового талого стока, равный 0,95 для участков с твердым покрытием и 0,7 – для остальных участков территории;

$K_{год}$  – коэффициент, учитывающий вывоз снега с отдельных участков территории животноводческого предприятия, принимается равным 0,3-0,5, с газонов – 1,0.

2.9 Расход поливомоечных стоков  $Q_m$ ,  $m^3$ , за рассматриваемый период времени следует определять по формулам

- суточный:

$$Q_{m\text{-сут}} = \frac{N \cdot F \cdot \psi_m}{1000}; \quad (17)$$

- часовой:

$$Q_{m\text{-ч}} = \frac{N \cdot F \cdot \psi_m}{1000 \cdot t_m}; \quad (18)$$

- секундный:

$$Q_{m\text{-с}} = \frac{N \cdot F \cdot \psi_m}{1000 \cdot 3600 \cdot t_m}; \quad (19)$$

- за месяц, год:

$$Q_{m(t)} = \sum_1^{j=m} Q_{mj}, \quad (20)$$

где  $N$  – норма расхода воды на полив или мойку 1  $m^2$  участка территории животноводческого предприятия, л (принимаются по данным таблицы 10);

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

$F$  – площадь участков территории, подлежащих поливу и мойке в течение суток,  $\text{м}^2$ ;

$\psi_m$  – коэффициент стока, составляет 0,5. При определении часовых, суточных, месячных и годовых расходов поливомоечных стоков значения  $\psi_m$  следует принимать с коэффициентом 0,8;

$t_M$  – продолжительность (в часах) полива и мойки участков территории в течение суток;

$j = 1, 2, \dots m$  – количество дней за рассматриваемый период времени (месяц, год), в течение которых производится полив и мойка участков территории животноводческого предприятия.

**П р и м е ч а н и е** – Максимальные секундные расходы поливомоечных стоков надлежит уточнять при разработке проекта по производительности применяемых машин и оборудования.

**Т а б л и ц а 10 – Норма расхода воды на мойку и полив отдельных участков территории животноводческого предприятия**

Назначение воды	Единица измерения	Расход воды, $\text{л}/\text{м}^2$
1	2	3
1 Механизированная мойка усовершенствованных покрытий проездов и площадей	1 мойка	1,2 - 1,5

## Окончание таблицы 10

1	2	3
2 Механизированный полив усовершенствованных покрытий проездов и площадей	1 поливка	0,3 - 0,4
3 Полив вручную (из шлангов) усовершенствованных: покрытий тротуаров, проездов и площадей	То же	0,4 - 0,5
4 Полив газонов, цветников и зеленых насаждений	«	4 - 6
<p><b>П р и м е ч а н и е –</b> Количество поливок и моек принимается в зависимости:</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- от распорядка, устанавливаемого ветеринарной службой, что указывается в подразделе проекта «Технологические решения»;</li> <li>- климатических условий расположения животноводческого предприятия;</li> <li>- производства;</li> <li>- соотношения расходов различных стоков, входящих в состав смеси поверхностного стока.</li> </ul>		

2.10 Поверхностный сток представляет собой чрезвычайно нестабильную полидисперсную смесь со значительными колебаниями состава и концентрации загрязнений.

Состав поверхностного стока с территории животноводческих предприятий определяется характером основных технологических процессов.

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

Концентрация загрязнений зависит:

- от рода поверхности водосборного бассейна;
- технического состояния искусственных покрытий;
- режима уборки выгульных площадок и всей территории;
- эффективности работы систем газо- и пылеулавливания;
- организации складирования и транспортирования кормов, навоза, промежуточных продуктов, отходов.

2.11 Состав поверхностного стока характеризуется степенью его загрязненности смываемыми и выносящимися с потоком дождевых, талых и поливомоечных вод органическими и минеральными примесями, бактериальными загрязнениями.

Источниками загрязнения поверхностного стока являются:

- навоз, накапливаемый на выгульных площадках и скотопрогонах;
- продукты эрозии почвы, пыль с газонов и грунтовых поверхностей;
- вентиляционные выбросы из помещений;
- нефтепродукты от эксплуатации автомобильной и тракторной техники и др.

Концентрацию указанных загрязнений в поверхностном стоке животноводческих предприятий рекомендуется принимать по данным физико-химических анализов или определять соответствующими расчетами.

Бактериальный состав стока следует определять санитарно-бактериологическим и гельминтологическим анализом или принимать по указанию ветеринарного специалиста.

При определении концентрации загрязнений следует учитывать:

- среднее многолетнее выпадение атмосферных осадков по сезонам года;
- вид и назначение транспорта, интенсивность его движения по территории животноводческого предприятия;
- наличие на территории животноводческого предприятия площадей с разным видом загрязнений;
- количество отходов производства, попадающих и оседающих из атмосферы на различные поверхности территории животноводческого предприятия;
- время пребывания животных на выгульных и открытых площадках;
- режим уборки выгульных площадок, дорог и других территорий, с которых осуществляется организованный отвод поверхностного стока и др.

Основными загрязнениями поверхностного стока являются взвешенные вещества, органические биохимически окисляемые вещества (ВПК), нефтепродукты, азотистые вещества, фосфор, минеральные соли.

**2.12** При отсутствии необходимых данных о концентрации химических загрязнений в поверхностном стоке с территории животноводческого предприятия для предварительных расчетов следует использовать данные, приведенные в таблицах 11-12.

**П р и м е ч а н и е –** Приведенные в таблицах 11-12 характеристики поверхностного стока являются ориентировочными и должны уточняться по результатам фактических данных на действующих предприятиях.

**Т а б л и ц а 11 – Ориентировочные показатели  
концентрации основных загрязняющих веществ  
в поверхностном стоке с территории животноводческих  
предприятий (с площадей, загрязнённых навозом)**

Наименование территорий	Взвешенные вещества, мг/дм <sup>3</sup>	БПК, мг/дм <sup>3</sup>	Нефтепродукты, мг/дм <sup>3</sup>	Азот общий, мг/дм <sup>3</sup>	Азот аммонийный, мг/дм <sup>3</sup>
Выгульные площадки для крупного рогатого скота и свиней	2000-3000	1000-1500	-	600-800	500-650
Внутрифермские дороги и технологические площадки с твердым покрытием	800-1200	400-600	8-12	240-350	200-250
<b>П р и м е ч а н и я</b>					
1 Более низкие показатели концентрации загрязняющих веществ характеризуют дождевой сток, высокие – талый сток					
2 Для технологических площадок данные приведены при условии ежедневного вывоза и уборки навоза.					

Т а б л и ц а 12 – Ориентировочные показатели концентрации основных загрязняющих веществ в поверхностном стоке с животноводческих предприятий (с площадей, загрязнённых навозом)

Наименование территории	Дождевой сток (талья сток)		
	Взвешенные вещества, мг/дм <sup>3</sup>	БПК <sub>3</sub> , мг/дм <sup>3</sup>	Нефтепродукты, мг/дм <sup>3</sup>
Кровля зданий и сооружений	75 (120)	25 (40)	-
Газоны и зелёные насаждения	300 (1200)	60 (100)	< 1 (< 1)
Дороги и площадки с твёрдым покрытием (с малой интенсивностью движения)	250 (400)	40 (60)	8 (12)
Открытые стоянки автомашин и сельскохозяйственной техники	800 (1200)	60 (80-100)	10-16 (20)

2.13 При проектировании сооружений дождевой канализации бактериальный состав поверхностного стока, отводимого с территорий, имеющих контакт с животными, следует принимать аналогичным бактериальному составу навоза и навозных стоков проектируемого (эксплуатируемого) животноводческого предприятия.

2.14 При возникновении на животноводческих предприятиях эпизоотии в поверхностный сток, отводимый из зон контакта с животными (выгульные площадки, выгульно-кормовые дворы, скотопрогоны и др.), могут попадать возбудители инфекционных заболеваний животных, определяемые ветеринарной службой. В этом случае проводятся мероприятия, предусмотренные разделом 8 методического пособия.

### **3 СХЕМЫ СООРУЖЕНИЙ СИСТЕМЫ СБОРА, ОТВЕДЕНИЯ И ОЧИСТКИ ПОВЕРХНОСТНОГО СТОКА**

3.1 Выбор схем сооружений системы сбора, отведения и очистки поверхностного стока животноводческих предприятий необходимо осуществлять на основе оценки технической возможности и экономической целесообразности следующих мероприятий:

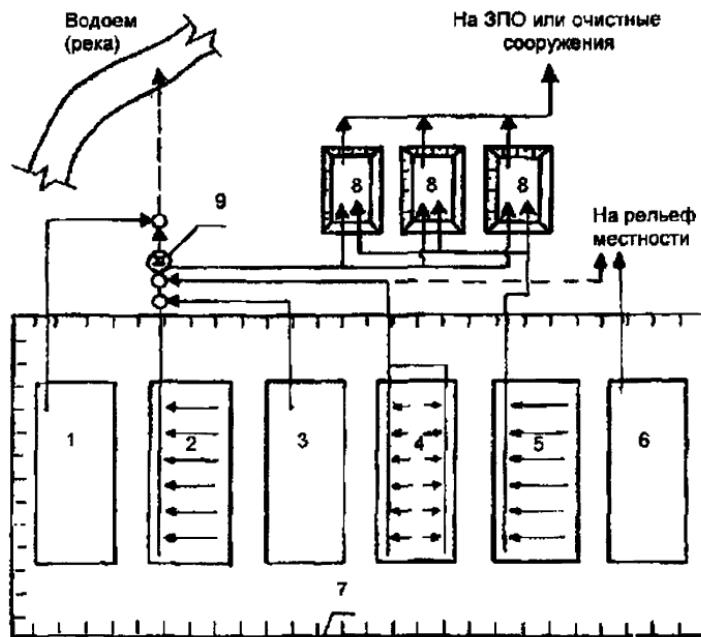
- использования очищенного поверхностного стока в системах технического (оборотного) водоснабжения предприятий;
- раздельного отведения поверхностного стока с водо-сборных площадей, отличающихся по характеру и степени загрязнения территории;
- очистки поверхностного стока на отдельных очистных сооружениях или совместно с навозными стоками.

Схема отвода поверхностного стока с территории животноводческого предприятия должна предусматривать самотечную систему транспортирования его до очистных сооружений.

В зависимости от концентрации и характера загрязнений поверхностный сток может быть подвергнут механической или биологической очистке, карантинированию, обеззараживанию и дезинвазии [7].

3.2 При проектировании сооружений сбора, отведения, очистки и подготовки к использованию поверхностного стока территорию животноводческого предприятия необходимо зонировать по степени загрязненности образующегося стока для разделения потоков поверхностных вод и учитывать территорию животноводческого предприятия это при обосновании и разработке схем сооружений отведения, сбора, очистки и подготовки к использованию поверхностного стока (рисунок 5).

Схемы сооружений должны разрабатываться с учетом технологии содержания и кормления животных, удаления и обработки навоза, климатических и других условий.



- 1 – здание котельной и холодильных машин (источники условно чистой воды); 2 – дороги и проезды;
- 3 – локальные очистные сооружения (бензомаслоуловители, грязеотстойники и др.); 4 – крыши зданий;
- 5 – выгульные и откормочные площадки; 6 – газоны;
- 7 – ограждение территории животноводческого предприятия;
- 8 – накопители поверхностного стока;
- 9 – разделятельный колодец

Рисунок 5 – Структурно-логическая схема зонирования территории животноводческого предприятия и системы сбора, отведения, очистки и подготовки к использованию поверхности стока

Приведенные ниже основные схемы сооружений системы сбора, отведения и очистки поверхностного стока животноводческих предприятий при разработке проектной документации должны уточняться и дополняться с учетом конкретных условий.

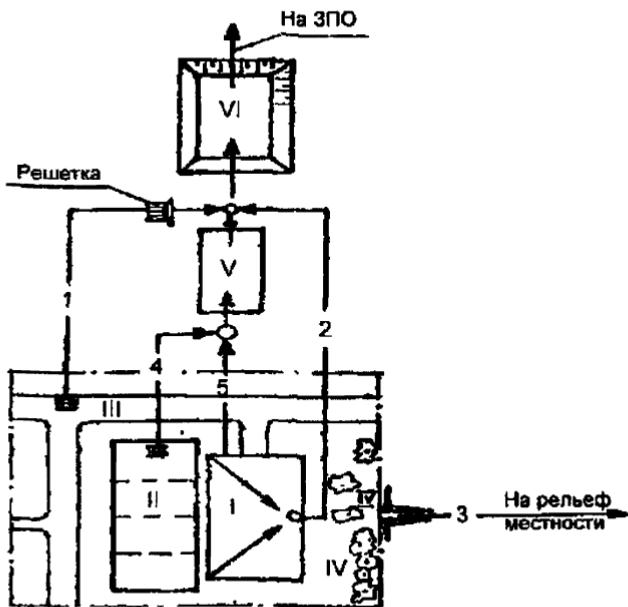
3.3. Схема сбора и отведения поверхностного стока на животноводческих предприятиях с гидравлической системой удаления навоза из помещений и подготовкой его к использованию на сооружениях механической обработки приведена на рисунке 6.

Поверхностный сток с выгульных площадок и других участков территории, загрязненных экскрементами животных, направляется для совместной обработки с навозом и навозными стоками на сооружения механической обработки, где они проходят карантинирование и, при необходимости, обеззараживание, разделение на твердую и жидкую фракции.

Жидкая фракция направляется в прифермские или полевые накопители, из которых она, по мере необходимости, подается на ЗПО, а твердая фракция используется в качестве органического удобрения сельскохозяйственных угодий.

Поверхностный сток с прифермских дорог и площадок с твердым покрытием и крыш зданий направляются в прифермские или полевые накопители, минуя сооружения механической обработки.

Для улавливания из поверхностных сточных вод крупных включений на сети дождевой канализации (перед накопителями) следует устанавливать ручную решетку с прозорами шириной 16 мм.



I – животноводческое здание; II – выгульные площадки;  
III – дороги; IV – газоны; V – сооружения механической  
обработки жидкого навоза; VI – секционные приферм-  
сике или полевые накопители жидкой фракции навоза и  
поверхностных сточных вод;

1 – отведение поверхностных сточных вод с дорог;  
2 – отведение поверхностных сточных вод с крыш  
зданий; 3 – отведение поверхностных сточных вод с  
газонов; 4 – отведение поверхностных сточных вод с  
выгульных площадок; 5 – отведение жидкого навоза из  
зданий

Рисунок 6 – Схема сбора и отведения поверхностного стока  
на животноводческом предприятии с гидравлической системой  
удаления навоза из помещений и подготовкой его к использованию  
на сооружениях механической обработки

Поверхностный сток с газонов отводится на рельеф местности без обработки. При этом инженерные вопросы по его отводу решаются проектом вертикальной планировки для конкретного проектируемого животноводческого предприятия.

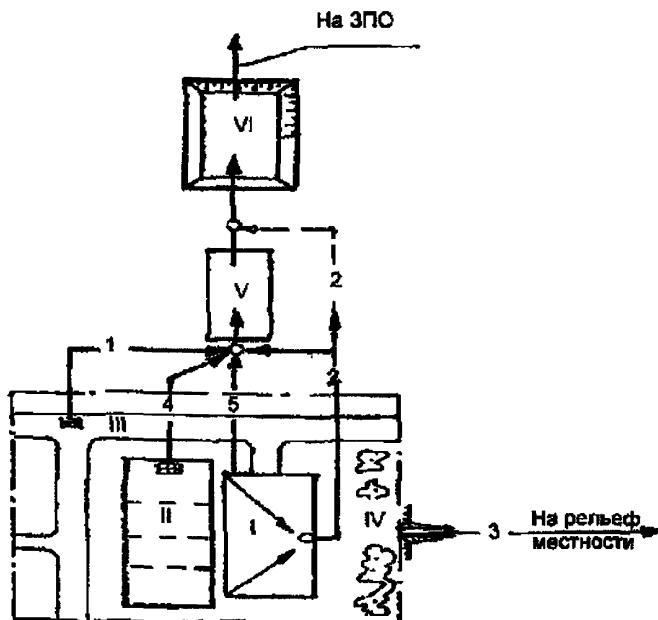
**3.4 Схема сбора и отведения поверхностного стока на животноводческих предприятиях с гидравлической системой удаления навоза из помещений и подготовкой его к использованию на сооружениях биологической переработки и очистки приведена на рисунке 7.**

По данной схеме поверхностный сток со всех участков территории животноводческого предприятия, кроме газонов, направляется совместно с жидким навозом и навозными стоками на сооружения биологической переработки и очистки, где предусмотрено также их карантинирование и обеззараживание.

Очищенные поверхностные и навозные стоки используются для полива и орошения сельскохозяйственных угодий, а твердая фракция – в качестве органического удобрения сельхозугодий.

Поверхностные стоки с газонов следует отводить на рельеф местности без обработки.

**П р и м е ч а н и е –** При технико-экономической целесообразности поверхностные стоки могут быть сброшены на рельеф: с крыш зданий без обработки, с дорог и площадок с твердым покрытием после очистки их в прудах-отстойниках.



I – животноводческое здание; II – выгульные площадки; III – дороги; IV – газоны; V – сооружения биологической очистки жидкого навоза; VI – прифермские или полевые накопители жидкой фракции навоза и поверхностных сточных вод;

- 1 – отведение поверхностных сточных вод с дорог;
- 2 – отведение поверхностных сточных вод с крыш зданий;
- 3 – отведение поверхностных сточных вод с газонов;
- 4 – отведение поверхностных сточных вод с выгульных площадок;
- 5 – отведение жидкого навоза из зданий

Рисунок 7 – Схема сбора и обработки поверхностного стока на животноводческих предприятиях с гидравлической системой удаления навоза из помещений и подготовкой его к использованию на сооружениях биологической переработки и очистки

**3.5 Схема сбора и отведения поверхностного стока на животноводческих предприятиях с удалением навоза из животноводческих зданий механическим способом и подготовкой его к использованию путем выдерживания в навозохранилищах приведена на рисунке 8.**

Поверхностный сток с выгульных площадок и других участков территории, загрязненных экскрементами животных, направляется в карантинные емкости или секционные навозохранилища, где предусматривается его обеззараживание.

Благополучные в санитарном и ветеринарном отношении поверхности стоки используются на ЗПО.

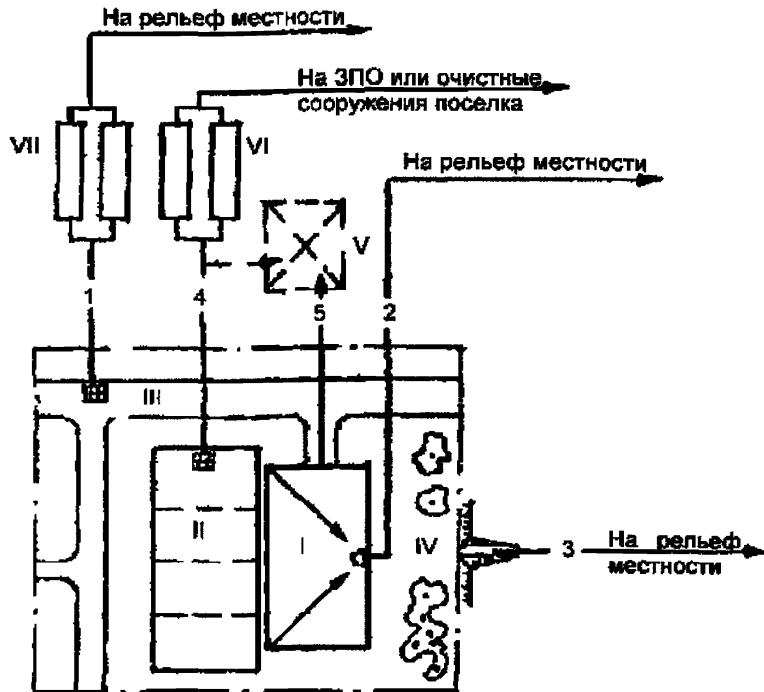
Поверхностный сток с внутрифермских дорог и площадок с твердым покрытием (не содержащий экскременты животных) очищается в прудах-отстойниках и может сбрасываться на рельеф местности.

Поверхностные сточные воды с крыш зданий и газонов отводятся на рельеф местности без обработки.

#### **П р и м е ч а н и я**

1 При технико-экономическом обосновании поверхностные сточные воды со всех участков территории данных животноводческих предприятий, кроме газонов, могут быть направлены на сооружения биологической очистки бытовых сточных вод поселка или соседнего промышленного предприятия.

2 В засушливых районах страны и в районах с дефицитом воды поверхностные сточные воды со всех участков территории данных животноводческих предприятий должны быть использованы на орошение сельскохозяйственных культур.



I – животноводческое здание; II – выгульные площадки;

III – дороги; IV – газоны; V – сооружения обработки навоза (навозохранилища); VI – карантинные емкости;

VII – пруды-отстойники секционные;

1 – отведение поверхностных сточных вод с дорог;

2 – отведение поверхностных сточных вод с крыш зданий;

3 – отведение поверхностных сточных вод с газонов;

4 – отведение поверхностных сточных вод с выгульных площадок;

5 – отведение жидкого навоза из здания

Рисунок 8 – Схема сбора и обработки поверхностного стока на животноводческих предприятиях с удалением навоза из животноводческих зданий механическим способом и подготовкой его к использованию путем выдерживания в навозохранилищах

3.6 Схема сбора и отведения поверхностного стока на животноводческих предприятиях с механическим удалением навоза и его выдерживанием в навозохранилищах приведена на рисунке 9.

Климатические условия местности: испарение с поверхности водоемов за рассматриваемый период времени больше слоя выпавших атмосферных осадков.

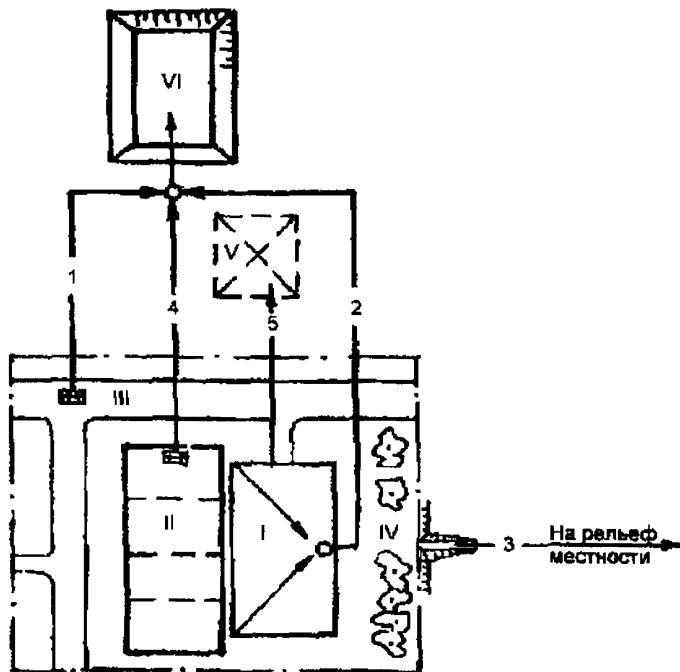
При технической возможности и экономической целесообразности поверхностные сточные воды со всех участков территории животноводческих предприятий, кроме газонов, направляются в пруды-испарители секционного типа с целью их карантинирования и дальнейшего использования для орошения сельскохозяйственных угодий.

Поверхностные сточные воды с газонов отводятся на рельеф местности без обработки.

#### **4 ГИДРАВЛИЧЕСКИЙ РАСЧЕТ КАНАЛОВ И ТРУБОПРОВОДОВ**

4.1 Размеры сечений каналов (куветов, канав, лотков) и трубопроводов должны определяться по расчетному расходу поверхностного стока в соответствии с указаниями по гидравлическому расчету.

4.2 При расчете сетей поверхностного стока принимается полное наполнение труб, уровень воды в каналах должен быть на 10 см ниже их бровки.



I – животноводческое здание; II – выгульные площадки;  
III – дороги; IV – газоны; V – сооружения обработки навоза (навозохранилища); VI – секционные пруды-испарители поверхностных стоков;

- 1 – отведение поверхностных сточных вод с дорог;
- 2 – отведение поверхностных сточных вод с крыш зданий;
- 3 – отведение поверхностных сточных вод с газонов;
- 4 – отведение поверхностных сточных вод с выгульных площадок;
- 5 – отведение навоза

Рисунок 9 – Схема сбора и обработки поверхностного стока на животноводческих предприятиях с механическим удалением навоза и его выдерживанием в навозохранилищах

4.3 Наименьшие скорости движения поверхностных сточных вод в трубах при наибольшем расчетном наполнении принимаются:

- диаметром ≤ 250 мм – 0,70 м/с;
- диаметром 300-400 мм – 0,80 м/с;
- диаметром 450-500 мм – 0,90 м/с;
- диаметром 600-800 мм – 1,00 м/с;
- диаметром 900-1200 мм – 1,15 м/с.
- диаметром 1500 мм – 1,30 м/с.

4.4 Наименьшие скорости движения поверхностных сточных вод в каналах при наибольшем расчетном наполнении принимаются не менее 0,7-1,0 м/с.

4.5 Наибольшие расчетные скорости движения поверхностных стоков в трубопроводах должны быть не более:

- для металлических труб – 10 м/с;
- для неметаллических – 7 м/с.

4.6 Наибольшие скорости движения поверхностных вод в каналах при глубине потока от 0,4 до 1,0 м принимаются по таблице 13.

Т а б л и ц а 13

Грунт или тип крепления каналов	Наибольшая скорость движения, м/с
Крепление бетонными плитами	4,0
Известняки, песчаники средние	4,0
Одерновка	1,0-1,6
Мощение одиночное	2,0
То же, двойное	3,0-3,5

**П р и м е ч а н и е –** При глубине потока менее 0,4 м значение скорости движения стока следует принимать с коэффициентом 0,85; при глубине выше 1,0 м – с коэффициентом 1,25.

4.7 Наименьшие уклоны трубопроводов следует принимать в зависимости от допустимых минимальных скоростей движения поверхностных стоков.

Наименьшие уклоны трубопроводов следует принимать для труб диаметром: 150 мм – 0,008, 200 мм – 0,007; для отдельных участков сети допускаются уклоны труб диаметром: 150 мм – 0,007, 200 мм – 0,005.

4.8 В открытой отводной сети наименьшие уклоны каналов принимаются по таблице 14.

**Таблица 14**

Наименование каналов	Наименьшие уклоны каналов
Потки проезжей части при асфальтобетонном покрытии	0,003
То же, при щебеночном покрытии	0,004
Отдельные лотки и кюветы	0,005
Водоотводные канавы	0,003

4.9 Независимо от результатов расчета наименьшие диаметры труб для отвода поверхностного стока должны быть не менее 200 мм, а наименьшие размеры кюветов и канав трапецие-

дальнего сечения следует принимать: ширину по дну – 0,3 м, глубину 0,4 м.

Максимальная глубина каналов должна быть не более 1,2 м.

## **5 КАРАНТИНИРОВАНИЕ ПОВЕРХНОСТНОГО СТОКА**

5.1 Поверхностный сток с территорий животноводческих предприятий, контактируемых с животными, по составу бактериальных загрязнений следует приравнивать к жидкому навозу и навозным стокам.

5.2 Поверхностный сток (дождевой, талый, поливочно-моечный) с выгульных площадок и других территорий, загрязненных экскрементами животных, подлежит карантинированию в соответствии с требованиями [7].

В зависимости от принятой на животноводческом предприятии системы навозоудаления, обработки навоза и навозных стоков и способа подготовки их к использованию, карантинирование поверхностного стока может осуществляться совместно с навозом и навозными стоками в локальных карантинных емкостях или в прудах-испарителях поверхностных стоков.

5.3 Дегельминтизацию и обеззараживание поверхностного стока следует производить аналогично дегельминтизации и обеззараживанию жидкого навоза в соответствии с требованиями [7].

5.4 Расчетный расход поверхностного стока, подлежащего карантинированию в течение 6 суток, следует принимать равным

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

максимальному суточному дождевому стоку повторяемостью  $P = 10\%$  с коэффициентом 1,1. При этом предполагается, что суммарный расход дождевого стока в течение 6 суток с более частой повторяемостью будет меньше расчетного расхода дождя.

## **6 ПРУДЫ-ОТСТОЙНИКИ**

6.1 Пруды-отстойники следует устанавливать на сети дождевой канализации в случае отвода поверхностного стока на рельеф местности или в водоем, если качественный состав этого стока до очистки не отвечает требованиям [5].

Расчет прудов-отстойников следует производить на максимальный суточный расход дождевого стока повторяемостью  $P = 10\%$  с коэффициентом 1,1.

Объем таких прудов-отстойников обеспечивает в основном пребывание в них поверхностного стока повторяемостью  $P = 10\%$  в течение 6 суток и более.

Причина – Коэффициент 1,1 учитывает поступление в пруды-отстойники дополнительного поверхностного стока небольшой интенсивности в течение 6 суток.

6.3 При продолжительности пребывания поверхностного стока в прудах-отстойниках в течение 6 суток достигается снижение БПК на 30-40%, в теплое время года – до 50-75%.

Эффект осаждения взвешенных веществ принимается равным 90-95%.

6.4 Число секций прудов-отстойников следует принимать не менее двух, причем обе рабочие.

При этом суммарная производительность всех секций должна быть равна 100%-ному расчетному расходу поверхностных сточных вод.

6.5 Пруды-отстойники (и их секции) состоят из осадочной и проточной части и нейтрального слоя между указанными частями с обязательным превышением строительной высоты над расчетным уровнем воды в прудах-отстойниках.

6.6 Размеры проточной части секций прудов-отстойников следует принимать: ширину – не более 40 м, максимальное отношение ширины к ее длине – 1:4, глубину – в пределах 1 - 3 м.

Объем проточной части пруда-отстойника  $W_{np}$  определяется по формуле

$$W_{np} = 1,1 \cdot Q_{Д\cdotсум}, \quad (21)$$

где  $Q_{Д\cdotсум}$  – суточный расход дождевого стока,  $\text{м}^3$ , при  $P = 10\%$ ;

1,1 – коэффициент, учитывающий дождевой сток небольшой интенсивности, выпадающий в течение 6 суток.

6.7 Объем осадка  $W_{oc}$ ,  $\text{м}^3$ , задерживаемого в прудах-отстойниках за рассматриваемый период времени, определяется по формуле

$$W_{oc} = 0,000001 \cdot \frac{C \cdot \mathcal{E} \cdot Q_{(t)}}{\rho}, \quad (22)$$

где С – средняя концентрация взвешенных веществ в поверхностном стоке за рассматриваемый период времени,  $\text{г}/\text{м}^3$ ;

$\mathcal{E}$  – эффект осаждения взвешенных веществ (волях единицы), принимается по 6.3;

## РД-АПК 3.10.01.03-17

$Q_{(t)}$  – средний расход поверхностного стока (дождевого, талого, поливомочечного) за рассматриваемый период времени,  $\text{м}^3$ ;

$\rho$  – плотность осадка,  $\text{т}/\text{м}^3$  (при отсутствии фактических данных значения  $\rho$  принимаются в пределах  $1,2 - 1,6 \text{ т}/\text{м}^3$ ).

Периодичность выгрузки осадка следует принимать не реже 2 раз в год.

Влажность выгружаемого осадка 75-90%.

6.8 Глубину осадочной части пруда-отстойника следует определять по формуле

$$h_{oc} = \frac{1,2 \cdot W_{oc}}{S_{oc,cr}}, \quad (23)$$

где  $S_{oc,cr}$  – средняя расчетная площадь осадочной части пруда-отстойника,  $\text{м}^2$ ;

1,2 – коэффициент, учитывающий неравномерность слоя осадка по площади.

Полную глубину пруда-отстойника  $h_{общ}$ , м, следует определять как сумму глубин осадочной  $h_{oc}$  и проточной  $h_{np}$  частей с учетом нейтрального слоя  $h_{n,сл}$  между ними и превышения строительной высоты сооружения  $h_{cпр}$  над расчетным уровнем жидкости:

$$h_{общ} = h_{oc} + h_{np} + h_{n,сл} + h_{cпр}, \quad (24)$$

где  $h_{oc}$  – определяется расчетом по формуле (23), м;

$h_{np}$  – определяется расчетом в соответствии с требованиями 6.6 и 6.7, м;

$h_{n,сл}$  – принимается равной 0,3 м;

$h_{cпр}$  – принимается равной 0,5 м.

6.9 Средняя расчетная площадь проточной части пруда-отстойника  $S_{np, cl}$ , м<sup>2</sup>, следует определять по формуле

$$S_{np, cl} = \frac{W_{np}}{h_{np}}. \quad (25)$$

6.10 При известных значениях  $S_{np, cl}$  и руководствуясь требованиями 6.6, устанавливается ширина  $B_{np}$  и длина  $L_{np}$ , м, секций пруда-отстойника.

По известным значениям  $B_{np}$  и  $L_{np}$  (в зависимости от принятой формы сечений секций пруда-отстойника) определяют их геометрические (строительные) размеры.

6.11 Общий объем пруда-отстойника  $W_{общ}$ , м<sup>3</sup>, должен быть не менее:

$$W_{общ} = 1,1 \cdot Q_{q, cym} + 1,2 W_{oc} + h_{n, cl} S_{n, cl, cp} + h_{cp} S_{cpr, cp}, \quad (26)$$

где  $S_{n, cl, cp}$  – средняя расчетная площадь нейтрального слоя пруда-отстойника, м<sup>2</sup>;

$S_{cpr, cp}$  – то же, на уровне превышения строительной высоты сооружений.

Отвод осветленного поверхностного стока из секций пруда-отстойника должен осуществляться через порог водослива.

6.12 В конце подводящего трубопровода следует предусматривать поперечный лоток, обеспечивающий равномерное распределение поверхностного стока по ширине секций пруда-отстойника, а также возможность выключения отдельных секций на время очистки их от осадка.

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

6.13 В проекте должны быть предусмотрены устройства для гашения энергии потока поверхностного стока перед подачей его в пруды-накопители.

Для улавливания плавающего мусора на входе поверхностного стока в пруд-отстойник следует предусматривать полупогружные щиты или съемные решетки.

Плавающие загрязнения удаляются, как правило, одновременно с выгрузкой осадка.

6.14 Конструкция прудов-отстойников должна исключать загрязнение подземных и поверхностных вод. На фильтрующих грунтах дно и стены (откосы) пруда-отстойника должны быть защищены противофильтрационным экраном, тип которого (бетонный, плетеночный, глиняный и др.) следует определять, руководствуясь технико-экономическими соображениями.

## **7 ПРУДЫ-ИСПАРИТЕЛИ**

7.1 Величину испарения со свободной поверхности накопителей (полевых ливнехранилищ, прудов-испарителей и др.) за рассматриваемый период времени следует принимать по опытным данным или данным, полученным в гидрометеорологических станциях, для конкретных районов строительства животноводческих предприятий.

При отсутствии необходимых данных для предварительных расчетов величину испарения за период, свободный ото льда, допускается принимать по рисунку 10.

7.2 Продолжительность периода, свободного от льда,  $T_{сл}$ , принимается по таблице 15 в зависимости от климатического района (рисунок 11) строительства животноводческого предприятия.

7.3 Испарение со свободной поверхности накопителей по отдельным месяцам принимается по таблице 16.



Рисунок 10 – Испарение с водной поверхности  
малых водоемов (см), (часть 1)

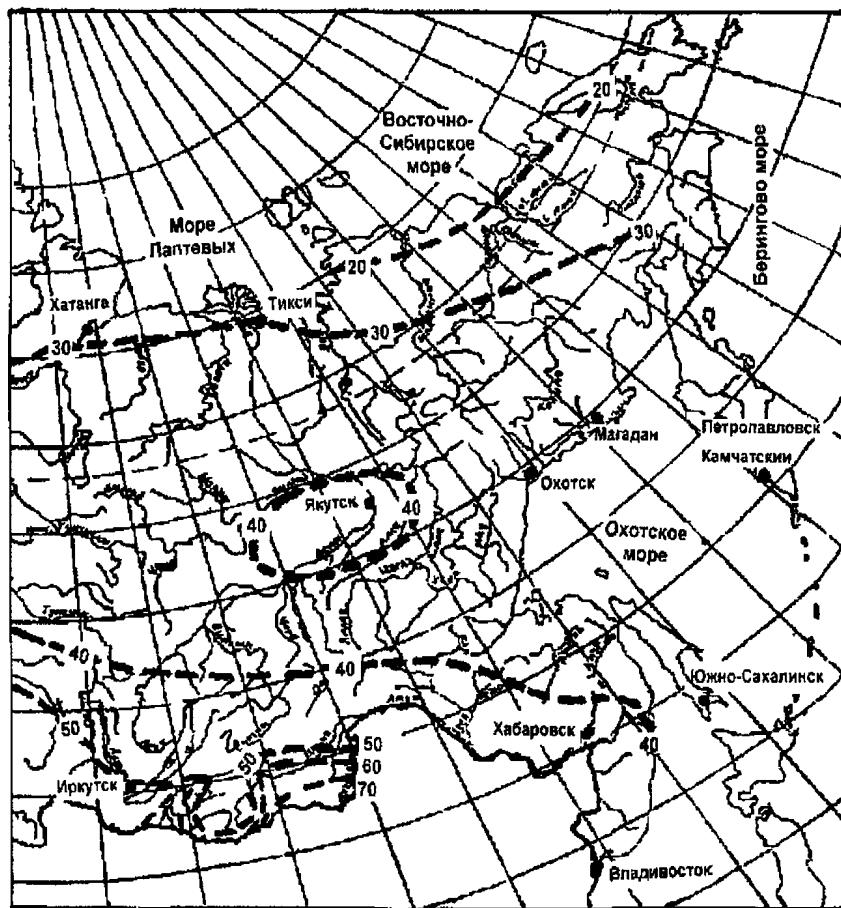


Рисунок 10 – Испарение с водной поверхности  
малых водоемов (см), (часть 2)

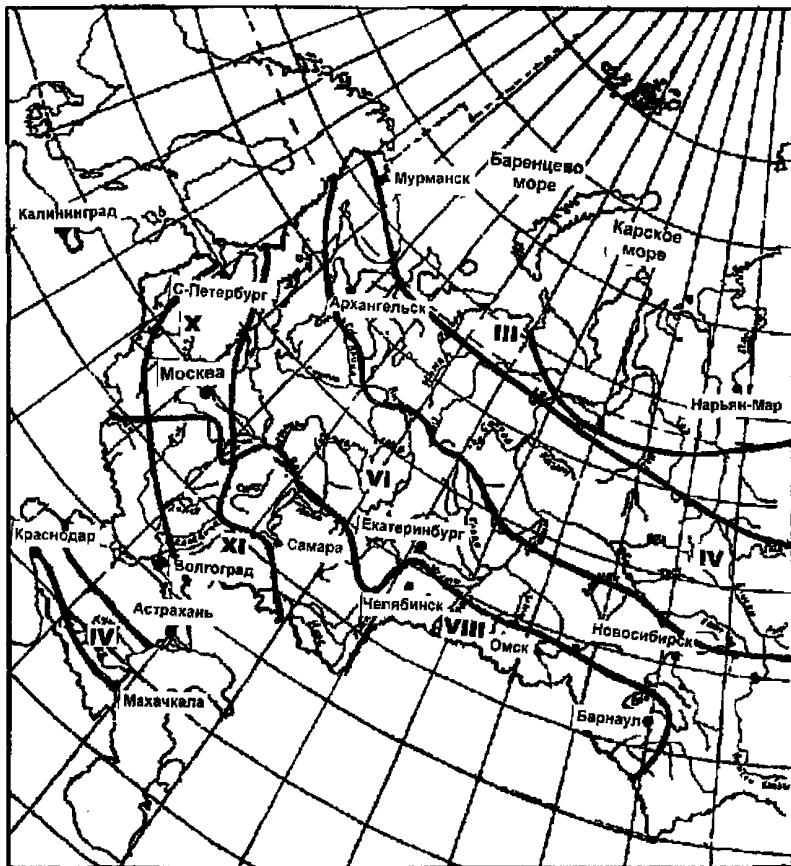


Рисунок 11 – Схема районирования по типу годового хода испарения (часть 1)

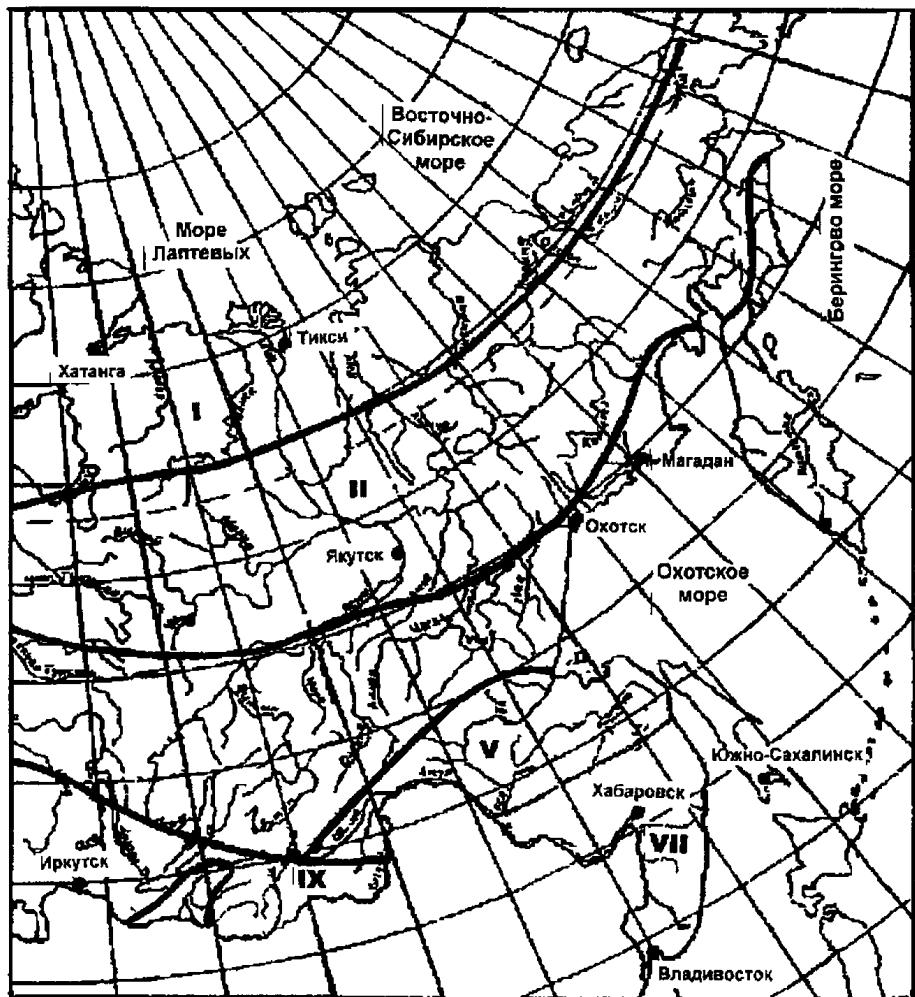


Рисунок 11 – Схема районирования по типу годового хода испарения (часть 2)

**РД-АПК 3.10.01.03-17**

Т а б л и ц а 15 – Значения  $T_{cl}$  в зависимости от  
климатического района

№ района (по рисунку 10)	Значения $T_{cl}$ , месяцы	№ района (по рисунку 9)	Значения $T_{cl}$ , месяцы
I	4	X – XI	8
II	5	XII – XIII	9
III – V	6	XIV	10
VI – IX	7	XV	12

Т а б л и ц а 16 – Испарение со свободной поверхности накопителей  
 (волях от суммы испарения за весь период, свободный ото льда)

№ райо- нов	Месяц											
	01	02	03	04	05	06	07	08	09	10	11	12
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
I	-	-	-	-	-	0,28	0,34	0,25	0,13	-	-	-
II	-	-	-	-	0,16	0,26	0,27	0,19	0,12	-	-	-
III	-	-	-	-	0,12	0,22	0,28	0,20	0,12	0,06	-	-
IV	-	-	-	-	0,18	0,24	0,23	0,17	0,11	0,07	-	-
V	-	-	-	-	0,21	0,22	0,20	0,16	0,12	0,09	-	-
VI	-	-	-	0,10	0,18	0,20	0,20	0,16	0,10	0,06	-	-
VII	-	-	-	0,13	0,18	0,17	0,15	0,14	0,12	0,11	-	-
VIII	-	-	-	0,08	0,17	0,19	0,20	0,17	0,12	0,07	-	-
IX	-	-	-	0,11	0,19	0,21	0,18	0,14	0,10	0,07	-	-

## Окончание таблицы 16

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13
X	-	-	-	0,10	0,18	0,19	0,18	0,15	0,10	0,07	0,03	-
XI	-	-	-	0,07	0,15	0,18	0,20	0,18	0,12	0,07	0,03	-
XII	-	-	0,05	0,09	0,17	0,17	0,16	0,15	0,11	0,07	0,03	-
XIII	-	-	0,04	0,09	0,15	0,15	0,18	0,17	0,12	0,07	0,03	-
XIV	-	-	0,05	0,09	0,13	0,14	0,17	0,16	0,12	0,08	0,04	0,02
XV	0,02	0,03	0,05	0,08	0,12	0,15	0,16	0,13	0,11	0,07	0,03	0,03

7.4 Строительство прудов-испарителей допускается в районах с дефицитом влажности воздуха при отсутствии вблизи животноводческих предприятий водоемов и земельных территорий, пригодных для приема поверхностных стоков.

7.5 Определение регулирующего объема пруда-испарителя  $W_{\text{рег}}$ , м<sup>3</sup>, за рассматриваемый период времени  $t$  (1, 2, 3 ....  $j$  мес.) следует производить путем построения графика притока поверхностных сточных вод  $Q_{(t)}$  с учетом выпадения атмосферных осадков на поверхность пруда-испарителя  $H_{\text{в.о.}}$  и испарения с нее  $H_{\text{исп}}$  используя формулу

$$\pm \Delta Q_{(t)} = Q_{q(t)} + Q_{T(t)} + Q_{M(t)} + F(H_{\text{в.о.}(t)} - H_{\text{исп}(t)}), \quad (27)$$

где  $\pm Q_{(t)}$  – количество стоков, которое будет находиться в пруду-испарителе к концу расчетного месяца, м<sup>3</sup>;

$Q_{(t)}$  – количество стоков, которое может быть испарено из пруда-испарителя к концу расчетного месяца, м<sup>3</sup>;

$Q_q$  – расчетное количество дождевых стоков, м<sup>3</sup>;

$Q_T$  – расчетное количество талых стоков, м<sup>3</sup>;

$Q_M$  – расчетное количество поливомоечных стоков, м<sup>3</sup>;

$F$  – площадь свободной поверхности пруда-испарителя, м<sup>2</sup>.

7.6 Необходимая площадь свободной поверхности пруда-испарителя  $F$ , м<sup>2</sup>, для испарения всего количества поверхностных стоков, поступающих с территории животноводческого предприятия, и атмосферных осадков, выпадающих на поверхность пруда-испарителя, за рассматриваемый период времени следует определять по формуле

$$F = \frac{Q_{D(t)} + Q_{T(t)} + Q_{M(t)}}{0.001 \cdot \Delta H_{ucn(t)}}, \quad (28)$$

где  $\Delta H_{ucn(t)} = H_{ucn(t)} - H_{a.o.(t)}$  – превышение слоя испарения, мм, над выпавшими осадками на единицу площади свободной поверхности пруда-испарителя за время  $t$  (1, 2, 3 ...  $j$  мес.).

7.7 Глубину испаряющей части пруда-испарителя следует определять по формуле

$$h_{ucn} = \frac{W_{pez}}{F}, \quad (29)$$

где  $W_{pez}$  – м<sup>3</sup>,  $F$  – м<sup>2</sup> (см. 7.5 и 7.6).

7.8 Полная глубина пруда-испарителя должна приниматься не менее:

$$h_{общ} = h_{ucn} + h_{oc} + h_{cnp}, \quad (30)$$

где  $h_{ucn}$  – мм, определяется по формуле (29);

$h_{oc}$  – слой осадка, м, образующийся в прудах-испарителях, определяется по аналогии с прудами-отстойниками. При отсутствии фактических данных для расчета значения  $h_{oc}$  принимаются в пределах 0,2-0,3 м;

$h_{cnp}$  – превышение строительной высоты, м, над расчетной поверхностью воды в прудах-испарителях равно 0,5 м.

7.9 Периодичность выгрузки осадка из прудов-испарителей – один раз в год.

7.10 Число секций прудов-испарителей следует принимать не менее двух, причем обе рабочие. При этом производительность

каждой секции должна обеспечивать испарение поверхностных сточных вод и атмосферных осадков в объеме не менее:

$$W'_{per} = \frac{W_{per}}{m}, \quad (31)$$

где  $m$  – количество секций в прудах-испарителях;

$W_{per}$  – определяется в соответствии с 7.5 и 7.6.

7.11 Конструкция прудов-испарителей должна исключать загрязнение подземных и поверхностных вод. На фильтрующих грунтах дно и стены (откосы) прудов-испарителей следует защищать противофильтрационным экраном, тип которого (бетонный, пленочный, глиняный и др.) необходимо определять, руководствуясь технико-экономическими соображениями.

7.12 Пруды-испарители следует располагать на участках, хорошо продуваемых ветром (вдали от лесопосадок, зданий и сооружений, возвышенностей местности и др.).

**8 ВЕТЕРИНАРНО-САНИТАРНЫЕ ТРЕБОВАНИЯ  
К ПРОЕКТИРОВАНИЮ СИСТЕМ И СООРУЖЕНИЙ ДОЖДЕВОЙ  
КАНАЛИЗАЦИИ ЖИВОТНОВОДЧЕСКИХ ПРЕДПРИЯТИЙ**

8.1 Сбор, отведение и очистку (обеззараживание) поверхностного стока осуществляют с учётом требований окружающей природной среды от загрязнения и исключения попадания в неё возбудителей инфекционных и инвазионных болезней, в том числе социально опасных (зоонозов).

8.2 Сбор, отведение и очистка (обеззараживание) поверхностных вод с территории животноводческого предприятия должны осуществляться раздельно с площадей:

- выгульно-кормовых площадок и других площадей животноводческого предприятия, загрязнённых экскрементами животных;
- с крыш зданий и газонов;
- с внутрифермских дорог и площадок, не загрязнённых экскрементами животных.

8.3 Навозосодержащий поверхностный сток с выгульных площадок и других территорий животноводческого предприятия, связанных с присутствием животных по составу бактериальных загрязнений приравнивается к навозу и навозным стокам.

8.4 В системе отведения поверхностного стока с выгульных площадок и других территорий животноводческого предприятия, загрязнённых экскрементами животных, следует иметь карантинные ёмкости для промежуточного выдерживания навозосодержащего поверхностного стока. Ёмкости должны обеспечивать шестисуточное хранение поверхностного стока с целью уточнения эпизо-

отической обстановки животноводческого предприятия и отделения инфицированного стока от незаражённого. В течение указанного периода времени в эти ёмкости нельзя добавлять поверхностный сток и удалять содержащийся в них сток.

Ёмкости должны быть изолированы друг от друга для исключения возможности попадания стока в соседние ёмкости в период наполнения или освобождения одной из них.

Если в течение 6 суток на животноводческом предприятии не будет зарегистрировано случаев инфекционных заболеваний среди животных, то весь сток из карантинного хранилища транспортируют для дальнейшей обработки и использования. В случае возникновения эпизоотии все поступающие объёмы поверхностного стока, начиная с промежуточного хранилища, необходимо обеззараживать, после чего обрабатывать и использовать как принято по технологии.

Карантинирование навозосодержащего поверхностного стока допускается в секционных прифермских навозохранилищах и прудах-накопителях.

8.5 Контроль качества обеззараживания навозосодержащего поверхностного стока осуществляют соответствующие службы государственного ветеринарно-санитарного и санитарно-эпидемиологического надзора в соответствии:

- с Правилами проведения дезинфекции и дезинвазии объектов государственного ветеринарного надзора, [11];

- Ветеринарно-санитарными правилами подготовки к использованию в качестве органических удобрений навоза, помёта и стоков при инфекционных и инвазионных болезнях животных и птицы [10];

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

- Ветеринарно-санитарными правилами по использованию животноводческих стоков для орошения и удобрения пастбищ [9].

**8.6 Степень обеззараживания (дезинфекции, дезинвазии) поверхностного стока определяют:**

- по гибели индикаторных (санитарно-показательных) микроорганизмов в 10 см<sup>3</sup> пробы навоза, контаминированного малоустойчивыми возбудителями болезней (по выживаемости бактерий из группы кишечных палочек), возбудителей повышенной устойчивости (по стафилококкам), спорообразующей микрофлоры (по микробам из рода бациллюс). При контаминации навозосодержащего поверхностного стока возбудителями туберкулёза качество обеззараживания контролируют по выживаемости стафилококков и энтерококков, так как сапрофитные микробактерии не только сохраняют жизнеспособность более длительно, чем патогенные виды, но различаются при длительном хранении органических отходов;

- по отсутствию или гибели паразитарных болезней (яиц и личинок гельминтов, цист и ооцист паразитических простейших).

**8.7 Для исключения распространения в окружающей среде возбудителей болезней, накапливаемых в осадочной части навозохранилищ и прудов-накопителей, выгрузку стоков или забор жидкой фракции следует производить выше поверхности дна пруда не менее чем на 50 см или предусмотреть соответствующие барьеры перед выгрузными приямками.**

**8.8 Выбор способа обеззараживания навозосодержащего поверхностного стока осуществляется по указанию ветеринарной**

службы с учётом опасности возникшей эпизоотической ситуации, вида возбудителя заболевания, наличия и вида химических реагентов и технических средств для обеззараживания.

8.9 Обеззараживание навозосодержащего поверхностного стока химическим методом следует проводить исходя из норм расхода реагента на 1 м<sup>3</sup> навоза: аммиака 30 кг (время контакта 3-5 сут.).

8.10 Обеззараживание навозосодержащего поверхностного стока термическим способом следует производить в поточном режиме при температуре 130°C, давлении 0,2 МПа и экспозиции 10 мин с помощью мобильной установки для термического обеззараживания навоза. Метод обеспечивает уничтожение возбудителей инфекционных и инвазионных болезней.

8.11 При разделении навозосодержащего поверхностного стока на фракции жидкую фракцию обеззараживают или естественным способом – путём длительного выдерживания, или химическим, а твёрдую фракцию – биотермическим способом.

8.12 Для обеззараживания твёрдой фракции поверхностного стока на площадку с твёрдым покрытием укладывают солому, торф, опилки слоем 30-40 см.

На влагопоглащающие материалы рыхло укладывают твёрдую фракцию (влажностью до 80%) в штабель высотой до 3 м, шириной до 5 м произвольной длины.

Штабель укрывают торфом, соломой, опилками слоем 15-20 см.

Началом срока обеззараживания считают день достижения температуры в средней трети бурта на глубине 1,5-2,5 м 55-60°C.

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

Время выдерживания твёрдой фракции в буртах после достижения заданной температуры в теплое время года 2 месяца, в холодное – 3 месяца.

Выделяющуюся из бурта жидкость вместе с атмосферными осадками собирают в жижесборник и обеззараживают химическим методом.

8.13 При возникновении на животноводческих предприятиях эпизоотий, вызванных спорообразующими возбудителями особенно опасных болезней, навозосодержащий поверхностный сток подвергают термическому обеззараживанию. Твёрдую фракцию сжигают.

8.14 Дегельминтизацию навозосодержащего поверхностного стока свиноводческих предприятий осуществляют способом отстаивания его в течение 6 суток в накопителях, где аккумулируется основная масса эктогенных форм паразитов в осадке. В последующем поверхностный сток подаётся в секционные пруды проточного или контактного действия при количестве секций не менее двух. Из прудов поверхностный сток подаётся на орошение и используется в зависимости от санитарных показаний под определённые виды сельскохозяйственных культур.

Образующийся при этой технологии осадок удаляют из отстойника и секций не реже одного раза в сезон и используют после компостирования с другими компонентами (торф, солома, опилки) и выдерживании на площадках не менее 6 месяцев.

В период осеннего накопления – в течение 9 месяцев.

8.15 Дегельминтизация навозосодержащего поверхностного стока на животноводческих предприятиях скотоводческого (крупный рогатый скот) направления путём его выдерживания может осуществляться в секционных накопителях, предназначенных для его карантинирования, с учётом ситуации. Для этой же цели могут использоваться прифермские хранилища, предназначенные для хранения навоза до 6 месяцев во внеегетационный период.

**Приложение А  
(справочное)**

**ПРИМЕРЫ ОПРЕДЕЛЕНИЯ РАСХОДОВ  
ДОЖДЕВЫХ, ТАЛЫХ И ПОЛИВОМОЕЧНЫХ ВОД,  
ПАРАМЕТРОВ ПРУДА-ОТСТОЙНИКА  
И ПРУДА-ИСПАРИТЕЛЯ**

**A.1** – Определение расчётного (секундного) расхода дождевых стоков с отдельных участков территории.

**A.2** – Определение часового расхода дождевых стоков с отдельных участков территории.

**A.3** – Определение суточного расхода дождевых стоков с отдельных участков территории.

**A.4** – Определение расхода талых сточных вод с территории животноводческого предприятия.

**A.5** – Определение расходов поливомоечных сточных вод при проведении механизированной мойки асфальтобетонного покрытия дорог, площадок и выгульных площадок с твердым покрытием.

**A.6** – Определение размеров пруда-отстойника для приема поверхностных сточных вод с дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием.

**A.7** – Определение свободной поверхности и объема пруда-испарителя для приема поверхностных сточных вод, поступающих с животноводческого предприятия.

## **A.1 – Определение расчетного (секундного) расхода дождевых стоков с отдельных участков территории**

### **A.1.1 Исходные данные**

Площадь дорог и площадок с асфальтобетонными покрытиями  $F_1 = 20000 \text{ м}^2$ .

Площадь выгульных площадок с твердым покрытием  $F_2 = 6000 \text{ м}^2$ .

Площадь кровель зданий  $F_3 = 10000 \text{ м}^2$ .

Площадь газонов  $F_4 = 30000 \text{ м}^2$ .

Дождевые стоки с кровель зданий сбрасываются на выгульные площадки.

Животноводческое предприятие расположено в Московской обл.

### **A.1.2 Решение**

**A.1.2.1** Секундный расход дождевых стоков с отдельных участков территории животноводческого предприятия определяем по формуле (5):

$$Q_d = \frac{\varDelta_{20} \cdot \psi \cdot F \cdot 20^n \cdot \left(1 + \frac{\lg \cdot P}{\lg \cdot M}\right)^r}{T^{2n-0,1}},$$

где  $\varDelta_{20}$  – 80 л/с на 1 га; принимается по рисунку 1 в зависимости

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

от района расположения животноводческого предприятия, в частности, в Московской обл.;

$\psi$  – принимается по таблице 1:

$\psi_1 = 0,95$  – для дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием;

$\psi_2 = 0,7$  – для выгульных площадок с твердым покрытием;

$\psi_3 = 0,95$  – для кровель зданий;

$\psi_4 = 0,1$  – для газонов;

$P$  – принимается по таблице 2 от значения  $D_{20} = 80$  л/с на 1 га;  $P = 0,5$ ;

$n$  – принимается по таблице 3 в зависимости от района расположения животноводческого предприятия;  $n = 0,59$ ;

$M$  – принимается по таблице 3,  $M = 150$ ;

$\gamma$  – принимается по таблице 3,  $\gamma = 1,54$ ;

$F_1, F_2, F_3$  – га, принимается по условиям примера.

**A.1.2.2** Расчетную продолжительность дождя для каждого участка территории животноводческого предприятия  $T$  мин определяем по формуле (7):

$$T = t_k + t_n + t_{TP}.$$

**A.1.2.3** Определение  $T$  для дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием.

По данным 2.5 значение  $t_k$  принимаем равным 5 мин. Значение  $t_n$ , с, определяем по формуле (8):

$$t_{\lambda} = 0,021 \left( \frac{\ell_{\lambda}}{V_{\lambda}} \right),$$

где  $\ell_{\lambda} = 50$  м, принято по условиям примера;

$V_{\lambda} = 1$  м/с, принято в соответствии с указаниями 4.4 и учётом рельефа местности и вертикальной планировки отводного канала.

Отсюда:

$$t_{\lambda} = 0,021 \left( \frac{50}{1} \right) = 1,05 \text{ с, или } 0,0175 \text{ мин.}$$

Значение  $t_{TP}$ , с, определяем по формуле (9):

$$t_{TP} = 0,017 \sum \left( \frac{\ell_{TP}}{V_{TP}} \right),$$

где  $\ell_{TP} = 100$  м, принято по условиям примера;

$V_{TP} = 1$  м/с, принято в соответствии с указаниями 4.3, учётом рельефа местности и вертикальной трассировки отводящего трубопровода.

Отсюда:

$$t_{TP} = 0,017 \frac{100}{1} = 1,7 \text{ с, или } 0,028 \text{ мин.}$$

Расчетная продолжительность дождя равна:

$$T = 5 + 0,0175 + 0,028 = 5,05 \text{ мин.}$$

Отсюда:

$$Q_{D,dop} = \frac{80 \times 0,95 \times 2 \times 20^{0,59} \times \left(1 + \frac{0,30103}{2,176091}\right)^{1,54}}{5,05^{2 \times 0,59 - 0,1}} = 189,04 \text{ л/с.}$$

А.1.2.4 Определение  $T$  для выгульных площадок при варианте сброса на них дождевых стоков с кровель зданий.

По данным 2.5 значение  $t_k$  принимаем равным 5 мин.

Значение  $t_{TP}$ , с, определяем по формуле (9):

$$t_{TP} = 0,017 \sum \left( \frac{\ell_{TP}}{V_{TP}} \right),$$

где  $\ell_{TP} = 80$  м, принято по условиям примера;

$V_{TP} = 1,2$  м/с, принято в соответствии с 4.3 и учетом рельефа местности и вертикальной трассировки отводящего трубопровода.

Отсюда:

$$t_{TP} = 0,017 \frac{80}{1,2} = 1,13 \text{ с, или } 0,02 \text{ мин.}$$

Расчетная продолжительность дождя равна:

$$T = 5 + 0,02 = 5,02 \text{ мин.}$$

Предварительно определяем средний коэффициент стока для выгульных площадок и стока с кровель зданий:

$$\psi_{cp} = \frac{F_2 \psi_2 \times F_3 \psi_3}{F_2 + F_3} = \frac{6000 \times 0,7 + 10000 \times 0,95}{6000 + 10000} = 0,86.$$

Отсюда:

$$Q_{D_{вып}} = \frac{80 \times 0,86 \times 1,6 \times 20^{0,59} \times \left(1 + \frac{0,30103}{2,176091}\right)^{1,54}}{5,02^{2 \times 0,59 - 0,1}} = 137,79 \text{ л/с.}$$

A.1.2.5 Определяем  $T$  для газонов.

По данным 2.5 значение  $t_k$  принимаем равным 5 мин.

Значение  $t_n$ , с, определяем по формуле (8):

$$t_n = 0,021 \left( \frac{\ell_n}{V_n} \right),$$

где  $\ell_n = 300$  м, принято по условиям примера;

$V_n = 0,7$  м/с, принято в соответствии с 4.4 и учетом рельефа местности и вертикальной трассировки отводящего канала.

Отсюда:

$$t_n = 0,021 \frac{300}{0,7} = 9 \text{ с, или } 0,15 \text{ мин.}$$

Расчетная продолжительность дождя равна:

$$T = 5 + 0,15 = 5,15 \text{ мин.}$$

Отсюда:

$$Q_{D_{газ.}} = \frac{80 \times 0,1 \times 3 \times 20^{0,59} \times \left(1 + \frac{0,30103}{2,176091}\right)^{1,54}}{5,15^{2 \times 0,59 - 0,1}} = 29,22 \text{ л/с.}$$

## A.2 – Определение часового расхода дождевых стоков с отдельных участков территории

### A.2.1 Исходные данные

A.2.1.1 Исходные данные аналогичны исходным данным, приведенным в примере А.1.

### A.2.2 Решение

A.2.2.1 Часовые расходы дождевых стоков,  $\text{м}^3$ , по отдельным участкам территории определяются по формуле (10):

$$Q_{D(\tau)} = Q_D \times T \times K,$$

где  $\tau = 1 \text{ ч.}$

A.2.2.2 С дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием.

Для нахождения  $K$  определяем:

$$\frac{\tau}{T} = \frac{60}{9,67} = 6,2.$$

По таблице 4 при  $\frac{\tau}{T} = 6,2$  и  $n = 0,65$  принимаем  $K = 1,8$ .

Вычисляем:

$$Q_{D(\tau)} = 0,1796 \times (9,67 \times 60) \times 1,8 = 187,5 \text{ м}^3.$$

$Q_D$ ,  $T$ ,  $n$  – численные значения их определены в примере 1.

A.2.2.3 С выгульных площадок и кровель зданий.

При  $\frac{\tau}{T} = \frac{60}{6,7} = 9$ ,  $n = 0,65$  принимаем  $K = 2,1$ .

Отсюда:

$$Q_{D(\tau)} = 0,1382 \times (6,7 \times 60) \times 2,1 = 116,7 \text{ м}^3.$$

A.2.2.4 С газонов.

При  $\frac{\tau}{T} = \frac{60}{14} = 4,3$ ,  $n = 0,65$  принимаем  $K = 1,5$ .

Отсюда:

$$Q_{D(\tau)} = 0,0227 \times (14 \times 60) \times 1,5 = 28,6 \text{ м}^3.$$

## A.3 – Определение суточного расхода дождевых стоков с отдельных участков территории

### A.3.1 Исходные данные

A.3.1.1 Исходные данные аналогичны исходным данным, приведенным в А.1.

### A.3.2 Решение

A.3.2.1 Суточный расход дождевого стока определяем по формуле (11):

$$Q_{D.cym} = 10H_{cym} \times \psi_{cym} \times F \times \lambda_p.$$

A.3.2.2 По карте (рисунок 2) суточного слоя осадков принимаем  $H_{cym}$  при  $P = 1\%$  для Московской обл.:  $H_{cym} = 95 \text{ мм}$ .

## РД-АПК 3.10.01.03-17

По карте (рисунок 3) переходного коэффициента  $\lambda_p$  находим № района, к которому относится Московская обл. – III район.

По таблице 5 находим величину коэффициента перехода от  $P = 1\%$  к  $P = 10\%$ . Для III района при площади водосбора  $< 1 \text{ км}^2$   $\lambda_p$  составит 0,30.

По таблице 1 принимаем значения коэффициентов стока по отдельным участкам территории животноводческого предприятия с коэффициентом 0,8:

- для дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием:

$$\psi_{sym.1} = 0,8\psi = 0,8 \times 0,95 = 0,76;$$

- для выгульных площадок с твердым покрытием:

$$\psi_{sym.2} = 0,8\psi = 0,8 \times 0,7 = 0,56;$$

- для кровель зданий:

$$\psi_{sym.3} = 0,8\psi = 0,8 \times 0,95 = 0,76;$$

- для газонов:

$$\psi_{sym.4} = 0,8\psi = 0,8 \times 0,1 = 0,08.$$

A.3.2.3 По формуле (6) вычисляем средний коэффициент стока для всех участков территории животноводческого предприятия:

$$\begin{aligned}\psi_{cp} &= \frac{F_1\psi_{sym.1} + F_2\psi_{sym.2} + F_3\psi_{sym.3} + F_4\psi_{sym.4}}{F_1 + F_2 + F_3 + F_4} = \\ &= \frac{20000 \times 0,76 + 6000 \times 0,56 + 10000 \times 0,76 + 30000 \times 0,08}{20000 + 6000 + 10000 + 30000} = \\ &= 0,433.\end{aligned}$$

A.3.2.4 По формуле (11) вычисляем суточный расход дождевых сточных вод с территории животноводческого предприятия, предварительно определив общую площадь отдельных участков:

$$\begin{aligned} F &= F_1 + F_2 + F_3 + F_4 = \\ &= 20000 + 6000 + 10000 + 30000 = \\ &= 66000 \text{ м}^2, \text{ или } F = 6,6 \text{ га} \\ Q_{\text{Д.сум.}} &= 10 \times 95 \times 0,433 \times 6,6 \times 0,3 = 814 \text{ м}^3. \end{aligned}$$

Для нахождения суточных расходов дождевых сточных вод с отдельных участков территории предлагается следующая последовательность.

A.3.2.5 Расчет выполняют в порядке, указанном в A.3.2.1, A.3.2.2.

A.3.2.6 По формуле (11) определяем суточные расходы по каждому участку в отдельности:

- с дорог:

$$Q_{\text{Д.сум.1}} = 10 \times 95 \times 0,76 \times 2 \times 0,3 = 433,2 \text{ м}^3;$$

- с выгульных площадок:

$$Q_{\text{Д.сум.2}} = 10 \times 95 \times 0,56 \times 0,6 \times 0,3 = 95,8 \text{ м}^3;$$

- с кровель зданий:

$$Q_{\text{Д.сум.3}} = 10 \times 95 \times 0,76 \times 1,0 \times 0,3 = 216,6 \text{ м}^3;$$

- с газонов:

$$Q_{\text{Д.сум.4}} = 10 \times 95 \times 0,1 \times 3,0 \times 0,3 = 85,5 \text{ м}^3.$$

Общий суточный расход дождевых сточных вод с территории животноводческого предприятия равен:

$$Q_{\text{Д.сум.ср}} = Q_{\text{Д.сум.1}} + Q_{\text{Д.сум.3}} + Q_{\text{Д.сум.2}} + Q_{\text{Д.сум.4}} = 831,1 \text{ м}^3 (\text{см. 3.2.4}).$$

## **A.4 – Определение расхода талых сточных вод с территории животноводческого предприятия**

### **A.4.1 Исходные данные**

A.4.1.1 Исходные данные аналогичны исходным данным, приведенным в А.1.

### **A.4.2 Решение**

A.4.2.1 Годовой (за весенний период) расход талых сточных вод определяем по формуле (16).

A.4.2.1.1 По таблице 6 принимаем количество твердых атмосферных осадков за холодный период года. Оно составляет  $H_{T, год} = 174$  мм.

A.4.2.1.2 Значения  $K_{год}$  по отдельным участкам территории животноводческого предприятия, руководствуясь организационными соображениями по вывозу снега, принимаем:

- для дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием  $K_{год,1} = 0,3$ ;
- для выгульных площадок с твердым покрытием  $K_{год,2} = 0,3$ ;
- для кровель зданий  $K_{год,3} = 0,4$ ;
- для газонов  $K_{год,4} = 1,0$ .

A.4.2.1.3 Коэффициент годового талого стока  $\psi_{T, год}$  принимают по данным 2.7:

- для участков с твердым покрытием  $\psi_{T.год} = 0,95$ ;
- для участков с водонепроницаемыми покрытиями  $\psi_{T.год} = 0,7$ .

A.4.2.1.4 По формуле (16) вычисляем годовой (за весенний период) расход талых сточных вод как сумму талых сточных вод с отдельных участков территории:

$$\begin{aligned} Q_{T.год} &= 10 \times 174 \times 2 \times 0,95 \times 0,3 + 10 \times 174 \times 0,6 \times 0,95 \times 0,3 + \\ &+ 10 \times 174 \times 1 \times 0,95 \times 0,4 + 10 \times 174 \times 3,0 \times 0,7 \times 1 = \\ &= 991,8 + 297,5 + 661,2 + 3654 = 5604,5 \text{ м}^3. \end{aligned}$$

A.4.2.2 Максимальный суточный расход талых сточных вод определяем по формуле (15):

$$Q_{T.cym} = 10t_T \times \alpha \times F \times \psi_T \times K_{cym}.$$

A.4.2.2.1 Согласно требованиям 2.7 принимаем  $t_T = 10$  ч и  $K_{cym} = 0,5$  (для всех участков территории, кроме газонов).

Для газонов  $K_{cym} = 1,0$ .

A.4.2.2.2 Максимальная интенсивность снеготаяния, принимается по рисунку 3. Для района Московской обл. она составит  $\alpha = 4,1$  мм/ч.

A.4.2.2.3 По формуле (15) вычисляем суточный расход талых сточных вод как сумму талых сточных вод с отдельных участков территории животноводческого предприятия.

$$\begin{aligned} Q_{T,cym} &= 10 \times 10 \times 4,1 \times 2 \times 0,95 \times 0,5 + \\ &+ 10 \times 10 \times 4,1 \times 0,6 \times 0,95 \times 0,5 + \\ &+ 10 \times 10 \times 4,1 \times 1 \times 0,95 \times 0,5 + \\ &+ 10 \times 10 \times 4,1 \times 3 \times 1,0 \times 1 = \\ &= 389,5 + 116,85 + 194,75 + 12300 = 1931,1 \text{ м}^3. \end{aligned}$$

**A.4.2.3 Расчетный (секундный) расход талых сточных вод определяем по формуле (14):**

$$Q_T = 2,8 \times \alpha \times F \times \psi_T.$$

**A.4.2.3.1 Максимальная интенсивность снеготаяния принимается по рисунку 3. Для района Московской обл. она составляет  $\alpha = 4,1 \text{ мм/ч}$ .**

**A.4.2.3.2 Коэффициент талого стока согласно требованиям 2.7 принимаем равным  $\psi_T = 0,95$ .**

**A.4.2.3.3 По формуле (14) вычисляем секундный расход талых сточных вод как сумму талых сточных вод с отдельных участков территории:**

$$\begin{aligned} Q_T &= 2,8 \times 4,1 \times 2 \times 0,95 + 2,8 \times 4,1 \times 0,6 \times 0,95 + \\ &+ 2,8 \times 4,1 \times 1 \times 0,95 + 2,8 \times 4,1 \times 3 \times 0,95 = \\ &= 21,8 + 6,54 + 10,9 + 32,7 = 71,94 \text{ л.} \end{aligned}$$

## **A.5 – Определение расходов поливомоечных сточных вод при проведении механизированной мойки асфальтобетонного покрытия дорог, площадок и выгульных площадок с твердым покрытием**

### **A.5.1 Исходные данные**

Площадь дорог и площадок с асфальтобетонными покрытиями  $F_1 = 20000 \text{ м}^2$ .

Площадь выгульных площадок с твердым покрытием  $F_2 = 6000 \text{ м}^2$ .

Животноводческое предприятие расположено в Московской обл.

### **A.5.2 Решение**

A.5.2.1 Определение суточных расходов поливомоечных сточных вод.

A.5.2.1.1 Суточный расход,  $\text{м}^3$ , поливомоечных сточных вод определяем по формуле (17):

$$Q_{\text{сут}} = \frac{N \times F \times \psi_m}{1000} = \frac{1,2 \times 20000 \times 0,5 \times 0,8}{1000} + \\ + \frac{1,5 \times 60000 \times 0,5 \times 0,8}{1000} = 9,6 + 3,6 = 13,2 \text{ м}^3,$$

где  $N$  – принимается по таблице 10:

$N = 1,2 \text{ л}/\text{м}^2$  – для дорог и площадок;

$N = 1,5 \text{ л}/\text{м}^2$  – для выгульных площадок;

## РД-АПК 3.10.01.03-17

$\psi$  – принимается по 2.9 и составляют 0,5:

0,8 – коэффициент, уменьшающий значения  $\psi_m$ , принимается в соответствии с 2.9.

П р и м е ч а н и е – Мойка дорог, технологических и выгульных площадок производится в течение одних суток (это условие определено технологической частью проекта).

**A.5.2.2** Определение часовых расходов поливомоечных сточных вод.

**A.5.2.2.1** Часовой расход,  $m^3$ , поливомоечных сточных вод определяем по формуле (18):

$$Q_{m.u} = \frac{N \times F \times \psi_m}{1000 t_m} = \frac{9,6}{8} + \frac{3,6}{4} = 1,2 + 0,9 = 2,1 m^3,$$

где 9,6 и 3,6 – расходы поливомоечных сточных вод,  $m^3/сут.$ , соответственно, с дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием и выгульных площадок с твёрдым покрытием (см. 5.2.1.1);

8 – продолжительность мойки дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием в течение суток, ч;

4 – продолжительность мойки выгульных площадок в течение суток, ч.

**A.5.2.3** Определение секундных расходов поливомоечных сточных вод.

**A.5.2.3.1** Секундный расход поливомоечных сточных вод,  $m^3$ , определяем по формуле (19):

$$Q_{m.c} = \frac{N \times F \times \psi_m}{3600 \times 1000 \times t} = \frac{1,2 \times 20000 \times 0,4}{3600000 \times 8} + \frac{1,5 \times 6000 \times 0,4}{3600000 \times 4} = \\ = 0,0033 + 0,0025 = 0,0058 \text{ м}^3.$$

А.5.2.4 Определение расходов поливомоечных сточных вод за период времени  $t$  (месяц, год).

А.5.2.4.1 Расход,  $\text{м}^3$ , поливомоечных сточных вод за период времени (месяц, год) следует определять по формуле (20):

$$Q_{m.mes} = \sum_1^{j=m} Q_{m.j} = 2 \times 9,6 = 19,2 \text{ м}^3,$$

$$Q_{m.mes} = \sum_1^{j=m} Q_{m.j} = 10 \times 3,6 = 36 \text{ м}^3,$$

где  $j = 2$  и  $j = 10$  – соответственно количество дней за рассматриваемый период времени (месяц), в течение которых осуществляется мойка дорог и площадок с твёрдым покрытием асфальтобетонным покрытием и выгульных площадок;

9,6 и 3,6 – суточный расход поливомоечных вод,  $\text{м}^3$ , на мытьё дорог и выгульных площадок соответственно (см. 5.2.1.1).

## **А.6 – Определение размеров пруда-отстойника для приема поверхностных сточных вод с дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием**

### **А.6.1 Исходные данные**

Площадь дорог и площадок с асфальтобетонным покрытием  $F_1 = 20000 \text{ м}^2$ .

Животноводческое предприятие расположено в Московской обл.

### **А.6.2 Решение**

А.6.2.1 Определяем объем проточной части пруда-отстойника по формуле (21):

$$W_{np} = 1,1 \times Q_{\text{Д.сум}} = 137,94 \text{ м}^3,$$

где  $Q_{\text{Д.сум}} = 125,4 \text{ м}^3$ , определено в примере А.3 (А 3.2.6).

А.6.2.2 К строительству принимаем пруд-отстойник, состоящий из двух секций (принято в соответствии с указаниями 6.4).

А.6.2.3 Объем проточной части одной секции пруда-отстойника  $W'_{np} = 69 \text{ м}^3$ .

А.6.2.4 Определяем среднюю площадь секции проточной части пруда-отстойника по формуле (25):

$$S_{np,cp} = \frac{W'_{np}}{h_{np}} = \frac{69}{1} = 69 \text{ м}^2,$$

где  $h_{np} = 1 \text{ м}$ , принято конструктивно.

A.6.2.5 Зная  $S_{np,cr}$  и руководствуясь указаниями 5.6, принимаем среднюю ширину сечки проточной части пруда-отстойника  $B_{np,cr}=5$  м и длину  $L_{np,cr}=14$  м.

A.6.2.6 Определяем объем осадка, задерживаемого в пруде-отстойнике, по формуле (22):

$$W_{oc} = 0,000001 \times \frac{C \times \mathcal{E} \times Q_{(t)}}{\rho} = 0,000001 \times \frac{250 \times 0,95 \times 8346,4}{1,4} = \\ = 1,4 \text{ м}^3,$$

где  $C = 250 \text{ г/м}^3$ , принято по таблице 11;

$\mathcal{E} = 0,95$ , принято по данным 6.3;

$\rho = 1,4 \text{ т/м}^3$ , принято по данным 6.7;

$Q_{(t)}$  – определяется по формуле (1) при периодичности выгрузки осадка из пруда-отстойника не реже 2 раз в год.

Определение  $Q_{(t)}$  выполняется при условии поступления поверхностных сточных вод в пруд-отстойник в теплый период года (с мая по октябрь месяцы):

$$Q_{(t=6мес)} = Q_{D(t)} + Q_{M(t)} \text{ при } Q_{T(t)} = 0.$$

Вычисляем  $Q_{D(t)}$  по формуле (12):

$$Q_{D(t)} = \frac{H_{q(t)} \times F}{1000} - \Pi_{(t)}.$$

A.6.2.7 Для нахождения  $H_{q(t)}$  и  $\Pi_{(t)}$  используются данные, приведенные в методическом пособии. Расчет выполняется в следующей последовательности.

## РД-АПК 3.10.01.03-17

По таблице 6 для района Московской обл. определяем среднее количество осадков за год:  $H_{ср.год} = 696$  мм.

Далее по таблице 7 находим среднее количество дождевых осадков для Московской обл. по отдельным месяцам и за 6 мес. в целом (с мая по октябрь месяцы):

$$H_{q(t=6\text{мес})} = 65 + 85 + 105 + 90 + 75 + 60 = 480 \text{ мм.}$$

При необходимости количество осадков, приведенное в таблице 7, интерполируется.

Потери дождевых сточных вод за 6 мес. определяем по формуле (13):

$$\Pi_{(t=6\text{мес})} = F \times (h_{n,q} \times \Delta + h_q \times \Delta').$$

При асфальтобетонном покрытии потери дождевых осадков до начала поверхностного стока составят:  $h_{n,q} = 0,7\text{--}1,0$  мм, в среднем 0,85 мм (таблица 8).

Используя данные таблицы 9, находим количество дней с мая по октябрь месяцы, слой осадков которых не дают  $\Delta'$ , а дают  $\Delta$  – поверхностный сток.

Сток отсутствует:

- при  $h_{q1} \geq 0,1$  мм:

$$\Delta'_1 = 12,2 + 14,3 + 14,7 + 14,6 + 16,2 + 17,2 = 89,2 \text{ кол. дней};$$

- при  $h_{q2} \geq 0,5$  мм:

$$\Delta'_2 = 9,5 + 11,7 + 12 + 11,8 + 13,3 + 13,5 = 71,8 \text{ кол. дней};$$

Сток имеется:

- при  $h_{q,cm} \geq 1,0$  мм:

$$\mathcal{D} = 9,2 + 10,5 + 10,6 + 10,2 + 11,2 + 11,3 = 63 \text{ кол. дней.}$$

Отсюда:

$$\begin{aligned} P_{(t=6\text{мес})} &= F(h_{n\mathcal{D}} \cdot \mathcal{D} + h_{\mathcal{D}_1} \cdot \mathcal{D}_1 + h_{\mathcal{D}_2} \cdot \mathcal{D}_2) = \\ &= 20000(0,85 \cdot 63 + 0,1 \cdot 89,2 + 0,5 \cdot 71,8) = 1967,6 \text{ м}^3. \end{aligned}$$

$$Q_{\mathcal{D}(t=6\text{мес.})} = \frac{480 \times 20000}{1000} - 1967,6 = 7632,4 \text{ м}^3.$$

По формуле (20) находим количество поливомоечных вод за май-октябрь месяцы:

$$Q_{M(t=6\text{мес})} = \sum_1^{j=m} Q_{M,сум}.$$

Принимаем количество дней за рассматриваемый период (6 мес.), в течение которых будет производится мойка дорог и площадок;  $m = 10$  дн.

По формуле (17) определяем суточный расход поливомоечных вод:

$$Q_{M,сум} = \frac{N \times F \times \psi_m}{1000} = \frac{1,2 \times 20000 \times 0,5 \times 0,8}{1000} = 9,6 \text{ м}^3.$$

За 10 дней:

$$Q_{M(t=6\text{мес})} = 9,6 \times 10 = 96 \text{ м}^3.$$

Общее количество поверхностных сточных вод, поступающих за 6 мес. в пруд-отстойник, равно:

$$Q_{(t=6\text{мес})} = Q_{\mathcal{D}(t)} + Q_{M(t)} = 7632,4 + 96,0 = 7728,4 \text{ м}^3.$$

A.6.2.8 Объем осадка, задерживаемого в одной секции пруда-отстойника,

$$W_{oc} = \frac{W_{oc}}{2} = \frac{1,4}{2} = 0,7 \text{ м}^3.$$

A.6.2.9 Определяем среднюю площадь осадочной части секции пруда-отстойника, предварительно приняв высоту осадочной части  $h_{oc} = 0,10 \text{ м}$ .

Исходя из сечения пруда-отстойника (рисунок А.1), находим  $B_{oc, cp} = 3,4 \text{ м}$ ,  $L_{oc, cp} = 12,0 \text{ м}$ ,  $S_{oc, cp} = 3,4 \times 12 = 40,8 \text{ м}^2$ .

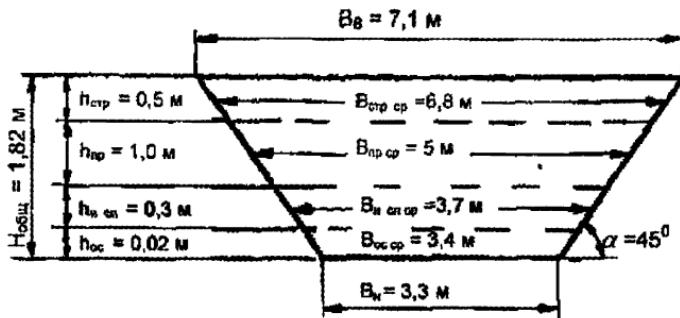


Рисунок А.1 – Сечение пруда-отстойника  
(к примеру расчета)

A.6.2.10 Уточняем высоту осадочной части секции пруда-отстойника по формуле (23):

$$h_{oc} = \frac{1,2 \times W_{oc}}{S_{oc, cp}} = \frac{1,2 \times 0,7}{40,8} = 0,02 \text{ м.}$$

**П р и м е ч а н и е –** При необходимости значения  $B_{oc,cr}$ ,  $L_{oc,cr}$  и  $h_{oc}$  уточняются методом подбора с таким расчетом, чтобы было соблюдено условие  $h_{oc} = h_{oc}'$ . В данном случае  $h_{oc}$  и  $h_{oc}'$  близки по своим значениям.

A.6.2.11 Определяем полную глубину  $h_{общ}'$  и геометрические размеры секции пруда-отстойника. Расчет представлен на рисунке А.1. В результате расчета получено:

$$h_{общ}' = 1,82 \text{ м}; B_e = 7,1 \text{ м}; B_h = 3,3 \text{ м}; L_e = 16 \text{ м}; L_h = 12,5 \text{ м}.$$

A.6.2.12 Объем секции пруда-отстойника составит:

$$W_{общ}' = 5,2 \times 14,25 \times 1,82 = 134,9 \text{ м}^3.$$

A.6.2.13 Общий объем пруда-отстойника:

$$W_{общ} = 2 \times W_{общ}' = 269,8 \text{ м}^3.$$

## **A.7 – Определение свободной поверхности и объема пруда-испарителя для приема поверхностных сточных вод**

### **A.7.1 Исходные данные**

A.7.1 Животноводческое предприятие расположено в районе г. Оренбурга.

A.7.2 Прием поверхностных сточных вод, поступающих с животноводческого предприятия, – в течение года.

### **A.7.2 Решение**

A.7.2.1 По таблице 6 находим среднее количество осадков за год  $H_{зод} = 432$  мм, в том числе жидких осадков – 315 мм.

A.7.2.2 По рисунку 9 находим величину испарения с водной поверхности за период, свободный от льда  $H_{исп} = 82$  мм (с апреля по октябрь месяцы).

A.7.2.3 По рисунку 10 находим номер района расположения г. Оренбурга – район VIII.

A.7.2.4 По таблице 15 для района VIII находим испарение по отдельным месяцам в течение года (волях от суммы испарения за год и их абсолютные значения) (таблица А.1).

A.7.2.5 По таблице 7 (при  $H_{зод} = 432$  мм (см. 7.2.1) для района г. Оренбурга находим среднее количество осадков по отдельным месяцам (интерполируя значения таблицы 7) (таблица А.2).

A.7.2.6 Используя указания методического пособия и примеров, приведенных выше, определяем расходы дождевых  $Q_d$ , талых  $Q_T$  и поливомоечных  $Q_n$  сточных вод по отдельным месяцам года (расходы приняты условно) (таблица А.3).

A.7.2.7 Определяем превышение слоя испарения над выпавшими осадками за год пруда-испарителя:

$$\Delta H_{ucn(t=1год)} = 820 - 432 = 388 \text{ мм.}$$

A.7.2.8 По формуле (28) определяем площадь свободной поверхности пруда-испарителя:

$$F = \frac{Q_{d(t)} + Q_{T(t)} + Q_{n(t)}}{0,001 \times \Delta H_{ucn(t)}} = \frac{6864}{0,001 \times 388} = 17690 \text{ м}^2,$$

где 6864 – общая сумма за 12 мес. по данным таблицы А.3.

A.7.2.9 По формуле (27) определяем количество стоков, которое будет находиться в пруду-испарителе к концу каждого месяца  $\pm \Delta Q_{(t)}$ , и количество стоков, которое может быть испарено к концу каждого месяца. Результаты расчета приведены в таблице А.4.

A.7.2.10 Регулирующий объем (емкость) пруда-испарителя определяется как сумма стоков, которые будут находиться в нем с 10 по 04 месяцы, т.е.:

$$W_{reg} = 528 + 617 + 652 + 476 + 441 + 476 + 823 = 4013 \text{ м}^3.$$

Таблица А.1

Район VIII	Месяцы											
	01	02	03	04	05	06	07	08	09	10	11	12
Испарения по отдель- ным меся- цам в те- чение года:												
- в долях	0	0	0	0,08	0,17	0,19	0,20	0,17	0,12	0,07	0	0
- абсолют- ные значе- ния, см	0	0	0	6,56	14,04	15,58	06,40	12,04	9,84	5,74	0	0

Таблица А.2

Величина, мм	Месяцы											
	01	02	03	04	05	06	07	08	09	10	11	12
Осадки	27	25	27	27	41	43	49	45	31	42	35	37

Таблица А.3

Величина, м <sup>3</sup>	Месяцы											
	01	02	03	04	05	06	07	08	09	10	11	12
$Q_D$	0	0	0	0	800	900	950	920	600	800	0	0
$Q_m$	0	0	0	1510	0	0	0	0	0	0	0	0
$Q_n$	0	0	0	0	48	96	96	72	72	0	0	0
$Q_D + Q_m + Q_n$	0	0	0	1510	843	996	1046	992	672	800	0,0	0,0

Таблица А.4

Величина, м <sup>3</sup>	Месяцы											
	01	02	03	04	05	06	07	08	09	10	11	12
$+ \Delta Q_{(t)}$	476	441	476	823	-	-	-	-	-	528	617	652
$- \Delta Q_{(t)}$	-	-	-	-	884	963	951	675	540	-	-	-

**Приложение Б**  
**(рекомендуемое)**

**ПЕРЕЧЕНЬ И НАЗНАЧЕНИЕ СООРУЖЕНИЙ  
СИСТЕМЫ СБОРА, ОТВЕДЕНИЯ  
И ОЧИСТКИ ПОВЕРХНОСТНЫХ ВОД**

Перечень и назначение сооружений системы сбора, отведения и очистки поверхностных вод приведены в таблице Б.1.

Т а б л и ц а Б.1

Номенклатура основных сооружений системы ливневой канализации	Назначение сооружений	Примечание
1	2	3
1 Дождеприемники (водосточные воронки, колодцы, приемники, лотки)	Для приема дождевых, талых и поливомоечных вод с кормовых и выгульных площадок, скотопрогонов, внутритранспортных дорог, различных технологических площадок, имеющих твердое покрытие, кровель зданий и сооружений	

## Продолжение таблицы Б.1

1	2	3
2 Отводящая сеть канализации (канавы, каналы, лотки, трубопроводы)	Для отвода (транспортирования) дождевых, талых и поливомоечных вод с вышеуказанных участков территории	Устраивается открытая сеть канализации в виде лотков, кюветов, каналов. Строительство открытой сети канализации допускается при соответствующем технико-экономическом обосновании
3 Карантинные емкости	Для карантионирования дождевых, талых и поливомоечных вод, поступающих со скотопрогонов, кормовых и выгульных площадок	При технико-экономической целесообразности карантионирование поверхностных стоков может осуществляться в карантинных емкостях, предназначенных для жидкого навоза и навозных стоков

## Продолжение таблицы Б.1

1	2	3
4 Пруды-отстойники	Для улавливания взвешенных веществ (в основном минерального происхождения) дождевых, талых и поливомоечных вод, поступающих с внутритранспортных дорог и различных технологических площадок, имеющих твердое покрытие	В фильтрующих грунтах предусматривается противофильтрационная изоляция (из полимерной пленки или бетона)
5 Навозохранилище (пруды-накопители)	Для накопления жидкой фракции навоза, поверхностных стоков	Решается одновременно с системой навозоудаления
6 Пруды-испарители	Для обеспечения испарения части или всего объема поверхностного стока со свободной поверхности пруда	Применяются в районах с дефицитом влажности воздуха

## Окончание таблицы Б.1

1	2	3
7 Грязеотстойники	Для выделения из поверхностного стока взвешенных веществ	Применяются в качестве локального сооружения для очистки стока, содержащего песок и другие быстрооседающие взвеси
8 Нефтеповушки	Для выделения из поверхностного стока нефтепродуктов и других плавающих веществ	Применяются в качестве локального сооружения для очистки нефте содержащего стока
9 Насосные станции	Для перекачки поверхностного стока на поля орошения или к местам использования	-

**Приложение В  
(справочное)**

**ПЕРЕЧЕНЬ ТИПОВЫХ ПРОЕКТОВ СООРУЖЕНИЙ  
ЛИВНЕВЫХ И ПРОИЗВОДСТВЕННЫХ СТОКОВ**

1 Т.п. 801-406 «Пруд-отстойник для ливневых и производственных стоков для площадок по откорму молодняка крупного рогатого скота на 10 и 20 тыс. скотомест».

2 Т.п. 801-409 «Пруды-отстойники ливневых стоков для площадок по откорму молодняка крупного рогатого скота на 5 тыс. скотомест».

3 Т.п. 801-429 «Пруд-отстойник для ливневых и производственных стоков для площадок по откорму молодняка крупного рогатого скота на 10 и 20 тыс. скотомест».

4 Т.п. 801-9-38.13.86 «Резервуары-накопители для ливневых стоков емкостью 550, 800 и 1100 м<sup>3</sup>».

5 Т.п. 902-2-158 «Нефтевовушки производительностью 10 л/с из сборных железобетонных панелей высотой 2,4 и 3,6 м для сточных вод, содержащих нефть».

6 Т.п. 902-2-159 «Нефтевовушки производительностью 20 л/с из сборных железобетонных панелей высотой 2,4 и 3,6 м для сточных вод, содержащих нефть».

Сведения о перечисленных проектах можно получить в ОАО ЦИТП им. Г. К. Орджоникидзе по адресу:

127238, Москва, Дмитровское шоссе, 46, корп. 2.

Тел/факс (495) 482-41-12.

**Приложение Г  
(справочное)**

**ТЕРМИНЫ И ОПРЕДЕЛЕНИЯ**

В настоящем методическом пособии применены следующие термины с соответствующими определениями:

**Г.1 взвешенные вещества:** показатель, характеризующий количество примесей, которое задерживается на бумажном фильтре при фильтровании пробы.

**Г.2 водный объект:** сосредоточение вод на поверхности суши в формах её рельефа либо в недрах, имеющие границы, объём и черты водного режима.

**Г.3 выгульная площадка:** обособленный участок для прогулок животных вблизи зимних и летних помещений.

**Г.4 дегельминтизация:** комплекс мер по оздоровлению окружающей среды от яиц, личинок, ооцист гельминтов, а также оздоровление животных и человека от гельминтов.

**Г.5 дезинфекция:** комплекс мер по уничтожению зародышевых элементов (яиц гельминтов, ооцист кокцидий и т.п.), возбудителей инвазионных болезней человека, животных и растений во внешней среде.

**Г.6 карантинирование:** комплекс мероприятий, направленных на предупреждение заноса и распространения инфекционных и инвазионных заболеваний.

**Г.7 карантинный резервуар (ёмкость):** инженерное сооружение для выдерживания жидкого навоза, навозных стоков и их

## **РД-АПК 3.10.01.03-17**

жидкой фракции для выявления эпизоотической ситуации на животноводческих предприятиях.

**Г.8 компост:** органическое удобрение, полученное в результате разложения органических отходов растительного и животного происхождения.

**Г.9 коэффициент стока:** отношение объёма поверхностного стока на водосборной поверхности в течение одного дождя к общему объёму осадков, выпавших за время этого дождя на данной территории.

**Г.10 коэффициент стока общий:** коэффициент стока, учитывающий количество поверхностного стока (слой стока или объём), поступающего в систему дождевой канализации за определённый период времени (сутки, месяц, сезон, год), от всей суммы атмосферных осадков, в том числе и от малоинтенсивных, выпавших за этот период.

**Г.11 навоз:** смесь твёрдых и жидкых экскрементов сельскохозяйственных животных с подстилкой или без неё.

**Г.12 навозохранилище:** сооружение для сбора, обеззараживания и хранения навоза, удалённого из животноводческих помещений. Типы навозохранилищ зависят от консистенции навоза, сроков его хранения, способов удаления, а также от природно-климатических условий.

**Г.13 отстойник-накопитель:** инженерное сооружение для гравитационного разделения жидкого навоза и навозных стоков на фракции и хранения твёрдой фракции.

**Г.14 площадь стока (водосбора):** территория, поверхностный сток с которой поступает в сеть дождевой канализации.

**Г.15 поверхностные сточные воды (поверхностный сток):** загрязнённая дождевая, талая, поливомоечная вода, стекающая с селитебных территорий и площадок предприятий, отводимая системой сооружений в водные объекты.

**Г.16 раздельная система канализации:** система канализации, при которой устраиваются две и более самостоятельных канализационных сетей.

**Г.17 система дождевой канализации:** комплекс инженерных сооружений, обеспечивающих приём, очистку и отведение дождевых, талых и поливомоечных вод с селитебных территорий и площадок предприятий.

**БИБЛИОГРАФИЯ**

- [1] Водный кодекс Российской Федерации № 73 ФЗ от 03.06.2006.
- [2] СП 32.13330.2012 «СНиП 2.04.03-85 Канализация. Наружные сети и сооружения».
- [3] СП 131.13330.2011 «СНиП 23-01-99. Строительная климатология».
- [4] СанПиН 2.2.1./2.1.1.1200-03 Санитарно-защитные зоны и санитарная классификация предприятий, сооружений и иных объектов (Новая редакция. Утверждена постановлением Главного санитарного врача Российской Федерации № 74 от 25.09.07. Зарегистрирована Минюстом России № 10995 от 25.01.08).
- [5] СанПиН 2.1.5.980-02 Гигиенические требования к охране поверхностных вод.
- [6] НТП-АПК 1.30.02.01-06 Нормы технологического проектирования оросительных систем с использованием животноводческих стоков.
- [7] РД-АПК 1.10.15.02-08 Методические рекомендации по технологическому проектированию систем удаления и подготовки к использованию навоза и помета.
- [8] Рекомендации по расчету систем сбора, отведения и очистки поверхностного стока с селитебных территорий, площадок предприятий и определение условий выпуска его в водные объекты. – М., ФГУП «ВНИИВОДГЕО», 2006.
- [9] Ветеринарно-санитарные правила по использованию животноводческих стоков для орошения и удобрения пастбищ (ут

верждены Департаментом ветеринарии Минсельхозпрана России № 19-7-2/148).

[10] Ветеринарно-санитарные правила подготовки к использованию в качестве органических удобрений навоза, помёта и стоков при инфекционных и инвазионных болезнях животных и птицы (утверждены Департаментом ветеринарии Минсельхоза России 04.08.1997 № 13-7-2/1027).

[11] Правила проведения дезинфекции и дезинвазии объектов государственного ветеринарного надзора (утверждены Департаментом ветеринарии Минсельхоза России 15.07.2002 № 13-5-2/0622).

---

**Ключевые слова:** Дождевая канализация, поверхностный сток, схемы сооружений, гидравлический расчет.

---

**МЕТОДИЧЕСКОЕ ПОСОБИЕ  
ПО ПРОЕКТИРОВАНИЮ СООРУЖЕНИЙ  
ЛИВНЕВОЙ КАНАЛИЗАЦИИ  
ЖИВОТНОВОДЧЕСКИХ ПРЕДПРИЯТИЙ**

Обложка *П.В. Жукова*  
Компьютерная верстка *А.Г. Шалгинских*  
Корректор *Н.А. Буцко*

[fgnu@rosinformagrotech.ru](mailto:fgnu@rosinformagrotech.ru)

---

Подписано в печать 29.06.2017    Формат 60x84/16  
Печать офсетная    Бумага офсетная    Гарнитура шрифта Arial  
Печ. л. 7,75    Тираж 500 экз.    Изд. заказ 94    Тип. заказ 530

---

Отпечатано в типографии ФГБНУ «Росинформагротех»,  
141261, пос. Правдинский Московской обл., ул. Лесная, 60