

ISSN 0130—2906

МЕТЕОРОЛОГИЯ  
и ГИДРОЛОГИЯ



4 1988

## Имитационная модель накопления и выноса взвешенных веществ поверхностным стоком с застроенной территории

Кандидат географ. наук В. М. Московкин, М. М. Вавельский, кандидат техн. наук В. М. Хват

*Разработана имитационная модель формирования качества воды поверхностного стока, отводимого с застроенной территории, включающая в себя алгоритм расчета гидрографа поверхностного стока; алгоритм расчета накопления веществ на поверхности в течение бездождевых периодов, алгоритм расчета выноса взвешенных веществ во время дождей. Модель численно реализована в системе ЕС ЭВМ на языке ПЛ-1. Модель калибрована и проверена на основе последовательного ряда пяти дождей для условий территории Тираспольского мясокомбината.*

В работе [4] на основе модифицированных алгоритмов американской системной модели STORM [8] была предложена математическая модель выноса загрязняющих веществ с застроенной территории, которая состоит из убираемых и неубираемых участков. Основные ее расчетные алгоритмы накопления и выноса загрязняющих веществ следующие.

Количество смета (взвешенных веществ) в килограммах на убираемой площади на конец бездождевого периода ( $N_6$  сут) определяется по модифицированной формуле модели STORM, вытекающей из баланса веществ, с учетом процессов их накопления и изъятия:

$$P_{ky} = (P_{oy} - B \lambda A N_s) (1 - E)^n + \lambda A N_s (B - n) + \lambda A N_6, \quad (1)$$

где  $P_{oy}$  — количество смета на убираемой площади на начало бездождевого периода, кг;

$B = (1 - E) / E$ ;  $E$  — эффективность уборки в долях единицы;

$\lambda$  — доля убираемой площади в общей площади застроенной территории;

$A = K_n V F / T$ , кг/сут — ежесуточная скорость накопления смета [6];  $K_n$  — коэффициент неравномерности накопления смета, изменяющийся в интервале 1,5—2,0 [6];

$V$  — годовая норма накопления смета, кг/( $m^2 \cdot год$ );

$F$  — площадь застроенной территории,  $m^2$ ;

$T$  — период летней сухой уборки, сут;

$N_s$  — интервал между уборками, сут;

$n = [N_6 / N_s]$  — количество уборок (целая часть числа  $N_6 / N_s$ ).

Для неубираемой площади учитывается процесс уплотнения смета, согласно уравнению баланса смета

$$\frac{dP_0}{dt} = A(1-\lambda) - K_y P_0. \quad (2)$$

Решение уравнения (2) на момент времени  $t=N_6$ , когда  $P_0=P_{ky}$ , имеет вид

$$P_{ky} = \frac{A(1-\lambda)}{K_y} [1 - \exp(-K_y N_6)] + P_{on} \exp(-K_y N_6), \quad (3)$$

где  $K_y \neq 0$  — коэффициент уплотнения смета,  $\text{сут}^{-1}$ ;

$P_{on}$  — количество смета ( $\text{кг}$ ) на начало бездождевого периода. Коэффициент  $K_y$  может оцениваться по формуле

$$K_y = \frac{4,6}{\bar{N}_6},$$

где  $\bar{N}_6$  — характерный бездождевой период, при котором процесс накопления смета стабилизируется [ $\exp(-K_y \bar{N}_6) \approx 0$ ] на уровне  $A(1-\lambda)/K_y$ . Если  $K_y=0$ , тогда  $P_{ky}=P_{on}+A(1-\lambda)N_6$ .

При расчете выноса веществ используется уравнение Меткафа и Эдди [7], которое наиболее просто и обоснованно описывает процесс выноса веществ во время дождя и является составной частью модели STORM [8]. Согласно этому уравнению, количество взвешенных веществ, смытых с застроенной территории за единицу времени (интенсивность смыва веществ), пропорционально количеству веществ, остающихся на поверхности ( $P$ ),

$$\frac{dP}{dt} = -kP, \quad (4)$$

откуда

$$P_b = P_0 - P = P_0(1 - e^{-kt}), \quad (5)$$

где  $P_0$  — исходная нагрузка;

$P$  — нагрузка, остающаяся после времени  $t$ ;

$P_b = P_0 - P$  — нагрузка, смываемая за промежуток времени  $t$ .

Коэффициент выноса  $k$  является функцией от интенсивности поверхностного стока. Для его определения согласно данным натурных исследований, проведенных в США [7], принято, что за счет равномерно распределенного поверхностного стока с интенсивностью 0,5 дюйма в час происходит унос 90% исходной загрязняющей нагрузки в течение одного часа. Это приводит к следующей формуле при расчете выноса (в килограммах) за весь дождь [4]:

$$P_b = P_0 [1 - \exp(-0,188 H_{oc})], \quad (6)$$

где  $\delta$  — коэффициент стока,  $H_{oc}$

В данной работе при расчете выноса взвешенных веществ в динамике (во времени) мы предлагаем использовать уравнение типа

$$P_b(t) = P_0 [1 - \exp(-kh(t))], \quad (7)$$

где  $h(t)$  — нарастающий во времени слой стока,  $\text{мм}$ .

Последнее уравнение используется при расчете концентрации взвешенных веществ  $C(t)$  (поллютографа). Полагаем, что  $C(t) = q(t)/Q(t)$ , где  $q(t)$ ,  $Q(t)$  — соответственно твердые и жидкые расходы поверхностного стока,  $\text{кг}/\text{с}$ ,  $\text{м}^3/\text{с}$ . Слой стока в уравнении (7) запишем через объем стока  $W(t)$ ,  $\text{м}^3$ :

$$h(t) = \frac{10^3}{F} W(t). \quad (8)$$

Твердый расход определим через дифференцирование во времени выражения (7):

$$q(t) = \frac{dP_b(t)}{dt} = \frac{P_0 k \cdot 10^3}{F} \frac{dW}{dt} \exp\left(-\frac{k \cdot 10^3}{F} W(t)\right). \quad (9)$$

С учетом связи объема стока с жидким расходом

$$\int_0^t Q(t) dt = W(t) \text{ или } \frac{dW(t)}{dt} = Q(t),$$

из уравнения (9) получим

$$q(t) = \frac{10^3 P_0 k}{F} Q(t) \exp\left(-\frac{10^3 k}{F} W(t)\right), \quad (10)$$

откуда

$$C(t) = \frac{10^3 P_0 k}{F} \exp\left(-\frac{10^3 k}{F} W(t)\right), \text{ кг}/\text{м}^3. \quad (11)$$

Последняя формула (11) через слои стока запишется в виде

$$C(t) = \frac{10^3 P_0 k}{F} \exp(-kh(t)). \quad (12)$$

Отметим, что такая экспоненциально-затухающая зависимость концентрации загрязняющих веществ от нарастающих слоев стока была получена и при статистической обработке натурных данных для условий Тираспольского мясокомбината [1]. Эти данные будут ниже использованы при калибровке математической модели.

Территория Тираспольского мясокомбината представляет собой практически неубираемую территорию с водонепроницаемой поверхностью и уклоном в сторону водотока не менее 0,001. Система ливневой канализации отсутствует, поэтому поверхностный сток по поверхности территории стекает по уклону в сторону водотока и отводится в водоем по железобетонному лотку прямоугольной формы.

На территории происходит накопление не только загрязняющих веществ минерального происхождения (взвешенных веществ), но и органического происхождения. Учитывая, что моделировать накопление и вынос загрязняющих веществ органического происхождения очень сложно, нами произведено моделирование накопления и выноса взвешенных веществ, а потом, используя существующие зависимости между содержанием взвешенных и органических веществ в поверхностном стоке, можно оценить величину выноса загрязняющих веществ органического происхождения, выраженных через ХПК и БПК<sub>5</sub>.

Отбор проб и производство анализов осуществлялись по известным методикам [2], а количество выпавших осадков определялось при помощи плювиографа, установленного на открытой площадке территории комбината. Пробы дождевых вод отбирались вручную в месте концентрации стока со всей территории (в железобетонном лотке) перед выпуском стока в водный объект.

Соответствующие выносы смета (кг) с убираемых и неубираемых площадей во времени можно определять по формуле (7) с учетом выражений (2), (3):

$$\begin{cases} P_{\text{вы}}(t) = P_{\text{ку}} [1 - \exp(-kh(t))], \\ P_{\text{вн}}(t) = P_{\text{кн}} [1 - \exp(-kh(t))]. \end{cases} \quad (13)$$

Соответствующие твердые расходы и концентрации взвешенных записываются аналогично формулам (9)–(12). Необходимый для расчета вышеуказанных характеристик твердого стока расход воды  $Q(t)$  вычисляем на основе уравнения баланса воды, предложенного в работе [5],

$$\frac{dh}{dt} = (I(t) - R(t)) \frac{10^{-3}}{60} - \frac{\sqrt{i}}{n_{\text{ш}} l} h^{5/3} + \frac{Q_{\text{вх}}(t)}{F}, \quad (14)$$

где  $I$ ,  $R$  — интенсивности дождя и потерь стока,  $\text{мм}/\text{мин}$ ;

$h$  — средняя глубина потока,  $\text{м}$ ;

$n_{\text{ш}}$  — коэффициент шероховатости;

$l$  — длина склона (участка),  $\text{м}$ ;

$i$  — средний уклон участка;

$Q_{\text{вх}}(t)$  — входной расход воды,  $\text{м}^3/\text{с}$ ;

$Q_{\text{вх}}(t) = Q_0 + \int_0^t q_{\text{бок}} dx;$

$Q_0$  — расход воды в начальном створе участка,  $\text{м}^3/\text{с}$ ;

$q_{\text{бок}}$  — боковой приток,  $\text{м}^3/\text{с}$ ;

$F$  — площадь склона (участка),  $\text{м}^2$ .

Уравнение (14) численно решается методом Рунге—Кутта. Подмодель поверхностного стока, основанная на решении уравнения (14), численно реализована в системе ЕС ЭВМ на языке

ПЛ-1 в виде стандартной процедуры FLOW [3]. Расход воды при этом вычисляется по формуле Шези—Манинга

$$Q(t) = \frac{1}{n_{\text{ш}}} h^{5/3} \sqrt{i} b, \quad (15)$$

где  $b = F/l$  — средняя ширина участка,  $\text{м}$ .

В новой версии подмодели поверхностного стока предусмотрено вычисление функции  $W(t) = \int_0^t Q(t) dt$ , используемой в алго-

ритме качества воды поверхностного стока, которая численно реализована в системе ЕС ЭВМ в виде стандартной процедуры USYP на языке ПЛ-1; при этом входящий сюда алгоритм расчета накопления смета полностью соответствует старой версии процедуры USYP [4].

Полная имитационная модель выноса взвешенных веществ с застроенной территорией организована в виде управляющей программы, обращающейся в процессе счета к процедурам FLOW и USYP.

При расчете выноса различных растворимых химических веществ, хорошо сорбируемых на взвешенных веществах, следует вводить пересчетные коэффициенты, определяемые в результате натурных и экспериментальных исследований.

На основе вышеописанной имитационной модели проведено непрерывное моделирование формирования поверхностного стока и его качества для территории мясоперерабатывающего предприятия (для пяти дождевых событий (табл. 1)).

Таблица 1  
Характеристика дождей и стока

Дожди, дата	Слой осадков, $\text{мм}$	Продолжительность дождя, мин	Средняя интенсивность дождя, $\text{мм}/\text{мин}$	Средняя интенсивность потерь стока, $\text{мм}/\text{мин}$	Слой стока, $\text{мм}$
25.05.82	22,2	120	0,184	0,032	18,27
14.06.82	7,3	100	0,073	0,033	4,02
08.07.82	7,9	87	0,091	0,032	5,12
10.07.82	3,9	117	0,033	0,017	1,86
05.08.82	8,5	54	0,157	0,063	5,07

Характеристики дождей и поверхностного стока приведены в табл. 1. Постоянные параметры модели:  $l = 300 \text{ м}$ ;  $b = 163,3 \text{ м}$ ;  $F = lb = 49 000 \text{ м}^2$ ;  $t = 0,001$ ;  $K_n = 1,75$ ;  $T = 238 \text{ сут}$ ;  $V = 1 \text{ кг}/(\text{м}^2 \cdot \text{год})$ ;  $E = N_6 = \lambda = 0$  (неубираемая территория);  $Q_{\text{вх}}(t) = Q_0 = 0$ ;  $n_{\text{ш}} = 0,02$ .

Гиетограммы дождей приведены на рис. 1. Интенсивность потерь стока задавалась постоянной в течение каждого дождя, а после прекращения дождя бралась нулевой. Шаг интегрирования в уравнении (14) брался равным 5 мин ( $\Delta t = 300$  с). С этим же шагом проводилось моделирование процессов накопления (в бездождевой период) и выноса смета. Интервал моделирования характеристик стока воды и наносов для всех дождей брался равным 250 мин (в 2—4 раза больше периода дождя (табл. 1)). На этом интервале расхождение рассчитанных и измеренных объемов ( $W$ ) стока воды, которое достигалось изменением коэффициента шероховатости  $n_w$ , составляло не более 2%. Моделированный гидрограф стока по всем дождям показан на рис. 1 (крестиком показаны измеренные значения расхода воды). В целом наблюдается удовлетворительная сходимость измеренного и рассчитанного гидрографов стока. Ввиду небольшой длины пути стока ( $l$ ) запаздывание между осадками и стоком слабо выражено (в большинстве случаев пик расхода воды приурочен к конечной фазе максимальной интенсивности осадков).

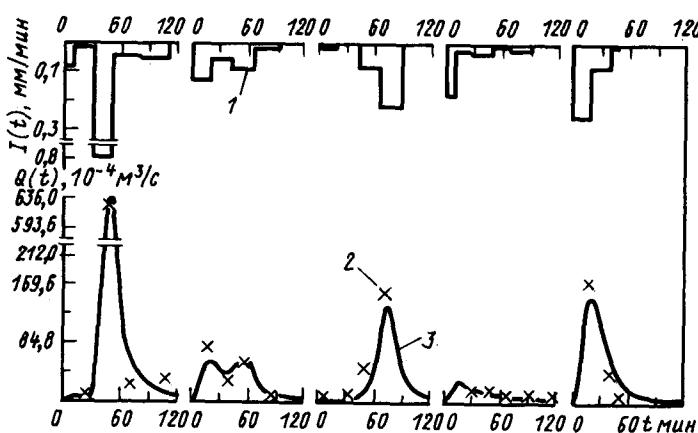


Рис. 1. Измеренный и рассчитанный гидрографы стока для пяти дождевых событий.

1 — гиетограмма дождей; 2 — измеренные значения; 3 — рассчитанные значения.

Моделирование твердого стока и концентрации взвешенных веществ показано на рис. 2. Удовлетворительная сходимость расчетных и натурных данных имела место для второго и пятого дождя. Неудовлетворительную сходимость по остальным дождям следует отнести за счет отсутствия автоматического пробоотборника (осуществляет одновременно отбор представительных проб стока и измерение количества выпавших осадков) и возможных погрешностей, допущенных при определении расхода стока (расход определялся при помощи треугольного водослива). Рассчитанные

Таблица 2  
Некоторые натурные и рассчитанные значения параметров и выходных данных модели

$N_6$ сут	$K_y$ сут	$k$ мм	$P_{\text{он}}$ кг	$P_0$ кг	$W_{\text{изм}} \text{ м}^3$
10	1,41	0,16	0	204,42	895,20
20	7,90	0,66	13,40	36,49	197,00
24	0,77	0,67	2,60	374,57	250,90
2	19,90	2,98	10,30	14,48	91,10
26	0,29	0,54	0,49	999,91	248,40

значения  $P_{\text{он}}$ ,  $P_0$ ,  $P_b$  показаны в табл. 2. Коэффициенты выноса смета  $k$  и  $P_0$  оценивались по начальным и конечным концентрациям на основе уравнения (12), а коэффициент уплотнения  $K_y$  оценивался в предположении стабилизации процесса накопления:  $K_y = A(1-\lambda)/P_0$ , согласно уравнению (3). Значения этих коэффи-

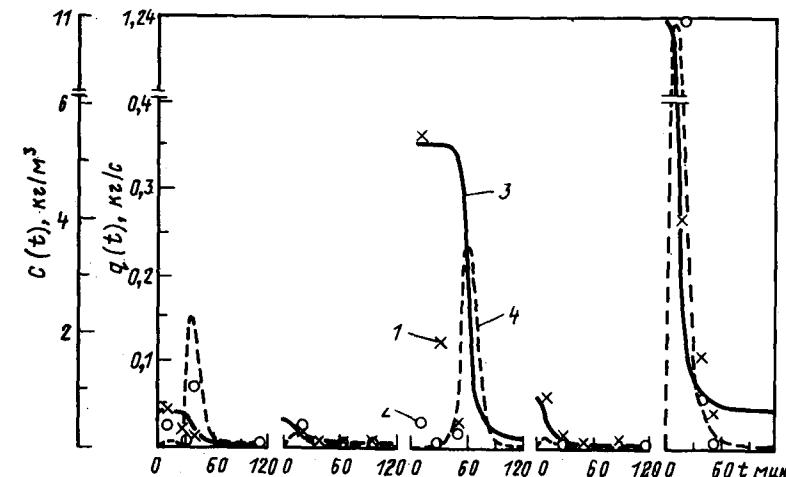


Рис. 2. Измеренные и рассчитанные зависимости  $C(t)$ ,  $q(t)$ .  
1 — измеренные значения  $C(t)$ ; 2 — измеренные значения  $q(t)$ ; 3 — зависимость  $C(t)$ ; 4 — зависимость  $q(t)$ .

циентов приведены в табл. 2. Здесь же приведены значения бездождевых периодов ( $N_6$ ). Для первого дождя предшествующий бездождевой период условно взят равным 10 сут с нулевой нагрузкой на начало этого периода ( $P_{\text{он}} = 0$ ).

Отметим, что разработанная имитационная модель может использоваться при моделировании поверхностного стока со сложными водосборами, разбиваемых на элементарные водосборы со своим набором параметров, к каждому из которых применяется описанная выше модель.

## Литература

1. Вавельский М. М., Московкин В. М., Хват В. М. Качество поверхностного стока с территории предприятий мясоперерабатывающей промышленности. — В сб.: Комплексное использование и охрана водных ресурсов. М., ЦБНТИ Минводхоза СССР, 1986, вып. 8.
2. Инструкция по отбору проб и производству анализов сточных вод предприятий мясной промышленности. — М., ВНИИМП Минмясомолпрома СССР, 1978.
3. Колпак В. З., Московкин В. М., Лысенко В. Е. Математическое моделирование формирования стока воды и наносов на малых речных водосборах со сложным рельефом. — В кн.: Динамика и термика рек, водохранилищ и эстуариев: Тезисы докладов II Всесоюзной конференции. Т. 1. М., 1984.
4. Московкин В. М., Лысенко В. Е., Колпак В. З. Моделирование выноса взвешенных веществ поверхностным стоком с территории города. — В кн.: Охрана вод от загрязнения поверхностным стоком. Харьков, ВНИИВО, 1983.
5. Московкин В. М., Лысенко В. Е., Колпак В. З., Курносенко А. Х. Моделирование выноса наносов и пестицидов поверхностным стоком с сельскохозяйственных водосборов. — В кн.: Охрана вод от загрязнения поверхностным стоком. Харьков, ВНИИВО, 1983.
6. Шевченко Ю. А., Дмитренко Т. Д. Справочник по санитарной очистке городов и поселков. Киев, Будивельник, 1978.
7. Metcalf and Eddy Inc. storm water management model, vol. I—IV, EPA, July—October 1971.
8. Storage, treatment, overflow runoff model. STORM users manual. — Hydrol. Eng. Center, Corps of Engrs US Army, Davis, Calif., July 1976.

Всесоюзный научно-исследовательский  
инstitut по охране вод

Поступила  
14 V 1987