где  $u_{\min}, u_{\max}$  — ограничения на ресурсы управления; Т время оптимального регулирования; функции  $\Psi_1(t), \Psi_2(t)$  специальным образом строятся по параметрам рассматриваемых задач.

В силу соотношения (17) можем заключить, что оптимальное управление в рассматриваемых задачах регулирования уровней воды в канале имеет релейный тип, т.е. в каждый момент времени принимает крайние значения из множества своих ресурсов. Структура оптимального управления изображена на рис. 2.



Рис. 2. Структура оптимального управления.

Полученные результаты позволяют утверждать, что автоматические регуляторы, предназначенные для оптимального улравления уровенным режимом воды в канале, должны быть релейного типа.

# Литература

1. Чертоусов М. Д. Гидравлика. Специальный курс.М.—Л., 1963. 2. Агроскин И.И., Дмитриев Г.Т., Пикалов Ф.И. Гидравлика. М., 1954. 3. Костяков А.Н. Основы мелиорации. М., 1960. 4. Жуковский Н.Е. Гидродинамика. Полн. собр. соч., т. III, 1936. 5. Маковский Э.Э. Автоматизация гидротехнических сооружений в системах каскадного регулирования расходов волы. Фрунзе, 1972. 6. Понтрягин Л.С. и др. Математическая теория оптимальных процессов. М., 1969. 7. Габасов Р., Кириллова Ф.М. Принцип максимума в теории оптимального управления. Минск, 1974.

В.А. Пенькевич, И.В. Филиппович

### ВАКУУМНОСТЬ КОМБИНИРОВАННОГО ВОДОСЛИВА

Вакуумные водосливы, обладая рядом преимуществ по сравнению с безвакуумными (больший коэффициент расхода, меньшая площадь поперечного сечения и др.), имеют тот недостаток, что пазы рабочих затворов, расположенные на гребне водослива, способствуют срыву вакуума. В опытах Н.П.Розанова [1] на вакуумных водосливах с  $\mathcal{L} = 2$  в случае пазов для шандорных и рабочих затворов в криволинейно заостренных быках, вынесенных в сторону верхнего бьефа на а = (1,14--1,41) г или а = (0,38--0,47) H<sub>o</sub>, при  $\frac{H_o}{r_b} = 1,07$ , наблюдалось аэрирование водосливного потоф ка воздухом, просочившимся через рабочие пазы, а при  $\frac{H_o}{r_b} = 1$ 

= 2,07--3,08 происходил частичный отрыв струи от водосливной поверхности. Полный отрыв струи наблюдался при Н

= 2,93-3,46,

Пролет комбинированного водослива, принцип построения которого описан в работе [2], а данные испытаний модели приведены в работе [3], имеет среднюю (с повышенным вакуумом) и две крайние (безвакуумные или с незначительным вакуумом) секции.

Построенные по координатам Кригера---Офицерова крайние секции создают на оголовке у пазов рабочих затворов область с повышенным давлением, по сравнению с давлением на средней секции. Область низкого давления, т.е. вакуума, отделяется от пазов рабочих затворов областью повышенного давления, вследствие чего влияние пазов на срыв вакуума значительно снижается.

Комбинированный водослив, с пазами для рабочих и шандорных затворов в полуширкульных быках при а = 0,528 или a = 0,147 H проф' A = 3 и K = 0,565, реботал устойчиво H проф' H H = 1,15 (больших значений  $\frac{0}{r}$  в  $\frac{0}{r}$ опытах не было) [3]. Воздух, искусственно подведенный под струю, быстро уносился потоком. При работе водослива в пазах рабочих затворов образовывался вихревой "шнур" на глубину 6--7 см, а в пазах шандорных затворов -- на 3-5 см при глубине потока на гребне водослива до 12,5 см. Наблюдавшееся явление обнаруживается также и на безвакуумных водосливах 4, 5]. С уменьшением отношения Н H длина вихре- $\frac{\frac{H_{0}}{r}}{h}\left(\frac{H_{0}}{H_{0}}\right)$ 

вого "шнура" уменьшается,

59

Сопоставляя для вакуумного и комбинированного водослива отношения <u>H</u> характеризующие устойчивость вакуума, r

следует заметить, что средняя секция исследованного комбинированного водослива более вакуумна, так как имеет параметр  $\mathcal{A} = 3$ . К тому же в комбинированном водосливе вынос быков в верхний бьеф был значительно меньший, чем у сопоставимого вакуумного. Последнее обстоятельство по исследованиям Н.П.Розанова [1], способствует срыву вакуума за счет возможности прорыва воздуха в область вакуума через зону отжима струи быками.

Вместе с тем уменьшение величины а является конструктивно важным фактором. В работе [1] делается предположение о возможности уменьшения отношения <u>а</u> при полуциркульных

быках,

Таким образом, исследованный комбинированный водослив, несмотря на факторы, увеличивающие вакуум, при наличии пазов в быках оказался вакуумно устойчивым при значительно большем отношении <u>H</u> чем у вакуумного.

Для выявления причин, которые обусловили устойчивую работу комбинированного водослива при наличии пазов в быках и высоких значениях <u>H</u> рассмотрим приведенное на рис. 1

распределение относительных давлений на гребне водослива по его циирине.

По данным Н.П.Розанова [1], для вакуумного водослива с параметрами  $\frac{P}{r} = 9,38$ ,  $\frac{a}{r} = 1,14$ , d = 2 и криволинейно

заостренными быками, распределение относительных давлений по ширине водосливного пролета (рис. 1, а) характеризуется следующим. В плоской задаче относительные давления по ширине пролета практически одинаковы. В пространственной задаче, с быками без пазов, давление у быков (на расстоянии 0,07 b, где b -- ширина пролета), по сравнению с давлением по оси водосливного пролета, увеличивается незначительно (в 1,05 раза). При наличии же пазов давление у быков повышается в 1,8-2,0 раза.

60

Таким образом, у вакуумных водосливов быки с пазами повышают давление по оси пролета примерно в 1,2 раза (у быков в 2-2,3 раза). В основном давление увеличивается вследствие влияния назов, расположенных на гребне водослива.



Рис. 1. Кривые распределения относительных давлений по ширине вакуумного (а) и комбинированного (б) водосливов (сплошные линии — быки с пазами, штриховые — без пазов, пунктирная — плоская задача).

Для комбинированного водослива с параметрами  $\frac{r}{r} = 8,8;$ 

В = 0,528; Д = 3 и полуциркульными быками характерно
 ф
 следующее (рис. 1, б). В случае плоской задачи относительные давления у стен дотка (на расстоянии 0,09 b) в 2,5--3,0 раза

больше, чем по оси пролета. Быки с пазами также увеличивают относительные давления по оси пролета и у быков в 1,4--1,5 раза.

Таким образом, в комбинированном водосливе увеличение относительного давления у быков достигается в энечительной стелени за счет очертания оголовка, примыкающего к быкам. Влияние же быков с пазами существенно меньше, чем у вакуумного водослива. Кривые, приведенные на рис. 1, непосредственно не сопоставлялись в связи с различием параметров водосливов.

По исследованиям А.Р.Березинского [4] и А.С.Офицерова [5], в безвакуумном водосливе Кригера--Офицерова быки с пазами снижают давления в примыкающей к ним (быкам) зоне. По исследованиям Н.П.Розанова [1], в вакуумном водосливе, наоборот, у быков с пазами давления увеличиваются.

Очевидно, существует такой оптимальный профиль водослива, для которого влияние быков с пазами на изменение давления в зоне быков будет незначительным. Профиль крайней секции комбинированного водослива, построение которого описано в работе [3], приближается к оптимальному.

Для оценки степени вакуумности комбинированного водослива вычислены значения коэффициентов вакуумномти вак

где h — максимальный вакуум на оголовке водослива. В вак — максимальный вакуум на оголовке водослива. В полученные на модели [3] значения коэффициентов вакуумности внесена поправка на масштаб модели по формуле Н.П.Розанова [1].



тнс. 2. Зависимости б<sup>-</sup> ( (<u>Ho</u>) для вакуумного Нироф

водослива (\* ф = 4,17 см, d = 3) (1); средней секции комбинированного водослива в плоской задаче (K =0,488) (2); средней секции комбинированного водослива в пространственной задаче (K =

= 0,565) (3); крайней секции комбинированного водослива в плоской задаче (4); крайней секции комбинированного водослива в пространственной задаче (5); исходного профиля в плоской задаче (6); исходного профиля в пространственной задаче (7); профиля Кригера—Офицерова в плоской задаче (8). На рис. 2 приведены опытные зависимости  $5 = f \left( \frac{H_0}{H_{\text{проф}}} \right)$ 

для водосливов комбинированного и исходного профилей в условиях плоской и пространственной задач. Кривая для исходного профиля в пространственных условиях получена пересчетом опытных данных для этого профиля в плоской задаче с учетом закономерностей перехода к пространственной задаче, установленных для комбинированного водослива. Коэффициенты вакуумности для вакуумного водослива ( r = 4,17, d = 3) взяты из работ [1, 6] и пересчитаны в зависимости от <u>о</u> при Н проф

= 15 см. Прямая 1, отображающая эту зависимость, графически проэкстраполирована до отношения  $\frac{H_o}{H_{npo\phi}} = 1,0 \left(\frac{H_o}{r_{db}} = 3,6\right).$ 

Для сравнения приведена кривая для профиля Кригера---Офицерова (плоская задача), а кривая для вакуумного водослива в условиях пространственной задачи не показана, так как формула Н.П.Розанова для учета пространственности задачи, по мнению автора [1], является приближенной и длет завышенное значение коэффициента вакуумности. К тому же в сопоставляемых водосливах быки вынесены в сторону верхнего бьефа на разные расстояния.

Анализ рис. 2 показывает, что при плоской задаче имеет место некоторое уменьшение коэффициента вакуумность в средней секции комбинирсванного водослива по сравнению с вакуумным. В крайней секции эти коэффициенты значительно меньше. Водослив исходного профиля имеет небольшую вакуумность. Если исходный профиль выполнить полностью по координатам Кригера---Офицерова, то в крайних секциях можно ожидать еще меньшего вакуума. В этом случае, возможно, несколько уменьшится вакуум и в средней секции.

Для практических целей представляют интерес коэффициенты вакуумности комбинированного водослива для различных отношений Н Н и параметра К.

 $\frac{H_{npo\phi}}{r}, \frac{H_{o}}{H_{npo\phi}}$ 

Для определения коэффициента вакуумности в общем случае используется формула, структура которой предложена H.P.Poзановым [1]:

Данные Н.П.Розанова о коэффициенте вакуумности б[1] являются исходными при его вычислении для комбинированного водослива.



Рис. 3. Зависимости  $\mathcal{O} = f(K)$  при  $\frac{H_0}{H_{npo\phi}} = 1,0$  и Н

 $\frac{11000}{r} = 3.6: 1.3 - 1.00-$ 

кая задача; 2, 4 — пространственная (соответственно для средней и крайней секций).

На рис. З приведены кривые зависимости  $\mathcal{G} = f(K)$  для средней и крайней секций комбинированного водослива при

 $\frac{H_0}{H_{\text{npob}}} = 1,0 \text{ M} + \frac{H_{\text{npob}}}{F} = 3,6, \text{ построенные по данным рис. 2.}$ 

Число опытных точек для точного построения этих кривых недостаточно (нет еще опытов для других значений параметра К). Однако общая тенденция кривых выявлена, а в пределах размональных значений параметра K = 0,5--0,7 они достаточно точны.

Как отмечалось ранее, на рис.2 не приведена кривая для вакуумного водослива в пространственных условнях в связи с приближенностью формулы для вычисления коэффициента  $\Psi_{mo}$ 

64

По работе Н.П.Розанова [1], путем небольшой графической экстраполяции удалось установить, что для второй серии опытов с криволинейно-заостренными быками и открытыми пазами при et = 2, H и а = 1,14 г по оси водосливного прог = 3,6

лета коэффициент вакуумности равен  $\mathcal{T} = 1,10$  (без учета масштабной поправки). По нашим подсчетам, при  $\mathcal{A} = 3$ .

 $\frac{H_0}{r} = 3,6$  и а = 0,528  $r_{\phi}$  с учетом масштабной поправки ф коэффициент  $\mathcal{T} = 1,22$ . Увеличение коэффициента  $\mathcal{T}$  в нашем случае объясняется большей вакуумностью профиля и другим значением величины а. Таким образом, положение точки В на рис, З закономерно.

Коэффициент вакуумности в средней секции комбинированного водослива в случае плоской задачи ( 5<sup>ср</sup>) из формулы (1)

$$\mathfrak{S}_{nn}^{cp} = \mathfrak{S}_{nn}^{\beta} \mathfrak{V}_{\phi}, \, \mathfrak{otkyda} \quad \mathfrak{V}_{\phi} = \frac{\mathfrak{S}_{nn}^{cp}}{\mathfrak{S}_{nn}^{b}}$$

Для вакуумного волослива (K = 1)  $\Psi = 1$ ; для комбинированного (K = 0,488, H = H )  $\Psi = \frac{1.60}{1.76} = 0,908$  и для исходного профиля (K = 0)  $\Psi_{\phi} = \frac{0.28\phi}{1.76} = 0,159$  (рис. 2).

(при К = 0,488) изменялся в небольших пределах  $\Psi_{\phi} = 0,907--0,912$ , что обусловлено степенью точности опытов. Среднее значение коэффициента формы принято равным  $\Psi_{\phi} = 0,910$ .

Спрямив участок кривой (рис. 4, а) в пределах параметров К, представляющих практический интерес, получим формулу для коэффициента формы комбинированного водослива (кривые на рис. 4, а, б, в построены по данным рис. 3)  $\Psi_{\phi} = 0,85 + 0,15 \text{ K}$ 

(2)

٠ĸ



Коэффициент, учитывающий переход от плоской задачи пространственной, определяется так:



пл пл где б<sup>ср</sup>, б<sup>кр</sup> — коэффициенты вакуумности соответственно в средней и крайней секциях комбинированного водослива для пространственной задачи; Э<sup>ср</sup> б<sup>кр</sup> -- то же, для плоской пл пл

задачи,

При коэффициенте бокового сжатия є = 0,863 и Н о проф

$$\Psi_{\rm np} = \frac{\sigma^{\rm cp}}{\sigma^{\rm cp}_{\rm nn}} = \frac{1.10}{1.60} = 0.687, \quad \Psi_{\rm np} = \frac{\sigma^{\rm kp}}{\sigma^{\rm kp}_{\rm nn}} = \frac{0.47}{0.65} = 0.723$$

чина коэффициента  $\Psi$  изменяется для обеих секций незначительно (0,687-0,723). Пля исследованной модели ( $\varepsilon_{c}$  = 0,803) принято среднее значение  $\Psi_{np}$  = 0,6%.

График зависимости  $\Psi_{np} = f(\mathcal{E}_{c})$  изображен на рис. 4, 6. В пределах 0,75  $\leq \mathcal{E}_{c} \leq 1,0$  с некоторым запасом коэффициент, учитывающий пространственность задачи, находят по формуле

$$rac{1}{mp} = 2,10 \ c \ -1,10$$
 (3)

Коэффициент  $\Psi_{\rm Kp}$ , учитывающий переход от средней секции к крайней (по вакуумности), для плоской и пространственной задач определяется отношением

$$\psi_{\mathbf{kp}} = \frac{\sigma^{\mathbf{kp}}}{\sigma^{\mathbf{cp}}} = \frac{\sigma^{\mathbf{kp}}}{\sigma^{\mathbf{cp}}}$$

В случае  $\frac{H_0}{H_{npo\phi}} = 1,0$  коэффициент  $\psi'_{KP}$  равен  $\psi'_{KP} = \frac{G_{nn}}{G_{nn}} = \frac{0.65}{1,60} = 0,401$  для плоской задачи при K = 0,488 и

метра К приведены в табл. 1.

Таблица I.

K	0,4	0,5	0,6	0,7	0,8	0,9	1,0
φι κρ	0,35	0,41	0,47	0,56	0,67	0,80	1,0

Исследования показали, что коэффициент  $\Psi_{\rm kp}$  существенно зависит еще и от отношения напоров  $\frac{H}{O}$  (как для плоской,  $H_{\rm проф}$ 

так и для пространственной задач),

рис. 4, г построена по данным рис. 2. Таблица 2

H H npoeb	0,7	0,8	0,9	1,0	1,1	1,2
ф <sup>п</sup> Кр	0,55	0,75	0,89	1,0	1,08	1,13

Окончательно коэффициент, учитывающий уменьшение вахуума в крайнен секции по сравнению со средней,  $\Psi = f$  (K,

Но Н определяется по формуле

(5)

Рекомендуется следующий порядок определения коэффициента вакуумности комбинированного водослива. Для выбранного зна-Н чения <u>проф</u> по данным, приведенным в работах [1, 6] опреф деляется коэффициент вакуумности для вакуумного водослива b G пл (под отношением  $\frac{H}{r}$  надо понимать отношение  $\frac{H_{npoф}}{r}$ ), ф Затем по формулам (2), (3) и табл, 1 вычисляются поправочные коэффициенты, а по формуле (1) -- значение коэффициента вакуумности для комбинированного водослива.

Анализ результатов исследований показывает, что в комбинированном водосливе при максимально допустимом значении <sup>H</sup> проф = 3,6, параметре K = 0,565 и коэффициенте бокового

 3,6, параметре К = 0,565 и коэффициенте бокового ф
 сжатия є = 0,863 коэффициент вакуумности по сравнению с вакуумным водосливом в средней секции меньше на 10%, а в крайних, примерно, на 40%. Такое уменьшение вакуумности на крайних секциях достигается в значительной степени влиянием формы оголовка, а не пазов. В комбинированном водосливе зона с максимальным вакуумом в средней секции локализируется.

#### Литература

1. Розанов Н. П. Вакуумные водосливные плотины с боковым сжатием. М., 1958. 2. Филиппович И. В. Гравитационная водосливная плотина комбинированного профиля. — "Гидротехническое строительство", 1965. № 4. 3. Пенькевич В. А., Филиппович И. В. Пропускная способность комбинированного водослива. — В сб.: Водное хозяйство Белоруссии. Вып. 4, Минск, 1974. 4. Березинский А.Р. Влияние бокового сжатия на пропускную способность водослива практического профиля.— "Труды гидравлической лаборатории ВНИИ ВОДГЕО", 1948, сб. № 2. 5. Офицеров А.С. Пазы в быках и давление потока на въдослив. — "Гидротехническое строительство", 1950, № 10. 6. Гидравлические расчеты водосливов, ТУиН проектирования гидротехнических сооружений. М., 1952.

### Е.М. Левкевич, В.Н. Юхновец

# ИССЛЕДОВАНИЕ ПОЛОГИХ НЕУКРЕПЛЕННЫХ ОТКОСОВ ЗЕМЛЯНЫХ ПЛОТИН И ДАМЕ НА ВОДОЕМАХ БССР

Одним из способов защиты земляных сооружений и берегов водохранилищ от размыва волнами является придание их OTKOсам пологой формы, приближающейся к профилю динамического равновесня. Об эффективности зашитной роли пологих OTKOCOB свидетельствует опыт эксплуатации ряда дамб с пляжными откосами, построенных на Киевском, Кременчугском, Днепродзержинском водохранилищах, на нескольких водохранилищах B Туркменской ССР, на Новосибирском водохранилище. В Белоруссии искусственные пляжи созданы на водохранилищах Засдамбы с пологими откосами возведены в лавльском и "Вяча". рыбхозе "Любань", построена плотина на р.Лоша. Намечается в республике и дельнейшее строительство сооружений с пологими откосами,

В настоящее время имеется ряд методик по расчету профиля пологих откосов. Однако расчет по ним элементов пологих откосов является приближенным, и результаты существенно различаются между собой.

Анализ опубликованных материалов показывает, что наиболее приемлемыми для практического использования являются методики В.Л.Максимчука [1] и Б.А.Пышкина [2].

Для расчета пологих откосов, формирующихся в малых водоемах на территории БССР, даны рекомендации Ф.В.Саплюковым [3], которые также нуждаются в проверке, так как базируются на малом объеме материалов наблюдений (откосы дамб рыбхоза "Любань" в отмелей Солигорского водохранилища).

Для выявления степени соответствия расчетных эначений заложений пологих откосов по методикам [1--3] заложениям неукрепленных откосов, образовавшихся под воздействием вол-