госстрой ссср

Главное управление по строительному проектированию предприятий зданий и сооружений

Всесоюзное объединение Союзводоканалниипроект

ВСЕСОЮЗНЫЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ

водоснабжения, канализации, гидротехнических сооружений и инженерной гидрогеологии "ВОЛГЕО"

РУКОВОДСТВО ПО РАСЧЕТУ СРЕДСТВ ЗАЩИТЫ ВОДОВОДОВ ОТ ГИДРАВЛИЧЕСКИХ УДАРОВ

POCCTPON CCCP

ГЛАВНОВ УПРАВЛЕНИЕ ПО СТРОИТЕЛЬНОМУ ПРОЕКТИРОВАНИЮ ПРЕДПРИЯТИЙ, ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

ВСЕСОЮЗНОЕ ОБЪЕДИНЕНИЕ СОЮЗВОДОКАНАЛНИИПРОЕКТ

ВСЕСОВЗНЫЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ ВОДОСНАБЖЕНИЯ, КАНАЛИЗАЦИИ, ГИДРОТЕХНИЧЕСКИХ СООРУЖЕНИЙ И МНЖЕНЕРНОЙ ГИДРОГЕОЛОГИИ ВОЛТЕО

РУКОВОДСТВО
ПО РАСЧЕТУ СРЕДСТВ ЗАДИТЫ ВОДОВОДОВ
ОТ ГИДРАВЛИЧЕСКИХ УДАРОВ

оглавление

C	TP.
Введение	I
І.Причины гидравлических ударов	2
2.Первичные и отраженные волны изменения давления	6
3.0 ценка опасности гидравлических ударов в водово- дах	9
4. Выбор средств защиты водоводов от гидравлических ударов	20
Б.Подготовка расчетной схемы водовода	26
6.Печать результатов расчета	3 8
7.Подготовка исходных данных для проведения расчета	42
8.Задание на подготовку перфоленты и на проведение расчета	65
9.Инструкция по подготовке перфоленты исходных данных	70
10.Инструкция по зеписи программы на магнитную ленту	72
II.Инструкции по работе за пультом при проведеним расчета	72
Приложения:	
I. Таблица I. Исходные данные по массивам $\mathbf{A_1}$ и $\mathbf{A_2}$	
2. Таблица П. Исходные данные по массиву A ₃	
З. Таблица Ш. Исходные данные по массиву А	
4. Таблица IV. Исходные данные по массиву A ₅	
5. Таблица У Исходные данные по массивам ${\tt A}_6$, ${\tt A}_7$, ${\tt A}_8$	
б. Таблица УІ. Задание на подготовку перфоленты	
7. Таолица VI. Ваданке на проведение расчета	

Введение

В соответствии с планом работ ВНИИ ВОДГЕО в 1969-1970 г.г. на основе обобщения опыта проектирования средств защиты от гидравлических ударов должно быть разработано Руководство по расчету этих средств с использованием ЭЦВМ.

Целью работы является оказание научно-технической помощи проектным и производственным организациям в освоении расчетов гидравлических ударов, что необходимо для широкого внедрения в практику средств защиты, обеспечивающих уменьшение стоимости строительства водоводов за счет снижения расчетных давлений.

Первым этапом в выполнении этой работы является данное Руководство, предусматривающее использование ЭЦВМ Минск-22 с выполнением расчетов по программе ГУ-7-МИ. Большая часть приводимых в нем материалов может быть использована и при проведении расчетов по другим программам.

По мере отработки новых программ в Руководство будут вносится дополнения, учитывающие их спесифические особенности с тем, чтобы в 1970 г. подготовить новое издание Руководства, предусматривающее использование всех трех программ, которые к этому времени будут отработаны.

Руководство разработана совместно ВНИИ ВОДГЕО и ГПИ Союзводоканалпроект.

Разделы I-5 и 7 написани Л.Ф. Мошниным (ВНИИ ВОДГЕО), разделы 6,8-11 - Л.А.Обуховым (ГНИ Союзводоканалировит).

I. Причины гидравлических ударов

Рассмотрим отсек трубопровода длиною $\Delta \ell$,ограниченный двумя произвольными сечениями I—I и П—П (рис. I).

При постоянном (стационарном) режиме подачи воды расход Q_1 , поступающий в отсек через сечение I-I, равен расходу Q_2 , выкодящему через сечение П-П, и количество воды, содержащееся
в этом отсеке, остается неизменным.

Постоянный режим работы системы может нарушаться изменением:

- а) отбора воды из системы;
- б) степени открытия задвыжек (затворов);
- в) режима работы насоса, которым вода подается в данную систему.

При любом нарушении постоянного режима работы системы возникает "разбаланс" притока и оттома воды в отсеке, примыкарщем к тому месту, где произошло сдно из указанных выше изменений. Предположим, что нарушение постоянного режима возникло на границе I-I отсема и вызвало увеличение или уменьшение расхода Q. . До тех пор, пока это нарушение не достигнет границы Π - Π отсека, расход Q, останется неизменным.Следовательно приток воды Q_4 не будет равен о-току Q_2 и за промежуток времени Δ t , в течение которого нарушение распространится на весь отсек и достигнет сечения П-П, масса воды в отсеке изменится на $p \triangle Q = p (Q_1 - Q_2) \triangle t \le p$ — плотность жидкости). Если $Q_{+} > Q_{2}$, т.е. приток превышает отток, то происходит сжатие воды, что приводит к повышению давления. Если $Q_i < Q_2$, т.е. отток превышает приток, то вода расширяется, что приводит к снижению давления. Очевидно, что повышение давления сопровождается расширением труб, снижение - их сжатием.

Так как давление при этом изменяется резко, то явление названо ^п гидравлическим ударом^в.

Согласно теории гидравлического удара, разработанной Н.Е.Жуковиким, взаимозависимость между изменением скорости движения воды Δ \vee и изменением давления Δ \uparrow определяет ся выражением:

$$\Delta h = \frac{\alpha}{9} \Delta V \tag{I}$$

NRN

$$\Delta V = \frac{Q}{\alpha} \Delta h,$$
 (I^a)

где сі м/сек - скорость распространения изменения состояния потока по длине трубопровода (так называемая скорость распространения воли изменения давления);

$$q = 9.81 \text{ m/cek}^2 - \text{ускорение силы тяжести.}$$

Скорость СL зависит от плотности жидкости, жесткости труб и надичия в трубопроводе нерастворенного в жидкости воздуха.

При подаче воды по абсолютно жестким трубам и отсутствии нерастворенного в воде воздуха сі = 1425 м/сек.

Практически для металлических и железобетонных труб значения С лежат в пределах 300+1300 м/сек, для асбестоцементных труб со стыками на резиновых уплотнителях - в пределах 200+800 м/сек.

Расчеты гидравлического удара в водопроводах рекомендуется, как правило, выполнять для двух расчетных значение С., принимаемых равными:

- для металлических и железобетонных труб - Сата =500 м/сек, Стак = 1000 м/сек; - для асбестоцементных труб со стыками на резиновых уплотнителях - Clmcln = 300 м/сек, Clmclx = 600 м/сек.

Рекомендация производить расчеты для двух значений связана с тем, что в некоторых случаях уменьшение скорости С приводит не к уменьшению, а к увеличению повышения давления при гидравлических ударах (см. раздел З "Оценка опасности гидравлических ударов в водоводах").

При рассмотрении процесса гидравлического удара необходимо учитывать, что падение давления ограничено, так как давление в трубопроводе не может быть ниже нуля (точнее - упругост: водяных паров). Поэтому при превышении оттока над притоком падение давления Д не может быть больше величины абсолютного давления до ьозникловения гидравлического удара. В результате этого прекращение поступления воды через сечение I-I (см. рис.I) не озчачает, что через промежуток времени $\Delta t = \frac{\Delta \ell}{2}$ обязательно прекратится отток воды через сечение $\Pi - \Pi$. Может оказаться, что давление в етсеке упадет до предела и это не прекратит оттока воды из него. Так, например, если до прекращения поступления воды через сечение І-І скорость ее движения в трубопроводе составляла Vo =I м/сек, избыточное давление было равно 20 м (т.е. абсолютное - 30 м) и скорость распространения воли изменения давления равна с =1000 м/сек, то Δh не может превысить 20+10 = 50 м и согласно формуле (18)

$$\Delta V \leq \frac{9}{a} \Delta h = \frac{9.81}{1000} \cdot 30 \approx 0.3 \text{ M/cek}$$

Следовательно после падения давления на 30 м и снижения скорости на Δ V =0,3 м/сек отток через сечение П-П будет продолжаться с остаточной скоростью

 $Vocm = V_0 - \Delta V = 1 - 0.3 = 0.7 \text{ M/cer.}$

Продолжающийся отток через сечение П-П не будет компенсирован ни за счет притока (поскольку поступление воды через
сечение I-I прекращено), ни за счет сжатия труб и расширения воды (поскольку давление упало до предела и дальнейшее
его снижение невозможно). В результате этого некомпенсированного оттока часть рассматриваемого отсека окажется заполненной не жидкостью, а парами воды и выделевшимся воздухом,
который до снижения давления был растворен в воде. Измерения
давления при гидравлических ударах показали, что оно в таких случаях оказывается близким к соответствующему упругости водяных паров. Поэтому приближенно можно считать, что образовавшиеся каверны заполнены только парами воды. Такое
предположение приводит к некоторому завышению желичины давления, определяемой расчетом гидравлического удара.

Отток води через сечение П-П будет продолжаться до тех пор, пока он не прекратится под воздействием внешних сил. Если отсек не горизонтален и сечение П-П расположено выше сечения I, то торможение потока будет вызываться силой тяжести. Если же отсек горизонтален или сечение П-П расположено ниже сечения I-I, то торможение потока начнется лишь после торо, как давление в сечении П-П окажется выше давления в сечении I-I. Такое возрастание давления может проивойти в результате подхода к сечению отраженной водни изменения давления.

2. Первичные и отраженные волны изменения давления

Волны изменения давления, возникающие в результате нарушения постоянного режима поступления воды в трубопровод или отбора воды из него (а также при открытии или закрытии задвижек, установленных на трубопроводе) называются первичными волнами изменения давления. Если нарушение постоянного режима возникло в начале водовода, то эти волны распространяются по направлению к его концу, если в конце - по направлению к началу. Если нарушение возникло в пгомежуточной точке (изменился отбор волы, изменилесь степець эткрытия затвора), то первичные волны ивменения давления распространяются в обе стороны - как по направлению к началу, так и по направлению к концу трубопровожалон подходе прямых водин и настрои и концевой точкам водовода, а также к промежуточным по длине точкам, в которых изменяются условия теченик жедкосьи, возникают отраженные волны изменения давления. Такими промежуточными по длине водовода точками могут быть места изменения диаметра труб, отборы воды. места присоединения к трубопроводу резервувров и пневматических котлов, места установки клапанов для впуска воздуха, обратных клапанов и др. Отражень не волны с той же скоростью С как и прямые волны, также распространяются по трубопроводу. При подходе к местам, в которых возникли первичные волны, они вваимодействуют с ними и изменяют их значение.

Особо следует отметить этра сенные волны, возникновение которых связано с гидравлическими сопротивлениями трубопровода, потерями напора в нем.

В качестве расчетной может быть принята схема, предусматривающая, что гидравлическое сопротивление груб сконцентриро-

вано в "диафрагмах", расположенных в нескольких точках по длине водовода. Тогда отраженные водны изменения давления будут возникать в местах установки диафрагм.

Разделение воли изменения давления на первичные и отраженные введено лишь для того, чтобы рассмотреть существо процесса гидравлического удара. При выполнении же расчета этого процесса такое подразделение волн изменения давления не нужно. С точки арения техники выполнения расчета как первичные следует рассматривать волны изменения давления, подошедшие к данн**ой** точке, и как вторичные - новые значения волн, определяемые в зависимости от условий их отражения. Этими условиями могут быть постоянство давления (отражение от постоянного уровня воды), постоянство расхода, в частности, равенство его нудю (отражение от закрытых задвижек), заданная зависимость давления от расхода (скорости движения) воды (отражение от насоса, точки отбора, резервуара с изменяющимся уровнем воды) или зависимость расхода (скорости движения воды) от перепада давления (диафрагиа-сопротивление, предохранительный клапан, частично закрытая задвижка и др.).

Для упорядочения подсчетов волны изменения давления, распространяющиеся по направлению первоначального движения воды, обозначены Ψ , в обратном направлении — Ψ , волнам повышения давления придан знак "плюс", колнам понижения давления — знак "минус".

Следует отметить, что волны повышения давления, распроотраняющеся по направления первоначального движения воды, вызывают увеличение скорости этого движения: оня "подтажкивают" воток. Волны же повышения давления, распространяющиеся против направления первоначального движения воды, снижают скорость этого движения: они "тормозят" поток, Волны пони-жения давления действуют противоположным образом: их распространение по направлению первоначального движения приводит к снижению скорости движения воды, распространение в проти-воположном направлении — к возрастанию ее.

3. Оценка опасности гидравлических ударов в водоводах и выбор средств защиты

В данном случае рассматриваются гидравлические удары в водоводах, вызываемые "внезапным" выключением насосов вследствие прекращения электропитания при открытых задвижках (затворах) на их напорных линиях.

Прекращение электропитания приводит к сравнительно быстрошу снижению числа оборотов насоса, что вызывает уменьшение развиваемого насосом напора и снижение подачи воды. Возникшая у насоса волна понижения давления распространяется по направлению к концевой точке водовода, вызывая уменьшение скорости движения воды и снижение давления в водоводе.

Процесс возникающего в водоводе гидравлического удара зависит от скорости движения воды и величины потерь напора в водоводе до выключения, характеристики насоса, инерционности насосного агрегата, наличия обратных клапанов у насосов, длины и профиля водовода, отметки подачи воды, типа присоединения водовода к рввервуару (башне), площади веркала воды в ревервуаре (если вода подается непосредственно в ревервуар) или кармане ревервуара (если вода поступает в ревервуар через карман), конструкции и размеров сифона (если вода поступает в ревервуар через сифон). Кроме того процесс удара зависит от принятых мер защиты. Использованием соответствующих кер защиты как понижение, так и новышение давления может быть ограничено любой заданной величиной. При этом следует учитывать, что меры защиты должны применяться ливь в тех случаях, когда

ватраты на их осуществление компенсируются уменьшением стоимости строительства, определяемой снижением расчетных давлений, применительно к которым производится выбор материала и
класса прочности труб. Поэтому прежде всиго нужно оценить,
какова может быть величина повышения давления при отсутствии
мер защиты.

Рассмотрим водовод, схема которого приведена на рис.2.

Подача воды производится насосом, расположенным в начале водовода (точка I) в водонапорную башню (точка 5). Предположим сначала, что потеры напора в водоводе малы и ими можно пренебречь (пьезометрическая линия — линия П). Мала также и инерция насосного агрегата, вследствие чего насос останавливается мгновенно и волна понижения давления мгновенно достивает значения, определявного формулой (I). При этом могут быть три случая:

І случай

Скорость движения воды в водоводе V_0 была сравнительно мала, при остановке насоса уменьшается до нуля ($\Delta V = V_0$) и величина падения давления $\Delta h = \psi < H_5$ В этом случає водна понижения давления без отражения в промежуточных точках достигает конца водовода (точка 5).

Если площадь зеркала воды в башне велика и изменением уровня можно пренебречь, то для того, чтобы давление в точке 5 оставалось неизменным необходимо, чтобы отраженная волна ψ_i компенсировала подошедшую к башне волну понижения давления. Следовательно волна ψ_i должна быть волной повышения давления ния, равной по абсолютной величине подошедшей волне понижения давления ψ_i :

$$\Psi_{i} = \Psi_{i}$$

- II - Распространение этой волны повышения давления по направлению к началу водовода будет сопровождаться восстановлением давления, соответствующего Нсм (см.рис.2), т.е. повышением давления на величину $\Delta h = \Psi_1 = \frac{\alpha V_0}{9}$.Согласно формуле (I^Q) для повышения давления на А необходимо, чтобы образовалась скорость движения воды.

 $\Delta V = \frac{9}{9} \Delta h$, направленная от башни.

Tak Kak
$$\Delta h = \frac{\alpha \, V_0}{Q} \quad ,$$

то получим

Следовательно восстановление в водоводе давления вызовет движение воды в обратном направлении с той же скоростью Vo с которой происходило движение воды в прямом направления до выключения насоса.

При подходе волны повышения давления к обратному клапану. расположенному в начале водовода, эта скорость будет погашена до нуля ($\Delta V = V_0$), что в соответствии с формулой (I) вызовет повышение давления на величину

$$\Delta h = \frac{\alpha \Delta V}{g} = \frac{\alpha}{g} V_0$$
 (2)

Таким образом, повышение давления сверх статического оказывается равным понижению давления относительно статического, произошедшему при выключении насоса.

2 случай

начальная скорость двяжения воды в водоводе Vo больше. чем в 1-ом случае, но все же недостаточна для того, чтобы

при мгновенной остановке насоса давление в начале водовода упало до нуля. Поэтому при выключении насоса скорость движения воды в начале водовода падает до нуля ($\Delta V = V_0$). Вехличина падения давления составляет в этом случае

$$\Delta h = \varphi_2 = \frac{\alpha V_0}{g} > \text{Hem} - Z_3$$
 (cm.puc.2).

Предположим, что в точке 8 (расположенной на отметке Z_3) установлен клапан для впуска воздуха (азрационный клапан), открывающийся при падерии давления до атмосферного (т.е. при снижении напора до Z_3).В этом олучае волна понижения давления, возникшая в начале водовода, не может беспрепятстинно дойти до конца водовода: происходит отражение волны изменения давления в точче 3. В результате этого на участке водовода за точкой 8 будет распространяться волна понижения давления

Величина отраженной волны повышения давления ψ_2 находится из того условия, что при ее суммировании с волной понижения давления напор в точке 3 оказывается равным Z_5 , т.е. $H_{cm} = \psi_2 + \psi_2 = Z_3$

Следовательно

$$\Psi_2 = \Psi_2 - (\text{Hcm} - Z_3) = \Psi_2 - \Psi_3$$
 (A)

Волна понижения давления Ψ_2 распространяется по направлению первоначального движения воды, а волна повышения давления Ψ_2 — прот: в этого направления. Поэтому обе эти волны снижают начальную ск. рость V_0 движения воды в прямом направлении на участке до точки 3 до величины

$$V_1 = V_0 - \frac{g}{\alpha} (\varphi_2 + \psi_2) = V_0 - \frac{g}{\alpha} (\varphi_2 + \varphi_2 - \varphi_3) = V_0 - \frac{g}{\alpha} (2 \varphi_2 - \varphi_3)$$
(6)

Так как

$$\Psi_2 = \frac{\alpha V_0}{9} \quad , \qquad \qquad _{70}$$

$$V_{1}=V_{0}-\frac{9}{\alpha}\cdot 2\,\Psi_{2}+\frac{9}{\alpha}\,\Psi_{3}=V_{0}-2\,V_{0}+\frac{9}{\alpha}\,\Psi_{3}=-V_{0}+\frac{9}{\alpha}\,\Psi_{3} \tag{B}$$

Поскольку
$$\varphi_3 < \varphi_2 = \frac{\alpha \, V_0}{Q}$$
 , то $\frac{9}{\alpha} \, \varphi_3 < V_0$

Следовательно скорость V_i противоположна по направлению скорости V_0 , т.е. после образования отраженной волны повышения давления Ψ_2 вода начнет двигаться от точки 3 к точке I (см. рис.2).

На участке за точкой 3 распространяется волна понижения давления ϕ_3 , снижающая начальную скорость V_0 до величины

 $V_2 = V_0 - \frac{9}{\alpha} \Psi_3 \tag{\Gamma}$

Поскольку $\frac{9}{2} \varphi_3 < V_0$, то скорость V_2 совпадает по направлению со скоростью V_0 , т.е. на этом участие водово-

Согласно (Б) и (Г) разность скоростей V_1 и V_2 в точеке 3 оказывается равной:

$$V_2 - V_1 = V_0 - \frac{q}{\alpha} \varphi_5 - V_0 + \frac{q}{\alpha} (2 \varphi_2 - \varphi_3) =$$

$$= 2 \frac{q}{\alpha} (\varphi_2 - \varphi_3) = 2 \frac{q}{\alpha} \psi_2$$
(A)

Под воздействием разности скоростей в точке 3 образуется разрыв сплошности потока.

Этот разрыв будет нарасталь до тех пор,пока скорость $V_{\mathbf{c}}$ не окажется меньше скорости $V_{\mathbf{c}}$.

Уменьшение скорости V_2 (считая за положительное направление первоначальной скорости движение воды V_0) будет происходить в результате взаимодействия воли изменения давления на участке водовода за точкой 3.

При отражении от башни волны понижения давления ϕ_3 возни-кает равная ей волна повчшения давления ψ_3 , распространяющаяся против первоначального направления движения воды, и поэтому снижающая оставшуюся сьорость \bigvee_2 на участке за точкой 3 на $\frac{\Phi}{\alpha}\psi_3=\frac{9}{\alpha}\psi_3$, т.е. "о величины

$$V_2' = V_2 - \frac{9}{\alpha} \varphi_3 = V_0 - 2 \frac{9}{\alpha} \varphi_3$$
 (E)

При подходе к точке 3, в которой в этот момент времени существует разрыв сплошности потока и поэтому давление остается неизменным (равным атмосферному), возникает новая отраженияя волна понижения давления $\Psi_4 = \Psi_5 = \Psi_3$, снижающая давление до атмосферного и распространяющаяся по направлению первоначального движения воды, вследствие чего скомость движения воды в прямом направлении дополнительно снижается на $\frac{9}{C}$ $\Psi_4 = \frac{9}{C}$ Ψ_5 , т.е. до

$$V_2'' = V_0 - 2\frac{9}{\alpha} \varphi_3 - \frac{9}{\alpha} \varphi_3 = V_0 - 3\frac{9}{\alpha} \varphi_3$$

При подходе к башне давление восстановится до статического, т.е. воаникнет новая волна повышения давления $\psi_4 = \psi_5 = \psi_5$, и скорость движения воды в первоначальном напрывлении дополнительно сеязится на $\frac{9}{4}$ ψ_5 , т.е. обажется равной

$$V_{2}^{"} = V_{0} - 3\frac{9}{\alpha} \, \varphi_{3} - \frac{9}{\alpha} \, \varphi_{3} = V_{0} - 4\frac{9}{\alpha} \, \varphi_{3} \tag{3}$$

Так как $\Psi_3 = \Psi_2 - \Psi_2$ (см.рис.2) и $\frac{9}{\alpha} \Psi_2 = V_0$ то согласно (X) и (3) можем написать:

$$V_2'' = V_0 - 2\frac{9}{\alpha}(\Psi_2 - \Psi_2) - \frac{9}{\alpha}\Psi_3 =$$

$$= V_0 - 2V_0 - \frac{9}{\alpha}(\Psi_3 - 2\Psi_2) = -[V_0 + \frac{9}{\alpha}(\Psi_3 - 2\Psi_2)]$$
(II)

$$V_{2}^{W} = V_{0} - 2\frac{g}{\alpha} (\Psi_{2} - \Psi_{2}) - 2\frac{g}{\alpha} \Psi_{3} =$$

$$= V_{0} - 2V_{0} + 2\frac{g}{\alpha} \Psi_{2} - 2\frac{g}{\alpha} \Psi_{3} = -[V_{0} + 2\frac{g}{\alpha} (\Psi_{3} - \Psi_{2})]^{(K)}$$

Скорость V_1 движения воды на участке до точки B определяется выражением (B). Разность скоростей $V_2^{"}$ и V_1 в точке 3 оказывается равной:

$$\Delta V = V_1 - V_2^{11} = -V_0 + \frac{g}{\alpha} (\Psi_3 + V_0 + \frac{g}{\alpha} (\Psi_3 - 2 \Psi_2) =$$

$$= 2 \frac{g}{\alpha} (\Psi_3 - \Psi_2)$$
(II)

Из выражения (Л) следует, что если $\Psi_3 > \Psi_2$, то величина $\Delta \vee \delta$ будет положительной и заполнение разрыва сплощности потока начнется при подходе к точке 3 первой же отраженной от башни волны повышения давления. Предположим, что $\Psi_3 > \Psi_2$ и что заполнение разрыва сплошности закончится до подходз к точке 3 второй отраженной от башни волны повышения давления, вызвавшей в водоводе скорость движения V_2^{III} . Если это так, то дополнительные волны понижения давления в точке 3 не возникнут и максимальная скорость движения воды в водоводе в обратном направлении будет определяться выражением (К).

Гамение этой скорости у обратного клапана, расположенного в точке I, вызовет повышение давления сверх статического на

$$\Delta h = \frac{\alpha V_0}{g} + 2 (\Psi_3 - \Psi_2) =$$

$$= \frac{\alpha V_0}{g} + 2 [(Hcm - Z_3) - \Psi_2] \qquad (M)$$

Из выражения (М) следует, что повышение давления оказывается тем большим, чем меньше ψ_2 . В пределе при ψ_2 =0 получим:

$$\Delta h = \frac{\alpha V_0}{g} + 2(Hcm^- Z_3) \tag{3}$$

Сопостывление формул (2) и (3) показывает, что образование разрывов сплошности потока может привести к весьма значительному повышению давления, особенно если эти разрыви обравуются в начальных точках водовода, отметки которых (Z₃) близки к нулю. В этом случае

$$\Delta h \cong \frac{\alpha V_0}{Q} + 2 H cm$$
 (3^a)

Формула (3) и (8^a) получени в предположении, что $\Psi_3 > \Psi_2$ и что ваполнение разрыва сплошности потока в точке 3 заканчивается до подхода к этой точке второй отраженной от башни волны повышения давления. Если $\Psi_3 < \Psi_2$, то в водоводе возникнут большие скорости движения воды в обратном направлении. Однако детальное рассмотрение процесса гидравлического удара покажывают, что и в этом случае максимальное повышение давления не превосходит значения Δ по формуле (3^a). / см. "Указания по защите водоводов от гидравлического удара". Государствению важите водоводов от гидравлического удара". Государствение мое мадательство литературы по строительству, архитектуре и строи славные материалам. Москво, 1961, Стр. 200-208/.

З случай.

Если начальная скорость движения воды V_0 настолько велика, что $\frac{ct V_0}{2}$ >Hcm, то при падении напора в начале водовода до нуля движения воды в начале водовода не прекратить—ся.

При большом гидравлическом сопротивлении насоса и коммуникаций насосной станции потери напора могут быть столь значительными, что давление уже в начале водовода упадет до предела и здесь образуется разрыв спловности потока. В этом случае максимальная величина возможного повышения давления будет определяться формулой (3^8) . Однако при небольшом гидравлическом сопротивлении насоса и коммуникаций станции и незначительном превышении отметок водовода над уровнем воды в водоисточнике, может оказаться, что разрывы сплошности потока не образуются ни в начале водовода, ни в какойлибо промежуточной точке по его длине. В этом случае волны полижения давления, возникающие в начале водовода, будут беспрепятственно достигать башни и вызывать отраженные волны повышения давления. Очевидно, что наибольшим повышение давления в водоводе будет в том случае, если распространение (по направлению к башне) волны понижения давления будет снивать до предела напор и до нуля скорость движения воды в водоводе. Тогда при образовании у башни отраженной волны повышения давления, восстанавливающей в водоволе статическое давление, вызовет в нем скорость движения воды в обратном направления, равную $V=\frac{9}{3}$ (Hem + hear), где 👆 🖁 🕳 — максимальная величина вакуума при падении в нем давления до предсла. Ганение этой скорости у обратного клапана в начале водовода вызовет повышение давления сверх статического .равное

$$\Delta h = H_{cm} + h_{bak}$$
 (4)

При выводе формул (2)-(4) мы исходили из того, что потери напора в водоводе настолько малы, что ими можно пренебречь. Поэтому пьезометрическая линия располагалась горизонтально (линия П рис. 2).

Если потери напора значительны и ими пренебречь нельзя, то при расчете удара, как уже указывалось, они принимаются сконцентрированными в диафрагмах-сопротивлениях (точки 2 и 4 рис.2).

В соответствии с этим фактическая пьевометрическая линия — наклонная прямая Ш рис. 2 заменяется ломаной линией ІУ, уступы которой соответствуют потерям напора в диафрагмах-сопротивлениях.

Формулы (2)-(4) дают наксимальные возможные величины повышения давления. Как правило, фактическое повышение давления будет меньшим в результате благоприятного воздействия таких факторов, как потери напора в водоводе и инерция насосного агрегата. Применение тех или иных средств борьбы с гидравлическими ударами, позволяет, как уже указывалось, ограничить повышение давления любой заранее заданной величиной.

Следует отметить, что согласно формул (2) и (3) повышение давления будет тем большим, чем выше скорость О. распространения воли изменения давления. Однако симжение скорости О как бы "удлиняета водовод, поскольку отраженные волны примедят к началу водовода черев больший промекуток времени после выключения насосного агрегата. В результате этого благоприятное воздействие инерции насосного агрегата проявляется в меньшей мере, что усиливает опасность образования разримения разримения разримения потока повышение давления оказывается значименьно большим, что следует из сопоставления формул (2) и (3). Поэтому расчеты гидравлического удара рекомендуется производить для двух значений СL — СI min и CL mcx.

4. Выбор средств защиты водоводов от гидравлических ударов

Средства защиты водоводов от недопустимого повышения давления при гидравлических ударах можно подразделить на две группы: средства, предотвращающие образование в водоводах больших скоростей движение воды в обратном направлении и средства, предотвращающие быстрое гашение этих скоростей.

К первой группе относятся водонапорные башни и колонны, резервуары для впуска воды, воздушно-водяные камеры, клапаны для впуска и защемления воздуха, а также обратные клапаны, отсекающие отошедшие колонны воды выше мест образования разрывов сплошности потока. К снижению величин скоростей движения воды в обратном направлении приводит также увеличение инерции насосных агрегатов.

Ко второй группе относятся предохранительные клапаны, клапаны-гасители, диафрагмы из хрупких материалов, разрушающиеся при повышении давления сверх допустимого предела, сброс
воды через обводные линии обратных клапанов и затворов (задвижек). К предотвращению быстрого гашения скоростей приводит также сброс воды через насос в обратном направлении.

Для прадотвращения в водоводах вакуума сверх допустимого предела используются клапаны для впуска и защемления воздуха, водонапорные башни и колонны, резервуары для впуска воды, воздушно-водяные камеры.

Увеличение инерции насосных агрегатов значительно упрощает и облегчает меры, предотвращающие образование в водоводе недопустимого вакуума. <u>Клапаны для впуска и защемления воздуха</u> являются наиболее простой и дешевой мерой защиты как от недопустимого повышения давления, так и от недопустимого вакуума.

Как мера защиты от недопустимого повышения давления клапаны для впуска и защемления воздуха оказываются тем эффективнее, чем меньше статический напор в месте их установки.

Для предварительной оценки эффективности клапанов кожно пользоваться графиком, приведенным на рис. 3^{**}

Обратные клапаны, отсекающие отошедшие колонны воды. Обратными клапанами водовод может быть расчленен на участки так, что
в пределах каждого участка статические напоры не будут большими и использование клапанов для впуска и защемления воздужа
окажется аффективным.

Обратные клапаны являются надежной мерой защиты от недопустимого повышения давления, дают возможность уменьшить сбросы воды из водоводов при повреждениях, а также производить пуск насосов при открытых задвижках. Поэтому при диаметрах труб до 1000-1200 мм применение обратных клапанов оказывается, жак правило, целесообразным.

Перед обратным клапаном (считая по ходу воды) должен быть установлен клапан для впуска воздуха, фиксирующий место разрыва сплошности потока. Расстояние между этими клапанами можно принимать на 10-15 м большим определяемого расчетом расстояния между разошедшимися колоннами воды (L тех).

<u>Резервуары для впуска воды</u> предназначены для предотвращения образования в водоводах разрывов сплошности потока.

ж) График взят из "Указаний по защите водоводов от гидравляческого удара" - см. стр. 52.

Впуск воды более эффективно ограничивает повышение давления нежели впуск и защемление воздуха, однако является более дорогим и сложным мероприятием. Резервуары для впуска воды отделены от водоводов обратными клапанами, открывающимися лишь при понижении давления вследствие выключения насосов. Поэтому применение их для защиты водоводов, транспортирующих воду питьевого качества, не может быть рекомендовано по санитарным осображениям.

Водонапорные башни и колонны являются надежным средством борьбы с гидравлическими ударами. Они могут применяться и при транспортировании воды питьевого качества, так как обмен воды в них может быть обеспечен. Однако стоимость водонапорных башен и колони сравнительно велика и поэтому они могут применяться лишь при соответствующем технико-экономическом обосновании.

Воздушно-водяные камеры могут эффективно использоваться для защиты от гидравлических ударов небольших насосных станций, в частности, насосных установок скважин. Они позволяют устранить недопустимое повышение давления как при внезапном выжлючении, так и при пуске насосов на открытые задвижки.

Предохранительные клапаны широко используются для борьбы с невышением давления. Недостатком предохранительных клапанов считается их инерционность, вызывающая запаздывание отжрытия.

Для устранения этого недостатка предохранительные клапаны следует использовать в сочетании с клапанами для впуска и защемления воздуха или воздужео-водяными камерами, исключающими опасность резкого возрастания давления. Затруднения в использовании предохранительных клапанов связаны с обеспечением отвода от них воды, а также с необходимостью тщательной регулировки и систематического контроля их исправности. Поэтому, как правило, предохранительные клапаны следует устанавливать лишь на насосных станциях или в камерах при них.

Клапаны-гасители в отличие от предохранительных клапанов открываются не при повышении, а при понижении давления. В этом их достоинство, так как исключается опаздывание открытия при быстром нарастании давления — к моменту повышения давления клапан уже оказывается открытым. Однако это оперевение открытия может быть и недостатком. Преждевременный сброс воды приводит к увеличению объемов разрывов спложности потока в водоводе, результатом чего может быть значительное повышение давления. Поэтому клапаны-гасители следует применять только при соответствующем обосновании расчетом.

Сброс воды через обводные линии обратных клапанов и задвижек (затворов).

Такой сброс приводит к снижению давления за обратным клапаном (считая по ходу воды от насоса) или задвижкой (затвором), но создает опасность повышения давления на предшествующем участке водовода, а также у насоса. Поэтому сброс воды через обводные линии также следует применять лишь при соответствурщем обосновании расчетом.

Сброс воды через насосы в обратном направлении является простым и надежным средством борьбы с недопустимым повышением давления, особенно в сочетании с пуском и задемлением

воздуха. Наиболее надежным средством защиты является сброс воды через заторможенный насос. Однако конструкции тормозов для насосов еще только отрабатываются и поэтому могут применяться лишь в опытном порядке.

Сброс воды через незаторможенный насос может приводить к обратному вращению ротора насосного агрегата с большим числом оборотов, что связано не только с опасностью повреждения агрегата, но и с возможностью значительного повышения давления. К повышению давления приводит то обстоятельство, что по мере возрастания числа оборотов возрастает создаваемое насосом противодавление, вызывающее торможение потока воды в водоводе. Поэтому сброс воды через насос, как правило, следует применять лишь при наличии 4-х квадрантных характеристик насосов, позволяющих рассчитать процесс остановки насоса и разгона его в обратном направлении.

При отсутствии 4-х квадрантных характеристик сорос воды через насосы можно производить лишь через обводные линии насосов и только в таком количестве, при котором наверняка не может происходить разгона насосного агрегата в обратном направлении.

Предохранительные диафрагмы, взготовляемые из хрупких материалсв и разрушающиеся при повышении давления сверх допустимого предела, применяются сравнительно редкс. Связано это с необходимостью изготовлять диафрагым таким образом, что они разрушались точно при заданном давлении, что вызывает определенные трудности.

При завыженной прочности диафратма не разрушится при пре-

вышении предельного давления, что может вызвать повреждения трубопровода. Если же прочность диафрагмы недостаточна, то ее разрушение происходит при рабочем давлении в результате усталостных явлений.

x x

x

Применение современной вычислительной техники позволяет в сравнительно короткие сроки произвести расчеты по значительному количеству вариантов, что дает возможность произвести выбор оптимального варианта, обеспечивающего надежную защиту водовода и насосов при наименьших затратах на ее
осуществление.

Для проведения расчетов с использованием ЭЦВМ инженер, проектирующий средства защиты, должен составить расчетнуй схему водовода, подготобить исходные данные и в соответствии с расчетной схемой и исходными данными заполнить расчетные бланки. По этим бланкам на вычислительном центре подготовияются перфоленты (перфокарты) для ввода исходных данных в ЭЦВМ.

Расчет производится по программе, причем инструкция для оператора составлена таким образом, что она не требует от него каких-либо познаний в области защиты водоводов от гид-равлических ударов.

Подготовка же исходных данных не требует каких-жибо опециальных познаний в области использования ЭЦВМ.

5.Подготовка расчетной схемы водовода

Подготовка расчетной схемы рассмотрена применительно к расчету по программе "ГУ-7-МИ", составленной ГПИ Союзводоканалпроект для ЭЦВМ Минск-22 на основе программы "ГУ-5" для
ЭЦВМ "Урал-2", разработанной ВНИИ ВОДГЕО (автор программы К.П.Вишневский) с внесением следующих изменений и дополнений.

I. По программе для ЭЦВМ Урал-2 предусматривалось, что водовод может состоять из двух "частей", отличающихся дма-метром труб и скоростью распространения воли изменения дав-

По программе для ЭЦВМ Минскè22 число частей увеличено до четырех, причем скорость распространения воли изменения давления принимается для всех частей одной и той же. Предусматривается, что в точках, разграничивающих эти части, может производиться полутный отбор воды.

- 2. Максимально возможное число точек установки противоударной аппаратурн увеличено с 8 до 20.
- 8.Вся исходная информация представляется десятичными чисдами.
 - 4. Результаты расчета печатаются в табличной форме.
- 5. Изменения исходных данных для последующих вариантов могут вводиться с той же перфоленты, что и исходные данные по основному варианту. Поэтому расчеты последующих вариантов могут производиться без ввода дополнительных перфолент или внесения изменений с пульта ЭЦВМ.

Программой ГУ-7-МИ предусматривается возможность расчета при использовании следующих средств защиты от гидравлического удара:

- І.Клапанов для впуска и защемления воздуха;
- 2.0 братных клапанов, отсекающих отошедаме колонны воды;
- З.Двух типов резервуаров для впуска воды:
- Тип I резервуары большого объема, изменение уровня воды в которых незначительно и поэтому не учитывается. Не учитыва— ется также гидравлическое сопротивление линии, соединяющей резервуар с водоводом;
- Тип П резервуар небольшого объема. Учитывается изменение уровня и гидравлическое сопротивление соединительных линий;
- 4. Предохранительных клапанов, устанавливаемых на напорных линиях насосов;
- 5. Сброса воды через насос при отсутствии обратного клапана и полностью открытом затворе, а также через обводную жинию обратного клапана или закрытого затвора.

Программой предусматривается возможность учета изменения гидравлического сопротивления затвора (задвижки) при изменении степени его закрытия.

При подготовке расчетной схемы требуется:

- Расчленить водовод на расчетные участки равной длины;
- 2.Указать "признаки" точек, ограничивающих расчетные участки, а также отметки оси водовода в этих точках относительно уровня воды в водоисточнике (обозначение "признаков" -см. табл. І раздела 7 "Подготовка исходных данных для проведения расчета");
- S.Указать точки, ограничивающие расчетные участки, являющиеся слиовремсяно границами "частей" ведевода:

- 4. Указать пьезометры в начале водовода и в точках, являющих—
 ся границами "частви" водовода, а также отметку уровня воды в
 резервуаре и кармане (если вода поступает в резервуар через карман). При присоединении водовода к резервуару через сифон должна быть указана отметка оси труб в высшей точке сифона;
- 5. Указать диаметры труб и величины отборов воды в точках, являющихся границами " частей" водовода (если отбора нет, то указывается, что отбор равен нулю).

Программой ГУ-7-Ми предусмотрена возможность расчленения водовода на 80 участков. Так как увеличение числа участков приводит к возрастанию затрат времени на проведение расчета, то следует принимать возможно меньшее их число, руководствуясь следующим:

- I) Характерные точки профиля водовода и точки установки противоударной арматуры должны быть совмещены с точками, ограничивающими расчетные участки. При совмещении характерные точки профиля и точки установки арматуры не должны, как правило, смещаться относительно своего фактического положения более, чам на $\ell_c = 20$ м по длине и $Z_c = I$ м по высоте, причем ℓ_c не должно превышать 2% расчетной длины водовода;
- 2) Длини расчетных участков Δ с рекомендуется принимать такими, чтобы при расчетной скорости $\frac{\alpha}{\Omega}$ распространение води изменения давления время пробега $\Delta t = \frac{\Delta t}{\Omega}$ было, как правило, иратно 0,05 сек и содержаться целое число раз в I сек (т.е.быть равным 0,05 сек; 0,1 сек; 0,2 сек; 0,25 сек; 0,5 сек) или быть пратно I сек (например, 2 сек, 5 сек и т.д.).
- 8) Между каждыми двумя точками установки противоударной арматуры должна быть расположена по крайней мере одна диафрагма--сопротивление;

- 4) Потери напора в каждой диафрагме-сопротивлении должны составлять не более IO% суммарных потерь напора в водоводе и не превышать, как правило, 2 м.в.с.Большие потери напора в каждой диафрагме допускаются лишь в тех случаях, когда по условиям расчленения водовода на участки и расстановки противоударной арматуры нельзя увеличивь число диафрагм-сопротивлений:
- 5) Если водовод по всей длине имеет один и тот же диаметр и отборов воды нет, то в качестве границ частей могут быть указаны точки, в которых желательно зафиксировать пьезометр. Это могут быть, например, места расположения клапанов для впуска и защемления воздуха. Если в этом нет необходимости, то разделение водовода на части не производится:
- 6) Диафрагмы-сопротивление следует распределять по длине водовода равномерно. Если по условиям расстановки противоударной аппаратуры это сделать невозможно, то водовод должен быть разбит на "части" так, чтобы указанное требование выполнялось в пределаж каждой части.

При подготовке расчетной охемы и выборе средств защиты от гидравлического удара в первую очередь должны учитываться особенности профиля водовода.

По характеру префиля водоводы могут быть подразделены на пять типов, «схематически представленных на рис. 4-8.

<u>Тип I (рис.4)</u>. Водовод проложен со сравнительно небольшим подъемом и не имеет жарактерных переломных точек префиля.

В большинстве случаев разрывов сплошности потока по длине таких водоводов не происходит и максимальное повышение давле-

ния в начале водовода согласно формулы (3) не превосходит Нст + hвык, т.е. напор не превышает 2 Нст + hвык. ≥ ≈ 2 Нст + 10 м.в.с. В других точках по длине водовода напор будет меньше. Поэтому расчет гидравлического удара в таких водоводах сшедует начинать или со схемы, не предусматривашей установки противоударной арматуры (если возможен сброс воды через насос в обратном направлении) или со схемы, предусматривающей лишь установку обратного клапана в начале водовода.

Если в результате расчета будет установлено, что повышение давления является допустимым и вакуум в промежуточных точках по длине водовода ис превосходит 8 мвс., то дальнейных расчетов производить не надо. Если же вакуум в указанимых точках превосходит 8 м в.с., то расчет следует повторить, предусмотрев в схеме установку влапана для впуска и защемления воздуха в одной из тех промежуточных точек, в которой расчетная величина вакуума превосходит 8 м в.с.Это может быть или ближайшая к насосной станции точка (в которой вакуум превосходит 8 мкв.с.) или одна из следующих точек — в зависимости от характера кривой изменения величины вакуума по длине водовода, зависящего от инерции насосного агрегата и потерь напора в водоводе.

может оказаться, что для устранения недопустимого вакуума по всей длине водовода оксжется необходимым производить впуск воздуха не в одной, а в нескольких точках по длине водовода. При некотором навыке в проведечии расчетов определение необходимости установки нескольких клапанов для впуска воздуха и выбор точек установки могут быть произведены по кривой изменения вакуума по длине водовода, построенной на основании расчета по схеме, не предусматривавшей впуска воздуха.

Если повышение давления в водоводе будет превосходить допустимую величину, то в начале водовода может быть предусмотрена установка предохранительного клапана или (если в начале водовода имеется обратный клапан) - сброс воды через обводную линию.

Тип П (рис.5). Начальный участок водовода проложен с бовьшим подъемом, на остальной части длины водовод имеет сравнительно небольшой подъем. В первом варианте расчетной схемы
для такого водовода следует предусматривать установку в переломной точке профиля клапана для впуска и защемления воздуха. Если оброс воды через насос возможен, то в начале водовода противоударная арматура вообще не устанавливается, если не возможен, то в первом варианте в начале водовода предусматривается лишь установка обратного клапана.

Расчитом по I варианту схемы (при Q=Qmax и Q=Q min) будет определено, являются ли допустимыми как повышение давления, так и вакуум.

Если повышение давления или величина вакуума оказываются недопустимыми, то должны быть проведены расчеты при использований дополнительных средств защиты. Для устранения недопустимого вакуума должим быть установлены дополнительные клапаны для впуска и защемления воздуха.

Для уменьшения повышения давления может быть предусмотрена установка обратных клапанов, отсекающих отошедшие колонны води (в местах образования разрывов сплошности потока). В пережо очередь это относится к переломной точке профиля. Если имеются сомнения в целесообразности установки дополнительных обратных клапанов (диаметр водовода превышает 1200—1400 мм, нет обратных клапанов у насосов), то следует произвести расчет для вариантов, предусматривающих впуск воды взамен впуска и защемления воздуха. Пры наличии в начале водовода (или у насоса) обратного клапана следует произвести расчеты для вариантов, предусматривающих сброс воды через обводную линию.

<u>Тип Ш (рис.6)</u>. Водовод имеет несколько характерных переломных точек профиля, в которых могут образовываться разрывы сплошности потока.

В первом варианте расчетной схемы для такого водовода следует предусматривать установку клапанов для впуска и защемления воздуха в карактерных точках перелома профиля. Если окажется целесообразной устансвка стсекающих обратных клапанов, то их следует располагать не вблизи образовавшегося разрыва сплошности потока, а на следующем участке, прокладываемом с подъемом. Это полностыр устранлет повышение давления на участке водовода от переломной точки профиля до обратного клапана и предствращает сброс воды под большим давлением в случае повреждения водовода на этом участке.

Тип IУ (рис.7). Характерной особенностью водоводов этого типа является наличие промежуточной точки профиля, отметка которой превышает отметку уровня воды в резервуаре, расположенном в конце водовода. В этих случаях повышение давления при гидравлическом ударе распространяется только на часть веденерода, расположенную до переломной точки профиля. На остальной части водовода повышение давления при гидравлическом ударе не возникает.

Обычная расчетная схема для водоводов этого типа должна предусматривать установку в диктурщей точке клапана для впуска и защемления воздуха. Если длина части водовода за перемомной точкой значительна, то для уменьшения объема вычислительной работы целесообразно принять условную упрощенную расчетную схему, ограничив водовод за переломной точкой двумя расчетными участками. В качестве вонцевой точки водовода (К) следует принять концевую точку последнего расчетного участка, считая, что она примыкает к резервуару большой емкости. Перемомную точку следует рассматривать как точку изменения диаметра (напор в которой задан). В точке между последним и предпоследним расчетными участками располагается двафрагма-сепротивление (в которой сконцентрировани все потери напора от диктурщей точки до концевой точки К).

<u>Тин J (рис.8)</u>. В ряде случаев водоводы присоединяются не непосредственно и резервуарам или башням, а и кольцевой магистральной сети предприятия или гирода.

Сеть может быть соединена с водонапорной башней или другими емкостями, при отражения от которых воли понижения давления могут возвикать водны повышения давления. В месте примыкания водоводов и сети целе сообразно устанавливать обратные клапаны всключающие возможность сброса воды из сети при поврежжения того или неого водовода. Если такой клапан установлен в некосредственной близости от водонапорной башии, то его закрытие может произойти жинь при полном прекращении полачи воим ис воловолу. Если же обратный клапан расположен на некото-DOM PACCYORNER OF BOJOHRNODHOM CREHN M HODOR HAM (CYNTAS HO ходу воды от насосной станции) установлен кланан для впуска воздуха, то закрытие обратного клапана может произойти в момент подхода и месту гаврыва сплошности потока отраженной от башин волим повышении давжения. В этот момент времени дви-TORRO BOAN HE TRACTED TO KRENEHE AND BRYCKE I SEEDMACHIE BOSлуха эже будет продолжаться. Поэтому в последующий период времена будет происходить заполнение разрыва сплошности потока, что вызовет повыжение давления в воловоде.В соответствив с эми в расчетвую схему проме иействительной длины водовода, должен быть включен добавочный участок, длина которого должна быть примерно равной расстоянию от конца водовода до башни.Потерями напора по длине этого добавочного участка ножно пренебречь и считать, что отистка урозня воды в башне равна заданному пьезометру в конце водовода. Для этого начало дабавочного участка следует рассматривать как точку измевения диаметра. На схеме рис. 8 добавочный участок показан пунктиров.

В заключение рассмотрения расчетных схем следует отметить, что программа ГУ-7-МИ непосредственно предусматривает выполнение расчета гидравлического удара в одиночном водоводе при подаче воды несколькими насесами во несколькими водоводам предполагается, что все насесы имемот идентичные характеристики, а водоводы одинаковы как по дламе, так и по диаметрам и видам труб, подают воду на одну и ту же отметку и оборудованы одинаковой противоударной арматумой. В исходных данных указывается число одинаковых водовомов и число насесев с идентичными характеристиками. В соотметствии с этими данными условия работы такой системы привомлятся в условиям работы одного водовода при подаче по мему воды однам насесем.

Расчет более сложных случаев (последовательная работа насосов, подача воды по нескольким водоводам неодинаковой длины в радличные резервуары, парадлельная работа водоводов
неодинаковой длины и неодинаковых диаметров труб и др.) делжен
выполняться по другим программам, которые в настоящее время
отрабатываются. По программе ГУ-7-МИ расчеты этих более сложных олучаев могут быть выполнены лишь приближение.

Для того, чтобы эти приближенные расчеты не занижалы возможного повышения давления, оледует принимать такие упроченные расчетные схемы, при которых условия работы водоводов будут заведомо более тяжелыми по сравнению с фактическими условиями их работы.

Рассмотрим две такие схами.

Схема А. Подача воды несколькими насосами с неидентичными жарактеристиками по нескольким параллельно работающим воловож дам с различными гидравлическими характеристиками.

Перед проведением расчета гидравлического удара производится расчет совместной рассты насосов и водоводов, которым определяется суммарная подача воды 迄 🕻 , подача воды по каждому водоводу Q в и производительность каждого насоса Q ... Ватей берется тот водовод, движение воды по которому происходит с наибольшой скоростью, и определяется условное расчетное число водоволов Mª ZQ

После этого выбирается наименее инерционный насосный агрегат и определяется условное расчетное число насосов

ті = 10 н

При расчете по такой схеме расчетное повышение давления наверняма будет превышать фактическое.

Частными случаями схемы А является подача воды одним насосом по нескольким водоводам ($Q_H = \sum Q_i$ и $h_i = \frac{\sum Q_i}{Q_{ik}} = 1$) и приму воды по одному водоводу несколькими насосами с неиден тичными характеристиками (Q = EQ и П = 19

Схема В. Последовательная работа двух насосных станций.

В этом случае в конце водоводов I подъема (на всасывающем коллекторе насосов П подъема следует предусматривать установ ку водонепорной колояны (водонапорной трубы) или специального сбросного клапана, обеспечивающих зашиту от повышения дав**дения насосной станции П** подъема при ее выключении до прекрашения поступления воды по водогодам I подъема.

Расчет гидравлического удара в водоводах I подъема, вызываемого выключением насосов I подъема, следует производить в предположении, что отражение волн нонижения давления в конце этих водоводов происходит от постоянной отметки, соответствующей отметке всасывающего коллектора насосной станции П подъема.

При расчете гидравлического удара в водоводах П подъема следует учитывать, что прекращение подачи ими воды может произовти не вследствие выключения насосов П подъема, а в результате прекращения поступления к ним воды от водоводов І подъема. Поэтому если в конце водоводов І подъема регулирующей емкости нет, то прекращение подачи воды насосами П подъема может произойти практически мгновенно. Для учета этого должна быть уменьшена в 100 раз инерция насосных агрегатов П подъема (величина 6 D² — см. раздел 7 РПодготовка исходных данных для проведения расчета^н).

6. Печать результатов расчета

Программой предусмотрено, что печать как промежуточных результатов ("Промежуточная печать"), так и окончательных результатов ("Окончательная печать") может производиться построчно на узкой ленте и в табличной форме на широкой ленте.

Кроме того, если в "Задании оператору" указано, что включен ключ № 1, то печатаются (как на узкую, так и на широкую ленты) исходные данные, по которым произведен расчет.

Вся печать на узкой ленте производится нормализованными десятичными числами. **/ На широкой ленте промежуточная и окончательная печать производятся десятичными числами в обычном виде, а печать исходных данных — нормализованными десятичными числами

Промежуточная печать

На узкой ленте промежуточные результаты выдаются в следующем виде:

- а) Печатаются 7 строк:
- t сек момент времени (считая от выключения двигателя) к которому относятся данные результаты;
- 2. Н м напор, развиваемый насосом;
- 3. $\beta = \frac{\pi}{R_0}$ относительное число оборотов вала насосного агрегата (Ω число оборотов в данный момент времени, Ω_0 число оборотс в до выключения двигателя). Знак "мивс" означает, что вал агрегата вращается в прямом направлении, знак "минус" в обратном;

х/ При печати нормализованными числами первой печатается мантисса, вторым - порядок числа. Патример, число 25, 631 печатается в виде

- 4. Н. вод м напор в начале водовода;
- 5. У нач м/сек скорость движения воды в начальной точке водовода;
- 6. Vкон м/сек скорость движения воды в конце водовода (в месте его присоединения к резервуару);
- 7. С м расстояние, на которое вода отошла от концевой точки водовода при движении воды по водоводу в обратном направлении.
- б) После пропуска одной строки печатаются значения давлений h_i (в м) в точках установки противоударной арматуры (обратных клапанов, клапанов для впуска и защемления воздуха, резервуаров для впуска воды). Этим заканчивается "Промежуточная печать" для данного момента времени с. Перед печатью для следующего расчетного момента времени оставляется интервал в две строки.

Кроме того, при выполнении расчета могут печататься две пары вначений.

Первая пара:

t закр. - момент времени, соответствующий закрытию обратного клапана, установленного в начале водовода;

признак того, что клапан закрылся (расход равен нулю).

Вторая пара:

t orm - момент времени, соответствующий остановке насоса;

Мкг.м - значение момента, воздействующего на остановивший-

Первая пара печатается столько раз, сколько раз повторялось закрытие клапана.

Если нет обратного клапана или если он не закрылся к моменту времени, для которого производится окончательная печав, то первая пара не печатается. Если к этому моменту времени не остановился насос, то не печатается вторая пара.

<u>На широкой ленте</u> значения указанных выше величин печатаются в табличной форме.

отручательная печать

На узкой ленте окончательные результаты выдаются в следующем виде:

- а) Печатаются 5 строк:
- I. tox -сек момент времени (считая от выключения двигателя), которым завершен расчет;
- 2. Н мак максимальная всличина напора у насоса, определенная в какой-либо момент времени от начала счета (t =0 выключение двигателя) до его завершения (t = tok);
- 3. Н тіл то же, но миньмальная величина напора;
- 4. В наименьшее относительное число оборотов насоса в прямом направлении (если знак +) или наибольшее относительное число оборотов в обратном направлении (если знак -) в период времени от t =0 до t = t oк;
- 5. С max наибольше в расстояние, на которое вода отходила от концевой точки водовода в период времени от t=0 до t = tox:
- б) Оставляется интервал в две строки и печатается столько пар L_{max} и Δ V_{max} , сколько имеется клапанов для впуска и защемления воздуха и резервуаров для впуска воды, причем для клапанов впуска и защемления воздуха:
 - L max м максимальное расстояние между разошедшимися колоннами воды, определенное в какой-либо мо-мент времени между t =0 и t = tok;

Если впуск производится в точке изменения диаметра, то скорость Δ V max подсчитывается по диаметру труб на участке до этой точка (считая от насосной стандии).

Для резервуаров эти величины означают:

L max м³ - максимальный объем воды, поступивший в водовод из данного резервуара в указанный период времени;

о V так м³/сек - максимальный расход воды, поступивший в водовод из данного резервуара в какой-либо из моментов времени между t=0 и tек).

Значения L_{max} и Δ V_{max} печатаются в порядке нумерации точек, к которым они относятся.

После массива значений L max и Δ Vmax оставляется два интервала и печатаются массивы значений H^i_{max} , H^i_{min} и h^i_{min} , причем между этими массивами также оставляются по два интервала.

 H_{max}^{L} — максимальные напоры в точках расчетной схемы водовода, начиная от I и кончая $n_{\kappa-1}$, где

На широкой ленте в табличной форме печатаются " признаки" точек, значения H_{max}^i , H_{min}^i и h_{min}^i для всех точек и для каждой точки впуска и защемления воздуха — значения L_{max} и ΔV_{max}

Вне таблиц печатаются значения ток, Н мас

Hmin, В. и втах

Печать исходных данных

Исходные данные отпечатываются (нормализованными восьмеричными числами) в том порядке, как они записаны в бланках исходных данных.

7. Подготовка исходных данных для проведения расчета

Как уже указивалось в разделе 5, расчет гидравлического удара при подаче води несколькими насосами по нескольким водо-водам приводится к расчету удара в одиночно работающем водово-де и подаче воды одним насосом. Для этого указывается число параллельно работающих насосов (с идентичними характеристика-ми) " т и исло водоводов " т ". Исходные данные подготовляют ся по одному водоводу и по одному насосу, причем значительная часть исходных данных берется непосредственно по расчетной схеме (диаметры и длины частей водовода и расчетных участков, их число, места установки арматуры, пьезометры в начале каждой части водовода, отметки оси зодовода и уровня воды в резервуа-

Кроме того, для выполнения расчета необходимо указать продолшительность периода времени (после выключения двигателя), для воторого должен быть произведен расчет, и порядок выдачи на печать результатов расчета, задать величину расчетной скорости распространения воли изменения давления, характеристики насосных агрегатов, затворов и противоударной арматуры, режим закрытия затвора, а также данные по присоединению водовода к резервуару.

Вся информация записывается на бланках, формы которых даны в табл. I-У.В этих таблицах приведена большая часть пояснений, необходимых для заполнения бланков.

По I варианту расчета обязательно заполняют все строчки бланков. В тех случаях, когда при I варианте значение той или вной величини равно нулю, надо записать "О".По остальным вариантам записа производятся только в тех сирочках, данные по которым отмачается от данных I варианта. На последнее обстон-

тельство следует обратить особое внимание: заносятся данные, отличающиеся не от предмествующего варианта, а от I варианта.

Пояснения в таблицах ме I-У давтся непосредственно по соответствующим строкам бланков. Для удобства заполнения бланков необходимые дополнительные пояснения приводятся в том порядке, в каком записывается информация.

<u>Таблипа I</u>. Массивы A_1 и A_2

1) U -число интервалов времени at ,через которое производится "промежуточная печать" (см. раздел 6 "Печать результатов расчета").

Длительность интерванов времени Δ t зависит от длини расчетных участков Δ t и скорости распространения воли изменения давления α : Δ t = Δ t: α

Как правило, до снижения числа оборотов насосного агрегата до 0, I от номинального, промежуточную печать следует производить через промежутки времени t=0, I-0, 2 сек., после втого — через I-2 сек. Для агрегатов с очень макой инерцией (снижающих число оборотов до 0, I от номинала в ерок, меньший I сек.), промежуточную печать следует производить чаще, для агретатов с повышенной инерцией (снижающих число оборотов до 0, I от номинала в срок. Сольший 10 сек.) — реже.

После того, как выбрано значение t= U at и определена велична at , находится число интервалов времени U-t:at.

После снижения числя оборотов до 0, I от номинала нечать производится через I0 интервалов U. При виборе значений t едедует иметь в виду, чео они должни быть кратии Δt , τ . e. Uдолжно быть целим числом (> I). 2) Р - число полуфаз, для которых производится расчет.
Длительность периода времени tom, для которого должен производиться расчет, зависит от длины водовода L, скорости
распространения воды чаменения давления " CL", профиля водовода, а также характеристик насосного агрегата и противоударной арматуры. Если разрывы сплошности в водоводе не образуются, то, как правито, оказывается достаточным ограничиться 4-5 полуфазами (считая от момента снижения числа оборотов
насоса до 10% от номинального). Однако при значительных веичинах скоростей движения воды в водоводе и небольших геои-этрических подъемах даже при отсутствии разрывов сплошности
жожет потребоваться значительно большая продолжительность
расчета. В этих случаях число полуфаз, для которых должен
производиться расчет, может энть определено по формуле:

$$p = \frac{a V_0}{g Hr}, \qquad (4)$$

где V_o м/сек - скорость движения воды в водоводе до выключения двига геля:

 и/сек — расчетная скорость распространения волн изменения давления;

Hr и - геометрическая высота под~ема воды насосами.

При образовании разрывов сплошности потока это число полуфаз ориентировочно может быть определено по формуле:

$$p = \frac{\alpha V_0}{q H_r} \frac{2L}{Ln}$$
 (5)

В этом случае в качестве μ_{Γ} следует принимать разность отметок уровня воды в резервуаре и отметки ближайшей к резервуару точки образования разрывов сплошности потока, в ка-

честве 1. - длину участка водовода от этой точки до ревервуара и 1. - полную длину водовода.

Если водовод имеет переломную точку профиля, отметка жоторой превышает отметку уровня воды в резервуаре, то разность Н_г определяется по отметке этой точки и длины ... и ... берутся до нее.

Следует подчеркнуть, что формули (4) и (5) дают ориентировочное значение числа полуфаз, для которых должен производиться расчет. Эти значения следует принимать как исходные при подготовке задания на проведение расчета.

После проведения расчета надо проверить, достаточно ли принятое число полуфаз для определения максимального повышения давления. Об этом можно судить по данным п промежуточной печати, характеризующей ход процесса гидравлического удара.

В частности, по данным промежуточной печати следует проверить, успело ли повышение давления в промежуточных пе длине водовода точках впуска и защемления всздужа достигнуть начала водовода (или ближайшего отсекающего обратного клапана).

Если данные "промежуточной печати" не дают уверенности в том, что давление уже достигло максимума, то расчет должен быть продлен на большее число полуфав.

3) <u>3 - число интервалов времени. На которое разбите</u> время закрытия затвора

Подготовка данн $\hat{\mathbf{x}}$ по ватвору подробно рассматривается нри описании массива \mathbf{A}_6 (табляца У). Здесь ливь следует указать, что обычно время закрытия следует разбивать на IO частей, так как это упрощает подсчеты, т.е. принимать 3 = IO.

<u>Таблица П</u>. Массив Аз

I) 6D2 маковой момент ротора агрегата

Инерция ротора современных насосных агрегатов определяется в основном, инерцией ротора двигателя.

Величны маховых моментов двигателей даются в каталогах. Каталоги насосов данных по инерциорчости не содержат. Маховой момент насоса, как правило, не превышает 10% махового момента двигателя. Поэтому "в запас прочности" можно принимать, что маховой момент ротора агрегата равен маховому моменту двигателя. В случае необходимости величина 6 D² насосного агрегата может быть определена экспериментально. Для этого должна быть записана кривая изменения числа оборотов насосного агрегата после выключения электропитания (при закрытой задвижке на напорной линии насоса). Подробнее об этом — см. стр. 91—92 "Ужазаний по защите водоводов от гидравлического удара".

Следует отнетить, что в нексторых каталогах $\mathfrak{E} \, \mathbb{D}^2$ сзначает не маховой момент ротора двигателя, а параметр, по которому определяется возможность использования данного двигателя для тех или иных агрегатов. В этих случаях в графе каталога записывается текстом "муховой момент двигателя" (без буквенного обозначения $\mathfrak{E} \, \mathbb{D}^2$).

2) Мт-момент, ватрачиваемый на преодоление трения в саявниках и подшипвиках. По данным экспериментов ВНИИ ВОДГЕО, можно принциать, что $M_T = (0.01 \pm 0.02)$ M_O , где $M_O - мо-$ мент, потребяяемый данным насосом при нормальном режиме его работы. Подробнее об этом — см. оп Ω сание таблицы M_O .

Данные, связанные с конструкцией присоединения водовода к резервуару

Подача воды может производиться непосредственно в резервуар. Обычно так производится подача в водонапоряме башни и контррезервуары, соединяемые с водоводом (сетью) одной подающерасхожей линией.

Подача воды непосредственно в резервуар нежелательна, так как не гарантирует предотвращения сброса воды из резервуара при аварийных повреждениях водовода. Поэтому подача воды в резервуары большой емкости обычно производится через карманы или через сифоны.

На входном отверстии из кармана в резервуар (рис.9,а) установлен клапан, исключающий возможность обратного движения воды (из резервуара в карман).

В оросительных системах с этой целью используются сифонь (рис. 9,6).Сифон оборудуется клапаном срыва вакуума, срабатывающим при прекращении подачи воды в прямом направлении
и поэтому предотвращающим возможность сброса веды при повреждении водовода.

В момент срабатывания клапана срыва вакуума напор в концевой точке возрастает на $\Delta Z = Z_{0.0000} - Z_{0.0000}$

Для учета возрастания напора в конце водовода в момент срабатывания клапана срыва вакуума в исходных данных кроме отметки уровия воды в резервуаре (Zp) задается также отметка уровия воды в сифоне (Zo смар), соответствующего переливу воды в резервуар. При отсутствия сифона в строже записывается ноль.

Для учета изменения напора в конце водовода в результате сброса воды в исходных данных указывается значение $\frac{\mathcal{W}}{\mathsf{W} \, \mathsf{bod}}$.

Числитель (W) этой дроби означает:

- при подаче воды непосредственно в резервуар площадь веркала воды в резервуаре;
- при подаче воды через карман площадь зеркала воды в кармане;
- при подаче воды через сифон площадь зеркала воды в восходящей ветви сифона.

Знаменатель (W803) во всех случаях означает площадь поперечного сечения водовода.

Если площадь зеркала воды в резервуаре по сравнению с площадью поперечного сечения водовода велика и сработку уровня воды можно не учитывать, то в исходных данных записывается $\frac{W}{W868}$ =1000.

4) Значение Q зо. Записывается максимальное значение модуля $\begin{pmatrix} Q \\ \beta \end{pmatrix}$, при котором используются характеристики насоса $\frac{H}{\beta^2} = f_1\begin{pmatrix} Q \\ \beta \end{pmatrix}$ и $\frac{M}{\beta^2} = f_2\begin{pmatrix} Q \\ \beta \end{pmatrix}$ (при больших значениях модуля $\begin{pmatrix} Q \\ \beta \end{pmatrix}$ используются характеристики насоса и $\frac{H}{Q^2} = f_3\begin{pmatrix} \beta \\ Q \end{pmatrix}$ и $\frac{M}{Q^2} = f_4\begin{pmatrix} \beta \\ Q \end{pmatrix}$ При использований каталожных характеристик насосов в каче-

При использований каталожных характеристик насосов в качестве Q ар следует принимать значение Q , при котором размиваемый насосом напор равен нулю. Подробнее об этом говорится при описании таблицы W (массив A_{4}), которой задаются характеристики насосов.

5) Кове- коэффициент потерь напора в обводной линии обратного клапана или затвора. Программой ГУ-7-МИ предусмотрено, что потери напора в обводной линии определяются по формуле:

$$h_{\alpha\delta\beta} = K_{\alpha\delta\beta} \cdot V^2, \tag{6}$$

тде V м/сек - скорость движения воды в водоводе. Значение Кобв определяется в соответствии с диаметром труб обводной линии и коэффициентами местных сопротивлений установленных на ней фасонных частей и арматуры. Суммарный коэффициент местнето сопротивления обводной линии при полностью открытой задвижем можно принимать равным $\xi_{\text{сум}} = 2$ (два колена $\xi_{\text{K}} = 2.0,5 = 1$, выход из обводной линии в водовод $\xi_{\text{бый}}$). Так как $K = \frac{\xi_{\text{C}}}{29}$ и учитывая, что скорость пропорциональна квадрату диаметра труб, можем написать:

$$K_{0}\delta\delta = \frac{\xi_{\text{SM}}}{2g} \left(\frac{D \delta o \partial}{D o \delta \delta}\right)^{4} = \frac{2}{2g} \left(\frac{D \delta o \partial}{D o \delta \delta}\right)^{4} \cong$$

$$\cong 0,1 \left(\frac{D \delta o \partial}{D o \delta \delta}\right)^{4}$$
(7)

В этой формуле **Dådå** - диаметр труб водовода; **D**abå - диаметр труб обводной линии.

Очевидно, что частичным прикрытием задвижки значение Коб8 может быть увеличено до любой заданной величины.

Если после проведения расчетов гидравлического удара окажется, что сброс через обводную линию недостаточен, т.е. значение Коба превышает требуемое, то надлежит увеличить диаметр сбводной линии.

Если обисаной линии нет, то в исходных данных записывается $K_{\text{обб}} = 0$ (нак признак отсутствия обводной линии).

6) Отборы воды в точках изменения диаметров П

Для каждой точки изменения диаметров записывается суммарний отбор воды в этой точке (из всех водоводов) $\mathbb Q$ отб., деленный на число водоводов $\mathfrak n$.

Очевидно, что если отбора воды в точке изменения диаметра не производится, то \mathbf{Q} отб. = 0.

Если точка изменения диаметра навначается лишь для того, чтобы в ней зафиксировать напор, и фактический диаметр не изменяется, то, например, для первой точки " изменение диаметра" ваписывается Q отб. =0; $D_2 = D_1$ и $d_1^{conf} = 0$.

Таблица Ш. Массив A_4

В таблице приводятся данные по характеристикам $\mathbf{Q} \sim H$ и $\mathbf{Q} \sim \mathbf{M}$ насосов. Они записываются восемью столбцами по 21 строке в каждом столбив.

Как известно, обычно в каталогах приводятся характеристики насоса для I-го квадранта, определяющего условия работы насоса при вращении в нормальном направлении ($\beta > 0$) и положительных вначениях расхода Q и напора H . На этих характеристиках дается также кривая Q - N , определяющая потребляемую насосом мощность в зависимости от расхода Q . Для выполнения расчетов гидравлического удара нужны значения потребляемого насосом момента M . Кривая Q - M может быть получена по данным кривой Q - N .

Переочет производится по известной формуле:

M = 973 N , KEM

где N - мощность в квт;

П - число оборотов в минуту

Обычные каталожные характеристики насосов дарт возможность производить расчеты гидравлического удара лишь при условии, что на напорных линиях установлены обратные клапаны, предотвращающие движение воды в обратном направления.

Для проведения расчетов в случае отсутствия обратных клапанов необходимо иметь так называемые 4-х квадрантные характеристики.

В качестве примера на рис. IO и II приведены 4^{X} квадрантные характеристики насоса $52B-II^{X}$). Первая из этих характеристик построена в координатах $\frac{Q}{\beta}$, $\frac{H}{\beta^2}$ и $\frac{M}{\beta^2}$, вторая — в координатах $\frac{B}{Q}$, $\frac{H}{Q^2}$ и $\frac{M}{Q^2}$.

Необходимость иметь две характеристики связана с тем, что первую из них нельзя использовать при малых величинах ${f Q}$, а вторую — при малых величинах ${f Q}$.

В качестве основной следует пользоваться первой из этих характеристик. Как уже отмечалось, в таблице П (массив A_3) должна указываться величина \mathbf{Q}_{2p} - максимальное значение модуля $\begin{pmatrix} \mathbf{Q} \\ \mathbf{\beta} \end{pmatrix}$, при котором используется эта характеристика. Легко видеть, что при $\mathbf{\beta}$ =I первый квадрант характеристики рис. ІО представляет собой характеристику

х) Характеристики взяты из "Указаний по защите водоводов от гидравлического удара", отр. IIO-III.

насоса, соответствующую обычным каталожным характеристикам.
Поэтому и обычную каталожную характеристику насоса можно рассматривать как первый квадрант 4^х-квадрантной характеристикм.Для этого не нужно делать какмх-либо добавочных построений - достаточно лишь переименовать шкалы - шкалу Q считать шкалой В и шкалы Н и М - соответственно шкалами В и В 2.

Для того, чтобы, техника выполнения расчетов на ЭЦВМ была одной и той же, как при использовании каталожных, так и 4-х ивадрантных характеристик, каталожные характеристики условно распространяются на П квадрант и кривые Q-H и Q-M в I квадранте дострамваются до значений Q, при которых H=0. Делается это следующим образом.

ВІ квадранте. Значение Q, на котором обрывается кривая Q-Н характеристики, увеличивается до слижайнего "круглого" числа Qар и для этого расхода Q условно принивается, что Н =0. Крайняя точка каталожной кривой Q-Н насоса соединяется с точкой Q=Qap.

момент, потребляемый насосси при $\mathbf{Q} = \mathbf{Q}_{2D}$, принимается таким же, как для максимального вначения \mathbf{Q} по каталожной характеристике.

Определенное таким образом значение Q ср записывается в табляце R как наибольнее значение расхода, при котором еще используется жарактеристика в координатах $\frac{Q}{\beta}$ $\frac{H}{\beta^2}$.

Во П квадранте. На оси Q откладывается значение — Q_{2} р и для него берутся те же значения H и M, что и для Q =0. Таким образом, условно принимается, что на участке от Q =0 до Q=- Q_{2} рхарактеристики Q-H и Q-M являются

примыми, параллельными оси Q .

Достроенная таким образом каталожная характеристика может рассматриваться как 4-х квадрантная, поскольку при прямом вращении значения Н и М всегда положительны, а обратного вращения при наличии обратного клапана происходить не будет.

Следовательно, подготовка исходных данных для таблиц \blacksquare при использовании каталожных характеристик оказывается аналотичной подготовке исходных данных при использовании 4-x квадрантных характеристик с той лишь разницей, что при каталожных характеристиках столбцы $\frac{H}{B^2}$ и $\frac{M}{B^2}$ ваполняются лишь для B>0, а столбцы $\frac{H}{G^2}$ и $\frac{M}{G^2}$ восоще не заполняются.

При использовании 4-х квадрантных характеристик по значению $\frac{Q \cdot p}{\beta}$ определяется граничное значение $\frac{Q \cdot p}{\beta}$. Так например, если на характеристике рис.ІО принять $\frac{Q \cdot p}{\beta} = 8$, то на характеристике рис.ІІ нужно взять $\frac{Q \cdot p}{Q \cdot p} = \frac{1}{8} = 0,125$ или $\frac{Q \cdot p}{Q \cdot p} = 10^{-2} = 12,5$.

После этого значения $\frac{Q \cdot p}{\beta} = 8$ и $\frac{Q \cdot p}{\beta} =$

Для этих менц значений $\frac{Q}{\beta}$ и $\frac{\beta}{Q}$ по графикам рис. 10 и рис. 11 определяются и записываются в табл. Ш значения $\frac{H}{\beta 2}$, $\frac{M}{\beta 2}$, $\frac{H}{Q^2}$ и $\frac{M}{Q^2}$ (для 4^X -квадрантных характеристик как для прямого, так и для обратного вращения, для каталожных характеристик, на которых кривых обратного вращения нет, лишь для прямого вращения). В строке I ваписываются значения для $\frac{Q}{\beta} = -\frac{Q \pi p}{\beta}$

 $\frac{\beta}{Q} = -\frac{\beta}{Q_{ap}}$, в строке II — для $\frac{Q}{\beta} = 0$ и $\frac{\beta}{Q} = 0$, а в строке 2I — для $\frac{Q}{\beta} = +\frac{Q_{ap}}{\beta}$ и $\frac{Q}{Q} = +\frac{\beta}{Q_{ap}}$.

При использовании 4^{-} квадрантных характеристик необходимо проверить, совпадавы ли значения H и M, определенные по графику типа рис. 10 (для $\frac{Q}{B} = \frac{Q_{2P}}{B}$) и по графику типа рис. II (для $\frac{B}{Q} = \frac{B}{Q_{2P}}$).

Если будет обнаружено несовпадение, то должим быть внесены коррективы в графики с тем, чтобы несовпадение было устранело.

Таблица IУ. Массив A5

В таблице записываются отметки оси трубопровода, в точках, являющихся грамицами расчетных участков.

Таблица У. Массивы А. А. и А.

В таблице приводятся данные с затворе, предохранительном ждалане в начале водовода и резервуарах для впуска воды.

I) Данию о затворе (массив A6)

Для полностью открытых поворотных затворов и задвижек (строка 2) чожно принимать К =0.

Всли затвор (задвижка) установлен на водоводе и диаметр затвора равен диаметру водовода, то значение К определяется по формуле:

$$K = \frac{E}{2g}, \qquad (7)$$

где \$ -коэффициент сопротивления затвора (задвижки) при заданной степени открытия. Определяется по опыт-

Если диаметр затиора **Д**замб и диаметр водовода **Д**за разинчии. то приведенное вначение Кир определяется выражением:

$$K_{np} = K \left(\frac{D \log D}{D \log D} \right)^4$$
 (8)

Если затворы установлены на напорных линиях насосов, причем " п " насосов подавт воду по " п " водоводам, то

$$K_{np} = K \left(\frac{D \log \delta}{D \sin \delta} \right)^4 \left(\frac{n}{m} \right)^2$$
 (9)

Полное время закрытия жатвора (задвижки), как правило, рекомендуется разбивать на 10 равных интервалов. Принимается, что полное закрытие поворотного затвора соответствует повороту на 90° и полное закрытие задвижки — перемещению диска на 100% его хода. Таким образом за каждый интервал времени при равномерном закрытии диск затвора поворачивается на 9°, а диск задвижки перемещается на 10% полной величины его хода.

Из рассмотрения опытных данных следует, что потери напора в задвижке существенно сказываются на процессе удара, начиная с ее закрытия на 80% и потери напора в затворах -начиная с поворота диска на 60°.

Поэтому при возможности двухступенчатого закрытия задвижек и затворов рекомендуется быстро закрывать задвижку де
80% ее кода, а затвор — до поворота на 60°, и после этого
производить закрытие с меньшей скоростью с тем, чтобы не
вызывать значительного возышения давления. Для упрожения
расчетов рекомендуется принимать такой график закрытия, при
котором переход от первой ко второй ступени закрытия созпадает с конном одного из интервалов временя закрытия задвижки
яли затвора. Тогда для любого произвольного момента времени t

вначение К может определяться по линейной интерполяции между значениями К в начале и конце того интервала времени закрытия, в пределах которого находится данный момент времени t.

Для облегчения подсчетов в таблице I даны значения К для задвижек и затворов, соответствующие окончанию интервалов времени закрытия (с I по 9) при равномерном и при двухступенчатом закрытии.

При совтавлении таблицы принято, что первая ступень закрытия (при двухступенчатом закрытии) производится за 30 сек, причем диск задвижки перемещается на 80% его хода, а диск затвора поворачивается на 60°.

В таблице указаны номера строк в массиве A_6 , в которых надлежит записывать вначения K, соответствующе окончанию того или иного интервала времени закрытия (например, значения K, соответствующее окончанию первого интервала, записывается в строку 3, второго — в строку 4, девятого — в строку II).

Значение К для задвижек взято по графику, приведенвому на рис. I (стр. 20) "Указаний по защите водоводов от гидравлического удара", для поворотных затворов — по табл. З (стр. 19) "Указаний".

Следует напомнить, что в бланк исходных дамимх записываются не сами значения К, а определяемые по ним в соответствия с формулами (8) и (9) значения Кпр.

Табляца I Значения K частично-открытых поворотных затворов и задвижек

one that was not a						-	·				
Полное вреия за- Номера строк в массиве As											
крытия То сек	3	4	5	6	7	8	9	10	II		
Поворотный затвор. Равномерное закрытие											
810c	0,02	0,05	0,13	0,34	0,87	2,0	6,7	24	240		
		<u>Поворотный затвор.</u> I ступень закрытия 60° (да 30 сек)									
60	0,03	0,10	0,34	I,I	4,0	10	24	100	1000		
75	0,04	0,17	0,87	4,0	8,7	16	47	170	1300		
100	0,06	0,47	4,0	8,0	13	34	67	270	2000	å	
150	0,17	4,0	7,4	12,0	20	47	IIO	540	2700	ģ	
300	4,0	6,7	II	16	37	64	170	670	6700		
Задвижка. Равномерное закрытие											
+13.	0,012		0,045	0,070	0,125	0,26	0,65	1,8	9,5		
Задвижка. І ступень закрытия 80% (за 30 сек)											
60	0,016	0.050	0,11	0.40	1,8	3,1	6,0	14	50		
75	0,025	0.070	0.26	2,8	2,9	5,0	9,5	20	70		
100	0,036	0.17	1,8	2,7	4,5	6 ,5	12	28	80		
150	0,070	1.8	2,5	4,0	5,5	9,5	I 6	32	90		
300	1,8	2,4	3,5	5,0	8,5	II,0	20	40	IIO		
CK.Ko	A 9 O	6,7	0,0	0, 0	v,v	,0		***			

2) Данные о предохранительном клапане (массив А7)

Данные, приводимые в строках 2-I4 массива A₇, должны определяться по гидравлической характеристике клапана с учетом гидравлического сопротивления линий, по которым вода отводится от клапана.

Гидравлическая характеристика клапана устанавливается экспериментально.

При расчетах, которыми определяется требуемая пропускная способность клапана и соросных трубопроводов, можно поступать следующим образом.

Расчетом гидравлического удара определяется максимальный напор в водоводе Н max при отсутствии сброса воды через клапан.

При заданном допустимом напоре в водоводе Наоп опредедляется величина снижения давления о Н , которая должна быть обеспечена сбросом воды через клапан:

Затем по формуле (I^B) определяется скорость движения воды в водоводе, соответствующая такому снижению давления:

Предположим, что сброс воды производится на отметке Z т.е. происходит при давлении

$$h = Hann - Z$$
 (A)

Потеря напора в обресном устройстве при скорости **Б** V оказываются равными

$$h = K(\Delta V)^{2} = K(\frac{9}{\alpha}\Delta H)^{2} =$$

$$= K(\frac{9}{\alpha})^{2} \left(H_{\text{max}} - H_{\text{fin}}\right)^{2}$$
(6)

Сопоставляя (А) и (Б), получим:

$$K = \left(\frac{\alpha}{g}\right)^{\frac{2}{2}} \frac{H\partial on - Z}{\left(H_{max} - H\partial on\right)^{\frac{2}{2}}}$$
 (I0)

Очевидно, что при сбросе воды через клапан условия процесса гидравлического удара в водоводе окажутся иными и поэтому при коэффициенте сбросного устройства К , определенном по формуле (10), расчетный напор в водоводе будет в той или иной мере отличаться от Наоп . Если он окажется ниже Наоп , то значение К может быть увеличено; если выше — то оно должно быть уменьшено. По этому значению К могут быть определены расходы Q, л/сек, записываемые в строках 5-14 массива Å₂.

Если напор перед клапаном разен **h** и окорость движения воды в водоводе, соответствующая сбросу расхода **q**, , разна **V** м/сек. то можем написать:

$$h = K \vee_{\theta \circ \theta}^{\theta}$$

$$\vee_{\theta \circ \theta} = \sqrt{\frac{h}{K}}$$

MLN

Отсюда находим

$$q = \frac{\pi D^2 \log V_{\text{Bod}}}{4} = 1000 = 785 D_{\text{Bod}}^2 \sqrt{\frac{h}{K}},$$
 a/cex (II)

где Веса -диаметр водовода в м.

Выше указивалось, что сброс воды через насос является эффективной мерой борьбы с повышением давления при гидравлических ударах. Для расчета гидравлического удара при сбросе воды через насос необходимо иметь его з 4^x квадрантную карактеристику, жазаволь.

Однако, если для снижения давления требуется сбросить сравнительно небольное количество воды, то это может быть сделано и при отсутствии 4 х-квалрантных характеристик. Эксперименты, проведенные ВНИИ ВОДГЕО, показали, что сброс воды через насос в обратном направлении в количестве до 15-20% от его номинальной производительности, как правило, не приводит насос во вращение даже при отсутствии тормова (благодаря статическому трению в сальниках и подшипниках). Если же вращение и начинается, то при таком расхоле число оборотов в обратном направдении достигает лишь 10-20% от номинала и при условии закрапления резьбовых соединений не является опасным. Сброс следует производить через обводную линию обратного клапана. Значение коэффициента сопротивления обводной линии может быть определено аналогично определению вначения К сбросного устройства, пользуясь для этого формулой (10). Определяемое по этой формуле значение К = Кобв + К. представляет собой сумму коэффициентов сопротивления обводной линии (Коба) и насоса (Кы

Значение K_H дявже определяться по данным экспериментов. При отсутствии этих данных ориентировочно можно принимать, что при номинальном напоре H_H насос пропускает в обратном направлении расход 0,5 Q_H , где Q_H — номинальная производительность насоса. Если D_{000} — диаметр водовода, M_H —число насосов я M_H —число водоводов, то

$$K = \frac{H_{H}}{V^{2}_{bob}} = \frac{H_{H}}{\left(\frac{\Omega bod}{2}\right)^{2}} \left(\frac{m}{n}\right)^{2} \cong \left(\frac{n}{2}\right)^{2} \left(\frac{m}{n}\right)^{2} = \frac{2.5}{(12)} \left(\frac{n}{n}\right)^{2} D^{4}_{bob} \frac{H_{H}}{\Omega^{2}}$$

3) Данные о резервуарах для впуска воды (массив Ад)

Как уже указывалось, программой ГУ-7-МИ предусматривается возможность использования двух типов резервуаров для впуска воды: резервуаров, изменение уровня в которых не учитывается (тип I) и резервуаров, в которых это изменение учитывается (тип П). Число резервуаров I типа ограничивается только тем, что общее количество мест установки противоударных устройств и арматуры не должно быть более 20; число резервуаров П типа не должно быть более 5.

В исходных данных по резервуарам I типа указываются лишь отметки уровня воды в них. Они записываются в массиве A₅ (таб-лица IУ) вместо отметок оси трубопровода в тех точках, в ко-торых к нему присоединяются эти резервуары.

Данные о резервуарах П типа записываются в порядке нумерации точек водовода, к которым они присоединяются.

Информация в таблице У записывается без разрывов между массивами.

Программой ГУ-7-МИ предусмотрено, что в начале водовода (или у насоса) может быть установлен или затвор (задвижка) или обратный клапан, причем предохранительный клапан может предусматриваться лишь при установке обратного клапана. При установке затвора предохранительный клапан не предусматривается. Поэтому в таблице У может быть или массив A₆ (данные о затворе) или массив A₇ (данные о предохранительном клапане).

В связи с этим в одну серию расчетов могут включаться или варианти, при которых предусматривается установка затвора (задвижки) или вариантов, при которых предусматривается установка обратного клапана.

Для того, чтобы иметь возможность включать в одну и ту же серию как варианты, предусматривающие установку предохранительного клапана, так и варианты, при которых предохранительного клапана нет, необходимо в I (основном) варианте записывать
информацию по массиву A7. Если фактически при этом варианте
предохранительного клапана нет, то во второй строке массива
¾7 следует записать "99999" (или другое большое число, заведомо превышающем возможную величину давления в водоводе).
При такой записи расчет I варианта будет производиться без
учета лействия предохранительного клапана.

Аналогичным образом следует поступать и в тех случаях, когда устанавливается затвор. При тех вариантах, при которых затвор остается открытым, в первой строке массива A_6 (продолжительность времени полного закрытия затвора) нужно записать "999999" с тем, чтобы сопротивление затвора в течение всего рассматриваемого периода времени практически оставалось таким же, каким оно принято для полностью открытого затвора.

Если при каком-либо варианте расчета предусматривается, что затвор остается открытым, то этот вариант можно включать в одну серию с вариантами, предусматриваьщими установку обратного клапана.

В этом случае в строке 12 таблицы П (величина K_0 56) нужно записать значение, соответствующее значению K при полностью открытом затворе (вторая строка массива A_6 — таблища У).

Следует отметить, что в этом случае нельзя пренебрегать гидравлическим сопротивлением затвора и записывать K=0, т.к. это будет воспринято как признак отсутствия обводной линии.

Поскольку массив A₈ записывается последним, то различие вариантов в отношении числа резервуаров не является препятствием в проведении расчетов по ним в одну серив.

Для каждого варианта должна быть записана та часть данных по резервуарам, которая отличается от данных для I варианта. Это относится и к тому случаю, когда число резервуаров при рассматриваемом варианте превышает число резервуаров при I варианте. Следует указать, что вариант, по которому исходные данные записываются в первых столбцах таблиц I-У, назван первым (I) условно — это первый вариант данной серии расчетов. Фактический номер варианта может быть иным.

В заключении раздела "Подготовка исходных данных для проведения расчета" необходимо отметить следующее.

І.Бланк формы Ш (массив A_4) рассчитан на запись исходных данных в одном варианте, бланки формы І,ІУ и У - (массивы A_4 , A_2 , A_5 , A_6 , A_7 и A_8) - в пяти вариантах и бланк формы П (массив A_8) - в семи вариантах. Связано это с характером исходных данных, записываемых на различных бланках. Исходные данные по массиву A_4 относятся к характеристике насоса и могут оставаться одними и теми же для многих вариантов. Данные по массивам A_1 , A_2 , A_5 , A_6 , A_7 и A_8 могут оставаться одними и теми же по крайней мере для двух вариантов — варианта при $C = C_1 m c_1$. В наибольшей мере подвержены изменениям исходные данные по массиву A_3 .

В таблицах I-У столбцы вариантов пронумерованы римскими цифрами. В ссответствующих этим таблицам бланках исходимх далных номера вариантов не проставлены. Их надо вписывать при заполнении исходных данных. Если при этом окажется, что все данные по какому-либо столбцу массива оказываются одинаковыми для нескольких вариантов, в наименование столбца вадо вписать номера всех этих вариантов. Необходимо также указать все номера вариантов, при которых используется данная характеристика насоса (таблица $\mathbb E$ — массив A_4). При передаче бланков для подготовки перфолент необходимо проверить, указано ли на всех бланках одинаковое число вариантов и совпадают ли номера вариантов, указанных на различных бланках.

3. В таблице I для записи "признаков" точек отдедено 59 строк, в таблице IУ для записи отметок этих точек — 63 строчки. В тех случаях, когда число точек оказывается большим, следует использовать бланки ф.рмы I^a и IУ^a. Они аналогичны бланкам формы I и IУ, но предназначены для записи данных по большему числу точек, для чего число вариантов, по которым представляются исходные данные, уменьшено до трех.

Таблица II имеет 8 столбцов для записи данных по характеристикам насосов. 8 столбцов нужны лишь при использовании 4^X-квадрантных характеристик. При использовании каталожных характеристик записи производятся только по двум столбцам. В связи с этим предусматривается также использование бланков формы II⁸ таблицы II, предназначенных для записи данных по каталожным характеристикам (в 2 столбцах). В этом случае на одном бланке могут быть записаны данные по друм вариантам.

4.При большом числе варилнтов таблицы 1-У (или честь их) могут быть записаны не на одном, а но двух или более листах каждая.Поэтому на бланках таблац 1-У,передаваемым для год-готовки перфоленты, должны быть проставлены вомера листов.

Эти номера записываются в "Задании на подготовку перфоленты".

- 5.В бланках таблиц П-У имеются незаполненные столоцы, предназначенные для записи номеров ячеек. "Инструкцией по подготовке перфоленты" (раздел 9) предусматривается, что номера
 ячеек вписываются оператором перед пробивкой перфоленты. Однако для уменьшения числа возможных ошибок желательно, чтобы
 нумерация производилась самим проектантом, подготовляющим
 исходные данные. Руководствуясь "Инструкцией", сделать это
 несложно. Необходимо лишь помнить, что нумерация ячеек ведется в восьмеричной системе счисления (нет цифр 8 и 9; поэтому
 например, после номера 0507 записывается номер 0510 и после
 номера 0577 номер 0600).
- 6. В одну серию расчетов могут включаться лишь те варианты, по которым информация в таблицах I-IУ занимает одинаковое чиспо строк. Это означает, что в одну серию могут включаться только те варианты, при которых число расчетных участков одинаково.

Кроме того, как уже указывалось, в одну серию должны включаться или те варианты, при которых предусматривается установка затвора (задвижки) или те варианты, при которых предусматривается установка обратного клапана. Варианты, предусматривающие установку затворов, можно включать в одну серию с вариантами, предусматривающими установку обратных клапанов лишь в том случае, если закрытие затвора не производится и он рассматривается как обратный клапан с обводной линией, коэффициент сопротивления которой равен гидравлическому сопротивлению ествора.

адания на подготовку перфоленты и на проведение расчета

<u>дание на подготовку перфоленты</u> выдается по форме таб-

⇒ графе I указывается, в какой последовательности должны

зть отперфарированы данные по расчетным вариантам.

Запись в скобках " ячейка № 1421" означает, что при вводе в машину исходных данных указываемый в графе I порядковый номер будет записан в ячейке № 1421.

Первыми перфарируются данные по I зарианту серии расчетов, по которому, как указывалось в разделе 7, записи обязательно должны быть сделаны по всем строкам таблиц I-Y.

В графе 2 записывается номер варианта. Запись в скобках "ячейка № 1420" означает, что пли вводе исходных данных в машину указанный номер варианта будет записан в ячейке № 1420. Очевидно, что если проводится несколько серий расчета, то записываемый в графе 2 номер варианта бутет совпадать с номером, записываемым в графе 1, лишь для первой серии расчетов.

В столощах графы З указываются номера листов соответствующих таблиц (I-У), жа которых записаны исходные данные, относящиеся к рассматриваемому варилнту. Если исходные данные для рассматриваемого варианта по какой-либо из таблиц I-У не отличаются от исходных данных для I гарианта серии, то в соответствующем столоще вместо записи номера листа записывается прочерк (-). Если, например, вариант 2 отличается от I варианта серии только значением " С. " (скорость распространения волн изменения давления), то номер листа записывается лишь в столоще, относящемся к таблице П. По остальным столощам графы З детится прочерки (см. табляну УІ - Садание на полготовку перфоняты).

Задание на проведение расчета выдается по форме таблицы УП.

В Задании указываются Же вариантов (в порядке их расположения на перфоленте), по которым должен быть произведен расчет. Следует отметить, что расчет может начинаться не с I варианта серии (который перфарируется на ленте первым). Необходимость в этом возникает в трех случаях:

- I) После проведения первой серии расчетов (которая начиналась с расчета по I варианту)внявилось, что повторные расчеты должны быть проведены не по всем вариантам, а лишь по некоторым из них, причем по I варианту повторять расчет не надо.
- 2) После проведения первой серии расчетов выявилось, что должна быть проведена вторая (или последующая) серия расчетов, включающая новые варианты. Тогда в бланках таблицах І-У могут быть добавлены исходные данные по этим новым варинантам и по дополненным таблицам І-У может быть подготовлена новая лента, на которой будет отперфарирован как уже просчитанный І вариант, так и новые варианты.
- 3) После проведения первой серии расчетов выявилось, что число полуфаз, для которых производился расчет по какому-либо варианту, оказалось недостаточным и должно быть увеличено. В этом случае взамен подготовки новой перфоленты, в которой для данного варианта указывается большее число полуфав, можно внести исправленное число полуфав с пульта. Для этого расчет по рассматриваемому варианту должен быть повторен в свответствии с преждними исходными данными. После завершения этого расчета с пульта вводится новое число полуфав, указываемое

графе 5 Задания на проведение расчета. Это число должно быть записано в восьмеричной системе счишления. Следует подчеркнуть, что если подготавливающий Задание не знаком с восьмеричной системой счисления, то вариант с увеличенным числом полуфаз можно рассматривать как новый. В этом случае вводить восьмеричное число с пульта не потребуется.

В то же время следует указать, что если проектант знаком с восьмеричной системой, то целесос разно все варианты рассчитывать с "продлением времени счета", т.е. после завершения расчета для числа полуфав, отперфарированного на ленте, продлить расчет еще на несколько полуфав. Сопоставление результатов расчета для исходно о числа полуфав (отперфарированного на ленте) и для увеличенного числа их позволит быстрее определить, можно ли считать расчет по данному варианту законченным или надо еще продлить время счета (см. пункт 2 раздела 7 - подготовка исходных данных для проведения расчета).

В графе З таблицы УП по каждому варианту должно быть указано положение ключей № I-6 (+ включен. - выключен).

Ключи № 1,3, 5 и 6 обычто выключены. Включаются они в следующих случаях:

- илич и I не нужно печатать исходные данные;
- <u>ключ № 3 выводятся на печать</u> значения волн изменения давления;
- кдюч № 5 насос оборудован тормозом, исключающим возможность вращении ротора в обратном направлении;

ключ № 6 — после снижения числа оборотов насоса до 10% от номинала результаты расчета нужно печатать не через 10, а через другое число интервалов времени " U " (см.раздел ?, подготовка исходных данных, записываемых в табл. 1). Это число интервалов времени (в восьмеричной системе счисления) должно быть записано в графе 4 "Задания оператору".

При назначении положения ключей № 2 и № 4 надвежит исходить из следующего.

<u>Ключ № 2.</u> При выключенном ключе № 2 расчет данного варианта производится однократно, при включенном - двухкратно;

Ключ № 4. При выключенном ключе № 4 печать производится на узкую ленту ("узкая печать"), при включенном — на широ-кую ленту ("широкая печать").

Печать значений воли изменения давления при любом положении илюча № 4 производится (если включен ключ № 3) на узкую ленту.

Как правило, первую серию расчетов следует проводить однократно и после анализа их результатов повторять расчеты лишь по тем вариантам, результаты которых вызывают сомнения.

Повторно должны производиться также расчеты по тем вариантам защиты от гидравлического удара, на основе сопоставления которых будет выбираться окончательный вариант
защиты.

Во избежание недоразумений следует подчеркнуть, что по каждому варианту защиты может производиться по нескольку вариантов расчета (например, для различных расчетных значений " с. ", различных комбинаций работы насосов и др.).

В графе 6 указываются предполагаемые затраты машинного времени на проведение данного расчета. Эти ватраты времени зависят от числа полуфаз, для которых производится расчет, числа расчетных участков, на которые расчленен водовод, а также от предусмотренных мер защиты водовода от недопустимото повышения давления при гидравлическом ударе.

При отсутствии у проектанта спыта проведения расчетов гидравлического удара по программе ГУ-7-МИ для записи в Задание на проведение расчета затраты времени можно принимать по таблице 2.

Таблица 2

Орментировочные величин запрат машинного времени на
проведение расчета гидравлического удара по программе
ГУ-7-МИ

Число полуфав п Р п, для кото- рых произво-	Затраты времени в минутах при числе расчетных участков								
дится расчет	до 20	20-40	40-60	60-80					
до 10	5	IO	15	20					
10-20	12	20	30	40					
20-30	2 0	30	45	60					
30-40	30	45	60	80					
40 -5 0	40	60	80	100					

Если расчет для данного варианта производится дважды, то указанные в таблице затраты в емени надлежит удваивать.

9. Инструкция по подготовке перфоленты исходных данных

Для считывания программы с МЛ в начале перфоленты в границах ввода перфовируются спедующие команды:

0001/ - 4700	0200	0232
2/ - 4500	7546	0238
3/ - 3000	1000	0000
47 - 0000	0000	0000

Затем перфорируются исходные данные, записанные десятичными числами на бланках, формы которых приведены в таблицах I-У. Данные по всем вармантам расчета перфорируются в порядке, указанном в "Задании на подготовку перфоленты".

При перфорации каждого варианта:

- а) пробивается " граница ввода";
- б) пробивается десятичное (без запятой) число -порядковый номер данного варманта с записью в ячейку № 1421 (это число указано в графе і таблицы УІ "Задание на подготовку перфоленты");
- в) пробивается десятичное (без запятой) число номер данного варманта с записью в ячейку № 1420 (это число указано в графе 2 таблицы УІ "Задание на подвотовку перфоленты");
 - г) пробиваются исходные данные;
 - д) пробивается "граница ввода".

По первому варианту серии (первому в порядке записи в таблице УІ) исходные данные (записанные в первых столбцах таблиц І-У) перфорируются всегда начиная с ячейки № 0500 (последовательно в порядке нумерации таблиц и расположения в них исходных данных).

Количество заполненных строк в таблице I, а следовательно и количество ячеек, в которке завосятся данные этой таблици, зава-

сит от особенностей рассчитываемого варианта. Поэтому номера ячеек, которые должны быть проставлены в строках всех остальных таблиц, также зависят от особенностей рассчитываемого варианта.

Так как нумерация ячеек сквозная, то в первой строке каждой последующей таблицы записывается номер ячейки, следующей
за номерсы ячейки, который записан в последней заполненной
строке предшествующей таблицы.

Нумерация ячеек в таблице Ш производится последовательно по столбцам (в первой строке последующего столбца записывает⊷ ся но ер на единицу больший момера, записанного в последней строке предшествующего столбца).

Следует отметить, что записи в строках первых столоцов таблиц I-У должны быть без пропусксв. Если какая-либо из величин, входящих в состав исход: ых данных, равна нулв, то в соответствующей строке должен быть записан С. Поэтому если в представленных для перфорации таблицах исходных данных будут пропуски, то эти таблицы нужно вернуть для исправления.

Исходные данные по остальным вариантам перфорируются последовательно в том порядже, как это указано в "Задании на подготовку перфоленты".

В отличие от I варианта серии(записанного в таблице УІ первым) данные по остальным вариантам записываются и перфорируются не по всем строкам, а лишь по тем, по которым они отличаются от I варианта. Это относится и к таблице Ш. Данные по ней заносятся лишь в том случае, если при рассматриваемом варианте расчета они отличаются от истодных данных для I варианта.

10. Инструкция по записи программы на магнитную ленту

- І. Установить на ЛПМ-2 нулевого шкафа размеченную магнитную ленту (5 зон).
 - 2. Ввести с пульта или перфоленты следующие команды:

0001/ - 5000	0000	0232	0010/ - 0000	0000	0000
2/ - 0000	0000	0000	I/ - 4700	020I	3224
3/ - 4700	0200	0232	2/ - 4300	1600	3224
4/ - 4300	7546	0232	3/ - 3000	OOII	0000
5/ - 3000	0003	0000	4/ - 0000	0000	0000
6/ + 0000	0000	0000	5/ - 3000	0014	0000
7/ - 5000	0000	3224			

- З.Установить на фотоввод перфоленту с программой ГУ-7-МИ.
- **4.**В режиме "автомат" пуск "0001". Останов "0003".Контроль-
- 5. Пуск 0003. Останов 00II.Контрольная сумма 777 777 777 777.
 - 6. Nyck 00II. Останов 00I5.
 - II. Инструкция по работе за пультом при проведения расчетов
- І. Установить магнитную ленту с программой ГУ-7-ИН на ЛПМ-2 нулевого шкафа.
 - 2.Установить на фотоввод перфоленту исходных данных.
 - З.В режиме "цики" нажать "цифоовой ввод".
- 4. В режиме "автомат" пуск "ОООІ". Произойдет останов "ОООБ".
- 5. В режиме "цики" на клавиатуре "набор кода" в двух последних тетрадах набрать порядковый номер варманта, ука-занный в графе I "Заданяя на проведение расчета". Явбор про-

изводится в двоично-десятичном коде, правильность набора проверить через сумматор.

6. Установить ключи согласно "Заданию на проведение расчета". Ключ № 7 должен быть выключен.

При включенном ключе № 4 подготовить к работе АЩІУ, при выключенном ключе № 4 подготовить к работе БПМ, при включенном ключе № 3 подготовить к работе БПМ.

- 7. В режиме "автомат" пуск " 3210".
- 8. Если машина остановилась по адресу "5737", то в ражиме "цикл" занести с пульта ячейки "0500" восьмеричное число,
 казанное в графе 4 "Задания на проведение расчета". После
 этого выключить ключ № 6 и в режиме "автомат" произвести пуск
 "5737". Машина остановится по адресу "7110".
- 9. Если в графе "5" "Задания на проведение расчета" ничего не записано (или сделан прочерк"), то останов по адресу
 "7110" означает, что расчет данного варианта закончен. Если
 в указанной графе записано число, то его следует занести
 (нак восьмеричное) в последние разряды ячейки "0501" и в режиме "автомат" продолжить счет с адреса "7126". По окончании
 счета машина вновь остановится по адресу "7110" (расчет данного варианта закончен). Для печати титульного листа (если
 ключ № 4 включен) после окончания счета по данному варианту
 мужно произвести пуск "7110". После печати машина вновь остаповится по этому адресу.

Для расчета следующего варланта выполнить пункты 5-9.

10. Если время, отведенное для проведения указанных в "Задания" расчетов истемно, а рассот не закончен, то нужно вилючить илич 2.7. Чегез 60-100 секунд после этого нашина

выдает результаты незавершенного расчета по очередному ва-

В следующий выход на машину расчет должен быть начат с варианта, расчет по которому остался незавершенным или по согласованию со спецмалистом, выдавшим задание, со следующего варианта (если оценка данного варианта может быть дана специалистом по результатам незавершенного расчета).

Ταδρυμα Ι Λυςπιλ 12-7-MM Исходные данные Наименование организации... _ Наименование объекта Wupp M Obsekm Ak Варианты Варианты N2 N2 **10.5** 10 NS NS SUBBR aveen T III T W M Число интерфилов времени, через наторое призвовится прочищающая вып Число попуская, для наторых произ-9-точка изменения диаметра+ Bobumen paevern pesephyap Tun II ann Brycka Число интербалов времени, на которое разбито время закрытия затвора Boller диазыбается фид лакантеристики и че Запись Зается, 1, всях нет «"О Запись Зается, 1, всях нет «"О Запись время запреми ватором /7X 10-точка ивменения виднепра Противоидарных устрайств Q-H вэтой тачке йет. Лензиаки течек водовода 11 - ПОЧКО ИЗМЕНЕНИЯ ВИОМЕТОЛ Начиная се спраки, гостветстви-+ отбао воды. rowei aveire 0505 sanucubarance 12 - ห**อ**หน**อใ**ตร mayna โดยิตโดยิสcheduraciue "nouska ku" sapak-CLISDON. meanux moven, sabucaume om 13-концевая точка водово-истанавливаеной в этих точках да, сифона нет. กองสมเด็จบริสภพอน์ สภกสอดสมเคม О-ничево не установлено 1-диаспоигна-согостивления. B 2-клалан вписка и зашемпения Примечание. 803BUXQ 1 Каталожная жарактерис-3-абостный клапан+ клалан тика на напорнай линии иставписка и зашемпения новлен обратный клапан баз BosBuxa. OBBODHOÙ JUNIUL POUSHON D' 4-резербуар для влуска воды 2.4" квадрантая харантерис-Tun I. тика. Обратного клапана нет. 5 - ma see Tun [затвар аткрыт - признак "1" 6-точка изменения биаметра+ 3.4 × квадранная характерити-клаган вписка и зашемпения ка. Дбратный клапан Ечеч basilina. аштваа) имеет обводную пинина - привная .. 2" 1-точка изненения биаметра+ обративый клапан + клапан Brucka u sautemnenus losbyza в-точка изменения виаметра-pesephyap Tuni day brucia bodu D531 21.

Tu	-7- МИ					To	รอักบนต	∐ Auc	m Ab		
,		P.	(cxodh	ыв с	Занные	,					
ħ	<i>Таимен</i> і	ование ор	DE AHLIS	αμμи_							
H	, аимено	вание об	bekmo	z							
Wuφρ № Oðserm №											
Nº.		Обозначен.		₩.	ме вари	шитов					
14	No-Na	и размерн	_			317	77	777	THE		
Ŋη	9488K	беличин	I	Ш	Ш	IX	A	ΛΤ	ΧП		
1		m	ARCUO	насосов							
2		n	HUCAO	გიმიჩი მ	රිර						
3		GD2 Kr M2	махов	OÙ MOM	eum por	πορα αε	peeama	!			
4		Me KrM	1		<i>Впремый</i>				- 1		
5		MTP. KPM	B COLINE	п, затра чиках и	подшиль чибаеты	NO MORI NUMBER	ogone mui	прени	R		
6		RO OB/MUN	нормо	1/15HD8	ARCUD DE	iopomoŝ	MICOCO	t.			
7		Hac M			авмый м			учения б	Busam.)		
8		Zo M	отметна уровна воды в резервуаре.								
9		ZO OUD M	отнетия высшей точки оси ситома (пои откитствии								
10		What	Photograph	s nonapi	ADMONG C	иш сиф Ненця во	020 000000				
11		Qap Maker	MEXICUM CA 80G	альное з Фин в к	начение Q, рординат	is (unu q), as 4/a - H	ipu komo Jas unu	g-H).	nosyem-		
12		K 088	mu anei	ILLUBAM, I	арактері Вной лин	તરત. ૧ ૩ ૧૫ના ત	anges.	MUHRCKOR	canpo-		
13		AL M	POCYEN	אם פאע אני מפאל	NA UNGC	nka (pa	COMORNI	IE MESK	oy .		
14		HOOD M	ממתמא	8 HAYAN	e bodobo	da (do be	KNAYEN	TH GOTS	ателя)		
15		Que Mak	nodave		дним нас						
16		A, M	LUBMENE	тр тру ния ди	d 1-où va amempa).	cmu east	100801 (80	1-02 m	OURL!		
17		a M/cen	Скарос	ne pacri	DOCKNOWIE	ния вол	H LISMONE	ния дав	RHUR		
18		Hood 14	עייאטא אייאיי	начале Вбугат	Smapoù ens) an Saau S na vueno	YECTUL	5000000	702 (80 B	MANO-		
19		Gombi May	CYMMOL Gand., O	mbili omb P nemmbr i	MO HUCAG I		R. USM	EWBNTA Q	иаметра		
20		Do M									
21		d, and	AUQ ME	mp bml mpa.	a Bou yo	R 8 1.0	MOUN	e uzmen	BHUD		
22		Had M	manop	MALAGIN	e mpembe	u vacna	6900000	G (00 00	KANO-		
23		Combe "	Da Gor	HOW OME	iap bodbi ik Imbili Ha	12-00 ma rucno Ba	uke usme Tubodab (HENUR D	LIZMEMI-		
24		D. M	Диаме	mpy mpy	18 3-eu 4	исти во	<i>довода.</i>				
25		de M	AUQME BUQME	mp ombo	embnexus	80 B-0	a moune	WALE WASHINGTON	HUB		
26		HOOM	HOLDOD	diveame	ë verndep varj	maz vac	mu bodol	100a (80	Bemnio-		
27		Garda Mil	напор в начале четвертог части вобовова (во вымпо- ченир обисатем) сутнарные отвор воды в 3-га точке изменения виажет- ра Qembs, депенный на число водоводов п.								
26		Dy M	A.com	me mad	uomfenn	വാ പറമ്പ	u bairte	Mex.			
29		d3 M	Quame buame	mp omb	einenevala	6 3.00	MOVEE	USPIGNO	HUR		
Len	-	And and	4	-			particular and the second	Marie Marie Committee	NAME OF TAXABLE PARTY.		

-	7 -M	Á	kaumen Ioumen	obame Bame	оргиния о рг ина	SH UU	Исх	одны е	данн					and the same	gunda 🖁	-
		<i>p</i> > 0			1	8<0				Q > (7			Q <	0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 -	M!
, ,	A THE WARRANT	H/p2	No NE SHEEK	m/ _{f=}	No No Preek	H į		M/22	Nº Nº	H/Q^2	N: NI RYPRK	M/Q^2	Nº Nº RYREK	H/Q2	Ne Ne Qu ee k	m/q2
													-		-	
,				<u> </u>			1				1		1			
13	127	3														
		r - stados en 1 day , entidapos es			-	do nakalist voltodina aliki ko a		<u> </u>				<u> </u>	-	·	-	
7		· Partirity colleged to a basely tyle received					1				+		†		1	
3		Mark teknisteler elkerapasken mark Tilot Milandradikan sindilikan					1									
Ø.		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1					<u> </u>	ļ			<u> </u>			<u> </u>	
Andrew and	**************************************	* ***	1	 			1		 			 	 	<u> </u>	1	
4													2.2	- Compression of the Compression		
u U			-	<u> </u>		and the second second second second			<u>.</u>				 -	 -	 	
30 100		regulgeon a 17 octail.	•		1		†						1		1-	
	A NAME OF THE OWNER, AND ADDRESS OF THE OWNE	jih pure kan i Makapura , i da kamun , isasya Manung Makapun ang pa ng 1880 1987-1981							1							
		Tamandari	-	<u> </u>					-						 	
i d		hadran inch	1			er etti adenaana enaa edilakeita	-				1-		1,		†	
? <i>^</i> ;	and the second					de constanting										
8,		. h Mile adultion of the deliberation of		<u> </u>				<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	1		1	<u> </u>	1	l

Гу - '	7- MV Ha)ные еани:				เอ็กแน	a <u>ī</u> Ÿ	Nuci	n M:	
Hh	Ho pp N	UMEH	ован	ue ob	sekm	a			na.	 PKID	~		
ши	<i>Φρ</i> 3.						T	Oôsekm №					
₩	Ng Ng	Nº N	вари	иαнт	08			№ №	Ŋŧ Þ	/: Ba/	ouan	mab	
ח/ח	94 22 K						nin	g yee k					
0							32				•		
1							33						
2							34						
3							35						
4							38						
5							37						
6							38						
7							39						
8							40						
9							41						
10							42						
11							43						
12							44						
13							45						
14							46						
15							47						
16							48						
17				<u> </u>			49	<u> </u>					
18	L			<u> </u>			50		L		<u> </u>		<u> </u>
19			L	L	Ĺ		51	<u> </u>					L
20							52	<u> </u>		L	<u></u>		
21			L				53	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>
22			L				54						
23							55						
24	1						56			1		Γ	
25					T		57	1	1	T	1	1	T-
26	1				1		58	1	T-	1	1	1	_
27	1			1	1		59	1	1-	†	1	1	—
28			T-		T		30	1	î —	1	1	1	T
29	1			 	†	i	51	 	J. marine	1	+-	†	<u> </u>
30			<u> </u>	 	1		52	1	şar	1-	1		1
31	1		1	-	T		63	1	1	7	1-	S. American S.	1

ry-7-Mu		Таблица V Лист Мя
	объекта	
		Oδъerm №

				045	26.4			8	Aco	ианты
Nº Nº	~8 N8 Maccur- Be	-	7.	рианп	70/	1	NE NE	NS NE PROCEE	7 7 77	
SYEEK			111	1111	111	V				V VI JJI
Масси	A .									о резервуарах
	1	Apada 3a.Kpe	nacument mus sa	ность і твора в	ренени сек. (т)	nonwata			Впуска	-
	2	SHOYE	MURK 84	рарнуле затворо	hiky2 n	ОЛИОСТЬЮ	1	1	у безерулары ч Дов релленты	начального уровня вод над осые тоубоправода
	3			,				2		rana bodu b pesepbyap
	4	3на	чание і	К для мо	эменто	8		3	BASIVEMURS &	фармуле h=Sq² при двиз езервуала и ви+лваду
	5	11	_	(n-2) on				4	Значение 8 пр Водобада к ј	езердуара и вселбаду ги движении бады от певербуару
	6	30	рытия	, eđe ri	- номеј	,			Πρ	имечание
	7	ða,	IHOÚ C	проки	в насе	เนอ็ย				4 записываются по
	8	(Ha	YUHQ9 (: п• 3 и .	кониця	n=11)				із резербуарав вля Вы сработка уравня
	g								1 *	читывается при
	10								проведени	и расчета.
	11									ой Гу-7-Ми прена дозможност
	12	1000 HOCT	ooo (ye.	nobwee nominoso	3MOVEHU 3amêt	EK non-				прена розгражност пва: 5 таких:
			-		Marine Major sale Merical Arrestal	alan and agreement of the			резервуа	ρ0 δ.
Maccub	A,-	дань	WE a	предо:	грани	· -				гзервуарав, сраб от к гаторых не учит ы вс
	me			פאסחב						ами чено талька
	1.	WAG !	arcount	ייים מספר מייים מלים מחרים	EHUN (B	M.D.C.)			mem, vm	о а бицее чисаю мес
	2	mapore	KAGASH	กาหคาดขา เกาหคาดขา	demen.					ки на водоводе Дарной армату р ь
	3	ng-be	ricina di Kranak	овления закрыб	iè m.&s.) n aemcs.	CU 110-				ю паевышать
	4	0-00	CXOU YEL	denemus	אפת אסת				20.	•
	5	1								
	6	80	U YUMЫ	расход	විටේ ජිටේ	Por i				
	7	0	Moor,	фасы	Ваенчи					
	8			пан при						
	9	15.		, são n						
	10	1.0		проки в			1			
	1	1146		c n=5	U NDH	IZR		 	1	
	12		n	= 14 j						
	13								1	
	14						 -	 -		
	+	 				AND DESCRIPTION OF THE		 	1	
	 	-	Marine Tales		وه درس	- 34 page 198	***	1	†	
ī	9	¥					5	•	•	

Задание

на по. го ул	дготовку ара по п	перфоле пограмме	енты для • ГУ-7-М	пров М	едени	я расчета гидравлическо-
Наиме	нование шей зада	организа	ции,			
	нование					
Шифр /	fe				Объек	7 Nr
	чи		ерфолент нантов н		фолен	те
	ин ва- риан-	NONE TE	олиц ис данн ых		·	
	(ячейка ем: 1420)		n o	ij	У	Примечание
ī	2	 -	3	1 - <u>1</u>		14
I 2 3	I 2	I I I - I		1	I	І. Шифры в столющах графы 3 означают номера листов таб-лиц 1-У,относящихоя к данному варианту. 2. Прочерк (-) означа-ет, что по рассмат-риваемому варианту исходные данные не отличаются от исходных данных по варианту, в порфорацыи. 3. Записи в скобках "нчейка терфорации графы 2 означают, что записаннования графы 1 и "почейка терфорации в записяние в зтях графах чйсяв (вомера в порядке перфорации в жомера вариантов) всетда вводятся составтственно в пребходенно в пребходенн
Задани	e bulan	<u>(200000</u>	 	• • •		A8 TS
Перфол	енту под	POTOBEL	(noma	(23)		(2018)

Таблица УП

Залание

на проведение расчета гидравлического удара по программе ГУ-7-МИ Наименование организации, выдавшей задание												
Наименование объекта												
Лифр № Объект №												
Перфолента ж												
ж е ж вари- пп антов в порядке перфора- пли на	- 1	вводи с пул при п	Предпола- гаемне ватраты машинного времени									
ленте	I	I 2	3	3 4	5 6	6	дении чета і навд вариа	9 #A				
							В ячей— ку № 0500	В ячей- ку <u>ко</u> 501				
I S				3			4	5	6			

Предполагаемые затраты машинного по всем вариантам задания	времени час.	на проведение расчетов
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	400.	### •
Задание выдал (подпись)		(Дата)
Затрачено машинного времени	vac.	MNH.
Расчет произвел		
(подпись)		(дата)

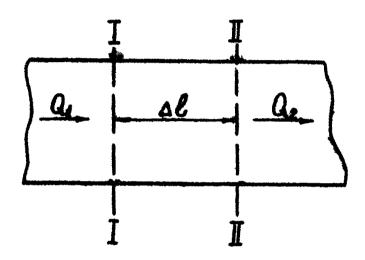
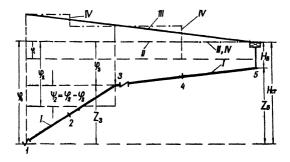
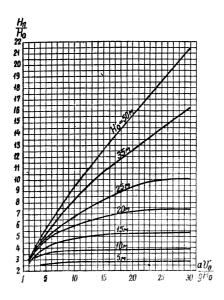


Рис.1 Отсек трубопровода



Puc. 2

[-Профиль водовода; ||-условная пьезометрическая линия при отсутствии потерь напора в водоводе; |||-фактическая пьезометрическая линия; N-условная пьезометрическая линия при концен трации потерь напора в двух диафрагмах (расположенных в точках 2 и 4).



Puc.3 График для определения давления при защемлении воздуха в местах образования разрывов сплошности потока

Н_п — макситальное давление в месте установки клапана, для впуска и защетления воздуха; Н_ь — етатическое давление в месте устоиновки этого

Ітапана

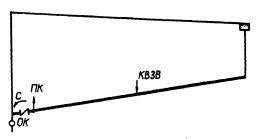


Рис.4. Ітип профил'я водовода. С-сброс воды; ПК-предохранительный клапан; Кв3В-клапан впуска и защемления воздуха; ОК-обратный клапан.

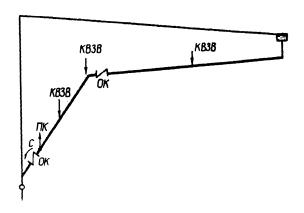


Рис. 5. 11 тип профиля водовода.

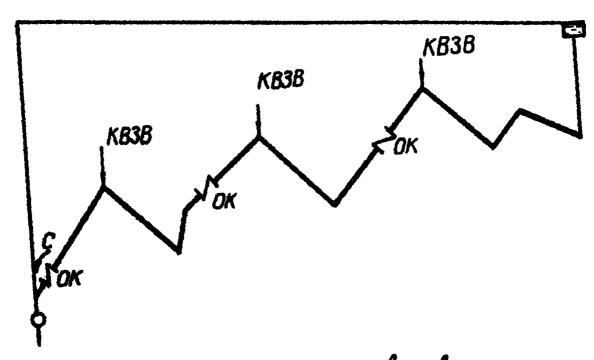


Рис. 6. І тип профиля водовода.

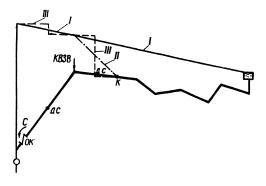


Рис.7. IV тип профиля водовода IC — диафрагма — сопротивление; К — концевая точка условной расчетной схемы водовода; I-действительная пьезометрическая линия; II—пьезометрическая линия на концевом участке условной расчетной схемы; III—пьезометрическая линия условной расчетной схемы при концентрации потерь напора в диафрагмах — сопротивлениях.

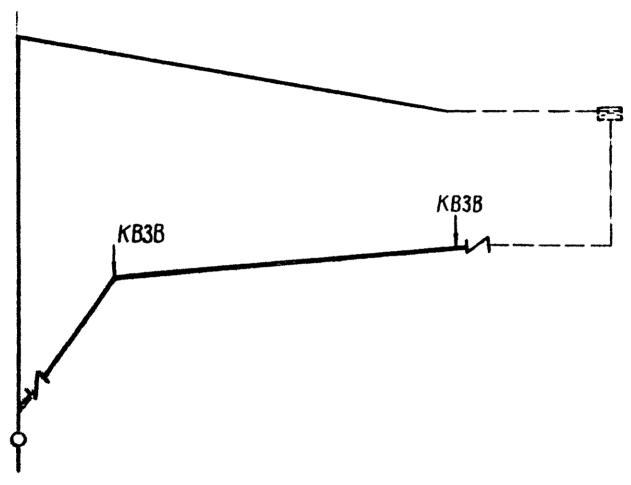
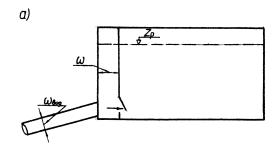
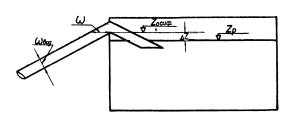


Рис. 8. V тип профиля водовода.





δ)

Рис. 9. Схемы примыкания водовода к резервуару. а)карман; б)сифон.

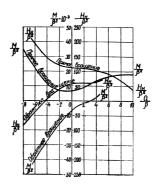
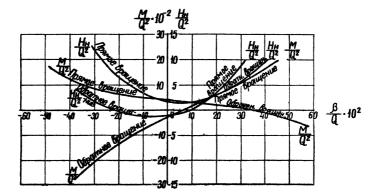


Рис 10 4-квадрантная характеристика насоса 52B-11 в координатах <u>д</u>, <u>Н_н</u> и <u>М</u>



Puc.11 4-квадрантная характеристика насоса 528-11 в кододинатах $\frac{\beta}{Q}$, $\frac{H_H}{Q^2}$ и $\frac{M}{Q^2}$

Цена 50 коп.

^{1-99150.} Подп. к печати 19/П-1970 г. Объем 6,0 п.л., тираж 500; **Зак. Е Тив.ВНИИ** ВОДГЕО, пос.Кучино, Горьков.ж.д., Гидро--

Замеченные опечатки

страница	строка	напечатано	следует читать
10	11 снизу	$\Delta h = \varphi < H_{\rm B}$	$\Delta h = arphi_1 < H_{ m B}$
13	2 сверху	$= v - \frac{g}{a} (2\varphi_2 - \varphi_3)$	$= \mathbf{v}_0 - \frac{\mathbf{g}}{\mathbf{a}} \left(2 \varphi_2 - \varphi_3 \right)$
41	3 снизу	восьмеричными	десятичными
72	1 снизу	в графе 1	в графе 2

Внимание!

указанные на стр. 40 — 41 обозначения L_{max} и Δ V_{max} при окончатель ной отработке программа заменена соответственно на X и W.