

Лекция № 9.Гидравлические потери энергии (напора).Общие сведения.

Потери удельной механической энергии (напора) или так называемые гидравлические потери зависят от формы, размера и шероховатости канала, а также от скорости и вязкости жидкости.

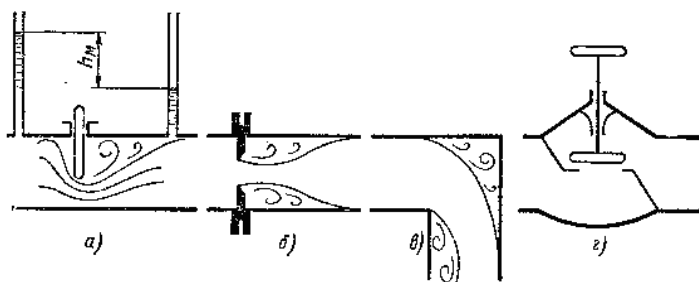
Во многих случаях течения гидравлические потери примерно пропорциональны величине

скоростного напора: 
$$\frac{v^2}{2g}.$$

Потери удельной механической энергии разделяют на два вида:

- потери энергии на местных гидравлических сопротивлениях (местные потери);
- потери энергии на трение по длине трубопроводов (потери на трение).

**1) Местные потери напора** обусловлены наличием так называемых местных гидравлических сопротивлений (вентиль, угольник, диафрагма, внезапное расширение, внезапное сужение и т.д.), где поток претерпевает деформацию и скорости меняются и по величине и по направлению.



Местные сопротивления и вихреобразование в них:

а) - задвижка; б) диафрагма; в) колено; г) вентиль.

Общая формула (или формула Вейсбаха) определения местных сопротивлений имеет вид:

$$h_m = \zeta \left( \frac{v^2}{2g} \right),$$

где  $\zeta$  – безразмерный коэффициент местного сопротивления;

$v$  – характерная скорость.

При определении потерь на местных сопротивлениях по формуле Вейсбаха используют среднюю скорость жидкости в трубопроводе, в котором имеется местное сопротивление.

Если же диаметр трубопровода, а, следовательно, и скорость потока меняются по длине, то за расчётную скорость удобнее принимать бо́льшую, т.е. скорость соответствующую меньшему диаметру.

**2) Потери на трение** обусловлены трением слоёв жидкости относительно друг друга и трением о внутренние стенки канала и определяется по формуле (формула Вейсбаха-Дарси):

$$h_{mp} = \lambda \frac{l}{d} \frac{v^2}{2g},$$

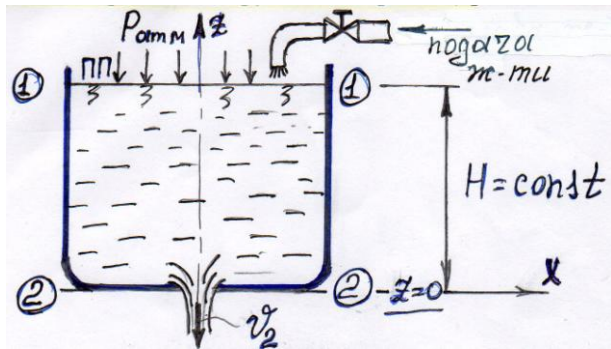
где  $\lambda$  – безразмерный коэффициент сопротивления трения.

**Коэффициенты  $\zeta$  и  $\lambda$  определяются опытным путём.** (Для некоторых коэффициентов получены эмпирические зависимости, составлены таблицы экспериментальных значений, которые содержатся в справочниках по гидравлическим сопротивлениям).

При определении суммарных потерь удельной энергии исходят из так называемого принципа наложения потерь (т.е. исключают взаимное влияние гидравлических сопротивлений) – полная потеря удельной энергии определяется алгебраической суммой потерь, вызванных каждым сопротивлением в отдельности.

При использовании этого метода могут возникать погрешности.

Поэтому замеры параметров потоков следует проводить на прямых участках трубопровода (длиной  $\geq 10 d$  до и после исследуемого местного сопротивления).

Примеры анализа гидродинамическихявлений на основе уравненийгидродинамики.

1) Истечение жидкости через малые круглые отверстия  
(при постоянном напоре).

Рассмотрим резервуар с жидкостью под давлением  $p_{атм}$ , имеющий в днище малое круглое отверстие, через которое происходит истечение жидкости в атмосферу.

Движение жидкости считаем установившимся.

Запишем для сечений (1-1) и (2-2) уравнение Бернулли:

$$z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \alpha_1 \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \alpha_2 \frac{v_2^2}{2g} + h_n$$

Для нашего случая -  $F_1 \gg F_2$ ;  $v_1 \ll v_2$ .

$$z_1 = H; \quad p_1 = p_{атм}; \quad v_1 = 0; \quad z_2 = 0; \quad p_2 = p_{атм};$$

В итоге, получаем:

$$H = \alpha_2 \frac{v_2^2}{2g} + h_n, \quad \text{где} \quad h_n = \zeta \frac{v_2^2}{2g}.$$

Тогда, подставив это значение вместо  $h_n$  и выразив скорость  $v_2$ , получим:

$$v_2 = \frac{1}{\sqrt{\alpha_2 + \zeta}} \sqrt{2gH} = \varphi \sqrt{2gH},$$

где  $\varphi = \frac{1}{\sqrt{\alpha_2 + \zeta}}$  - коэффициент скорости (величина безразмерная).

Так как,  $\alpha_2 > 1$ ;  $\zeta > 0 \Rightarrow \varphi < 1$ .

В случае идеальной жидкости -  $\alpha = 1$ ;  $\zeta = 0 \Rightarrow \varphi = 1$  и скорость истечения идеальной жидкости равна теоретической скорости:

$$v_T = \sqrt{2gH}.$$

Из рассмотрения этих формул можно заключить, что коэффициент скорости  $\varphi$  есть отношение действительной скорости истечения жидкости к теоретической скорости:

$$\varphi = \frac{v_c}{\sqrt{2gH}} = \frac{v_c}{v_T} < 1, \quad \text{где} \quad v_c - \text{скорость струи.}$$

Коэффициент  $\varphi < 1$  из-за наличия вязкости у реальной жидкости.

Степень сжатия струи оценивается коэффициентом сжатия  $\varepsilon$ , равным отношению площади сжатого поперечного сечения струи к площади отверстия:

$$\varepsilon = \frac{F_c}{F_o} = \left(\frac{d_c}{d_o}\right)^2.$$

Умножив скорость струи в сжатом сечении  $v_c = \varphi \sqrt{2gH}$  на площадь сечения сжатой струи  $F_c = \varepsilon F_o$ , получим выражение для расхода жидкости через отверстие с острой кромкой при совершенном сжатии:

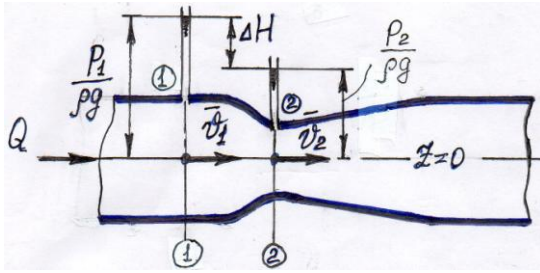
$$Q_c = v_c F_c = \varepsilon F_o \varphi \sqrt{2gH} = \mu F_o \sqrt{2gH},$$

где  $\mu = \varepsilon \varphi$  - коэффициент расхода.

Коэффициентом расхода при истечении из круглого отверстия  $\mu$  называется произведение коэффициента сжатия  $\varepsilon$  на коэффициент скорости  $\varphi$ .

## 2) Труба Вентури.

Она представляет собой устройство, устанавливаемое в трубопроводах и осуществляющее сужение потока – дросселирование.



Труба Вентури состоит из 2-х участков – плавно сужающегося (сопло) и постепенно расширяющегося (диффузора).

Скорость потока в суженном месте возрастает, а давление падает. Возникает разность давлений, которая

измеряется двумя пьезометрами.

В сечении (1-1) перед сужением скорость потока равна  $v_1$ , давление  $p_1$ , площадь сечения  $F_1$ , а для сечения (2-2) имеем:  $v_2, p_2, F_2$ .

Разность показаний пьезометров, присоединённых к сечениям (1-1) и (2-2) равна  $\Delta H$ .

Запишем для сечений 1-1 и 2-2 потока уравнение Бернулли для идеальной жидкости, считая распределение скоростей равномерным:

Т.к.  $\alpha = 1$ ;  $h_n = 0$ , получаем:

$$\frac{p_1}{\rho g} + \frac{v_1^2}{2g} = \frac{p_2}{\rho g} + \frac{v_2^2}{2g}$$

Из рисунка видно, что:

$$\Delta H = \frac{p_1 - p_2}{\rho g} = \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} \quad (1)$$

Из уравнения неразрывности имеем:  $v_1 F_1 = v_2 F_2 = Q$ .

Откуда  $v_1 = v_2 \frac{F_2}{F_1}$ .

Подставив значение  $v_1$  в уравнение (1) и проведя преобразования, получаем:

$$v_2 = \frac{\sqrt{2g\Delta H}}{\sqrt{1 - \left(\frac{F_2}{F_1}\right)^2}} \quad \text{или} \quad Q_T = \frac{F_2}{\sqrt{1 - \left(\frac{F_2}{F_1}\right)^2}} \sqrt{2g\Delta H} = \mu \cdot \sqrt{2g\Delta H},$$

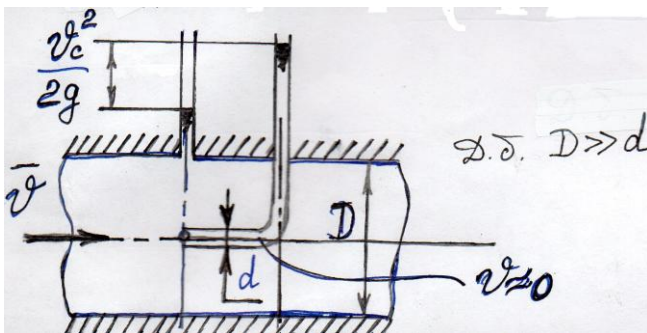
где  $Q_T$  - теоретический расход;

$\mu = \frac{F_2}{\sqrt{1 - \left(\frac{F_2}{F_1}\right)^2}}$  - коэффициент расхода (безразмерная величина).

Для реальной (вязкой) жидкости из-за наличия потерь действительный расход будет < теоретического:

$$Q < Q_T, \text{ т.е. } \mu = \frac{Q}{Q_T} < 1.$$

## 3) Трубка полного напора (или трубка Пито).



Она служит для измерения скорости, например, в трубе.

Если установить в этом потоке трубку, повернутую под углом 90°, отверстием навстречу потоку и пьезометр, то жидкость в этой трубке

поднимается над уровнем в пьезометре на

высоту равную скоростному напору:

$$\Delta h = \frac{v_c^2}{2g}.$$

Отсюда получаем:  $v_c = \sqrt{2g\Delta h}$ .

Объясняется это тем, что скорость  $v$  частиц жидкости, попадающих в отверстие трубки, уменьшается до нуля, а давление, следовательно, увеличивается на величину скоростного напора.

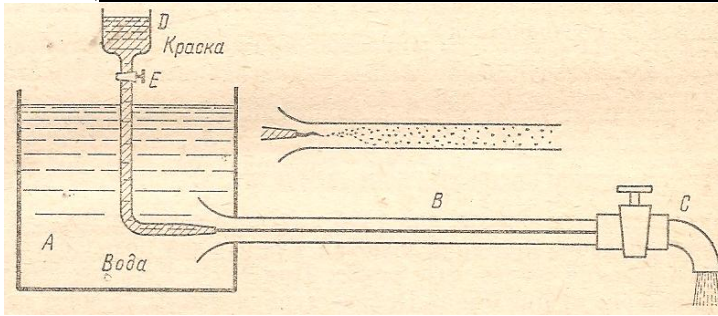
### Режимы движения жидкости.

В середине XIX века немецким инженером-гидротехником Г.Хагеном было открыто существование двух принципиально разных режимов движения жидкости - ламинарного и турбулентного. Этот вопрос рассматривал также Д.И.Менделеев.

**Ламинарный режим** (от лат.сл. *lamina* – слой) – слоистое поступательное течение без перемешивания частиц жидкости и без пульсаций скоростей и давления.

**Турбулентный режим** (от лат.сл. *turbulentus* – вихревой, беспорядочный) – течение, сопровождающееся интенсивным перемешиванием жидкости и пульсациями скоростей и давлений.

Дополнительно режимы движения жидкости в 1883 году исследовал английский физик и



инженер О.Рейнольдс.

A – резервуар с водой;  
B – стеклянная трубка;  
C – запорный вентиль;  
D – сосуд с водным раствором краски;  
E – кран для подачи краски.

В результате проведённых опытов он установил, что при некотором значении скорости  $v_{кр}$  происходит смена режима течения

жидкости с ламинарного на турбулентный.

$v_{кр}$  в общем случае не постоянная величина, а зависит от ряда факторов:

$$v_{кр} = f(\mu, \rho, d).$$

Теория размерностей позволяет предсказать многое о  $v_{кр}$ :

$$v_{кр} - \left[ \frac{M}{c} \right]; \quad d - [M]; \quad \mu - \left[ \frac{H \cdot c}{M^2} \right]; \quad \rho - \left[ \frac{кг}{M^3} \right].$$

$$v_{кр} \sim \mu^n \rho^s d^m.$$

Оказывается, что существует только однозначное значение  $m, n, s$ , когда размерность  $v_{кр}$

будет именно  $\left[ \frac{M}{c} \right]$ :  $n = 1, s = -1, m = -1$ , т.е.

$$v_{кр} \sim \frac{\mu}{d \cdot \rho} \Rightarrow v_{кр} = C \frac{\mu}{d\rho} = C \frac{\nu}{d}.$$

$C$  - это безразмерный коэффициент пропорциональности.

Он одинаков для всех жидкостей и газов, а также для любых диаметров труб. Это означает, что изменение режима течения происходит при определённом соотношении между скоростью, диаметром и вязкостью  $\nu$ :

$$C = \frac{v_{кр} d}{\nu}.$$

Полученное безразмерное число было названо критическим числом Рейнольдса:

$$Re_{кр} = \frac{v_{кр} \cdot d}{\nu},$$

где  $\nu$  – кинематическая вязкость;

$Re_{кр}$  – критическое число Рейнольдса, соответствующее  $v_{кр}$ .

В общем виде имеем: 
$$Re = \frac{vd}{\nu}.$$

Число Рейнольдса характеризует режим движения потока жидкости в трубе.

На практике для труб круглого сечения  $Re_{кр}$  находится в интервале  $Re_{кр} = 2000 \dots 3000$ .

В расчётах для труб круглого сечения условились принимать:  $Re_{кр} \approx 2300$ .

Если  $Re < Re_{кр}$  - ламинарный режим.

Если  $Re > Re_{кр}$  - турбулентный режим.

Зная скорость движения жидкости, её вязкость и диаметр трубы, можно расчётным путём найти число  $Re$  и, сравнив его с  $Re_{кр}$ , определить режим течения жидкости.

Пример: Определить критическую скорость, отвечающую переходу от ламинарного режима движения к турбулентному, для трубопровода диаметром  $d = 100$  мм при движении в нём воды (кинематическая вязкость воды  $\nu = 10^{-6}$  м<sup>2</sup>/с при  $t = 20^\circ\text{C}$ ).

$$v_{кр} = \frac{2300 \cdot 10^{-6}}{0,1} = 0,023 \frac{\text{м}}{\text{с}}.$$

Из этого примера можно заключить, что область существования ламинарного режима течения жидкости ограничена малыми скоростями.

При  $Re \geq 10^5$  число Рейнольдса практически не влияет на коэффициент истечения (квадратичная область истечения), и для расчётов можно принимать:  $\varphi = 0,97$ ;  $\varepsilon = 0,62$ ;  $\mu = 0,6$ .

Для потоков в трубах некруглого сечения число  $Re$  находят по выражению:

$$Re = \frac{vD}{\nu},$$

где  $D$  - гидравлический диаметр, который равен:

$$D = \frac{4F}{\Pi},$$

где  $F$  - площадь сечения трубы;

$\Pi$  - величина «смоченного» периметра сечения.