## НАУКА И НОВЫЕ ТЕХНОЛОГИИ, № 7, 2010

# Джалимбетов Ш.Ж., Исмаилова Э.К., Зорбанов Е.З., Ижанов Б.Д. РАСЧЕТ И КОНСТРУИРОВАНИЕ ТОНКОСЛОЙНЫХ БЛОКОВ

# Sh.Zh. Dzhalimbetov, E.K. Ismailova, E.Z. Zorbanov, B.D. Izhanov CALCULATION AND DESIGN THIN LAYER OF BLOCKS

УДК: 628.16/762 (043)

В статье изложены особенности тонкослойных блоков, методика их расчета и порядок конструирования.

The article describes the characteristics of thin-layer blocks, the method of their calculation and design procedures.

Конструкции тонкослойных блоков могут быть разными /1/. Одна из них показана на рис. 1. Высота яруса  $h_{\rm sp}$  принята равной 150 см, а ширина блоков  $B_{\rm бл}$  принята равной 2 м, по ширине секций отстойника /2, 3/. На практике необходимо обеспечивать соблюдение следующего условия:

$$\frac{B_{\delta \tau}}{h_{gp}} \ge 10; \quad \frac{2}{0.15} = 13.3 \ge 10.$$
 (1)

Среднюю скорость движения жидкости в межпотолочном пространстве при ее максимально допустимом значении  $v_{max}=0,0067$  м/с можно принимать равной 3,27 мм/с. Эта величина обеспечивает задерживание взвеси с гидравлической крупностью  $U_0=0,385$  мм/с.

В ходе конструирования тонкослойного модуля за расчетные параметры тонкослойного отстойника следует принимать длину пластины в блоке  $L_b$  и длину расположения тонкослойных блоков  $L_{bI}$  в отстойнике. Величину  $L_{bI}$  можно определять по формуле (2):

$$L_{bI} = \frac{v \times h_{sp}}{U_0}, \quad M, \tag{2}$$

T.e. 
$$L_{bI} = \frac{3,27 \times 0,15}{0,385} = 1,3 \text{ M}. \tag{3}$$

Приняты три рабочие секции, шириной 2 м каждая. Длина пластин на основании экспериментальных данных принята 1,5 м.

При аварийных условиях и при удалении осадка из основания отстойника одна соответствующая секция отключается.

Строительную длину отстойника следует определять исходя из:

$$L_{crp} = L_b + l_1 + l_2 + l_3 + l_4 + l_{\pi} M, \tag{4}$$

где: -  $L_b$ - длина расположения тонкослойных блоков, определяется в зависимости

от расхода сточных вод на одну секцию  $L_b=2$  м;

 $L_1$  - длина зоны формирования потока перед распределением между ярусами. В этом же объеме происходит выделение крупных механических примесей, для чего  $l_1$  принимается  $l_1$ = 2 м, а параметры  $L_2$ ,  $L_3$ ,  $L_4$ , и  $L_\pi$  были приняты, как:

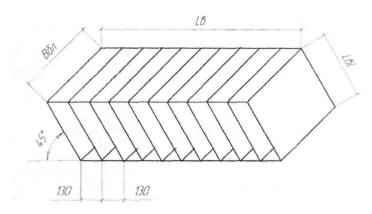


Рис. 1. Конструкция тонкослойного блока с противоточной схемой движения воды и осадка.

Общая глубина воды в отстойнике (без учета осадочной части) будет:

$$H_{\text{стр}} = h_{\text{B}} + h_1 + h_2 + \text{hi} + \text{h}_6 + \text{H, M,}$$
 где  $h_{\text{B}} = 0.3$  м - высота борта;  $h_1 = 0.3$  м;  $h_{\text{H}} = 0.505$  м;

### НАУКА И НОВЫЕ ТЕХНОЛОГИИ, № 7, 2010

 $h_i$  = 0,805 м - падение уклона;  $h_6$  = 1,32 м - высота бункера H = 0.6 м.

$$H_{\text{crp}} = 0.3 + 0.3 + 0.505 + 0.805 + 1.32 + 0.6 = 3.83 \text{ M}.$$

На основании проведенных расчетов принимаем горизонтальный отстойник с тонкослойными блоками с противоточной схемой движения воды и осадка. Расчетная схема данного отстойника приведена на рис. 2.

Отстойник с размерами в плане  $6 \times 7$  м состоит из трех секций, каждая размерами  $B \times L = 2 \times 7$  м. Предусмотрено отключение одной секции при необходимости проведения ремонтных работ.

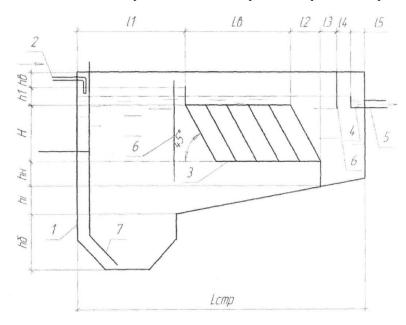


Рис. 2. Горизонтальный отстойник с противоточной схемой движения воды и осадка: 1- корпус отстойника; 2 - подводящий трубопровод; 3- блок тонкослойных элементов; 4 - водосборный лоток; 5 - трубопровод осветленной воды; 6 -полупогружная перегородка; 7 - труба для удаления осадка

С учетом проведенных лабораторных исследований на модели отстойника с тонкослойными блоками был определен объем осадка, выпадающего в результате отстаивания. Количество осадка, выпадающего в отстойниках, составляет 0,465 м<sup>3</sup>/ч.

В каждой из трех рабочих секций за 1 час образуется  $0,155~\text{M}^3$  осадка. В двух рабочих секциях за 1 час образуется  $0,233~\text{M}^3$  осадка. В рассмотренной конструкции отстойника для накопления осадка в начале сооружения предусмотрен бункер, его нижняя часть представляет собой перевернутую усеченную пирамиду (рис. 3). Объем бункера складывается из объемов  $V_1$  и $V_2$ .

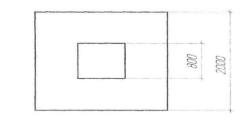
$$V_1 = 0.69 * 2 * 2 = 2.76 \text{ m}^3;$$
 (7)

$$V_2 = (0.6 * (2 * 2 + 0.8 * 0.8 * 0.8 + 2 * 2 * 0.8 * 0.8) = = 1.25 \text{ m}^3;$$
 (8)

$$V = Vi + V_2 = 2,76 + 1,25 = 4,0 \text{ m}^3.$$
 (9)

Если работают три секции, то опорожнение бункера надо производить через время t:

$$t = V/0.28 = 4/0.28 = 14 \text{ y}.$$



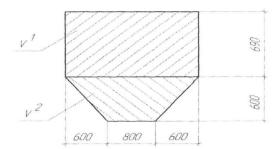


Рис. 3. Осадочный бункер тонкослойного отстойника.

#### НАУКА И НОВЫЕ ТЕХНОЛОГИИ, № 7, 2010

В процессе очистки сточных вод после системы МЗУ котельной в горизонтальных отстойниках с тонкослойными блоками образуется осадок, который выпадает на дно отстойника под действием силы тяжести, стекает в бункерную часть отстойника и откачивается в шламонакопительную емкость по осадкоотводящей трубе под действием гидростатического давления.

После отстаивания в шламонакопительной емкости, отстоянная вода самотеком поступает в резервуар грязной воды, а уплотненный осадок механически с помощью грейфера удаляется и размещается на золошлаковом отвале. Образующийся осадок имеет IV класс опасности, и согласно нормативным документам такой осадок может складироваться на полигоне промышленных отходов открытым способом, послойно. Специальных мероприятий по его захоронению не требуется. На золошлаковый отвал также вывозится осадок из

резервуаров грязной и осветленной воды. По многоразовым экспериментальным анализам и расчетам за отопительный период образуется осадок объемом 4880 м, влажностью 87-90 %. В сутки образуется 20 м³, в час - 0,83 м³, плотность осадка 0,7-1,7 г/см³. Осадок из шламонакопительной емкости удаляется, в среднем, один раз в двое суток.

#### Литература:

- Либерман Б.С. Математическая модель тонкослойного отстойника. – 1974. – (Сб. науч. Тр. Южгипроводхоз; вып. №17.
- 2. Скирдов И.В. Кинетика отстаивания взвешенных веществ сточных вод.// Водоснабжение и санитарная техника. 1993-№ 6.
- 3. Репин Б.Н., Ермолин Ю.А., Мойжес О.В. Развитие теоретических основ эксплуатации канализационных отстойников. // Изв. ЖКА, Сер. Гор. хоз-во и экология. 1997-№ 2.

Рецензент: д.т.н. Осмонов К.А.