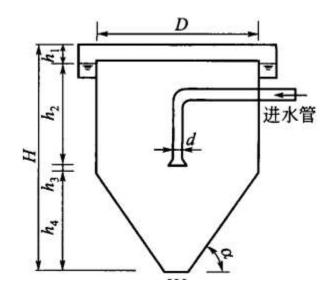
竖流式沉砂池设计计算



竖流式沉砂池计算图

(1) 中心管直径(d) m

$$d = \sqrt{\frac{4q_{\text{max}}}{\pi v_1}}$$

其中, v_1 为污水在中心管内流速, $v_1 = \{v1\}$ m/s; q_{max} 为单格最大设计流量, m^3 /s。设沉砂池格数 $n = \{n\}$,每格最大设计流量为:

$$q_{\text{max}} = \frac{\{Q_{\text{-}}max\}}{\{n\}} = \{q_{\text{-}}max\} \text{ m}^3/\text{s}$$

则中心管直径为:

$$d = \sqrt{\frac{4 \times \{q_{\text{-}}max\}}{3.14 \times \{v1\}}} = \{d\} \text{ m}$$

(2) 池子直径(D) m

$$D = \sqrt{\frac{4 \times q_{\max}(v_1 + v_2)}{\pi v_1 v_2}}$$

其中, v_2 为池内水流上升流速, $v_2 = \{v2\}$ m/s。则池子直径为:

$$D = \sqrt{\frac{4 \times \{q_max\} \times (\{v1\} + \{v2\})}{3.14 \times \{v1\} \times \{v2\}}} = \{D\} \text{ m}$$

(3) 水流部分高度(h₂) m

$$h_2 = v_2 t$$

其中, t为最大流量时的流行时间, $t = \{t\}$ s。则水流部分高度为:

$$h_2 = \{v2\} \times \{t\} = \{h2\} \text{ m}$$

(4) 沉砂部分所需容积(V)(m³)

$$V = \frac{Q_{\text{max}}XT \times 86400}{K_Z \times 10^6}$$

其中, X为城镇污水沉砂量, $X = \{X\}$ m³/10⁶m³污水; T为两次清除沉砂相隔的时间, $T = \{T\}$ d; K_z 为生活污水流量总变化系数, $K_z = \{K_z\}$ 。则沉砂部分所需容积为:

$$V = \frac{\{Q_{\text{max}}\} \times \{X\} \times \{T\} \times 86400}{\{K_{\text{-}}Z\} \times 10^6} = \{V\} \text{ m}^3$$

(5) 每个沉砂斗容积(V₀)(m³)

$$V_0 = V/2$$

 $V_0 = \{V\}/2 = \{V0\} \text{ m}^3$

(6) 沉砂部分高度(h₄) (m)

本文档使用 Https://t.wtsolutions.cn/forms.html 给水厂污水厂设计计算书免费自动生成

$$h_4 = (R - r) \tan(\alpha)$$

其中,R为池子半径,r为圆截锥部分下底半径, $\alpha = 55^{\circ}$ 。取沉砂室锥底直径为 $\{R\}$ m,圆截锥部分下底半径为 $\{r\}$ m,则沉砂部分高度为:

$$h_4 = (\{R\} - \{r\}) \tan 55^\circ = \{h4\} \text{ m}$$

(7) 圆截锥部分实际容积(V₁)(m³)

$$V_1 = \frac{\pi h_4}{3} (R^2 + Rr + r^2)$$

$$V_1 = \frac{3.14 \times \{h4\}}{3} \times (\{R\}^2 + \{R\} \times \{r\} + \{r\}^2) = \{V1\} \text{ m}^3$$

(8) 池总高度(H) (m)

$$H = h_1 + h_2 + h_3 + h_4$$

其中, h_1 为超高, $h_1 = \{h1\}$ m; h_3 为中心管底至沉砂面的距离, $h_3 = \{h3\}$ m。则 池总高度为:

$$H = h_1 + h_2 + h_3 + h_4 = \{h1\} + \{h2\} + \{h3\} + \{h4\} = \{H\} \text{ m}$$

(9) 排砂方式

采用重力排砂或水泵排砂。

本文档使用 Https://t.wtsolutions.cn/forms.html 给水厂污水厂设计计算书免费自动生成