# 张福河游艇浮筒项目

## 桩身校核计算书

### 1.工程概况

码头位于拟建工程位于淮安市洪泽区高良涧街道。码头主体长 29 米, 宽 3 米, 码头与岸边通过一条长 6 米宽 1.5 米的浮桥连接。码头采用 10m 长, 截面尺寸  $\phi$  273\*6mm 的镀锌钢管桩固定。(图 1)

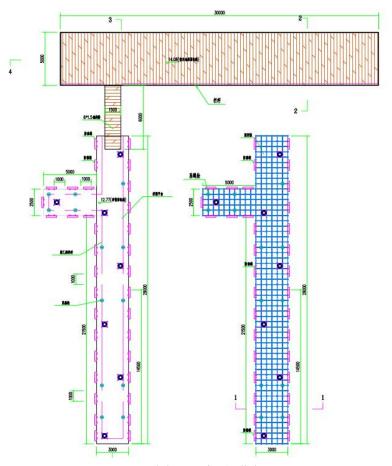


图 1 码头平面图

# 2.设计条件

#### 2.1 设计依据

本工程依据《港口工程荷载规范》(JTS144-1-2010)确定基本荷载,根据提供的《洪泽区码头地层资料》进行相关计算,计算结果为理论数值,仅供参考。

#### 2.1 设计条件

- (1) 设计常水位: 13.5m
- (2) 设计高水位: 16.5m
- (3) 设计流速:设计最大流速 1.0m/s

#### 2.1 工程地质

根据地勘报告,工程位置处地基土分为9层:

- 层 1 杂填土:杂色,松散不均。
- 层 2 粉质黏土: 灰黄~灰褐色, 软塑~可塑(偏软), 局部夹粉土薄层。
- 层 3 粉质黏土: 灰黄色, 可塑(局部偏软), 局部夹粉粒。
- 层 4 砂质粉土: 灰黄~黄褐色, 稍密, 局部含黏量较高。
- 层 5 粉质黏土夹粉土: 灰褐~灰黄色,可塑。

层 6 砂质粉土: 灰黄色,稍密、局部中密,局部含黏量较高。

层 7 粉质黏土: 灰黄~黄褐色, 可塑, 局部夹粉土薄层。

层 8 砂质粉土夹粉砂: 灰黄~黄褐色,稍密~中密。

层 9 粉质黏土: 灰黄~黄褐色, 可塑(偏硬), 局部含砂粒。

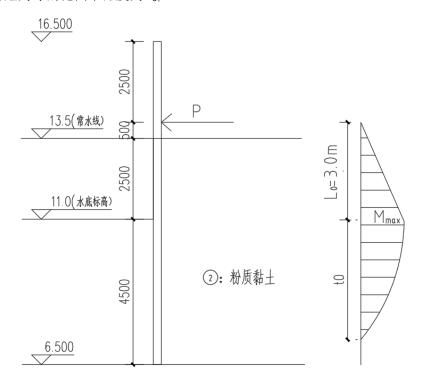
经测量施工段水底标高约 11.0m,本工程工程桩持力层主要位于第2层土层。

### 2.1 设计荷载

本次计算为验算码头驳船时的抗击能力。

## 2.桩的计算

本计算书采用布拉姆(Blum)法进行校核,图中 P 为作用在桩上的水平集中力,本项目取 P=12.6kN,L<sub>0</sub> 为桩的自由长度,L<sub>0</sub>=3m,桩身弯矩为零的泥面下深度为  $t_0$ .



#### 校核所需主要参数:

#### P=12.6kN

 $\gamma$  '=18.0kN/m³ (2 层粉质黏土的浮重度)

 $k_p$ :被动土压力系数, $Kp=tg(45^{\circ}+\phi/2)$ , $\phi$ 为土的内摩擦角。

φ (土的内摩擦角): 4.0 度

δ p: 桩土间摩擦角,  $\cos δ$  p= $\cos((-2/3)*φ)=0.999$ 

D:桩径(0.273m)

(1) 求泥面下桩身弯矩和最大弯矩深度 to

 $M(x)=P(L_0+x)-\gamma' k_p \cos \delta_p(Dx^3/6+x^4/24)$ 

(公式一)

当 Q=dM<sub>x</sub>/dx=0 时, 桩身弯矩最大, 故:

P- $\gamma$ 'k<sub>p</sub>cos  $\delta$  <sub>p</sub>( (3Dx<sup>2</sup>+x<sup>3</sup>) /6 )=0

 $12.6-18*1.072*0.999((3*0.273*x^2+x^3)/6)=0$ 

求解得

x=1.346

代入上式(公式一): M<sub>max</sub> =12.6\*(1.87+3)-18\*1.072\*0.999\*(0.273\*1.346³/6+1.346⁴/24) =56.587kN • m

 $\sigma_{max} = 1.1*M_{max}/W = 1.1*56.587*0.1365/(8.974*10^{-5})*2 = 1.894*10^{5}(kN/m^{2}) < 235MPa(2.35*10^{5}kN/m^{2})$ 

故满足使用要求。

(2) 桩位移

```
按悬臂梁求解,力作用点的位移为:
                                                               (公式二)
y=P(L_0+0.78t_0)^3/(3EI)
to的求解:
P(L_0+t_0)-E_pt_0/3-E_st_0/4=0
其中: E_p = \gamma' k_p \cos \delta_p Dt_0^2/2
         =18*1.072*0.999*0.273*t<sub>0</sub><sup>2</sup>/2
       E_s = \gamma ' k_p \cos \delta_p Dt_0^3/6
         =18*1.072*0.999*0.273*t<sub>0</sub><sup>3</sup>/6
代入,即:(x即为t<sub>0</sub>)
12.6* (3+x) -18*1.072*0.999*0.273*x^3/6-18*1.072*0.999*0.273*x^4/24=0
求解得
                                                                                 x=3.684
即 t<sub>0</sub>=3.684
代入(公式二): y=12.6*(1.87+0.78*3.684)³/(3*2.06*108*8.974*10-5)
                    =0.0242
```