高架桥桩基沉降影响范围计算软件1.0

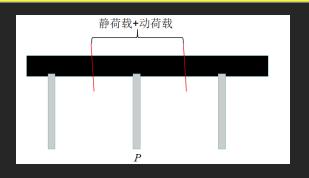
金洪松 2025.4.25

# 目录

- 1、技术路线图
- 2、输入界面
- 3、计算模型建立
- 4、桩基参数修正
- 5、计算过程
- 6、结果输出

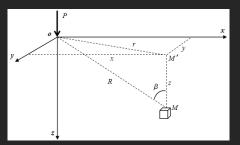
## 1、技术路线图

### 工程背景与上覆荷载P值的确定





### Boussinesq 理论模型嵌入

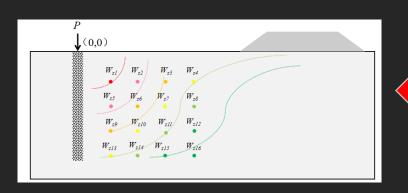


$$\overline{\omega} = \frac{P}{4\pi G} \left[ \frac{z^2}{R^3} + 2(1 - v) \frac{1}{R} \right]$$

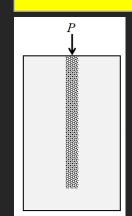
$$G = \frac{E}{2(1+v)}$$



### 设置计算点与结果输出

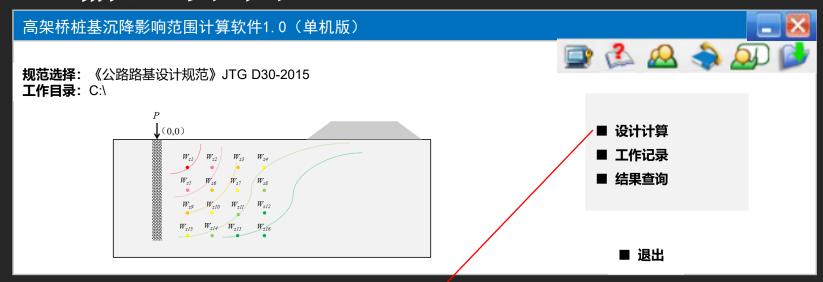


### 工程参数修正



$$W = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} \left[ \frac{z^2}{R^3} + 2(1 - v) \frac{1}{R} \right]$$

## 2、输入界面

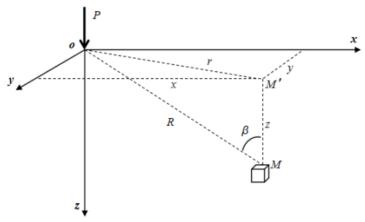


输入端:			
一级公路  二级公路			
桩径: ····m			
桩长: ****m			
土层深度z(m)	土层名称	土层压缩模量E(MPa)	泊松比v

## 3、计算模型建立

#### 理论基础

在半无限空间弹性体表面作用有竖直集中应力P时,在弹性体内任意点M所引起应力应变解析解。



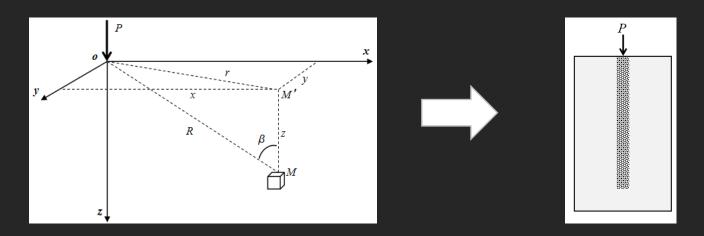
z轴方向上的位移分量 $\varpi$ 的方程如下式(1)所示,剪切模量G的表达如下式(2)所示。

$$\overline{\varpi} = \frac{P}{4\pi G} \left[ \frac{z^2}{R^3} + 2(1-v) \frac{1}{R} \right]$$

$$G = \frac{E}{2(1+v)}$$
(2)

式中: E 为土体的压缩模量, v 为土的泊松比。

### 4、桩基参数修正



1.利用FLAC3D软件数值模拟,输入与理论计算相同地质条件参数;通过调整其他参数值,使模型在没有桩基础存在条件下,施加荷载P,对某点产生沉降量与理论计算值相等时,固定各项边界条件。

2.加入桩基模块,调整桩长与桩径,通过对比沉降变化数值确定修正系数。

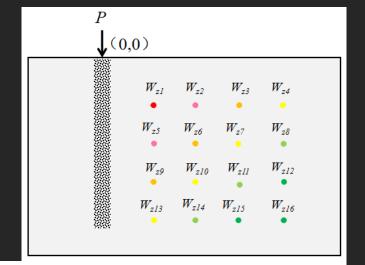
#### 参数修正:

a=0.985-0.00051×(桩长)

 $b=0.038\times$ (桩径)<sup>2</sup>-0.206×(桩径)+1.159(桩径小于2.5m)

$$W = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} \left[ \frac{z^2}{R^3} + 2(1 - v) \frac{1}{R} \right]$$

### 5、计算过程



#### 设置计算点

设置16个计算点位沉降的计算, G和V数值代上述表格中对应土层深度的实际参数值。

以P点(0,0)为参照,16个计算点位坐标 $W_{z1}$ (1,1)、 $W_{z2}$ (2,1)、 $W_{z3}$ (3,1)、 $W_{z4}$ (4,1)

 $W_{z5}$  (1,2)  $W_{z6}$  (2,2)  $W_{z7}$  (3,2)  $W_{z8}$  (4,2)  $W_{z9}$  (1,3)  $W_{z10}$  (2,3)  $W_{z11}$  (3,3)

),  $W_{z12}$  (4.9),  $W_{z13}$  (1.4),  $W_{z14}$  (2.4),  $W_{z15}$  (3.4)  $\pi W_{z16}$  (4.4).

#### (1) 深度为1m的点位

$$W_{z1} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (1.768 - 1.414v)$$

$$W_{z2} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.983 - 0.894v)$$

$$W_{z3} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.664 - 0.632v)$$

$$W_{z4} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.499 - 0.485v)$$

#### (2) 深度为2m的点位

$$W_{z5} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (1.252 - 0.894v)$$

$$W_{z6} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.884 - 0.707v)$$

$$W_{z7} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.640 - 0.555v)$$

$$W_{z8} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.492 - 0.447v) \qquad W_{z12} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.472 - 0.400v) \qquad W_{z16} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.442 - 0.354v)$$

#### (3) 深度为3m的点位

$$W_{z9} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.917 - 0.632v)$$

$$W_{z10} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4 - C} (0.747 - 0.555v)$$

$$W_{z11} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.589 - 0.471v)$$

$$W_{-12} = \frac{a \cdot b \cdot P}{(0.472 - 0.400v)}$$

$$W_{z5} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (1.252 - 0.894v) \qquad W_{z9} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.917 - 0.632v) \qquad W_{z13} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.713 - 0.485v)$$

$$W_{z6} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.884 - 0.707v) \qquad W_{z10} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.747 - 0.555v) \qquad W_{z14} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.626 - 0.447v)$$

$$W_{z7} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.640 - 0.555v) \qquad W_{z11} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.589 - 0.471v) \qquad W_{z15} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.528 - 0.400v)$$

$$W_{z16} = \frac{a \cdot b \cdot P}{4\pi \cdot G} (0.442 - 0.354v)$$

## 6、结果输出

#### 结果输出

#### 依据 $W_{21}\sim W_{216}$ 沉降计算结果,绘制曲线图、等高线图(彩虹图、雷达图或瀑布图)

- 1. 若计算结果在桩基础对周围土体产生沉降影响区域之外,则判定此工程安全。
- 2. 若计算结果在路基下产生沉降,则应参考相应规范公路路基沉降的容许值之内即判 定此工程为安全: 若超出限值则考虑加固后验算或者重新进行设计施工。

公路路基沉降的容许值需根据公路等级、路基类型、所处位置(如一般路段、桥头引道、过渡段等)以及技术标准(如设计规范)综合确定。以下是国内主要规范(如《公路路基设计规范》JTG D30-2015)的要点总结:

一般路基工后沉降容许值

高速公路、一级公路:

一般路段: ≤30cm (要求严格时需≤20cm)

桥头引道: ≤10cm

涵洞、通道处: ≤20cm

二级及以下公路:

一般路段: ≤50cm

桥头引道: ≤20cm

注: 工后沉降指路面完工后至设计使用年限内发生的沉降。

