桩底持力层与桩身倾斜度测试方法技术研究

邓业灿 李毅臻 鲁传恒 黄汉平

(广东省工程勘察院,广州 510510)

摘要:阐述了桩底持力层与桩身倾斜度测试原理及方法,列举了倾斜情况下的标准件试验及倾斜模型桩试验结果 与工程应用实例。

关键词 持力层 倾斜度 反射波 绕射波

中图分类号: P631.4; TU47 文献标识码:A

基桩是建筑物结构的重要组成部分,它承受建 筑物的全部荷载并将其传递给地基,因此基桩质量 的好坏 直接关系到建筑物的安全。在桩基施工过 程中 特别在灰岩地区与软土地区 由于基底溶洞的 存在与软土地层的易挤性,使部分工程桩出现桩底 溶洞、软夹层及基桩倾斜现象,有的倾斜甚至可达 10°~20°,使桩的竖向承载能力大大降低,给建筑物 留下严重的安全隐患。为此 广大质监、监理及设计 人员迫切希望有一种有效而又快捷的桩底持力层与 桩身倾斜测试方法,为桩底持力层软硬程度的判断 与基桩倾斜度的确定提供科学依据,笔者所从事的 试验与研究工作 正是基于此目的开展的。

基本原理 1

纵波是介质中传播最快的波 其传播速度为

 $v_{\rm p} = \sqrt{(\lambda + w\mu)/\rho}$ (1)式中 λ 为拉梅系数 ; μ 为剪切模量 ; ρ 为介质密度。 不同的地层或介质常具不同的波阻抗和波速,其不 同物理性质的界面常是岩层或介质的界面。地震波 在这类物性界面上将发生反射和透射现象(图1)。



图 1 波的反射与透射

文章编号:1000-8918(2002)03-0240-07

假设地下有 2 个水平地层 ,第 1 层密度为 ρ_1 , 波速为 v_1 ,第 2 层的密度为 ρ_2 ,波速为 v_2 ,并且 $\rho_1 v_1 \neq \rho_2 v_2$,即界面 R 为波阻抗界面(图 2)。在地 面 0 点激震 地震波射线垂直入射到界面上 ,即入 射角 $\alpha = 0$,根据反射定理 ,则反射角 $\beta = 0$,就是说 它又垂直返回地面的激发点,在地面处安放1个拾 震器,记录下这个波垂直旅行时间_{to},就可以根据 公式(1)计算出界面的埋藏深度 $h = v_1 t_0/2$ 。

如果在地面布置一条通过 O 点的直线 X(测 线) 在测线上 A, B, C,...各点上都安放上拾震器, 记录自 R 界面 a, b, c,...各点反射波的到达时间, 按各点间的几何关系和时间。同样可以求得 a,b, c 各点的深度。对于正常的混凝土桩, 砼密度一般 为 2.4~2.7 g/cm³ 纵波速度 3 300~4 100 m/s 而 对于坚硬岩石来说,密度约为2.7~2.8 g/cm³,纵 波速度为 2 500~6 000 m/s 对于亚粘土、砂土等来 讲 其密度一般为 1.75~2.1 g/cm³,纵波速度为 300~900 m/s。各种介质存在明显的波阻抗差异是 用反射及绕射波法测定桩底持力层力学性质与桩身 倾斜度的地球物理前提。



图 3 测点布置

根据反射波法原理,在桩顶按东、南、西、北方向 安放拾震器,分别在不同点上激震,即可根据反射波 接收曲线的时间_{t0}及反射波的相位特征及幅值特 征,分析出桩底部不同部位的软硬情况(图3)。

2.1 反射波相位分析

根据反射系数公式

$$R = \frac{\rho_1 v_1 - \rho_2 v_2}{\rho_1 v_1 + \rho_2 v_2} = \frac{Z_1 - Z_2}{Z_1 + Z_2} , \qquad (2)$$

当 $Z_1 > Z_2$ (入射波由密介质向疏介质投射)时, *R* 为正值,表示桩底反射波与入射波同相; $Z_1 = Z_2$ (上下介质波阻抗相等)时, *R* = 0, 桩底无反射。当 $Z_1 < Z_2$ (入射波由疏介质向密介质投射)时, *R* 为负 值,表示桩底反射波与入射波反相。

2.2 幅值分析

同一工地,在震源能量、仪器参数确定的情况 下,ρ₁v₁与ρ₂v₂上下介质波阻抗差别越大,则反射 波愈强,其反射波幅值越大,反之,其幅值就小。

3 桩身倾斜度的估算

3.1 测试原理

依惠更斯原理,在弹性介质中,波动传到各点,

不论在同一波阵面或不同波阵面上,都可以看作是 发射子波的波源,在任一时刻,所有这些子波的包迹 就是新的波阵面。大量模型试验表明,混凝土材料 本身对应力波衰减的影响很小,桩周土阻力对应力 波衰减的影响非常大。当在 O_1 点激发,地震波射 线垂直入射到 A点,根据惠更斯原理则可以将介面 上的 A 看成一个新震源,由该点产生一个新的振动 向四周介质传播,而在 v_1 介质中,新扰动以 v_1 速度 传播,在 v_2 介质中按 v_2 速度传播(图 4)。

射线原理(费玛原理)告诉我们,波沿射线路径 传播所需要的时间最短。上述原理不仅适用于均质 介质,同样适用于非均质介质。根据上述两原理,在 桩顶部按不同方向安放拾震器,分别激振,即可分别 接收到桩周 A、B 点上射线返回的旅行时 t₀₁、t₀₂。 结合各方向波形曲线特征则可推断出桩的大致倾斜 方向及估算出桩身倾斜度。图 5a、b 为 01、02 点所 测曲线示意图。从图上可查出 t₀₁、t₀₂,利用下公式 即可估算出

$$h_1 = (v_1 t_{01})/2$$
; $h_2 = (v_1 t_{02})/2$; (3)
 $h' = h_2 - h_{10}$ (4)

用图解法或计算法,均可估算桩身倾斜角 eta 图 6)

$$\operatorname{ctan}\beta = h_1 / \Delta x \quad . \tag{5}$$



图 4 波前原理

图 5 桩顶 O₁ 点和 O₂ 点所测曲线示意

桩

102

t₀₁

图 6 桩身倾斜角 β 的估算

3.2 绕射波的形成与分析

地震波在传播过程中,遇到断层的棱角、地层尖 灭点、介质尖灭点、不整合面的突起点等物性显著变 化的地方,将以这些"棱"、"角"、"点"作为一个新的 震源产生振动,向周围传播,此现象称为绕射,所形 成的新波称绕射波。如图7所示,从震源点 0 出发 的入射波到达绕射点A,以A点作为新震源产生振 动,向周围传播,然后以绕射波形式至地面的任意观 测点 D。显然,波的旅行时是由入射波射线 OA 所 需的时间页,7个教教时波射线 AD 传播的时间 t₂组成。

$$t_1 = \frac{AO}{v_1} = \frac{1}{v_1}\sqrt{L^2 + h^2} , \qquad (6)$$

$$t_2 = \frac{AD}{v_1} = \frac{1}{v_1}\sqrt{(x - L)^2 + h^2} , \quad (7)$$

其中 ,L 为A 点在地面投影点与震源点 O 之间的距 离 h 为绕射点的深度。于是绕射波传播的总时间

$$t = t_1 + t_2 = \frac{1}{v_1} (\sqrt{L^2 + h^2} + \sqrt{(x - L^{\frac{3}{2}} + h^2})_{\circ} (8)$$

$$\stackrel{\text{(8)}}{=} x = L = 0 \ \text{ft} \ , t = t_0 \ , h = h_0 \ , \text{ft} :$$

$$t_0 = \frac{1}{v_1} (h_0 + h_0) = \frac{2h_0}{v_1} , \qquad (9)$$

26 卷

$$\square h_0 = \frac{1}{2} v_1 t_{0}$$
 (10)

由上式可求出绕射点 A(即桩周侧面 A 点)至震源 f(x) = 0 的距离 h_{0} 。



图 7 绕射波及其时距曲线

3.3 标准件试验

试验件为圆铁棒且悬空地面。

3.3.1 试验1

斜面圆铁棒 "013 cm ,长 5.80 m ,斜角 5°,测试 点和实测曲线见图 8。曲线特征:起跳后在零线下 出现一段较平直线,总体呈宽"U"型曲线特征。桩 底反射信号被削弱。





3.3.2 试验2

斜面圆铁棒 ,ø11 cm ,长 7.8 m ,斜角 11°,测试 点及实测曲线见图 9。曲线特征:起跳后在零线下 出现一段平直线段后出现下凹曲线特征,桩底反射 信号被进一步削弱。



图 9 试验 2 结果

3.3.3 试验3

平面圆铁棒 "ø10 cm ,长 5.51 m ,斜角 0°,测试 点及实测曲线见图 10。曲线特征 :在起跳与杆底反 射波之间 ,曲线对称 ,呈宽对称"凸"型曲线特征 ,桩 底反射信号较强。

综上试验买见,当试件倾斜角度越大,则速度曲

线下凹幅越大 杆底反射强度(幅值)越小;反之试件 倾斜角越小,则速度曲线下凹幅越小,杆底反射强度 (幅度)越大,如 PIT试验曲线示意(图 11)。





图 11 PIT 试验曲线示意

3.4 模型桩试验

3.4.1 试验1

图 12a 为中山七路某工地 75 号桩头测点位置 图。该桩为人工挖孔桩, 砼设计等级为 C35, 桩径 ø1 200 mm 桩长 19.27 m。1 号点斜面与水平线夹 角 25°, 2 号点斜面与水平线夹角 32°,均倾向东, 3 号点位于水平面上。

图 12b 为 1 号点记录的实测曲线,曲线特征:测试结果起跳后在零线下,出现明显的平直缓下跌线段,直到桩底处归零,桩底反射不明显。

图 12c 为 2 号点实测曲线。曲线特征 测试结 果起跳后在零线以下 出现明显的平直 缓慢下跌线 段 ,直到桩底归零 ,下跌幅度比 1 号点大。桩底反射 不明显。

图 12d 为 3 号点(桩顶面水平)实测曲线。曲线 特征:起跳后在零线以下出现微小平段,并且桩底反 射特征明显。

3.4.2 试验 2

图 13a 为某工地 144 号桩测点位置。该桩为人 工挖孔桩, 砼设计等级 C30, 桩径 ø1 600 mm, 桩长 16.9 m。1 号点倾向东南, 斜面与水平线夹角 34°, 2 号点倾向东南, 斜面与水平线夹角 12°, 3 号点位于 水平面上。

图 13b 为该桩水平点实测曲线。曲线特征:起跳后在零线下,出现微小的平直线段 桩底反射较明显 图 13c 为 2 号点实测曲线,曲线起跳后在零线下,出现明显的平直缓下跌线段,直到桩底归零,桩

底反射不明显。

图 13d 为 1 号点实测曲线,曲线特征,起跳后在 零线下,出现波浪式的总体平缓下跌线段,直到桩底 处归零,桩底反射不明显。







3.4.3 试验3

图 14 为广东工程勘察院江村基地 3 根模型桩 平面、剖面与观测点布置图。1 号桩为垂直桩 ,2 号 桩向西倾约 10°,3 号桩向东倾约 7°。图 15 分别为 1



a-1 号桩曲线 ;b-2 号桩曲线 ;c-3 号桩曲线

号桩、2 号桩、3 号实测曲线。1 号垂直桩,起跳后在 零线附近,出现微小的起伏,直至桩底,桩底反射明 显。2 号(倾斜桩),起跳后,在零线下出现明显的 "凹"型曲线段,延伸至 7.5~8 m 后归零,桩底反射 不明显。3 号桩(倾斜桩),起跳后,在零线下出现明 显的下跌与缓慢上升的异常曲线,直到桩底归零,底 反射不明显。

分析不同倾斜角度模型桩实测曲线可知,①桩 倾斜越大,曲线在零线以下下凹幅度越大(畸变越 大);②垂直桩测试曲线桩底反射明显,而倾斜桩测 试曲线桩底反射不明显;③倾斜桩曲线异常特征往 往呈平直缓慢下跌(或上升)线段,而桩局部缺陷的 异常特征,往往是呈脉冲型的,由此为区分倾斜桩与 桩身局部缺陷提供了识别标志。

4 测试方法应用条件及现场要求

4.1 测试方法应用条件

桩身砼质量均无严重缺陷;桩长在测试有效范 围内;应提供准确的有效桩长;要求做持力层测试的 桩底没有沉渣。

4.2 现场测试要求

1. 桩头必须凿去浮浆,切除桩头外露钢筋,在 离钢筋笼 20 cm 处,按东、南、西、北、中 5 个方向各 打出 20 cm × 30 cm 测试小平面,要求各测试水平面 用打磨机磨平(应用水平尺检查水平度)。要求各测 试水平面之间高差基本一致,在条件允许时,可提前



10 d 将桩头浮浆打掉并清洗干净后,用高标号 C45 以上水泥砂浆将桩头抹水平(加速凝剂)。

2. 拾震器应严格埋平、埋直、粘牢。

3. 震源方向应垂直于桩顶面,激震应干脆、利 索。

4. 检测设备应采用高精度的检测仪进行测试。
检测前应对仪器设备进行检查,性能正常才可使用。

5. 每个检测工地均应进行激振方式和接收条件的选择试验,确定最佳激振方式和接收条件。

 6. 当随机干扰较大时,应采用信号增强方式, 进行多次重复激振与接收。

7.每一检测点均应进行2次以上重复测试。 出现异常波形应在现场及时研究,排除影响测试的 不良因素后再重复测试。重复测试后波形与原波形 应具有相似性。

8. 原则上每个工地应采用统一增益,以便进行 曲线间的对比。

9. 要求检测曲线归零。

5 工程检测应用实例

5.1 桩底持力层测试

图 16 为某灰岩区 D7 号桩 4 个方向检测曲线。 该桩 ø1 300 mm 桩长 37.27 m。曲线特征 4 条曲 线均在 13 m 左右出现软反射异常 桩底部均呈现硬 反射曲线特征。推断该桩 13 m 左右有较明显缺陷, 而桩底持力层好。后经钻探予以证实。



图 16 某灰岩区 D7 号桩各方向实测曲线 a—E 方向实测曲线 ;a—S 方向实测曲线 ;a—W 方向实测曲线 ;a—N 方向实测曲线 图 17 为某灰岩区 D13 号桩 4 个方向检测曲 线。该桩 ø1 300 mm 桩长 23.36 m。曲线特征:桩



底有不同程度的强反射。经分析推断 ,N、W、E 方 向持力层较差 ,S 方向持力层差 ,后经钻探证实。





5.2 桩倾斜测试

万方数据

图 18 为某工地 E3 号桩 4 个方向实测曲线。该 桩 ø1 300 mm 桩长 37.45 m。曲线特征 :N、W 向曲 线特征不明显 S、E 向曲线在 22 ~ 23 m 起 ,后段曲 线呈明显的软反射异常特征。由此推断 ,该桩向 N、 W 向倾斜 桩垂直线与桩斜边线交点在 22 ~ 24 m。 后经甲方验证为斜桩。 图 19 为某工地 H12 - 1 号桩 4 个方向实测曲 线。该桩 ø1 000 mm 桩长 43.15 m。曲线特征 :W 方向曲线起跳后,在零线下呈现平直水平线且到桩 底部归零 :S 方向曲线起跳后零线较平直 ;E、N 两方 向曲线起跳后在零线下出现一段平直线段直到 10 m 处归零 ,一直到桩底。根据曲线特征 ,推断该桩略 向西倾斜。后经甲方验证为斜桩。



图 18 某工地 E3 号桩各方向实测曲线 a—E 方向实测曲线 ;b—S 方向实测曲线 ;c—W 方向实测曲线 ;d—N 方向实测曲线





图 19 某工地 H12-1 号桩各方向实测曲线 a—E 方向实测曲线 ;b—S 方向实测曲线 ;c—W 方向实测曲线 ;d—N 方向实测曲线 ;

6 分析与展望

桩基低应变反射波法检测理论与方法,是由浅 震勘探理论基础发展起来的一门综合性的新兴学 科。动力试桩方法在我国应用于工程实践不久,对 于桩身倾斜度测试方法技术研究,目前仍处于科研 与实践阶段。由于桩身与桩周土共同作用机理具有 一定的复杂性,因此,在桩身倾斜度判定上,还缺乏 大量的实验对比资料,在仪器与测试方法技术上还 有待进一步提高。因此,希望本文可以起到抛砖引 玉的作用,使我国的桩基检测工作能向更深入,更高 层次上发展。

本文承蒙中国地质调查局、国家'基桩低应变动

力检测规程 "主编王振东教授、国土资源部声学专家 吴庆曾教授及浙江省地球物理勘探研究所总工赵竹 占教授、广东地质矿产勘查开发局陈易玖教授级高 工、武汉岩海公司王雪峰博士等专家审核与指导,并 提出了宝贵的意见与建议,在此一并致谢。

参考文献:

- [1] 陈仲候,傅唯一.浅层地震勘探 M].成都:成都地质学院, 1984.
- [2] 徐攸在,刘兴录.桩的动测新技术[M].北京:中国建筑工业出版社,1989.
- [3] 王振东,周光龙,蒋泽汉,等.基桩低应变动力检测规程[M]. 北京:中国建筑工业出版社,1995.

A STUDY OF TEST TECHNIQUES FOR PILE BOTTOM FORCE – BEARING LAYER AND PILE BODY DECLIVITY

DENG Yie-can ,LI Yi-zhen ,LU Chuan-heng ,HUANG Han-ping

(Guangdong Institute of Engineering Exploration, Guangzhou 510510, China)

Abstract : This paper describes the principle and method for testing pile bottom force – bearing layer and pile body force – bearing declivity, deals with results of standard component test and inclined model pile test under the condition of inclination, and also gives some practical examples of engineeing application.

Key words : force - bearing layer ; declivity ; reflection wave ; diffraction wave.

作者简介 : 邓业灿(1952 –) ,男 ,现任广东省工程勘察院副院长 ,高级工程师 ,中国地质学会桩基无损检测专业委员会副主任 委员。主要从事实程物探和基桩检测专业技术工作。