doi:10.13582/j.cnki.1674-5876.2021.04.002

# 一种锚杆锚固长度无损检测物理滤波技术的 数值模拟

## 张建业,李青锋\*

(湖南科技大学资源环境与安全工程学院,湖南湘潭 411201;湖南科技大学 矿业工程研究院,湖南湘潭 411201)

摘 要:为提高锚杆锚固界面反射信号的识别精度,采用数值分析的方法研究了一种物理滤波技术.利用 FLAC<sup>3D</sup>建立 动测模型,通过检测非锚固段上若干等间距点的幅值信号,分析非锚固段幅值信号与时域衰减系数之间的关系,并利用非 锚固段反射信号与时域衰减系数拟合得到滤波信号.对整体检测信号进行物理滤波后,可以清楚地识别锚固段起始与锚固 段结束位置,使锚固长度参数检测精度得到了提高,检验了该方法的可行性.

## Numerical Simulation of a Physical Filtering Technique for Non-destructive Testing of Anchorage Length

#### ZHANG Jianye, LI Qingfeng

(School of Resources, Environment and Safety Engineering, Hunan University of Science and Technology, Xiangtan 411201, China; Institute of Mineral Engineering, Hunan University of Science and Technology, Xiangtan 411201, China)

Abstract: In order to improve the recognition accuracy of the reflected signal from the anchoring interface of the bolt, a physical filtering technique is studied by using the method of numerical analysis. It uses the FLAC<sup>3D</sup> to establish a dynamic measurement model, analyze the relationship between the amplitude signal of the non–anchored section and the time–domain attenuation coefficient by detecting the amplitude signals of several equidistant points on the non–anchored section. It also uses the reflection signal of the non–anchored section and the time–domain attenuation coefficient fitting to obtain the filtered signal. After physical filtering of the overall detection signal, the start and end positions of the anchoring section can be clearly identified, so that the detection accuracy of the anchoring length parameter is improved, and the feasibility of the method is tested.

Keywords: anchorage length; physical filtering; non-destructive testing; numerical simulation

锚杆支护作为巷道的主要支护形式,其施工质量具有一定的隐蔽性,许多冒顶事故的直接原因是锚固 参数未满足设计要求,利用应力波无损动力检测锚杆长度、锚固长度等参数,可以为锚杆施工质量提供保 障,但在现场的检测工作中常面临长度检测精度低等问题<sup>[1-2]</sup>,如反射位置识别错误、反射信号不明显.因 此,本文为提高锚杆锚固长度参数的检测精度设计了一种物理滤波方法,并通过数值模拟的手段分析该方 法的可行性.

收稿日期:2021-07-09

<sup>\*</sup> 通信作者,E-mail:lqf66@hnust.edu.cn

1 应力波在锚杆中的纵向传播规律分析

图 1a 为普遍应用于煤矿锚杆支护中的树脂锚杆,锚杆杆体长度为 L,其中锚固段长为 L<sub>1</sub>,在托盘处由螺母对锚杆施加预紧力 P. 预紧力作用下托盘使围岩产生明显的挤压变形,所以将锚杆外端边界简化为一端弹性支承,则图 1a 所示锚固锚杆的模型可简化为外端弹性支承、锚固段与锚固剂黏结的纵向振动力学模型,如图 1b 所示.

对于如图 1b 所示的锚杆纵向振动力学模型,设杆长为 L, 锚固段长为  $L_1$ ,密度为 $\rho$ ,截面积为 A,弹性模量为 E. 沿 x 轴 线上锚固段杆体周围的分布力为 X(x). 假定杆的横截面在振 动中始终保持为平面,忽略因杆的纵向伸缩而引起的横向变 形,即同一截面上各点仅在 x 方向产生相等的位移,则图 1b 所 示力学模型可以看作如图 2 所示的均质等截面细直杆.以 u(x,t)表示杆上距原点 x 处在 t 时刻的纵向位移.在杆上取微 元段 dx,其受力如图 3.根据牛顿第二定律,它的运动方程为



$$\rho A dx \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} = P + \frac{\partial P}{\partial x} dx - P + X(x) .$$
<sup>(1)</sup>

由图 3 可见, dx 段的变形为 
$$\frac{\partial u}{\partial x}$$
 dx, x 处的应变  $\varepsilon(x)$  为  $\frac{\partial u}{\partial x}$ , 对应的轴力  $P(x)$  为

$$P(x) = AE\varepsilon = AE \frac{\partial u}{\partial x}.$$
(2)

将式(2)代入式(1)并化简,得

$$\rho A \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} = A E \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} + X(x) .$$
(3)

或

$$c^{2} \frac{\partial^{2} u}{\partial x^{2}} = \frac{\partial^{2} u}{\partial t^{2}} - \frac{1}{\rho A} X(x) .$$
(4)

其中

$$c = \sqrt{\frac{E}{\rho}}.$$
(5)

可见杆的纵向振动的运动微分方程也是一维波动方程,由于分布力*X*(*x*)的复杂性,式(4)的求解需要通过数值分析方法求得<sup>[3]</sup>.



2 应力波在锚杆中的衰减规律分析

应力波在锚固系统传播过程中的衰减可分为空间衰减和时间衰减,轴向各点的幅值因传播距离的增

加而减小称为空间衰减,每一点的幅值随周期增加而减小称为时间衰减[4].应力波的衰减可归因于几何因 素和物理因素<sup>[5]</sup>,几何因素包括波阵面的扩展和应力波在交界面的反射、折射等,物理因素为锚杆体系的 非完全弹性、热传导等[6].本文通过分析由物理因素所导致的应力波在锚固锚杆中的衰减规律完成滤波 目的.

#### 2.1 应力波的时域衰减规律

地震学中,在一个周期中质元所消耗的能量  $\Delta E$  与原有能量 E 的比值被称为品质因子 Q,品质因子被 用来表示介质对应力波的吸收特性,表达式为[7-8]

$$\frac{1}{Q} = \frac{\Delta E}{2\pi E}.$$
(6)

锚杆作为一种具有线性应力应变关系的材料,质元幅值 $A = \sqrt{E}$ 成正比,因此

$$\frac{1}{Q} = -\frac{\Delta A}{\pi A}.$$
(7)

对锚杆上某一点进行时域衰减分析,令初始幅值为 $A_0$ ,幅值随时间衰减率为 $\pi Q^{-1}$ ,该点在时刻 $\frac{2\pi}{\alpha}$ ,

$$\frac{4\pi}{\omega}, \cdots, \frac{2n\pi}{\omega}$$
的幅值为 $A(t)$ ,则:  

$$A(t) = A_0 \left(1 - \frac{\pi}{Q}\right)^n.$$
(8)

式中: 
$$t = \frac{2n\pi}{\omega}$$
,  $n = 1, 2, 3, \cdots, N$ .

可得

 $4\pi$ 

$$A(t) = A_0 \left(1 - \frac{\omega t}{2nQ}\right)^n.$$
(9)

当
$$n \to +\infty$$
时,  $\lim_{n \to +\infty} A_0 \left( 1 - \frac{\omega t}{2nQ} \right)^n = A_0 \exp(-\frac{\omega t}{2Q}).$ 所以

$$A(t) = A_0 \exp\left(-\frac{\omega t}{2Q}\right). \tag{10}$$

令 
$$\alpha = \frac{\omega}{2Q}, \alpha$$
 为时域衰减系数,则  
 $A(t) = A_0 \exp^{-\alpha t}.$  (11)

可得空间衰减因子 Q::

$$Q_t = \frac{\omega}{2\alpha}.$$
 (12)

#### 2.2 应力波的空间衰减规律

应力波沿锚杆的传播随着传播距离的增加,轴向各截面幅值A将发生衰减.令一个波长A内振幅A的 变化为 $\Delta A$ ,根据波长与频率关系可知:

$$\lambda = \frac{2\pi c}{\omega};\tag{13}$$

$$\Delta A = \lambda \, \frac{\mathrm{d}A}{\mathrm{d}x}.\tag{14}$$

式中:c为应力波在介质中得传播速度.

将式(14)代入式(7)可知:

$$\frac{dA}{dx} = -\frac{\omega}{2cQ}A.$$
(15)  
求解可得
$$A(x) = A_0 e^{-\omega x/2cQ}.$$
(16)
$$\Rightarrow \beta = \frac{\omega}{2cQ}, \beta$$
为空间衰减系数,则

$$A(x) = A_0 e^{-\beta x}.$$
(17)

可得空间衰减因子 $Q_s$ :

$$Q_s = \frac{\omega}{2c\beta}.$$
(18)

通过以上分析可得知,时域衰减因子  $Q_1$  与空间衰减因子  $Q_s$ ,时域衰减系数  $\alpha$  与空间衰减系数  $\beta$  之间存在关系如下:

$$Q_{t} = Q_{s}; \tag{19}$$

$$\beta = \frac{\alpha}{c}.$$
 (20)

实际检测工作中,无法直接对服役锚杆的不同截面进行信号检测,但可以通过检测服役锚杆底端反射 信号的幅值计算时域衰减系数,再通过式(20)将时域衰减系数转换为空间衰减系数.

### 3 含有辅助检测杆的锚杆锚固长度参数检测数值模拟

在检测现场,锚固锚杆外露段长度通常是不同的,导致在外露端局部段反射的信号周期不同,锚杆外 露端截面因磨损、腐蚀等原因与传感器耦合程度低,检测工作前需要对外露端截面进行打磨.因此,设计一 种辅助检测杆,通过辅助检测杆内螺纹调节使不同长度的锚杆外露段为定长,保证待测锚杆反射周期一 致,同时辅助检测杆端面可以提高与传感器的耦合程度,提高检测效率.

#### 3.1 含辅助检测杆的锚固预应力模型的建立

参考煤矿常用的锚杆锚固系统参数,利用 FLAC<sup>3D</sup>建立初始模型,其中,锚孔深 1.8 m,直径 0.03 m;锚 杆长 1.95 m,直径 0.02 m;锚固介质长 0.5 m,厚 0.01 m;螺母长 0.025 m,内径 0.02 m,外径 0.03 m;托盘尺 寸:0.095 m×0.005 m×0.095 m,内径 0.026 m;围岩尺寸:0.4 m×1.8 m×0.6 m;辅助检测杆长0.1 m,直径 0.04 m;托盘与围岩壁间建立了接触面;自辅助检测杆外露端面至围岩壁的距离为 0.18 m.锚固模型建立 完成后随即对锚固系统施加 50 kN 的预应力.

锚固系统初始模型如图 4,锚固介质模型如图 5,锚杆轴向受力如图 6,托盘与围岩接触面如图 7,各部 分力学参数如表 1.

材料名称	弹性模量/GPa	泊松比	密度/(kg/m <sup>3</sup> )	抗拉强度/MPa	粘接强度/MPa	内摩擦角/(°)
锚杆	210	0.30	7 840	/	/	/
托盘	210	0.30	7 840	/	/	/
螺母	210	0.30	7 840	/	/	/
围岩	25	0.30	2 810	2.5	8.7	39
锚固介质	38	0.25	2 600	2.0	8.0	35
辅助检测杆	210	0.30	7 840	/	/	/

表1 锚固系统各部分力学参数



图4 含辅助检测杆的初始模型









图7 托盘与围岩间接触面模型

#### 3.2 锚固长度动测数值模拟

在桩基检测中,激振力作用时间主要受锤头材质影响,锤头越硬,质量越轻,荷载作用时间越短;反之, 锤头越软,质量越重,荷载作用时间越长<sup>[9]</sup>.激振力通常采用半正弦波来模拟,但半正弦波的一阶导数不连 续<sup>[10]</sup>.为此,本文采用式(21)模拟,即

$$p(t) = \begin{cases} 500 \times \left[1 - \cos(\frac{2\pi}{t_0}t)\right], & 0 \le t < t_0; \\ 0, & t \ge t_0. \end{cases}$$
(21)

式中: p(t) 为激振力; t<sub>0</sub> 为激振作用时间.

本文激振作用时间为60 µs,利用上述激发条件,激振辅助检测杆端面的中心位置,同时对辅助检测杆端面纵向振动速度的时域信号进行监测,根据围岩壁的反射信号确定反射周期(0.000 209 s),激振力如图 8,整体检测结果如图 9.



图 8 模拟激振力

图9 锚固系统整体检测信号

#### 3.3 纵向应力波在锚固系统中的波速分析

锚杆锚固长度参数的检测工作中,确定应力波在锚固段和非锚固段中的纵向传播速度尤为重要.通过 式(5)计算理论波速,纵向应力波在非锚固段理论传播速度为5175m/s,纵向应力波在锚固段理论传播 速度为4819 m/s.

通过检测锚固段和非锚固段上等间距各点纵向振动速度的时域信号幅值,确定数值模拟中非锚固段 的纵向波速  $c_1 = 5$  200 m/s,锚固段纵波波速  $c_2 = 4$  761 m/s.非锚固段部分点时域幅值信号如图 10,锚固段 部分点时域幅值信号如图 11.





#### 非锚固段衰减拟合与检测信号的物理滤波 4

锚固锚杆的非锚固段和锚固段可以抽象为交界面两侧截面尺寸不同的连续杆,交界面附近两侧的位 移、速度和力连续,但材料参数不连续.由交界面两侧材料的不连续性可知,应力波在非锚固段和锚固段的 传播过程将产生不同程度的衰减,通过检测非锚固段上多个等间距点的时域信号幅值拟合应力波在非锚 固段的时域衰减规律.利用辅助检测杆确定检测信号的反射周期,取一个周期的非锚固段反射信号代入应 力波在非锚固段的衰减规律中,近似得到仅含非锚固段反射的滤波信号.将滤波信号与外露端检测得到的 整体反射信号对比整合,完成物理滤波.

利用数值模拟手段,对非锚固段上等间距的不同截面进行检测,根据不同截面的时域幅值信号直接拟 合得到应力波在非锚固段的时域衰减系数.

#### 4.1 非锚固段衰减规律拟合

在锚固长度动测模拟过程中,检测非锚固段上多个等间距点的轴向振动速度信号,对每个点时域信号 的幅值数据用最小二乘法进行拟合,得到本文中的纵向应力波在预应力锚固系统的非锚固段时域衰减规 律,如图 12 所示.



根据前述对应力波在锚杆中的衰减分析,对应力波在非锚固段中的衰减进行拟合.拟合结果中 R<sup>2</sup> 为 决定系数的平方,决定系数的值在0~1变化,R<sup>2</sup> 接近1,说明拟合效果好.根据拟合结果,确定本文纵向应 力波沿非锚固段传播 t 秒后,沿非锚固段传播的衰减与时间的关系为

 $v = v_0 e^{-9.750t}$ .

(22)

式中: vo 为非锚固段上某点纵向振动速度幅值; t 为波的传播时间.

4.2 物理滤波

假设锚杆杆体中只存在一个交界面,那么检测过程中外露端将接收到一个明显的反射信号,然而完整的锚固系统包含多个交界面,两个交界面之间可以假设为具有某一厚度的层,位于层中的波将要经受多次 反射与透射,使应力波能量产生衰减,随着透射波传播至新的交界面,新交界面的反射信号便会被层中的 反射信号所干扰.在锚固长度检测工作中,如果可以拟合得到应力波在非锚固段这一"层状"结构中的反射 信号作为滤波信号,那么作为新交界面的锚固起始位置和结束位置的反射将更加容易判断.

数值模拟检测过程中,通过来自围岩壁的反射信号确定反射信号周期约为0.000 140 5 s.取非锚固段 反射周期信号数据并对振动速度数据取绝对值如图 13;将处理后的数据代入式(22)中对非锚固段反射信 号进行拟合并作为滤波信号,如图 14;将检测得到的整体的数据取绝对值后与滤波信号进行整合,如 图 15.



由图 15 可知,在规律的波形中可以看到明显的起跳信号与起跳后的衰减,根据锚固段起始反射信号 与入射信号反相,锚固段结束反射信号与入射信号同相,可以清楚地判断锚固起始位置反射时间为 0.000 57 s,锚固结束位置反射时间为 0.000 80 s.根据前述,可以确定非锚固段长度为 1.48 m(模型中非锚 固段长度为 1.46 m),锚固段长度为 0.54 m(模型中锚固段长度为 0.5 m).

5 结论

1)依据应力波衰减规律,实验和模拟验证了应力波沿锚杆传播时呈负指数衰减,推算了预应力锚杆

非锚固段的时域衰减系数.

2) 辅助检测杆的设置为锚固长度参数无损检测提供了一种物理滤波方法,通过理论计算验证了数值 模拟过程的准确性.辅助检测杆的设计尺寸应依据激振力作用时间而确定.

3)检测工作中可以利用辅助检测杆调节锚杆外露段长度为定值,从而确定反射信号周期,删减来自 围岩处第一次反射产生的干扰波,使信号分析更准确.

#### 参考文献:

[1] 李义,张昌锁,王成.锚杆锚固质量无损检测几个关键问题的研究[J].岩石力学与工程学报,2008(1):108-116.

[2] 刘克功,欧阳昶.应力波反射法用于检测预应力锚杆锚固参数初探[J].煤,2007(3):16-18.

[3] 李青锋,缪协兴.基于应力波理论的锚杆支护无损检测机理与应用实践[M].南京:东南大学出版社,2015.

[4] 王观石,李长洪,胡世丽,等.岩体中应力波幅值随时空衰减的关系[J].岩土力学,2010,31(11):3487-3492.

[5] 崔新壮,李卫民,段祝平,等.爆炸应力波在各向同性损伤岩石中的衰减规律研究[J].爆炸与冲击,2001(1):76-80.

[6] 杨湖,王成.弹性波在锚杆锚固体系中传播规律的研究[J].测试技术学报,2003(2):145-149.

[7] 刘建华, 胥颐, 郝天珧. 地震波衰减的物理机制研究[J]. 地球物理学进展, 2004(1):1-7.

[8] 姚罗.锚杆无损检测中声频应力波衰减规律研究[D].成都:西南交通大学,2014.

[9] 李青锋, 茅献彪, 徐金海, 等. 预应力锚杆弹性波检测原理与应用[J]. 采矿与安全工程学报, 2007(1): 32-36.

[10] 钱骥,孙利民,蒋永.拉索应力波传播速度与能量衰减特性试验研究[J].同济大学学报(自然科学版),2013,41(11): 1618-1622.