第45卷第1期 2013年1月 Vol. 45 No. 1 Jan. 2013

文章编号:1009-3087(2013)01-0008-06

基于小波分析的泥石流冲击力信号处理

唐金波^{1,2} 胡凯衡^{1,2*} 周公旦^{1,2} 陈华勇^{1,2} ,朱兴华^{1,2,3} ,马 超^{1,2,3}

(1. 中国科学院山地灾害与地表过程重点实验室,四川成都 610041;

2. 中国科学院 水利部 成都山地灾害与环境研究所,四川 成都 610041;3 中国科学院 研究生院,北京 100049)

摘 要: 对于防治工程的设计 泥石流冲击力是一个很重要的参数,其冲击力的大小要准确地进行估计是很困难的,并且由于泥石流的破坏性很强,很难在野外进行冲击力的测量。为了减小模型尺度带来的影响,利用大型水槽进行泥石流冲击力实验,并对得到的冲击力信号进行小波降噪处理。通过比较降噪后重构的信号及降噪后的信号发现,降噪后的泥石流冲击力信号可作为液相浆体的冲击力过程线。对采集到的泥石流冲击力数据分析后发现, 泥石流液相浆体的冲击力计算公式 $p = K \rho_i v^2$ 中的系数 K 接近于 0.5。 关键词: 泥石流; 冲击力; 小波分析; 信号降噪

中图分类号: TV147

文献标志码: A

Debris Flow Impact Pressure Signal Processing by the Wavelet Analysis

TANG Jin-bo¹² HU Kai-heng^{12*} ZHOU Gong-dan¹² CHEN Hua-yong¹² ZHU Xing-hua¹²³ MA Chao¹²³

(1. Key Lab. of Mountain Hazards and Earth Surface Processes Chinese Academy of Sciences Chengdu 610041 ,China;

2. Inst. of Mountain Hazards and Environment Chinese Academy of Sciences Chengdu 610041 China;

3. Graduate Univ. of Chinese Academy of Sciences Beijing 100049 ,China)

Abstract: For the prevention and control of engineering design , the magnitude of debris flow impact force is a very important parameter and is difficult to be estimated and measured in the field. To reduce the influence of model scale , debris flow impact force experiment was carried out by large flume and the wavelet analysis was used to de-noise the debris flow impact signal. The results showed that the de-noised debris flow impact signal could be impact pressure of liquid phase slurry by comparing the reconstructed signal with de-noised signal. The analysis of debris flow impact pressure experiment data showed that the coefficient approaches 0.5 in the debris flow impact pressure formula $p = K \rho_f v^2$.

Key words: debris flow; impact pressure; wavelet analysis; signal de-noising

"5 • 12"地震后,由于地震作用导致了很多的 山体滑坡、崩塌,沟道内堆积了大量的松散堆积物, 为泥石流的形成提供了丰富的物源,加上近年来全 球气候变暖,产生了很多极端暴雨天气,使得泥石流 发生的概率比地震之前大很多,并且随着西部大开 发的深入进行,西部地区的灾害性泥石流也越来越

- 基金 项 目: 国 家 重 点 基 础 研 究 发 展 计 划 资 助 项 目 (2011CB409902);中国科学院重点部署 项目 (KZZD – EW – 05 – 01);中国科学院水利部成都 山地灾害与环境研究所青年百人团队资助项目 (110900K235)
- 作者简介: 唐金波(1986—),男,研究实习员,硕士.研究方向: 泥石流运动机理. E-mail: jinbotang@ imde. ac. cn

* 通信联系人 E-mail: khhu@ imde. ac. cn

多。因此加强泥石流灾害的预警预防及其工程防治 成了亟待解决的研究课题。由于泥石流爆发突然, 其运动过程极其复杂,使得对泥石流冲击力的认识 及其机理研究存在很大的困难^[1]。

泥石流作为一种特殊的固液两相流体,其运动 机理是及其复杂的。根据泥石流物质组成的特点, 可将泥石流冲击力分成2部分,一是流体动压产生 的冲击力,二是单个大石块对建筑物产生的撞击 力^[2]。Zhang^[3]利用采集到的冲击力信号,将泥石 流流体冲击力和单个大石块的冲击力概化为3种形 式:矩形脉冲、尖峰型脉冲、锯齿型脉冲。它们分别 对应流体动压冲击力、单个大石块冲击力、流体均匀 动压力与不均匀动压力及大大小小石块撞击力相互 叠加的结果。

然而,由于泥石流爆发突然,来势凶猛,破坏力

收稿日期:2012-11-26

极大 从野外直接采集得到泥石流的冲击力数据是 非常困难的。胡凯衡等^[4]通过在云南蒋家沟建立 的泥石流冲击力野外测试装置和新研制的力传感器 以及数据采集系统,采集到了不同泥深位置、长历 时、波形完整的泥石流冲击力信号。对原始信号经 过低通滤波处理后 对数据进行初步分析发现 在同 等流速条件下 连续流的冲击力要比阵性流的冲击 力大得多。但是在泥石流过后,由于测试装置和传 感器被泥石流淤埋 后期没有再采集到野外泥石流 冲击力数据。鉴于野外采集泥石流冲击力数据的困 难,目前对泥石流冲击力的研究通常是利用水槽试 验进行的^[5-9] 比如陈洪凯等^[8]针对沟谷泥石流 建 立的泥石流冲击试验模型的试验。结果表明,当泥 石流体中的固相比比较小时,泥石流脉动特征显著, 泥石流阵性流随着固相比增大逐渐显现,且随着泥 石流中固相颗粒粒径增大,出现初始阵流的时间提 前。但是目前基于小型实验水槽进行的冲击力的实 验研究 其结果可能会受到模型尺度的影响。为了 减小模型尺度带来的影响,利用中国科学院东川泥 石流观测与研究站的大型水槽进行了泥石流冲击力 实验,在实验过程中通过泥石流对直杆构件的冲击, 实时采集到了冲击力信号过程线。进一步对采集到 的冲击力信号进行处理发现,由于采集到的信号存 在噪音 很有可能会影响到信号数据的真实性及其 下一步分析研究 因此对其进行降噪处理是得到真 实信号并进一步进行分析的技术保障。而对于冲击 力信号的处理,张玉萍^[10]曾针对泥石流的冲击荷 载 将小波降噪得到的平滑曲线作为水石流浆体的 冲击过程线。但是其实验材料为清水加粗颗粒物 质,更像是含沙水流,与真实的泥石流差别很大,并 且其水槽是基于小型实验水槽,受模型尺度的影响 较大。另外,Hu 等^[11]曾利用移动平均法对野外测 量到的泥石流冲击力信号进行处理,得到了一条相 对平滑的曲线,并以此作为泥石流液相浆体的冲击 过程曲线。但是对于移动平均法的步长的选取存在 很大的问题 通过比较后发现 冯步长选取相对较短 时 移动平均法得到的曲线的光滑性不是很好 而当 步长选取较长时,得到的曲线虽然光滑性得到了保 障 但是相对小波降噪得到的曲线的趋势明显向后 移动。因此针对小型实验水槽带来的模型尺度的影 响及利用移动平均法对泥石流冲击信号处理存在的 不足 作者利用大型实验水槽进行了泥石流冲击力 实验,并基于小波分析技术对采集到的冲击力信号 进行了处理。

1 泥石流冲击力信号采集

由于考虑到尺度相似比问题,泥石流冲击力实 验在位于中国科学院东川泥石流观测与研究站的大 型实验水槽内进行,如图1所示,水槽长47.3 m,宽 0.7 m,高1.2 m,坡降为20%。冲击力实验装置如 图2所示,包括数据采集仪、放大器、称重力传感器、 传输数据线及其计算机。



图 1 东川泥石流观测与研究站的大型实验水槽 Fig. 1 Large experiment flume at Dongchuan debris flow observation and research station







采集仪的数据采集频率为 *f* = 2 000 Hz , 传感 器的最大量程为 20 kg ,灵敏度为 1.5 ±0.1 g/kPa , 放大器的放大倍数选择为 1 000 倍。实验中 ,用于 实验的材料取自著名的蒋家沟泥石流堆积扇上的泥 石流堆积物 ,并在实验开始前 ,剔除大于 20 mm 的 石块 ,其颗粒级配曲线如图 3 所示。在配制好实验 材料后 将其堆放在大型实验水槽内 ,形成堵塞坝。 然后对供水系统蓄水 ,待水深到达 50 cm 时 ,通过提 拉闸门使其流向水槽 ,冲溃水槽中堆放的人工土石 坝 形成泥石流。并在水槽下端距离出口2m处安装冲击力传感器(见图2) 采集泥石流冲击力信号。 在整个实验过程中,高速摄像机被用来捕捉泥石流 撞击传感器时的流速和流深。





Fig. 3 Particle size curve of experiment soil 实验共进行了 5 次 其中有 1 组清水冲击实验。 实验数据表明实验的可重复性较强。图 4 为其中 1 组实验采集到的泥石流冲击力数据。





2 泥石流冲击力信号处理

由于采集到的泥石流冲击力信号存在噪音,影响了信号的真实性,因此对信号进行降噪处理是很有必要的。将采用小波分析方法对采集到的冲击力信号进行小波降噪。小波分析方法是由短时 Fourier 变换发展起来的,是一种窗口大小即窗口面积 固定,但其形状可改变时间窗和频率窗的时频局域 化分析方法,即在低频部分具有较高的频率分辨率 和较低的时间分辨率,在高频部分具有较高的时间 分辨率和较低的频率分辨率,被誉为"数学显微 镜"^[12-13]。

小波变换的基本含义是,将 1 个基本小波函数 $\psi(t)$ 做平移 τ 后 在不同的尺度 α 下与一个能量有 限的信号即 $f(t) \in L^2(R)$ (即平方可积) 作内积:

$$WT(\alpha \ \pi) = \frac{1}{\sqrt{\alpha}} \int_{-\infty}^{+\infty} f(t) \ \psi^* \left(\frac{t-\tau}{\alpha} \right) \ dt \qquad (1)$$

其中, $WT(\alpha, \pi)$ 为小波变换系数 α 为尺度因子 π 为平移因子 $\psi^*(t)$ 为基本小波函数 $\psi(t)$ 的共轭函数。在频域上改变 α 值相当于对信号进行带通滤波, 表现出频率局部化特性。因此,小波分析可以克服傅 里叶变换分析的不足。

假设尺度函数 $\varphi(t)$ 与小波函数 $\psi(t)$ 组成的多 分辨 率 尺 度 空 间 和 小 波 空 间 分 别 为 { V_j } $_{j \in Z}$ 与 { W_j } $_{j \in Z}$,它们的标准正交基分别为 { $\varphi_{j, \cdots, k}$ } $_{k \in Z}$ 和 { $\psi_{j, \cdots, k}$ } $_{k \in Z}$,则有:

$$f_{j}(t) = \sum_{k \in \mathbb{Z}} C_{jk} \varphi_{jk}(t)$$
 (2)

由于采集到的冲击力信号 {f(k)}(k = 1 2, … M M为每次采集的冲击力数据的数量) 是离散 数据,并且假设 $f(k) = C_{0,k}$,即 $f(k) \in V_0$,那么信号 {f(k)} 的小波变换为:

$$\begin{cases} C_{j\,k} = \frac{1}{2} \sum_{n \in \mathbb{Z}} C_{j+1\,n} h_{n-2k} , \\ D_{j\,k} = \frac{1}{2} \sum_{n \in \mathbb{Z}} D_{j+1\,n} g_{n-2k} \end{cases}$$
(3)

其中, h_k 为低通滤波器系数 g_k 为高通滤波器系数, 且 $g_k = (-1)^k h_{1-k}$ 。

对于信号的重构过程则运用式(4)计算:

$$C_{j_n} = \sum_{k \in \mathbb{Z}} C_{j-1,k} h_{n-2k} + \sum_{k \in \mathbb{Z}} D_{j-1,k} g_{n-2k} \quad (4)$$

运用小波分析对实验中采集到的泥石流冲击力 信号进行处理,其基本步骤如下:

1) 根据需要选取合适的小波基,确定小波分解 的层数 N,对采集到的信号进行 N 层分解。表达式 为:

 $f(t) = A_N f + D_N f + D_{N-1} f + \dots + D_1 f$ (5) 其中 $A_N f$ 为逼近信号 $D_i f(i = 1 \ 2 \ \dots \ N)$ 为细节信 号。

 2) 对分解后的每1层高频系数选择合适的阀值 进行阀值量化处理,消除高频噪声。

 3)根据小波分解的第 N 层的低频系数和经过 量化处理的高频系数进行小波重构。此过程为小波 逆变换。表达式为:

$$A_{N}f + D_{N}f + D_{N-1}f + \dots + D_{1}f = f(t)$$
 (6)

对于小波函数的选取,目前并没有统一的理论 方法,一般是根据经验或者不同的实际情况进行选 取^[13]。经过选取不同的小波基对采集到的冲击力 信号进行处理后发现,由于 Daubechies(Db)小波基 具有正交性,对信号的重构可获得较好的平滑效果。 采用 Db4 对信号进行处理,并将信号分解为8层, 即 N = 8,每1 层的细节信号见图5。逼近信号a₈和 去噪后重构的信号见图6和7。通过对采集到的冲 击力信号进行降噪后发现,其降噪后的冲击力过程 线相对平滑,见图6(a)。而对清水冲击力信号的处 理发现,由于清水中不存在固相颗粒,因此通过小波 降噪后的清水冲击力信号去除了噪声和水流脉动的 影响,其数据与原始信号的数据相差很小,且相对平 滑,见图8。





另一方面,由于泥石流是一种特殊的固液两相 流体,液相为泥石流中细颗粒与水混合形成的浆体, 其得到的冲击力曲线应相对平滑且连续^[3],而泥石 流中的大颗粒组成了泥石流的固相,具有离散性和 随机跳跃性,使得不论是在野外测量到的泥石流冲 击力信号,还是通过大型水槽实验得到的泥石流冲 击力信号都含有很多离散的瞬时脉冲信号(图4)。

为了去除冲击力信号中的噪声,Hu 等^[11] 曾利 用移动平均法对野外测量到的泥石流冲击力信号进 行处理,得到了一条相对平滑的曲线,并以此作为泥 石流液相浆体的冲击过程曲线。通过比较清水冲击 力信号利用小波降噪和移动平均法得到的平滑曲线 (图9)发现,利用2种方法处理泥石流冲击力的原 始信号得到的曲线基本上是一致的。但是对于移动 平均法的步长的选取存在很大的问题:当步长选取 相对较短时,移动平均法得到的曲线的光滑性不是 很好,而当步长选取较长时,得到的曲线虽然光滑性 得到了保障,但是相对小波降噪得到的曲线的趋势 明显向后移动,并且移动平均法并没有明确解释其 得到的曲线作为液相浆体冲击过程的物理意义。



- 图 6 经过小波去噪后的逼近信号和重构后的泥石流冲 击力信号与逼近信号的比较图
- Fig. 6 Approximation signal by de-noised original and comparing the reconstructed debris flow signal with de-noised signal



Fig. 7 Reconstructed signal after de-noising original by wavelet



图 8 重构后的清水冲击力信号与逼近信号的比较图, 红线为逼近信号

Fig. 8 Comparing the reconstructed water signal with de-noised signal ,red curve is approximation signal

对于泥石流冲击信号的小波降噪,一方面去除 了噪声和浆体脉动的影响,另一方面通过分析小波 降噪的细节信号发现(图5),小波降噪还消除了由 于固相大颗粒撞击产生的脉冲信号,降噪之后同样 得到了相对平滑且连续的曲线。因此可以考虑将降 噪后的泥石流冲击信号作为泥石流液相浆体的冲击 力曲线。由此利用降噪后重构的冲击力信号和降噪 后的冲击力曲线(泥石流液相冲击曲线)就可以分 离出泥石流固相的冲击力信号。





3 实验结果分析

对于泥石流的冲击力,一般认为由液相浆体的 流体动压力和石块的冲击力组成,而液相浆体冲击 力一般可由式(7)进行计算:

$$p = K \rho_{\rm f} v^2 \tag{7}$$

分析采集的冲击力信号发现,泥石流的龙头冲 击力达到最大,因此为了计算泥石流冲击力,在实验

过程中采集了泥石流龙头的流速和容重,见表1。

表1 实验得到的流速、容重、 p_{max} 及K的值

Tab. 1 Velocity density p_{max} and the value of K

| 实验序号 | 龙头流速 v/ (m・s ⁻¹) | 龙头容重ρ _m / (kg•m ⁻³) | 降噪后的 _{p_{max} /Pa} | $K = p_{\max} : \rho_{f} v^{2}$ |
|---------|---------------------------------|---|--|---------------------------------|
| 第1次 | 5.50 | 1 512.30 | 12 718.25 | 0.343 315 |
| 第2次 | 5.43 | 1 690.63 | 13 306.25 | 0.33879 |
| 第3次 | 5.12 | 1 580.80 | 16 472.5 | 0.497 295 |
| 第4次 | 5.56 | 1 534.43 | 18 638.5 | 0.487 433 |
| 第5次(清水) | 5.00 | 1 000 | 12 467.0 | 0.49868 |

另外,如第2节所述,利用小波分析技术对泥石 流冲击力信号进行降噪后得到的光滑曲线可作为泥 石流液相浆体的冲击过程曲线,提取其最大值p_{max}, 见表1。

而泥石流作为一种很复杂的固液两相流体,其 容重由式(8)计算:

$$\rho_{\rm m} = C_{\rm w} \rho + (1 - C_{\rm w}) \rho_{\rm s} \tag{8}$$

其中, ρ_{m} 为泥石流容重 $\rho = 1\ 000\ kg/m^{3}$ 为清水的 容重 $\rho_{s} = 2\ 650\ kg/m^{3}$ 为固体颗粒的容重 C_{w} 为泥 石流中水的体积含量。由式(8)可以根据采集到的 泥石流容重计算出泥石流中水的体积为:

$$C_{\rm w} = \frac{\rho_{\rm s} - \rho_{\rm m}}{\rho_{\rm s} - \rho} \tag{9}$$

由于泥石流液相浆体是由细颗粒(*d* < 2 mm) 与水混合组成的混合物^[14] ,假设细颗粒含量在总的 固体颗粒含量中所占的比例为 *X* ,那么泥石流液相 浆体的容重为:

$$\rho_{\rm f} = \frac{C_{\rm w}\rho + X(1 - C_{\rm w})\rho_{\rm s}}{C_{\rm w} + X(1 - C_{\rm w})}$$
(10)

通过分析 Hu 等^[11] 在野外得到的泥石流样品 发现 2 mm 以下的颗粒含量在 28% ~34% 之间,平 均为 31%。而通过大型水槽实验得到的泥石流样 品 固体颗粒级配曲线见图 10,其表明 2 mm 以下的 细颗粒含量在 30% ~40% 之间。因此由式(9) 和 (10) 得到了泥石流浆体的容重 $\rho_{f^{\circ}}$ 结合试验中测到 的龙头流速和冲击力,就可以算出泥石流浆体冲击 力计算公式中的系数 K_{\circ} 结合大型水槽实验得到的 冲击力数据和野外测得的冲击力数据(图 11),通过 拟合式(7) 得到 K = 0.475 1,接近于0.5,与流体力 学中的流体动压 $p = \frac{1}{2} \rho_{f} v^{2}$ 很接近^[1],进一步验证 了将经过小波降噪后得到的冲击力过程线作为泥石

流液相浆体的冲击力过程线的可行性。



图 10 大型水槽实验得到的泥石流样品的颗粒级配曲线

Fig. 10 Debris flow particle size curves in the large ex-



图 11 野外泥石流和大型水槽实验的液相浆体的最大 冲击力与ρ_tν² 的比较

Fig. 11 Maximum liquid phase slurry pressure versus $\rho_t v^2$ for field debris flow and large flume debris flow

4 结 论

利用小波分析技术对采集到的冲击力信号进行 处理 将小波降噪后的平滑曲线作为泥石液相浆体 的冲击力过程线是可行的。结合大型水槽实验得到 实验数据与 Hu 等^[11] 在野外采集到的泥石流数据 进行分析发现 泥石流液相浆体的冲击力计算公式 $p = K\rho_t v^2$ 中的系数 K = 0.4751 接近于 0.5 ,与流体 力学中的流体动压 $p = 0.5\rho_t v^2$ 很接近 因此泥石流 液相冲击力的计算公式可近似表述为 $p = 0.5\rho_t v^2$ 。 参考文献:

- [1] Liu Leiji ,Wei Hua. Study on debris flow impact force [J]. Journal of Sichuan Union University: Engineering Science Edition ,1997 ,1(2):99 - 102. [刘雷激,魏华. 泥石流冲击 力研究[J].四川联合大学学报: 工程科学版,1997 ,1 (2):99 - 102.]
- [2] Mitsuyama T. Evaluation of impact of debris flow on check dams [J]. Journal of the Japan Society of Erosion Control

Engineering ,1979 ,32(1):40-49.

- [3]Zhang S. A comprehensive approach to the observation and prevention of debris flows in China [J]. Natural Hazards, 1993(7):1-23.
- [4] Hu Kaiheng ,Wei Fangqiang ,Hong Yong ,et al. Field meas-urement of impact force of debris flow [J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering 2006 ,25(S1): 2813 2819. [胡凯衡,韦方强,洪勇,等. 泥石流冲击力的野外测量[J]. 岩石力学与工程学报,2006,25(S1): 2813 2819.]
- [5] Armanini A ,Scotton P. On the dynamic impact of a debris flow on structure [C]//Armanini A ,Masanori M. Recent developments on debris flows , lecture notes in earth sciences. Berlin: Springer ,1997: 208 – 226.
- [6] Liu K F ,Lee F C ,Tsai H P. The flow field and impact force on a debris dam [C]//Proceeding of the 1st International Conference on Debris-Flow Hazards Mitigation: Mechanics , Prediction and Assessment ,ASCE. New York ,1997: 737 – 746.
- [7] Wei Hong. Experimental study on impact force of debris flow heads [J]. Chinese Railway Science ,1996 ,17(3):50-62.
 [魏宏. 泥石流龙头对坝体冲击力的试验研究 [J]. 中国 铁道科学 ,1996 ,17(3):50-62.]
- [8] Chen Hongkai , Tang Hongmei Xian Xuefu et al. Experimental model of debris flow impact features [J]. Journal of-Chongqing University 2010 33(5):114-119. [陈洪凯 唐 红梅 鮮学福 等. 泥石流冲击特性模型试验[J]. 重庆大 学学报 2010 33(5):114-119.]
- [9]Yang H ,Wei F ,Hu K ,et al. Measuring the internal velocity of debris flows using impact pressure detecting in the flume experiment [J]. Journal of Mountain Science ,2011(8): 109 - 116.
- [10] Zhang Yuping. Signal identification method to debris flow impaction [D]. Chongqing: Chongqing Jiaotong University, 2009. [张玉萍. 泥石流冲击信号识别方法研究 [D]. 重 庆: 重庆交通大学 2009.]
- [11] Hu Kaiheng ,Wei Fangqiang ,Li Yong. Real-time measure and preliminary analysis of debris flow impact force at Jiangjia Ravine ,China [J]. Earth Surface Process and Landforms 2011 ,36(9):1268 - 1278.
- [12]刘明才.小波分析及其应用[M].北京:清华大学出版 社 2005.
- [13]张德丰. MATLAB 小波分析 [M]. 北京: 机械工业出版 社 2009.
- [14]费祥俊 舒安平. 泥石流运动机理与灾害防治 [M]. 北京:清华大学出版社 2004.

(编辑 陈晓红)