文章编号:1673-9469(2017)04-0051-06

doi:10.3969/j.issn.1673-9469.2017.04.012

轨道科研试验线的轮轨力、脱轨系数及减载率研究

唐吉意,罗雁云,廖 博,蒋宇春,单 傲 (同济大学 铁道与城市轨道交通研究院,上海 201804)

摘要:为了对同济大学轨道交通科研试验线进行脱轨安全性评定,采用测力钢轨法测试轨道交通科研试验线列车通过时的轮轨力,包括轮轨垂直力及横向力,由轮轨力计算脱轨系数及轮重减载率。结果表明,列车以速度20、30及40 km/h 驶过时,南侧钢轨的轮轨垂直力平均值在54.91~56.14 kN 范围内,北侧钢轨的轮轨垂直力平均值在72.91~76.62 kN 范围内;南侧钢轨的轮轨横向力平均值在5.77~7.86 kN 范围内,北侧钢轨的轮轨横向力平均值在6.48~7.11 kN 范围内; 脱轨系数分别为0.096、0.104及0.113,轮重减载率分别为0.141、0.152及0.154,脱轨系数及轮重减载率都远小于限界值,都具有很大的安全余量,轨道交通科研试验线在脱轨安全性评定方面完全符合要求。

Research on wheel-rail force derailment coefficient and wheel load reduction ratio of the scientific research track line

TANG Jiyi, LUO Yanyun, Liao Bo, Jiang Yuchun, Shan Ao (Institute of Rail Transit, Tongji University, Shanghai, 201804, China)

Absract: The train running on the track test line without derailment is the basic premise of track engineering scientific research test. In order to carry out the assessment of the derailment safety of the rail transportation comprehensive test line of Tongji University, this article measures the wheel-rail force of the rail transportation comprehensive test line, including wheel rail lateral force and vertical force, and then calculates the derailment coefficient and wheel load reduction rate through the wheel rail force. Results show, when the train passes at the speed of 20, 30and 40 km/h, the average value of the wheel rail vertical force of the south rail is in the range of 54.91~56.14 kN, those of the north rail is in the range of 72.91~76.62 kN; t of the south rail is in the range of 5.77~7.86 kN, those of the north rail is in the range of 6.48~7.11 kN; The derailment coefficient are 0.096, 0.104 and 0.113, wheel load reduction rate are 0.141, 0.152 and 0.154. The derailment coefficient and wheel load reduction rate is less than the limit value, and has great safety margin, the scientific research test rail transportation line meets the requirements completely in the derailment safety evaluation.

Key words: wheel-rail interaction; derailment coefficient; wheel load reduction ratio; wheel rail vertical force; wheel rail lateral force; scientific research line

同济大学轨道交通科研试验线是国内第一条轨 道交通科研试验线^[1-3],有必要对轨道科研试验线进 行脱轨安全性评定指标的研究,轮轨力的研究与测 试是评定轨道科研试验线脱轨安全性的基础^[4-5]。国 外学者在轮轨力的研究与测试方面,进行了诸多尝试,包括研发新的方法与装置,减小横向力和垂向力之间的耦合,测试轮轨力的同时检测车轮的缺陷及轮轨力连续测量系统等^[6-17]。国内学者近年来对

收稿日期: 2017-06-20

基金项目:国家自然科学基金资助项目(51678446)

作者简介: 唐吉意 (1992-), 男, 湖南永州人, 硕士研究生, 研究方向为城市轨道与铁道工程。

轮轨力连续检测进行了许多研究,包括轮轨垂向力 连续测量,滚动实验台上轮轨力模型试验,连续测 量的神经网络方法及连续测试系统设计等^[18-26]。在 国内外研究基础上,本文主要采用测力钢轨法测试 轨道科研试验线列车通过时的轮轨力,包括轮轨垂 直力及横向力,由轮轨力计算脱轨系数及轮重减载 率,然后对轨道交通科研试验线进行脱轨安全性评定, 为轨道科研试验线的安全运行提供一定参考作用。

1 轮轨力测试

1.1 试验概况

试验在同济大学轨道交通科研试验线上进行, 轨道结构类型为无砟轨道,线路类型为直线段平坡 路线,扣件间距为0.6m,钢轨类型为普通60kg/m, 道床下部由宽度为4500mm的钢筋混凝土基础构 成,厚度为250mm,道床上部宽2500mm,厚度 为360mm,接触网供电。试验列车为城市轨道交通 A型车,1动1拖共两节车厢编组,列车轴重14.5t, 轴距为2500mm,共有4个转向架,每个转向架2 个轮对,共计8个轮对,如图1所示。

1.2 试验设备及断面

试验设备名称、型号及数量如表1所示。

测试断面位于一段轨道线路状态良好的直线段, 如图2所示,该断面的南侧钢轨与北侧钢轨的轮轨 力测试同时进行。



图 1 车辆侧视及俯视示意图 Fig.1 Side view and overhead view of vehicle

表 1	试验设备
Tab.1 Te	est equipment

设备名称	型号	数量
信号调理器	SCXI-1000	2
动态信号测试分析系统	DH5920	5
LABVIEW 信号采集系统	INV3060S	4
笔记本电脑	DELL	8
应变花	直角型	若干
千斤顶	10 t	2
反力架	不详	2

1.3 试验准备

按照图 3、图 4 分别进行轮轨垂直力及轮轨横 向力的贴片及组桥,在贴片前,对钢轨贴片处进行 打磨并用丙酮进行清洗,以保证贴片处光滑平整。 贴片完成后,先进行贴片质量检查,将测试桥路接 入应变仪的通道,进行调平,用大拇指分别在各应 变花上轻轻按压,在应变仪的表头上观察指针偏转 的情况,要求其输出不大 15 με,如果超出,应变片 应当重贴;然后再粘贴接线端子,焊接引线,并进 行绝缘性能检查,要求绝缘电阻达 500 MΩ 以上。

应变片调平完成以后,进行测试荷载标定,目 的是确定所设置的贴片系统与实际施加力的相互关 系,钢轨受力大小与贴片系统产生的电压大小成一 定比例,利用标定施加模拟轮轨力确定这个比例系 数,在后续试验数据处理中可以通过比例关系将电 压值转化为实际的轮轨力。



图 2 测试断面示意图 Fig.2 Sketch map of test section



图 3 轮轨垂直力贴片及组桥方式 Fig.3 Patch mode and bridge mode for wheel-rail vertical force





1.4 试验过程

标定后进行测试,采样频率设为5000 Hz,由 于列车有8个轮对,每次列车经过时,测试断面可 以采集到8个轮轨垂直力波峰及8个轮轨横向力波 峰。为评定不同速度下列车的脱轨安全性,让列车 分别以20、30、40 km/h的速度通过测试断面,记 录下每次列车通过时的垂直力与横向力波形图,典 型的轮轨垂直力与横向力波形图如图5-图6所示。

2 轮轨力分析

为便于区分,将8个轮对按离车头的距离由近 至远,分别编号为轮对1一轮对8,不同行车速度下 测试断面的8个轮对的轮轨垂直力及横向力如表2 所示;对8个轮对的轮轨垂直力及横向力求得平均 值,如表3所示。

在轮轨垂直力方面,以南侧钢轨为分析对象, 列车速度分别为 20、30 及 40 km/h 时,8 个轮对 的轮轨垂直力分别在 49.50~61.54、48.59~66.16 及





52.31~65.69 kN 范围内,平均值分别为 54.91、55.66 及 56.14 kN;以北侧钢轨为分析对象,列车速度分 别为 20、30 及 40 km/h 时,8 个轮对的轮轨垂直力 分别在 67.27~79.21、68.28~81.55 及 69.26~85.35 kN 范围内,平均值分别为 72.91、75.67 及 76.62 kN。 结果表明,轮轨垂直力随列车速度的增大而逐渐增 大,因为轨道表面并不是绝对光滑的,存在一定的 高低不平顺,车轮滚动经过这些不平顺区域时会对 轨面产生竖向冲击且速度越大冲击作用越大,所以 轮轨垂直力会随速度增大而逐渐增大。

在轮轨横向力方面,以南侧钢轨为分析对象, 列车速度分别为20、30及40km/h时,8个轮对 的轮轨横向力分别在3.87~9.23、2.85~10.58及 1.99~21.96 kN范围内,平均值分别为5.77、7.02及 7.86 kN;以北侧钢轨为分析对象,列车速度分别为 20、30及40 km/h时,8个轮对的轮轨横向力分别 在2.17~11.16、1.48~10.74及4.04~13.5 kN范围内, 平均值分别为6.48、6.63及7.11 kN。结果表明,轮 轨横向力随列车速度的增大而逐渐增大,因为列车 在运行过程中存在蛇形运动且蛇形运动会使轮轨间 横向相互作用加剧,列车速度越大蛇形运动越剧烈, 进而导致轮轨横向力逐渐增大。

从 8 个轮对轮轨力的平均值来看,列车以 不同速度驶过时,南侧钢轨的轮轨垂直力在 54.91~56.14 kN 范围内,平均值为 55.57 kN;北侧 钢轨的轮轨垂直力在 72.91~76.62 kN 范围内,平均 值为 75.07 kN;北侧钢轨的轮轨垂直力要比南侧钢 轨的轮轨垂直力明显偏大,因为该测试截面处北侧 钢轨高度比南侧钢轨高度略低,导致列车分布于北 侧钢轨的垂直力略大。

从 8 个轮对轮轨力的平均值来看,列车以不同 速度驶过时,南侧钢轨的轮轨横向力在 5.77~7.86 kN 范围内,平均值为 6.88 kN;北侧钢轨的轮轨横向力 在 6.48~7.11 kN 范围内,平均值为 6.74 kN。虽然该 测试截面处北侧钢轨高度比南侧钢轨高度略低,但 北侧钢轨的轮轨横向力跟南侧钢轨的轮轨横向力很 相近,差别不明显,表明轮轨垂直力受两股钢轨的 细小高程差的影响较大,而轮轨横向力受两股钢轨 的细小高程差影响较小。

3 脱轨系数分析

脱轨系数用于评定列车车辆在轮轨横向力和垂

列车速度	南侧钢轨							
$/(km \cdot h^{-1})$	轮对编号	垂直力 /kN	轮对编号	横向力/kN	轮对编号	垂直力 /kN	轮对编号	横向力 /kN
	1	61.54	1	5.86	1	79.21	1	8.98
	2	56.50	2	9.23	2	77.00	2	4.13
20	3	54.56	3	6.84	3	75.11	3	11.16
	4	59.18	4	7.37	4	69.15	4	5.64
	5	50.35	5	3.87	5	67.27	5	8.18
	6	50.80	6	4.11	6	69.32	6	2.48
	7	56.81	7	4.75	7	72.02	7	9.07
	8	49.50	8	4.13	8	74.20	8	2.17
	1	56.07	1	5.23	1	81.55	1	7.69
	2	66.16	2	6.85	2	79.07	2	3.27
	3	51.86	3	9.16	3	79.97	3	10.74
	4	59.19	4	10.58	4	73.09	4	7.21
30	5	49.73	5	5.67	5	68.28	5	7.47
	6	48.59	6	7.26	6	73.06	6	1.48
	7	57.88	7	8.59	7	72.20	7	7.83
	8	55.77	8	2.85	8	78.11	8	7.35
	1	54.44	1	6.39	1	76.28	1	7.15
	2	52.31	2	1.99	2	79.11	2	4.04
40	3	55.90	3	21.96	3	69.26	3	13.5
	4	65.69	4	7.07	4	72.20	4	5.96
	5	57.41	5	8.33	5	82.33	5	6.83
	6	55.65	6	6.92	6	77.00	6	6.92
	7	54.70	7	3.95	7	85.35	7	6.17
	8	52.99	8	6.23	8	71.41	8	6.28

表 2 测试截面的轮轨垂直力及横向力 Tab.2 Vertical and lateral forces of the wheel-rail of the test cross section

表 3 测试截面的轮轨垂直力及横向力平均值

Tab.3 The mean value of wheel-rail vertical force and lateral force of test cross section

列车速度 /(km·h ⁻¹)	南侧	钢轨	北侧钢轨		
	垂直力 /kN	横向力 /kN	垂直力 /kN	横向力 /kN	
20	54.91	5.77	72.91	6.48	
30	55.66	7.02	75.67	6.63	
40	56.14	7.86	76.62	7.11	
平均值	55.57	6.88	75.07	6.74	

直力的综合作用下,车轮轮缘爬上钢轨的安全程度, 脱轨系数越大越容易脱轨,参照标准《GB5599-1985 铁道车辆动力学性能评定和试验鉴定规范》给出的 公式:

$$[Q/P] \le 0.8 \tag{1}$$

式中 *Q* 为轮轨垂直力, *P* 轮轨横向力。当脱轨系数 超过上述限度时,需要检查超限值的持续作用时间, 当轮轨横向力的作用时间 *t*<0.05 s 时,容许的脱轨 系数为:

$$[Q/P] \le 0.4/t \tag{2}$$

式中 t 为轮轨横向力作用时间 (s)。

经过计算,列车在速度为20、30及40 km/h时

的脱轨系数分别为 0.096、0.104 及 0.113,都远小于 限界值 0.8,结果表明,在脱轨系数方面,轨道交通 科研试验线有很大的安全余量。

4 轮重减载率分析

以前发生脱轨事故之后,我们常归因于轮轨横 向力过大,但在实际运行中我们发现,在轮轨横向 力较小但轮重减载率过大时,也会发生脱轨现象; 也就是说,为了防止列车脱轨,需要对两股钢轨上 的轮轨垂直力之差进行限定。参考国内外相关标准 规范,目前建议采用的轮重减载率安全指标为

$$\begin{cases} \frac{\Delta P}{\overline{P}} = 0.65(危险限度) \\ \frac{\Delta P}{\overline{P}} = 0.60(允许限度) \end{cases}$$
(3)

其中, ΔP 为两股钢轨上的轮轨垂直力之差的一半, \overline{P} 为两股钢轨上的轮轨垂直力的平均值, $\frac{\Delta P}{\overline{P}}$ 为轮 _重减载率。经过计算, 列车在速度为 20、30 及 40 km/h 时的轮重减载率分别为 0.141、0.152 及 0.154, 都远小于限界值 0.60 及 0.65,结果表明,在轮重减 载率方面,轨道交通科研试验线也有很大的安全余 量。

5 结论

列车以速度 20、30 及 40 km/h 驶过时,南侧钢 轨的轮轨垂直力平均值在 54.91~56.14 kN 范围内, 北侧钢轨的轮轨垂直力平均值在 72.91~76.62 kN 范围 内,南侧钢轨的轮轨横向力平均值在 5.77~7.86 kN 范围内,北侧钢轨的轮轨横向力平均值在 6.48~7.11 kN 范围内,脱轨系数分别为 0.096、0.104 及 0.113,轮重 减载率分别为 0.141、0.152 及 0.154,脱轨系数及轮重 减载率都远小于限界值,都具有很大的安全余量。

参考文献:

- [1] 罗雁云,唐吉意,林龙锋.基于落锤激励的某新型减 振扣件减振性能分析[J].河北工程大学学报:自然科学 版,2017,34(1):1-5.
- [2] 罗雁云,唐吉意,朱茜,等.不同减振扣件落锤激励下的减振性能对比研究[J].机械设计与制造工程,2017(5):16-20.
- [3] 罗雁云,唐吉意,林龙锋,等.基于逐层钻孔法的闪 光焊钢轨轨底残余应力分析 [J]. 机械设计与制造工程, 2017(6):63-67.
- [4] 练松良 . 轨道工程 [M]. 北京:人民交通出版社, 2009.
- [5] 陈秀方 . 轨道工程 [M]. 北京: 中国建筑工业出版社, 2005.
- [6]LI Yifan, LIU Jianxin, LIN Jianhui.Wheel-Rail Lateral Force Continuous Measurement Based on Rail Web Bending Moment Difference Method[J].Applied Mechanics and Materials, 2012, 1473(105): 755-759.
- [7]ZHANG Hai, HU Xiaoyi, LIN Fengtao, et al.Research on Finite Element Model of Wheel-Rail Contact[J].

Applied Mechanics and Materials, 2014, 3468(644): 7-10.

- [8]JUNGYOUL Choi.Influence of Track Support Stiffness of Ballasted Track on Dynamic Wheel-Rail Forces[J].Journal of Transportation Engineering, 2013, 139(7): 709-718.
- [9]SPIROIU M A.Wheel-rail dynamic forces induced by random vertical track irregularities[J].IOP Conference Series: Materials Science and Engineering, 2016, 147(1): 117-122.
- [10]SHENG Xiaozhen, LIU Yuxia, ZHOU Xin.The response of a high-speed train wheel to a harmonic wheel-rail force[J].Journal of Physics: Conference Series, 2016, 744(1): 1-15.
- [11]RONASI, HAMED, JOHANSSON, et al. Identification of wheel-rail contact forces based on strain measurements, an inverse scheme and a finite-element model of the wheel[J].Proceedings of the Institution of Mechanical Engineers, 2014, 228(4): 343-354.
- [12]DELPRETE C, ROSSO C.An easy instrument and a methodology for the monitoring and the diagnosis of a rail[J].Mechanical System and Signal Processing, 2009, 23(3): 940-956.
- [13]FILOGRANOP M L, CORREDERA, R-BARRIOS A, et al.Real time monitoring of railway traffic using fiber Bragg grating sensors[J].Sensors Journal, 2012, 12(1): 85-92.
- [14] OTTER D E, EL-SIBAIE M A, HIGGINS R L. A design for next generation load measuring wheel sets[C]// Railroad Conference, 1991. Proceedings of the 1991 IEEE/ASME Joint. IEEE, 1991: 37-42.
- [15]KESLER J K.Measurement techniques for onboard wheel/ rail loads[C]//Proceedings of International Conference on Wheel/Rail Load and Displacement Measurement Techniques.1981: 19-20.
- [16]STRATMAN B, LIU Y M, MAHADEVAN S. Structural health monitoring of railroad wheels using wheel impact load detectors [J].Journal of Failure Analysis and Prevention, 2007, 7(3): 218-225.
- [17]POCKLINTON A R.Improved Data from Load-Measuring Wheels[J].Railway Engineer, 1977, 2(4): 37-43.
- [18] 黄辉, 雷晓燕, 刘庆杰, 等, 轮轨垂向力连续测量方法研究 [J]. 噪声与振动控制, 2015(6): 181-184.
- [19] 曾宇清,张格明,张 岩,等.轮轨垂向力地面连续测量的线性状态方法[J].中国铁道科学,2015(6):111-119.

- [20] 李奕璠. 轮轨力连续测试方法及车轮失圆的检测与识别研究 [D]. 成都:西南交通大学, 2013.
- [21] 李奕璠,林建辉,刘建新.基于组合预测模型的轮轨 力连续测试[J].西南交通大学学报,2012(4):597-604.
- [22] 农汉彪.轮轨垂向载荷连续测量与识别方法研究 [D]. 成都:西南交通大学,2012.
- [23] 任利惠, 黄磊, 周劲松, 等 1:5 滚动实验台轮轨

(上接第41页)测手段,它能够有效探测出道路各 结构层之间的分界面并由此推测各结构层的厚度, 同时对道路的不均匀沉降有较好的检测效果,以上 表明了地质雷达用于已通车公路检测是可行的,可 以对公路已存在的隐患进行判别,能够对后期的修 补工程提供参考依据。

2)对地质雷达信号进行 Hilbert 二次处理,得 到其瞬时特征图,实现对雷达数据信号的多角度解 读,相对于原始数据,二次处理后的结果具有分辨 率高、分辨深度大、图像清晰直观等优点;同时, 将多个参数联合进行评估,能够提高地质雷达图像 解释的精度和可信程度。

参考文献:

- [1] 林志军,林波.探地雷达在高速公路路基病害检测中的应用[J].西南公路,2016(3):195-198.
- [2] 刘澜波, 钱荣毅. 探地雷达: 浅表地球物理科学技术 中的重要工具 [J]. 地球物理学报, 2015(8): 2606-2617.
- [3] 王曦光. 探地雷达在工程应用中的典型图像分析 [J]. 北 方交通, 2016(5): 138-142.
- [4] 肖宏跃, 雷宛, 杨威. 地质雷达特征图像与典型地质 现象的对应关系 [J]. 煤田地质与勘探, 2008(4): 57-61.
- [5]朱能发,孙士辉,陈坚.地质雷达在公路路面无损检 测中的应用[J].工程地球物理学报,2014(4): 522-527.

力连续测量系统 [J]. 同济大学学报: 自然科学版, 2011(6): 895-900.

- [24] 陈建政,林建辉.在线连续测量轮轨接触点的神经网络方法 [J]. 振动与冲击,2007(5):90-92.
- [25] 潘周平,张立民.轮轨力连续测试系统设计[J].西南 交通大学学报,2004(1): 69-72.
- [26] 赵国堂,田越,刘铁,等.轮轨水平力连续测试技术的研究[J].铁道学报,2000(3): 69-73.
- [6] 冯德山,戴前伟.高速公路路面厚度探地雷达检测[J]. 地球物理学进展,2008(1):289-294.
- [7]RODES J P, GRACIA V P, REGUERO A M. Evaluation of the GPR frequency spectra in asphalt pavement assessment[J].Construction and Building Materials, 2015, 96: 181-188.
- [8]KHAMZIN A K, VARNAVINA A V, TORNASHOV E V, et al. Utilization of air-launched ground penetrating radar (GPR) for pavement condition assessment[J].Construction and Building Materials, 2017, 141: 130-139.
- [9] 汤井田, 化希瑞, 曹哲民, 等.Hilbert-Huang 变换与大 地电磁噪声压制 [J]. 地球物理学报, 2008(2): 603-610.
- [10] 刘斌,李术才,李树忱,等.复信号分析技术在地 质雷达预报岩溶裂隙水中的应用研究[J].岩土力学, 2009(7):2191-2196.
- [11] 张先武,高云泽,方广有.Hilbert 谱分析在探地雷达 薄层识别中的应用[J]. 地球物理学报,2013(8):2790-2798.
- [12] 刘成禹,余世为.基于探地雷达单道信号处理的岩溶 分析方法[J].岩土力学,2016(12):3618-3626.
- [13] 肖立锋. 铁路路基病害地质雷达检测方法 [J]. 工程地 球物理学报, 2012(3): 346-350.
- [14] 余志雄, 薛桂玉, 周创兵.复信号分析技术及其在地 质雷达数字处理中的应用[J]. 岩石力学与工程学报, 2005(5):798-802.