Journal of Vibration, Measurement & Diagnosis

doi:10.16450/j.cnki.issn.1004-6801.2017.03.012

基于互相关函数幅值和 SVM 的输电塔损伤识别

霍林生1, 李 旭1, 李宏男1, 张卓群2

(1. 大连理工大学建设工程学部 大连,116023) (2. 国核电力规划设计研究院 北京,100095)

摘要 针对目前输电塔结构损伤识别中需要布设大量传感器的问题,提出了基于互相关函数幅值和支持向量机 (support vector machine,简称 SVM)的损伤识别方法。首先,定义初始与当前状态结构模态响应近似信号的互相 关函数幅值差为损伤特征;其次,将损伤特征作为输入样本来训练支持向量机分类器,将损伤识别问题转化为模式 分类问题;最后,利用2层角钢塔模型的振动试验,验证了方法的可行性。该方法仅需要少量传感器测得结构的动 力响应,且适用于环境荷载激励,对输电塔结构损伤有较好的识别效果和噪声鲁棒性。

关键词 互相关函数;支持向量机;损伤识别;输电塔 中图分类号 TU391

引 言

输电塔结构是输变电系统中的重要组成部分, 在使用期间常年经受风荷载的作用,易导致节点螺 栓松动、构件的疲劳和损伤,最终发展为整个结构体 系的破坏^[1]。针对输电塔结构的损伤识别,文献 [2-4]分别提出了基于统计方差分析方法、小波包和 模糊聚类的识别方法等,这些方法适用于输电塔结 构的风荷载激励。然而,上述方法的实施均需要布 置大量的传感器。

结构各点间的动力响应具有一定的相关性,发 生损伤后,这种相关性将发生改变。文献[5-8]等提 出了一种基于互相关函数幅值向量的损伤识别方 法,利用损伤前后相邻测点互相关函数幅值的差异 来识别和定位损伤,方法简单直观,易于实施。然 而,其不足在于仍需要在关键点布置数量较多的传 感器^[9-10]。

针对上述方法的局限性,笔者提出了基于互相 关函数幅值和支持向量机的损伤识别方法,该方法 仅需要在关键点布置少量的传感器,且适用于任意 激励。将所提出的方法应用至角钢输电塔的模型试 验中,验证了其对损伤识别的有效性。

1 结构响应的互相关函数幅值

结构上各点响应的相关性用互相关函数来表

示。根据自然激励法^[11],*i*,*j*两测点 *n*阶模态的位移、速度、加速度响应的互相关函数的幅值为

$$\max[R_{i,j}^{n}(T)] = \frac{G_{j}^{n}}{m_{n}\omega_{Dn}}$$

$$\frac{A(A\omega_{Dn} - B\xi_{n}\omega_{n}) + B(A\xi_{n}\omega_{n} + B\omega_{Dn})}{\sqrt{(A\omega_{Dn} - B\xi_{n}\omega_{n})^{2} + (A\xi_{n}\omega_{n} + B\omega_{Dn})^{2}}} \times \exp(-\xi_{n}\omega_{n}T^{*})\varphi_{i}^{n} \qquad (1)$$

其中: φ_{i}^{n} 为 n 阶振型在 i 测点的值; ω_{n} 为 n 阶频率; ξ_{n} 为 n 阶模态的阻尼比; $\omega_{Dn} = \omega_{n}(1 - \xi_{n}^{2})$ 为 n 阶有阻 尼频率; G_{j}^{n} 为与激励点位置和 n 阶模态相关的参数。

T* 如式(2)所示

$$T^* = \arcsin \frac{A(A\omega_{Dn} - B\xi_n\omega_n)}{\sqrt{(A\omega_{Dn} - B\xi_n\omega_n)^2 + (A\xi_n\omega_n + B\omega_{Dn})^2}}$$
(2)

其中:A,B的取值见表1。

表 1 A, B 的取值

Tab. 1 The values of A and B

$R^n_{i,j}(T)$	А	В
$R^n_{x_{i,}x_j}(T)$	1	0
$R^n_{x_i, \dot{x}_j}(T)$	$\omega_{Dn}^2 = \xi_n^2 \omega_n^2$	$2 \boldsymbol{\xi}_n \boldsymbol{\omega}_n \boldsymbol{\omega}_{Dn}$
$R^n_{x_i, \ddot{x}_j}(T)$	$\omega_n^4 - 6 \xi_n^2 \omega_n^2 \omega_{Dn}^2 + \omega_{Dn}^4$	$4\xi_n\omega_n\omega_{Dn}^3+4\xi_n^3\omega_n^3\omega_{Dn}$

定义一个中间变量
$$\kappa^*(\xi_n, \omega_n)$$
为

 $\kappa^*(\xi_n,\omega_n) =$

$$\frac{A(A\omega_{Dn} - B\xi_n\omega_n) + B(A\xi_n\omega_n + B\omega_{Dn})}{\sqrt{(A\omega_{Dn} - B\xi_n\omega_n)^2 + (A\xi_n\omega_n + B\omega_{Dn})^2}} \times \exp(-\xi_n\omega_n T^*)$$
(3)

^{*} 国家基础研究发展计划("九七三")计划资助项目(2015CB057704);国家自然科学基金创新群体资助项目 (51421064);大连市建设科技计划资助项目 收稿日期:2015-04-13;修回日期:2015-11-27

(4)

以 *j* 点为参照点,计算其他测点与 *j* 点的 *n* 阶模态 响应的互相关函数,并取其幅值组合成向量

$$\mathbf{V}_{\text{CCFA}} = \left[\max(R_{1,j}^n) \quad \max(R_{2,j}^n) \quad \cdots \\ \max(R_{N,j}^n) \right] = \frac{G_j^n \boldsymbol{\kappa}^* (\boldsymbol{\xi}_n, \boldsymbol{\omega}_n)}{m_n \boldsymbol{\omega}_{Dn}} \left[\varphi_1 \quad \varphi_2 \quad \cdots \quad \varphi_N \right]$$

其中:下角标 CCFA 表示互相关函数幅值。

由式(4)可知,结构各测点与 j 点 n 阶模态响应 的互相关函数幅值向量与 n 阶振型密切相关。定义 损伤特征为初始状态互相关函数的幅值与当前状态 的差

$$\boldsymbol{D}_{\text{CCFA}} = \boldsymbol{V}_{\text{CCFA}}^{\text{intact}} - \boldsymbol{V}_{\text{CCFA}}^{\text{current}}$$
(5)

其中:上角标 intact 表示初始状态;上角标 current 表示当前状态。

如文献[5-8]所述,在结构相应位置上布置测 点,利用相邻测点 **D**_{CCFA}的差异来定位和评估损伤情 况。然而,仅利用 **D**_{CCFA}进行损伤识别具有一定的局 限性:首先,方法的实施需要布置数量较多的传感 器;其次,方法难以在有较多相邻测点的复杂空间结 构上实施。引入支持向量机等智能算法,可有效解 决以上问题。

2 支持向量机 SVM

SVM^[12-13] 是近年发展起来的、基于结构风险最 小化(structural risk minimization,简称 SRM)原则 的统计学习算法。如图 1 所示,其主要思想是将数 据转换到更高维的特征空间,并寻找最优分类超平 面,使两种分类间的距离最大。



图 1 支持向量机的示意图 Fig. 1 The diagram of SVM main idea

对于线性情况,分类超平面
$$f(x)$$
为
 $f(x) = w^{T}x + b = 0$ (6)

其中:w为权值向量;b为偏置值。

其决策函数被定义为 *f*(*x*)的 sign 函数,通过 决策函数来决定输入数据的分类。

上述 SVM 算法适用于线性的二分类问题,对

于非线性问题,可定义核函数为 K(x_i,x_j),决策函数变为

$$f(x) = \operatorname{sign}\left(\sum_{i,j=1}^{M} \alpha_i y_i K(x_i, x_j) + b\right)$$
(7)

任何满足 Mercer 定理^[14]的函数都可作为特征 空间的核函数。常用的核函数有线性核函数、多项 式核函数、径向基核函数(radial basis function,简称 RBF)和S形核函数(sigmoidal kernel function, 简称 SKF),其表达式见表 2。

表 2 常见核函数的表达式 Tab. 2 Formulation of kernel functions

函数	表达式
线性核函数	$K(x_i, x_j) = x_i x_j$
多项式核函数	$K(x_i, x_j) = (x_i x_j + c)^d$
径向基核函数	$K(x_i, x_j) = \exp(\gamma \ x_i - x_j \ ^2)$
S形核函数	$K(x_i, x_j) = \tanh(\gamma \ x_i - x_j \ ^2)$

对于 SVM 的多分类问题,一种应用广泛的 SVM 的多分类策略为"一对一"(one against one, 简称 OAO)算法。OAO 算法将构建 k(k-1)/2 个 二分类器,其策略是:构建 i, j 种类的二分类问题, 如果 x 属于第 i 个分类,则 i 分类的权重增加 1;否 则, j 分类的权重增加 1。这样 x 将属于权重最高的 分类。OAO 算法的计算简图如图 2 所示。



图 2 OAO 算法的结构图 Fig. 2 Structural diagram of OAO algorithm

将损伤特征作为输入样本来训练 SVM 分类器,以损伤形式作为输出结果,可将结构的损伤识别问题转化为模式分类问题。

3 基于互相关函数和 SVM 的损伤识 别方法

提出了基于互相关函数幅值和 SVM 的损伤识 别方法。由于式(4)中的 V_{CCFA}是仅与结构振型相关 的向量,故激励荷载可为任意形式的荷载。如图 3 所示,该方法的过程如下。

 1)针对结构健康情况和每种潜在的损伤形式, 采集结构的动力响应,并利用数字信号处理技术得 到1阶模态响应的近似信号。

2)选某一测点为参照点,计算与其他测点一阶 模态动力响应近似信号的 V_{CCFA}。

3) 计算当前状态与初始状态 V_{CCFA} 的差异,即 损伤特征向量 D_{CCFA} 作为训练数据,训练支持向量机 分类器。

4)采集测试样本,按步骤 1~3 计算测试样本的损伤特征 D_{CCFA},并作为测试数据输入至 SVM 的分类器,识别结构的损伤状态。



- 图 3 互相关函数幅值和基于 SVM 的损伤识别方法的过程图
- Fig. 3 The overall procedure of cross correlation function amplitude and SVM based damage detection method

4 试验概况

以角钢塔结构模型前2层的振动试验来验证方 法的有效性。试验模型是某一单回路角钢塔下2层 模型,按1:5的相似比制作。试验照片见图4。模 型材料为Q235型钢材,主材为L30×4,辅材由于 面积较小,利用镀锌方管线切割加工制作。为了满 足模型相似度的要求,在模型顶部施加300kg的配 重。模型的前3阶频率分别为7.813,15.63,24.41 Hz。

加载设备包括2台JZK-20型激振器,以及配套的信号发生器和功率放大器。激振器一端用支架固定在反力墙上,出力端固定在试验模型的顶部,对试验模型施加水平激振力。

笔者所述方法适用于结构位移、速度和加速度 响应,同样也适用于结构的应力及应变响应。采用 粘贴式压电陶瓷(pb-based lanthanumdoped zirconate titanates,简称 PZT)传感器来获取结构的响应 信号。将 PZT 传感器布置在输电塔模型的一侧,布 置方案见图 5。其中: $b_1 \sim b_{13}$ 为杆件编号, $s_1 \sim s_6$ 为 PZT 传感器编号。传感器的实物照片如图 6 所示。 用 dSPACE 系统采集 PZT 传感器的电压信号,采 样频率为 500 Hz。



图 4 试验模型的几何尺寸





图 5 杆件和传感器编号 Fig. 5 The numbers of members and sensors



图 6 粘贴式 PZT 传感器 Fig. 6 The paste PZT sensor

节点板螺栓松动和杆件断裂是输电塔结构的两 种最常见的损伤形式。其中,节点板螺栓松动属于 线性结构的损伤形式,而杆件断裂常会导致结构的 非线性损伤。所有损伤工况如表3所示。其中:工 况2~5是通过将节点板上的螺栓松动来模拟线性 结构的损伤,工况5中出现损伤的b7杆上并未布置 传感器;工况6为输电塔模型b5另一侧的一柱脚完 全断裂,用于模仿结构非线性的损伤,且损伤位置远 离所有传感器。

5 结果分析

输电塔结构在服役过程中,所经受的环境荷载 主要包括风荷载,频率范围通常在 30 Hz 范围 内^[15]。对结构施加频率范围为 0~30 Hz 的高斯白 噪声激励,采样时间为 20 s。当结构的响应进入平 稳状态后,开始采集传感器信号。采集 40 组无损伤 工况,即工况 1 的 PZT 传感器信号,将其中的 20 组 作为初始状态的样本,其余 20 组作为当前状态无损 情况的样本。对于损伤工况,即工况 2~工况 6,分 别采集 20 组 PZT 传感器信号作为当前状态损伤情 况的样本。利用笔者提出的方法来识别输电塔结构 的损伤情况。

表 3 输电塔损伤工况

Tab. 3 The damage cases of power transmission tower

损伤工况	损伤状态		
工况 1	无损伤		
工况 2	b5 上与 b1, b3, b7 连接的节点板螺栓松动		
工况 3	b1, b3, b7 连接的节点板螺栓松动		
工况 4	b1 杆上与 b3 连接的节点板螺栓松动		
工况 5	b7 杆上与 b1 和 b3 连接的节点板螺栓松动		
工况 6	柱脚杆件断裂		

选择 db25 小波基,对传感器响应进行 4 层小波 包分解,对包含 1 阶频率的小波包尺度信号进行重 构叠加,作为 1 阶模态响应的近似信号。PZT 传感 器的信号,以及用小波包技术得到的 1 阶模态响应 的近似信号如图 7 所示。可以看出,结构响应和经 小波包提取的 1 阶模态响应在第 1 阶频率处的幅值



图 7 PZT 传感器信号以及 1 阶模态响应的近似信号

Fig. 7 The dynamic response of PZT sensor and the 1st modal response

几乎相等,可以认为已将1阶模态响应近似的提取 出来。

以 s₆ 传感器为参照点,分别计算所有样本的其 他测点与该测点1阶模态响应近似信号的互相关函 数幅值 V_{CCFA},得到 20 组无损状态下的 ViceFA</sub>和每种 工况下当前状态的 V_{CCFA},计算得到损伤特征 D_{CCFA}。每种损伤工况下的 D_{CCFA}如图 8 所示,横坐 标为传感器编号,表示 D_{CCFA}中的相应元素源自的传 感器。将不同损伤类型和程度的 D_{CCFA}用于训练 SVM 分类器,可将不同类型和程度的损伤问题转化 成为分类问题。将每组损伤工况中的 10 个损伤特 征样本作为训练数据来训练基于 OAO 算法的多分 类 SVM 分类器,其余 10 组损伤特征样本作为当前 的测试数据。



Fig. 8 The D_{CCFA} from different damage patterns

笔者利用 Libsvm 工具箱^[16]来完成支持向量机 的训练和分类工作,分别利用了多项式核函数(d 值 取 3)、RBF 核函数和 SKF 核函数。利用格点搜索 方法获取参数 C 与γ 的最优组合,如图 9 所示。每 种工况识别结果的正确率如表 4 所示。其中,以 RBF 函数为核函数的平均正确率为 95%。可以看 出,笔者所述的方法能较好地识别出输电塔结构的 各种程度损伤情况。

表 4 输电塔损伤识别结果的正确率

Tab. 4 The accuracy of damage pattern classification %

核函数	工况 1	工况 2	工况 3	工况 4	工况 5	工况 6
多项式	100	90	100	90	80	90
RBF	100	100	100	90	90	90
SKF	100	100	100	90	80	90

笔者还对比分析了几种目前常用于输电塔结构 损伤识别的损伤特征的识别能力,分别为小波包能 量谱和统计方差。为了进一步分析方法的抗噪能 力,在输电塔响应上施加噪声水平均值为 20%的白



图 9 交叉验证(CV)准确率随参数的分布以及 C 和 γ 的最优组合 Fig. 9 The CV accuracy with C and γ and the best combination of C and γ

噪声,识别结果如图 10 所示。其中:"小波包"表示 以小波包能量谱作为损伤指标;"统计方差"表示以 统计方差作为损伤指标。可以看出,相比较而言,笔 者所述方法具有更好的噪声鲁棒性,在额外施加 20%的噪声情况下,有更好的识别能力。



6 结 论

 1)通过结合互相关函数幅值与支持向量机,将 结构的损伤识别问题转化为分类问题,可有效解决 互相关函数幅值方法须布置数量较多传感器和不宜 用于复杂空间结构的问题。

2) 笔者采用的损伤指标是仅与结构振型相关的向量,与荷载形式无关,故所提出的方法可用于环境荷载激励。

3)从输电塔模型试验可以看出,笔者所述方法 可有效识别输电塔结构损伤形式,且有较好的噪声 鲁棒性。



- [1] 李宏男,白海峰. 高压输电塔-线体系抗灾研究的现状 与发展趋势[J]. 土木工程学报,2007,40(2):39-46.
 Li Hongnan, Bai Haifeng. State-of-the-art review on studies of disater resistance of high-voltage transmission tower-linesystems [J]. China Civil Engineering Journal, 2007,40(2):39-46. (in Chinese)
- [2] 秦文科. 钢管输电塔法兰联结结点螺栓脱落损伤诊断 的研究[D]. 武汉:武汉理工大学, 2008.
- [3] 谭冬梅,秦文科. 基于统计的小波包分析的输电塔结 构损伤预警[J]. 地震工程与工程振动,2010,30(4): 115-120.

Tan Dongmei, Qin Wenke. Damage pre-warning of transmission tower based on statistical wavelet packet analysis[J]. Journal of Earthquake Engineering and Engineering Vibration, 2010, 30(4): 115-120. (in Chinese)

[4] 谭冬梅,瞿伟廉,秦文科.基于小波包和模糊聚类的输
 电塔结构损伤诊断[J].天津大学学报,2011,44(8):
 695-700.

Tan Dongmei, Qu Weilian, Qin Wenke. Damage identification of transmission tower based on wavelet packet transform and fuzzy clustering[J]. Journal of Tianjin University, 2011, 44(8): 695-700. (in Chinese)

- [5] Yang Zhichun, Wang Le, Wang Hui, et al. Damage detection in composite structures using vibration response under stochastic excitation [J]. Journal of Sound and Vibration, 2009, 325(4): 755-768.
- [6] Yang Zhichun, Yu Zhefeng, Sun Hao. On the cross correlation function amplitude vector and its application to structural damage detection [J]. Mechanical

Systems and Signal Processing, 2007, 21(7): 2918-2932.

- [7] Wang Le, Yang Zhichun, Waters T. Structural damage detection using cross correlation functions of vibration response [J]. Journal of Sound and Vibration, 2010,329(24): 5070-5086.
- [8] Wang Le, Yang Zhichun. Effect of response type and excitation frequency range on the structural damage detection ethod using correlation functions of vibration responses[J]. Journal of Sound and Vibration, 2013, 332(4): 645-653.
- [9] Hera A, Hou Zhikun. Application of wavelet approach for ASCE structural health monitoring benchmark studies[J]. Journal of Engineering Mechanics, 2004, 130(1): 96-104.
- [10] Yang J N, Lei Ying, Lin Silian, et al. Hilbert-Huang based approach for structural damage detection [J]. Journal of Engineering Mechanics, 2004, 130(1): 85-95.
- [11] Farrar C, James III G. System identification from ambient vibration measurements on a bridge[J]. Journal of Sound and Vibration, 1997, 205(1): 1-18.
- [12] Widodo A, Yang B S. Support vector machine in machine condition monitoring and fault diagnosis[J]. Mechanical Systems and Signal Processing, 2007, 21(6): 2560-2574.
- [13] 鞠华,沈长青,黄伟国,等. 基于支持向量回归的轴承 故障定量诊断应用[J]. 振动、测试与诊断, 2014, 34 (4): 767-771.

Ju Hua, Shen Changqing , Huang Weiguo, et al. Quantitative diagnosis of bearing fault based on support vector regression[J]. Journal of Vibration, Measurement & Diagnosis, 2014, 34 (4): 767-771. (in Chinese)

- [14] Vapnik V N. The nature of statistical learning theory[M]. New York: Springer, 1999:123-180.
- [15] 白海峰,李宏男.大跨越输电塔线体系随机脉动风场 模拟研究[J].工程力学,2007,24(7):146-151.
 Bai Haifeng, Li Hongnan. Simulation study of stochastic fluctuating wind field on large span elatricity transmission tower-line system[J]. Engineering Mechanics, 2007, 24(7): 146-151. (in Chinese)
- [16] Zeng Min, Lin Lei, Cheng Wenming. Research of regional freight volume forecasting based on LIBSVM and time series[J]. Computer Engineering and Applications, 2013, 49(21): 6-10.



第一作者简介:霍林生,男,1975年5月 生,副教授。主要研究方向为建筑结构 抗震、控制及监测。曾发表《Semi-active vibration suppression of a space truss structure using a fault tolerant controller》(《Journal of Vibration and Control》 2012, Vol. 18, No. 10)等论文。

E-mail: lshuo@dlut.edu.cn