Journal of Vibration, Measurement & Diagnosis

doi:10.16450/j.cnki.issn.1004-6801.2018.05.015

使用应变模态和遗传算法的有限元模型修正方法。

展 铭¹, 郭勤涛¹, 岳 林¹, 张保强²

(1. 南京航空航天大学机电学院 南京,210016) (2. 厦门大学航空航天学院 厦门,361005)

摘要 提出了采用应变模态置信度为待修正响应特征的有限元模型修正方法。应变模态置信度是评价有限元仿 真与试验测试结果相关性的方法,可以为模型修正提供全局的频率误差信息和局部的应变相关性信息。首先,介 绍了应变模态和有限元模型修正的相关理论方法;然后,以某航空加筋壁板结构为对象,通过仿真分析和"仿真试 验"获得结构的应变模态频率以及对应的应变振型,进一步计算频率误差和应变模态置信度误差;最后,基于两种 误差构造模型修正的目标函数,采用遗传算法对目标函数进行优化,修正结构中的待修正参数,并将修正后参数代 入模型,验证所提方法的正确性和有效性。结果表明:所采用的方法获得的修正后有限元模型具有复现修正响应 特征的能力,并且对于未修正频段内的响应也具有较好的预测能力。

关键词 应变模态;模态置信度;模型修正;遗传算法;加筋壁板 中图分类号 TH113;O327

引 言

在机械、土木、航空航天以及武器装备等领域的 结构设计和研发过程中,建模和仿真分析已经成为 了一种重要的手段^[1]。随着结构设计对仿真分析的 重视,仿真模型的精度越来越受到人们的关注。在 建立结构有限元模型时,模型中的参数大多是建模 者根据相关手册或是自身的经验设定,这必然会导 致所建模型与真实模型的响应存在一定的误差,从 而使得基于模型的结构响应预测偏离结构的真实响 应。模型修正是根据结构试验信息对仿真模型中的 参数进行校准,从而达到缩小仿真分析和试验测试 之间误差的目的的过程。

有限元模型修正可以分为矩阵型和参数型两大 类。矩阵型方法^[2]直接对结构的质量矩阵和刚度矩 阵进行修改,修正后的矩阵往往不具备带状稀疏性, 使得其物理意义不明确,因此该方法的应用较少。 参数型方法将模型中的几何、材料属性、连接刚度等 参数作为待修正变量,通过构造优化问题并采用灵 敏度分析方法或优化设计方法,获得使仿真分析和 试验测试误差最小的参数组合,从而达到修正的目 的^[3]。近年来,有限元模型修正吸引了众多学者的 关注。在修正参数选择方面,姜东等^[4]从结构固有 频率的能量法出发,研究了模型修正中参数选择的 方法。Calvello 等^[5]采用逆分析方法选择模型修正 中误差的敏感参数。在修正的响应量选取方面,张 保强等[6]用模态频率和有效模态质量误差的残差, 基于遗传算法实现了梁结构的修正。Sanavei 等^[7] 采用静态和模态试验数据修正桥梁结构的质量和刚 度。Guo 等^[8]基于应变频响函数的相关性实现了有 限元模型修正。在修正策略方面,针对复杂连接结 构,朱跃等[9]采用分层思想将复杂结构分成多个子 结构,分别对子结构进行修正,并将修正后子结构参 数带入到整体结构中,实现了整体结构的修正。基 于约束子结构思想,杨秋伟等^[10]实现了基于局部子 结构静态响应修正的约束子结构法。Xiao 等^[11]提 出了 Bayes-Kriging 的修正方法。大型复杂工程结 构的模型修正过程往往计算成本较大, Ren 等^[12]用 响应面代替有限元模型,实现了基于静态响应的模 型修正。方剑光等[13]基于代理模型,实现了汽车悬 架的多体动力学模型修正。Li 等^[14]结合模型降阶 技术提出了一种新的模型修正迭代方法。关于模型 修正更好的理解可以参阅文献[15]。

上述文献多数是使用振动响应,如模态频率、加 速度、位移等进行修正。在工程实践中会出现响应 对局部状态参数不敏感的情况,从而导致修正过程 无法得到合理的应力分布准确模型。此外,在多数

^{*} 国家自然科学基金资助项目(51275240, 51505398, U1530122);航空科学基金资助项目(20150968003) 收稿日期:2016-12-04;修回日期:2017-02-21

情况下修正后的模型用于强度分析或结构优化设 计,选择一种能够同时反映结构全局特征和局部状 态的响应对于有限元模型修正至关重要。应变模态 包含结构全局的频率信息和能够表征结构局部状态 的应变振型信息,可以将其作为有限元模型修正的 目标响应。

笔者以应变模态为目标响应量,采用仿真和 "试验模型"的应变模态频率误差及模态置信度误 差,构造待修正的目标函数。采用遗传算法,搜索目 标函数的最小值,获得稳定收敛的待修正参数组合, 并对修正结果进行了验证。

1 应变模态

1.1 应变模态推导

在有限元中,单元节点的位移向量和单元内任 一点的位移向量存在如下关系

$$\boldsymbol{\varphi}_n = N \boldsymbol{\varphi}_n^{\mathrm{e}} \tag{1}$$

其中: $\boldsymbol{\varphi}_n$ 为单元 n 所有节点的位移向量; $\boldsymbol{\varphi}_n^{\circ}$ 为单元 n 内任一点的位移向量;N 表示形函数。

根据应变是位移的一阶导数关系可知,单元 *n* 内任意一点的应变ε_n可表示为

$$\boldsymbol{\varepsilon}_n = \boldsymbol{B}_n \boldsymbol{\varphi}_n^{\mathrm{e}} \tag{2}$$

其中:**B**_n为单元应变矩阵,描述位移与应变之间的 变换关系。

对于结构整体而言,式(2)可写为

$$\boldsymbol{\varepsilon} = \boldsymbol{B} \boldsymbol{\varphi}^{e} \tag{3}$$

其中: ϵ 为结构中所有点的应变值;B为结构整体应变矩阵; φ° 为结构所有单元的节点位移。

记总体坐标中节点位移向量为 φ^{*},局部坐标和 总体坐标系之间的转换矩阵为 T,则存在如下的转 换关系

$$\boldsymbol{\varphi}^{\mathrm{e}} = \boldsymbol{T} \boldsymbol{\varphi}^{\mathrm{s}} \tag{4}$$

将式(4)代入式(3)中可得

$$\boldsymbol{\varepsilon} = \boldsymbol{B} \boldsymbol{T} \boldsymbol{\varphi}^{\mathrm{s}} \tag{5}$$

多自由度系统的振动方程为

$$\begin{aligned} M\ddot{\boldsymbol{\varphi}}_{s} + C\dot{\boldsymbol{\varphi}}_{s} + K\boldsymbol{\varphi}^{s} &= f \end{aligned} \tag{6}$$

其中: *M*,*C*,*K* 分别为结构的质量、阻尼和刚度矩

阵; f 为外载荷。 令 $f = Fe^{i\omega t}$,则 $\varphi^s = U^s e^{i\omega t}$,代入到式(6)中可得

$$(-\omega^2 \boldsymbol{M} + j\omega \boldsymbol{C} + \boldsymbol{K}) \boldsymbol{U}^s = \boldsymbol{F}$$
(7)

由模态叠加法可知,式(7)的解为

$$\boldsymbol{U}^{\mathrm{s}} = \boldsymbol{\varphi} \boldsymbol{Y} \boldsymbol{\varphi}^{\mathrm{T}} \boldsymbol{F} = \sum_{i=1}^{k} \boldsymbol{Y}_{i} \boldsymbol{\varphi}_{i} \boldsymbol{\varphi}_{i}^{\mathrm{T}} \boldsymbol{F}$$
(8)

其中: $\boldsymbol{\varphi} = \text{diag}(\boldsymbol{\varphi}_1, \boldsymbol{\varphi}_2, \dots, \boldsymbol{\varphi}_k)$ 为结构的位移模态 振型; $\boldsymbol{Y} = \text{diag}(Y_1, Y_2, \dots, Y_k)$,且 $Y_i = (-\omega^2 m_i + j\omega c_i + k_i)^{-1}$ 。

将式(8)结合
$$\boldsymbol{\varphi}^{s} = \boldsymbol{U}^{s} e^{j\omega t}$$
 代入式(5)中可得

$$\boldsymbol{\varepsilon} = \boldsymbol{B} \boldsymbol{T} \boldsymbol{\varphi} \boldsymbol{Y} \boldsymbol{\varphi}^{\mathrm{T}} \boldsymbol{F} e^{j\omega t} = \boldsymbol{\psi}^{\epsilon} \boldsymbol{Y} \boldsymbol{\varphi}^{\mathrm{T}} \boldsymbol{F} e^{j\omega t} =$$

$$\sum_{i=1}^{k} \frac{\boldsymbol{\psi}_{i}^{\epsilon} \boldsymbol{\varphi}_{i}^{\mathrm{T}} \boldsymbol{F}}{-\boldsymbol{\omega}^{2} + j\omega c_{i} + k_{i}}$$
(9)

其中: $\psi^{\epsilon} = BT \varphi$ 为应变模态振型; ψ^{ϵ} 为第*i* 阶应变 模态振型。

1.2 应变模态置信度

根据结构动力学可知,结构的位移模态振型以 及应变模态振型均具有正交性。但是,由于仿真分 析中的参数设置以及试验测试中的传感器配置、噪 声干扰等因素的存在,导致仿真分析的应变模态和 试验测试的应变模态振型之间可能存在差异。Allemang^[16]等提出了一种评价位移模态相关性的方 法,即位移模态置信度(displacement modal assurance criterion,简称 DMAC),借鉴该方法笔者采用 应变模态置信度(strain modal assurance criterion, 简称 SMAC)评价仿真分析和试验应变模态振型的 相关性,其计算方法如下

$$\operatorname{Cor}_{\operatorname{smac}}^{ij} = \frac{\left| \left(\boldsymbol{\psi}_{ai}^{\varepsilon} \right)^{\mathrm{T}} \boldsymbol{\psi}_{cj}^{\varepsilon} \right|^{2}}{\left(\left(\boldsymbol{\psi}_{ai}^{\varepsilon} \right)^{\mathrm{T}} \boldsymbol{\psi}_{ai}^{\varepsilon} \right) \left(\left(\boldsymbol{\psi}_{cj}^{\varepsilon} \right)^{\mathrm{T}} \boldsymbol{\psi}_{cj}^{\varepsilon} \right)} \quad (10)$$

其中: ψ_{ai}^{ϵ} 为第 *i* 阶仿真分析的应变模态振型; ψ_{ij}^{ϵ} 为第 *j* 阶试验测试的应变模态振型;Cor^{ij}_{smac}表示上述两阶应变模态振型之间的相关性。

模态置信度矩阵的对角线元素越接近于1且非 对角线元素越接近于0,表明仿真分析和试验测试 的应变模态振型相关性越高。在工程实践中,要求 模态置信度矩阵对角线元素大于0.7,且非对角线 元素小于0.2。

2 结构动力学模型修正基本理论

2.1 模型修正方法

有限元模型修正属于典型的动力学反问题,可 以归结为如下的优化形式

$$\begin{cases} \min R(x) \\ \text{s. t.} \quad l \ b \leqslant x \leqslant u \ b \end{cases}$$
(11)

其中: *x* 为待修正参数; *lb* 和 *ub* 分别为 *x* 的下限和 上限; *R*(*x*) 代表待修正的目标,常为仿真模型和试 验测试对应的特征量残差的函数。

结构前 m 阶应变模态的频率相对误差为

$$E_{\omega} = \sum_{i=1}^{m} p_i \left| \frac{\omega_i^{a} - \omega_i^{e}}{\omega_i^{e}} \right|$$
(12)

其中: E_{ω} 表示应变模态频率的加权累积相对误差; $\omega_i^* 和 \omega_i^* 分别代表仿真分析和试验测试的第$ *i*阶应 $变模态频率值; <math>p_i$ 为对应于第 *i* 阶模态频率相对误 差的权重。

结构前 n 阶应变模态置信度相对误差为

$$E_{\rm smac} = \sum_{j=1}^{n} q_j \left| \operatorname{Cor}_{\rm smac}^j - 1 \right| \tag{13}$$

其中: *E*smac 表示应变模态置信度的加权累积误差; Cor^jsmac 为应变模态置信度矩阵的第 *j* 阶对角线元 素; *q*_j 为对应于第 *j* 阶应变模态置信度相对误差的 权重。

2.2 遗传算法

随着学科交叉融合,研究者受自然规律等的启 发,设计了多种智能优化算法。遗传算法是根据生 物进化论和遗传规律提出,其实现过程不需要求解 目标函数的导数信息,具有搜索目标函数全局最优 解的能力,基本实现步骤如下:

 1)数码转换,即在优化前将可行域按照一定的 原则转换到遗传算法能够识别和计算的数码形式, 完成优化后再将其转换成十进制编码的可行解;

 2)适应度评价,即根据适应度函数判断变量更 新时种群中某一个体相对于其他个体的优劣程度;

3)遗传操作,指模仿生物进化过程对变量个体 基因进行的变换,包含选择、交叉和变异3种方式。

3 算 例

加筋壁板结构广泛应用于航空航天、机械工程 等领域,主要包括底板、夹持边以及加强筋三部分, 夹持边和加强筋通过机械连接与底板相连。在 Nastran中建立某加筋壁板结构的有限元模型,如 图1所示。模型中底板、夹持边以及加强筋采用二 维四边形单元描述,连接部分采用 bush 单元描述, 且夹持边、加强筋与底板的连接刚度分别设为两组



图 1 加筋壁板有限元模型 Fig. 1 Finite element model of stiffened wall plate

不同的参数。

将加筋壁板有限元模型中的材料弹性模量、夹 持边与底板连接的法向和切向刚度、以及加强筋与 底板连接的法向和切向刚度作为待修正参数。本研 究使用应变模态作为响应的模型修正方法,通过改 变模型中待修正参数值并在对应模型计算的应变模 态振型中加入5%的高斯白噪声模拟试验测试及模 态识别过程中的误差,构造用于修正的"试验模型"。 采用结构的前6阶模态作为修正的目标响应,根据 第2节中应变模态频率误差及应变模态置信度误差 的定义,采用两种误差的加权和作为待修正的目标 函数,即

$$f(x) = W_1 E_{\omega} + W_2 E_{\text{smac}} \tag{14}$$

其中: f(x) 为用于修正的目标函数; E_{ω} , E_{smac} 分别 为应变模态频率误差和应变模态置信度误差; W_1 , W_2 分别为应变模态频率误差和应变模态置信度误 差的权重,在文中两权重值均取为 1。

模型修正最基本的要求是复现用于修正的响应 特征,更重要的是对于其他响应特征量的预测。将 修正后的待修正参数值代入加筋壁板有限元模型 中,并采用结构的第7~10阶应变模态验证修正后 模型的精度。有限元模型修正前后,加筋壁板的前 10阶频率及误差如表1所示。

表 1 修正前后结构频率及误差 Tab.1 Frequency and error before and after updating

阶次	修正前 频率/Hz	"试验" 频率/Hz	初始误 差/%	修正后 误差/%
1	225.70	206.64	6.25	1.18×10^{-2}
2	253.41	224.36	11.27	7.25 $\times 10^{-2}$
3	334.66	306.98	5.70	6.85 $\times 10^{-3}$
4	368.10	336.43	7.08	1.29×10^{-2}
5	404.94	345.97	15.78	9.29 $\times 10^{-2}$
6	488.95	456.17	4.01	-8.51×10^{-3}
7	496.21	470.92	3.43	-1.62×10^{-2}
8	523.03	474.33	8.93	2.96×10 ⁻²
9	528.08	494.40	4.09	-1.58×10^{-2}
10	595.96	577.40	1.46	-1.24×10^{-2}

从表1所示的频率误差可以看出,经过有限元 模型修正,在修正频段内应变模态频率最大误差从 15.78%降为9.29×10^{-2%},频率绝对平均误差从 8.35%减小到3.42×10^{-2%}。在修正频段外,结构 预测的频率最大误差从8.93%降为2.96×10^{-2%}, 预测频率的绝对平均误差从4.48%减小到1.85× 10^{-2%}。表明修正过程有效降低了有限元模型仿真 频率误差,修正后有限元模型不仅能够复现修正频 段内的应变模态,同时也具有一定的外推预测能力。

有限元模型修正前后,加筋壁板的前 10 阶位移 模态置信度 DMAC 以及应变模态置信度 SMAC 矩 阵对角线值如表 2 所示。

表 2	修正前后结构模态置信度
Tab. 2	MAC before and after updating

阶次	修正前 DMAC	修正前 SMAC	修正后 DMAC 误差	修正后 SMAC 误差
1	0.997	0.959	7.73 $\times 10^{-5}$	7.33 $\times 10^{-3}$
2	0.987	0.889	2.97 $\times 10^{-4}$	5.04×10^{-3}
3	0.981	0.955	2.18×10 ⁻⁴	3.69×10^{-3}
4	0.968	0.920	4.46×10^{-4}	4.37 $\times 10^{-3}$
5	0.896	0.836	6.98×10^{-4}	4.28×10^{-3}
6	0.945	0.954	8.68 $\times 10^{-5}$	4.02×10^{-3}
7	0.888	0.843	4.30×10^{-4}	4.95 $\times 10^{-3}$
8	0.939	0.889	3.63 $\times 10^{-4}$	3.79 $\times 10^{-3}$
9	0.980	0.953	8.96×10^{-5}	7.40 $\times 10^{-3}$
10	0.993	0.988	9.91 $\times 10^{-5}$	4.70×10 ⁻³

从表 2 所示的应变模态 MAC 值可知,经过修 正后仿真分析和"试验模型"之间的位移振型和应变 振型置信度均有显著提高,修正后的模型接近"试验 模型"。此外,表 2 中的模态置信度显示,用于修正 的 6 阶模态中有 4 阶位移模态置信度大于 0.95,而 应变模态置信度相对于位移模态整体偏低。上述数 据表明,待修正参数改变会引起应变模态置信度值 发生更大的改变,即应变模态置信度相对于位移模 态置信度对结构参数改变更为敏感。

4 结束语

笔者将应变模态置信度作为有限元模型修正的 目标响应量,采用应变模态频率和应变模态振型相 关性误差构造目标函数,基于遗传算法实现了一种 有限元模型修正方法。以某加筋壁板结构为研究对 象,对结构中的参数进行了修正,验证了所提方法在 复杂结构有限元模型修正的正确性和可行性,并得 到如下结论:a.模态置信度不仅可以用于评价两个 模型对应模态振型的相关性,同时也是有限元模型 修正中的实用性很强的一类综合响应特征,并且应 变模态置信度比位移模态置信度对结构参数的改变 更为敏感;b.在修正频段内,所提方法降低了初始 模型和"试验模型"之间的误差,有效复现了修正频 段内的应变响应;c.修正后的有限元模型具有一定 的外推预测能力,能够较准确地预测修正频段外的 结构应变响应。

参考文献

- [1] 张令弥.计算仿真与模型确认及在结构环境与强度中的应用[J].强度与环境,2002,29(2):42-47.
 Zhang Lingmi. Computer simulation & model validation with application to strength and environment engineering [J]. Structure & Environment Engineering, 2002,29(2):42-47. (in Chinese)
- [2] Berman A, Nagy E J. Improvement of large analytical model using test data [J]. AIAA Journal, 1983, 21 (8): 1168-1173.
- [3] Friswell M I, Mottershead J E. Finite element model updating in structural dynamics [M]. Dordrecht, the Nether lands: Kluwer Academic Publishers, 1995: 115-118.
- [4] 姜东,丁继锋,费庆国,等. 一种有限元模型修正中的参数选择方法[J]. 固体力学学报,2011,32(S):88-92.
 Jiang Dong,Ding Jifeng,Fei Qingguo, et al. A method for Parameter selection in finite element model updating [J]. Chinese Journal of Solid Mechanics,2011,32 (S):88-92. (in Chinese)
- [5] Calvello M, Finno R J. Selecting parameters to optimize in model calibration by inverse analysis[J]. Computers and Geotechnics, 2001, 31:411-425.
- [6] 张保强,陈国平,郭勤涛.使用有效模态质量和遗传算法的有限元模型修正[J].振动、测试与诊断,2012,32
 (4):577-580.

Zhang Baoqiang, Chen Guoping, Guo Qintao. Finite element model updating using effective modal mass with genetic algorithm [J]. Journal of Vibration, Measurement & Diagnosis, 2012, 32(4):577-580. (in Chinese)

- [7] Sanayei M, Khaloo A, Gul M, et al. Automated finite element model updating of a scale bridge model using measured static and modal test data [J]. Engineering Structures, 2015, 102: 66-79.
- [8] Guo Ning, Yang Zhichun, Jia You, et al. Model updating using correlation analysis of strain frequency response function [J]. Mechanical Systems and Signal Processing, 2016, 70(71):284-299.
- [9] 朱跃,张令弥,郭勤涛.基于分层思想对复杂工程结构 的有限元模型修正技术[J].振动与冲击,2011,30 (12):175-180.

Zhu Yue, Zhang Lingmi, Guo Qintao. Finite element model updating technique based on hierarchical method of complex engineering structure [J]. Journal of Vibration and Shock, 2011, 30(12):175-180. (in Chinese)

[10] 杨秋伟,刘济科,李翠红. 基于局部静力测试的约束子 结构修正法[J]. 振动与冲击,2012,31(9):39-43. Yang Qiuwei,Liu Jike,Li Cuihong. Isolated substructure model updating based on local static test[J]. Journal of Vibration and Shock, 2012, 31(9): 39-43. (in Chinese)

- [11] Xiao Lifeng, Duan Ran, Tian Hui. Study on the finite element strain simulation model updating method based on the real measurement data [J]. Applied Mechanics and Materials, 2014, 444: 1132-1139.
- [12] Ren Weixin, Fang Shengen, Deng Miaoyi. Response surface based finite element model updating by using structural static responses [J]. Journal of Engineering Mechanics, 2011, 137 (4): 248-257.
- [13] 方剑光,高云凯,徐成民,等. 基于代理模型的多体动力 学模型修正技术[J]. 汽车工程,2014,36(4):448-452.
 Fang Jianguang, Gao Yunkai, Xu Chengmin, et al. Multi-body dynamics model revision techniques based on surrogate model [J]. Automotive Engineering, 2014,36(4):448-452. (in Chinese)
- [14] Li Weiming, Hong Jiazhen. New iterative method for model updating based on model reduction [J]. Mechanical

Systems and Signal Processing, 2011, 25(1):180-192.

- [15] Xiong Y, Chen W, Tsui K L, et al. A better understanding of model updating strategies in validating engineering models [J]. Computer Methods in Applied Mechanics and Engineering, 2009, 198(15-16):1327-1337.
- [16] Allemang R J, Brown D L. A correlation coefficient for modal vector analysis[C] // Proceedings of the International Modal Analysis Conference & Exhibit. Schenectad: Union College, 1982:110-116.



第一作者简介:展铭,男,1989年12月 生,博士生。主要研究方向为结构动力 学建模与修正、模型确认等。曾发表《代 理模型在结构动力学优化设计中的应用 研究》(《机械与电子》2015年第1期)等 论文。

E-mail:zhanming@nuaa.edu.cn

欢迎订阅《振动、测试与诊断》

《振动、测试与诊断》由工业和信息化部主管,南京航空航天大学和全国高校机械工程测试技术研究会联合主办,是反映振动、动态测试及故障诊断学科领域的科研成果及其应用情况的技术性刊物。主要刊登国内外以振动测试与故障诊断为中心的动态测试理论、方法和手段的研究及应用方面的技术文献,包括实验测试技术、测试仪器的研制、方法和系统组成、信号分析、数据处理、参数识别与故障诊断以及有关装置的设计、使用、控制、标定和校准等,不拘泥于行业和测试项目。

本刊为 EI Compendex 数据库收录期刊和中文核心期刊,双月刊,每逢双月末出版,每本定价 30 元,全年 180 元。欢迎订阅和投稿,欢迎在本刊刊登各类广告和科技信息。

编辑部地址:南京市御道街 29 号 邮政编码:210016 电话:(025)84893332 传真:(025)84893332 E-mail:qchen@nuaa.edu.cn 网址:http://zdcs.nuaa.edu.cn