# 基于广义子集模拟和自适应 Kriging 模型的非线性 随机动力系统的时变可靠性分析

唐和生<sup>1,2</sup>,郭雪媛<sup>1</sup>,薛松涛<sup>1</sup>

(1. 同济大学 结构防灾减灾工程系,上海 200092;2. 同济大学 土木工程防灾国家重点实验室,上海 200092)

**摘 要:**针对非线性随机动力系统在非平稳高斯随机过程激励下的时变可靠性问题,提出一种广义子集模拟 (GSS)和主动学习 Kriging 模型结合 Monte Carlo 的自适应更新(AK – MCS)高效计算方法(GSS – AK – MCS)。基于全概 率定理,将非线性随机动力系统的时变可靠性转化为一个双层嵌套问题:内层通过 GSS 算法解决非平稳随机激励下累积 失效概率的计算;外层自适应地构建系统随机参数与累积失效概率之间的 Kriging 代理模型,基于代理模型实现随机系统 的可靠性分析。以两个非线性结构系统的时变可靠性分析为例,验证所提出方法的可行性。数值算例结果表明:GSS – AK – MCS 方法不受非平稳随机激励的频谱特征的影响,与传统的 MCS 和 Kriging 模型方法比较,显著提高了非线性随机 动力系统的时变可靠性计算效率。

**关键词:** 非线性随机动力系统; 非平稳随机激励; 时变可靠性; 广义子集模拟 (GSS); AK – MCS 法 **中图分类号:** TU311.3 **文献标志码:** A DOI:10.13465/j. cnki. jvs. 2021. 21. 007

# Time-varying reliability analysis of nonlinear stochastic dynamic systems based on generalized subset simulation and adaptive Kriging model

TANG Hesheng<sup>1,2</sup>, GUO Xueyuan<sup>1</sup>, XUE Songtao<sup>1</sup>

(1. Department of Disaster Mitigation for Structures, Tongji University, Shanghai 200092, China;

2. State Key Lab of Disaster Reduction in Civil Engineering, Tongji University, Shanghai 200092, China)

**Abstract:** Here, aiming at time-varying reliability problem of nonlinear stochastic dynamic systems under the excitation of nonstationary Gaussian random process, a highly efficient calculation method GSS – AK – MCS of generalized subset simulation (GSS) and adaptive Kriging model combined with Monte Carlo adaptive updating (AK – MCS) was proposed. Based on the total probability theorem, the time-varying reliability of nonlinear stochastic dynamic system was converted into a two-layer nested problem. In inner layer, cumulative failure probability under non-stationary random excitation was calculated with GSS algorithm. In outer layer, Kriging agent model between system random parameters and cumulative failure probability was constructed adaptively. The reliability analysis of the stochastic system was realized based on the agent model. Taking time-varying reliability analyses of two nonlinear structure systems as examples, the feasibility of the proposed method was verified. The numerical results showed that GSS – AK - MCS method is not affected by spectral characteristics of non-stationary random excitation; compared with the traditional MCS and Kriging model method, the proposed method can significantly improve the calculation efficiency for time-varying reliability of nonlinear stochastic dynamic systems.

Key words: nonlinear stochastic dynamic system; non-stationary random excitation; time-varying reliability; generalized subset simulation (GSS); AK – MCS method

工程结构的可靠性是指结构系统在规定的时间间 隔内完成其预定功能的概率,近年来受到国内外学者 的广泛关注。结构系统在服役期内会受到地震等具有

收稿日期: 2020-04-22 修改稿收到日期: 2020-08-28 第一作者 唐和生 男,博士,副教授,1973年生 强随机性的动力作用,同时结构系统自身材料特性与 几何参数也存在固有不确定性。由于两种不确定性的 来源及表征形式的不同,并且在非线性系统中叠加原 理不再成立,经典的随机振动理论难以推广到非线性 动力系统中,因此非线性随机动力系统在非平稳随机 激励下的时变可靠性分析仍然面临巨大挑战。

根据首次超越破坏准则的基本理论,现有时变可

基金项目:科技部国家重点实验室基础研究资助项目(SLDRCE2019-B-02);国家重点研发计划(2017YFC0703607)

靠性研究方法主要分为基于跨越率的方法和基于极值 的方法。基于跨越率的方法的核心是计算特定时间间 隔内,随机过程超过给定阈值的"跨越事件"发生次数 的期望与失效概率的关系。这一概念最早由 Rice<sup>[1]</sup>提 出,随后利用关注响应量的各种统计数据,基于跨越事 件发生服从 Poisson 过程假设的解析方法得到进一步 发展。近年来, Andrieu-Renuad 等<sup>[2]</sup>引人一阶可靠度方 法(FORM),将跨越率的计算转换为并联的静态问题提 出一种 PHI2 方法,实现了跨越率的高效求解。Hu 等<sup>[3]</sup>针对跨越事件相互独立假设的不足,提出一种具 有较高精度的联合跨越率方法求解时变可靠性问题。 张德权等<sup>[4]</sup>提出了一种考虑认知不确定的 PHI2 方法, 得到结构在设计周期内的时变可靠性区间。虽然基于 跨越率与 FORM 相结合的方法的准确性已得到提高, 然而在实际工程中,动力系统的时变可靠性分析是一 个高维的隐式问题,这一类方法并不适用。目前针对 动力系统,主要采用发展成熟的功率谱密度函数方 法<sup>[56]</sup>。然而这类方法往往需要通过等效线性化方法 才能推广到非线性系统中<sup>[7]</sup>,因此存在较大误差。

基于极值的方法的关键在于识别极限状态函数的 极值,对极值的不确定性进行量化获得极值分布,这类 方法不受系统是否为线性的约束。在极值概率分布已 知的情况下,时变可靠性问题可以转化为一个时不变 问题。在实际应用中,获取极限状态极值的概率特性 通常是十分困难的,特别是对于复杂的工程应用, Monte Carlo 模拟(MCS)在计算上非常昂贵。为了解决 计算效率问题, Wang 等<sup>[8]</sup>提出了一种嵌套极值响应曲 面(NERS)方法,在可靠性分析中消除了随机过程,构 造了一种时间响应曲面,用于评价极限状态函数的极 值响应。其他基于代理模型的方法也被广泛研究<sup>[9-10]</sup>, 然而绝大多数代理模型都存在维数诅咒且不适用于极 限状态函数与随机过程存在双向嵌套关系的动力系 统。概率密度演化方法[11-12]也被用来近似极值分布, 该方法的计算精度较高,但对多变量情形,样本点数量 较多导致计算耗时。数值模拟方法的目的是通过一些 改进的采样技术,如重要性采样[13]和子集模拟[14]来估 计时变可靠性。Hu 等<sup>[15]</sup>提出一种针对极值分布的抽 样方法,把时变可靠度问题转换为时不变问题进行求 解,大大提高了计算效率。然而遗憾的是,即使是高效 的计算方法,为得到离散时间区间内的累积失效概率, 极限状态函数改变,需要对每一区间进行重复运行,造 成效率的明显下降。本文采用 Li 等<sup>[16]</sup>提出的广义子 集模拟方法(generalized subset simulation, GSS),实现 仅通过单次运行得到所有时间区间内的累积失效概 率,解决非平稳随机激励造成的高维输入不确定性。

传统的非线性动力系统的时变可靠性研究往往将

两种不确定分离,即分别考虑随机系统在确定地震激励下的可靠性问题和确定性系统在随机激励下的可靠 性问题,难以实现两者的统一处理。基于全概率定理 的方法可以同时考虑系统的随机性与外部随机激励, 从多角度处理不确定性来源对可靠性的影响,分析过 程清晰且可以将广泛研究的 Kriging 代理模型应用于构 建系统随机参数与累积失效概率之间的非线性关系。 考虑到计算资源有限性,构建代理模型的一个关键问 题就是如何通过更"好"地选取样本点来提高代理模型 的精度。为此,采用 Echard 等<sup>[17]</sup>提出的一种结合 Kriging(adaptive Kriging, AK)和原始 MCS(Monte Carlo simulation, MCS)的主动学习可靠性方法(AK – MCS), 主动地训练代理模型精确逼近重要区域的累积失效 概率。

为解决非线性随机动力系统的时变可靠性分析中 系统参数不确定性与非平稳随机激励造成的计算成本 难以承受的问题,本文提出一种基于广义子集模拟和 自适应 Kriging 模型的非线性随机动力系统时变可靠性 分析的 GSS – AK – MCS 方法。该方法采用全概率定理 对两种不确定性来源融合,将基于极值的时变可靠性 分析与自适应代理模型方法相结合,显著改善不确定 传播分析的计算效率,并且通过两个数值算例对所提 出方法的有效性进行探讨。

#### 1 随机动力系统时变可靠性中的全概率定理

非线性随机动力系统受到非平稳随机地震激励时 的运动方程

 $\boldsymbol{M}(\boldsymbol{X})\boldsymbol{\ddot{\boldsymbol{u}}} + \boldsymbol{F}(\boldsymbol{\dot{\boldsymbol{u}}},\boldsymbol{\boldsymbol{u}},\boldsymbol{X}) = \boldsymbol{p}\boldsymbol{\ddot{\boldsymbol{u}}}_{g}(\boldsymbol{\theta},t)$ (1)

式中:M为质量矩阵;X为系统中的随机参数; $\ddot{u}$ 、 $\dot{u}$ 和 u分别为系统加速度、速度和位移向量; $F(\dot{u},u,X)$ 包 括阻尼力和恢复力向量;p为定常向量; $\ddot{u}_s(\theta,t)$ 为非 平稳随机激励; $\theta$ 为激励中的基本随机变量。由于系统 参数 X存在不确定性,随机动力系统的时变可靠性计 算比确定性动力系统困难得多。基于全概率定理,同 时考虑结构系统参数与地震动不确定性的情况下,动 力系统在指定时间段[0,T]内的时变可靠性转换为

$$P_{r}(0,T) = 1 - P_{f}(0,T) = 1 - \int_{0}^{0} P(FE/\mathbf{x}) f_{\mathbf{x}}(x) d\mathbf{x}$$
(2)

式中: $P_f(0,T)$ 为累积失效概率;FE 表示失效事件; P(FE/x)为X一次样本下的条件累积失效概率; $f_x(x)$ 表示随机变量X的联合概率密度函数,且 $\Omega$ 为其支撑 集。考虑系统失效由单一响应随机过程Y控制,对于 随机变量的一次样本实现,动力系统参数确定,由累积 失效概率定义

 $P(FE/x) = \Pr(\exists t \in [0,T], Y(x,t) > b)(3)$ 

49

一般来说,式(2)中的精确数值积分难以计算,因此建立条件累积失效概率 P(FE/x)在随机变量空间内的代理模型,并在代理模型基础上通过 Monte Carlo 方法直接计算双随机时变可靠性。特别地,在处理非正态和相关的输入随机变量时,采用全概率定理不需要额外的假设从而保证了计算结果的准确性。

# 2 累积失效概率的广义子集模拟算法

## 2.1 累积失效概率的极值理论表达

动力系统的失效定义为系统的某一与位移或速度 响应相关的量(例如,绝对位移、相对位移、控制点的应 力或应变)超过给定阈值 b(确定性的常量)。这种基 于时变失效概率的可靠性评估问题也被称为首次超越 问题,根据结构或系统的动力反应的临界值,考虑双侧 界限的动力系统时变可靠性问题(随机过程的绝对值 超过给定阈值)。

传统的 Poisson 过程法基于任意两次跨越事件与 其发生的时间统计独立,服从(无记忆)Poisson 过程假 设。然而对于低阈值水平和/或窄带过程,Poisson 过程 法得到的是累积失效概率的保守值,将低估时变可靠 性。为克服 Poisson 过程法的限制,Vanmarcke 认为交 叉事件是成群出现的且各群之间相互独立,在双态 Markov 过程假设的基础上提出了一种累积失效概率的 改进估计。这类基于跨越率的方法对于高度非线性的 动力系统求解技术难度大,不仅精度低而且计算成本 极高。

基于极值的方法关注于工程系统在特定时间内的 极值性能,在时变可靠性分析中,定义响应在时间段 [0,*T*]内的极值变量

$$y_e(T) = \max_{t \in [0,T]} \{ y(\boldsymbol{\theta}, t) \}$$
(4)

式中,**θ**为随机激励基本变量的一次样本。极值法将动 力系统的时变可靠性问题转换为对应等效极值分布的 求解,则累积失效概率可表达为

$$P_{f}(0,T) = P(y_{e}(T) > b)$$
(5)

针对工程中常见的非平稳随机过程, Priestley 提出 一种演变谱过程模型,表示为

$$\ddot{u}_{g}(t) = \int_{-\infty}^{+\infty} A(t, \boldsymbol{\omega}) e^{i\boldsymbol{\omega} t} d\mathbf{Z}(\boldsymbol{\omega})$$
(6)

式中:A(t,ω)是t与ω的确定性调制函数;Z(ω)是一 个正交增量过程。如果用A(t)代替A(t,ω),则非均匀 调制演变谱退化为工程中常用的均匀调制演变谱。由 非平稳随机过程的演变谱表示理论,导出了非平稳随 机过程模拟的一个谱表示方法,其样本函数是由余弦 级数公式计算产生的

$$\ddot{u}_{g}(t) = \sum_{k=1}^{N} 2 |A(t,\omega)| \sqrt{S_{ff}^{0}(\omega) \Delta \omega} \cos(\omega_{k} t + \theta_{k})$$
(7)

式中: $\Delta \omega = \omega_u / N, \omega_u$ 表示计算截止频率,超过  $\omega_u$ 所对 应功率谱能量可忽略不计; $\theta_k$ 为在[0,2 $\pi$ ]区间上均匀 分布、相互独立的随机相位角。因此非平稳随机过程 激励可转换为一组随机变量  $\theta = [\theta_1, \dots, \theta_k]$ 表示,时变 可靠性问题被转化为与时间无关的一个隐式非线性高 维可靠性问题。

### 2.2 广义子集模拟算法

基于抽样的方法由于与维数无关且未对极限状态 函数做任何假设,目前是解决高维可靠性问题的唯一 可行方法。针对高维小失效概率情况,MCS 需要大量 的计算样本才能获得较准确的失效概率,而子集模拟 方法对于此类问题非常有效。然而时变可靠性分析需 要对不同时间段内可靠性评估或当极限状态函数阈值 发生改变时,子集模拟方法需要进行反复计算,大大增 加了计算成本。因此采用 Li 等提出的 GSS,进一步推 导基于极值的累积失效概率计算公式,解决时变可靠 性分析这一多失效模式问题。

首先对原始子集模拟进行简要介绍。子集模拟方 法的基本思想是通过自适应地引入 *m* 层嵌套的中间事 件,满足  $FE^1 \Leftrightarrow FE^2 \Leftrightarrow \cdots \Leftrightarrow FE^m = FE$ ,将小失效概率转 换成一系列相对较大的失效概率的乘积。中间事件与 目标失效事件 *FE* 的表达相似,定义为  $FE^i = \{y_e > b_i, i=1, \cdots m\} (b = b_m > \cdots > b_2 > b_1)$ 。其中,*m* 为中间事 件的总数。因此原始子集模拟的目标失效概率可表 示为

$$P(FE) = P(FE^{m} | FE^{m-1}) P(FE^{m-1}) = \cdots =$$

$$P(FE^{1}) \prod_{i=2}^{m} P(FE^{i} | FE^{i-1})$$
(8)

在随机动力系统的时变可靠性分析中,多时间点 的累积失效概率计算是一个多极限状态问题,原始的 子集模拟方法需要重复计算。为克服这一局限性,采 用改进后的 GSS 算法定义多个失效事件的并联事件驱 动随机样本的生成,高效求解多时间点的累积失效 概率。

基于极值的 GSS 算法中,将时间段[0,T]离散化, 时变可靠性的关注时间点依次为[T<sub>1</sub>,…,T<sub>n</sub>],由首次 超越破坏的定义,其相对应的累积失效概率呈随时间 递增,即P(FE<sub>1</sub>) <P(FE<sub>2</sub>) <… <P(FE<sub>n</sub>)。利用这一 特性,GSS 算法通过构建一系列统一中间事件解决原 始子集模拟处理多极限状态的问题。对应第 k 层统一 中间事件定义为

$$G^{k} = \bigcup_{i=1}^{m} FE_{i}^{k} = \{y_{e}(T_{1}) > b^{k}\} \cup \{y_{e}(T_{2}) > b^{k}\} \cup \dots \cup \{y_{e}(T_{n}) > b^{k}\} \cup \{y_{e}(T_{n}) > b^{k}\}$$
(9)

式中,下标 i 表示第 i 个关注时间点。所有统一中间事 件同样满足嵌套关系

$$G^1 \supset G^2 \supset \cdots \supset G^m = G \tag{10}$$

因此与原始子集模拟方法相似, GSS 算法首先根 据不确定参数概率分布通过 MCS 产生第一层随机样 本。然后采用 MCMC 方法不断产生各层统一中间事件 相应的样本。为自适应地确定中间事件,设定所有的 中间条件概率为一常数  $p_0$ ,通常为兼顾准确性与计算 效率取值  $p_0 \in [0.1, 0.3]$ 。最终仅通过一次 GSS 计算 得到各关注时间点  $T_i$  的累积失效概率

$$P(FE_{j}) = P(G^{1}) \cdot \left[\prod_{i=2}^{m} P(G^{i} \mid G^{i-1})\right] \cdot P(FE_{j} \mid G^{m})$$
(11)

#### 3 基于 AK – MCS 算法的时变可靠性分析

Kriging 模型作为一种半参数化的方差估计最小的 随机过程插值算法,具有局部和全局的统计特征,已广 泛应用于工程中的可靠性分析。由于累积失效概率计 算成本高昂,而在工程应用中往往针对某一阈值规定 临界失效概率,因此临界失效概率对应的随机参数样 本附近区域的计算精度更为重要。采用 AK - MCS 方 法,使代理模型不断优化,提高计算精度的同时节约计 算成本。具体计算步骤如下:

步骤1 对于设定的失效概率上界  $\tilde{P}_{t}$ ,定义失效概率

的归一化指标  $g_i = P_f(0, T_i) / \tilde{P}_f - 1, g = [g_1, \dots, g_m]$ 。 步骤 2 采用拉丁超立方抽样产生  $N_0$  个初始试验设计 点  $x^s = \{x^{(1)}, \dots, x^{(N_0)}\},$ 计算相应的失效概率归一化指 标  $g^s = \{g(x^{(1)}), \dots, g(x^{(N_0)})\},$ 构成样本集 $\{x^s, g^s\}$ 。 步骤 3 基于样本集应用 MATLAB 中的 DACE 工具箱 构建一系列 Kriging 模型,时间点  $T_i$  处的代理模型为

 $\hat{g}_i(\mathbf{x}) = h(\mathbf{x})\boldsymbol{\beta} + Z(\mathbf{x}) \quad (12)$ 其中  $h(\mathbf{x})$ 为基函数向量, $\boldsymbol{\beta}$ 为回归系数向量, $Z(\mathbf{x})$ 是

一个均值为0服从正态分布的平稳高斯过程,其协方 差由相关函数计算得到。 步骤4 生成大量的 MC 样本  $S = \{s^{(1)}, \dots, s^{(N_{MC})}\}$ ,根

步骤• 至成八重的 MC 杆本 5 = { 3 , …, 3 }, … 据构建的代理模型计算每一样本的预测值及方差。 步骤5 定义 U 函数作为学习函数

$$U(s) = \frac{|\mu_{\hat{g}_i}(s)|}{\sigma_{\hat{g}_i}(s)}$$
(13)

由于 U 函数是基于代理模型预测符号错误分类,因此 选择学习函数值最小的样本点  $s^* = \arg \min_{s \in S} U(s)$ 作为 新增样本点,重新计算归一化失效概率,组成新的样本 集并构建更新后的代理模型。

**步骤6** 判断是否达到收敛条件。当达到收敛准则 $\min_i U(s^{(i)}) > 2, i = 1, \dots, N_{MC}$ 时,代理模型更新终止。 在优化后的一系列代理模型上,运用 MCS 计算相应的 累积失效概率及时变可靠性。 根据全概率定理,非线性随机动力系统的时变可 靠性问题转化为一个双层嵌套问题。首先通过拉丁超 立方抽样生成系统随机参数空间内样本点;在内层中 针对高维输入不确定性,通过 GSS 算法计算非平稳随 机激励下累积失效概率;而在外层中解决系统参数不 确定性,构建一系列 Kriging 代理模型拟合系统随机参 数与累积失效概率之间的非线性关系,并通过主动学 习技术对代理模型更新;最后在更新完成的 Kriging 模 型基础上,基于全概率定理求解随机系统的时变可靠 性。本文所提出的非线性随机动力系统的时变可靠性 分析方法流程如图 1 所示。



图1 随机动力系统的时变可靠性分析流程图

Fig. 1 Flowchart of time-variant reliability analysis for stochastic dynamic systems

#### 4 算例分析

# 4.1 附加非线性黏滞阻尼器的单自由度消能减震 结构

以设有黏滞阻尼器的单自由度消能减震结构系统 (如图2)为例,研究 GSS – AK – MCS 方法在非线性动 力系统时变可靠性分析中的效率和精度。



图 2 单自由度消能减震结构系统计算模型

Fig. 2 Analytical model of the SDOF - VD structural system

该系统在地震激励作用下的运动方程为

 $m\ddot{u}(t) + c\dot{u}(t) + f_d(\dot{u}(t)) + ku(t) = -m\ddot{u}_g(t)$  (14) 式中: $m = 2 \times 10^4$  kg; c = 2.33 × 10<sup>4</sup> N · s/m; k = 2.7 × 10<sup>6</sup> N · m 分别为结构质量、阻尼和刚度; u(t)、 $\dot{u}(t)$ 和 $\ddot{u}(t)$ 分别为结构的位移、速度和加速度;  $\ddot{u}_g(t)$ 为非平稳地震激励加速度时程;  $f_d(\dot{u}(t))$ 为黏滞阻尼器的非线性阻尼力, 可表示为

$$f_{d}(\dot{u}(t)) = c_{d} |\dot{u}(t)|^{\alpha} \text{sgn}(\dot{u}(t))$$
(15)

式中: $c_d$ 为阻尼系数; $\alpha$ 为速度指数; $sgn(\cdot)$ 为符号函数。系统不确定参数 $c_d$ 与 $\alpha$ 均服从正态分布,结合小概率事件发生规律一般遵从" $3\sigma$ "法则,各随机变量分布及代理建模范围如表1所示。

表1 非线性系统随机变量

Tab. 1 Random variables of the nonlinear system

随机变量分布特性	$c_d / (N \cdot s \cdot m^{-1})$	α
	2. $0 \times 10^4$	0.3
标准差 $\sigma$	$1.0 \times 10^{3}$	0.015
$[\mu - 3\sigma, \mu + 3\sigma]$	$[1.7 \times 10^4, 2.3 \times 10^4]$	[0.255,0.345]

结构所受非平稳随机激励的调制函数为

$$A(t) = \begin{cases} (t/t_{a})^{2} & 0 \leq t \leq t_{a} \\ 1 & t_{a} \leq t \leq t_{b} \\ \exp[-\beta(t-t_{b})] & t_{b} \leq t \leq T \\ 0 & t > T \end{cases}$$
(16)

式中,T = 20 s, $t_a = 2.5$  s, $t_b = 10$  s, $\beta = 0.1$ , 计算步长  $\Delta t = 0.02$  s, 功率谱密度函数取 Kanai-Tajimi 模型

$$S_{ff}(\omega) = \frac{\omega_g^4 + 4\xi_g^2 \omega_g^2 \omega^2}{(\omega^2 - \omega_g^2)^2 + 4\xi_g^2 \omega_g^2 \omega^2} S_0 \qquad (17)$$

式中, $\omega_g = 4 \pi \text{ rad/s}, \xi_g = 0.6, S_0 = 0.015.6 \text{ m}^2/\text{s}^3$ 。位 移响应超过阈值 b = 0.055 m 则认为结构失效,GSS 算 法设置  $p_0 = 0.3$ ,自适应代理模型更新的临界失效概率

 $\tilde{P}_{f}$ =3×10<sup>-4</sup>。采用 GSS – AK – MCS 方法与不进行代 理模型自适应更新的 GSS – Kriging – MCS 方法、MCS 方法进行对比分析。作为比较基准,传统 MCS 方法在 随机变量空间抽取 10<sup>4</sup> 个样本点,每个样本点进行 10<sup>6</sup> 次时程分析。

GSS – AK – MCS 方法中在随机变量[ $\mu$  – 3 $\sigma$ ,  $\mu$  + 3 $\sigma$ ]范围内,采用拉丁超立方抽样均匀抽取 16 个初始 样本点,构建初始 Kriging 模型。通过 AK-MCS 方法更 新代理模型,新增样本点为 20 个。作为比较 GSS – Kriging – MCS 方法选取随机参数变量样本点总数相同 为 36 个。以 *T* = 20 s 时为例,两种方法样本点分布及 累积失效概率计算结果分别见图 3、4 与表 2。由上述 结果可以得到如下结论:① 与传统 Kriging 代理模型相 比,GSS – AK – MCS 方法采用的自适应代理模型更新 技术可以使样本更集中分布于关键区域;② 在随机变 量样本数量相同的情况下,GSS – AK – MCS 方法实现 了在计算成本相同时提高计算精度。



图 3 b=0.055 m时 GSS-Kriging-MCS 样本点设计

Fig. 3 Design of sample points of the GSS – Kriging – MCS for b = 0.055 m



图 4 b = 0.055 m 时 GSS – AK – MCS 样本点设计 Fig. 4 Design of sample points of the GSS – AK – MCS for b = 0.055 m

表 2 单自由度消能减震结构系统累积失效概率

Tab. 2 Cumulative probability of failure for the SDOF structure system

计算方法	失效概率	相对误差
GSS – Kriging – MCS	$3.176 \times 10^{-4}$	5.1%
GSS – AK – MCS	$3.095 \times 10^{-4}$	2.4%
MCS	$3.023 \times 10^{-4}$	_

为进一步研究 GSS – AK – MCS 方法在不同频谱特 征非平稳随机激励下的性能,对表 3 所示各计算工况 采用本文所提出方法与 MCS 方法结果进行对比。各工 况对 Kanai-Tajimi 模型中的地基土卓越圆频率  $\omega_s$  和基 岩扰动白噪声强度  $S_0$  的设计,满足非平稳随机激励所 包含总能量相同。以工况 3 为例,在 T = 20 s 时采用 GSS – AK – MCS 方法构建的累积失效概率代理模型如 图 5。GSS – AK – MCS 方法中随机变量样本点共 36 个,平均每个样本点通过 GSS 方法进行28 325次时程







基于已构建的一系列代理模型,得到各工况累积 失效概率随持时的变化曲线如图6所示。对各计算工 况,以 MCS 方法结果作为累积失效概率的准确值,MCS 方法计算结果在图6中由实线表示。对以上结果进行 分析可以得出,本文所提出的GSS – AK – MCS 方法基 于时变可靠性的极值理论,无需引入对首次超越事件 发生次数的假设,在不同频谱特征的非平稳随机激励 情况下,均保持良好的精度;自适应代理模型的技术的 引入大大降低了非线性随机动力系统时变可靠性分析 的计算成本。

表3 计算工况

Tab. 5 Calculation condition				
工况	$\omega_g/(\mathrm{rad}\cdot\mathrm{s}^{-1})$	$S_0/(m^2 \cdot s^{-3})$	b∕m	
1	2π	0.030 3	0.055	
2	3π	0.020 5	0.055	
3	$4\pi$	0.015 6	0.055	
4	5π	0.012 7	0.055	
5	6π	0.010 7	0.055	





#### 4.2 非线性多自由度剪切框架

为验证本文所提出方法的有效性,本算例采用基

于 Bouc-Wen 模型的五层非线性剪切框架。该非线性 剪切框架的结构参数为:每层质量  $m_i = 50 \text{ kg}$ ,线性刚 度  $k_i = 1.5 \times 10^5 \text{ N/m}$ ,阻尼系数  $c_i = 1 000 \text{ N} \cdot \text{s/m}$ , $i = 1,2,\dots,5$ 。假设非线性滞回分量符合 Bouc-Wen 模型, 结构在地震作用下的运动方程为

$$M\ddot{u} + C\dot{u} + K[\alpha u + (1 - \alpha)z] = F$$

 $\Delta \dot{z} = \Delta \dot{u} - \beta |\Delta \dot{u}|\Delta z|\Delta z|^{n-1} - \gamma \Delta \dot{u}|\Delta z|^{n}$  (18) 式中:  $\alpha$  为屈服后与屈服前的水平刚度之比;  $\Delta u = u_i - u_{i-1}$ 为层间位移;  $\beta_{\chi}\gamma$ 和 n 为 Bouc-Wen 模型无量纲滞 回参数。在本算例中,结构非线性参数  $\alpha = 0.5, n = 1.25$ , 不确定参数  $\beta = \gamma$  均服从正态分布, 各随机变量 分布及代理建模范围见表 4。结构所受非平稳随机激励与上一算例相同。

表 4 Bouc-Wen 模型随机变量 Tab. 4 Random variables of the Bouc-Wen model

随机变量分布特性	$\beta/(s^2 \cdot m^{-2})$	$\gamma/(s^2 \cdot m^{-2})$
均值µ	2 000	1 000
标准差 $\sigma$	66.7	33.3
$[\mu - 3\sigma, \mu + 3\sigma]$	[1 800,2 200]	[900,1 100]

采用本文提出的 GSS - AK - MCS 方法进行非线性 多自由度剪切框架的时变可靠性分析。以地震激励下 的楼层最大层间位移为研究对象,层间位移响应  $\Delta u$  超 过阈值 b = 0.04 m 则认为结构失效。GSS - AK - MCS 方法中在随机变量[ $\mu - 3\sigma, \mu + 3\sigma$ ]范围内,采用拉丁 超立方抽样均匀抽取 16 个初始样本点,构建初始 Kriging 模型。GSS 算法初始时程样本数为2 500,参数 设置  $p_0 = 0.3$ ,通过 AK – MCS 方法更新代理模型,自适 应代理模型更新的临界失效概率  $\tilde{P}_{f} = 5 \times 10^{-3}$ 。以 T =20 s 时为例,代理模型自适应更新共新增17个样本 点。更新后的代理模型样本点分布、失效概率响应面 及累积失效概率计算结果分别见图 7、图 8 与表 5。作 为比较,采用 GSS-Kriging-MCS 方法选取随机参数变量 样本点总数相同为33个,并且以传统 MCS 方法在随机 变量空间抽取 10<sup>4</sup> 个样本点,每个样本点进行 10<sup>5</sup> 次时 程分析的计算结果作为失效概率真实值。

表5 T=20s非线性框架累积失效概率

Tab. 5 Cumulative probability of failure for the frame structure at T = 20 s

计算方法	GSS – Kriging – MC	CSGSS – AK – MCS	MCS
失效概率	$1.95 \times 10^{-3}$	$2.01 \times 10^{-3}$	$1.92 \times 10^{-3}$
计算误差	1.6%	4.7%	-
时程分析次数	$9.018 \times 10^{-4}$	$9.018 \times 10^{-4}$	10 <sup>9</sup>
计算成本对比	0.009 1%	0.009 1%	1

图 7 和图 8 表明本文提出的自适应代理模型方法 给予预测条件累积失效概率在临界失效概率的邻近区 域内的样本点更高的权重,提高代理模型在关键区域 的预测精度。通过构建累积失效概率的代理模型响应 面,代替非线性结构在非平稳随机过程激励下响应的 复杂时程分析求解。表5中的对比分析验证了与传统 Kriging 代理模型和 MCS 方法相比,GSS – AK – MCS 方 法具有良好的计算精度并且显著提高了时变可靠性分 析的计算效率。



图 7 b=0.04 m时 GSS-AK-MCS 样本点设计

Fig. 7 Design of sample points of the GSS – AK – MCS for b = 0.04 m





## 5 结 论

本文提出了非线性随机动力系统时变可靠性的 GSS – AK – MCS 方法,推导了累积失效概率的计算公 式并构建了累积失效概率的代理模型,以一个装配非 线性黏滞阻尼器的单自由度系统和一多自由度非线性 剪切框架为例验证了所提出方法的有效性,主要结论 如下:

(1)基于全概率定理可将非线性随机系统的时变 可靠性分析中两种来源的不确定性分别处理。采用 GSS方法解决随机激励的高维不确定性,通过 Kriging 代理模型拟合累积失效概率与系统随机参数的非线性 关系,避免了理论推导的繁琐和困难。

(2)本文所提出的 GSS - AK - MCS 方法作为一种 本质为数值模拟的方法,对于小失效概率问题的可靠 性求解,与传统的 MCS 方法相比具有相当高的计算效 率,并且可以通过一次计算解决时变可靠性中多时间 点造成的多失效模式问题。

(3) GSS - AK - MCS 方法在不同频谱特征的非平 稳随机激励情况下均具有良好的计算精度,且由于自 适应代理模型更新技术的引入,在不增加计算成本的 条件下提高系统随机参数重要区域的可靠性精度。因 此,本文所提出的 GSS - AK - MCS 方法为同时考虑系 统参数不确定性和随机地震动作用的非线性动力系统 时变可靠性分析提供了准确高效的计算方法,在工程 中复杂随机结构的时变可靠性分析中具有广阔应用 前景。

#### 参考文献

- [1] RICE S O. Mathematical analysis of random noise [J]. Bell System Technical Journal, 1944, 23(3):282-332.
- [2] ANDRIEU-RENAUD C, SUDRET B, LEMAIRE M. The PHI2 method: a way to compute time-variant reliability [J]. Reliability Engineering & System Safety, 2004, 84 (1): 75 - 86.
- [3] HU Z, DU X. Time-dependent reliability analysis with joint upcrossing rates [J]. Structural & Multidisciplinary Optimization, 2013, 48(5):893-907.
- [4] 张德权,韩旭,姜潮,等. 时变可靠性的区间 PHI2 分析方法[J]. 中国科学(物理学 力学 天文学),2015,45(5): 36-48.

ZHANG Dequan, HAN Xu, JIANG Chao, et al. The interval PHI2 analysis method for time-dependent reliability [J]. Scientia Sinica Pysica, Mechanica & Astronomica, 2015, 45 (5):36-48.

- [5] 乔红威,吕震宙.非平稳随机激励下随机结构的动力可靠 性分析[J].固体力学学报,2008(1):36-40.
  QIAO Hongwei,LÜ Zhenzhou. Dynamic reliability analysis of stochastic structures under non-stationary random excitation
  [J]. Acta Mechanica Solida Sinica, 2008(1):36-40.
- [6] 刘彦辉,刘小换,谭平,等. 层间组合隔震结构随机动力可 靠度分析[J]. 振动工程学报,2019,32(2):138-144.
  LIU Yanhui, LIU Xiaohuan, TAN Ping, et al. Dynamic reliability for inter-story hybrid isolation structure[J]. Journal of Vibration Engineering, 2019, 32(2):138-144.
- [7] 刘强,王妙芳. 基于首次超越破坏时间概率的结构动力可 靠性分析[J]. 应用力学学报,2019,36(2):480-484.
  LIU Qiang, WANG Miaofang. The reliability analysis of structures based on failure probability of first-passage time
  [J]. Chinese Journal of Applied Mechanics, 2019, 36(2): 480-484.
- [8] WANG Zequn, WANG Pingfeng. A nested extreme response surface approach for time-dependent reliability-based design optimization [J]. Journal of Mechanical Design, 2012, 134 (12):121007.

- [9] WANG Z, CHEN W. Confidence-based adaptive extreme response surface for time-variant reliability analysis under random excitation [J]. Structural Safety, 2017, 64:76-86.
- [10] 阚琳洁,张建国,邱继伟. 柔性机构时变可靠性分析的时变随机响应面法[J]. 振动与冲击,2019,38(2):258-263.
   KAN Linjie, ZHANG Jianguo, QIU Jiwei. Time-varying

stochastic response surface method for the time-varying reliability analysis of flexible mechanisms [J]. Journal of Vibration and Shock, 2019, 38(2):258 – 263.

- [11] 陈建兵,李杰. 结构随机地震反应与可靠度的概率密度演 化分析研究进展[J]. 工程力学,2014,31(4):1-10.
  CHEN Jianbing, LI Jie. Probability density evolution method for stochastic seismic response and reliability of structures
  [J]. Engineering Mechanics, 2014, 31(4):1-10.
- [12] 顾镇媛,王曙光,杜东升,等. 基于概率密度演化法的隔震
   结构随机地震响应与可靠度分析[J]. 振动与冲击,2018, 37(15):97-103.

GU Zhenyuan, WANG Shuguang, DU Dongsheng, et al. Random seismic responses and reliability of isolated structures based on probability density evolution method [J]. Journal of Vibration and Shock, 2018, 37(15):97-103.

- [13] 任丽梅. 基于失效域重构和重要抽样法的结构动力学系统首穿失效概率[J]. 应用数学和力学,2019,40(4):463-472.
  REN Limei. The first passage failure probabilities of
  - dynamical systems based on the failure domain reconstruction and important sampling method[J]. Applied Mathematics and Mechanics, 2019, 40(4):463-472.
- [14] WANG Z, MOURELATOS Z P, LI J, et al. Time-dependent reliability of dynamic systems using subset simulation with splitting over a series of correlated time intervals[J]. Journal of Mechanical Design, 2014, 136(6):61008.
- [15] HU Z, DU X. A sampling approach to extreme value distribution for time-dependent reliability analysis [J]. Journal of Mechanical Design, 2013, 135(7):071003.
- [16] LI H S, MA Y Z, CAO Z. A generalized subset simulation approach for estimating small failure probabilities of multiple stochastic responses [J]. Computers & Structures, 2015, 153:239-251.
- [17] ECHARD B, GAYTON N, LEMAIRE M. AK-MCS: an active learning reliability method combining Kriging and Monte Carlo Simulation[J]. Structural Safety, 2011, 33(2): 145-154.

#### (上接第30页)

[5] 赵百惠,胡志强,陈刚.一种考虑钢材硬化各向同性的失效 准则在船舶碰撞数值仿真中的应用[J].振动与冲击, 2018,37(13):27-34.

ZHAO Baihui, HU Zhiqiang, CHEN Gang. Application of a BWH-based fracture failure criterion of steel material in numerical simulation of ship collision scenarios [J]. Journal of Vibration and Shock, 2018, 37(13): 27 - 34.

- [6] YANG L, WANG D Y. Experimental and numerical investigation on the response of stiffened panels subjected to lateral impact considering material failure criteria [J]. Ocean Engineering, 2019, 184: 193-205.
- [7] 于兆龙,胡志强,刘毅,等.船舶搁浅于台型礁石场景下 双层底肋板骨材变形机理研究[J].振动与冲击,2014, 33(14):188-194.
   YU Zhaolong, HU Zhiqiang, LIU Yi, et al. Collapse

mechanisms analysis of stiffeners on transverse floors in a shoal grounding course of double bottom tanker[J]. Journal of Vibration and Shock, 2014, 33(14):188 - 194.

- [8] 孙斌, 胡志强, 王晋. 一种船舶舷侧外板骨材抗撞性能解 析预报模型[J]. 振动与冲击, 2016, 35(10):60-65.
  SUN Bin, HU Zhiqiang, WANG Jin. Structural response analysis for a ship side plating impacted by raked bow[J].
  Journal of Vibration and Shock, 2016, 35(10):60-65.
- [9] ZHANG S M, PEDERSEN P T, VILLAVICENCIO R. probability and mechanics of ship collision and grounding
   [M]. Oxford, UK: Butterworth-Heinemann, 2019.
- [10] 张敏,刘敬喜,赵耀,等. 楔形物垂向撞击船体板的简化 解析法研究[J]. 振动与冲击, 2019, 38(24): 81-84.
   ZHANG Min, LIU Jingxi, ZHAO Yao, et al. A simplified analytical method for ship plating subjected to lateral impact by a wedge indenter [J]. Journal of Vibration and Shock,

2019, 38(24): 81 - 84.

- [11] WANG G, OHTSUBO H, ARITA K. Large deflection of a rigid-plastic circular plate pressed by a sphere [J]. Journal of Applied Mechanics, 1998, 65(2): 533-535.
- [12] SIMONSEN B C, LAURIDSEN L P. Energy absorption and ductile failure in metal sheets under lateral indentation by a sphere [J]. Interantional Journal of Impact Enginnering, 2000, 24(10): 1017 - 1039.
- [13] LEE Y W, WOERTZ J C, WIERZBICKI T. Fracture prediction of thin plates under hemi-spherical punch with calibration and experimental verification [J]. International Journal of Mechnics Sciences, 2004, 46(5): 751-781.
- [14] GONG Y F, GAO Y X, XIE D, et al. Deflection and fracture of a clamped plate under lateral indentation by a sphere[J]. Ocean Engineering, 2015, 103: 21 - 30.
- [15] ALSOS H S, AMDAHL J. On the resistance to penetration of stiffened plates, Part I: experiments [J]. International Journal of Impact Engineering, 2009, 36(6): 799 - 807.
- [16] KÖRGESAAR M, ROMANOFF J, REMES H, et al. Experimental and numerical penetration response of laserwelded stiffened panels [J]. International Journal of Impact Engineering, 2018, 114: 78-92.
- [17] GRUBEN G, SØLVERNES S, BERSTAD T, et al. Low-velocity impact behaviour and failure of stiffened steel plates
   [J]. Marine Structures, 2017, 54: 73 -91.
- [18] YU Z L, AMDAHL J, SHA Y Y. Large inelastic deformation resistance of stiffened panels subjected to lateral loading[J]. Marine Structures, 2018, 59: 342 - 367.
- [19] LIU B, VILLAVICENCIO R, SOARES C G. On the failure criterion of aluminum and steel plates subjected to lowvelocity impact by a spherical indenter [J]. International Journal of Mechanical Sciences, 2014, 80: 1-15.