非平稳地震激励下结构动力可靠性方法对比研究

唐和生^{1,2,*} 郭雪媛¹ 薛松涛¹

(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 针对结构在非平稳随机激励下的动力可靠性问题,基于首次超越理论,现有的动力可靠性计算 方法分为两类:基于跨越率的方法与基于极值的方法。基于跨越率的方法将动力可靠性表示为跨越率 的函数,并采用虚拟激励法对非平稳随机激励下结构随机响应进行计算;而基于极值的方法的通过对响 应极值的不确定性进行量化,采用子集模拟获得响应极值的概率分布来估计动力可靠性。通过数值算 例,对比研究了两种方法在非平稳随机过程频谱特征和响应阈值两种因素变化下的计算精度,结果表 明,基于跨越率的方法受到显著影响,而基于极值的方法始终保持较高的计算精度。 关键词 非平稳随机激励,动力可靠性,首次超越,虚拟激励法,子集模拟

Comparative Study on Structural Dynamic Reliability Methods under Non-stationary Seismic Excitations

TANG Hesheng^{1,2,*} GUO Xueyuan¹ XUE Songtao¹

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

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

Abstract Based on the first-passage theory, the existing structural dynamic reliability analysis methods are divided into two classes: the out-crossing rate based methods and the extreme value based methods. The out-crossing rate methods are based on the Rice formula. The dynamic reliability is expressed as the function of out-crossing rate and the structural response is calculated by the pseudo excitation method. On the other hand, the uncertainty quantification of extreme value of the structural response by the subset simulation is the key to the extreme value based methods. The probability distribution of the extreme value is used to estimate the dynamic reliability. The numerical example is utilized to investigate the accuracy of the two methods under the influence of spectral characteristics of non-stationary random processes and response thresholds. The results indicate that the accuracy of the out-crossing rate based method is significantly affected, and the extreme value based method shows better accuracy.

Keywords non-stationary random excitation, dynamic reliability, first-passage theory, pseudo excitation method, subset simulation

0 引 言

结构动力可靠性是指结构系统在规定的时间 间隔内,在随机动力荷载作用下完成其预定功能 的概率。结构动力可靠性分析对基于性能的地震 工程研究有着重要意义,为结构满足规定的性能 指标提供了概率性的评估标准。

在结构动力可靠性问题中,当结构的某一与 位移或速度响应相关的量(例如,绝对位移、相对

收稿日期: 2020-05-27

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);上海市自然科学基金(17ZR1431900)

^{*}联系作者: 唐和生, 男, 副教授, 博士生导师, 研究方向为结构优化及不确定分析。 E-mail: thstj@tongji.edu.cn

位移、控制点的应力或应变等)超过给定阈值(确 定性的常量)时,认为结构失效。这种基于规定时 间段内累积失效概率的可靠性评估问题也被称为 首次超越问题。地震从发生到结束是一个具有明 显非平稳性的随机过程,即使是最简单的结构模 型在非平稳随机激励下的失效概率解析解也无法 获得,而 Monte Carlo模拟(MCS)方法作为目前唯 一的近似精确方法计算成本极其昂贵。根据首次 超越问题的基本理论,现有的非平稳随机过程激 励下动力可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。

Rice^[1]首先提出了基于跨越率的方法,随后 在跨越事件的发生服从 Poisson 过程且统计独立 假设的基础上,出现了大量研究。石少卿等^[2]应 用演变谱理论,通过求解多自由度线性体系在非 平稳随机激励作用下的响应演变谱密度和时变均 方响应解决了首次超越问题。 Chaudhuri 和 Chakraborty^[3]在频域内进行随机动力分析,得到随 机响应的功率谱密度函数,从而实现三维框架结构 的动力可靠性分析。Barbato和Vasta^[4]在改进后的 Vanmarcke公式的基础上,推导了多自由度线性系 统失效概率的封闭解。如上所述均为首次超越问 题的近似分析方法,为了计算首次超越问题,还需 进一步对首次超越事件的性质进行假定[5]。近年 来, Andrieu-Renuad 等^[6]提出一种 PHI2 方法, 引入 一阶可靠度方法(FORM),将跨越率的计算转换为 并联的静态问题并且得到了推广[7]。然而在实际 工程中,结构动力可靠性分析为高度非线性且高维 的隐式问题,这一类方法并不适用。因此,目前主 要仍采用通过计算响应的功率谱密度函数^[8].结合 首次超越破坏准则评估结构动力可靠性。

基于极值方法的关键在于识别极限状态函数 的极值,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。基于极值的 方法在小失效概率问题中,往往需要进行大量的 数值模拟^[9]。为了提高计算效率,构建极限状态函 数的代理模型方法已被广泛研究^[10-11],然而绝大多 数代理模型由于存在维数诅咒而不适用于非平稳 随机过程激励下的动力可靠性问题^[12]。另一方面, 研究者通过改进采样技术提高可靠性问题的计算 效率。重要性采样^[13]将样本从原始分布转移到失 效区域,以便更有效地抽取小概率事件。子集模拟 方法^[14]通过引入适当的中间失效域,将原概率空 间中的一个罕见事件的概率表示为条件概率空间 中的序列事件概率的乘积,是近年来发展起来的一 种计算小失效概率的高效可靠性分析方法^[15]。

本文对目前常用的两种结构动力可靠性方法 进行对比研究,探讨非平稳随机激励频谱特征及 响应阈值对两种方法计算精度的不同影响,为结 构动力可靠性问题提供更为通用的分析方法。

1 基于跨越率的动力可靠性计算 方法

根据首次超越理论,对于双侧界限的结构动 力可靠性问题,结构在规定时间段[0,*T*]内的动 力可靠性为

$$P_{r}(0,T) = 1 - P_{f}(0,T) =$$

$$Pr(\exists t \in [0,T], |Y(t)| > b)$$
(1)

式中:P_r(0,T)为累积失效概率;Y(t)为结构在非平 稳随机激励下的响应;b是确定性阈值。

假定非平稳随机响应 Y(t)为零均值高斯随机 过程,相对于确定阈值 b 的平均跨越率为 v_r(b, t)。 通过对跨越率在时间段[0,T]内的积分得到累积 失效概率的解析上限:

$$P_{f}(0,T) = \sum_{n=1}^{\infty} P[N(T) = n] \leq \sum_{n=1}^{\infty} n \cdot P[N(T) = n] =$$

$$E[N(T)] = \int_{0}^{T} v_{\gamma}(b,t) dt$$
(2)

式中:*E*[...]为期望算子;*N*(*T*)为*T*时刻前跨越阈值的次数。

传统的 Poisson 过程法基于任意两次交叉事件与其发生的时间统计独立,服从(无记忆) Poisson 过程假设。随着响应阈值提高和响应过 程带宽的增加(如线性弹性系统中阻尼水平的增加),Poisson 过程法结果趋近于精确解。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^[16] 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:

$$P_{t}(0,T) = \int_{0}^{T} v_{Y}(b,t) dt =$$

$$1 - \exp\left\{-\frac{1}{\pi} \int_{0}^{T} \frac{\sigma_{Y}(t)}{\sigma_{Y}(t)} \exp\left[-\frac{b^{2}}{2\sigma_{Y}^{2}(t)}\right] \gamma(t) dt\right\}$$
(3)

式中, $\sigma_r(t)$ 和 $\sigma_r(t)$ 分别为随机过程 Y(t)及其一阶 导数过程的标准差,并且有

$$\gamma(t) = \frac{1 - \exp\left[-\sqrt{\frac{\pi}{2}} q(t) \frac{b}{\sqrt{\lambda_0(t)}}\right]}{1 - \exp\left[-\frac{b^2}{2\lambda_0(t)}\right]} \qquad (4)$$

$$q(t) = \sqrt{1 - \frac{\lambda_1(t)}{\lambda_0(t)\lambda_2(t)}}$$
(5)

式中, $\lambda_k(t) = 2 \int_0^{\infty} \omega^k S_{yy}(\omega, t) d\omega$ 为随机过程 Y(t)的 第 k 阶谱矩,可进一步通过虚拟激励法对非平稳 随机激励下 f(t)的结构响应 Y(t)进行求解。

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

$$f(t) = \int_{-\infty}^{+\infty} A(t, \omega) e^{i\omega t} d\mathbf{Z}(\omega)$$
 (6)

式中, $A(t,\omega)$ 是t与 ω 的确定性调制函数; $Z(\omega)$ 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。构造如 下形式的虚拟激励:

$$\tilde{f}(\omega, t) = \sqrt{S_{\rm ff}(\omega)} A(\omega, t) e^{i\omega t}$$
 (7)

此激励在 t 时刻产生的响应为 ỹ(ω, t), 可得任 意响应的自功率谱函数计算式为

$$S_{yy}(\omega, t) = \tilde{y}^{*}(\omega, t)\tilde{y}(\omega, t) = |\tilde{y}(\omega, t)|^{2}$$
 (8)
式中, 表示取复数共轭, 相应的各阶谱矩为

$$\lambda_{k}(t) = 2 \int_{0}^{\infty} \omega^{k} S_{yy}(\omega, t) d\omega \qquad (9)$$

虚拟激励法将非平稳随机运动方程转化为确 定性外荷载作用下瞬态响应方程,故可用 Newmark-β或Wilson-θ法求解所关注物理量的虚 拟响应并得到其时变功率谱密度及各阶谱矩。

尽管基于跨越率的方法在理论推导方面是合理的,但在实际应用中通常会受到一些限制。首先,交叉事件的独立性假设可能不成立,即使基于 Markov过程假设,动力可靠性的近似仍存在不可 避免的误差;其次,对于复杂结构的动力可靠性问题,跨越率求解不仅技术难度大,而且计算成本 极高。

2 基于极值的动力可靠性计算方法

基于极值的方法关注结构在规定时间段内的

极限状态,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, 随机激励样本函数由余弦级数公式计算产生:

$$f(t) = \sum_{k=1}^{N} 2 |A(t, \omega)| \sqrt{S_{\rm ff}^{0}(\omega) \Delta \omega} \cos(\omega_{k} t + \theta_{k}) (10)$$

式中, $\Delta\omega = \omega_u/N, \omega_u$ 表示计算截止频率,超过 ω_u 所对应功率谱能量可忽略不计; θ_t 为在[0,2 π]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 $\theta = [\theta_1, ..., \theta_k]$ 表示,动力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。 定义结构响应在时间段[0,*T*]内的极值变量:

$$y_{\epsilon}(T) = \max_{t \in [0, T]} \{ y(\boldsymbol{\theta}, t) \}$$
(11)

式中, θ为随机激励的一次样本。

极值法将结构的动力可靠性问题转换为对应 等效极值分布的求解,则根据首次超越理论,累积 失效概率可表达为

$$P_{f}(0, T) = P[y_{e}(T) > b]$$
 (12)

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,本文采用子集模拟方法提高 计算效率。子集模拟方法的基本思想是通过自适 应 地 引 人 *m* 层 嵌 套 的 中 间 事 件,满足 $FE^1 \supset FE^2 \supset \cdots \supset FE^m = FE$,将小失效概率转换成 一系列相对较大的失效概率的乘积,即*P*(*FE^m*)< *P*(*FE^{m-1}*)<…<*P*(*FE¹*)。中间事件与目标失效事 件 *FE* 的 表 达 相 似,定 义 为 *FEⁱ* = {*y_e*>*b_i*,*i* = 1,…,*m*}(*b*=*b_m*>…>*b*₂>*b*₁)。其中,*m* 为中间事 件的总数。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∈ [0.1,0.3]。

因此子集模拟方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 方法不断产生中间事件相应的样本,最终 子集模拟算法中的累积失效概率可表示为

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

= $P(FE^{1}) \prod_{i=2}^{m} P(FE^{i} | FE^{i-1})$ (13)

3 数值算例

以单自由度结构为例研究非平稳随机过程频

谱特征和响应阈值两个因素对基于跨越率和基于 极值的动力可靠性计算方法精度的影响,并以样 本数为10°的MCS方法计算结果作为准确值。单 自由度结构受到非平稳地震激励时的运动方程为 mü(t)+cù(t)+ku(t)=-mü。(t) (14)

式中, $m=20\,000\,\text{kg}; c \,\pi\,k$ 分别为质量、阻尼和刚度; $u(t),\dot{u}(t)$ 和u(t)分别为位移、速度和加速度。

结构所受非平稳随机激励的调制函数为

$$A(t) = \begin{cases} (t/t_{a})^{2} & 0 \le t \le t_{a} \\ 1 & t_{a} \le t \le t_{b} \\ \exp[-\beta(t-t_{b})] & t_{b} \le t \le T \\ 0 & t > T \end{cases}$$
(15)

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:

$$S_{\rm ff}(\omega) = \frac{\omega_{\rm g}^4 + 4\xi_{\rm g}^2 \omega_{\rm g}^2 \omega^2}{\left(\omega^2 - \omega_{\rm g}^2\right)^2 + 4\xi_{\rm g}^2 \omega_{\rm g}^2 \omega^2} S_0 \qquad (16)$$

式中, $\xi_g = 0.6_\circ$

工况

1

2

3

本研究中各计算工况见表1,各工况下功率 谱密度函数如图1所示。各工况中非平稳随机过 程频谱特征 ω_g和S₀取值满足非平稳随机激励所 包含总能量相同。

 $S_0 / (m^2 \cdot s^{-3})$

0.0303

0.020 5

0.0177

b / m

0.85/0.9/0.95

0.85/0.9/0.95

0.85/0.9/0.95

表1 计算工况

 $\omega_{\rm g} / (\rm rad \cdot s^{-1})$

 2π

3π

3.5π

Table 1	Calculation	condition



Fig.1 Power spectral density functions

位移响应的绝对值超过阈值 b 则认为结构失效,各工况下阈值分别设置为 0.85 m、0.9 m 和

0.95 m,用于比较响应阈值对动力可靠性计算结 果的影响。对各工况分别采基于跨越率的方法、 基于极值的方法和MCS方法进行分析,其中基于 极值的子集模拟算法中参数取值 $p_0 = 0.3$,第一层 样本数为2500。

4 结果分析

首先考虑非平稳随机激励的频谱特征对动力 可靠性计算的影响。位移响应阈值均取 b=0.09 m 时,不同 Kanai-Tajimi 模型中的地基土卓越圆频率 ω_s 对应 6个工况,采用基于跨越率的方法和基于 极值的方法计算得到的累积失效概率随持时的变 化曲线分别于 MCS 方法对比如图 2 所示。

由图2可以看出,对于不同的非平稳随机激励频谱特征ω_s和S₀,基于极值的方法与基于跨越率的方法相比,计算结果都与MCS方法更为相近,即计算精度更高;随着失效概率的增大,基于跨越率方法的误差逐渐减小,其中工况3、工况4的跨越率方法累积失效概率曲线与MCS方法几乎重合;在计算效率方面,以工况3为例,基于极值的方法所需时程分析总数为21265次,约为MCS方法计算量的2.13%,计算效率显著提高,而基于跨越率的方法本质为求数值解计算成本极低。

同时考虑非平稳随机激励频谱特性及响应阈 值两个影响因素,图3及表2、表3为两种方法计 算各工况在T=20s的累积失效概率与MCS方法 的相对误差。结果表明:①非平稳随机激励的频 谱特征对基于跨越率的方法有明显影响,当 Kanai-Tajimi模型中的地基土卓越圆频率 ω_s 与结 构圆频率 $\omega_s=3.704\pi$ rad/s差距增大,计算精度显 著下降;②响应阈值对功率谱方法的准确性也有 一定影响,随响应阈值的降低,计算精度有所改 善,且基于跨越率的方法对可靠性预测大部分偏 保守;③基于极值的方法对随机激励的频谱特征 和响应阈值并不敏感,且由于样本抽取的随机性, 误差有微小变化,表明基于极值的方法在各种情 况下均保持较高的计算精度。

5 结论

本文对非平稳随机激励下结构动力可靠性分



Fig.2 Cumulative probability of failure for b = 0.09 m

表3



图 3 20 s 时相对误差对比



表 2 T=20 s 跨越率方法相对误差

 Table 2
 Relative error of out-crossing rate based

method at 20 s

工况	<i>b</i> =0.85 m	<i>b</i> =0.9 m	<i>b</i> =0.95 m
1	0.23	0.27	0.35
2	0.079	0.12	0.14
3	-0.049	-0.011	0.12
4	-0.033	0.021	0.16
5	0.11	0.19	0.18
6	0.2	0.26	0.3

析的两种常用方法进行了对比研究,分析了非平 稳随机激励频谱特征及响应阈值两种因素对于动
 Table 3
 Relative error of extreme value based

method at 20 s						
工况	<i>b</i> =0.85 m	<i>b</i> =0.9 m	<i>b</i> =0.95 m			
1	0.06	0.028	-0.11			
2	-0.085	-0.038	-0.064			
3	-0.09	-0.052	-0.055			
4	-0.059	-0.11	-0.05			
5	-0.13	-0.14	-0.058			
, 6	-0.029	-0.095	-0.082			

T=20 s极值方法相对误差

力可靠性方法计算精度的影响。主要结论如下:

(1)基于跨越率的方法在计算累积失效概率 时,受到非平稳随机激励的频谱特征影响显著,当 Kanai-Tajimi模型中的地基土卓越圆频率与结构 圆频率接近时,计算精度显著提高。

(2)随着定义失效事件的响应阈值提高,基 于跨越率方法的动力可靠性计算误差逐渐增大。 响应阈值和非平稳随机激励频谱特征对于基于跨 越率方法的精度影响,本质均表现为该方法在小 失效概率问题中误差较大。

(3) 基于极值的方法与基于跨越率的方法相 比,在各种工况中均具有良好的精度,不受到非平 稳随机激励频谱特征和响应阈值的影响。并且作 为一种本质为数值模拟的方法,与传统的MCS方 法相比具有相当高的计算效率。因此,基于极值 的方法是一种具有更广泛适用性的动力可靠性分 析方法。

参考文献

- [1] Rice S O. Mathematical analysis of random noise [J].
 Bell System Technical Journal, 1944, 23(3): 282-332.
- [2]石少卿,姜节胜.非平稳随机激励作用下多自由度 体系系统动力可靠性研究[J].应用力学学报,1999 (4):73-77+168.

Shi Shaoqing, Jiang Jiesheng. The system dynamical reliability analysis of the structure with multi degree of freedom to non stationary random excitation [J]. Chinese Journal of Applied Mechanics, 1999(4):73-77+168.(in Chinese)

- [3] Chaudhuri A, Chakraborty S. Reliability evaluations of 3-d frame subjected to non-stationary earthquake [J]. Journal of Sound & Vibration, 2003, 259(4): 797-808.
- [4] Barbato M, Vasta M.Closed-form solutions for the timevariant spectral characteristics of non-stationary random processes [J]. Probabilistic Engineering mechanics, 2010, 25(1):9-17.
- [5] 杨伟军,张振浩.基于连续 Markov 过程首超时间概率分析的结构动力可靠性研究[J].工程力学,2011, 28(7):124-129.

Yang Weijun, Zhang Zhenhao. Structural dynamic reliability study based on the probability analysis of first-passage time of continuous Markov process [J]. Engineering Mechanics, 2011, 28 (7) : 124-129. (in Chinese).

- [6] 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.
- [7] Zhen H, Du X.Time-dependent reliability analysis with joint upcrossing rates [J]. Structural & Multidisciplinary Optimization, 2013, 48(5):893-907.
- [8] 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.(in Chinese)

- [9] Zhou T, Peng Y. Adaptive bayesian quadrature based statistical moments estimation for structural reliability analysis [J]. Reliability Engineering & System Safety.2020:106902.
- [10] 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.
- [11] 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 timevarying reliability analysis of flexible mechanisms [J]. Journal of Vibration and Shock, 2019, 38(2): 258-263. (in Chinese)

[12] 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.(in Chinese)

[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.(in Chinese)

- [14] Au S K, Beck J L.Subset simulation and its application to seismic risk based on dynamic analysis [J]. Journal of Engineering Mechanics, 2003, 129(8):901-917.
- [15] 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.
- [16] Vanmarcke E H.On the distribution of the first-passage time for normal stationary random processes [J].
 Journal of Applied Mechanics.1975,42(1):215-220.