预测单层柱面网壳破坏模式的细胞自动机方法

张明1,张瑀1,景志涛2,周广春1

(1. 哈尔滨工业大学 土木工程学院, 150090 哈尔滨; 2. 北京市建筑设计研究院有限公司, 100045 北京)

摘 要:为改进网壳结构有限元数值模拟效率以及拓展数值模拟结果应用,发展了一种预测单层柱面网壳结构破坏模式的细胞自动机方法.该方法通过有限元模拟,给出了单层柱面网壳简谐地面运动下动力失稳破坏模式和 TAFT 地震波作用下动力强度破坏模式;然后,用归一化节点有限元位移值、以及归一化节点对数应变能密度值构成网壳两种细胞自动机状态模式;进而,建立了单层柱面网壳相似节点域的概念,并给出了相应的匹配准则;最后,以基础网壳破坏模式为依据,通过匹配基础网壳和目标网壳之间的相似节点域,预测了目标网壳失稳破坏位移模式和强度破坏对数应变能密度模式.预测结果验证了所发展的细胞自动机方法的有效性,期待成为分析网壳结构的新途径.

关键词: 单层柱面网壳;破坏模式;细胞自动机;节点域;准则

中图分类号: TU393.3 文献标志码: A 文章编号: 0367-6234(2013)02-0014-06

Cellular automata technique for predicting failure mode of single-layer latticed cylindrical shell

ZHANG Ming¹, ZHANG Yu¹, JING Zhitao², ZHOU Guangchun¹

School of Civil Engineering, Harbin Institute of Technology, 150090 Harbin, China;
 Beijing Institute of Architectural Design, 100045 Beijing, China)

Abstract: This paper develops a cellular automata (CA) technique for predicting the failure modes of singlelayer latticed cylindrical shells to address computing time cost and explore computing results' further application. Firstly, finite element analysis gives out the failure modes of the single-layer latticed cylindrical shells under harmonic loads and TAFT seismic waves. Then, two CA numerical modes are established: the dynamic instability modes of shells under harmonic ground motion, described by the normalized finite element node displacements; the strength failure mode under TAFT seismic waves, described by the logarithmic strain energy density of node domain. Moreover, the concept of node domain similarity is proposed and the corresponding criterion is established to match the node domain similarity between shells. Finally, the CA technique is formed to predict the dynamic instability modes and the strength failure modes of base shells. The predicted results validate the CA technique, which could be a new way for analyzing shell structures.

Key words: single-layer latticed cylindrical shell; failure mode; cellular automata; node domain; criterion

网壳结构因其受力合理、自重轻、抗震性能优 越等显著优点被广泛应用.与此同时,鉴于网壳结 构的公共性、标志性、群体避难性功能,对网壳结

收稿日期: 2012-07-19.

作者简介:张 明(1983—),男,博士研究生; 周广春(1958—),男,教授,博士生导师.

通信作者:张 瑀, zhangyuhit@hit.edu.cn.

构在地震^[1-2]、强风、爆炸冲击^[3]等极端荷载作用 下的工作行为分析提出了更高要求,诸如网壳结 构无征兆的动力失稳破坏模式研究,网壳结构爆 炸冲击荷载^[4-5]作用下工作行为研究等等.

国内外学者对网壳结构强震下破坏模式及其 破坏机理进行了大量研究,旨在指导设计,避免出 现无征兆的失稳破坏.由于网壳试验费用昂贵、试 验周期长等原因,目前对于网壳破坏模式的判别 一般基于结构动力全过程响应的有限元分析结

基金项目:中央高校基本科研业务费专项资金资助(HIT.NSRIF. 2013113).

果,即根据结构节点位移等特征响应判别其破坏 模式^[6-8].然而,网壳的有限元分析需要反复试 算、计算耗时巨大.除此之外,高运算成本获得的 结果理应得以充分应用.因此,本文提出了基于标 准单层柱面网壳有限元分析结果,对拟建同类网 壳结构破坏模式进行快捷预测的细胞自动机 方法.

本文采用的细胞自动机方法,基于以下研究 成果:文献[9-10]将细胞自动机方法应用于结 构分析中,基于标准墙板破坏模式,预测了"新" 砌体墙板的开裂模式.文献[11]细胞自动机和神 经网络方法,成功预测了竖向荷载作用下、不同方 位灰缝砌体小墙的破坏模式.

1 基本概念简介

将文献[9-10]中提出的概念拓展到网壳结构,构成了该方法的理论基础,简介如下.

节点域:网壳节点及其所连结的杆件单元构 成的区域.

节点状态值:将网壳各个节点作为细胞元,从 而构成了网壳细胞自动机模型.细胞元(节点)状 态值取单位荷载下、网壳节点归一化有限元位移 值,或归一化对数应变能密度值.这样的状态值既 包括结构的构造因素,又能反映荷载工况.

网壳位移破坏模式: 网壳破坏时, 所有节点归 一化位移值所构成的数值模式.

网壳能量破坏模式:网壳破坏时,所有节点归 一化应变能密度值所构成的数值模式.

相似节点域:不同(或相同)单层柱面网壳的 两个节点区域有相同或相近的节点状态值,称这 两个节点区域为相似节点域.

基础网壳:已知有限元模拟/试验破坏模式的 典型网壳,是预测目标网壳破坏模式的基础或参 照,故统称为基础网壳.

目标网壳:破坏模式待预测的网壳.

2 单层柱面网壳有限元模拟

研究对象为三向网格型单层柱面网壳,计算 模型见图 1. 假定单层柱面网壳节点均为刚性连 接,杆件采用圆钢管,斜杆和纵杆取两种不同的杆 件截面,截面选取均满足常规静力设计要求;网壳 四边支承,两纵边约束 *X*、*Y*、*Z* 三向位移,两横边 约束 *X* 和 *Z* 方向位移.

建立多个单层柱面网壳有限元模型,包括不同矢跨比、不同屋面质量以及不同杆件截面尺寸等情况.为便于叙述,对单层柱面网壳进行统一编

号,现以网壳 S15122a 为例说明具体编号含义.S: 单层柱面网壳;15:长度为 15 m;12:屋面均布荷 载为 1.2 kN/m²;2:矢跨比为 1/2;a:截面类型;所 有算例的柱面网壳长度均为 15 m.



图1 三向网格型单层柱面网壳计算模型

其他同类型网壳编号以此类推,详细截面尺 寸及结构构造参数见表1.

表1 单层柱面网壳构造参数

| 编号 | 跨度/m | 屋面质量/ (kg・m ⁻²) | 矢跨比 | 纵杆截面/ mm×mm | ´斜杆截面/ mm×mm |
|---------|------|--------------------------------|-----|-----------------|-------------------|
| S15122 | 15 | 120 | 1/2 | 45 × 3.0 | 70.0×4.0 |
| S15122a | 15 | 120 | 1/2 | 45 × 3.0 | 63.5×4.0 |
| S15123 | 15 | 120 | 1/3 | 45 × 3.0 | 70.0×4.0 |
| S15125 | 15 | 120 | 1/5 | 45 × 3.0 | 70.0×4.0 |
| S15125a | 15 | 120 | 1/5 | 45 × 3.0 | 75.0×4.0 |
| S15125b | 15 | 120 | 1/5 | 50 × 3. 5 | 83.0×4.5 |
| S15062 | 15 | 60 | 1/2 | 42×3.0 | 60.0×3.5 |
| S15182 | 15 | 180 | 1/2 | 54 × 3.0 | 76.0×4.0 |

采用有限元进行计算时,杆单元选用可实时 输出截面积分点应力及应变的 Pipe20 单元,将屋 面荷载按表面积等效为节点集中质量,选用 Mass21 单元;材料为双线型随动强化模型,材料 弹性模量 $E_i = 0.02E$,屈服点 235 MPa;阻尼为 Rayleigh 阻尼,阻尼比 $\xi = 0.02$;考虑初始缺陷的 影响.

经过正弦波扫频分析后,取1.0、5.0、6.0、 7.6、8.0、10.0 Hz 共计6 种频率的简谐波作为地 面运动输入,对单层柱面网壳进行动力全过程响 应分析,持续时间为10 s. 与此同时,也计算了 TAFT 地震波作用下单层柱面网壳的破坏模式, 由于篇幅限制,未将上述结果列于文中.

3 预测网壳破坏模式的细胞自动机方法

本文建议的预测单层柱面网壳破坏模式的细胞自动机方法见图 2. 下面介绍网壳细胞自动机 数值模式的建立、相似节点区域及其匹配准则.



图 2 预测单层柱面网壳破坏模式的细胞自动机方法

3.1 单层柱面网壳的细胞自动机数值模型

单层柱面网壳结构的构造特征十分符合细胞 自动机模型的构建要求,各个节点即可视为细胞 元,而各节点之间的连接杆件可视为节点之间状 态传递函数载体.这样,就构成了该网壳的细胞自 动机模型.关于各个细胞元(节点)的状态值,除 考虑到与网壳的构造情况有关、还尝试了融入荷 载工况,即作用于网壳的屋面荷载以及地面运动 的形式和频率.本文给出的单层柱面网壳状态值 算法,应用单位荷载工况下网壳有限元数值模拟 结果,有位移和能量两种状态值.

1) 位移状态值定义为式(1) 所计算的结构各 节点归一化有限元位移值

 $S_i = u_i^s / \max(u_i^s)$, $i = 1, 2, \dots, N$. (1) 式中: S_i 是第 i 个节点位移状态值; u_i^s 是单位加速 度幅值地面运动作用下第 i 个节点的有限元位移 值; $\max(u_i^s)$ 是 N 个节点中有限元位移的最大 值; N 是单层柱面网壳的节点总数.

2)能量状态值定义为节点域归一化对数应
变能密度值.其计算过程以柱面网壳第 *i* 节点(图
3)为例进行说明.



图 3 柱面网壳第 i 节点域

参照 Ansys10.0 帮助文档,与第 *i* 节点相连的 每个杆单元的应变能计算为

$$E_i = \frac{1}{2} \sum_{i=1}^{N} \{\boldsymbol{\sigma}\}^{\mathrm{T}} \{\boldsymbol{\varepsilon}^{el}\} v_j + E_e^{pl}.$$
(2)

式中: E_i 是单元i的应变能;N为单元积分点数目; { σ }为应力向量; { ε^{el} }为弹性应变向量; v_j 为单 元积分点j的体积; E_i^{pl} 为单元塑性应变能;

参照式(2) 计算出与节点 *i* 相连的每根杆件的应变能后,再应用 Ansys 相关命令提取出相应 杆件的体积 *V_i*,从而得出第 *i* 根杆件的应变能密 度及第 *i* 节点域的应变能密度.

$$I_j^i = \frac{E_j}{V_j} , \qquad (3)$$

$$I_{i} = \sum_{j=1}^{6} I_{j}^{i}.$$
 (4)

式中: I_j^i 是第i节点域中单元j的应变能密度; I_i 是 节点域i的应变能密度.

在式(4)基础上,对每个节点取常用对数,即 将其投射到对数空间中,然后再将其归一化,即得 细胞元(节点)的能量状态值为

$$S_{i} = \log (I_{i}) / \max_{i=1}^{N} [\log(I_{i})], i = 1, 2, \dots, N. (5)$$

式中: $\max_{i=1} [\log(I_i)]$ 为网壳N个节点中节点域对数应变能密度的最大值.

3.2 相似节点域匹配准则

相似节点域的寻找与确定对目标网壳破坏模 式的预测非常重要,寻找相似节点区域的过程需 要相应的准则.参照文献[10]的墙板类似区域匹 配准则,建立了相似节点域匹配准则数学表达式

$$E_{i}(k,e,j) = \min_{k=1}^{N_{\text{base}}} \left\{ \min_{j=0}^{5} \left(\left[\mid S[i] - S[k] \right] + \sum_{e=j}^{5+j} \left(S[Q(i,e-j)] - S[Q(k,\text{rem}(e,6))] \right) \right]_{j} \right) \right\}_{k} \right\}.$$
(6)

式中: N_{base} 为基础网壳节点个数; $E_i(k,e,j)$ 为所 有节点状态值差值中的最小值;rem(e, 6) 是变 量 e 除以6的余数;Q 为单层柱面网壳中任意节点 的相邻节点编号;S 为细胞状态值;i,k 为目标网 壳和基础网壳的节点编号.

式(6)表明,确定相似节点区域时,不仅要考 虑中心节点状态差值,还要考虑与中心节点相连 的6个相邻节点的状态差值.此外,当目标网壳节 点与基础网壳相应节点方位角完全相同时,算出 的状态差值不一定最小,因此需要将式(6)中各 项换位(见图4),计算出不同方位角时对应的误 差,然后再寻找误差最小值.



(a)目标网壳 i 节点及其邻点

(b)基础网壳 k 节点及其邻点

图4 相似节点域方位示意

3.3 网壳破坏模式投射准则

首先,进行基础网壳有限元模拟,得到基础网 壳破坏时各节点位移值以及各杆件单元的应变 能.然后,将基础网壳破坏时的节点位移,或者节 点域应变能密度值,投射给目标网壳的类似节点 域.进而,构成目标网壳的破坏模式为

 $u_{object}^{f}(i) \leftarrow u_{base}^{f}(k), i = 1, 2 \cdots N_{object}, k = 1, 2 \cdots N_{base}.$ 式中: $u_{object}^{f}(i), u_{base}^{f}(k)$ 分别表示单层柱面网壳 结构发生动力破坏时,目标网壳中节点*i*与基础 网壳中节点*k*的投射值; N_{object} 和 N_{base} 表示目标网 壳和基础网壳的节点个数.

当目标网壳所有节点获得来自基础网壳的 投射值之后,计算目标网壳各节点归一化投射 值为

$$f^{\text{object}}(i) = \frac{u^{\text{f}}_{\text{object}}(i)}{\max(u^{\text{f}}_{\text{object}}(i))}, i = 1, 2 \cdots N_{\text{object}}.$$

式中: $\max(u_{object}^{f}(i))$ 表示 $u_{object}^{f}(i)$ 中的最大值. 3.4 均方根误差

为考察预测结果的精度,在此试用均方根误 差对预测结果与有限元数值模拟结果进行评价. 均方根误差定义为各测量值误差平方和的平均值 的平方根,计算公式为

$$R = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^{n} (x_i - y_i)^2}{n}}.$$

4 目标网壳失稳破坏位移模式的预测

应用本文建立的细胞自动机方法,参照基础 网壳的动力失稳破坏位移模式,预测同类型目标 网壳的动力失稳破坏位移模式,预测结果以及数 值模拟结果的比较见表 2.

表2 目标网壳失稳破坏模式预测精度

| 基础网壳 | 目标网壳 | R |
|-------------------------------------|------------------|--------|
| S15122(6.0 Hz) | S15122(5.0 Hz) | 0. 089 |
| S15122(6.0 Hz) | S15122(7.6 Hz) | 0.047 |
| S15122(8.0 Hz) | S15122(1.0 Hz) | 0.046 |
| S15122(8.0 Hz) | S15122(10.0 Hz) | 0.062 |
| S15122(6.0 Hz) | S15123(6.0 Hz) | 0. 089 |
| S15122(6.0 Hz) | S15125(6.0 Hz) | 0.047 |
| S15122(6.0 Hz) | S15122a (6.0 Hz) | 0.034 |
| $\mathrm{S15125c}(6.0~\mathrm{Hz})$ | S15125a(6.0 Hz) | 0.059 |

由表2可见,目标网壳的失稳破坏位移模式 预测结果的均方根误差均小于0.1.图5展示了 部分算例中,目标网壳细胞自动机方法预测破坏 模式与有限元数值模拟破坏模式.对比破坏模式 云图及位移曲线可以看出:细胞自动机方法预测 的和有限元计算的目标网壳节点位移曲线十分吻 合,且两者节点位移极值分布区域一致.

5 网壳强度破坏应变能密度模式的预测

在 TAFT 地震波作用下,单层柱面网壳杆件 塑性发展程度较大,在传统的二维空间里,结构塑 性阶段各种响应呈现高度非线性,致使细胞自动 机方法预测网壳破坏时的位移模式精度不佳.因 此,考虑以能量为切入点,将基础网壳强度破坏时 的应变能密度响应投射到对数空间,形成网壳破 坏时的对数应变能数值模式.进而,运用该细胞自 动机方法,参照基础网壳强度破坏的对数应变能 密度模式,预测目标网壳强度破坏的对数应变能 密度模式.

表3给出了细胞自动机方法预测的、单层柱

面网壳强度破坏时的应变能密度模式精度,可见 均方根误差均较小.

细胞自动机方法预测的目标网壳破坏模式与 有限元计算破坏模式的对比见图 6. 对比网壳破 坏时应变能密度模式云图可以看出:细胞自动机 方法预测的目标网壳破坏应变能密度模式与有限 元计算的应变能密度破坏模式相近,且两者节点 域应变能密度曲线吻合较好、节点域应变能极值 分布区域一致.

表 3 动力强度破坏模式精度

| 基础网壳 | 目标网壳 | R |
|--------|--------|--------|
| S15122 | S15123 | 0. 093 |
| S15122 | S15125 | 0. 161 |
| S15122 | S15062 | 0.110 |
| S15122 | S15182 | 0. 123 |
| S15122 | S21122 | 0. 183 |



(d) 以基础网壳 S15125b(6.0 Hz) 预测目标网壳 S15125a(6.0 Hz)

图 5 目标网壳失稳破坏模式比较



6 结 论

1)本文建立的细胞自动机方法,以有限元计 算的柱面网壳破坏模式为基础,对目标网壳的破 坏模式——节点位移模式和节点域应变能密度模 式进行预测,预测结果表明,方法有效,可简捷快 速对目标网壳进行分析.

2)提出了由网壳节点域对数应变能密度描述网壳结构细胞自动机数值模式,并以此为基础 实现了基于基础网壳动力强度破坏模式预测目标 网壳动力强度破坏模式,从而将细胞自动机方法 拓展到网壳结构塑性阶段的分析.

致谢

感谢哈尔滨工业大学"空间结构研究中心" 提供的技术支持!

参考文献

- SEISHI Y. Vibration behaviour of single-layer latticed cylindrical roofs [J]. International Journal of Space Structures, 1997, (3/4): 181 – 190.
- [2] KUMAGAI T, OGAWA T. Dynamic buckling behavior of single-layer latticed domes subjected to horizontal step wave [J]. Journal of the International Association for Shell and Spatial Structures, 2003, 44(3): 167 – 174.
- [3] ROSS S S. Construction disaster: design failures, causes, and prevention [M]. New York: McGraw-Hill Inc, 1984: 299-322.

- [4] FAN F, WANG D Z, ZHI X D, et al. Failure modes of reticulated domes subjected to impact and the judgment
 [J]. Thin-Walled Structures, 2010, 48(2): 143 – 149.
- [5] FAN F, WANG D Z, ZHI X D, et al. Failure mechanism for single-layer reticulated dome under impact loads based on microcosmic dynamic response[C]//Proceedings of the International Symposium on Advances in Mechanics. Hangzhou: Materials and Structures, 2008: 155 – 164.
- [6] 郭海山, 沈世钊. 单层网壳结构动力稳定性分析方法[J]. 建筑结构学报, 2003, 24(3):1-9.
- [7] 沈世钊, 支旭东. 球面网壳结构在强震下的失效机 理[J]. 土木工程学报, 2005, 38(1): 11-20.
- [8] 苑宏宇, 叶继红, 沈世钊, 等. 单层球面网壳在简单 动荷载作用下的失效研究[J]. 工程抗震与加固改 造, 2006, 28(4): 10-17.
- [9] ZHOU G C. Application of stiffness/strength corrector and cellular automata in predicting response of laterally loaded masonry panels [D]. UK: University of Plymouth, 2002: 69 – 110.
- [10] ZHOU G C, RAFIQ M Y, BUGMANN G, et al. Cellular automata model for predicting the failure pattern of laterally loaded masonry panels [J]. Journal of Computing in Civil Engineering, 2006, 20(6): 400 – 409.
- [11] ZHANG Y, ZHOU G C, XIONG Y, et al. Techniques for predicting cracking pattern of masonry wallet using artificial neural networks and cellular automata [J]. Journal of Computing in Civil Engineering, 2010, 24 (2): 161 – 172. (编辑 赵丽莹)