DOI:10.3880/j.issn.1006-7647.2015.04.008

冰体力学本构模型的构建

孟闻远,郭颍奎

(华北水利水电大学土木与交通学院,河南郑州 450011)

摘要:为建立不同条件(温度、加载速率、围压)下冰的力学本构模型,采用理论分析和试验研究相结合的方法,通过比较冰的单轴压缩试验和比例加载条件下三轴压缩试验的应力-应变曲线特征,确定选用幂强化力学本构模型来描述冰体受力时的应力-应变关系;根据三轴压缩试验数据,采用最小二乘法曲线拟合,建立了两种试验条件下冰的力学本构模型;误差分析结果表明,所建立的冰体力学本构模型是比较准确的。

关键词:冰;力学本构模型;模型构建;三轴压缩试验;最小二乘法;曲线拟合 中图分类号:034 文献标志码:A 文章编号:1006-7647(2015)04-0032-03

Construction of mechanics constitutive model of ice//MENG Wenyuan, GUO Yingkui (School of Civil Engineering and Communication, North China University of Water Resources and Electric Power, Zhengzhou 450011, China)

Abstract: In order to establish the mechanics constitutive models of ice in different conditions (i.e., temperature, loading rate, and confining pressure), through the theoretical analysis and experimental research, we compared the characteristics of ice stress-strain curve in uniaxial compression test and triaxial compression test under proportional loading condition. Then, we described the relationship between stress and strain of ice by adopting the mechanics constitutive model of power hardening. Moreover, according to the data from the triaxial compression tests, we established the mechanics constitutive models in the two test conditions by using least squares curve fitting. Overall, the error analysis showed that the mechanics constitutive model of ice is comparatively accurate.

Key words: ice; mechanics constitutive model; model building; triaxial compression test; least squares; curve fitting

目前,国内外开展的冰体力学试验研究较少,我 国近几年一些单位相继建立了冰力学试验室,还装 备了大比例模型试验的冰容器和冰池[1-2],但在冰体 力学性能、计算理论以及防凌减灾技术措施等方面 仍无太多成熟的成果。冰体爆破三向受力的状态是 客观的,而目前研究仍在单向受力试验的状态下进 行[36],不能真实反映冰体受力状态与物理性能,冰 的三轴力学试验国内目前还是空白。随着全球气候 变化异常和沿河两岸经济建设发展,黄河、黑龙江等 流域受凌汛危害影响越来越严重[7],为有效解决冰 凌灾害的影响,开展有关冰的三轴压缩力学试验、构 建冰的力学本构模型尤为重要。本文在冰体单轴压 缩试验和比例加载条件下三轴压缩试验的基础上, 建立了围压 1.5 MPa、加载速率 0.1 mm/min,温度分 别为-5℃和-10℃两种试验条件下冰的力学本构模 型,可为冰凌灾害防治研究提供一定的理论依据。

1 冰的力学试验

为建立冰的力学本构模型,本研究前期开展了 冰的单轴压缩力学试验和三轴压缩力学试验。

1.1 冰的单轴压缩力学试验

参照有关材料力学性能试验标准^[8],冰的单轴 压缩力学试验采用人工制作的 50 mm×100 mm 圆柱 体试件,所用设备和工具主要有低温冰柜、不锈钢 管、塑料桶、切割机和钢锯等,需经过冷冻、取样、切 割和加工等多道程序,试验所用仪器为微机控制电 液伺服万能试验机,主要测试抗压特征,试验得到的 典型应力-应变曲线如图1 所示。

1.2 冰的三轴压缩力学试验

冰的三轴压缩力学试验采用 50 mm×100 mm 圆 柱体冰试件,试验仪器为微机伺服高低温三轴试验 机。为了获取三轴加载下的应力-应变曲线,通过比

基金项目:水利部公益性行业科研专项(201201080)

作者介绍:孟闻远(1965—),男,河南漯河人,教授,博士,主要从事土木工程,数值计算新方法等研究。E-mail:mwy@ncwu.edu.cn

例加载,得到较为典型的冰的应力-应变曲线如图2 所示。



图 2 比例加载条件下三轴压缩试验冰的应力-应变曲线

通过三轴压缩试验,得到-5° 和-10° 两种试验条件下、不同时刻冰的应力 σ 和应变 ε 数据,具体可参见表 1 和表 2。

2 冰体力学本构模型的构建

2.1 冰体力学本构模型的选择

对于不同的材料和不同的应用领域,可以采用 不同的变形体模型。力学本构模型的选择必须符合 材料的实际情况,以反映结构或构件中的真实应力 及应变状态。此外,选择的力学本构模型数学表达 式应足够简单,以方便具体问题的数学求解。常用 的简化力学本构模型有理想弹塑性力学模型、线性 强化弹塑性力学模型、幂强化力学模型和理想刚塑 性力学模型^[9-10]。

图1和图2试验结果表明,冰的单轴压缩力学 试验应力-应变曲线(图1)和比例加载条件下三轴 压缩应力-应变曲线(图2)均符合幂强化力学模型 特征(图3),且三轴压缩试验与单轴压缩试验的应 力-应变曲线有较好的形态拟合性,这也证实了"单 一曲线假设"的正确性,由此推定冰材料采用幂强 化力学模型具有合理性。

由于冰体强度较小,从受力到破坏一直应是主 动加载、主动变形的过程,没有卸载的过程,同时,冰 体的脆性、低强度特点,决定了整个破坏过程也是在 小变形范围,因此冰材料本构模型采用幂强化力学 模型是理想的,可方便计算。



图 3 幂强化力学模型应力-应变曲线

幂强化力学模型可以避免解析式在 ε=ε_s(达到 屈服应变)处的变化,本文根据三轴压缩试验结果 进行拟合,即取

 $\sigma_i = A \varepsilon_i^m$

其中

$$\sigma_{i} = \frac{\sqrt{2}}{2} \sqrt{(s_{1} - s_{2})^{2} + (s_{2} - s_{3})^{2} + (s_{3} - s_{1})^{2}}$$
$$\varepsilon_{i} = \frac{\sqrt{2}}{3} \sqrt{(e_{1} - e_{2})^{2} + (e_{2} - e_{3})^{2} + (e_{3} - e_{1})^{2}}$$

式中: s_1 、 s_2 、 s_3 为应力偏量分量; e_1 、 e_2 、 e_3 为应变偏量 分量;m 为幂强化系数(见图 3),介于 0 与 1 之间, 曲线在 ε =0 处与 σ 轴相切,且有

$$\sigma = \begin{cases} A\varepsilon & m = 1 \\ A & m = 0 \end{cases}$$
(2)

(1)

m=1代表理想弹性模型,若将式中的 A 用弹性模量 E代替,则为胡克定律的表达式;m=0 时,若将 A 用 σ_s 代替,则为理想塑性(或称刚塑性)力学模型。由 式(2)可知,这两条线在 $\varepsilon=1$ 处相交。式(1)中幂 强化系数 m 可以在较大范围内变化,解析式比较简 单,所以式(1)常被采用。

2.2 最小二乘法曲线拟合

冰体力学本构模型采用最小二乘法拟合,令拟 合直线方程为

$$Y = a_0 + a_1 X \tag{3}$$

式中 *a*₀、*a*₁是任意实数。应用最小二乘法原理,将实 测值 *Y_i*与计算值的离差的平方和最小作为优化判 据,通过求导,得到的两个以 *a*₀、*a*₁为未知数的 方程:

$$a_0 = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n Y_i - \frac{1}{n} \left(\sum_{i=1}^n X_i \right) a_1$$
(4)

$$a_{1} = \frac{n \sum_{i=1}^{n} (X_{i}Y_{i}) - \sum_{i=1}^{n} X_{i} \sum_{i=1}^{n} Y_{i}}{n \sum_{i=1}^{n} X_{i}^{2} - \left(\sum_{i=1}^{n} X_{i}\right)^{2}}$$
(5)

将式(4)(5)代入式(3),即得到回归线性方程^[11-12],也就是本文的数学模型。

2.3 冰体力学本构模型的建立及误差分析

2.3.1 力学本构模型的建立

为便于拟合,对式(1)两边取对数将该函数线 性化,即

$$\lg \sigma = \lg A + m \lg \varepsilon \tag{6}$$

令
$$\lg \sigma = Y_i \, a_0 = \lg A \, a_1 = m \, X_i = \lg \varepsilon$$
,则有
 $Y_i = a_0 + a_1 X_i$ (7)
对于 a_0 和 a_1 ,采用最小二乘法计算。

根据三轴压缩试验测得的数据(σ 和 ε),由 lg σ = *Y_i*、*X_i* = lg ε ,可得到−5℃和−10℃两种试验条件下的 相关数据如表1和表2所示。

σ/MPa	$\varepsilon/10^{-3}$	Y_i	$X_i Y_i$	X_i^2
1.769	0.858	0. 571	-4.03	49.86
5.282	1.619	1.664	-10.69	41.29
5.641	2.124	1.730	-10.65	37.88
7.051	7.117	1.953	-9.66	24.46
9.179	8.112	2.217	-10.67	23.18
10.231	9.607	2.325	-10.80	21.58
10.590	10.600	2.400	-10.73	20.67
11.282	11.103	2.423	-10.90	20.25
12.662	11.407	2.539	-11.36	20.01
12.692	11.710	2.541	-11.30	19.78
13.051	12.014	2.569	-11.36	19.55
13.410	12.402	2.597	-11.40	19.27
14.103	12.691	2.646	-11.56	19.07
14.462	13.011	2.671	-11.60	18.85
合 计	124. 375	30.846	-146.71	355.70

表1 -5℃试验条件下三轴压缩试验数据

表 2 -10℃试验条件下三轴压缩试验数据

<i>σ</i> ∕MPa	$\varepsilon/10^{-3}$	Y_i	$X_i Y_i$	X_i^2
7.051	1.749	1.953	-12.40	40.31
7.410	2.326	2.003	-12.14	36.77
8.103	2.735	2.092	-12.35	34.83
9.872	3.232	2.290	-13.13	32.89
10.590	3.784	2.360	-13.16	31.10
10.949	4.250	2.393	-13.07	29.82
11.282	4.783	2. 423	-12.95	28.54
11.641	5.179	2.455	-12.92	27.70
12.000	4.989	2.485	-13.17	28.10
合计	33. 027	20. 454	-115.29	290.06

根据表 1 和表 2,由式(4)和式(5)可求出 a_0 和 a_1 ,再根据 $a_0 = \lg A, a_1 = m$ 可得到 A和 m,对于-5℃ 试验条件下的三轴压缩试验,可计算得 $a_0 = 5.225$, $a_1 = 0.609$, A = 185.9, m = 0.609; 对于-10℃试验条 件下的三轴压缩试验,可计算得 $a_0 = 5.262$, $a_1 = 0.528$, A = 192.8, m = 0.528, 即两种试验条件下冰的 应力-应变关系分别为

$$\sigma = 185.9\varepsilon^{0.609}$$
(8)

$$\sigma = 192.8\varepsilon^{0.528}$$
(9)

利用 MATLAB 软件,可将式(8)(9) 拟合成曲 线如图 4 所示。



图 4 三轴压缩试验冰的力学模型曲线

2.3.2 误差分析

拟合优度^[12-13]是指回归直线对观测值的拟合 程度,显然若观测点离回归直线近,则拟合程度好; 反之则拟合程度差。度量拟合优度的统计量是可决 系数(亦称确定系数 *R*²):

$$R^{2} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (\hat{y}_{i} - \bar{y})^{2}}{\sum_{i=1}^{n} (y_{i} - \bar{y})^{2}}$$
(10)

式中: R^2 为可决系数; \hat{y}_i 为预测值; \bar{y} 为平均值; y_i 为 实测值。

由式(10)可知, R² 的取值范围是[0,1], R² 的 值越接近1,说明回归直线对观测值的拟合程度越 好;反之, R² 的值越接近0,说明回归直线对观测值 的拟合程度越差。由式(10)可计算得本试验两种条 件下,式(8)和式(9)的拟合优度分别为0.9002和 0.9554,可见两种试验条件下冰体力学本构模型拟 合都非常理想。

3 结 论

a. 相对于单轴压缩试验,本文三轴压缩试验测 得的冰体力学参数更接近实际,更加准确。

b. 冰体力学本构模型符合幂强化力学本构模型特征。

c. 拟合曲线(图4)符合幂强化力学模型的特点,证明了所选力学本构模型的正确性。

参考文献:

- [1] 王金峰. 河冰力学性能及其对桥墩撞击力的研究[D]. 哈尔滨:东北林业大学,2007.
- [2] 宋安,汪震宇,史庆增,等.冰模拟实验与水利工程[J]. 水利水电技术,2005,36(7):140-143.(SONG An, WANG Zhenyu,SHI Qingzeng, et al. Ice model test and hydraulic engineering [J]. Water Resources and Hydropower Engineering, 2005,36(7):140-143.(in Chinese))

(下转第38页)

•34 • 水利水电科技进展,2015,35(4) Tel:025-83786335 E-mail:jz@hhu.edu.cn http://www.hehaiqikan.cn

参考文献:

- [1] 毛昶熙,李吉庆,段祥宝. 渗流作用下土坡圆弧滑动有 限元计算[J]. 岩土工程学报, 2001, 23(6): 764-752. (MAO Changxi, LI Jiqing, DUAN Xiangbao. Finite element calculation on circular slip of earth slope under seepage action [J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2001, 23(6): 764-752. (in Chinese))
- [2] 沈珠江. 莫把虚构当真实:岩土工程界概念混乱现象剖 析[J]. 岩土工程学报,2003,25(6):767-768. (SHENG Zhujiang. No confusing fiction with reality-analysis of misunderstanding of some concepts in geotechnical engineering [J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2003, 25(6): 767-768. (in Chinese))
- [3] 刘晓, 唐辉明, 罗红明, 等. 对滑坡防治工程相关规范中 渗流问题的研究[J]. 岩土力学, 2009, 30(10): 3173-3181. (LIU Xiao, TANG Huiming, LUO Hongming, et al. Study of seepage flow for Chinese design codes of landslide stabilization [J]. Rock and Soil Mechanics, 2009, 30 (10):3173-3181. (in Chinese))
- [4] 陈津民. 土中渗透力的定义和论证[J]. 岩土工程界, 2008, 11 (10): 22-24. (CHEN Jinmin. Definition and discussion about seepage force in soil [J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2008, 11 (10): 22-24. (in Chinese))
- [5] 钱家欢,殷宗泽.土工原理与计算[M].北京:中国水利 水电出版社,2003.
- 「6]丰定祥,吴家秀,葛修润.边坡稳定性分析中几个问题 的探讨[J]. 岩土工程学报, 1990, 12(3): 1-9. (FENG Dingxiang, WU Jiaxiu, GE Xiuru. Some problems of slope stability analysis [J]. Chinese Journal of Geotechnical

(上接第34页)

- [3] 王金峰,于天来,黄美兰.河冰单轴无侧限抗压强度的 试验研究[J]. 低温建筑技术, 2007(1): 11-13. (WANG Jinfeng, YU Tianlai, HUANG Meilan. The experimental research of the uniaxial unconfined compressive strength of River ice [J]. Low Temperature Architecture Technology, 2007(1):11-13. (in Chinese))
- [4]孙伟国.关于冰的抗压强度标准值的讨论[J].低温建 筑技术, 2009, 31 (5): 19-20. (SUN Weiguo. The discussion of the compressive strength standard values of ice [J]. Low Temperature Architecture Technology, 2009, 31(5):19-20. (in Chinese))
- [5]于天来,张元,雷俊卿,等.春季流冰对桥墩产生动冰压 力时冰抗压强度取值探讨[J]. 中外公路, 2010, 30 (3):168-171. (YU Tianlai, Zhang Yuan, Lei Junqing, et al. The discussion of the compressive strength values with the dynamic ice pressure to the bridge pier of the spring ice[J]. Journal of China and Foreign Highway, 2010,30 (3):168-171. (in Chinese))
- 「6]罗天一,宋轶充,张丽敏,等.人工淡水冰的单轴压缩强

Engineering, 1990, 12(3): 1-9. (in Chinese))

- [7] LI X S, MING H. Seepage driving effect on deformations of San Fernando dams [J]. Soil Dynamics and Earthquake Engineering, 2004, 24(12): 979-992.
- [8] 党进谦,李法虎.土力学[M].北京:中国水利水电出版 社,2013.
- [9] 袁聚云,钱建国,张宏鸣,等. 土质学与土力学[M]. 北 京:人民交通出版社,2009.
- [10] 曹剑波,贾洪彪,曾川川,边坡稳定性分析中水作用力 计算方法研究[J]. 路基工程,2010(2):124-126. (CAO Jianbo, JIA Hongbiao, ZENG Chuanchuan. Study on calculation method of water active force in slope stability analysis [J]. Subgrade Engineering, 2010 (2): 124-126. (in Chinese))
- [11] 魏海涛,李远. 渗流边坡安全系数计算中的水土分算与 水土合算误差分析[J]. 建筑科学, 2011, 27(9): 41-43. (WEI Haitao, LI Yuan. Error analysis in safety coefficient calculation of side slope in seepage condition between the effective stress method and the total earth pressure method [J]. Building Science, 2011, 27 (9): 41-43. (in Chinese))
- [12] 毛昶熙,段祥宝.关于渗流的力及其应用[J]. 岩土力 学, 2009, 30 (6): 1569-1575. (MAO Changxi, DUAN Xiangbao. On seepage forces and application [J]. Rock and Soil Mechanics, 2009, 30 (6): 1569-1575. (in Chinese))
- [13] Online Manual of PFC3D Particle Flow Code in 3Dimensions [R]. Minneapolis, MN: Itasca Consulting Group, Inc. ,2006.

(收稿日期:2014-04-08 编辑:熊水斌)

度试验技术 [J]. 工程与试验, 2008, 48(4): 24-26. (LUO Tianyi, SONG Yichong, ZHANG Li, et al. The technology of the uniaxial compression strength test of the artificial freshwater ice[J]. Engineering and Test, 2008, 48(4):24-26. (in Chinese))

- [7]赵惠新,戴长雷.国内冰凌研究现状综述[M].黑龙 江:黑龙江大学出版社,2009.
- [8]GB/T50081—2002 普通混凝土力学性能试验方法标 准[S].
- [9] 徐秉业,刘信声.应用弹塑性力学 [M]. 北京:清华大 学出版社,1995.
- [10] 卓卫东. 应用弹塑性力学[M]. 北京:科学出版社, 2013.
- [11] 李庆扬, 王能超, 易大义. 数值分析 [M]. 北京:清华大 学出版社,2001.
- [12] 胡良平,高辉.非线性回归分析与 SAS 智能[M].北京: 电子工业出版社,2013.
- [13] 杨振海,程维虎,张军舰. 拟合优度检验[M]. 北京:科 学出版社,2011.

(收稿日期:2014-09-15 编辑:熊水斌)

· 38 ·

水利水电科技进展,2015,35(4) Tel:025-83786335 E-mail:jz@hhu.edu.cn http://www.hehaiqikan.cn