文章编号:2095-1922(2022)02-0211-07

doi:10.11717/j.issn:2095-1922.2022.02.03

铝合金圆管柱基于连续强度法的轴心 受压承载力性能研究

陈向荣1,李红平1,李 刚2,卢小松3,连 鸣1

(1. 西安建筑科技大学土木工程学院,陕西 西安 710055;2. 西安建筑科技大学设计研究 总院,陕西 西安 710055;3. 西安工业大学建筑工程学院,陕西 西安 710021)

摘 要目的基于连续强度法(CSM)提出适用于圆管铝合金柱的强度设计公式,解决传统有效截面法在构件承载力设计中结果不连续且偏保守问题。方法收集大量 国产铝合金材料的材性试验数据对 CSM 进行修正,提出适用于国产铝合金圆管柱 的 CSM 强度设计公式;对55 个不同径厚比的铝合金轴心受压圆管柱进行有限元参 数分析,研究径厚比对承载力性能的影响;通过72 个铝合金圆管短柱有限元计算结 果与各国规范、建议 CSM 承载力设计公式进行对比分析,验证了建议 CSM 承载力 设计公式的有效性和可靠性。结果 铝合金圆管截面的径厚比限值为58;N_{FE}/N_{CSM}、 N_{FE}/N_{GB}、N_{FE}/N_{AA}和 N_{FE}/N_{EC9}的均值分别为1.114、1.252、1.195 和1.199,CSM 的设 计值相较于欧规、美规和中国规范的设计值精度更高。结论 修正的 CSM 承载力设 计公式表现出较好的精度,且总体偏于安全,可为工程设计提供参考。

关键词 国产铝合金;轴心受压;连续强度法;承载力;有限元分析

中图分类号 TU395 文献标志码 A

Research on Axial Compression Loading Capacity of Aluminum Alloy Tubular Column Based on Continuous Strength Method

CHEN Xiangrong¹, LI Hongping¹, LI Gang², LU Xiaosong³, LIAN Ming¹ (1. School of Civil Engineering, Xi' an University of Architecture and Technology, Xi' an, China, 710055; 2. Architectural Design and Research Institute, Xi' an University of Architecture and Technology, Xi' an, China, 710055; 3. School of Civil Engineering, Xi' an Technological University, Xi' an, China, 710021)

Abstract:Based on the continuous strength method (CSM), the strength design formula suitable for the round tube aluminum alloy column was proposed to solve the problem that the results of the traditional effective area method in the member loading capacity design were discontinuous and

收稿日期:2021-01-21

基金项目:国家自然科学基金青年基金项目(51708444)

作者简介:陈向荣(1972—),女,副教授,博士,主要从事钢结构、轻型钢结构等方面研究。

conservative. The CSM strength design formula suitable for the domestic aluminum alloy round pipe string was proposed by revising the CSM based on the material property test data collected from a large number of domestic aluminum alloy materials. The influence of diameter-thickness ratio on loading capacity of 55 aluminum alloy axial compression round pipe strings with different diameter-thickness ratios was studied by finite element analysis. The validity and reliability of the proposed CSM loading capacity design formula were verified by comparing the finite element calculation results of 72 aluminum alloy round tube short columns with the national codes and recommended CSM loading capacity design formulas. The results show that the limiting value of diameter-thickness ratio of aluminum alloy round tube section is 58. The mean values of $N_{\rm FE}/N_{\rm CSM}$, $N_{\rm FE}/N_{\rm GB}$, $N_{\rm FE}/N_{\rm AA}$ and $N_{\rm FE}/N_{\rm EC9}$ are 1.114, 1.252, 1.195 and 1.199, respectively. The design values of CSM loading capacity design formula shows good accuracy and is generally safe, which can be used as a reference for engineering design.

Key words: domestic aluminum alloy; axial compression; continuous strength method; bearing capacity; finite element analysis

铝合金结构是一种新型结构形式,其构 件力学性能与不锈钢相似, 且具有其独特的 力学性能^[1]。铝合金的材料应力-应变曲线体 现了非线性,具有明显的应变硬化效应和合理 的延展性《中国铝合金设计规范》(GB50429— 2007)^[2]针对铝合金独特的力学性能,采用有效 截面法充分利用板件屈曲后强度,考虑了板件 屈曲对承载力的影响。在计算有效截面面积时 采用更加简便、高效的有效厚度法。然而中国 规范使用的有效厚度法和现有的传统设计方 法^[3]大部分是基于理想弹塑性本构模型,以铝 合金材料的名义屈服应力 $\sigma_{0.9}$ 作为应力上限, 忽略了材料应变硬化后强度的提高,导致结果 偏保守。因此研究学者提出了一种更加简便且 贴近实际受力情况的设计方法—连续强度法 (Continuous Strength Method, CSM)^[4] $_{\circ}$

连续强度法最初是为不锈钢和碳素钢 的承载力设计开发的。2006年至今, L. Gardner等^[5-11]基于 CSM 对不锈钢、碳 素钢和高强钢等构件进行了一系列研究。 而 CSM 在铝合金结构中的应用始于 2014 年, M. N. Su 等^[12]将 CSM 扩展到铝合金构 件的承载力设计中,并对方形空心型材 (SHS)、矩形空心型材(RHS)和带有内部 横向加劲肋的 SHS/RHS 等铝合金构件进 行试验研究,提出了适用于铝合金结构轴压 构件承载力的 CSM 计算公式,但此公式仅 适用于非薄柔截面。M. N. Su 等^[13] 对 CSM 进行了改进,提出了适用于薄柔截面 的 CSM 计算式, 使得 CSM 在铝合金构件 的承载力设计中更加完整。Zhao Yuanzheng 等^[14]将 CSM 运用于多种截面 6082-T6 铝合金构件的力学性能研究中。 以上所述 CSM 在铝合金结构构件中的研 究大部分是基于国外铝合金材料的材性特 点出发,为使 CSM 更好地运用于国产铝合 金构件的设计中,还需对 CSM 进行部分修 正。因此,笔者收集了大量试验数据对 CSM 进行修正,并结合有限元软件 ABAQUS,基于 CSM 对国产铝合金圆管柱 的轴心受压极限承载力性能进行研究。结 果表明,修正的 CSM 承载力设计公式可以 很好地预测国产铝合金圆管柱的轴心受压 极限承载力,且总体偏于安全,可为工程设 计提供参考。

1 有限元模型的验证及参数分析

1.1 材料模型

铝合金圆管柱有限元模型的材料本构模 型采用双线性模型(见图1)。验证模型和参 数分析模型均采用文献[15]中材性拉伸试 验的实测值。屈服应力 f_y 为253.77 MPa,极 限应力 f_u 为273.19 MPa,杨氏模量E为 72 570 MPa,强化模量 E_{sh} 为320 MPa。由于 试验并未记录极限应变 ε_u 的值, ε_u 采用文 献[16]中一种预测最终材料应变的方法:





Fig. 1 The bi-linear model

1.2 单元选取、边界条件及网格划分

由于铝合金构件的厚度远小于其他方向的尺度,并可忽略沿厚度方向的应力,故 笔者采用4节点四边形壳单元(S4R)。对 构件进行网格划分,网格尺寸取周长的 1/20。在圆管两端中心处各设置一个参考 点,采用"运动"耦合将参考点和两端表面 进行耦合。对耦合点的下端约束为 U1 =0、 U2 =0、U3 =0、UR3 =0;上端约束为 U1 = 0、U2 =0、UR3 =0。通过控制耦合点的位 移来施加荷载。

1.3 初始缺陷

铝合金圆管柱有限元模型的初始缺陷主要包括几何缺陷和力学缺陷。初始几何缺陷 主要考虑圆管柱的初弯曲,初始力学缺陷主 要考虑残余应力。我国和欧美国家关于铝合 金挤压型材的残余应力的研究表明^[17],铝合 金挤压型材截面的应力分布比较均匀,且残 余应力一般小于20 MPa,对铝合金构件的承 载力影响很小,可忽略不计。因此笔者在有 限元建模过程中不考虑残余应力的影响,仅 输入几何缺陷作为初始缺陷,缺陷幅值为文 献[15]中的初弯曲实测值。

在有限元计算时,轴心受压状态下的低 阶奇数波形的屈曲模态能够反映出构件真实 的几何缺陷分布形态,故采用特征值屈曲分 析得出构件的多个屈曲模态,且以第一阶屈 曲模态作为构件的初始缺陷模态(见图 2)。 并采用 ABAQUS 中 * IMPERFECTION 命令 施加到模型上。



Fig. 2 Initial geometric defect mode

1.4 有限元模型验证

利用有限元计算结果与 18 组 6061-T6 圆管柱轴心受压试件试验结果进行对比,验 证有限元模拟方法及模型的可靠性。试件的 截面尺寸和材性数据均取自于文献[15]。18 个有限元模型均产生弯曲失稳破坏,未出现局 部屈曲现象,与试验破坏形态一致(见图 3)。 对比试件 YG4-5 的荷载 – 应变曲线,有限元 结果和试验结果具有较好的一致性(见图 4)。模型的具体初始缺陷,极限承载力有限 元计算结果 N_{u,FE}和试验承载力 N_{u,test}的对比 见表1。



图 3 试验与有限元破坏形态





 Table 1
 Comparison of test results and finite element results

试件 编号	初始缺陷/ mm	N _{u,test} / N	N _{u,FE} ∕ N	$\frac{N_{\rm u,test}}{N_{\rm u,FE}}$
YG1-1	1.0	1 400	1 542	0.908
YG1-5	0.8	1 760	1 917	0.918
YG1-7	0.65	2 640	2 697	0.979
YG1-9	0.5	3 750	4 144	0.905
YG3-1	1.35	2 090	2 252	0.928
YG3-4	2.7	2 700	2 941	0.918
YG3-6	1.95	2 500	2 580	0.969
YG3-8	1.0	4 250	4 432	0.959
YG3-9	0.65	5 500	5 796	0.949
YG4-2	0.75	2 700	2 758	0.979
YG4-4	1.65	3 751	3 766	0.996
YG4-5	1.8	3 930	4 328	0.908
YG4-8	0.85	6 000	6 067	0.989
YG4-9	0. 55	9 240	9 438	0.979
YG5-3	1.35	4 100	4 275	0.959
YG5-6	1.65	4 600	4 694	0.980
YG5-7	1.9	6 750	7 517	0.898
YG5-10	1.25	10 820	11 916	0.908

由表1可知, N_{u,test}/N_{u,FE}的均值为 0.946, 方差为0.011, 有限元结果均大于试验值, 分析原因可能是模拟的材性较为理想、 试验误差和构件的尺寸差异造成。有限元模型计算结果与试验承载力较为吻合, 验证了 有限元模型的合理性和准确性。

1.5 有限元参数分析

笔者以径厚比为主要变化参数,对55个 铝合金短柱进行数值分析,研究铝合金板件 之间的相互作用对构件轴心受压承载力的影 响,并验证文献[1]中关于单一板件的薄柔 界限的准确性。所有短柱径厚均为2 mm, 柱长为3倍的外径,径厚比(D/(te))变化范 围为15~150。承载力有限元结果 N_{FE}与文 献[2]中截面承载力设计值 f_yA 的比值 N_{FE}/(f_yA)变化情况如图5 所示。



Fig. 5 Relationship between $N_{\rm FE}/(f_v A)$ and $D/(t\varepsilon)$

文献[2]对 6061-T6 型号的圆管截面受 压板件的径厚比限值定义为 48.62,规定当 圆管截面的外径与壁厚之比小于 48.62 时, 板件应全截面有效。由图 5 可知,随着径厚 比的增大,构件的轴心受压承载力逐步降低。 图中的薄柔界限约为 58,故文献[2]中将单 一板件的薄柔界限定为 48.62 偏保守,未能 考虑到板件之间相互作用对构件承载力的提 高。图中径厚比小于 58(非薄柔截面)的圆 管柱,*N*_{EF}/(*f*_yA)比值均大于 1,最大 *N*_{EE}约为 1.5*f*_xA,应变硬化现象对承载力影响较大。

2 铝合金圆管轴心受压构件的 连续强度设计方法

连续强度法是一种由截面变形能力来确 定截面承载能力的设计方法,可允许应变硬 化的有益影响。连续强度法主要由两个部分 组成:一条定义了截面正则化宽厚比与截面 可承受的应变水平之间函数关系的基础曲线;一个包括了材料应变硬化的本构模型。 通过基础曲线和材料模型预测极限应变应力 f_{CSM},最后由式(2)计算构件的极限承载力 N_{CSM}:

$$N_{\rm CSM} = f_{\rm CSM} A. \tag{2}$$

式中:A 为毛截面面积。

2.1 CSM 基础曲线

L. Gandner^[8]和 S. Afshan^[9]收集大量不 锈钢、碳素钢短柱和梁的试验数据, 拟合得到 了早期 CSM 基础曲线的方程式。M. N. Su 等^[12-13]和 L. Gandner 等^[8]加入铝合金短柱 及梁试验数据对 CSM 基础曲线重新调整, 拟合得到了适用于铝合金材料的 CSM 基础 曲线(见图 6)。



连续强度法中的截面正则化宽厚比由式(3)计算:

 $\lambda_{CSM} = \sqrt{f_y / \sigma_{cr}}$ (3) 式中: f_y 为屈服强度; σ_{cr} 为截面的弹性屈曲 应力。

笔者使用有限元软件 CUFSM^[18]计算截 面弹性屈曲应力 σ_{er},考虑了板件之间的相互 作用,有效节约设计的时间成本,也使计算结 果更加准确。

连续强度法采用无量纲的应变比 $\varepsilon_{CSM}/\varepsilon_y$ 定义构件的变形能力。其中 ε_{CSM} 为构件在达到极限承载能力时所对应的应变, ε_y 为屈服应变。

在非薄柔截面($\lambda_{CSM} \leq 0.68$)的 CSM 基 础曲线中, $\varepsilon_{CSM}/\varepsilon_y$ 与 λ_{CSM} 的关系见式(4)、 式(5):

$$\frac{\varepsilon_{\rm CSM}}{\varepsilon_{\rm y}} = \frac{0.25}{\lambda_{\rm CSM}^{3.6}}.$$
 (4)

$$\frac{\varepsilon_{\rm CSM}}{\varepsilon_{\rm y}} \le \min\left(15, \frac{0.5\varepsilon_{\rm u}}{\varepsilon_{\rm y}}\right).$$
 (5)

式(5)中 CSM 应变的两个上限值,即15 和0.5 $\varepsilon_u / \varepsilon_y$,分别与限制塑性变形和避免材 料断裂有关,在图6中反映为 λ_{CSM} 在区间 0~0.3左右时 $\varepsilon_{CSM} / \varepsilon_y$ 的值保持为15不变。

在薄柔截面($\lambda_{CSM} > 0.68$)的 CSM 基础 曲线中, $\varepsilon_{CSM} / \varepsilon_y 与 \lambda_{CSM}$ 的关系见式(6):

$$\frac{\varepsilon_{\rm CSM}}{\varepsilon_{\rm y}} = \left(1 - \frac{0.222}{\lambda_{\rm CSM}^{1.05}}\right) \frac{1}{\lambda_{\rm CSM}^{1.05}}.$$
 (6)

2.2 材料本构模型

笔者采用文献[19] 附录 C 中给出的 CSM 材料模型(见图 7),该模型考虑了应变 硬化现象。M. N. Su 和 B. Young 等^[12-13]的 研究也验证了线弹性硬化模型拥有足够的精 度,可以较好地与铝合金材料的应力 – 应变 曲线吻合。







2.2.1 应变强化模量

线性强化模型中的强化模量 E_{sh} 由两个 坐标确定:(ε_y , f_y)和(ε_{max} , σ_{max})。其中屈服 应变 $\varepsilon_y = f_y/E$,最大应力值 σ_{max} 取极限应力 f_u , E_{sh} 由式(7)计算:

$$E_{\rm sh} = \frac{f_{\rm u} - f_{\rm y}}{C_1 \varepsilon_{\rm u} - \varepsilon_{\rm y}}.$$
(7)

M. N. Su 等^[13]参考 X. Yun^[20]的分析方法,以大量的铝合金材性试验数据拟合强化模量 E_{sh} ,得到 $C_1 = 0.5_{\circ}$

2.2.2 极限应变修正

极限应变在计算应变强化模量时是一个 必不可少的数据,但在大多数情况下设计者 不容易获得。且线性强化模型的最大应变值 ε_{max} 不能直接取为极限拉伸应变值 ε_{u} ,直接 取 ε_{u} 会使得 E_{sh} 比真实的强化模量小,低估 材料的应变能力。故需用应力值对材料的最 大应变值 ε_{max} 进行修正,得到更加精确的应 变强化模量 E_{sh} 。

研究者 X. Yun 等^[20-22]研究发现具有光 滑的应力 – 应变曲线的金属,如不锈钢、铝合 金等,其 ε_u 主要取决于屈服应力与极限拉伸 应力的比值 f_y/f_u (简称"屈强比"),且两者存 在负相关的关系。笔者搜集了 208 组国产铝 合金材料拉伸试验数据^[23],数据库包括了 6082-T6、6061-T4、6061-T6 等型号的铝材。 观察数据的总体分布规律,由于数据库仅包 含 3 种铝合金型号,故数据点主要分布在直 线两端,但极限应变 ε_u 与屈强比 f_y/f_u 的关 系仍存在类似的趋势,故使用最小二乘回归 得到式(8)。极限应变 ε_u 随屈强比 f_y/f_u 的 变化情况见图 8。





3 结果对比分析

将 72 个铝合金短柱有限元结果 N_{FE}与 连续强度法设计值 N_{CSM}、中欧规^[16]设计值 N_{EC9}、美规^[24]设计值 N_{AA}以及中国规范^[2]设 计值 N_{GB}进行对比,有限元试件的正则化宽 厚比变化为 0.1~2,对比结果见表 2 和图 9。

表2 有限元结果与各国规范设计值对比

 Table 2
 Comparison of finite element results with design values of national codes

比值	均值	方差
$\frac{N_{\rm FE}}{N_{\rm CSM}}$	1. 114	0.0117
$\frac{N_{\rm FE}}{N_{\rm AA}}$	1. 195	0.024 8
$\frac{N_{\rm FE}}{N_{\rm EC9}}$	1. 199	0.018 0
$rac{N_{ m FE}}{N_{ m GB}}$	1.252	0.021 9



图9 各国规范设计值与有限元结果对比

Fig. 9 Comparison of finite element results with design values of national codes

由表 2 和图 9 可知, CSM 的设计值相较 于 3 个规范的设计值精度更高。N_{FE}/N_{GB}、 N_{FE}/N_{AA}和 N_{FE}/N_{EC9}的均值分别为 1.252、 1.195 和 1.199, 对应的方差为 0.021 9、 0.024 8 和 0.018 0。中国规范相比于美国规 范和欧洲规范, 低估了薄柔截面的承载力。

4 结 论

(1)随着径厚比的增大,铝合金圆管柱的轴心受压承载力逐步降低。



(2)中国铝合金设计规范对薄柔界限的 取值及薄柔截面的承载力计算偏保守。

(3)结合国产铝合金材料力学性能对 CSM 进行修正,对比分析结果表明,修正的 CSM 设计公式表现出较好的精度,且总体偏 于安全,可为工程设计提供参考。

参考文献

- 沈祖炎,郭小农,李元齐. 铝合金结构研究现状 简述[J]. 建筑结构学报,2007(6):100-109.
 (SHEN Zuyan, GUO Xiaonong, LI Yuanqi. State-of-the-arts of research on aluminum alloy structures [J]. Journal of building structures, 2007(6):100-109.)
- [2] 中华人民共和国建设部. 铝合金结构设计规范: GB50429—2007 [S]. 北京:中国计划出版社,2008. (Ministry of Construction of the PRC. Code for design of aluminium structures: GB50429— 2007 [S]. Beijing: China Planning Press, 2008.)
- [3] 王元清,常婷,石永久,等.各国规范铝合金轴压构件局部稳定设计方法对比[J]. 沈阳建筑大学学报(自然科学版),2013,29(6):961-968.
 (WANG Yuanqing, CHANG Ting, SHI Yongjun, et al. Comparison on design codes for local buckling of aluminium alloy columns under uniform compression [J]. Journal of Shenyang jianzhu university(natural science), 2013,29(6):961-968.)
- GARDNER L, NETHERCOT D A. Structural stainless steel design: A new approach [J]. Engineering structures, 2004,82(21):21-28.
- [5] GARDNER L,ASHRAF M. Structural design for non-linear metallic materials [J]. Engineering structures,2006,28(6):926-934.
- GARDNER L. The continuous strength method
 [J]. Proceedings of the institution of civil engineers-structures and buildings, 2008, 161
 (3):127 133.
- GARDNER L, THEOFANOUS M. Discrete and continuous treatment of local buckling in stainless steel elements [J]. Journal of constructional steel research, 2008, 64 (11): 1207 – 1216.
- [8] GARDNER L, WANG F, LIEW A. Influence of strain hardening on the behavior and design of steel structures [J]. International journal of structural stability and dynamics, 2011, 11(5): 855 - 875.
- [9] AFSHAN S,GARDNER L. The continuous strength method for Structural stainless steel design [J]. Thin-walled structures,2013,68:42 - 49.
- YANG Jing, CAI Zhoupeng, RAN Hongdong. The continuous strength method of cold-formed stainless steel equal-leg angle section stubs
 [J]. Science discovery, 2019, 7(5):323.
- [11] LAN Xiaoyi, CHEN Junbo, TAK-MING Chan,

et al. The continuous strength method for the design of high strength steel tubular sections in bending [J]. Journal of constructional steel research, 2019, 160:499 – 509.

- [12] SU M N, YOUNG B, GARDNER L. Testing and design of aluminum alloy cross sections in compression [J]. Engineering structures, 2014, 140(9):04014047.
- [13] SU M N, YOUNG B, GARDNER L. The continuous strength method for the design of aluminum alloy structural elements [J]. Engineering structures, 2016, 122:338 348.
- [14] ZHAO Yuanzheng, ZHAI Ximei. Bending strength and design methods of the 6082-T6 aluminum alloy beams with circular hollow sections [J]. Structures, 2020, 26:870 - 887.
- [15] 李新忠. 轴心受压铝合金圆管构件稳定承载 力研究[D]. 西安:西安建筑科技大学,2004.
 (LI Xinzhong. Stability analysis of axially loaded aluminum alloy pipe [D]. Xi'an :Xi'an University of Architecture and Technology,2004.)
- [16] CEN. EN 1999-1-1:2007 Eurocode 9: Design of aluminium structures-part 1-1: general structural rules [S]. Brussels: European Committee for Standardization,2007.
- [17] MAZZOLANI F M. 铝合金结构[M]. 北京: 冶金工业出版社,1992.
 (MAZZOLANI F M. Aluminum alloy structure [M]. Beijing:Metallurgical Industry Press,1992.)
- [18] LI Z, SCHAFER B W. Buckling analysis of cold-formed steel members with general conditions boundary CUFSM: using conventional and constrained finite strip [C]//Recent methods Research and Developments in Cold-Formed steel design and Construction. Environmental Beijing: Engineering, 2010.
- [19] CEN. EN 1993-1-5: 2006 Eurocode 3: Design of steel structures-Part 1-5: Plated structure elements [S]. Brussels: European Committee for Standardization, 2006.
- [20] YUN X, GARDNER L. Stress-strain curves for hot-rolled steels [J]. Journal of constructional steel research, 2017, 133:36 – 46.
- [21] RASMUSSEN K J R. Full-range stress-strain curves for stainless steel alloys [J]. Journal of constructional steel research,2003,59(1):47-61.
- [22] ARRAYAGO I, REAL E, GARDNER L. Description of stress-strain curves for stainless steel alloys [J]. Materials & design, 2015, 87 (15):540-552.
- [23] 郑秀梅. 铝合金轴心受压构件试验及设计方法研究[D]. 福州:福建工程学院,2017.
 (ZHENG Xiumei. Study on aluminum alloy axial compression test and the design method [D]. Fuzhou: Fujian University of Technology,2017.)
- [24] The Aluminum Association. Aluminum design manual [S]. Arlington: Aluminum Association inc, 2010.

(责任编辑:杨永生 英文审校:刘永军)