文章编号:1674-2974(2022)01-0135-10

DOI: 10.16339/j.cnki.hdxbzkb.2022015

## 基于混合遗传算法的高速公路桥梁风屏障参数优化

罗颖1,廖楚峰1,韩艳1+,蔡春声1,2,何旭辉3,李凯1

(1. 长沙理工大学土木工程学院,湖南长沙410114;

- 2. 路易斯安那州立大学 土木与环境工程系,路易斯安那州 巴吞鲁日 70803;
  - 3. 中南大学 土木工程学院,湖南 长沙 410075)

摘 要:为了优化高速公路桥梁风屏障参数,研究了风屏障参数对于车桥系统气动特性的影响.通过风洞试验考虑不同高度和透风率的风屏障,分别获取桥梁和车辆的气动力系数,进而得到桥梁在静风稳定性检验风速下的侧向位移和车辆在设计车速行驶下的失稳临界风速.采用多目标遗传算法(NSGA-II),以桥梁侧向位移与车辆临界风速为优化目标,将风屏障高度和透风率作为变量,得到相应的Pareto最优解集.利用数据包络法(DEA)对Pareto解集中个体的相对效率值进行评估,最终得到最优风屏障参数.结果表明:透风率为30%、高度为3.2 m的风屏障对于桥梁和车辆的综合抗风效果最佳.

关键词:风屏障;多目标遗传算法;Pareto解集;数据包络法(DEA)

中图分类号:U447 文献标志码:A

# Parameter Optimization of Wind Barrier for Highway Bridge Based on Hybrid Genetic Algorithm

LUO Ying<sup>1</sup>, LIAO Chufeng<sup>1</sup>, HAN Yan<sup>1†</sup>, CAI Chunsheng<sup>1,2</sup>, HE Xuhui<sup>3</sup>, LI Kai<sup>1</sup>

- (1. School of Civil Engineering, Changsha University of Science & Technology, Changsha 410114, China;
- $2.\ Department of \ Civil \ and \ Environmental \ Engineering \ , \ Louisiana \ State \ University \ , \ Baton \ Rouge \ 70803 \ , \ USA;$ 
  - 3. School of Civil Engineering, Central South University, Changsha 410075, China)

**Abstract:** The impacts of wind barrier parameters on the aerodynamic characteristics of the vehicle-bridge system are investigated to optimize the wind barrier parameters of the highway bridge. Based on wind tunnel tests considering the wind barriers with different heights and ventilation rates, the aerodynamic coefficients for the bridge and the vehicle are obtained, respectively. Afterward, the lateral displacement of the bridge under testing wind speed of aerostatic stability and the critical wind speed of aerostatic instability for the vehicle running with the design speed are calculated, respectively. A multi-objective genetic algorithm (NSGA-II) is applied to obtain the related Pareto optimal solution set. In the algorithm, the lateral displacement of the bridge and the critical wind speed for the vehicle

<sup>\*</sup> 收稿日期:2020-10-07

基金项目:国家自然科学基金资助项目(51678079,51778073,51908074,51978087), National Natural Science Foundation of China (51678079,51778073,51908074,51978087); 湖南省杰出青年科学基金项目(2018JJ1027), Hunan Provincial Science Fund for Distinguished Young Schools(2018JJ1027); 湖南省教育厅优秀青年项目(16B011), Science Foundation for the Excellent Youth Scholars of Hunan Provincial Education Department(16B011)

作者简介:罗颖(1990一),男,湖南衡阳人,长沙理工大学讲师,博士

<sup>†</sup>通信联系人,E-mail:ce\_hanyan@163.com

are considered as optimal objectives. Meanwhile, the height and the ventilation rate of the wind barrier are regarded as the variables. Taking advantage of the Data Envelopment Analysis (DEA) to evaluate the relative efficiency of the individual in the Pareto solution set, the optimal parameter of the wind barrier can be determined finally. The results show that the wind barrier with the ventilation rate of 30% and the height of 3.2 m has the best performance in consideration of the wind–resistant effect for both the bridge and the vehicle.

**Key words:** wind barrier; multi-objective genetic algorithm; Pareto solution set; Data Envelopment Analysis (DEA)

近些年来,由强风作用所导致的高速公路交通 安全事故频发,不仅危及人身安全,也给经济财产造 成了巨大损失.为提高车辆在强风作用下的行驶安 全性,目前最常用的措施是在桥梁主梁两侧设置风 屏障,以改善车辆行驶风环境,减小风荷载对车辆的 影响<sup>[1]</sup>.

目前国内外已有多位学者通过风洞试验、数值 模拟与现场实测等研究方法,结合空气动力学,从车 辆的流场分布、气动力系数及动力响应等方面对风 屏障的防风效果开展了研究分析. 葛盛昌等[2]在强 风地区铁路干线两侧设置挡风墙,通过现场实测发 现设置挡风墙能大大降低其内侧的风速. Coleman 等[3]通过风洞试验测试了有无风屏障情况下的车辆 气动特性,结果表明风屏障能有效减小车辆气动力 系数. Chen 等[4]基于风洞试验和 CFD 数值模拟,分别 得到桥梁及车辆的气动力系数,计算并对比了有无 风屏障时桥梁及车辆的动力响应,分析了风屏障对 行车安全性的影响.结合风洞试验和数值模拟,何玮 等[5-6]探讨了风屏障参数对车桥系统的影响,发现风 屏障参数的变化对列车阻力系数的影响较为明显, 且列车位于迎风侧时其气动特性对风屏障参数的变 化更为敏感.

以上研究仅限于风屏障参数对车桥系统气动性能的影响,缺乏对风屏障参数优化的研究.针对该问题,向活跃等迅通过风洞试验测试不同高度风屏障下车辆的气动力系数,以车辆的风荷载突变量作为评价指标,基于数据包络法(DEA)评估了风屏障的防风效果,但只能在已有的方案中进行选择,容易陷人局部最优,且只是基于对列车影响的风屏障高度优化.为了开展对车桥系统影响的风屏障参数优化,苏洋等[8]通过风洞试验与数值模拟计算了不同高度风屏障下车辆及桥梁的气动力系数,以车辆倾覆力矩与桥梁阻力系数作为优化目标,为了避免DEA方

法易陷入局部最优及多目标优化不能直接判断个体优劣的缺点,引入NSGA-II&DEA混合算法探讨了风屏障高度的优化,但只是风屏障的单一参数优化.向活跃等<sup>[9]</sup>基于改进的网格搜索法,以车辆气动特性为目标函数,建立了风屏障防风效果的优化模型,对风屏障的高度和透风率进行优化.然而,上述研究只将桥梁与车辆的气动力系数作为研究目标,没有直接反映风屏障参数对车桥系统响应的影响,且主要针对铁路桥梁,较少涉及到公路桥梁.

基于某三塔双索面叠合梁斜拉桥,本文通过风洞试验分别测量桥梁和车辆在不同高度和透风率风屏障下的气动力系数,进而分析得到主梁跨中在静风稳定检验风速下的侧向位移和车辆在设计车速下的失稳临界风速;然后利用多目标遗传算法——NSGA-II,对风屏障参数进行优化,计算得到在不同高度及透风率下的Pareto解集;最后,根据数据包络法(DEA),计算每个解集中个体的相对效率值,确定风屏障的最优参数.

## 1 风洞试验

### 1.1 工程背景

本文基于某三塔双索面叠合梁斜拉桥开展研究,该桥的桥跨布置为(249.5+550+550+249.5) m,具体如图1所示.主梁采用钢混叠合梁,宽度为30.2 m,边主梁高2.92 m,主梁截面如图2所示.大桥跨越宽达1600 m、深约300 m的峡谷,桥面处高300 m,风速较大,需要在两侧设置风屏障以保障车辆的行驶安全性.

### 1.2 试验概况

为了研究风屏障参数对车辆及桥梁气动力的影响,分别开展了主梁测力试验与车辆测压试验.主梁 节段模型测力试验在长沙理工大学风洞实验室高速

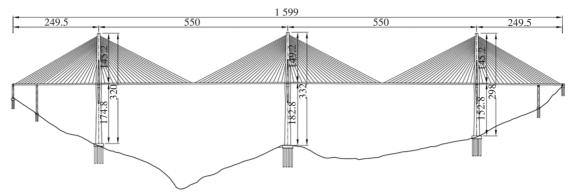


图1 桥跨布置图(单位:m)

Fig.1 Layout of bridge spans (unit: m)

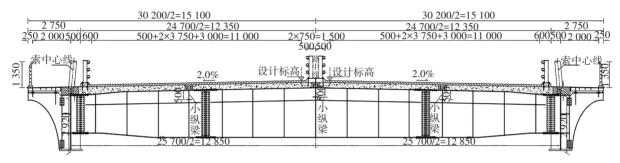


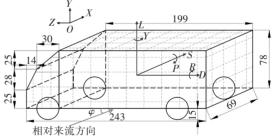
图2 主梁标准横断面图(单位:mm)

Fig.2 Standard cross section of main girder (unit: mm)

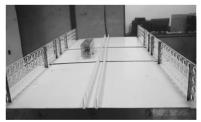
段进行,其尺寸为21 m×4 m×3 m(长×宽×高). 主梁节段模型缩尺比取1:40,如图3(a)所示. 车辆测压试验是在中南大学高速铁路建造技术国家工程实验室的高速铁路风洞试验系统进行,其尺寸为15 m×3 m×3 m(长×宽×高). 文献[10]表明,相比小轿车,厢式货车更容易发生失稳,因此车辆测压试验中以厢式货车为研究对象,具体尺寸见表1. 主梁和车辆模型缩尺比取1:32,如图3(b)(c)所示. 基于以往研究[5-6]考虑最不利情况,仅测量车辆位于迎风侧且垂直于来流时的气动力系数. 风屏障透风率依照等效透风率原则分别取10%、20%和30%,见图3(d),高度分别取1.2 m、2.0 m、3.0 m及4.0 m. 试验模型具体如图3所示.



(a)桥梁测力试验



(b)车辆模型(单位:mm)



(c)车辆气动力测压试验

**//\$///\$///\$///\$///\$///\$///\$//**10%透风率

(d)风屏障模型

图3 试验模型

Fig.3 Test model

| 表1    | 厢式货车车辆参数           |
|-------|--------------------|
| Tab.1 | Vehicle parameters |

| 参数   | 单位             | 参数值      | 参数         | 单位                | 参数值       |
|------|----------------|----------|------------|-------------------|-----------|
| 车长   | m              | 7.78     | 车体质心到地面距离  | m                 | 1.5       |
| 车高   | m              | 2.50     | 车体质心到后车轴距离 | m                 | 2.6       |
| 车宽   | m              | 2.20     | 车体质心到前车轴距离 | m                 | 3.0       |
| 面积   | $\mathrm{m}^2$ | 19.20    | 俯仰惯性矩      | $kg\!\cdot\! m^2$ | 5 516.0   |
| 车体质量 | kg             | 4 480.00 | 侧倾惯性矩      | $kg\!\cdot\! m^2$ | 1 349.0   |
| 前轮质量 | kg             | 800.00   | 偏转惯性矩      | $kg\!\cdot\! m^2$ | 100 000.0 |
| 后轮质量 | kg             | 710.00   |            |                   |           |

#### 1.3 试验结果分析

主梁的三分力系数定义参考文献[11],为简便起见,仅计算风轴坐标系下的主梁气动力系数,公式如下:

$$\begin{cases} C_{\rm D}(\alpha) = \frac{F_{\rm D}(\alpha)}{0.5\rho U_{\infty}^2 HL} \\ C_{\rm L}(\alpha) = \frac{F_{\rm L}(\alpha)}{0.5\rho U_{\infty}^2 BL} \\ C_{\rm M}(\alpha) = \frac{M(\alpha)}{0.5\rho U_{\infty}^2 B^2 L} \end{cases}$$
 (1)

式中: $\alpha$ 为风攻角; $C_{\rm D}(\alpha)$ 、 $C_{\rm L}(\alpha)$ 与 $C_{\rm M}(\alpha)$ 分别为风轴 坐标系下不同风攻角对应的主梁阻力系数、升力系数与扭矩系数; $F_{\rm D}(\alpha)$ 、 $F_{\rm L}(\alpha)$ 与 $M(\alpha)$ 分别为不同风攻角下主梁的阻力、升力与扭矩; $U_{\rm w}$ 为试验来流平均风速,取 10 m/s; $\rho$ 为空气质量密度,取 1.225 kg/m³; $H_{\rm w}$ , $L_{\rm w}$ , $B_{\rm w}$ 分别为节段模型高度、长度和宽度.

参考相关文献<sup>[5-6]</sup>,主梁阻力系数 $C_D$ 对于风屏障的参数变化较为敏感.由于篇幅所限,以下仅给出阻力系数 $C_D$ 在不同风屏障参数下随风攻角的变化情况,具体见图4.

从图 4 可以看出,在不同风屏障参数下,主梁阻力系数  $C_D$ 随风攻角的变化趋势大体一致,均在  $0^{\circ}$ 风攻角附近达到最小值,并随着风攻角绝对值的增大而增加.这是由于  $0^{\circ}$ 风攻角下的主梁断面整体阻风面积最小,随着风攻角的变化,主梁阻风面积逐渐变大.当风屏障高度较小时, $C_D$ 对风屏障透风率的变化较为敏感,但达到一定高度后透风率的影响作用减小,且均在  $0^{\circ}$ 风攻角附近透风率的影响较大.这是因为  $0^{\circ}$ 风攻角附近风屏障透风率的变化对主梁整体阻风面积的影响较大,而在大攻角下风屏障透风率的变化引起阻风面积的变化相对主梁自身阻风面积已经较小.

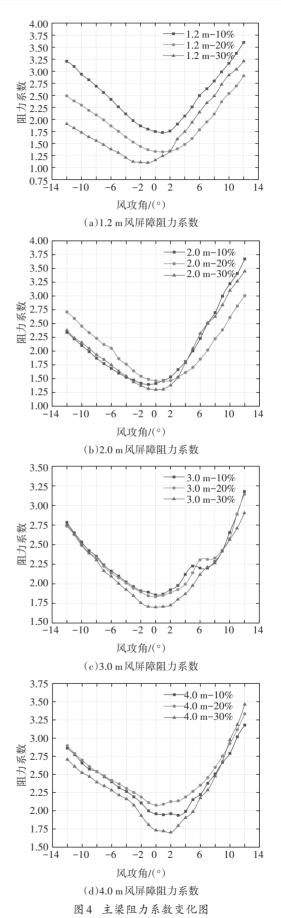
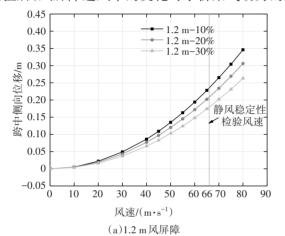
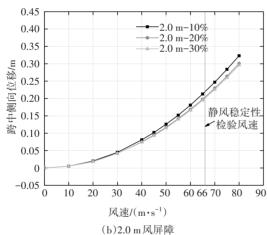


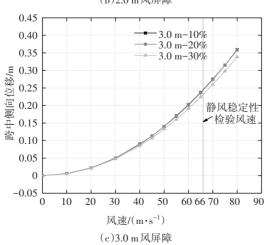
Fig.4 Variation diagram of the drag coefficient for the girder

针对这类大跨度斜拉桥,参考文献[12]对此桥进行了三维非线性静风响应分析,得到桥梁的静风响应.通过对比-5°~5°风攻角下的跨中侧向位移,-5°风攻角下的侧向位移最大,因此后续选取该风攻角下的情况予以分析.-5°风攻角下主梁跨中侧向位移随风屏障高度及透风率变化趋势如图5所示.

由图 5 看出,主梁的侧向位移随着风屏障透风率的减少而增加;但随着风屏障高度的增加,透风率的影响逐渐减弱,这主要是由于风屏障高度达到一定值后,风屏障透风率的变化对于桥梁气动力的影







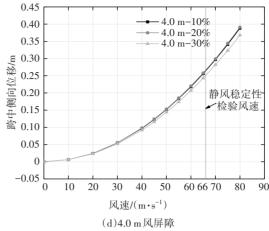


图5 主梁侧向位移变化图

Fig.5 Variation diagram of the lateral displacement for the girder

响减小,这与主梁三分力系数的变化大体一致.根据参考文献[11]计算得到此桥的静风稳定检验风速为66 m/s,将该风速下的主梁侧向位移作为反映风屏障参数对于桥梁影响的指标,位移越小则桥梁越稳定,结果见表2.

表 2 风速 66 m/s 下的主梁跨中侧向位移

Tab.2 Lateral displacement of the midspan for the girder under the wind speed of 66 m/s m

|       |       | _      |       |
|-------|-------|--------|-------|
| 风屏障高度 |       | 跨中侧向位移 |       |
| 八     | 10%   | 20%    | 30%   |
| 1.2   | 0.245 | 0.234  | 0.202 |
| 2.0   | 0.250 | 0.247  | 0.230 |
| 3.0   | 0.275 | 0.274  | 0.260 |
| 4.0   | 0.297 | 0.299  | 0.282 |

从表 2 可看出,主梁跨中侧向位移的变化趋势与主梁阻力系数  $C_n$ 的变化趋势是一致的,随着风屏障高度的增加、透风率的减少,侧向位移增大.但是 4 m高度下并不完全符合这个趋势,最大值出现在 20%透风率的情况,这可能是因为此时主梁的阻力系数相差不大,升力系数和扭矩系数对侧向位移的影响变得突出.

车辆气动力系数的处理参考文献[13],定义如下:

$$\begin{cases} C_{\rm S} = \frac{F_{\rm S}}{0.5\rho U_{\infty}^{2} A}, & C_{\rm P} = \frac{M_{\rm P}}{0.5\rho U_{\infty}^{2} A h_{\rm v}} \\ C_{\rm L} = \frac{F_{\rm L}}{0.5\rho U_{\infty}^{2} A}, & C_{\rm Y} = \frac{M_{\rm Y}}{0.5\rho U_{\infty}^{2} A h_{\rm v}} \\ C_{\rm D} = \frac{F_{\rm D}}{0.5\rho U_{\infty}^{2} A}, & C_{\rm R} = \frac{M_{\rm R}}{0.5\rho U_{\infty}^{2} A h_{\rm v}} \end{cases}$$
(2)

式中:A为车辆迎风侧面积; $h_v$ 为车辆质心距车辆底面距离; $C_s$ 、 $C_L$ 、 $C_D$ 、 $C_p$ 、 $C_v$ 和  $C_R$ 分别为车辆的侧向力系数、升力系数、阻力系数、俯仰力矩系数、偏转力矩系数和侧倾力矩系数; $F_s$ 、 $F_L$ 、 $F_D$ 、 $M_P$ 、 $M_v$ 和 $M_R$ 分别为作用于车辆质心的侧力、升力、阻力、俯仰力矩、偏转力矩和侧倾力矩.

将车辆气动力进行处理,对风屏障参数变化较敏感的侧向力系数  $C_s$ 的试验结果如图 6 所示.可以看到,车辆的侧向力系数  $C_s$ 随着风屏障高度与透风率变化的规律与主梁三分力系数的变化是相反的.

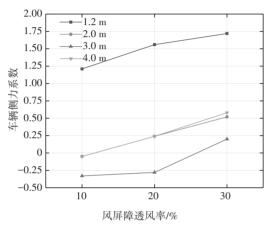


图 6 车辆侧力系数随不同风屏障参数的变化图 Fig.6 Variation diagram of lateral force coefficient for the vehicle under various parameters of the wind barrier

基于表1厢式货车参数,编写程序计算车辆静力失稳临界风速,将车辆在设计车速下行驶出现车轮反力为0时作为临界失稳状态<sup>[10]</sup>,结果如表3所示.由表3可以看出,车辆临界风速变化规律与车辆气动力系数变化规律大体上是一致的.但是在30%透风率下,4.0 m风屏障下的车辆临界风速小于3.0 m风屏障下的,这是因为在3.0 m和4.0 m的高度下,侧力系数相差较小,由侧力系数差异产生的影响不明显,临界风速由其他5个气动力系数所控制.

#### 表3 车辆临界风速

Tab.3 Critical wind speed of the vehicle

| 风屏障高度/m | I   | 告界风速/(m⋅s <sup>-1</sup> | )   |
|---------|-----|-------------------------|-----|
|         | 10% | 20%                     | 30% |
| 1.2     | 53  | 46                      | 43  |
| 2.0     | 155 | 94                      | 72  |
| 3.0     | 128 | 124                     | 118 |
| 4.0     | 214 | 149                     | 88  |

## 2 NSGA-II&DEA多目标优化模型

#### 2.1 多目标优化模型及结果

以往风屏障参数优化大多是通过调整风屏障高度或透风率以达到车辆安全行驶的目的,属于单目标优化问题(Single-objective Optimization Problem, SOP)<sup>[7]</sup>. 然而,随着桥梁跨度增加,风屏障对于桥梁的作用也不容忽视,即需要同时考虑风屏障对车辆和桥梁的影响,此时涉及多目标优化问题(Multi-objective Optimization Problem, MOP). 多目标优化问题通常表示为在一组约束条件下使得多个目标函数都趋于最大化或最小化,以最小化优化为例,其具体描述如下:

$$\begin{cases}
\min F(\mathbf{x}) = \left[ f_1(\mathbf{x}), f_2(\mathbf{x}), \dots, f_n(\mathbf{x}) \right] \\
\text{s.t} \begin{cases} h_i(\mathbf{x}) = 0; & i = 1, 2, \dots, I \\ g_j(\mathbf{x}) \leq 0; & j = 1, 2, \dots, J \end{cases} 
\end{cases} \tag{3}$$

其中:l维向量 $\mathbf{x}=\{x_1,x_2,\cdots,x_l\}$ 为决策变量,包括l个决策变量.式(3)表示了n个优化目标函数的多目标最小化优化问题,l为决策变量个数,l为等式约束的数目,l为不等式约束的数目.

多目标优化算法根据具体算法采用相应的筛选机制对个体进行筛选,最终得到一组无法直接比较优劣的解集,也就是说在该解集中无法做到对一目标函数进行优化的同时而不减弱其它目标函数,一般称该解集为Pareto最优解<sup>[8]</sup>.

本文采用基于Pareto 最优概念的多目标遗传算法——NSGA-II<sup>[14-16]</sup>(Non-Dominated Sorting Genetic Algorithm-II).相比于上一代算法,NSGA-II能够有效提高对Pareto解集的计算效率,同时保证种群的多样性和结果的优良性.其具体流程如图7所示.

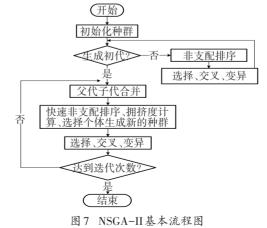


Fig.7 Basic flow chart of NSGA-II

以桥梁跨中侧向位移最小与车辆的临界风速最大为优化目标,由于风洞试验成本较高,仅对有限的几个风屏障参数下的车桥气动力系数进行了测试,同时对两个参数进行拟合精度不够,因此分别对风屏障的高度和透风率进行优化.根据表2中的结果,

分别将主梁跨中侧向位移随风屏障高度和透风率变化的曲线采用多项式函数进行拟合<sup>[8]</sup>. 同理,基于表3结果,分别将车辆临界风速随风屏障高度和透风率变化的曲线采用多项式函数进行拟合<sup>[8]</sup>. 其拟合误差均较小,拟合形式如式(4)(5):

$$\begin{cases} f_1 = -1.05x^2 + 0.205x + 0.235, & h_1 = 200x^2 - 130x + 64, & 0.1 \le x \le 0.3, & z = 1.2 \text{ m} \\ f_2 = -0.7x^2 + 0.18x + 0.239, & h_2 = 1950x^2 - 1195x + 255, & 0.1 \le x \le 0.3, & z = 2.0 \text{ m} \\ f_3 = -0.65x^2 + 0.185x + 0.263, & h_3 = -100x^2 - 10x + 130, & 0.1 \le x \le 0.3, & z = 3.0 \text{ m} \\ f_4 = -0.95x^2 + 0.305x + 0.276, & h_4 = -630x + 276.33, & 0.1 \le x \le 0.3, & z = 4.0 \text{ m} \end{cases}$$

$$\begin{cases} g_1 = 0.0036z^2 + 0.0005z + 0.2379, & y_1 = 50.833z^3 - 401z^2 + 1012.2z - 672, & 1.2 \le z \le 4.0, x = 10\% \\ g_2 = 0.002z^2 + 0.0133z + 0.2144, & y_2 = -8.6106z^2 + 80.589z - 36.724, & 1.2 \le z \le 4.0, x = 20\% \\ g_3 = -0.0035z^2 + 0.0467z + 0.1508, & y_3 = -15.506z^3 + 101.55z^2 - 167.15z - 124.14, & 1.2 \le z \le 4.0, x = 30\% \end{cases}$$

式中: $f_i$ 和 $g_i$ 为桥梁跨中侧向位移随风屏障参数变化的拟合函数; $h_i$ 和 $y_i$ 为车辆临界风速随风屏障参数变化的拟合函数;x和z分别表示风屏障透风率和高度;式(4)表示不同风屏障高度下 $f_i$ 和 $h_i$ 分别随风屏障透风率x变化的函数,i $\in$ [1,4];式(5)表示不同风屏障透风率x变化函数,j $\in$ [1,3].

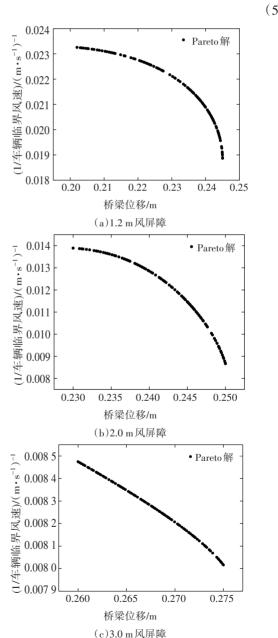
参考相关文献[8,14-16]编写NSGA-II算法,参照文献[8]设置NSGA-II算法的参数:目标函数个数为2;种群数量N取100;迭代次数取600;编码方式采用实数编码;交叉概率 $P_{\rm c}$ 取0.9;变异概率 $P_{\rm m}$ 取0.1.遗传算法进行最小值优化,由于优化目标是使桥梁跨中侧向位移函数 $f_{\rm i}$ 、 $g_{\rm j}$ 值尽可能小,车辆临界风速 $h_{\rm i}$ 、 $y_{\rm j}$ 值尽可能大,因此将 $h_{\rm i}$ 、 $y_{\rm j}$ 进行预处理,采用其倒数 $1/h_{\rm i}$ 、 $1/y_{\rm j}$ ,多目标优化数学模型见式(6):

$$\begin{cases} \min: f_i \\ \min: 1/h_i \end{cases} \quad 0.1 \le x \le 0.3 \quad \text{(a)}$$

$$\begin{cases} \min: g_j \\ \min: 1/y_j \end{cases} \quad 1.2 \le z \le 4.0 \quad \text{(b)}$$

基于式(6)所表示的优化模型,对各个参数进行优化计算得到 Pareto 解集.由于遗传算法的个体产生具有随机性,使得结果可能会在一定的范围存在误差,因此通过多次重复计算以减小算法自身带来的随机误差,优化结果如图 8 和图 9 所示.

图 8 和图 9 为 NSGA-II 程序计算得到的 Pareto 解集,从图中可以看出 Pareto 解集中个体在可行域中分布均匀,且不同高度及透风率下的计算结果趋势基本一致.图 9(a)中出现的不连续情况,说明在0.255~0.285之间的个体相对于其它个体并不占优,所以在迭代过程中被淘汰.但是决策者无法直接判断 Pareto 最优解集中个体的优劣,为了弥补遗传算



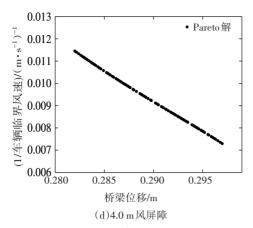
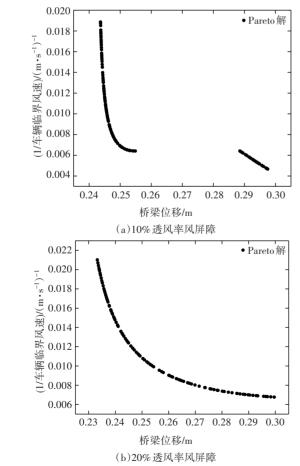


图 8 不同风屏障高度下的 Pareto 解集 Fig. 8 Pareto solution set considering the wind barriers with different heights

法的这一缺陷,本文引入综合评价方法对Pareto解集进行相对效率值计算.

## 2.2 数据包络法原理及结果

综合评价方法中的数据包络法(DEA)[17]相比于其它综合评价方法具有客观性、对输入输出无量纲等优点.该方法包含多种模型,本文采用超效率CCR-DEA(Super-Efficiency-CCR-DEA)模型[18]对Pareto解集进行相对效率分析.



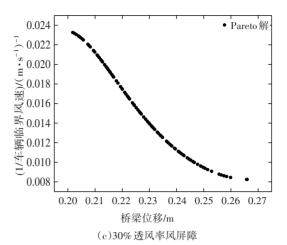


图 9 不同风屏障透风率下的Pareto 解集 Fig.9 Pareto solution set considering the wind barriers with different ventilation rates

假设有n个评价对象,记为 $DMU_i(i=1,2,\dots,n)$ , 具有k种输入与m种输出,对 $i_0$ 个决策单元进行评价,则其相对效率评价CCR模型可以构造如下[17]:

$$\begin{cases} \operatorname{Max} & E_0 = \frac{U^{\mathrm{T}} Y_0}{V^{\mathrm{T}} X_0} \\ \frac{U^{\mathrm{T}} Y_i}{V^{\mathrm{T}} X_i} \leq 1; & i = 1, \dots, n \\ u \geq 0, v \geq 0 \end{cases}$$
 (7)

式中: $E_0$ 为第 $i_0$ 个评价对象的相对效率值; $V^{\text{T}}=(v_1,v_2, \dots, v_k)$ 、 $U^{\text{T}}=(u_1,u_2,\dots, u_m)^{\text{T}}$ 分别表示输出、输入向量的初始权重值; $X_0=(x_{1i},x_{2i},\dots, x_{ki})^{\text{T}}$ 、 $Y_0=(y_{1i},y_{2i},\dots, y_{mi})^{\text{T}}$ 分别表示输入、输出向量.

然而, CCR-DEA模型只是区分了效率值的高低,并不能对效率值为1的个体进行效率排序[18],为此采用超效率 CCR-DEA模型对高效率个体进行排序,模型如下:

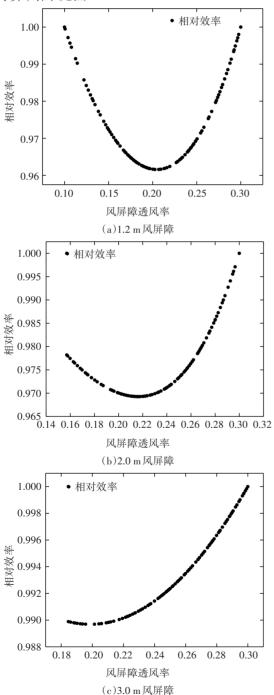
$$\begin{cases} \operatorname{Min}\theta^{\sup} \\ \operatorname{s.t} \sum_{i=1}^{n} X_{i} \lambda_{i} \leq \theta^{\sup} X_{0} \\ \sum_{i=1}^{n} Y_{i} \lambda_{i} \geq Y_{0} \\ \lambda_{i} \geq 0 \; ; \; i = 1, 2, \cdots, n \end{cases}$$

$$(8)$$

DEA方法中要求输入最小、输出最大,则相应的评价对象的效率指数越大,对于输入、输出指标要求为非负值且无量纲要求.据此,将主梁跨中侧向位移与车辆临界风速的倒数(即上文计算的 Pareto 解集中的个体)作为 DEA 的两个输入指标,编写了 DEA方法计算程序<sup>[7,17-18]</sup>.对于两个输入指标,其值越小,则主梁跨中侧向位移越小,车辆临界风速越大,对于

车桥系统越安全. 因此, 在程序中对输出指标设置为定值, 两个输入指标越小, 则相对效率指数 E 越大, 说明风屏障对车桥系统的影响作用越好. 对各个工况中 DMU 的相对效率值进行计算, 结果如图 10 所示.

由图 10 可知:在不同的风屏障高度下,透风率为 30% 时的相对效率值均为最大,说明透风率为 30%的风屏障的防风效果最好.因此,接下来对 30% 透风率的风屏障在不同高度下的结果进行相对效率值计算,结果见图 11.



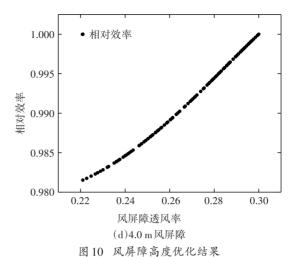


Fig.10 Optimal results for the wind barriers
with different heights

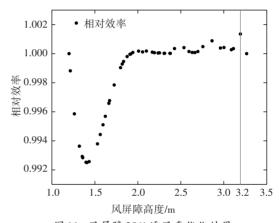


图 11 风屏障 30% 透风率优化结果 Fig.11 Optimal result for the wind barrier with the ventilation rate of 30%

从图 11 可以看出,有多个个体的相对效率值较为接近,但是并不影响对其进行优劣排序[8.19]. 通过对比,在高度为 3.2 m时,相对效率值达到最大.由此在不考虑经济性的情况下,可以得到高度为 3.2 m、透风率为 30% 的风屏障综合抗风效果最好.

## 3 结 论

本文基于某三塔斜拉桥,考虑了风屏障高度和透风率对桥梁和车辆的影响.以桥梁静风响应与车辆的失稳临界风速为优化目标,将NSGA-II算法与DEA方法结合对高速公路桥梁风屏障的高度及透风率参数进行了优化,得到以下结论:

- 1)主梁及车辆气动力系数随着风屏障的参数变化而变化,呈现一定的规律,随着阻风面积的增大,主梁的阻力系数是增大的,而车辆的侧力系数是减小的.
  - 2)主梁在静风检验风速下的位移、车辆的临界

风速分别与其阻力系数和侧力系数的变化趋势基本一致,但随着风屏障高度的增加,趋势发生了改变,这可能是风屏障达到一定高度时,阻力系数与侧力系数随高度变化较小,差异不明显,其它气动力系数的影响起控制作用.

3)将多目标遗传算法 NSGA-II 与 DEA 方法结合,首先经 NSGA-II 算法多次计算得到不同风屏障参数下的 Pareto 解集,再利用超效率 CCR-DEA 模型对 Pareto 解集中的个体进行相对效率计算,得到该桥风屏障在透风率为30%、高度为3.2 m时对于车桥系统的综合抗风效果最佳.

## 参考文献

- [1] 王厚雄,高注,王蜀东,等.挡风墙高度的研究[J].中国铁道科学,1990,11(1):14-22.
  - WANG H X, GAO Z, WANG S D, et al. Study on the heighty of wind-retaining wall [J]. China Railway Science, 1990, 11(1): 14-22. (In Chinese)
- [2] 葛盛昌, 蒋富强. 兰新铁路强风地区风沙成因及挡风墙防风效果分析[J]. 铁道工程学报, 2009, 26(5): 1-4. GE S C, JIANG F Q. Analyses of the causes for wind disaster in strong wind area along Lanzhou-Xinjiang railway and the effect of windbreak [J]. Journal of Railway Engineering Society, 2009, 26 (5): 1-4. (In Chinese)
- [3] COLEMAN S A, BAKER C J. The reduction of accident risk for high sided road vehicles in cross winds [J]. Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 1992, 44 (1/3): 2685– 2695
- [4] CHEN N, LI Y L, WANG B, et al. Effects of wind barrier on the safety of vehicles driven on bridges [J]. Journal of Wind Engineering and Industrial Aerodynamics, 2015, 143: 113-127.
- [5] 何玮,郭向荣,朱志辉,等.风屏障高度对城轨专用斜拉桥车桥系统气动特性的影响[J].中南大学学报(自然科学版), 2017, 48(8): 2238-2244.
  - HE W, GUO X R, ZHU Z H, et al. Effect of wind barrier's height on train-bridge system aerodynamic characteristic of cable-stayed bridge for urban railway transportation [J]. Journal of Central South University (Science and Technology), 2017, 48 (8): 2238–2244. (In Chinese)
- [6] 何玮,郭向荣,邹云峰,等.风屏障透风率对侧风下大跨度斜拉桥车-桥耦合振动的影响[J].中南大学学报(自然科学版), 2016, 47(5): 1715-1721.
  - HE W, GUO X R, ZOU Y F, et al. Effect of wind barrier porosity on coupled vibration of train-bridge system for long-span cable-stayed bridge in crosswind [J]. Journal of Central South University (Science and Technology), 2016, 47(5): 1715–1721. (In Chinese)
- [7] 向活跃,李永乐,廖海黎.基于DEA的铁路桥梁风屏障防风效果评价[J].西南交通大学学报,2012,47(4):546-550.

  XIANG H Y, LI Y L, LIAO H L. DEA-based evaluation of wind shielding effect of wind barrier for railway bridges [J]. Journal of Southwest Jiaotong University, 2012, 47(4):546-550. (In Chi-
- [8] 苏洋,李永乐,向活跃,等.基于NSGA-II &DEA 混合算法的高速铁路桥梁风屏障高度多目标优化研究[J].工程力学,2016,33(9):138-145.
  - SU Y, LI Y L, XIANG H Y, et al. Multi-objective optimization of

- wind screen height for high-speed railway bridges based on NSGA-II & DEA hybrid algorithm [J]. Engineering Mechanics, 2016, 33(9): 138-145. (In Chinese)
- [9] 向活跃,李永乐,苏洋,等. 铁路风屏障防风效果代理模型优化 [J]. 西南交通大学学报, 2016, 51(6): 1098–1104. XIANG H Y, LI Y L, SU Y, et al. Surrogate model optimizations for protective effects of railway wind barriers [J]. Journal of Southwest Jiaotong University, 2016, 51(6): 1098–1104. (In Chinese)
- [10] 韩艳,刘叶,黄静文,等.考虑车桥间气动干扰的桥上车辆行驶 安全性分析[J]. 湖南大学学报(自然科学版),2019,46(7): 76-85
  - HAN Y, LIU Y, HUANG J W, et al. Traffic safety analysis of vehicles on a bridge considering the aerodynamic interference between vehicles and bridge [J]. Journal of Hunan University (Natural Sciences), 2019, 46(7): 76–85. (In Chinese)
- [11] 公路桥梁抗风设计规范:JTG/T 3360-01—2018[S]. 北京: 人民交通出版社, 2018: 15-30.
  Wind-resistant design specification for highway bridges: JTG/T 3360-01—2018 [S]. Beijing: People's Communications Press, 2018: 15-30. (In Chinese)
- [12] 张辉, 韩艳, 田仲初. 大跨度斜拉桥静风稳定性及影响参数分析[J]. 中外公路, 2010, 30(3): 114-117.

  ZHANG H, HAN Y, TIAN Z C. Analysis of static wind stability and influence parameters of long-span cable-stayed bridges [J].

  Journal of China & Foreign Highway, 2010, 30(3): 114-117. (In Chinese)
- [13] 何旭辉,薛繁荣,邹云峰,等. 横风下π型断面大跨桥上汽车气动特性风洞试验[J]. 中国公路学报, 2019, 32(10): 169–177. HE X H, XUE F R, ZOU Y F, et al. Wind tunnel test on aerodynamic characteristics of large-span bridge with vehicles on π-cross section under cross wind [J]. China Journal of Highway and Transport, 2019, 32(10): 169–177. (In Chinese)
- [14] DEB K, PRATAP A, AGARWAL S, et al. A fast and elitist multiobjective genetic algorithm: NSGA-II [J]. Evolutionary Computation, 2002, 6(2): 182-197.
- [15] 陈梓铭,郭鹏程,熊勇,等.基于响应面模型的滑移门动力学特性多目标优化[J]. 湖南大学学报(自然科学版), 2019, 46 (4): 17-24.
  - CHEN Z M, GUO P C, XIONG Y, et al. Multi-objective optimization of sliding door dynamic characteristics based on response surface model [J]. Journal of Hunan University (Natural Sciences), 2019,46(4):17-24. (In Chinese)
- [16] 张农, 王少华, 张邦基, 等. 液压互联悬架参数全局灵敏度分析与多目标优化[J]. 湖南大学学报(自然科学版), 2020, 47 (10): 1-9.

  ZHANG N, WANG S H, ZHANG B J, et al. Global sensitivity
  - analysis and multi-objective optimization of hydraulic interconnected suspension parameters [J]. Journal of Hunan University (Natural Sciences), 2020, 47(10): 1–9. (In Chinese)
- [17] 盛昭翰. DEA 理论方法与应用[M]. 北京: 科学出版社, 1994: 14-30.
  - SHENG Z H. DEA theory method and application [M]. Beijing: Science Press, 1994: 14-30. (In Chinese)
- [18] 匡海波. 基于超效率 CCR-DEA 的中国港口上市公司成本效率评价研究[J]. 中国管理科学, 2007(3): 142-148.

  KUANG H B. Investigating cost efficiency of china port public companies based on SUP-CCR-DEA [J]. Chinese Journal of Management Science, 2007(3): 142-148. (In Chinese)
- [19] SHEIKHALISHAHI M, EBRAHIMIPOUR V, FARAHANI M H. An integrated GA-DEA algorithm for determining the most effective maintenance policy for a k-out-of-n problem [J]. Journal of Intelligent Manufacturing, 2014, 25(6): 1455-1462.