文章编号: 1672 - 3317 (2022) 02 - 0131 - 09

基于 Pareto 最优解的跨流域调水泵站多目标优化运行研究

朱博文¹, 龚 懿^{1*}, 陈再扬¹, 王诗文¹, 陈永丰²

(1.扬州大学 水利科学与工程学院, 江苏 扬州 225000; 2.溧阳市水利局, 江苏 溧阳 213300)

摘 要:【目的】探究跨流域调水泵站多目标优化运行。【方法】以泵站提水费用最小及站内机组间流量不均匀度最 小为目标,以调水周期内各时段各机组叶片安放角为决策变量,本文建立了泵站多目标优化运行非线性数学模型, 提出了基于 Pareto 最优解理论求解的多目标遗传算法。以南水北调东线源头江都 4 站为研究实例,考虑峰谷分时电 价影响,开展了不同日均扬程及提水负荷下的典型计算分析。【结果】综合考虑泵站运行的安全性和经济性,在100%、 80%、60%提水负荷下, 江都 4 站最佳运行方案对应的每万 m³ 提水费用较常规运行方案平均节约 12.44%、14.26% 和 3.69%, 机组间流量不均匀度相较于单独考虑经济运行目标的方案显著减少。【结论】新建立的模型能够有效降低 泵站优化运行过程中的安全隐患。

关键词: 泵站; 多目标优化; 运行; 多机组; Pareto 最优解

中图分类号: TV675

文献标志码:A

doi: 10.13522/j.cnki.ggps.2021359



朱博文, 龚懿, 陈再扬, 等. 基于 Pareto 最优解的跨流域调水泵站多目标优化运行研究[J]. 灌溉排水学报, 2022, 41(2): 131-139.

ZHU Bowen, GONG Yi, CHEN Zaiyang, et al. Multi-objective Optimization of Cross-basin Water Pump Station Solved by the Pareto Method[J]. Journal of Irrigation and Drainage, 2022, 41(2): 131-139.

0 引言

【研究意义】南水北调工程是解决我国水资源空 间分布不均的重要工程措施。其中, 东线工程受地形 影响建有大量低扬程、大流量跨流域调水泵站。该类 跨流域调水泵站具有安装机组多、单机流量大、运行 时间长、提水费用大的特点。由于其年运行时间长, 在保证提水目标实现、机组运行寿命等基本要求的基 础上,如何更好地兼顾运行过程中的经济性和安全性, 实现泵站多目标优化运行,具有十分重要的意义。

【研究进展】目前,国内外对泵站(群)优化运 行已有许多研究, 在模型构建方面主要是以泵站运行 费用最小[1-4]、耗电量最低[5-7]或各机组总体效率最高[8] 为目标,在模型求解方面主要包括动态规划法^[9]、遗 传算法[10]、蚁群算法[11]、狼群算法[12]、人工蜂群算 法[13]等。程吉林等[14]考虑峰谷电价及潮汐影响,以耗 电费用最少为目标,构建叶片可调单机组优化数学模 型并利用动态规划求解,结果表明,在潮型不变的情 况下变角优化运行方案较常规运行方案有更好的经 济性。龚懿等[15]以泵站站内多机组日运行耗电费用最 低为目标,构建泵站站内多机组叶片全调节优化运行

收稿日期: 2021-08-08

基金项目:扬州大学科技创新培育基金项目(2019CXJ071)

作者简介:朱博文(1996-),男,江苏启东人。硕士研究生,主要研究方 向为水利规划理论与应用。E-mail: 18796110546@163.com

通信作者: 龚懿(1983-), 男, 江苏常熟人。副教授, 博士, 主要从事水 利水电工程管理决策及应用研究。E-mail: gongyi_8@163.com

数学模型,利用大系统分解-动态规划聚合法求解, 获得较好的优化结果。张倩[16]基于城市污水泵站的特 点,构建包含泵站出流流量时段间变幅最小目标、泵 站能耗最小目标、机组启停次数最小目标的污水泵站 优化运行数学模型,利用分层序列法化简后采用遗传 算法求解。梁兴等[17]以调度周期内机组启动次数衡量 维修成本,建立以抽水电费最小及机组启动次数最少 的多目标优化数学模型,并基于 Pareto 最优解理论采 用混合粒子群算法求解,结果表明片面追求泵站经济 运行可能会导致机组启停机次数增加引起维修成本 急剧增加。孔波等[18]以调水量最大、发电量最大和能 耗最小为目标构建电站-水库-泵站群多目标优化数学 模型,通过改进布谷鸟算法获得 Pareto 解集,结果表 明该模型各项指标合理,具有一定的优势。

【切入点】以往研究表明,在泵站优化运行过程 中水泵机组需要频繁调角、变速、开停机。由此导致 机组间提水流量差异较大, 易在泵站出水池形成较大 的回流区或折冲水流,产生比较严重的壁面冲刷[19-20]。 对于大型跨流域调水泵站,运行时间长、单机组流量 大,机组间出水管流量差异程度对泵站安全运行影响 尤为明显, 而到目前为止大多数研究并未考虑优化运 行后出水水流对泵站出水池的冲刷,由此带来的不安 全因素随着运行时间的增加缓慢累积, 最终可能造成 严重的后果。

【拟解决的关键问题】本文在泵站单机组单目标

变角优化、站内多机组单目标变角优化研究的基础上,探索考虑经济和安全运行的泵站多目标优化运行的复杂非线性数学模型构建及其系统工程求解方法,分析不同工况下站内多机组优化运行方案,确定最佳运行组合,研究成果对跨流域调水泵站经济、安全运行具有较强的理论及现实意义。

1 考虑经济安全的泵站多机组多目标优化模 型构建

以一个调水周期内泵站运行提水耗电费用最小, 以及一个调水周期内各时段泵机组间出水流量不均 匀度最小为目标,以各时段各机组叶片安放角为决策 变量,以提水期内泵站提水总量、电机配套功率、各 机组启停机次数为约束条件,构建以下泵站多机组多 目标优化运行数学模型。

1.1 目标函数

1)运行费用最小目标:

$$f_1 = \min Z_1 = \min \sum_{j=1}^{M} \sum_{i=1}^{N} \frac{\rho \cdot g \cdot Q_{i,j}(\theta_{i,j}) \cdot H_i}{\eta_{i,j}(\theta_{i,j}) \cdot \gamma_i \cdot \sigma_j} \cdot T_i \cdot P_i, \quad (1)$$

式中: f_1 为泵站 1 次调水期内运行最小耗电费用(元); Z_1 为泵站 1 次调水期内运行耗电费用(元); M为水泵机组台数; j 为机组编号, j=1、2、3、…、M; N为 1 次调水期内划分的时段数; i 为时段编号, i=1、2、3、…、N; $Q_{i,j}(\theta_{i,j})$ 为第 i 时段第 j 台水泵流量(\mathbf{m}^3/\mathbf{s}), 在扬程、转速一定时,为叶片安放角 θ_i 的函数; H_i 为第 i 时段的时均扬程(\mathbf{m}); T_i 为第 i 时段的时段长度(\mathbf{h}); P_i 为第 i 时段的峰谷电价(元/(\mathbf{kW} \mathbf{h})); $\eta_{i,j}$ ($\theta_{i,j}$)为第 i 时段第 j 台水泵的装置效率(%),与第 i 时段流量、扬程有关; γ_j 为第 j 台水泵的电动机效率,在负荷大于 60%时,可以认为基本不变,按 94%考虑; σ_j 为第 j 台水泵的传动效率,按直联机组考虑,取 100%。

2) 各时段各机组流量不均匀度最小目标:

$$f_1 = \min Z_2 = \min \sum_{i=1}^{N} \sum_{j=1}^{M} \frac{\left| Q_{i,j}(\theta_{i,j}) \cdot \bar{Q}_i \right|}{M},$$
 (2)

式中: f_2 为泵站 1 次调水周期内各时段各机组流量不均匀度最小值 (m^3/s) ; Z_2 为泵站 1 次调水周期内各时段各机组流量不均匀度大小 (m^3/s) ; \overline{Q}_i 为第 i 时段各机组的平均流量 (m^3/s) 。在本文中各时段各机组流量不均匀度定义为: 各机组提水流量与该时段机组平均流量差值的绝对值总和与机组台数的比值。

1.2 约束条件

目标提水量约束:

$$\sum_{j=1}^{M} \sum_{i=1}^{N} Q_{i,j}(\theta_{i,j}) \cdot T_i \geqslant W_{\circ}$$
 (3)

电机配套功率约束:

$$N_{i,i}(\theta_{i,i}) \leqslant N_{0,i} \circ \tag{4}$$

开停机次数约束:

$$D_i \leqslant D_{i,0},\tag{5}$$

式中: W 为泵站目标提水总量(\mathbf{m}^3); $N_{i,j}$ ($\theta_{i,j}$)为第 i 阶段第 j 台水泵机组对应于叶片安放角 $\theta_{i,j}$ 的实际功率(\mathbf{k} W),应小于等于第 j 台水泵的电动机配套功率 $N_{0,j}$; D_j 为第 j 台水泵运行期内间断性停机次数,考虑到大型水泵频繁开停机过程对泵机组损耗较大,应小于各台机组规定的间断性停机次数 $D_{i,0}$ 。

2 模型求解

2.1 模型特点及求解思路

上述模型为多约束多目标非线性数学模型,目标一为泵站 1 次调水期内运行费用最低;目标二为泵站 1 次调水期内各机组间流量不均匀度总和最小。一般地,可以将原模型通过一定方式变换为单目标问题的标量化方法来求解(权重法)。但多数情况下,由于各目标之间物理意义及数量级之间差异,通过权重法将多目标问题转换为单目标问题进行求解,效果并不是很理想。

对于本文而言,2目标函数间存在的相互关系使得最优解不一定唯一,通常可以求得不比任何解差的解集,该解集可以称之为Pareto最优解。

2.2 求解方法

1) 多目标遗传算法求解 Pareto 前沿

为了解决泵站<mark>多目标优化运行问题</mark>,本文使用基于 Pareto 最优解的多目标遗传算法对模型进行求解,主要是以基本遗传算法的选择、交叉、变异为基础,引入 Pareto 最优解概念解决多目标优化问题^[21-22]。

在多目标优化问题中,根据解的优越关系定义 Pareto 最优解。对于本文,即任意的 2 个决策向量 $X_1 = (\theta_{1,1}, \theta_{1,2}, \dots, \theta_{N,M})$ 、 $X_2 = (\vec{\theta}_{1,1}, \vec{\theta}_{1,2}, \dots, \vec{\theta}_{N,M})$ 若满足:

$$\begin{cases}
\forall k \in \{1,2\}, f_k^{\text{suit}}(X_1) \leq f_k^{\text{suit}}(X_2) \\
\exists s \in \{1,2\}, f_s^{\text{suit}}(X_1) < f_s^{\text{suit}}(X_2)
\end{cases}, (6)$$

式中: f^{suit} 为目标函数值对应的适应度大小; $s \times k$ 为目标函数序号; $X_1 \times X_2$ 为任意 2 个泵站各机组各时段叶片安放角决策向量。

则可以称 X_1 支配 X_2 ,在解空间内如果不存在解 X 支配 X_1 。 X_1 即为非支配解,这样的解的集合就是非 支配解集或称为 Pareto 前沿。

快速非支配排序多目标遗传算法(NSGA-II)是 在非支配排序遗传算法(NSGA)的基础上引入拥挤 度和拥挤度比较算子,克服了 NSGA 算法需要人工指 定共享半径的适应度共享策略的弊端, 使得 Pareto 前 沿分布更加均匀,多样性更好[23]。

某个体的拥挤度是指在经过归一化处理后的 Pareto 前沿中,包含该个体但不包含任何其他个体的 最大矩形的长短边之和的大小。除第1个及最后一个 个体,其余个体的拥挤度可以表示为:

$$d_p = \sum_{s=1}^2 \frac{\left|f_{(p+1)_s}^{\text{suit}} f_{(p+1)_s}^{\text{suit}} f_{(p+1)_s}^{\text{suit}}\right|}{\left(\max\left\{f_{s_1}^{\text{suit}} f_{s_2}^{\text{suit}}, \dots, f_{spop}^{\text{suit}}\right\} - \min\left\{f_{s_1}^{\text{suit}} f_{s_2}^{\text{suit}}, \dots, f_{spop}^{\text{suit}}\right\}}, \quad (7)$$

式中: d_p 为种群中第 p 个个体的拥挤度大小; s 为目标函数序号。

在运算过程中,各台机组各时段的叶片安放角 θ_i , 为决策变量,每个决策向量X中共有 $M\times N$ 个决策变 量,每个决策向量即为多目标遗传算法中的一个个体。 快速非支配排序及拥挤度计算主要包括以下步骤:

- ①计算每个个体不同目标的适应度大小并保存。
- ②通过比较每个个体不同目标的适应度数值大 小, 获得每个个体被支配的数量。
 - ③将种群中的个体通过被支配数量升序排列。
- ④将升序排列的种群中首末2个体拥挤度d设为 无穷大,从第2个个体开始拥挤度按式(7)计算。
- ⑤将种群中个体以被支配数大小再次进行升序 排列,同时比较拥挤度大小,若被支配数相等则拥挤 度大的个体排序在前。

2) 确定泵站多机组最佳运行方案

对于某一特定问题通常需要寻求一个确定的解。 为此,需要进一步构建评价函数对求得的 Pareto 前沿 Powets 理含义不同,数量级相差也比较大,本文采用对 Pareto 前沿中的各组非劣解的目标函数值进行归一化后,与理想点距离远近作为评价指标,选取距离理想点最近的一组非劣解作为最佳运行方案^[24]。这里的理想点是指 Pareto 前沿中同时取得目标函数最小值的占 左归 一化后即为坐标轴原点, 距离是指在平面迪卡尔坐标 系中两点间空间相隔大小。求解步骤如下:

$$\Delta f_s = \max \left\{ f_{s_1} f_{s_2}, \dots f_{s_{\text{pop}}} \right\} - \min \left\{ f_{s_1} f_{s_2}, \dots f_{s_{\text{pop}}} \right\}, \quad (8)$$

式中: Δf_s 为 Pareto 前沿中, 第 s 个目标的最大值与 最小值之差。

$$m_s = \min \{ f_{s_1} f_{s_2}, \dots f_{s_{\text{pop}}} \},$$
 (9)

式中: m_s 为 Pareto 前沿中,第s个目标的最小值。

$$f = \left[\sum_{s=1}^{2} \left(\frac{f_{sp} - m_s}{\Delta f_s} \right)^2 \right]^{\frac{1}{2}}, \tag{10}$$

式中: f 为归一化后, Pareto 前沿中各点距离理想点

的大小。

将 Pareto 前沿中的每组解代入式(8)一式(10), 当 f 取得最小值时, 其所对应的各时段机组叶片安放 角即为最佳运行方案。

3) 机组最佳运行方案的修正

根据《泵站技术管理规程(GB/T 30948-2014)》 中的推荐, 在泵站的实际运行过程中, 在满足供排水 计划的前提下,可以通过站内机组运行调度和工况调 节,改善进出水池流态,减少水力冲刷和水力损失。 在前文所述过程中,已经获得了一个提水周期内各 时段各机组叶片安放角的最佳运行方案, 在不改变 目标函数值的基础上还可对同一时段内各机组的运 行状态进行修正,以期最大程度上达到减小水力冲 刷的目标。

为减少水力冲刷,根据水流的特性,水利工程一 般采用对称布置的形式[25]。对于提水泵站而言,在满 足计划提水量的要求下,尽可能使同一提水流量的机 组沿泵站中轴线对称布置,是一种管理成本低且行之 有效的方法。一般地,在同一时段内,机组叶片安放 角度的不同是导致站内机组间流量差异的最大因素。 故在实际运行过程中,叶片安放角相同的机组应当尽 可能地对称布置。据此,可对已得到的机组最佳运行 方案进行修正。

3 实例求解与分析

3.1 江都 4 站基本情况

江都4站位于江苏省扬州市,是南水北调东线工 程源头泵站之一,安装7台套同型号立式轴流泵,水 泵叶片为液压可调式,叶轮直径为 2 900 mm,设计 叶片安放角 0°、调节范围[-4°、+4°]。水泵额定转速 150 r/min, 电动机额定功率 3 440 kW。考虑到优化 计算工作量,在优化求解时取离散步长为 2°。考虑 到提水周期长度影响,单机组日运行过程中停机次 数上限取 2。

江都 4 站不同年型 (丰水、平水、枯水)、不同 月份可能发生的日均扬程变幅为 3.8~7.8 m; 长江扬 州段为感潮河段,不同年型、不同月份的潮型基本保 持不变, 日均潮差在1.1~1.3 m, 变幅不大。在模型 实际分析中,对潮型进行了概化,各种工况的潮差均 以 1.2 m 计^[26]。以日均扬程 7.8 m 为例,日均扬程变 化过程如图 1 所示。

根据江苏省发展改革委公布的江苏电网 2020-2022 年的峰谷分时销售电价^[27],从 00:00 开始,全天 共划分5个时段,峰谷分时段电价如图2所示。

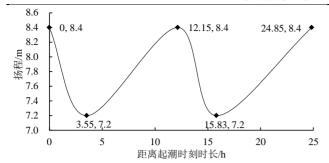


图 1 日均扬程 7.8 m 概化潮位过程

Fig.1 Generalized tidal level process with

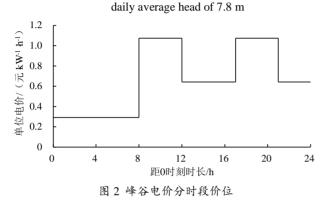


Fig.2 Peak-valley price time-sharing price chart

考虑到大型水泵不宜频繁开停机及受长江潮位变化引起的泵站扬程变化,考虑以1日为提水周期,从17:00时开始划分为9个时段,每个时段的泵站时均扬程及分时电价与其组合关系如表1所示。

表 1 各时段电价及对应时均扬程(以日均扬程 7.8 m 为例) Table 1 Electricity price and corresponding time-average head for each period (taking daily average head 7.8 m for example)

时段	电价/ (元 kW ⁻¹ h ⁻¹)	时均扬程/m
时段1 (17:00-19:00)	1.072 4	7.90
时段2 (19:00-21:00)	1.072 4	7.26
时段3 (21:00-24:00)	0.641 4	7.43
时段4 (00:00-04:00)	0.290 4	7.98
时段5 (04:00-08:00)	0.290 4	8.08
时段6 (08:00-10:00)	1.072 4	7.24
时段7 (10:00-12:00)	1.072 4	7.38
时段8 (12:00-15:00)	0.641 4	7.72
时段9 (15:00-17:00)	0.641 4	8.12

3.2 单工况下优化结果与分析

将本文构建的多目标优化模型应用于江都 4 站 日运行优化,采用基于 Pareto 最优解的多目标遗传算法(NSGA-II)进行求解。日均扬程为 7.8 m, 100%提水负荷目标提水量大于等于 2.065×10⁷ m³ 时^[28], 其 Pareto 前沿如图 3 所示。

从图 3 可以看出,在解空间范围内,Pareto 解分布均匀,在部分区间呈现阶梯状下降趋势。由于日提水总量约束的要求,Pareto 前沿并非连续分布。当不均匀度最小时,泵站优化运行费用最高为 38.16 万元,当费用最小时流量不均匀度达到 19.47 m³/s。在 Pareto

前沿中,理想解应为同时取得流量不均匀度最小及运行费用最小的点,但显然二者无法同时取得。将 Pareto 前沿中的各组解归一化后,理想解为(0,0),与其距离最近的点为(0.393 9, 0.531 1),如图 4(a)所示。对应的运行费用 f_1 =37.46 万元,不均匀度 f_2 =7.67 m^3 /s。所以选定(f_1 =37.46 万元, f_2 =7.67 m^3 /s)(即图 4(b)中最优解)对应的各时段机组运行状态(表 2 所示)为各时段机组最佳运行状态。在最佳运行状态下,相较于 Pareto 前沿中费用最小点(f_1 =36.66 万元, f_2 =19.47 m^3 /s)费用增加 0.8 万元,机组间流量不均匀度减小 11.8 m^3 /s 与不均匀度最小点(f_1 =38.16 万元, f_2 =0)相比费用减少 0.7 万元,机组间不均匀度则增加 7.67 m^3 /s。在与 Pareto 前沿中费用最小点的对比中,费用上升 2.2%,流量不均匀度下降达到 60.6%。

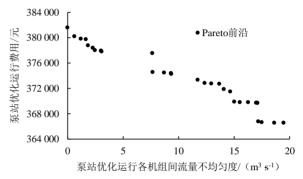
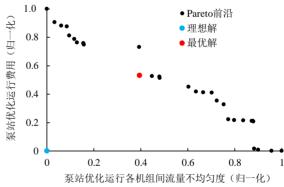


图 3 日均扬程 7.8 m、100%负荷时 Pareto 前沿 Gig 3 Pareto front at daily head 7.8 m and 100% loss

Fig.3 Pareto front at daily head 7.8 m and 100% load



(a) 归一化后 Pareto 前沿中最优解与理想解位置关系

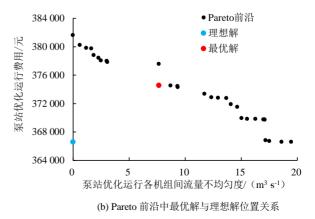


图 4 Pareto 前沿分布

Fig.4 Pareto front distribution

134

表 2 日均扬程 7.8 m、100%提水负荷各时段机组最佳运行状态 Table 2 Average daily head 7.8 m, 100% water lifting load optimal operation state of units in each period

时段	各机组最优叶片安放角度/(°)						
时段1 (17:00-19:00)	-4	-4	-4	停机	-4	-4	-4
时段2 (19:00-21:00)	-4	-4	-4	-4	-4	-4	-4
时段3 (21:00-24:00)	0	0	0	0	0	0	0
时段4 (00:00-04:00)	4	4	4	4	4	4	4
时段5 (04:00-08:00)	4	4	4	4	4	4	4
时段6 (08:00-10:00)	-4	-4	-4	-4	-4	-4	-4
时段7 (10:00-12:00)	-2	-2	-2	-2	-2	-2	-2
时段8 (12:00-15:00)	0	0	0	0	0	0	0
时段9 (15:00-17:00)	0	-2	-2	-2	-2	-2	-2

由于江都 4 站 7 台机组为同一型号立式轴流泵,假定各机组性能特性无显著差异,故在相同时段,同一运行状态的机组提水流量相同。考虑到相同提水流量的机组对称布置有利于出水侧水流平顺,不易产生较大的回流或冲刷,故还需对各时段机组运行状态进

一步修正。在全天9个时段中,时段1及时段9存在机组间流量不相等的情况。将站内七台机组按照顺序编为1~7号,时段1的第4台机组停机,其余机组以-4的叶片安放角度开机运行;时段9的第4台机组以0的叶片安放角度开机运行,其余机组以-2的叶片安放角度开机运行。各时段各机组优化运行状态如表3,各时段各机组分配流量如图5所示。

从图 5 可以看出,除时段 1 及时段 9,其余各时段各机组流量相同,时段 1 机组 4 流量为 0 m^3/s ,其余机组流量为 28.78 m^3/s 。时段 9 机组 4 流量为 32.94 m^3/s ,其余机组流量均为 30.41 m^3/s ,机组 4 相较于其他机组流量增大 8.31%,表明该时段各机组间流量均匀度良好。

各时段提水量及该时段对应电价如图 6 所示, 在低电价时提水量相应增加,高电价时提水量相对 较少,与经验相符合,表明优化结果可以满足费用 最小的目标。

表 3 日均扬程 7.8 m, 提水目标 2.065×107 m3 时江都 4 站运行方案

Table 3 Average daily head 7.8 m, water extraction target 2.065×10⁷ m³ No.4 Jiangdu pumping station operation scheme

•			•			•	
마나다	各机组最优叶片安放角度/(°)						
时段	机组1	机组2	机组3	机组4	机组5	机组 6	机组7
时段1 (17:00-19:00)	-4	-4	-4	停机	-4	-4	-4
时段2(19:00-21:00)	-4	-4	-4	-4	-4	-4	-4
时段3(21:00-24:00)	0	0	0	0	0	0	0
时段4 (00:00-04:00)	+4	+4	+4	+4	+4	+4	+4
时段5 (04:00-08:00)	+4	+4	+4	+4	+4	+4	+4
时段6 (08:00-10:00)	-4	-4	-4	-4	-4	-4	-4
时段7 (10:00-12:00)	-2	-2	-2	-2	-2	-2	-2
时段8 (12:00-15:00)	0	0	0	0	0	0	0
时段9 (15:00-17:00)	-2	-2	-2	0	-2	-2	-2

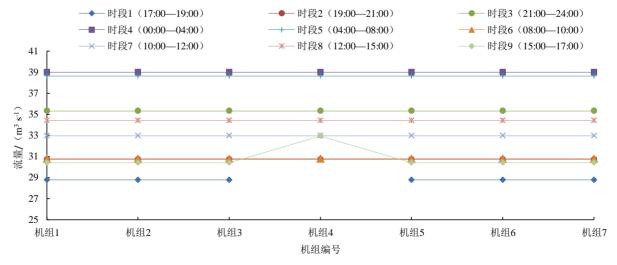


图 5 日均扬程 7.8 m, 100%负荷江都 4 站各时段各机组流量分配

Fig.5 Daily average head 7.8 m, 100% load No.4 Jiangdu pmping station each period of each unit flow distribution

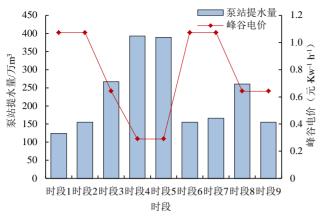


图 6 各时段提水量与电价对照

Fig.6 Comparison chart of water yield and electricity price for each period

3.3 不同工况条件下的优化结果与分析

采用上述方法,可得到不同日均扬程 *H*(3.8~7.8 m)、不同提水负荷(100%、80%、60%)情况下江都 4 站站内多机组优化运行单位提水费用(图 7)和机组间流量不均匀度(图 8)。

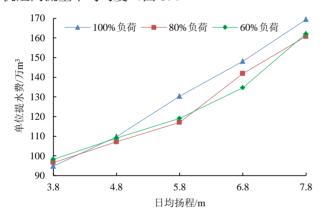


图 7 不同工况日优化运行单位提水费用

Fig.7 Optimal operating unit water extraction costs for different working days

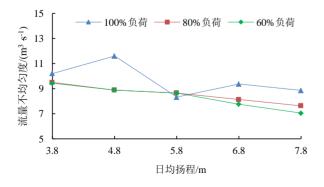


图 8 不同工况日优化运行机组不均匀度

Fig.8 Unevenness of optimized operation units in different working conditions

从图 7 可以看出,当扬程在 3.8、4.8 m 时,由于机组停机次数约束的存在,不同负荷下单位提水费用差距较小,但总体均随扬程的增加而增加。在同一扬

程不同提水负荷下由于存在机组间流量不均匀度最小这一目标及停机时段数的约束情况较为复杂。以日均扬程 3.8 m、100%负荷为例,每万 m³提水费用为94.79 元,80%及 60%负荷下每万 m³提水费用分别为96.62 元和 98.32 元,呈负荷越大单位提水费用越小的规律。由图 8 可知,对于机组间流量不均匀度这一目标函数,在不同提水负荷下总体呈随扬程的增大而减小的规律,不均匀度在 7.05~11.6 m³/s 围内,均匀度相对较好。在 100%负荷下,由于目标提水量较大,各时段各机组会趋向于全部开机运行,导致该时段的各机组间流量不均匀度显著增加,造成该扬程条件下全时段流量不均匀度较大,故在 100%负荷下机组间流量不均匀度呈较大波动。

各日均扬程及不同提水负荷下江都 4 站优化运行较常规运行单位提水费用节约幅度如图 9 所示。可以看出,日均扬程 7.8、6.8、5.8、4.8 m 和 3.8 m 时不同提水负荷下优化运行较常规运行单位提水费用分别节约 1.55%~18.57%、3.78%~16.74%、6.29%~15.83%、5.54%~15.00%、1.31%~15.60%。相较于常规运行的各机组全部额定叶片安放角运行而言,虽然流量不均匀度有增加但是单位提水费用下降明显,具有比较好的经济效益。

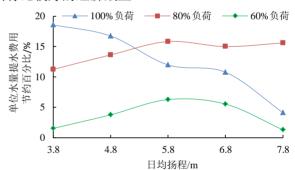


图 9 各运行工况下优化运行与常规运行单位 提水费用节约幅度

Fig.9 Saving range of unit water extraction cost under optimal and conventional operation conditions

各日均扬程及不同提水负荷下江都 4 站优化运行不均匀度较 Pareto 前沿中费用最小点对应流量不均匀度下降百分比如图 10 所示。由图 10 可知,各工况下流量不均匀度相对于 Pareto 解集中费用最小点对应的机组运行方案下降比较明显,最高在 100%提水负荷下日均扬程 4.8 m 时流量不均匀度下降 76.04%,最低在 60%提水负荷下日均扬程 6.8 m 时流量不均匀度下降 17.46%。按照 Pareto 前沿表现出的规律,随着费用的下降,流量不均匀度将上升,若仅考虑费用最小目标对泵站优化运行,则相对于 Pareto 前沿中费用最小所对应的运行方案,其流量不均匀度更大,与之相比本文所定最佳运行方案的流量不均匀

度下降幅度将超过现有数据。因此,具有十分优良的 安全性。

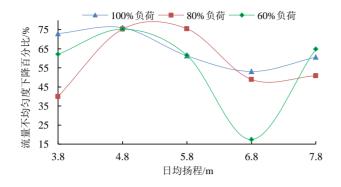


图 10 不同工况下机组流量不均匀度下降幅度 Fig.10 The decline range of unit flow non-uniformity under different working conditions

4 讨论

从 Pareto 前沿的分布中可以清晰地发现泵站各机组间流量不均匀度与运行费用之间存在显著相关,随着流量不均匀度的增加泵站运行费用逐渐减小。本文提出的多目标优化模型相较于文献[1-4]以单一的运行费用最小为目标而言,在满足提水量需求的前提下可以有效兼顾泵站运行的安全性,更有利于泵站的长期安全运行。同时,由于同一时段各台机组运行趋向于一致,也可以大大减少运行管理的负担,减少运行中出现错误的概率。此外,相较于文献[17]中将泵站群运行费用最低及机组启动次数最小作为目标,本文提出的模型更注重于单座泵站的长期安全运行,对于泵站群的优化运行也可在本文提出的模型基础上对水量或扬程优化分配。

以江都 4 站为研究实例,通过选取最优解得到的最佳运行方案,单位提水费用较常规运行方案在100%、80%和 60%提水负荷下平均节约 12.44%、14.26%和 3.69%,流量不均匀度较 Pareto 前沿中费用最小点对应的运行方案在100%、80%和 60%提水负荷下平均分别下降 64.82%、58.12%和 56.27%,效果显著,可为泵站管理决策部门借鉴与参考。

本文考虑泵站运行过程中的经济性及安全性,将 泵站运行费用最低及机组间流量不均匀度最小作为 目标,但在泵站实际运行过程中机组的启停次数等也 会对泵站运行的安全性造成很大的影响,文中仅将一 个提水周期内单台机组的停机次数设置为约束条件, 未来可以在泵站运行费用及机组间流量不均匀程度 为目标之外,同时考虑机组的启停机次数对泵站运行 安全性的影响,使得模型在兼顾安全性能方面更加全 面、合理。

5 结 论

将本文构建的模型运用于江都 4 站,结果表明,对于拥有多台机组的跨流域调水泵站,随着泵站优化运行费用的最小值的减小,机组间的流量不均匀度最小值呈上升趋势。

将模型确定的最佳运行方案与 Pareto 前沿中费用最小方案对比,流量不均匀度下降达到 60.6%,但运行费用仅上升 2.2%,表明模型确定的最佳运行方案在运行费用上升不大的情况下可以更好地兼顾泵站运行的安全性。

对于不同服役年数的泵站,依据泵站运行管理的相关规定可以构建不同的评价模型对 Pareto 前沿中的个体进行评价,选择适合于具体泵站的运行方案。

参考文献:

- [1] FENG X, QIU B, WANG Y. Optimizing Parallel pumping station operations in an open-channel water transfer system using an efficient hybrid algorithm[J]. Energies, 2020, 13(18): 4 626.
- [2] TIAN J, CHENG J, GONG Y. Optimization of municipal pressure pumping station layout and sewage pipe network design[J]. Engineering Optimization, 2017, 50(3): 537-547.
- [3] 李开来,朱满林,李小周,等. 井群泵站经济运行方案研究[J]. 水资源与水工程学报, 2017, 28(6): 173-176.
 - LI Kailai, ZHU Manlin, LI Xiaozhou, et al. Research on economic operation scheme of well group pumping stations[J]. Journal of Water Resources and Hydraulic Engineering, 2017, 28(6): 173-176.
- [4] 郑和震, 张召, 吴辉明, 等. 梯级泵站输水系统日优化调度及经济运行研究[J]. 水利学报, 2016, 47(12): 1 558-1 565.
 - ZHENG Hezhen, ZHANG Zhao, WU Huiming, et al.Research on daily optimal dispatching and economic operation of water conveyance system in cascade pumping stations [J]. The Journal of Hydrology, 2016, 47(12): 1 558-1 565.
- [5] CIMORELLI L, COVELLI C, MOLINO B, et al. Optimal regulation of pumping station in water distribution networks using constant and variable speed pumps: A Technical and Economical Comparison[J]. Energies, 2020, 13(10): 2 530.
- [6] ABDALLAH M, KAPELAN Z. Fast pump scheduling method for optimum energy cost and water quality in water distribution networks with fixed and variable speed pumps[J]. Journal of Water Resources Planning and Management, 2019, 145(12):04019055.1-04019055.13.
- [7] 马箐箐. 梯级泵站系统优化运行策略及设计[D]. 武汉: 华中科技大学, 2019.
 - MA Qingqing. Optimal operation strategy and design of cascade pumping stations[D]. Wuhan: Huazhong University of Science and Technology, 2019
- [8] 赵方玲. 南水北调东线洪泽湖至骆马湖段梯级泵站系统优化运行 [D]. 扬州: 扬州大学, 2019.
 - ZHAO Fangling. Optimal operation of cascade pumping stations from Hongze Lake to Luoma Lake in the Eastern Route of South-to-North Water Diversion[D]. Yangzhou: Yangzhou University, 2019.
- [9] 张宇虹,方国华,闻昕,等. 梯级泵站叶片全调节日优化运行研究 [J]. 水资源与水工程学报,2017,28(6): 123-128.
 - ZHANG Yuhong, FANG Guohua, WEN Xin, et al.Research on optimal

- daily operation of cascade pumping stations[J]. The Journal of Water Resources and Hydraulic Engineering, 2017, 28(6): 123-128.
- [10] 张荣轩, 雷晓辉, 卢龙彬, 等. 基于遗传算法的串联梯级泵站扬程优化分配[J]. 南水北调与水利科技(中英文), 2021, 19(3): 590-597. ZAHNG Rongxuan, LEI Xiaohui, LU Longbin, et al. The head optimization allocation of cascade pumping stations based on genetic algorithm[J]. South-to-North Water Diversion and water conservancy science and technology (Chinese and English), 2021, 19(3): 590-597.
- [11] 姚志鹏. 基于蚁群算法的泵站优化运行及敏感性分析研究[D]. 郑州: 华北水利水电大学, 2020.
 - YAO Zhipeng. Optimal operation and sensitivity analysis of pumpingstation based on ant colony algorithm[D]. Zhengzhou: North China University of Water Resources and Hydropower, 2020.
- [12] 冯晓莉, 王永兴, 仇宝云. 基于混合狼群算法参数优选的泵站群运行优化[J]. 农业工程学报, 2020, 36(3): 30-36.
 FENG Xiaoli, WANG Yongxing, QIU Baoyun. Operation optimization of pumping station group based on parameter optimization of hybrid wolf swarm algorithm[J]. Agricultural Engineering Journal, 2020, 36(3):
- [13] 刘灿. 基于人工蜂群算法的供水泵站节能研究[D]. 长沙: 长沙理工大学, 2019.

 LIU Can. Research on energy saving of water supply pumping station based on artificial bee colony algorithm[D]. Changsha: Changsha

30-36.

University of Technology, 2019.

- [14] 程吉林、张礼华、张仁田、等. 泵站叶片可调单机组日运行优化方法研究[J]. 水利学报, 2010, 41(4): 499-504.

 CHENG Jilin, ZHANG Lihua, ZHANG Rentian, et al. Study on daily operation optimization method of pump station blade adjustable single unit[J]. Journal of Hydraulics, 2010, 41(4): 499-504.
- [15] 龚懿, 程吉林, 张仁田, 等. 泵站多机组叶片全调节优化运行分解-动态规划聚合方法[J]. 农业机械学报, 2010, 41(9): 27-31.
 GONG Yi, CHENG Jilin, ZHANG Rentian, et al. The method of decomposition-dynamic programming aggregation for optimal operation of multi-unit blade of pumping station[J]. Journal of Agricultural Machinery, 2010, 41(9): 27-31.
- [16] 张倩. 城市污水管道风险评估与污水泵站优化运行研究[D]. 合肥: 合肥工业大学, 2019.
 ZHANG Qian. Risk assessment of urban sewage pipelines and optimal operation of sewage pumping stations[D]. Hefei: Hefei University of Technology, 2019.
- [17] 梁兴, 刘梅清, 燕浩, 等. 基于 Pareto 最优解的梯级泵站双目标优化 调度[J]. 武汉大学学报(工学版), 2015, 48(2): 156-159, 165.

 LIANG Xing, LIU Meiqing, YAN Hao, et al. Bi-objective optimal scheduling of cascade pumping stations based on Pareto optimal solution[J]. Journal of Wuhan University (Engineering Edition), 2015, 48(2): 156-159, 165.
- [18] 孔波, 付少杰, 黄强. 大型复杂跨流域调水工程电站-水库-泵站群多目标优化调度[J]. 水资源保护, 2020, 36(6): 67-72.

 KONG Bo, FU Shaojie, HUANG Qiang. Multi-objective optimal operation of power station-reservoir-pumping station group of large complex trans-basin water transfer project[J]. Water Resources Protection, 2020, 36(6): 67-72.

- [19] 栾鸿儒. 泵站出水池的水力计算[J]. 水利学报, 1989(6): 48-56. LUAN Hongru, Hydraulic calculation of pumping station outlet pool[J]. Journal of Water Conservancy, 1989(6): 48-56
- [20] 王月华, 王斌, 王自明, 等. 泵站出水池整流措施数值分析[J]. 排灌机械工程学报, 2021, 39(3): 257-263.

 WANG Yuehua, WANG Bin, WANG Ziming, et al. Numerical analysis of rectification measures of pumping station outlet pool[J]. The Journal of Drainage and Irrigation Machinery Engineering, 2021, 39(3): 257-263
- [21] 李彤姝, 黄睿, 孙志鹏, 等. 基于多目标粒子群算法的渠系优化配水研究[J]. 灌溉排水学报, 2020, 39(9): 95-100, 125.

 LI Tongshu, HUANG Rui, SUN Zhipeng, et al. Research on optimal water distribution of canal system based on multi-objective particle swarm optimization algorithm[J]. Journal of Irrigation and Drainage, 2020, 39(9): 95-100, 125.
- [22] 叶道星, 李浩, 马秋妍, 等. 采用近似模型和 NSGA-II 遗传算法的旋流泵性能优化研究[J]. 灌溉排水学报, 2019, 38(7): 76-83.

 YE Daoxing, LI Hao, MA Qiuyan, et al. The performance optimization of swirl pump using approximate model and NSGA-II genetic algorithm[J].

 Journal of Irrigation and Drainage, 2019, 38(7): 76-83.
- 李莉. 基于遗传算法的多目标寻优策略的应用研究[D]. 无锡: 江南大学, 2008.
 LI Li. Application of multi-objective optimization strategy based on genetic algorithm[D]. Wuxi: Jiangnan University, 2008.
- [24] CIOFFI F, DE BONIS TRAPELLA A, CONTICELLO F. Efficiency
 Assessment of Existing Pumping/Hydraulic Network Systems to
 Mitigate Flooding in Low-Lying Coastal Regions under Different
 Scenarios of Sea Level Rise: The Mazzocchio Area Study Case[J].
 Water, 2018, 10(7): 820.
- [25] 季永兴. 不对称布置的泵闸枢纽工程水流问题分析[J]. 水利水电科技进展, 1999 (1): 60-61, 70.

 JI Yongxing. Analysis of water flow problems in asymmetric layout of pump and sluice hub projects[J]. The Progress of Water Conservancy and Hydropower Science and Technology, 1999(1): 60-61, 70.
- [26] 程吉林、张仁田、龚懿. 南水北调东线工程泵站(群)优化运行[M]. 北京:中国水利水电出版社, 2019. CHENG Jilin, ZAHNG Rentian, GONG Yi. Eastern Route Project Pump of South-to-North Water Diversion. Station (Group) Optimized Operation[M]. Beijing: China Water Conservancy and Hydropower Press, 2019.
- [27] 江苏省发展和改革委员会. 省发展改革委关于江苏电网 2020—2022 年输配电价和销售电价有关事项的通知[Z]. 2020-11-03.

 Jiangsu Development and Reform Commission. Circular of the Provincial Development and Reform Commission on matters related to transmission, distribution and sale prices of Jiangsu Power Grid for 2020—2022[Z]. 2020-11-03.
- [28] 龚懿, 程吉林, 张仁田, 等. 并联泵站群日优化运行方案算法[J]. 排灌机械工程学报, 2011, 29(3): 230-235.

 GONG Yi, CHENG Jilin, ZHANG Rentian, et al. Algorithm for Group Day Optimal Operation of Parallel Pumping Stations[J]. Journal of Drainage and Irrigation Machinery Engineering, 2011, 29(3): 230-235.

Multi-objective Optimization of Cross-basin Water Pump Station Solved by the Pareto Method

ZHU Bowen¹, GONG Yi^{1*}, CHEN Zaiyang¹, WANG Shiwen¹, CHEN Yongfeng² (1.College of Hydraulic Science and Engineering, Yangzhou University, Yangzhou 225000, China; 2. Liyang Municipal Bureau of Water Resources, Liyang 213300, China)

Abstract: [Background and objective] Previous studies have shown that optimal operation of pumping stations needs to frequently adjust the angle, variable speed, start and stop of pump units. These could result in a great variation in pumping rate between the units, forming a large reflux area or refractive flow in the outlet pool of the station, giving rise to wall erosion. Existing studies did not consider optimization of the erosion of the outlet water flow. Long-term operation of the pumps under such conditions could have serious consequences. The objective of this paper is to investigate the basic requirements of water extraction target realization and unit operation life, how to better balance the economy and safety in the operation process and realize the multi-objective optimization operation of pump station. [Method] Nonlinear and multi-objective optimization operation of the pumping station was established with the minimum water extraction cost and the minimum flow unevenness between units in the station as the objectives; the blade placement angle of each unit in each period of the water transfer cycle were the decision variables. Taking Jiangdu No. 4 Station of the Eastern Route of South-to-North Water Diversion as an example, the typical calculation and analysis under different daily head and water lifting load were calculated considering the influence of peak-valley time-of-use price. [Result] Comprehensively considering the safety and economy of pumping station operation, under 100%, 80% and 60% water lifting load, the water lifting cost per ten thousand m³ corresponding to the optimal operation scheme of the fourth Jiangdu Pumping Station is saved by 12.44%, 14.26% and 3.69% on average compared with the conventional operation scheme, and the flow unevenness between units is significantly reduced compared with the scheme considering the economic operation target alone. [Conclusion] Compared with the single operation cost or the minimum energy consumption commonly used in the research on the optimal operation of cross-basin water transfer pumping stations (groups) in China and abroad, the safety of pumping station operation can be effectively taken into account under the premise of meeting the demand for water supply, and the safety hidden danger in the process of optimal operation of pumping station can be effectively reduced. The research results can be used for reference by the operation and management units of similar projects. Key words: pumping station; multi-objective optimization; operation; multiple units; pareto optimal solution

责任编辑: 陆红飞