公路桥梁养护中常见病害的 成因与治理对策分析

施云雷

(长兴恒通公路工程检测有限公司, 浙江 湖州 313100)

摘 要 公路桥梁作为交通基础设施的重要组成部分,长期使用中难免会出现病害。本文针对传统公路桥梁养护中病害反复、成本高的问题,结合桥梁结构特性、交通荷载变化与自然环境影响,系统梳理长期使用中裂缝、铺装层损坏、钢筋锈蚀、支座老化等典型病害的形成机制,明确荷载超限、材料衰减、环境侵蚀、养护缺失是四大核心诱因。从技术创新与管理优化双视角提出裂缝分级修复、铺装层材料改良、钢筋防腐升级、支座智能化维护等对策,以期为延长公路桥梁使用寿命、保障通行安全提供可参考的解决方案,助力公路交通基础设施养护体系不断完善。

关键词 基础设施; 公路桥梁; 裂缝病害; 钢筋锈蚀病害; 养护

中图分类号: U445.71

文献标志码: A

DOI:10.3969/j.issn.2097-3365.2025.30.031

0 引言

传统公路桥梁养护模式因对病害成因判断表面化、治理措施缺乏系统性,导致病害反复出现、养护效率低下,部分桥梁甚至因治理不当引发安全事故。公路桥梁作为连接区域交通、支撑经济发展的重要基础设施,其使用状态直接关系到交通网络畅通与安全,而我国公路交通流量持续增长、重载车辆比例上升,加上长期受温度变化、雨水冲刷、大气腐蚀等自然因素影响,桥梁运营中逐渐出现各类病害[1]。因此,精准识别病害类型、深入分析成因、探索科学对策,成为提升养护水平、保障基础设施稳定运行的关键任务。

1 公路桥梁养护中常见的病害类型

1.1 裂缝病害

分布于公路桥梁梁板、墩柱、盖梁、桥台等关键结构部位的裂缝是最常见的病害类型,按形态可分为横向、纵向、斜向与网状四类。横向裂缝呈水平延伸状态,多处于梁板跨中区域,宽度通常在0.1~0.5 mm,严重时可贯穿梁板截面;纵向裂缝沿桥梁长度方向分布于梁板侧面与顶面,部分会随温度变化出现宽度波动;斜向裂缝深度较深,以45°左右角度分布于梁板支座附近与墩柱根部;网状裂缝宽度小但密度大,呈不规则网状集中在铺装层与梁板表面。

1.2 铺装层损坏病害

铺装层作为承受车辆荷载的表层结构,其损坏类型 包括剥落、坑槽、推移与裂缝。剥落多集中在车道轮迹带 与桥面边缘,表现为铺装层表面材料与基层分离形成脱 落区域;坑槽是铺装层局部材料缺失形成的凹陷,深度 范围为几厘米至十几厘米;推移在高温季节表现更突出,是铺装层沿横向或纵向发生位移变形形成隆起或凹陷。

1.3 钢筋锈蚀病害

发生在桥梁梁板、墩柱、盖梁等钢筋混凝土结构内部的钢筋锈蚀,按形态可分为均匀锈蚀、局部锈蚀与点蚀。均匀锈蚀的特征是钢筋表面整体覆盖红褐色锈迹,截面均匀减小;局部锈蚀表现为钢筋表面局部出现深锈坑,深度可达钢筋直径的 1/3 ~ 1/2;点蚀是钢筋表面出现细小且分布集中的锈孔。

1.4 支座老化病害

连接桥梁上下部结构的支座,其老化类型包括橡胶支座开裂变形、钢板支座锈蚀、滚动支座卡滞。橡胶支座表面会出现不规则裂缝,部分裂缝贯穿支座厚度,且伴随压缩变形超标;钢板支座表面形成锈层,严重时导致钢板厚度减小、连接螺栓锈蚀卡死^[2]。

2 公路桥梁常见病害的成因分析

2.1 裂缝病害的成因

荷载、温度与收缩、材料与施工三类因素,共同导致裂缝病害的形成。在荷载因素方面,重载与超载车辆频繁通行超出桥梁原设计荷载标准,使梁板受拉区混凝土应力超过抗拉强度,车辆紧急制动与转向产生的水平力还会诱发剪切应力;在温度与收缩因素方面,温度剧烈变化产生的温度应力无法释放,混凝土硬化时的体积收缩受约束产生收缩应力。

2.2 铺装层损坏的成因

材料选择不当、施工质量缺陷、环境与荷载耦合作用是铺装层损坏的主要成因。材料选择不当体现在

选用的铺装层材料高温稳定性与抗老化性能不足;施工质量缺陷涵盖基层表面清理不彻底、粘结层涂刷不均匀,沥青铺装层压实度不足与摊铺温度过低,以及水泥混凝土铺装层振捣不密实、切缝不及时。

2.3 钢筋锈蚀的成因

混凝土碳化、氯离子侵蚀、混凝土保护层缺陷三类因素,导致钢筋锈蚀的发生。混凝土碳化是空气中二氧化碳渗透到混凝土内部,与水泥水化产物发生反应降低混凝土 pH 值,破坏钢筋表面钝化膜;氯离子通过混凝土孔隙与裂缝渗透到内部,吸附在钢筋表面破坏钝化膜稳定性。

2.4 支座老化的成因

材料老化、环境侵蚀、养护缺失,与支座老化密切相关。在材料老化方面,橡胶支座的橡胶材料在氧气、臭氧、紫外线作用下分子链断裂,导致弹性与强度下降;在环境侵蚀方面,雨水与湿气渗透到支座内部加速橡胶老化,钢板支座防腐涂层破损后受雨水与二氧化碳侵蚀;在养护缺失方面,支座未定期进行检查、清洁与润滑,杂物侵入导致滚动支座卡滞,橡胶支座长期处于偏压状态、钢板支座螺栓未定期紧固,都会加速支座老化^[3]。

3 公路桥梁常见病害的治理对策

3.1 裂缝病害的治理对策

裂缝病害治理需以病害严重程度为依据划分治理 等级, 在匹配对应措施的同时兼顾修复效果与经济性 平衡。表面封闭法适用于浅层裂缝治理,施工前需完 成裂缝表面的彻底清理, 使用钢丝刷去除表面附着的 灰尘与松散混凝土颗粒, 再通过压缩空气将裂缝内部 的细小杂物吹净,避免杂质干扰封闭材料与混凝土表 面的粘结效果。清理工作完成后,选用环氧树脂砂浆 或聚合物水泥浆作为封闭材料, 其中聚合物水泥浆的 配合比需控制为水泥:聚合物:砂=1:0.2:2,将材料 均匀涂抹在裂缝表面,形成厚度2~3 mm 的封闭层, 该封闭层可有效阻断雨水、二氧化碳等侵蚀介质进入 裂缝内部。压力注浆法用于中层裂缝治理,第一步开 展钻孔作业,沿裂缝走向确定注浆孔位置,孔距控制 在 $150 \sim 300$ mm 之间, 孔径设置为 $8 \sim 10$ mm, 钻孔 深度需达到裂缝深度的三分之二, 保证注浆孔能与裂 缝有效连通。钻孔完成后,将专用注浆管插入孔内并 固定,选用环氧树脂浆液或水泥浆作为注浆材料,其 中水泥浆的水灰比需控制在 0.4 ~ 0.45 之间,使用工 作压力为 0.2 ~ 0.5 MPa 的专用注浆泵进行注浆作业。

结构加固法针对深层裂缝治理,需根据裂缝所在 部位与结构形式选择适配的加固方式。对于梁板跨中 区域的横向裂缝,可采用粘贴碳纤维布的加固方式, 先对裂缝区域的混凝土表面进行打磨处理,打磨后表 面粗糙度需达到 Sa2.5 级,去除表面浮浆与杂质,再涂刷专用界面剂增强碳纤维布与混凝土的粘结强度。选用抗拉强度不小于3 400 MPa 的碳纤维布,粘贴层数为2至3层,粘贴过程中需保证布面平整且无气泡与褶皱,粘贴完成后用环氧树脂胶对布边进行固定,借助碳纤维布的高强度抗拉性能限制裂缝进一步扩展。

3.2 铺装层损坏的治理对策

铺装层损坏治理需针对不同损坏类型制定专项修 复措施,同时注重基层处理质量与修复材料选择,避 免修复后短期内再次出现损坏问题。

剥落与坑槽治理需先进行损坏区域的切除作业,使用铣刨机或人工清除损坏的铺装层材料,切除深度需达到稳定基层,通常为5~10 cm,确保彻底去除已松动、破损的材料,防止残留损坏部分影响修复质量。切除完成后,用高压水枪冲洗基层表面,清除表面的浮尘、碎屑等杂物,若基层存在松散现象,需喷洒水灰比为0.5的水泥浆进行加固处理,水泥浆需均匀覆盖基层表面,待其固化后提升基层的密实度与强度。基层处理完成且干燥后,涂刷沥青粘结剂作为粘结层,粘结剂用量控制在每平方米0.8~1.0 kg,确保铺装层与基层能有效粘结。修复材料选用改性沥青混合料或高强度水泥混凝土,其中改性沥青混合料可选择SBS 改性沥青AC-13型,施工时压实温度需控制在160~180 ℃,压实度需满足设计规范要求。

推移病害治理需结合病害成因制定治理方案,对于高温季节因铺装层材料高温稳定性不足导致的推移变形,可采用铣刨重铺法,铣刨深度控制在 $5\sim 8$ cm,将原有的高温稳定性差的铺装层材料彻底清除,更换为橡胶沥青混合料或温拌沥青混合料。其中橡胶沥青混合料的橡胶含量需满足设计要求,具有优良的高温稳定性;温拌沥青混合料的施工温度比普通沥青混合料低 $30\sim 40$ °C,能减少高温施工对材料性能的影响。

铺装层裂缝治理采用灌缝法,使用专用开槽机沿裂缝走向开槽,槽宽控制在 10~15 mm,槽深设置为 15~20 mm,开槽过程中需保证槽壁平整且与裂缝中心线对齐,避免偏离裂缝导致灌缝不彻底。开槽完成后,使用压缩空气或高压水枪清理槽内的杂物与灰尘,确保槽内干净干燥。选用伸长率满足设计规范的聚氨酯灌缝胶作为灌缝材料,将材料缓慢灌注到槽内,灌注时控制速度避免产生气泡,灌缝胶的灌注高度需高出铺装层表面 2~3 mm,形成弧形排水面,该形状可有效引导雨水流向桥面排水系统,防止雨水渗入槽内引发二次损坏。

3.3 钢筋锈蚀的治理对策

钢筋锈蚀治理遵循预防为主、修复为辅的原则,通过优化设计方案与加强施工质量控制降低锈蚀风险,

对已发生锈蚀的钢筋采取针对性修复措施,恢复其力 学性能^[4]。

预防措施从混凝土保护层设计、材料选择、施工质量控制三个维度开展。混凝土保护层设计需根据桥梁所处环境类别进行调整,对于海洋环境中的桥梁,梁体混凝土保护层厚度需不小于 30 mm,确保保护层能有效隔绝侵蚀介质与钢筋的接触;在材料选择上,选用强度等级不小于 C50、抗渗等级不小于 P8 的高性能混凝土,该类混凝土密实度高且抗渗透能力强,能减少氯离子与二氧化碳的渗透速度,同时在混凝土中能加氨基醇类阻锈剂,阻锈剂掺量需控制在水泥用量的合理范围内,通过抑制钢筋表面的电化学反应减缓锈蚀速度。在施工过程中,严格控制混凝土的水灰比,水灰比不得大于 0.5,采用高频振捣器进行振捣作业,水灰比不得大于 0.5,采用高频振捣器进行振捣作业,水灰比不得大于 0.5,采用高频振捣器进行振捣作业,确保混凝土密实,避免因振捣不充分产生内部孔隙;混凝土浇筑完成后,养护时间不少于 14 天,采用覆盖洒水的养护方式,确保混凝土强度稳定发展。

轻微锈蚀修复适用于锈蚀程度较轻的钢筋,修复第一步为混凝土凿除,使用专用工具凿除锈蚀区域的松散混凝土,凿除深度需达到钢筋表面,确保能清晰观察钢筋的锈蚀状态,凿除过程中需避免损伤未锈蚀的混凝土与钢筋。凿除完成后,采用喷砂除锈的方式去除钢筋表面的锈迹,除锈等级需达到 Sa2.5级,确保钢筋表面露出金属光泽且无残留锈斑。

严重锈蚀修复适用于锈蚀程度较重的钢筋,对于小跨度梁板等小型构件,可采用拆除更换的方式,先将锈蚀严重的构件拆除,清理支座与连接部位的杂物,根据原构件设计参数制作新构件,新构件所用钢筋材质为HRB400E,钢筋直径需比原钢筋大2~4 mm,弥补锈蚀导致的截面损失,浇筑高性能混凝土,确保新构件性能优于原构件。

3.4 支座老化的治理对策

支座老化治理需结合支座类型与老化程度,采取修复、更换或维护的差异化措施,确保支座能正常发挥传递荷载与适应结构变形的功能^[5]。

橡胶支座的治理需根据老化程度选择修复或更换方式,对于轻微开裂变形的橡胶支座,采用修复处理,首先使用专用清理工具去除支座表面的灰尘与杂物,对于表面的细小裂缝,选用橡胶修补剂进行填充,填充过程中需确保裂缝被修补剂完全填满且无空隙残留。填充完成后,在支座表面涂刷橡胶保护剂,保护剂能有效隔绝氧气与紫外线,减缓老化速度,保护剂需每2年涂刷一次,形成持续防护。同时,检查支座受力状态,若存在偏压现象,通过增设楔形钢板调整支座高程,使支座受力均匀,避免局部应力集中加速老化。对于裂缝贯穿支座厚度或压缩变形超标的橡胶支座,需进

行更换处理,拆除旧支座前需对桥梁上部结构进行临时支撑,确保施工安全,拆除过程中避免损伤支座垫石与上部结构,新支座选用氯丁橡胶支座,其设计使用年限不小于20年,安装时需严格控制支座平面位置与高程,平面位置偏差不得大于5 mm,高程偏差不得大于2 mm,安装完成后检查支座是否受力均匀,确保无偏压、脱空现象。

钢板支座的治理核心在于除锈与防腐处理,需清除支座表面的锈层,采用喷砂除锈的方式,除锈后表面粗糙度需达到 Sa2.5级,彻底去除锈迹与氧化皮,避免残留锈蚀继续发展。除锈完成后,涂刷氟碳防腐涂料,涂料干膜厚度需达到 200 μm,涂刷过程中需分2至3遍进行,每遍涂刷后需等待涂料固化,确保涂层厚度均匀且无漏涂、流挂现象。对于支座的连接螺栓,需全部更换为 304 材质的不锈钢螺栓,更换前清理螺栓孔内的杂物,更换后均匀涂抹防锈脂,防锈脂能有效防止螺栓与螺母之间的锈蚀卡死。

滚动支座卡滞的治理需通过拆解维护恢复功能, 将滚动支座从桥梁结构中拆除,拆除过程中需做好部件编号,避免重新组装时出现位置错乱。拆除后对支 座进行拆解,分离滚动部件、轴承与支座本体,使用 汽油或专用清洗剂清洗各部件表面的油污与杂物,检 查滚动部件与轴承的磨损情况,对于磨损超标的部件 进行更换,确保更换部件的规格与原部件一致。

4 结束语

公路桥梁养护中常见病害较为普遍,针对病害成 因加以分析并制定具体的治理对策可以有效延长桥梁 使用寿命。相关人员需要意识到桥梁病害的治理并非 单纯依赖于技术手段,还需在设计阶段充分考虑桥梁 的抗病害能力,并加强日常养护检测。随着桥梁养护 技术的不断进步,桥梁的使用寿命以及安全性将得到 提升。因此,各级交通管理部门需要加强对桥梁病害 治理的重视程度,合理安排养护工作,使桥梁工程可 以持续服务于社会发展。

参考文献:

- [1] 张宁.公路桥梁常见病害治理及技术状况评定[J]. 科学技术创新,2022(32):97-100.
- [2] 廖坤.道路桥梁工程的常见病害与治理策略探讨[J].建筑·建材·装饰,2024(03):145-147.
- [3] 王廷祥.高速公路桥梁常见病害及养护措施分析[J].运输经理世界,2024(03):127-129.
- [4] 冀梅花.公路桥梁常见病害及检测处治研究[J].交通世界,2024(11):140-142.
- [5] 杨耀生. 既有公路梁式桥抗震性能评估方法研究 [D]. 银川:宁夏大学,2021.