预应力混凝土砼组合箱梁施工常见缺陷及其防治注册建筑师 考试 PDF转换可能丢失图片或格式,建议阅读原文 https://www.100test.com/kao_ti2020/645/2021_2022__E9_A2_84_ E5_BA_94_E5_8A_9B_E6_c57_645863.htm 摘要针对先简支后 连续的组合箱梁设计、施工中经常出现的质量通病,本文提 出了防治措施及建议。 关键词 组合箱梁 质量 缺陷 防治 预应 力混凝土砼组合箱梁这种结构形式由于其结构轻盈、建筑高 度小,配筋少等优点,在国内高等级公路中普遍使用,但这 种结构桥型在施工中存在一些质量通病或质量缺陷,应引起 重视。1预应力混凝土砼组合箱梁预制、安装来源:考试 大1.1 箱梁底板与腹板交接处发生漏浆、不密实,出现孔洞、 冷缝、水波纹等现象。这种缺陷形成的原因,除了设计上钢 筋间距、保护层过小外,从施工质量控制角度看主要是:施 工工艺不完善,粗骨料级配、粒径选择不合理,粗骨料偏大 。在底层波纹管上缘,粗骨料易堆积在一起,而为了保证梁 体密实性,必然要加强腹板波纹管下混凝土振捣,有时就可 能造成振捣过度,在波纹管下缘形成一层砂浆层,从外观上 看,梁体在腹板局部出现不密实或沿底层波纹管方向出现一 层水波纹。防治措施:采用底板、腹板、顶板全断面斜向循 环渐进浇筑工艺,基本同步浇筑,振捣腹板波纹管以下混凝 土要严格控制粗骨料粒径、施工时塌落度,必要时对粗骨料 进行过筛。 1.2 预应力箱梁张拉后反拱度过大,影响桥面系施 工。在桥面系施工中,经常发现反拱度偏大,特别是组合箱 梁边梁有时反拱度甚至达到4~5cm,导致桥面系施工困难。 这主要是因为: 边梁与中梁相比,预应力筋较多,而且边 梁不存在负弯矩张拉。 组合箱梁正弯矩张拉时,由于龄期

等原因,弹性模量未达到设计强度的85%以上,引起张拉后 跨中反拱过大。 储梁期过长,从正弯矩张拉结束到负弯矩 张拉时间间隔太长,甚至超过60天。常常引起桥面铺装层开 裂,此后带来桥面水毁等质量问题。来源:考试大防治措施 : 注意控制张拉时混凝土弹性模量。 严格控制箱梁混凝 土施工配合比。 及时张拉、出坑,减少存梁期,及时安装 , 并进行湿接头、湿接缝施工。 1.3 箱梁翼板、张拉孔未严格 按施工图纸及规范要求预埋环形钢筋、纵向受力钢筋,少筋 、错筋现象经常发生,浇湿接缝、张拉孔混凝土时,未严格 按施工缝处理,即扳正、焊接顶板预留钢筋,老混凝土面凿 毛,新浇混凝土前须洒水润湿。湿接缝、张拉孔等处混凝土 粘结强度差,不能保证箱梁间混凝土受力的连续性,直接影 响桥梁总体安全。 防治措施: 加强检查,张拉孔(特别是 大的张拉孔)预埋筋千万不能少埋,梁预制成型后及时凿出 扳正。 湿接缝施工时,顶板环形锚筋要对齐焊拉。 封闭 张拉孔及湿接缝施工时要专人跟班检查其凿毛程度、 钢筋焊 接质量、搭接长度,混凝土浇筑时要严格按施工缝处理,洒 水润湿。www.Examda.CoM考试就到百考试题1.4组合箱梁安 装不能保证每片梁下4个临时支座或永久支座均匀受力。由于 组合箱梁支座顶面难以保证完全在一个平面上,有时即使在 一个平面上,也有可能因梁底不平造成受力不均,特别是端 跨梁因永久支座与橡胶支座变形不一样,更易造成受力不均 ,甚至脱空,直接影响以后桥梁使用。 防治措施: 定期检 测梁底模板支座处平整度,控制在1m以下。百考试题论坛 严格控制临时支座顶面高程,发现误差及时调整。 临时支 座设计时要考虑施工期间临时荷载作用,并进行超载预压,

使用前密封保存。 1.5 一联内湿接头、湿接缝施工顺序没有按 设计要求对称施工。这主要是由于施工安排不当、工期过长 造成的。按照设计要求,一般一联内组合箱梁完成体系转换 时,施工顺序要求从联端向中间对称施工,而在实际施工中 有时受工期制约,往往按安装顺序施工湿接头,这样由于施 工方法的改变,组合箱梁从简支变为连续时,梁长收缩、温 度应力均与设计时考虑有差异。防治措施:如果不能做到一 联内湿接头对称施工,一联内负弯矩分两次张拉,张拉负弯 矩时,相邻墩湿接头混凝土均已浇筑,张拉时先张拉短束, 待一联内湿接头混凝土均浇筑完成后再张拉长束,完成体系 转换。2 预应力张拉与压浆采集者退散2.1 施加预应力张拉时 应力大小控制不准,实测延伸量与理论计算延伸量超出规范 要求的±6%。其主要原因: 油表读数不够精确。目前,一 般油表读数至多精确至1Mpa?熏1Mpa以下读数均只能估读, 而且持荷时油表指针往往来回摆动。 千斤顶校验方法有缺 陷。千斤顶校验时无论采用主动加压,还是被动加压,往往 都是采用主动加压整数时对应的千斤顶读数绘出千斤顶校验 曲线,施工中将张拉力对应的油表读数在曲线上找点或内插 ,这样得到的油表读数与千斤顶实际拉力存在着系统误差。 另外,还可能由于千斤顶油路故障导致油表读数与千斤顶实 际张拉力不对应。 计算理论延伸量时,预应力钢铰线弹模 取值不准。一般弹模取值主要根据试验确定,取试验值的中 间值,钢铰线出厂时虽然能符合GB要求,但本身弹模离散较 大,不太稳定,可能导致实测延伸量与理论延伸量误差较大 ,超出规范要求。防治措施: 张拉人员要相对固定,张拉 时采用应力和伸长量"双控"。 千斤顶、油表要定期校验

, 张拉时发现异常情况要及时停下来找原因, 必要时重新校 验千斤顶、油表。 千斤顶、油表校验时尽量采用率定值, 即按实际初应力、控制应力校验对应的油表读数。 扩大钢 铰线检测频率,每捆钢铰线都要取样做弹模试验,及时调整 钢铰线理论延伸量。 2.2 应力孔道压浆不及时、压浆不饱满。 施工规范规定:预应力张拉锚固到压浆这段时间最多不超 过14天,这主要是防止预应力筋锈蚀,但有些施工单位由于 施工安排不当,工序衔接不好,数月甚至更长时间才压浆, 由于张拉后预应力筋毛孔已张拉,比原始钢材碳素晶体间歇 加大,水分子及不良气体极易浸入,锈蚀明显加快,引起预 应力损失加大。防治措施: 张拉后及时压浆封锚。 2.3 负弯 矩钢束压浆不密实,这除了设计时波纹管尺寸选择过小外, 从施工角度看可能是由于压浆时压力不够(许多工地压浆机 无压力表)或操作不当,漏掺膨胀剂或水泥浆流动度过大, 向低处流淌,导致孔道压浆不饱满,降低了预应力筋与混凝 土间的握裹力。 防治措施: 经设计单位或业主同意,略加大 波纹管内径;压浆时技术人员必须跟班检查,控制灰浆压力 ,当孔道较长或采用一次压浆时,应适当加大压力,压浆时 应达到孔道另外一端饱满出浆,并应达到排气孔排出与规定 稠度相同的水泥浆为止。3箱梁顶面调平层采集者退散由于 箱梁张拉起拱,安装误差等原因,造成箱梁顶面调平层厚度 不均匀,箱梁顶面调平层特别是负弯矩区桥面调平层纵、横 向产生不规则裂纹。由于组合箱梁桥面调平层只有50~60mm 厚,在中墩支座处是负弯矩区,上缘受拉,有的设计要求调 平层与箱梁顶板必须按施工缝处理,这样即使桥面铺装与组 <u>合箱梁形成整体后,铺装层参与受力,按三角形应力分布图</u>

式,越是距中性轴越远的地方,应力越大,越容易开裂,而且箱梁是预应力混凝土,调平层是普通钢筋混凝土,热膨胀系数不一样,因此随着时间的推移,5cm厚的混凝土调平层开裂是不可避免的。现在有的设计考虑将5cm调平层改为6cm调平层,也有人提出在调平层中掺聚丙烯纤维,但究竟如何避免调平层开裂,尚需进一步研究。百考试题论坛4结束语通过近几年的工程实践,本人认为组合箱梁结构如能在设计方面进一步完善,例如底板、腹板适当加厚,波纹管尺寸略为加大,施工方面合理选择粗骨料粒径,优化施工工艺,同时严格按施工规范要求进行预应力张拉压浆,就能消除预应力混凝土砼组合箱梁的质量通病,保证预应力混凝土砼组合箱梁的质量通病,保证预应力混凝土砼组合箱梁的质量通病,保证预应力混凝土砼组合箱梁的内在质量,使得组合箱梁这种结构型式得到更大的推广应用。相关推荐:建筑单元式幕墙防水构造设计要点 100Test 下载频道开通,各类考试题目直接下载。详细请访问 www.100test.com