DOI:10.14048/j.issn.1671-2579.2021.04.068

# CFRP 板/钢界面黏结性能水浴试验研究

# 王恺<sup>1</sup>,罗南海<sup>2</sup>

(1. 现代投资股份有限公司, 湖南长沙 410004; 2. 株洲市城市建设发展集团有限公司)

摘要:针对很多受损钢结构经常处于高温高湿的环境中,采用一种新型高强度胶黏剂一 环氧载体胶膜,利用水浴试验对 CFRP 板/钢界面的高温高湿耐久性能展开了研究,制作了 9 个 CFRP 板/钢双搭接接头试件。试验结果表明:不水浴与 25 ℃水浴 20 d 试件的破坏模式 均为 CFRP 板层离,70 ℃水浴 20 d 试件的破坏模式为钢/胶层界面剥离和 CFRP 板层离的混 合破坏;25 ℃水浴 20 d 试件与不水浴试件极限承载力几乎相同,而 70 ℃水浴 20 d 试件相对 25 ℃水浴 20 d 试件其极限承载力只下降了 15.3%,降低幅度并不大,此胶膜形成的黏结界 面耐久性能良好;在加载后期,与不水浴试件不同的是,水浴试件 CFRP 板表面峰值应变与界 面峰值剪应力有进一步向 CFRP 板端传递的过程。

关键词:水浴试验;耐久性能;胶膜;CFRP板;双搭接接头

近年来,碳纤维增强复合材料(Carbon Fiber Reinforced Polymer,CFRP)因具有比强度高、比模量大、 耐久性能好等优点,被广泛应用于结构加固领域。在 南方,很多受损的钢结构经常处于高温高湿的环境中, 采用环氧胶黏剂将 CFRP 材料补片粘贴到钢板表面 加固钢结构时,必须考虑环境因素对 CFRP/钢界面性 能的影响。该文采用一种新型高强度胶黏剂一环氧载 体胶膜,其玻璃转化温度( $T_s$ )为 69.5 °C,远大于结构 加固中几种常用胶黏剂的玻璃转化温度(Araldite 420、Sika 30 胶黏剂的 $T_s$ 分别为 41.7、49.5 °C),能 够使用处于更高环境温度的受损钢结构中。此胶膜的 耐高温性能虽好,但在温度和湿度同时作用下 CFRP 与钢之间界面耐久性能仍需进一步研究。

该文通过水浴试验研究在一定温度和水浴天数下 CFRP板/钢界面黏结性能的变化规律,利用准静态拉 伸试验方法得出各试件的极限承载力、界面破坏模式、 CFRP板表面应变分布、界面剪应力分布等。

# 1 试验

## 1.1 试验材料

试验采用某环氧载体胶膜以及拉挤成型 CFRP 单向板,钢板采用桥梁结构钢 Q345qD。胶膜、CFRP 板及钢板的材料参数见表1。图1为该胶膜的照片。

表 1 胶膜、CFRP 板及钢板的材料参数

材料	厚度/	宽度/	拉伸强	弹性模	断裂延伸	钢一钢接头的
	mm	mm	度/MPa	量/GPa	率/%	剪切强度/MPa
胶膜	0.3	_	_	1.78	_	33.3
CFRP 板	1.4	50	2 263	161.20	1.65	—
钢板	12.0	50	514	206.00	—	—

## 1.2 试件设计与制备

CFRP 板/钢双搭接接头的试件设计参考美国标 准 ASTM D3528—96(2008)及相关研究,水浴试验方 法参考国家军用标准 GJB 3383—1998《胶接耐久性试 验方法》,试验分为 3 组:第一组为不水浴试件;第二组 为 25 ℃水浴 20 d 试件;第三组为 70 ℃水浴 20 d 试 件,每组试件各 3 个,共 9 个试件,试件参数详见表 2。 试件的形式、尺寸及 CFRP 板表面应变片布置如图 2 所示。应变片从接头 CFRP 板端(以下简称 CFRP 板 端)到接头钢板端(以下简称钢板端)依次编号为 1~ 7,其位置以钢板端为原点、以指向 CFRP 板端为 *x* 轴 正向。钢板表面处理采用机械打磨,打磨程度至表面

**收稿日期:**2020-10-16

作者简介:王恺,男,硕士,工程师.E-mail:1362624274@qq.com



图 1 胶膜照片

露出金属光泽即可,CFRP板的黏结面用砂纸轻轻打 磨以去除表面树脂基体,所有CFRP板与钢板表面均 用丙酮擦拭干净。制作时先将裁剪好的胶膜贴于待粘 钢板上,然后在其上粘贴 CFRP 板,再用橡胶滚轮在 试件上均匀滚压以使胶膜与 CFRP 板和钢板充分接 触,两面粘贴完毕后,将试件移入恒温箱,在试件上施 加约为 0.05 MPa 的压应力,然后在 90 ℃高温下固化 2 h。将固化完后的试件一组放置在 25 ℃常温环境 中,一组放入 25 ℃水温的水浴箱中水浴 20 d,第 3 组 放入 70 ℃水温的水浴箱中水浴 20 d。

试件编号	极限荷 载/kN	平均值/ kN	极限位 移/mm	平均值/ mm	剪切强 度/MPa	平均值/ MPa	破坏 模式
JM−25 °C−0 d−1	148.30		2.77		18.54		а
JM-25 °C - 0 d - 2	156.40	150.97	2.72	2.65	19.55	18.87	а
JM−25 °C−0 d−3	148.20		2.47		18.53		а
JM-25 ℃-20 d-1	155.75		3.36		19.47		а
JM−25 °C−20 d−2	139.60	149.03	3.00	3.18	17.45	18.63	а
JM−25 °C−20 d−3	151.73		3.17		18.97		а
JM−70 ℃−20 d−1	116.88		2.37		14.61		a/b
JM−70 °C−20 d−2	133.69	126.21	2.87	2.67	16.71	15.78	a/b
JM−70 ℃−20 d−3	128.05		2.76		16.01		a/b

表 2 水浴试验的试件参数与试验结果

注:a表示 CFRP 层离破坏,b表示钢/胶层界面剥离破坏。



图 2 CFRP 板/钢双搭接试件形式、尺寸及应变片布置示意图(单位:mm)

## 1.3 试验方法

试验在 30 t 微机控制电子万能试验机上进行,试 验开始前先进行严格对中,采用位移加载控制,加载速 率为 0.4 mm/min,试验在常温 25 ℃左右环境中进 行。加载过程中采用 JH7281 多功能静态应变测试系 统采集应变数据,采集频率为 0.5 Hz。

# 2 试验结果与分析

#### 2.1 破坏模式

图 3 为 3 组试件的破坏模式照片。由图 3 可知: 没有经过水浴的试件其破坏模式都为 CFRP 板层离; 当水浴温度为 25 ℃时,试件的破坏模式大都为 CFRP



(b) 25 ℃水浴 20 d





(c) 70 ℃水浴 20 d

#### 图 3 试件破坏后的照片

板层离,只在钢板端部有少量的钢/胶层界面剥离;而 水浴温度为 70 ℃时,试件出现了钢/胶层界面剥离和 CFRP 板层离的混合破坏模式,分析认为,在较高水温 的环境中水浴 20 d时,钢板与胶层的黏结强度有所下 降,从而出现了大面积的钢/胶层界面破坏。

#### 2.2 荷载位移曲线

图 4 为 3 组试件在加载过程中的荷载一位移曲线。

从图 4 可以看出:每一组中 3 个试件荷载一位移 曲线的斜率基本相同,说明试件的拉伸刚度几乎一样。 在加载前中期,荷载与位移几乎呈线性关系,在加载后 期,由于界面出现了剥离,试件刚度下降,曲线斜率略 有降低。有部分试件在加载后期出现了局部 CFRP 板剥离的现象,导致荷载瞬时下降。不水浴时,黏结长 度为 80 mm 试件的平均极限荷载为 150.97 kN,25 ℃ 水浴 20 d 试件的平均极限荷载为 149.03 kN。

图 5 为不水浴试件与 25 ℃水浴 20 d 试件极限荷 载之间的关系。

由图 5 可知:两种情况下试件的极限荷载非常接 近,说明在 25 ℃的水温下,水浴 20 d 对试件的极限承 载力并没有影响,CFRP 板与钢的黏结强度没有降低。 由表 2 可知:70 ℃水浴 20 d 试件的平均极限荷载为 126.21 kN。图 6 为 25 ℃水浴试件与 70 ℃水浴试件 极限荷载之间的关系,由图 6 可以看出:70 ℃水浴试 件的极限荷载相对 25 ℃水浴有所下降,平均极限荷载 下降了 15.3%,说明水温达到胶膜玻璃转化温度时, 在一定的养护天数下,CFRP 板与钢的黏结强度有所 下降,但降低幅度不大。

#### 2.3 应变分布

图 7 为 3 组试件中代表性试件的 CFRP 板表面应 变分布。



时间/d

图 5 不水浴与 25 ℃水浴 20 d 极限荷载变化

在加载前期,只有靠近钢板端的 CFRP 板产生应变,随着加载的进行,应变大致呈指数形式分布,峰值 应变始终在钢板端处;在加载后期,不水浴试件 CFRP



图 6 25 ℃水浴与 70 ℃水浴极限荷载变化



图 7 试件加载过程中 CFRP 板表面应变分布

板表面应变依然呈指数形式分布,而水浴试件钢板端的应变达到一定值后不再增加,峰值应变逐渐向 CFRP板端转移,整个黏结长度上的 CFRP板都参与 了受力。不水浴试件的 CFRP板表面极限应变为 7 300 με,25 ℃水浴 20 d 试件的 CFRP 板表面极限应 变为 7 160 με,而 70 ℃水浴 20 d 试件的 CFRP 板表面 极限应变为 6 364 με,比 25 ℃水浴试件要小,这主要 是由于 70 ℃水浴试件的极限荷载较小。与不水浴试 件 CFRP 板表面应变分布不同的是,水浴试件 CFRP 板表面峰值应变在后期有一个向 CFRP 板端传递的 过程,从试件的破坏模式来看,这是因为水浴试件在钢 板端附近出现了钢/胶层界面破坏的情况,使得 CFRP 板与钢产生了剥离,从而峰值应变会进一步向后传递。

# 2.4 剪应力分布

界面剪应力分布能够反映 CFRP/钢界面应力沿 黏结长度的传递规律,揭示界面剥离失效的过程。通 过布置在 CFRP 板表面的应变片可求得相邻测点 *i* 和 测点 *i*-1 间的界面平均剪应力:

$$(\tau_{\text{avg}})_{i} = \frac{\Delta \varepsilon_{i} E_{p} t_{p}}{\Delta l_{i}} = \frac{(\varepsilon_{i} - \varepsilon_{i-1}) E_{p} t_{p}}{l_{i} - l_{i-1}}$$
(1)

式中: $\epsilon_i$ 为 CFRP 板表面测点 *i* 处的应变;  $\Delta \epsilon_i$ 为测点 *i* 与测点 *i*-1 处应变的差值;  $E_p$ 、 $t_p$ 分别为 CFRP 板 的弹性模量、厚度;  $l_i$ 为测点 *i* 距 CFRP 板端的距离;  $\Delta l_i$ 为测点 *i* 与测点 *i*-1 之间的距离。

图 8 为 3 组试件中代表性试件在加载过程中 CFRP 板/钢界面的剪应力分布。

从图 8 可以看出:在加载前中期,剪应力最大值始 终位于钢板端;加载后期,对于不水浴试件,当钢板端 处剪应力达到峰值时有下降的趋势,但试件在此时突 然破坏,峰值剪应力还来不及向后传递;对于水浴试 件,当钢板端剪应力达到胶膜与钢板和 CFRP 板的黏 结强度时,CFRP 板/钢界面出现剥离,此时剪应力迅 速下降到零,但剩余黏结长度部分仍能继续承载,峰值 剪应力进一步向 CFRP 板端转移,剥离也进一步向后 发展,直到试件破坏。25 ℃水浴与 70 ℃水浴试件 CFRP 板/钢界面剪应力分布规律基本一致,不同的 是,25 ℃水浴试件界面峰值剪应力略偏高一些,这可 能是由于在 70 ℃水浴环境中,胶膜与钢板和 CFRP 板 的黏结强度有所降低。

# 3 结论

(1)不水浴与 25 ℃水浴 20 d 试件的破坏模式均为 CFRP 板层离,70 ℃水浴 20 d 试件的破坏模式为钢/胶层界面剥离和 CFRP 板层离的混合破坏。

(2) 25 ℃水浴 20 d 试件与不水浴试件极限承载 力几乎相同,而 70 ℃水浴 20 d 试件相对 25 ℃水浴 20 d



图 8 试件加载过程中 CFRP 板/钢界面剪应力分布

试件其极限承载力下降了 15.3%,但下降的幅度并不 大,这说明在一定温度范围内此胶膜形成的黏结界面 具备良好的耐久性能。

(3) 在加载后期,与不水浴试件不同的是,水浴试件 CFRP 板表面峰值应变与界面峰值剪应力有进一步向 CFRP 板端传递的过程。

参考文献:

- [1] 彭福明,郝际平,岳清瑞,等.碳纤维增强复合材料 (CFRP)加固修复损伤钢结构[J].工业建筑,2003(9).
- [2] 黄侨,万世成,关健,等.装配式预应力 CFRP 板锚具有限 元分析与施工技术[J].中外公路,2019(2).
- [3] Al-Mosawe A, Al-Mahaidi R, Zhao X. Effect of CFRP Properties on the Bond Characteristics between Steel and CFRP Laminate under Quasi-Static Loading[J]. Construction and Building Materials, 2015, 98:489-501.
- [4] 王吉忠,杨俊龙,崔文佳.盐溶液干湿循环对 CFRP-混凝 土界面粘结性能的影响[J].复合材料学报,2018(8).
- [5] 潘勇,夏叶飞,张红雷,等.预应力 CFRP 板在公路桥梁加 固中的应用[J].中外公路,2017(2).
- [6] 李传习,杨宁,张玉平,等.杭州江东大桥钢箱梁的日照温 度梯度及顶推过程中末段梁的变形[J].交通科学与工 程,2009(1).
- [7] 施慕桓. FRP 单搭接和 FRP 加固钢结构粘结性能的耐久 性试验研究[D]. 大连理工大学硕士学位论文,2008.
- [8] 吴健,张彤彤,李泓运,等.基于海洋环境的 CFRP 加固含 裂纹钢板拉伸性能试验研究[J].中国造船,2017(3).
- [9] Al-Shawaf A, Al-Mahaidi R, Zhao X L. Effect of Elevated Temperature on Bond Behaviour of High Modulus CFRP/Steel Double-Strap Joints[J]. Australian Journal of Structural Engineering, 2009, 10(1): 63-74.
- [10] Zhou H, Manuel Urgel J, Emberley R, et al. Behaviour of the FRP- to-Steel Bonded Joints under Elevated Temperature[C]. The Sixth Asia-Pacific Conference on FRP in Structures, 2017:1-6.
- [11] Nguyen T, Bai Y, Zhao X, et al. Mechanical Characterization of Steel/CFRP Double Strap Joints at Elevated Temperatures[J]. Composite Structures, 2011,93(6):1 604-1 612.
- [12] ASTM S D. Standard Test Method for Strength Properties of Double Lap Shear Adhesive Joints by Tension Loading[S]. West Conshohocken, PA: ASTM International, 2008.
- [13] GJB 3383—1998 胶接耐久性试验方法[S].