渔歌子

谷围江畔白豚游，北亭炊烟唤归休。

斜箬笠，满竹篓，谁家少年足风流。

-- 北亭村民文化中心

学校:广州大学

指导老师:赵阳,章婧

队员:罗国辉,刘颖琪,李怡楠,林泽键,姜艺涵

剧场方向效果图

风雨连廊底部效果图

阅览区室内效果图

城

基地位于中国·广东·广州·番禺区·小谷围岛。

场地西北边为面积庞大的商业建筑,东边为主要村落,两者肌理形成鲜明对比,场地内的建设承担着重要的过渡作用。

村内建筑处于城市化边缘,建筑密度大,楼间距小,缺乏必要的公共活动场地和配套服务设施。

- 人行主要道路
- 车行主要道路
- 室外活动场地
- 宗祠

通过调研数据得知:

1. 由于大学城建设,大量村内人口迁出,现有本村保留人口以中老年人为主,而且仅有部分人对于村内文化较为了解,但这部分人所占村庄总人口比例较小,存在文化即将断代的趋势。
2. 北亭村村内公共服务设施和活动场所不足,应增设相应空间以完善村民日常活动需求,补足村内设施,借此增强村落凝聚力。

概念提取

立面意向

渔网

渔网元素

提取

鱼篓形态

提取

框架意向

鱼篓

屋顶立意

斜笠

方案设计以**唤醒渔村记忆**为出发点。

整体概念提取自**渔网元素**和**鱼篓形态**,分别对应立面及结构的设计,屋顶也采用了**渔夫帽的立意**。

整个建筑由表及里层次分明,旨在**凸显渔村文化,延续古村记忆,增强村民文化认同感**。

顺承 YH 城并置入圆柱母体

内挖古树中庭

退让宗祠与 YH 城缓冲广场

散落渔网元素

打开多向景观轴线

结合气候特征架空底层

顺应鱼篓形态收分外形

拓扑斜屋顶,以向心中庭

GENERAL LAYOUT 总平面图

Y H 城

设计说明:

本方案立足于乡村振兴背景，合周遭建筑肌理与现代木结构框架形式以铸“形”，并当地历史与传统文化以留“魂”。方案以广州番禺北亭村当地逐渐没落的渔村之文化而展开，结合场地北侧 YH 城圆柱体势与周边民居边界参差的散落布局而深入，以渔网状的菱形现代木结构框架营造多变的室内光影空间。呼应岭南地理气候特征，通过计算机模拟风环境而优化场地微气候，置入雨水收集与光生伏特等技术，而搭建集休闲娱乐、展览教育为一体的活动中心。

经济技术指标

1. 用地面积: 7672 m²
2. 建筑密度: 13.7%
3. 总建筑面积: 1628.6 m²
4. 容积率: 0.21
5. 绿化率: 32.14%

1. 活动广场
2. 室外展览
3. 室外剧场
4. 小摊贩广场
5. 入口广场
6. 保护古树

临时建筑

村内主要人行道路

村心公园

宗祠

渔歌子

总平面图 1:500

GENERAL ANALYSIS

总平面分析图

—— 人流线
—— 车流线

人车流线分析

活动场所

活动场地分析

景观区
—— 轴线

景观节点分析

动区
静区

动静分区分析

绿地

几何绿地分析

向心
法线

拓扑向心分析

FIRST FLOOR PLAN 首层平面图

Y H 城

- 1. 阅览室
- 2. 活动室
- 3. 展览室
- 4. 办公室
- 5. 咖啡厅
- 6. 活动广场
- 7. 室外展览
- 8. 室外剧场
- 9. 舞台准备区
- 10. 小摊贩广场
- 11. 广场舞活动广场
- 12. 公共厕所
- 13. 储藏室
- 14. 步町
- 15. 古树
- 16. 框景墙

宗祠

首层平面图 1:450

渔歌子

全国高等学校木结构设计大赛

FLOOR PLAN 各层平面图

1. 阅览室
2. 活动室
3. 展览室
4. 休闲平台
5. 下棋区
6. 麻将区
7. 室外剧场

二层平面图 1:450

ELEVATION AND SECTION DRAWING

立面图与剖面图

正立面图 1:350

A-A 剖面图 1:350

建筑分为三个主要功能体块和一个室外剧场,各个功能体块之间用风雨连廊进行串联,在**相互联系**的同时又保证了**相对独立**。整体流线简洁,功能空间互动性强,建筑**对话关系明显**。

风雨连廊的预留空间可**灵活组织功能空间**,满足居民日常活动需求的变化,如下棋,打麻将等等,实现**空间布局的可变性和发展性**。

打麻将

下象棋

培训

小讲堂

休闲洽谈

展览销售

娱乐

跳广场舞

RAINWATER COLLECTION AND NATURAL VENTILATION

雨水收集与自然通风

夏季主导风压力云图

夏季主导风 1.5 m 处速度云图

冬季主导风压力云图

冬季主导风 1.5 m 处速度云图

根据计算机模拟得出夏、冬两季典型风速与风向条件下，场地内人活动区无明显旋涡区或无风区。夏季主要活动场地内 1.5m 高处风速为 1.1~1.7(m/s)，冬季主要活动场地内 1.5m 高处风速为 0.3~0.9(m/s)。契合广州夏季月平均气温 26~29℃ 的较炎热环境和冬季月平均气温 9~16℃ 的较寒凉环境。

风向分析

考虑广州地区的风向关系，建筑迎风预留广场，增大架空面积，设置水池，改善建筑微气候。

朝向分析

南向为建筑最佳朝向，将活动室，阅览室南向布置，提高建筑热舒适性。

雨水收集示意图

EFFECT DRAWING 效果图

公交车站方向效果图

鸟瞰效果图

阅览室结构光影效果

设计要求：

结构设计使用年限：50年；
 建筑结构安全等级：二级；
 地震抗震设防烈度：6度，地震加速度值0.10g。

荷载要求：

楼盖恒荷载：1.0 kN/m²；
 屋盖恒荷载：0.7 kN/m²；
 自重恒荷载；自动计算；
 楼盖活荷载：3.5 kN/m²；
 屋盖活荷载：0.5 kN/m²；
 风荷载：0.5 kN/m²；
 雪荷载：0 kN/m²；

荷载组合：

11种基本组合验算承载能力极限状态；
 13种标准组合验算正常使用极限状态。

材料信息：

木材：
 材料容重：5 kN/m³；
 材料强度：TCT40；
 木材等级：SZ1；
 防火处理：防火清漆基层 + 透明清漆表层。
 钢材：
 材料容重：78.5 kN/m³；
 材料强度：Q345B；
 防腐处理：表面镀锌；
 防火处理：防火涂料。
 螺栓：
 8.8级 M10 六角头螺栓。

设计依据：

《建筑结构可靠度统一设计标准》GB 50068-2018
 《建筑结构荷载规范》GB 50009-2012
 《建筑抗震设计规范》GB 50011-2010(2016年版)
 《钢结构设计规范》GB 50017-2017
 《木结构设计规范》GB 50005-2017
 《胶合木结构技术规范》(GB/T 50708-2012)
 国家和广东省其他相关设计、施工验收规范规程

■ 单体 A 结构模型示意图

■ 单体 B 结构模型示意图

■ 单体 C 结构模型示意图

结构动力学分析

一阶振型：x 方向平动

二阶振型：y 方向平动

三阶振型：结构扭转

通过分析可知,一阶振型为 X 方向平动,二阶振型为 Y 方向平动,三阶振型为 Z 方向扭转。由于结构材料为木材,整体结构自重小,地震作用小,结构动力性能良好。

模型	周期	频率
1 阶	0.9757	1.0249
2 阶	0.9540	1.0482
3 阶	0.5496	1.8195
4 阶	0.5052	1.9794
5 阶	0.4974	2.0104
6 阶	0.4257	2.3491
7 阶	0.4031	2.4808
8 阶	0.3754	2.6638
9 阶	0.3514	2.845
10 阶	0.3066	3.2616
11 阶	0.2895	3.4542
12 阶	0.2721	3.6751

构件应力分析

1.3D+1.5L+0.9WX 工况应力云图

在各工况下,结构构件应力未超过材料强度,满足要求。其中结构在承载能力极限状态 1.3D+1.5L+0.9WX 的作用下支座反力最大。

结构位移分析

最大竖向位移

结构在正常使用极限状态 D+L 的作用下结构构件最大竖向位移达到最大,最大竖向位移值为 $15.6\text{mm} \leq L/400 = 44\text{mm}$,满足要求。

最大水平位移

在正常使用极限状态 D+0.7L-WX 的作用下结构构件最大侧向位移达到最大,最大侧向位移值仅为 4.9mm,满足要求。

结构动力学分析

一阶振型：x 方向平动

二阶振型：y 方向平动

三阶振型：结构扭转

通过分析可知,一阶振型为 X 方向平动,二阶振型为 Y 方向平动,三阶振型为 Z 方向扭转。由于结构材料为木材,整体结构自重小,地震作用小,结构动力性能良好。

模型	周期	频率
1 阶	0.9757	1.0249
2 阶	0.9540	1.0482
3 阶	0.5496	1.8195
4 阶	0.5052	1.9794
5 阶	0.4974	2.0104
6 阶	0.4257	2.3491
7 阶	0.4031	2.4808
8 阶	0.3754	2.6638
9 阶	0.3514	2.845
10 阶	0.3066	3.2616
11 阶	0.2895	3.4542
12 阶	0.2721	3.6751

构件应力分析

1.3D + 1.5L + 0.9WX 工况应力云图

在各工况下,结构构件应力未超过材料强度,满足要求。其中结构在承载能力极限状态 1.3D+1.5L+0.9WX 的作用下支座反力最大。

结构位移分析

最大竖向位移

结构在正常使用极限状态 D+L 的作用下结构构件最大竖向位移达到最大,最大竖向位移值为 $15.6\text{mm} \leq L/400 = 44\text{mm}$,满足要求。

最大水平位移

在正常使用极限状态 D+0.7L-WX 的作用下结构构件最大侧向位移达到最大,最大侧向位移值仅为 4.9mm,满足要求。

结构动力学分析

一阶振型：x 方向平动

二阶振型：y 方向平动

三阶振型：结构扭转

通过分析可知,一阶振型为 X 方向平动,二阶振型为 Y 方向平动,三阶振型为 Z 方向扭转。由于结构材料为木材,整体结构自重小,地震作用小,结构动力性能良好。

模型	周期	频率
1 阶	0.5367	1.8632
2 阶	0.5166	1.9357
3 阶	0.3644	2.7442
4 阶	0.3461	2.8893
5 阶	0.3199	3.1260
6 阶	0.3094	3.2321
7 阶	0.2891	3.4590
8 阶	0.2632	3.7994
9 阶	0.2461	4.0634
10 阶	0.2091	4.7824
11 阶	0.2045	4.8900
12 阶	0.1984	5.0403

构件应力分析

在各工况下,结构构件应力未超过材料强度,满足要求。其中结构在承载能力极限状态 1.3D+1.5L+0.9WX 的作用下支座反力最大。

1.3D+1.5L+0.9WX 工况应力云图

结构位移分析

最大竖向位移

结构在正常使用极限状态 D+L 的作用下结构构件最大竖向位移达到最大,最大竖向位移值为 $22.1\text{mm} \leq L/400 = 44\text{mm}$,满足要求。

最大水平位移

在正常使用极限状态 D+0.7L+WX 的作用下结构构件最大侧向位移达到最大,最大侧向位移值仅为 1.82mm ,满足要求。

连廊梁柱节点

斜撑柱节点

屋顶中心点节点

连廊梁柱节点

材料:
12mm 的 Q345B 钢板
8.8 级 M10 六角螺栓

斜撑柱节点

材料:
12mm 的 Q345B 钢板
8.8 级 M10 六角螺栓

屋顶中心点节点

材料:
12mm 的 Q345B 钢板
8.8 级 M10 六角螺栓

材料:
15mm 的 Q345B 钢板
8.8 级 M10 六角螺栓
8.8 级 M14 地锚螺栓

连廊梁柱节点

材料:
15mm 的 Q345B 钢板
8.8 级 M10 六角螺栓
8.8 级 M14 地锚螺栓

连廊梁柱节点

BOTTOM COLUMNNET 底层柱网布置图

B单体底层柱布置图

C单体底层柱布置图

整体底层柱布置图 1:350

A单体底层柱布置图

总体结构主要由单体 A 单体 B、
单体 C 和连廊组成。
连廊部分在轴线 4、轴线 8、
轴线 12、轴线 16 设置了变形缝。
连廊和各主体结构之间均设置
了变形缝。