

浅谈灌注桩+高压旋喷桩在天津茂业大厦深基坑 加固的实际应用

能纪朋

江苏苏港工程有限公司 江苏 连云港 222100

【摘 要】: 深基坑支护结构的设计需要基于翔实的资料和最终确定的图纸提供各种详细参数,往往存在一个参数的改变、一个平面、立面深度的尺寸改变都会导致基坑的设计安全度不满足、计算结构不满足,鉴于类似此种情况的存在,往往需要对已经进行开挖的基坑进行二次深化和加固处理。

本工程以天津地区某一工程实例,着重介绍下因图纸修改新增电梯坑距离支护桩过近、以及电梯坑中坑部位开挖深度加深,导致基坑被动土压力不足,而采用灌注桩+高压旋喷桩进行基坑加固的处理。

【关键词】: 基坑支护; 施工技术; 设计方案

1 工程概况

天津海河一号茂业大厦,位于天津市火车站附近,南侧紧邻海河东路,距离天津海河仅有 20m,西侧紧邻四经路距离天津电力大厦仅有 15m,北侧与自由道外居民楼仅隔一条马路,道路宽 11m。东侧为场地内原有场地。

本工程地下 3 层,地上部分由主楼 51 层商业办公楼+2 层商业裙房组成,建筑总高度 205.35 米,总建筑面积 122810.16m2,地下室建筑面积 22813.36m2。其中地下一层 7477.6m2,地下二层 7667.88m2,地下三层 7667.88m2,主 楼与裙房之间以伸缩缝在东侧、北侧断开,裙房靠东侧北侧设置,南侧、西侧为主楼,主楼位于地下室中间位置。

2 原基坑支护设计概况

本工程±0.000 标高相当于大沽高程 4.80m, 现场自然地面平均相对标高为-0.30m。

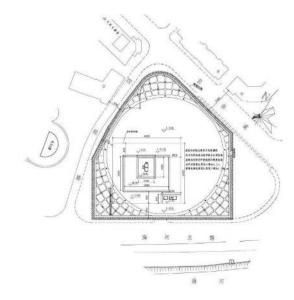
本工程主楼中间部位为电梯区,设置了消防电梯,消防电梯坑为典型的坑中坑结构,主楼投影面积 1805.15m2,建设单位提供给基坑支护设计的大面标高为-13.50m,坑中坑的深度为-15.5m,坑中坑投影面积为 43.2*49.2m,坑中坑外边线距离南侧支护桩的中心线距离为 10.7m,距离西侧电力大厦处支护桩中心线距离为 7.18m。

本工程基坑支护设计采用带二道支撑的灌注桩+三轴搅拌桩作隔水帷幕。采用大口井基坑内降水。竖向支护采用钻孔灌注桩,灌注桩顶标高为-2.000m,灌注桩电力大厦距深坑较近处采用 \$\phi\$1300@1600,桩长 24.5m,底标高-26.5m,嵌入深度 13m; 距离海河东路一侧采用 \$\phi\$1000@1300、桩长22.5m,底标高-24.5m,嵌入深度 11m,其余侧灌注桩采用

Φ1000@1400、桩长 21.5m, 底标高-23.5m, 嵌入深度 10m。

隔水帷幕采用三轴搅拌桩,三轴搅拌桩之间连续套接,桩径 850,桩距 600,底标高为-35.5m,水平支撑采用钢筋砼结构,设二道钢筋砼环形支撑,内支撑设计为圆形支撑,半径为 42.334m,其中主支撑宽度 2m,第一道内侧主环支撑高度 1.5m,第一道砼内支撑的外侧主环与灌注桩紧密贴合在一起,第二道砼内支撑的外侧主环紧贴灌注桩外侧,植筋于灌注桩外侧形成一体,次支撑宽度 0.5m,高度 0.8m,第一道内支撑的顶标高为-2.000m,第二道内支撑的顶标高为-8.200m,竖向钢格构柱由四根角钢组成 460*460mm 的格构柱。深浅坑交界处按 1: 1 放坡。

原设计基坑平面与最终设计的平面叠加对比图见附图 1



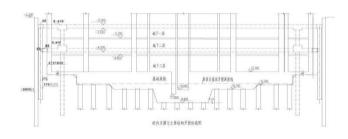
附图1



3 实际施工概况

最终施工图纸:本工程的 51 层主体主楼对应的深基坑的尺寸不变,对应的范围内底板厚度分别为 3m(底标高为-15.70m);4m(底标高为-16.70m)、7.1m(电梯坑底标高为-19.80m)电梯坑中坑面积 216.45m2,18/C 轴处新增加电梯基坑,基坑深度为-17.2m,比较原设计图纸的 15.5m 已经增加了不少,已经超过设计的安全度。

原基坑设计图深度、范围与最终图纸确定的深度、范围 对比图见附图 2:



附图 2

4 深化设计方案

经过设计核对,因深基坑加深导致靠近海河东路、电力大厦处被动土压力不足,灌注桩嵌入深度不满足要求,最终 图纸确定时,第一道基础内支撑支撑梁已经施工完成,施工 时间正好在三月份末,基坑已经暴露在外一段时间,按照新 图纸施工必须做好基坑加固的措施,根据现场采用多种方案 比对如下:

方案一:全部采用止水帷幕,沿着靠海河东路一侧及电力大厦一侧做止水帷幕(-15.50m处),由于场地已经施工完成,限于第一道内支撑已经完成,止水帷幕机器没有操作工作面,内支撑妨碍止水帷幕机器施工,方案实现可能性不大,造价高,施工周期长,进度上不允许。

方案二:新增电梯坑采用灌注桩+深基坑电梯坑旋喷桩 (-16.70~-19.80m 处)+临近靠近电力大厦、海河东路一层采用高压旋喷桩(-15.50m 处);基坑内部采用高压旋喷桩进行加固,难点:-19.8m 处深基坑加固费用较高,施工周期较长,业主不予以认可。

方案三:新增电梯坑采用灌注桩+靠近电力大厦、海河东路一侧采用高压旋喷桩(-15.50m 处)。-19.8m 处仍采用图纸设计的自然放坡,优点是能加快施工速度,费用也相对较低。

综合比对, 最终选择方案三。

具体做法如下:

(1)电梯坑处的灌注桩 GZ1 采用 ϕ 900@1100,长 6.8m,旋喷桩 JZ1 采用 ϕ 700@500,长 7.3m;塔楼底板外侧按图示施工 5 排 700@500 旋喷桩格栅水泥土墙,旋喷桩在-10.00m 处施打。

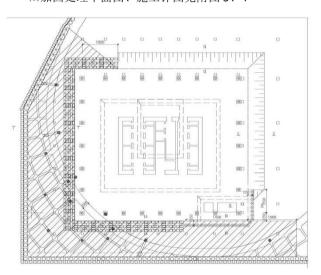
(2)旋喷桩水泥采用 PC32.5 矿渣水泥,水灰比一般 0.5~0.65,, 掺量一般 15%; 灌注桩和冠梁采用 C30 混凝土,钢筋锚固长度 30d。

(3)当旋喷桩遇现场原有工程桩时,根据实际情况,避开 工程桩即可,再进行打搅拌桩。

(4)基坑开挖至-13.60m 后,应自海河东路至电力大厦一侧坑边向内在全部坑底范围铺设 150mm 厚 C20 混凝土垫层,钢筋为 Φ 8@200 钢筋网,在预留洞口处四周布 2 根三级 Φ 12 的加强筋,垫层周边应与支护桩顶紧。

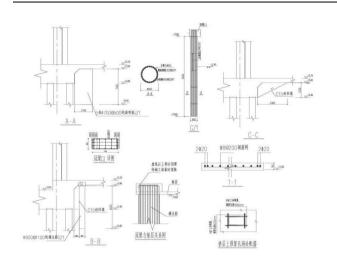
(5)施工-13.60m 垫层时应按承台、塔楼底板等平面尺寸 预留位置, 待垫层混凝土强度达到 80%后, 方可开挖-13.60m 以下的土方。工程桩桩头应在打设垫层后处理。

(6)加固处理平面图、施工详图见附图 3、4



附图 3、灌注桩+旋喷桩加固平面图





附图 4、灌注桩+旋喷桩加固施工节点详图

5 实施效果

经过现场实施后,有利的保证了基坑的安全,后续基坑施工平稳,地表沉降在深基坑开挖初期沉降过大,待挖至底部时,沉降趋于稳定,未对周边道路造成影响。总体基坑施工平稳,工期增加60天,费用增加约100万。

结语

深基坑设计时, 需要翔实的资料, 往往有时候基坑设计

和主体设计单位不是一家设计院设计的,图纸审查不能一次完成,来回反复调整,工程设计中匆忙,图纸中存在各种矛盾不能及时发现,参与设计、施工的各方都应仔细核对深度和标高以及各种地质情况、主体结构等等,建设单位作为工程建设的集大成者,更应综合考虑,及时将各种信息传达给基坑设计,确保基坑设计的安全,本着基坑设计安全可靠,从源头上确保基坑设计安全。

对于施工单位来说,要严格按照经过审批通过的蓝图施工,严禁按照电子版施工,及时核对基坑设计图、主体结构图等等,需要特别对设计基坑深度的标高留意、提前发现问题,综合整理,及时上报,做好图纸会审和图纸设计交底工作,施工过程中做好与基坑设计单位、主体设计单位的及时沟通,留意基坑深度和平面的变化,及时提供反馈给各方,留意深度和平面变化导致的基坑的二次复核工作。

本次基坑加固工程的实施,造成了工期的延长、业主投资成本的增加,给施工单位带来一次深刻的教训,基坑安全作为工程施工的一大重难点,必须给予高度的安全重视,本次加固锤炼了施工技术人员,为以后的类似工程的施工带来一定的经验和总结。

参考文献:

[1] 余运喜. 浅谈公路桥梁钻孔灌注桩施工 技术方法.四川建材,2010(1).