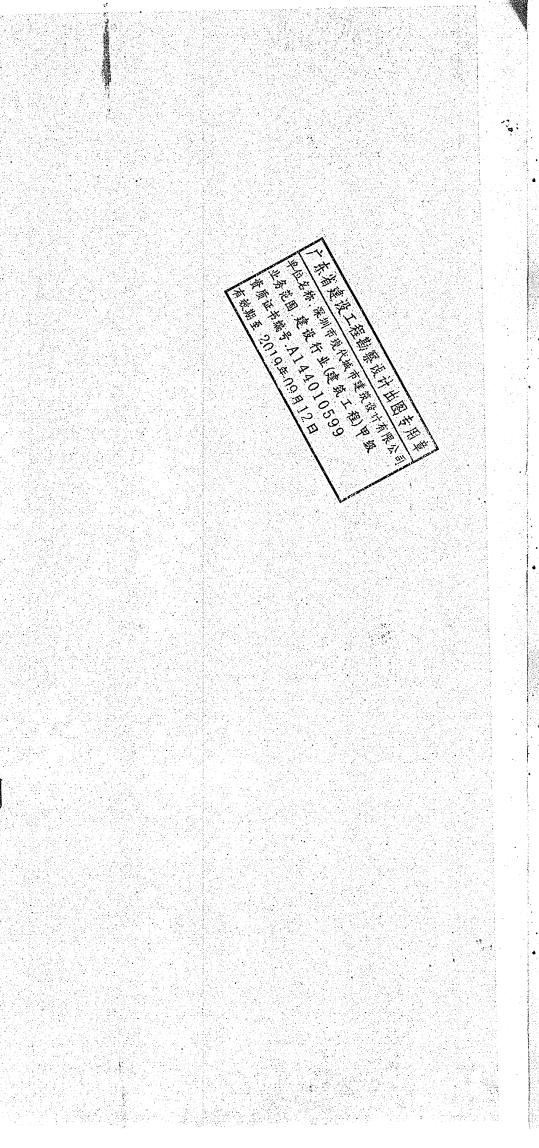
## 朱平沙工业区入村连接路

# 施工图设计

第一册共一册

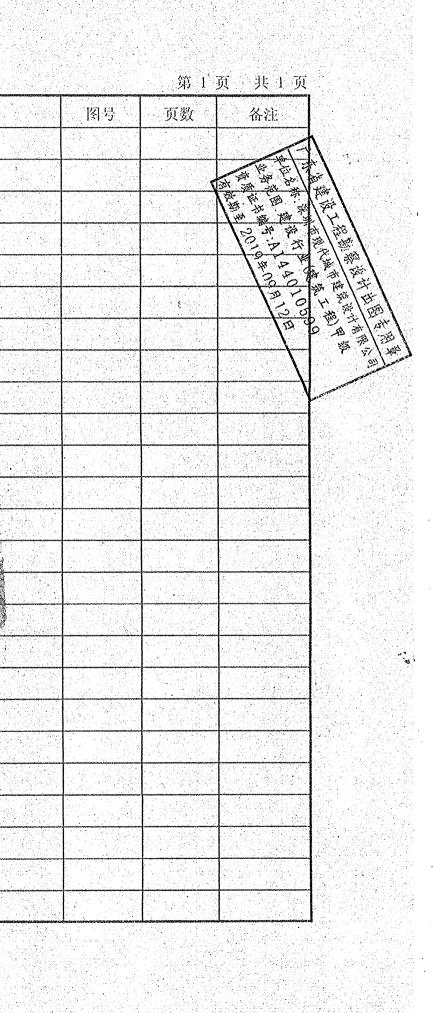
深圳市现代城市建筑设计有限公司 2015年06月



录.

序号	图表名称	图号	页数	备注
	道路工程			
1.	道路工程设计说明	S-I	2	
2,	道路平面布置图	S-2	3	
3	路线纵断面图	S-3	1	
4	直线曲线及转角表	S-4	1	
5	纵坡、竖曲线表	S-5	1	
6	逐桩坐标表	S6	1	
7	路基设计表	S-7	1	
8	路基标准横断面图	S8	1	
9	横断面图	S-9	1	
10	路基土石方数量计算表	S-10	1	
11	路面工程数量表	S-11	.1	
12	路面结构图	S-12	1. 1.	
13	路面钢筋构造图	S-13	.1	
13				
14				
15				
·16				
17	排水工程			
18	排水工程设计说明	S-PS-01	2	
19	主要工程量汇总	S-PS-02	1	
20	雨水平面图	S-PS-03	3	
21	雨水纵断面图	S-PS-04	1	
· 22	雨水管线放坡开挖断面图	S-PS-05	1	
23				

استخصصهما	
序号	图表名称
<b></b>	
<b></b>	
<b> </b>	
la se la	



### 道路工程施工图设计说明

#### 一、设计概况、范围及内容

朱平沙工业区入村连接路位于望牛墩镇,设计范围为桩号 K0+000~K0+334.608,总长 334.608km。

本施工图设计内容包括全段道路工程、排水工程。

二、技术指标

- (1) 道路等级: 城市支路;
- (2) 设计车速: 20 公里/小时;
- (3) 交通等级: 轻交通
- (4) 路基宽度: 8m;
- (5) 车行道宽度: 7m
- (6) 车道宽度: 3.5m;
- (7) 横坡: 车行道 1.5%。
- 三、工程设计
- (一) 平面设计

本项目为全段为新建工程, 道路中线为依照规划中心以及村委的要求而来, 中间有局部位置 应村委的要求避开现状建筑物,且最后经村委确认。

(二) 纵断面设计

纵断面设计考虑起点和相接道路衔接顺畅,在其它段需和两侧的建筑出行标高衔接好。

(三) 橫断面设计

1、横断面布置如下: 0.5m (土路肩) +7.0m (车行道) +0.5m (土路肩)。

2、横坡:

车行道横坡为双向坡 1.5%, 坡向行车方向的右侧; 土路肩坡度 3.0%, 坡向外;

- (四)路面结构设计:
- 路面设计年限: 20
- (1) 车行道结构

路面结构: 20m 水泥砼+20cm 水泥稳定碎石 (5%) +18 水泥稳定石屑 (3%)。 (五)地上、地下管线:

施工前,请先与有关管线单位联系,要求其派员现场监护,横穿路线地上、 好防护, 方可施工。对现有旧路结构应凿除的路段, 根据要求对管线进行加固, 但 不能立即迁移的高压管线,近期采用钢板或波形梁维捷,请主管单位派员现场监护打 三、施工要求及注意事项:

(一) 道路工程应严格按照国家部颁规范、行业有关标准以及东莞市有关施工规定入来 卫星 设计图纸施工。

1、开工前,施工单位应全面熟悉设计文件,在设计交底的基础上进行现场核对和施工 发现问题及时通过项目经理部与设计院取得联系。 2、根据现场收集的情况,核实的工程量,按工期要求、施工的难易程度和人员、设备、材 料的准备情况编制施工组织设计,报现场监理工程师和项目经理部批准并及时提出开工报告。

3、修建生活和工程用房, 解决好通风、电力和水的供应, 修建工程使用的临时便道以保证 施工设备、材料和生活必需品的供应,设立必要的安全标志。

4、开工前应与有关部门做好交通疏导、组织及预告工作,确保施工期间车辆能够畅通运行。 5、开工前需与业主、设计协调,确定路基施工顺序。

(二) 施工放线

责提供,并按设计线位进行放线。

以现场核验,以免损坏管线。

- (三)路面工程施工
- 2、路基经压实度、弯沉值检验合格方可进行路面结构施工。
- 3、水泥砼材料要求:

水泥

-1、路面开工前应恢复现状路中线,复核道路平面及人行道宽度等,有关水准点均由甲方负

2、施工前请与甲方及有关部门联系并了解现状地下各种管线及障碍物的规格、位置等并予

1、新旧路间必须接顺,高程相差处应与设计人及时联系,采取处理措施。

路面宜采用道路硅酸盐水泥,水泥的物理和化学成分应符合《硅酸盐水泥、普通硅酸盐水泥》

GB175-1999的规定。

细集料

细集料宜采用天然砂、机制砂或混合砂。其质地应坚硬、耐久、洁净,并具良好级配,细度 模数在 2.5 以上。硅质砂或石英砂的含量不应低于 25%。

粗集料

粗集料可采用碎石、碎卵石,其质地应坚硬、耐久、洁净、并具良好级配。快速路、主干路 及有抗冻要求的其他道路使用的粗集料级别不应低于II级。有抗冻(盐)要求时, I级集料吸水 率不应大于1.0%, II级集料吸水率不应大于2.0%。

水

清洗集料、拌和混凝土及养护用水应清洁,不应含有影响混凝土质量的油、酸、碱、盐类、 有机物等,宜采用饮用水。使用非饮用水时须经过化验,且硫酸盐(以三氧化硫计)含量不超过 2700mg/L、含盐量不得超过 5000mg/L、PII 值不得小于 4。

4、基层、底基层集料

水泥稳定集料级配采用骨架密实级配,其级配组成应符合表 1-1、2 中要求。碎石的压碎值 不大于 30%。

水泥稳定集料的级配范围

#### . 表1-1

		通ì	过下列筛-	FL (mm)	的质量百	分率 (%)	
层位	31. 5	19	9.5	4.75	2.36	0: 6	0.075
水泥稳定类基层	100	68~86	38~58	22~32	16~28	8~15	0~3

5、 路面各结构层主要技术指标见表 1-2。

路面结构层主要技术指标

表 1-2

2

指标	压实度	平整度	强度
结构层	(%)	( mm )	(MPa)
水泥稳定石屑下基层	≥97	≤10	≥2.0
水泥稳定碎石上基层	≥98	≤10	≥3.5

表中基层和底基层的压实度为重型击实标准;强度为7天的抗压强度。

6、结构层配合比为目标配合比,施工时应根据强度要求按实际进料进行生产配合比试验。

7、下基层检验合格后方可进行上基层施工。

#### 四、质量保证措施

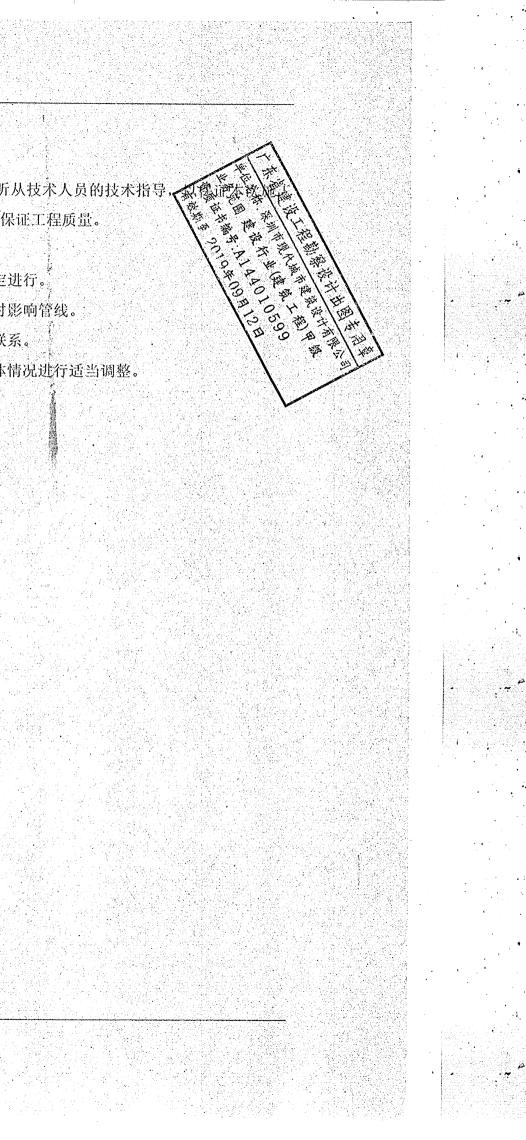
施工人员须严格遵守施工工艺中的各项条款,且听从技术人员的技术指导 图中所采用的材料的性能及作用得以完全体现,从而保证工程质量。 五、其它注意事项;

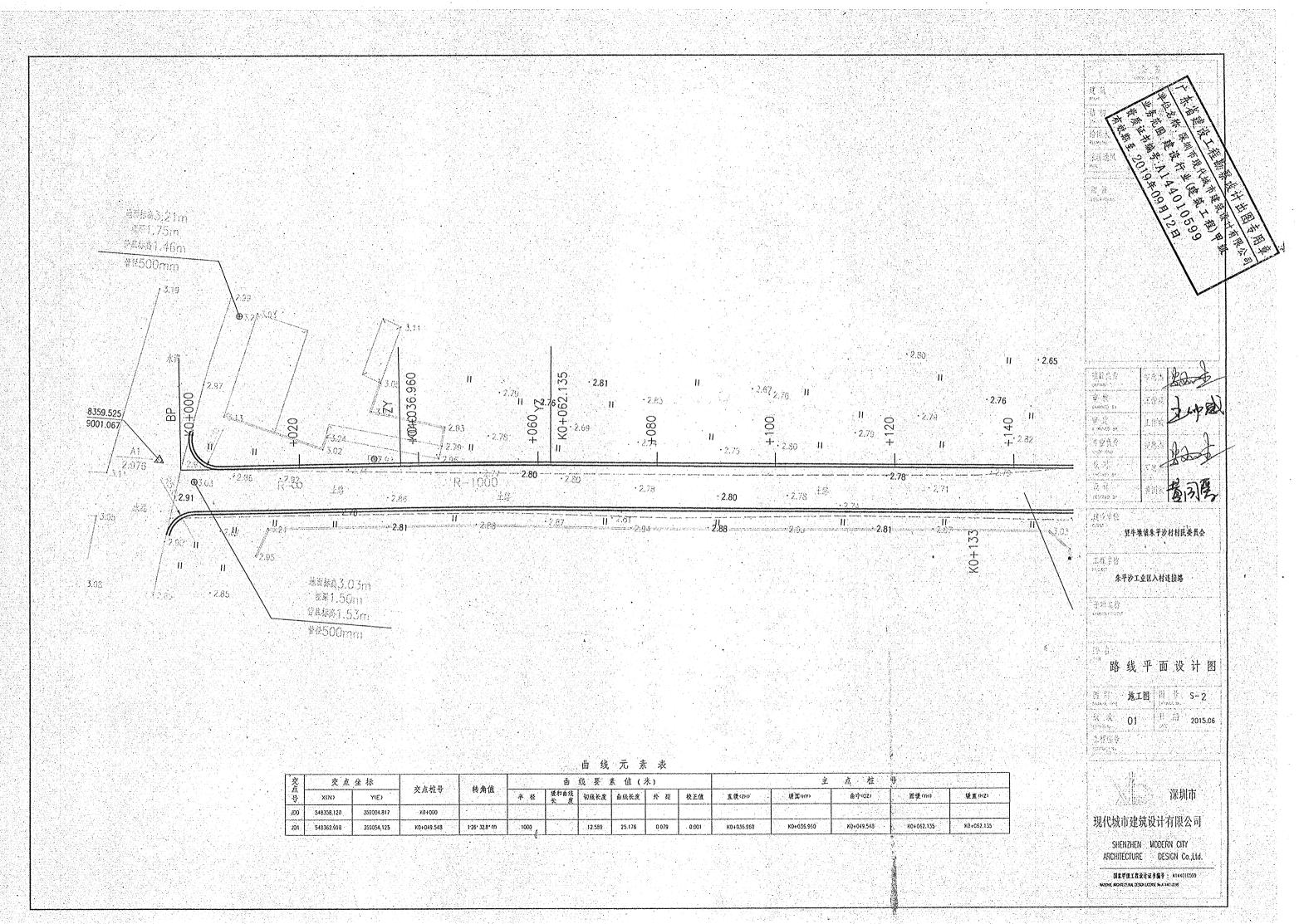
1、未尽事宜请施工单位严格按照有关规范、规定进行。

2、开挖时必须落实管线位置及埋深,避免开挖时影响管线。

3、设计路与既有路接顺时如出入较大请与设计联系。

4、道路横坡在相交路口、沿线单位门口可视具体情况进行适当调整。





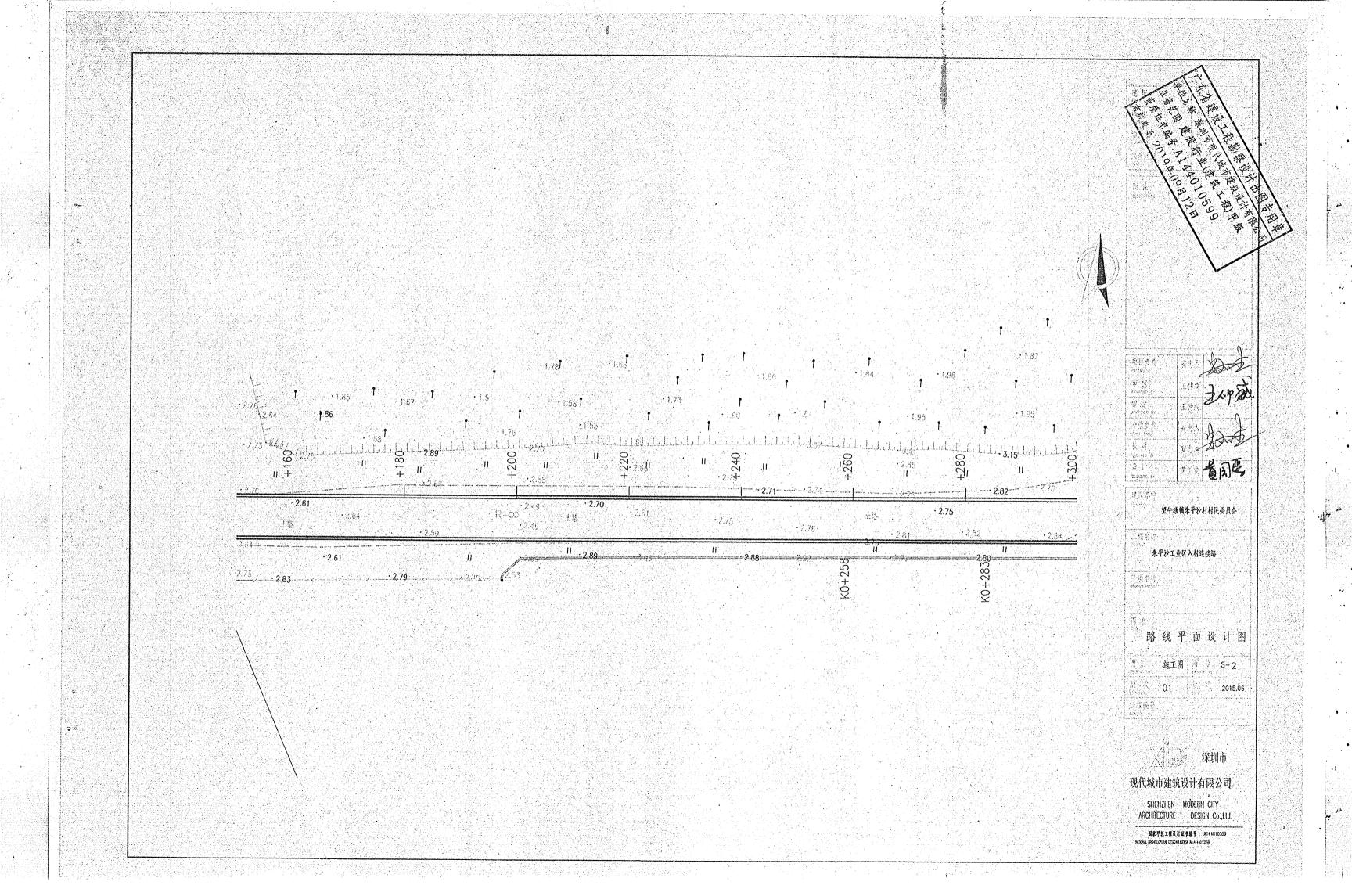
	·交	交点	坐标	4-6-18-18	44 Jr /A-				素值(				ŧ	歑
	品号	X(N)	Y(E)	交点推号	行用诅	半径	援和曲线 长 度	切线长度	当线长度	外距	校正值	直要(2日)	使王明	當片
ľ	JD0	548358.120	359004.817	K04000										
-	JD1	548362.998	359054,125	K0+049.548	1.26, 32.8, 00	.1000		12.589	25.176	0.079	0.001	K0+035.960	K0+036.960	K0+0

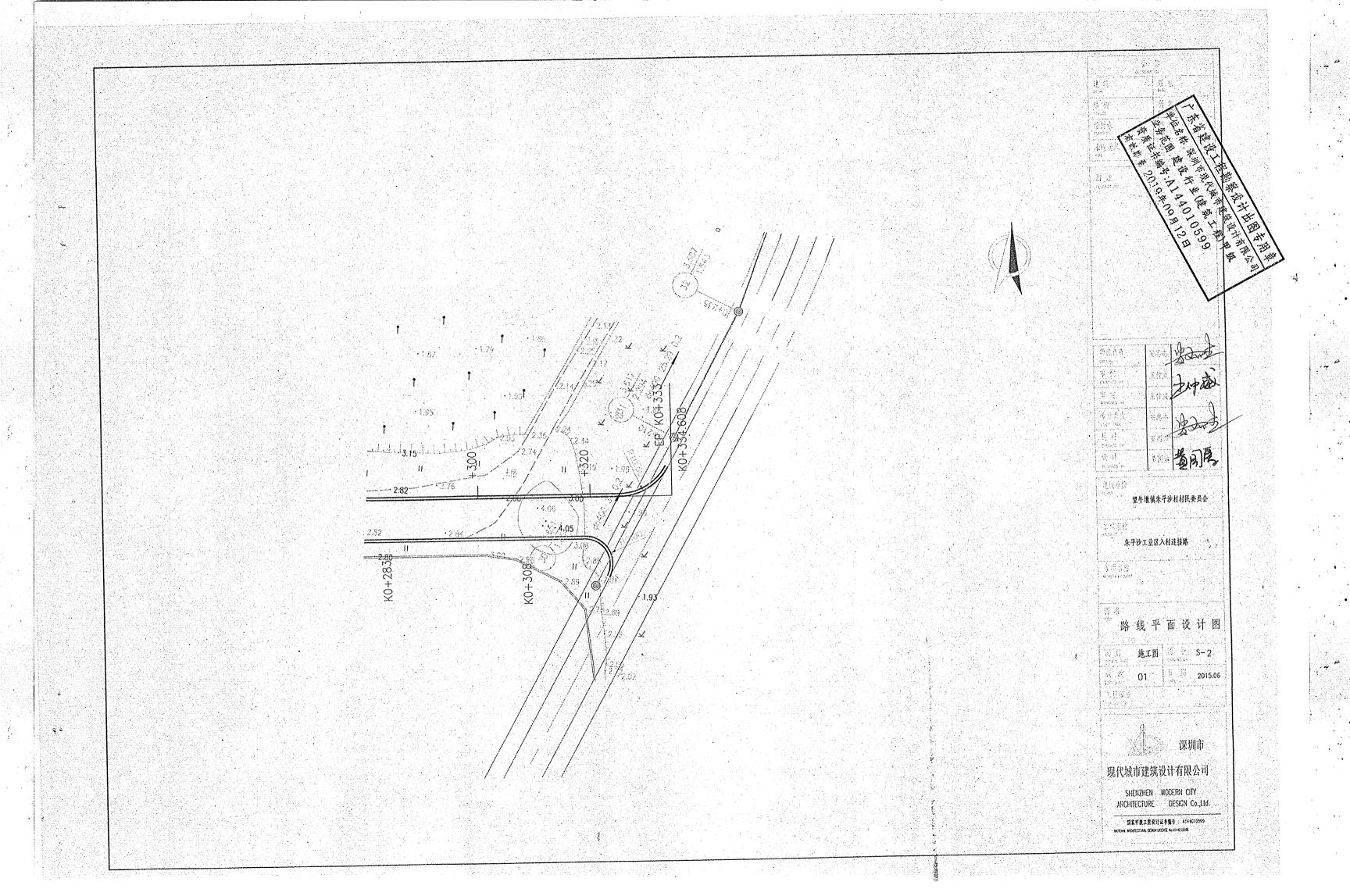
4...

• 2\_

÷

S 4

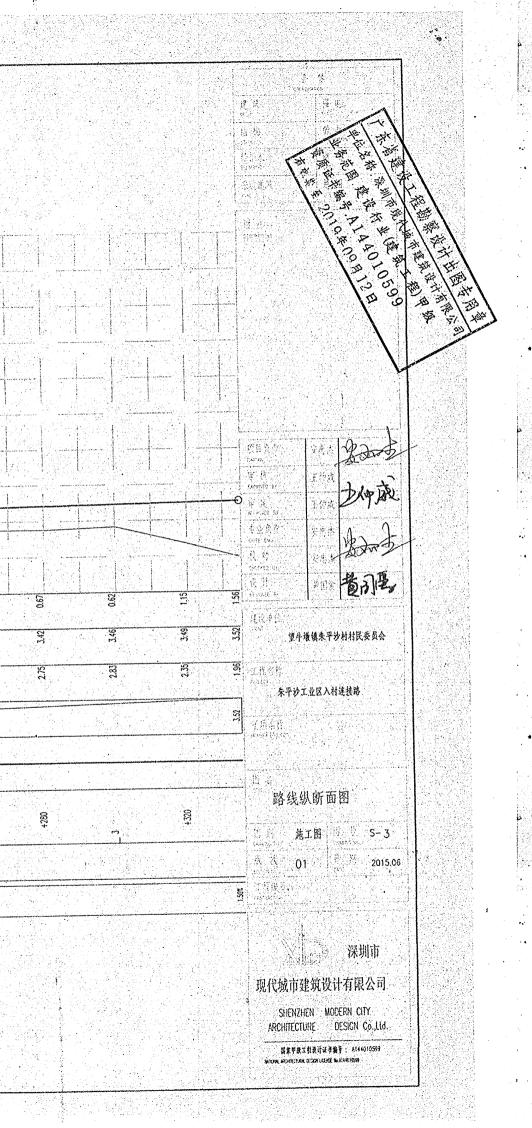




度(%)坡长(m) 18 直线及平曲线 里程桩号 www		2 2 2 000			<u>8</u>		+120	9	99 <del>1</del>	88 *	R-00	233 254	4260	
			J01 (-1'26' 32.8' f)								R-w			
度(%)坡长(m) 富	3		1									• • • • • • • • • • • • • • • • • • •		
									0.182	334.61				
b面高程(m) S	3	Si contra c	294	52	2.76	52	- K2 	2.78		<b>``</b>		3		
计高程(m)		239	238	300	306	8 5 5	33	33	2.88 2.88	2.56	2.62	<b>3</b> 56	576	
挖高度(m)		8920	900	023	8	го го	0.38	5C0	3.20 0.52	0 	0 33 33			
2										038 038	0.65	0.67	059	
3														
4	1	 												
6 mm 5 -														
· 7														
9									· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·					
10	<u>.</u>													

1. 413 1. 412

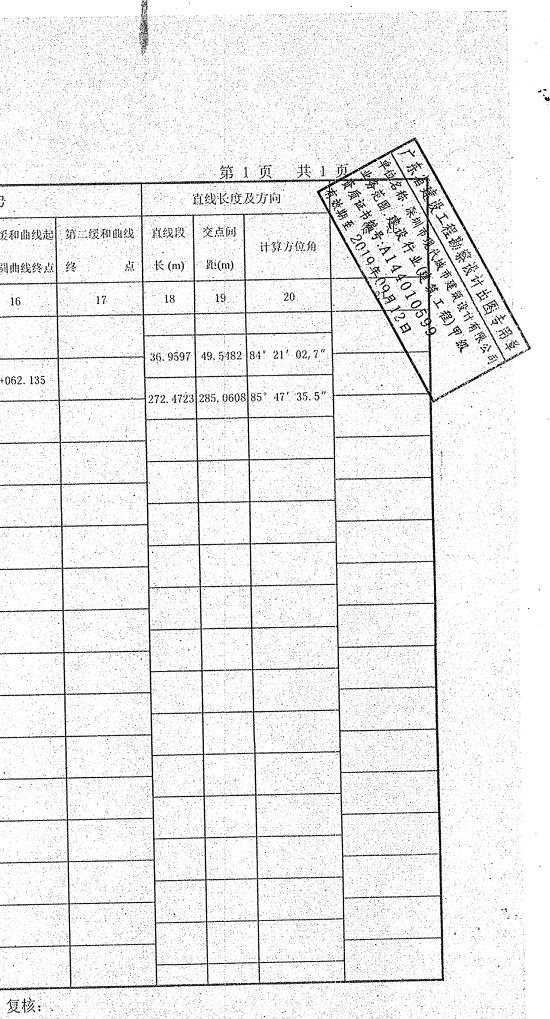
•••



<u>直线、曲线及转角表</u>

Ĩ	交点	坐标				Щ	~ 线	要 素	值 (m)				山红	主点人	进 号 1
交点号	N (X)	Е (Ү)	交点桩号	转角值	4. 73	缓和曲 线长度	缓和曲 线参数	切线 长度	曲线 长度	外部	校正值		第一级和曲线终 点或圆曲线起点	曲线中点	第二级和曲线 点或圆曲线终
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16
JDO	548358, 1204	359004. 8174	K0+000												
JD1	548362.9978	359054. 1249	K0+049. 548	1° 26′ 32.8″ (Y)	1000			12.589	25, 1756	0. 0792	0.001		K0+036.960	K0+049, 548	K0+062.13
JD2	548383. 9089	359338, 4177	K0+334.608												
							•								
								la partico							

编制:



				<u>k</u>	<u>从 坡</u>		曲 线 ::	表			Ĵ	1页 共	Ker to the second s
				<u>\</u>	曲	线			纵为	(%)	变坡点间距	直坡段长	
; 号	桩号	标	凸曲线半径R(m)	凹曲线半径R (m)	切线长T (m)	外距E (m)	起点桩号	终点桩号			(m),	(m)	- CP P
0	K0+000	2. 91							0. 18230287		334.608	334, 608	
I	K0+334.608	3. 52											172 H 599 H
													_
										1			
													-

				<u></u>	桩坐	标	表		第1页 共1页	AT AT AT	
	坐	标	桩号	坐	标	桩 号	坐	标	\$ 桩号	44	なるので
桩 号	N (X)	E (Y)		N (X)	Е (Ү)		N (X)	E (Y)	41. 5	N (X)	W ELYA
K0+000	548358, 1204	359004. 8174									19-00 H 19 1-05 H 19 19-05 H 19-05 H 19 19-05 H 19-05 H 19-05 H 19-05 H 19-05 H 19-05 H
K0+020	548360. 0891	359024. 7202									THE STREET
K0+040	548362. 0533	359044. 6236									
K0+060	548363.7624	359064. 5501									
K0+080	548365. 2318	359084, 496									
K0+100	548366. 6989	359104, 4421									
K0+120	548368.166	359124, 3882									
K0+140	548369. 6331	359144. 3344									
K0+160	548371. 1003	359164, 2805									
K0∔180	548372. 5674	359184. 2266									
K0+200	548374. 0345	359204. 1727									<u>.</u>
K0+220	548375, 5017	359224, 1188									
K0+240	548376. 9688	359244.0649									
K0+260	548378, 4359	359264. 0111									
K0+280	548379.903	359283. 9572									
K0+300	548381, 3702	359303. 9033									
K0+320	548382.8373	359323. 8494									
K0+334.608	548383.9089	359338. 4177									

. Tris

Ċ

4 Q

路基设计表

	<u> </u>				地面	· ひ 计	埴 挖	高度		路	基	宽	度 (	n)			以下各	点与设	计高之	.差(n	n)	坡口、	坡脚至	
桩 号	平日	11 线	竖曲	线	高程	高程	(n		左	侧		中分带	右	侧		古	= 例		t	ī 옍		中桩斑	i离 (m)	备注
	左偏	右偏	凹型	凸 型	(m)	(m)	填	挖	W1	W2	W3	WQ	W3	W2	W1	A1	A2	A3	A3	A2	A1	左侧	右侧	
K0+000					2.95	2.91		0.04	0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	2.02	9.08	
+020		K0+036.960			3.02	2.95		0.08	0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	2.08	9.13	
+040		(21)			2.94	2.98	0.04		0.50	0.00	0.00	0.00	7,00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	~0.00	-0.11	-0.11	-0.12	0.58	9.01	
+060		1-1-1-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2-2			2.79	3.02	0.23		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0,50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	0.84		
+080		<u>-</u> <u>7</u> <u>7</u> <u>7</u>			2.76	3.06	0.30		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	÷ 0.93	7.57	
+100					2.79	3.09	0.31		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	0.93	7.67	
+120					2.75	3.13	0.38		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1.04	7.84	
+140					2.78	3.17	0.39		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	0.00	-0.00	-0,11	~0.11	-0,12	1.04	7.68	
+160					2.68	3.20	0.52		0.50	o.oo	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1.24	8.11	
+180				•	2.66.	3.24	0.58		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0,11	-0.11	-0.12	1.45	8.18	
+200					2.62	3.27	0.65		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1.30	8.48	
+220					2.64	3.31	• 0.67		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	~0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1.47	7.97	
+240					2.76	3.35	0,59		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1.36	8.04	
+260	-				2.76	3.38	0.63		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1,41	8.24	
+280	-				2.75	3.42	0.67		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	<b>0.0</b> 0	0.50	-0.02	-0.00	~0.00	-0.11	-0.11	-0.12	1.51	8.20	
+300					2.83	3.46	0.62		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0,02	-0.00	-0.00	-0.11	~0.11	-0.12	1.52	8.10	
+320	-				2.35	3.49	1.15		0:50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	2.39	8.43	
+334.608	1				1.96	3.52	1.56		0.50	0.00	0.00	0.00	7.00	0.00	0.50	-0.02	-0.00	-0.00	-0.11	-0.11	-0.12	2.82	9.80	
	1																							
	~																							
	7																				-			
	-																							
	1																	-	-					
	4																	1	-					
	4																							
							0															물건 같		

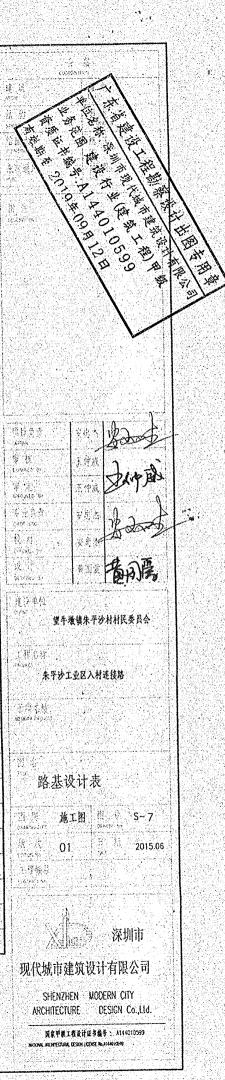
50

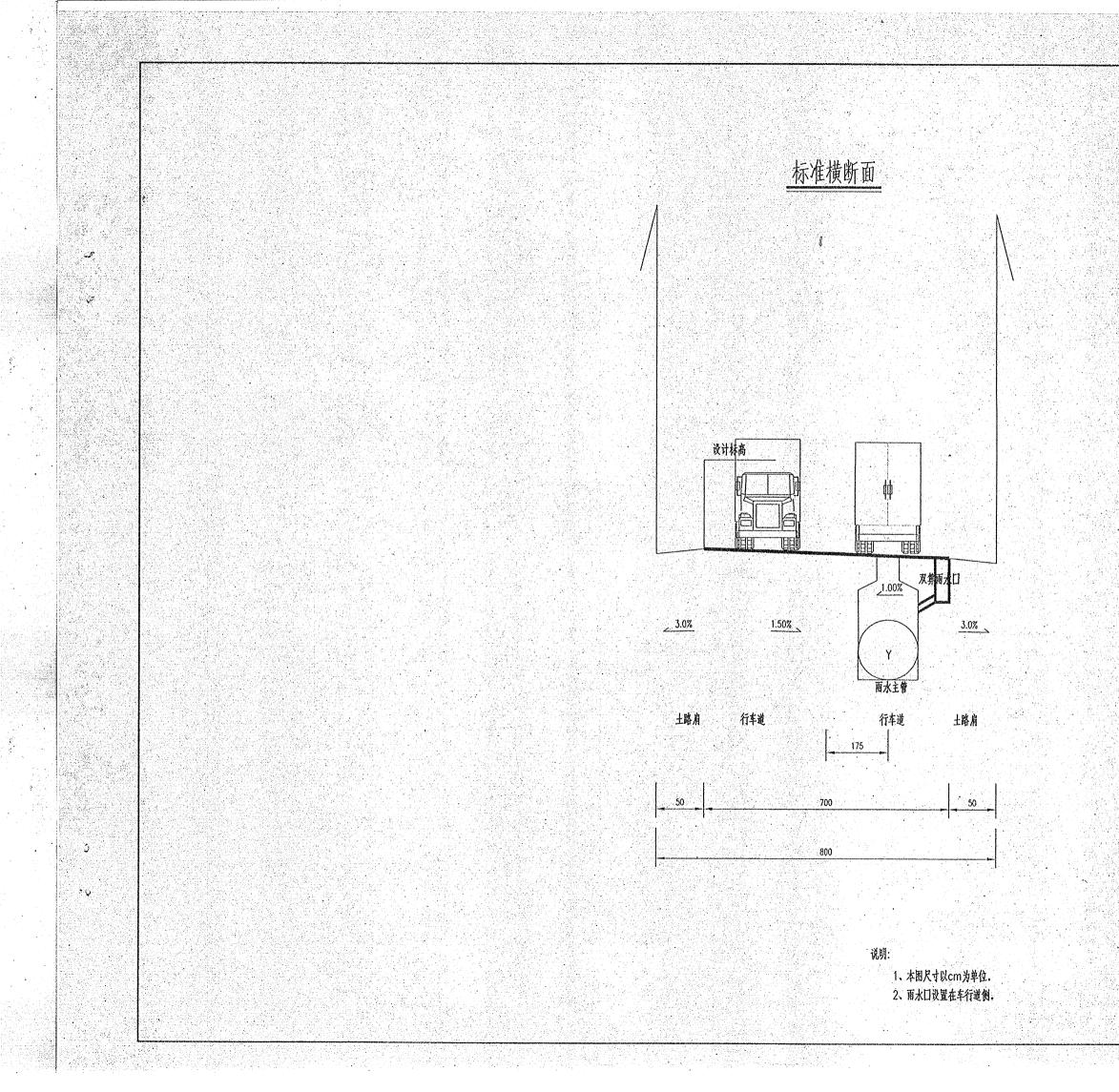
÷

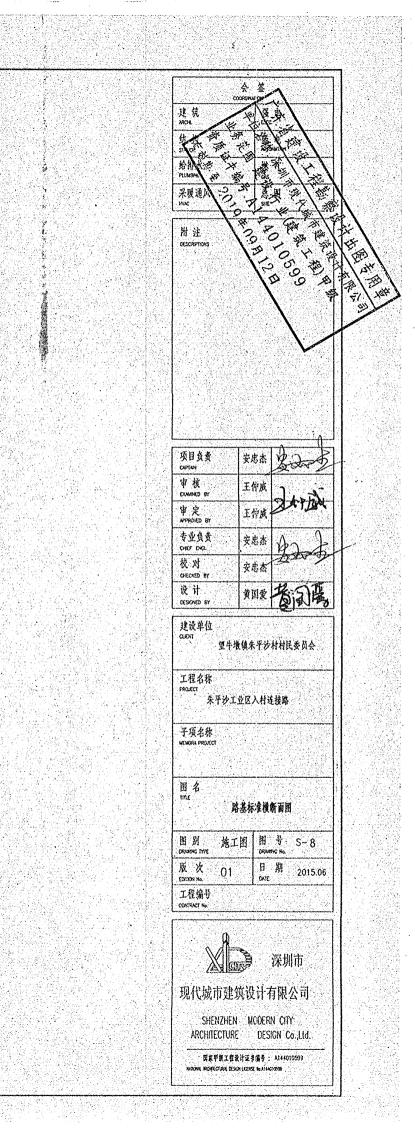
2

- 6

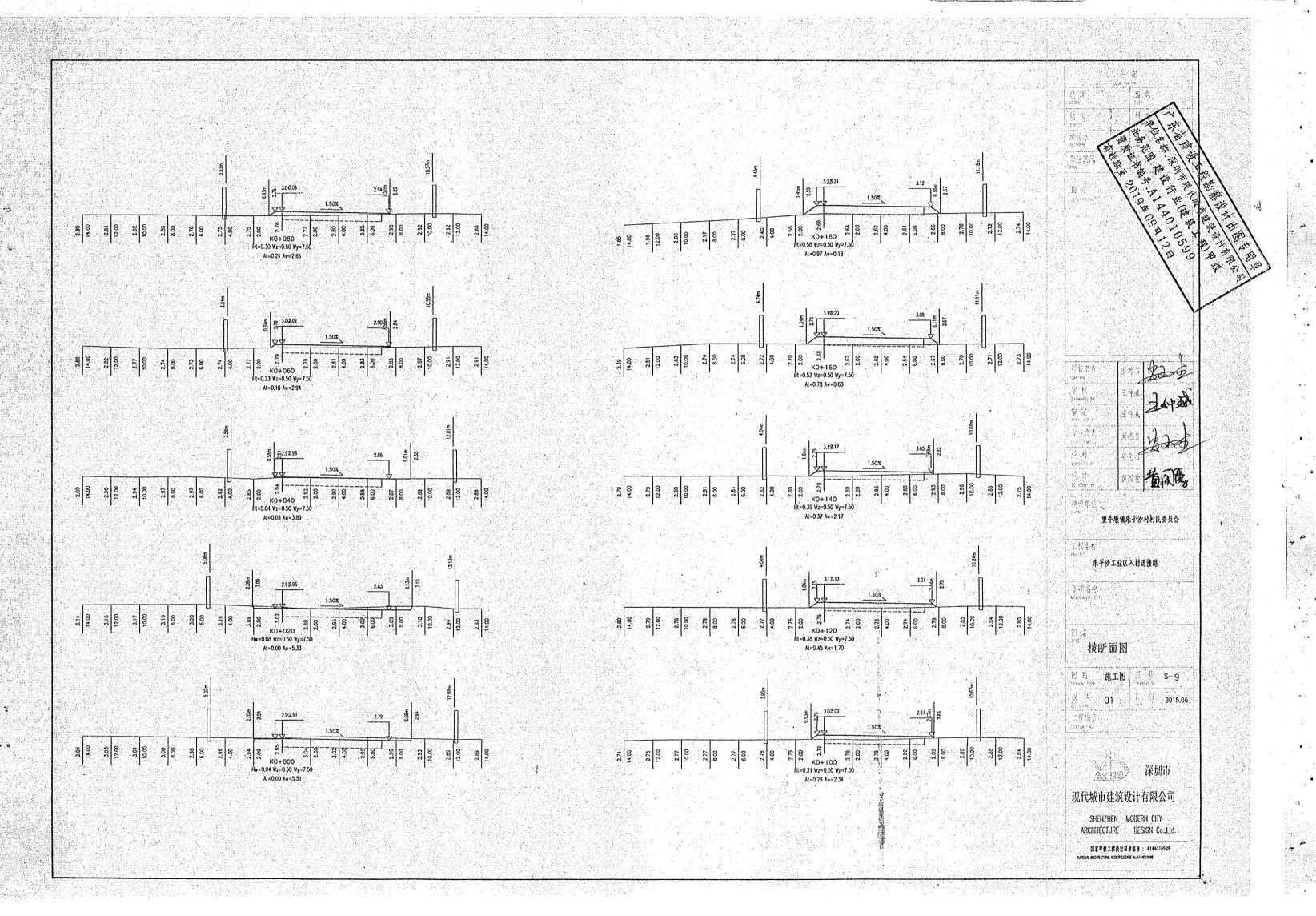
 $\langle v_i \rangle$ 



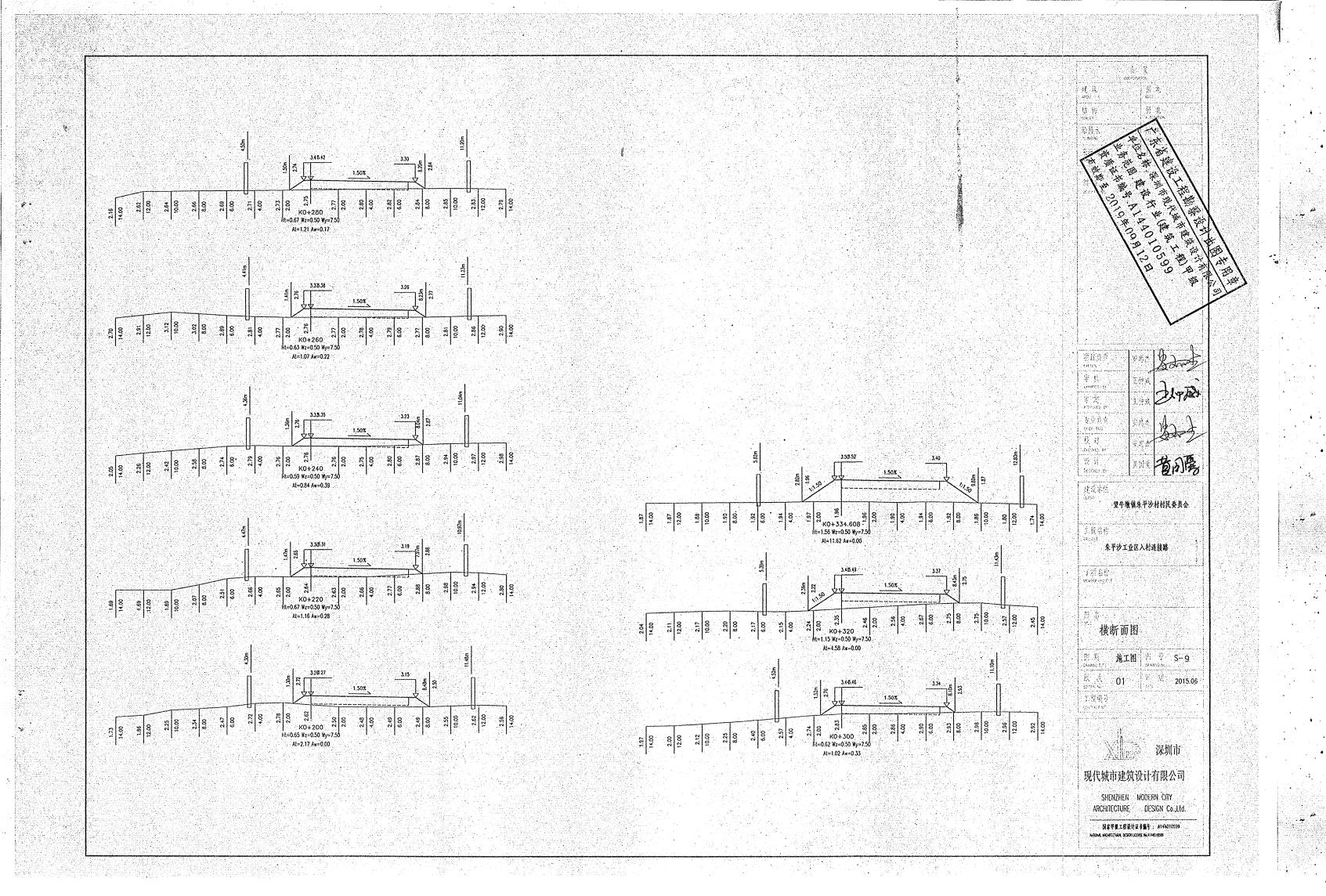




لاتو



• 4



## <u>路基土石方数量计算表</u>

	横战								} 岁	6 及数	<u>lt (</u>	(m <sup>3</sup> )					ىدىر يە <del>ر</del> ا	- XI, EL ,	3、			利用力	了数量。	及调配(	m <sup>3</sup> )
桩 号		积	距离					and the second se		111		<u> </u>		石i V		<u></u>	項万	*数量 (m		本桩利	ा <u>म</u> ्	填	缺	挖	余
v.n. J	(n	the second s	(m)	总数量	%	<u> </u> 数量	%	<u>  </u> 数量	%	Ⅲ 数量	%		%		%	vī 数量	总数量	1: 1	石	1:	石	d:	石	±	Ti
1	挖方 2	·填方 3	5	6	70	<u> 100 m</u>	9	the second se	11		13		15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27
K0+588.157.	5.674																								
K0+599.533		7.422	11.376	32. 273712	20	6. 4547	60	19.3642	20	6:45474							42. 216336	42, 21634		32. 2737		9.94262			
K0+600		7.266			20		60		20	1.							3. 429648	3. 429648				3. 42965			
K0+610.908		10. 501	10.908		20		60		20								96. 901218	96. 90122				96.9012			
K0+640.908		11. 545	30		20		60		20								330. 69	330.69				330.69			
K0+650		10.733	9.092		20		60		20								101.27579	101.2758				101.276			
K0+676.809	3, 935	L		52.746707	20	10.549	60	31.648	20	10.5493							151, 95341	151.9534		52.7467		99. 2067			
											T														
<u>.</u>																									
		No.																							
		1.																					-		
																			1						
									T																
										8															
•																									
小 计				85. 0204	19	17.00	)4	51.012	3	17.00	11				ŀ		726. 466	1 726. 466	4	85. 020	S 1 - 9- 1 - 2	641.44	6		
累计				236. 177		47.23		141.70	17	47.23	56						8295.629	1 8295.62	9	232.13	4	8063.	5	4,04409	<u>)                                    </u>

制制:

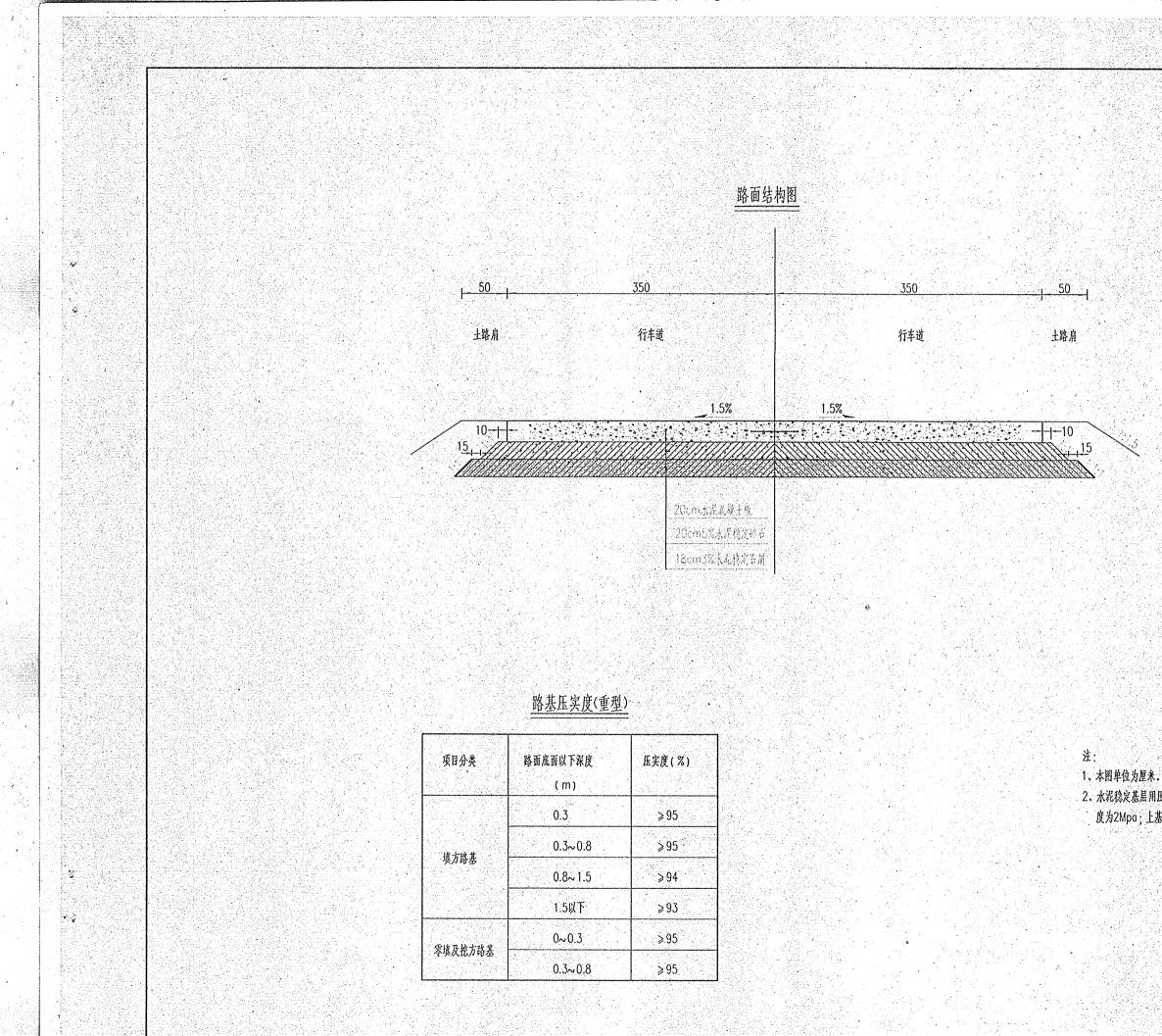
120

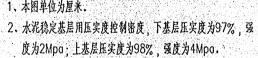
÷.

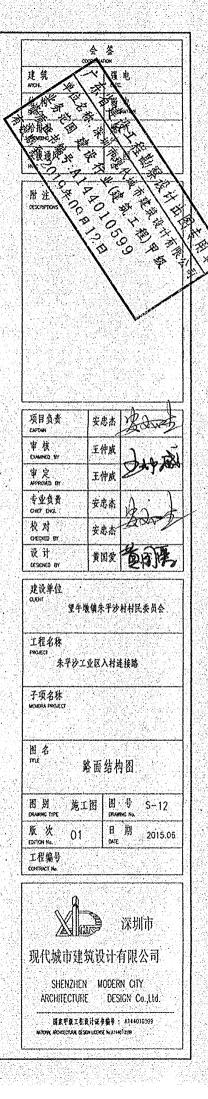
+2

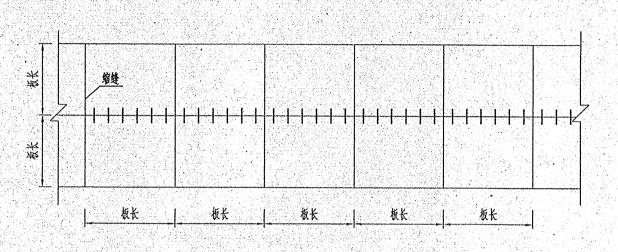
复核:

第2页 共 2 页 借方数量 (m3)及运距 弃方数量 (m3)**及运**距 (Km) (Km) 远运利用及纵 向调配示意 土 31 32 上, 石i 29 30 30 .28 ÷., S. al a. 1. 1. .... 1.









¢ \*

.....

3

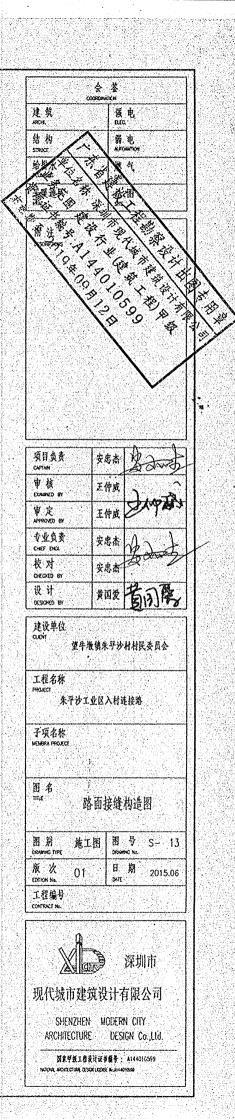
1

## 水泥混凝土路面接缝钢筋平面布置图 单位:米

·	甘诏	置尺	at I	in lin	En .
14	11 1	、且八	11	14	PL.

板长(m)	板厚h(cm)	直径d(mm)	长度(cm)	间距(cm)	
5	20	14	. 70.	70	10000
注:拉杆采用	螺纹钢筋。				

注: 1. 纵缝设置需与



1

1. 纵缝设置需与道路中线平行,纵缝采用锻缝,并设置拉杆。

فتو

#### 排水设计说明

#### 一、设计依据及规范

- 1、甲方提供的相关电子文件和测量资料(包括1:500带形条状地形图等):
- 2、《室外排水设计规范》(GB50014-2006) 2011 年版:
- 3、《给水排水管道工程施工及验收规范》(GB50268-2008);
- 4、《埋地聚乙烯排水管道工程技术规范》(CECS 164-2004);
- 5、《检查井盖》(GB/T 23858-2009):
- 6、 国家现行的其他相关法规、标准、规范。

#### 二、设计内容

0.0

#### 工程概况

本工程道路宽度为 20 米,设计总长度 334.609 米。设计内容只包括该道路上的雨水排水管、 雨水口及雨水检查井,不考虑给水、污水方面的管线设计。本次雨水工程应与道路同步施工。

#### 工程设计

考虑到道路西侧出水口处标高较高,不利于设置反坡排水,故本道路范围的雨水均按照道路坡 度排水。

#### 三、设计标准

#### 雨水工程:

1、采用东莞市暴雨强度公式如下:

 $q = \frac{2094.861 \times (1 + 0.506 \lg P)}{(t + 8.75)^{0.633}} [L/(s \cdot hm^2)]$ 

- 式中: q---设计暴雨强度[L/(s·hm<sup>2</sup>)]
  - P——设计暴雨重现期 本设计取 P=3 年
  - t——降雨历时 (min), t=t1+mt2
  - t1 ——地面集水时间 (min), 取 10min; t2 ——管内雨水流行时间 (min);
  - m---折减系数, 暗管折减系数 m=1
- 2、雨水设计流量公式如下:

#### $Q=q \psi f$

- 式中: Q——雨水设计流量(L/s)
  - Ψ---径流系数,综合径流系数取 0.7

F----汇水面积 (hm<sup>2</sup>)

- 3、雨水管道设计要求:雨水管道按满流计算,最大设计流速不大于 5.0m/ 小于 0.75m/s
- 四、一般说明
  - 1、图纸中标高、路幅和管长以米计,除特殊说明外,其余尺寸均以毫米计;
- 五、结构说明
  - 1. 设计标准
  - 本工程结构安全等级为二级,按7度地震烈度设防。
  - 2. 材料
  - 2.1 雨水管

本工程设计雨水管管径 D400, 管材采用 11级钢筋混凝土管, 承插连接, 橡胶圈密封。 管道施工及验收须遵循《给水排水管道工程施工及验收规范》(GB50268-2008)。对于覆土不满 足相应要求的,采用满包管加固处理。

2.2 井盖及盖座

查井井盖及盖座采用钢纤复合材料井盖,检查井(雨水)井盖做法及要求按《检查井盖》 (GB/T23858-2009)执行,雨水检查井井盖应铸有表明检查井类别的"雨水"字样。井盖类别:一 般位于机动车道为 D400, 荷载最小值 P≥400KN, 其他(非机动车道)为 C250, P≥250KN。

#### 2.3标准图集检查并

排水检查井基底先铺设厚度为200mm砂石垫层,并身内外均用1:2水泥砂浆批档,厚度为200mm, 砂浆中添加3%的防水剂,井身参考标准图集《排水检查井》06MS201-3-10施工。 2.4 混凝土及变形缝填料

混凝土材料应符合《预防混凝土结构工程碱集材料反应规程(DB101-95-2005)》。变形缝填料 材料采用聚乙烯泡沫塑料板,聚乙烯泡沫塑料板的指标要求见 YBJ-PS-2004。

2.5 雨水口及其它

1、雨水口采用偏沟式双箅雨水口,做法参考《雨水口》06MS201-8-10,雨水箅子、井圈采用 钢纤复合材料,承重≥D400KN。 2、雨水口连接管位于机动车道下,采用 d300HDPE 管,橡胶圈承插接口,砂垫层素土基础,连 接管坡度为10%坡向检查井,雨水口深度为1.0米,施工时,可根据现场实际情况适当减小。 3、HDPE 管与检查井、雨水口侧墙相接处设止水带。

- 3. 管道施工要求

1、雨水口连接管施工要求按标准图集 06MS201-2《埋地塑料排水管道施工》中总说明相关内

容执行,检查井与塑料管道采用柔性连接。埋地塑料管道基础及沟槽宽度详见 06MS201-2《埋地塑料排水管道施工》页 54。

2、雨水主管管道回填要求详见图纸,对于覆土不满足相应要求的,采用满包管加固处理。

4. 附属构筑物地基基础施工

1、 采用 120 度砼基础的管道其地基承载力特征值 fak 不小于 100Kpa。

2、 开槽后应按规定验槽, 对基底不满足设计要求的地段应进行处理, 地基处理应结合路基处理一并考虑。

5. 注意事项

Q.

1、施工前须仔细阅读图纸及标准图集的使用说明。

2、管道须按照所选用标准图集的规定设置柔性接口,见《埋地塑料排水管道施工》06MS201-2 相关内容。

3、需用的标准图集须采用本说明所要求的材料。

4、选用标准图集时须充分注意图集的使用条件,当不能满足图集使用条件时须与设计协商。

七、施工注意事项

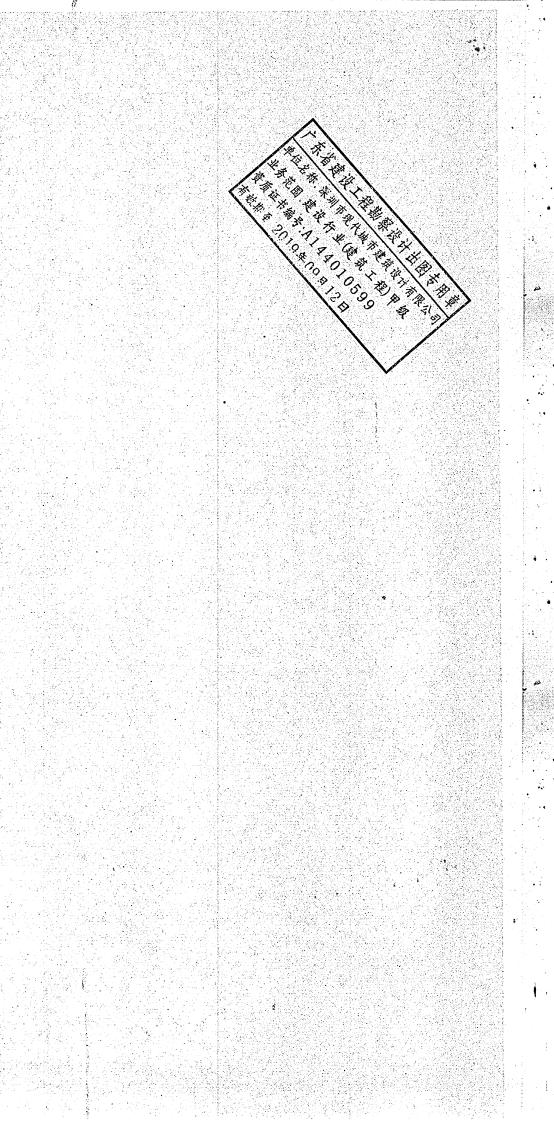
1、本设计为纸上定线,施工时应以实测为准,可根据现场情况作适当调整。

2、施工前请核测下游井管底高程,若与本设计出入较大时请及时通知设计人员解决。

3、本工程结构如遇冬雨季施工时,应注意采取相应的技术措施,以保证结构施工质量。

4、管道工程施工严格按照《给水排水管道工程施工及验收规范》(GB50268-2008)的有关规定 执行,并同时采取确保管道结构安全的措施,管道工程的检验及评定按《排水管(渠)工程质量检验 标准》及《市政基础设施工程质量检验与验收统一标准》执行。

5、本说明未尽事宜,均按国家有关规范及标准执行。



			主要材料表				1
编号	标准或图号	名称	规格	单位	数量	材料	备注
711 V	06MS201-3,页9	雨水检查井	ø700	Æ	6		
2	обмS201-3,页123	· 沉泥井	ø1000	Æ	5		
3	06MS201-8,77	双笔雨水口		<u>Æ</u>	11		
4	06MS201-1,東21	级钢筋混凝土管	dn400	*	298		
5	06MS201-1,页8	HDPE管道	DN300	*	21		砂石基础

附注:

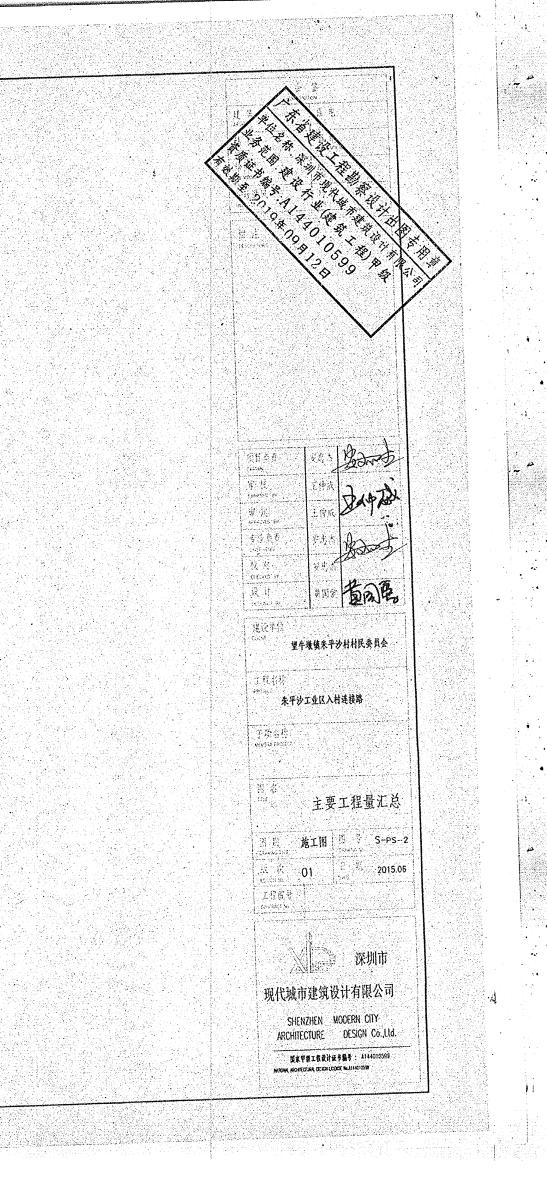
¥\*\*

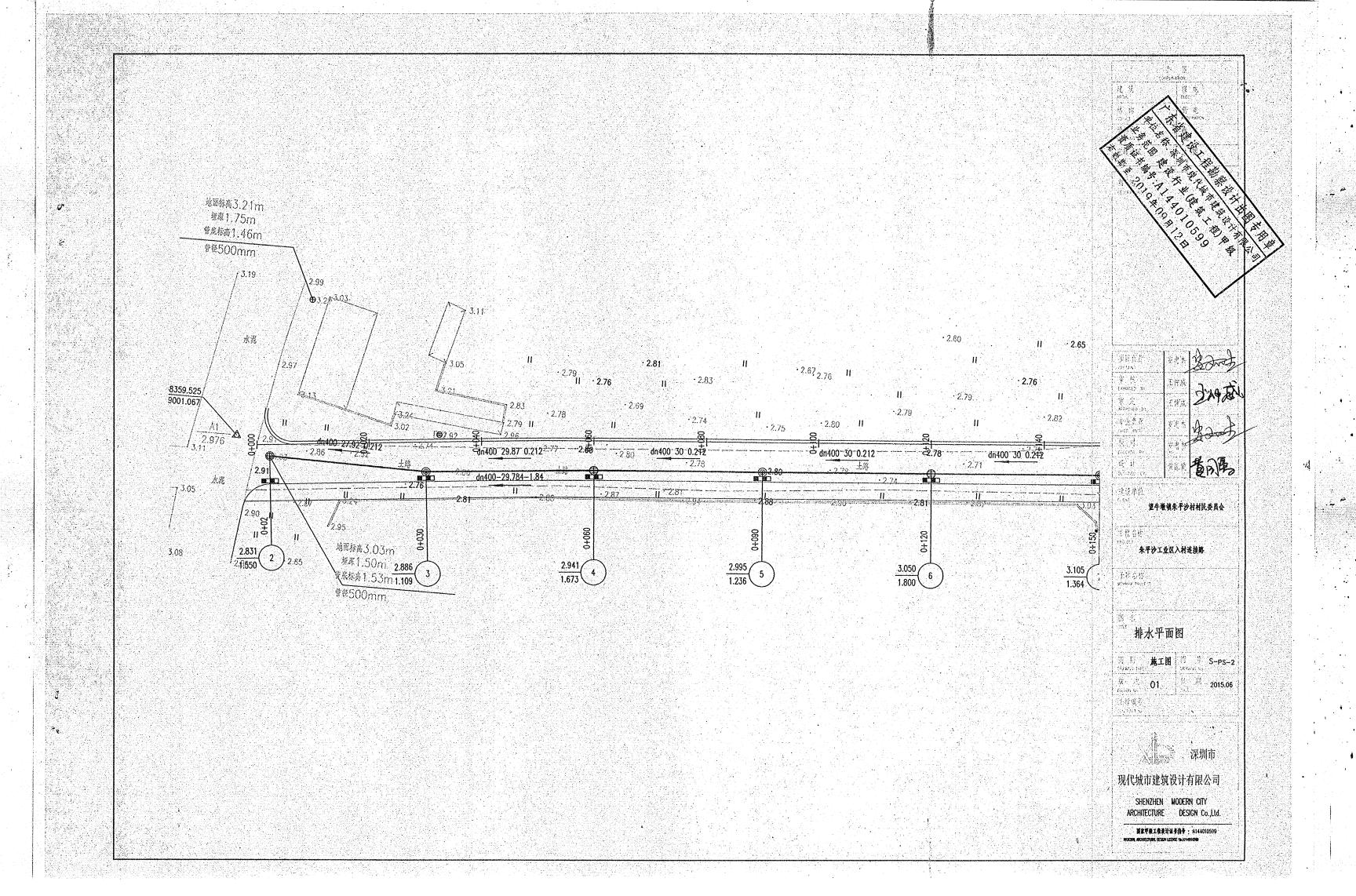
÷.

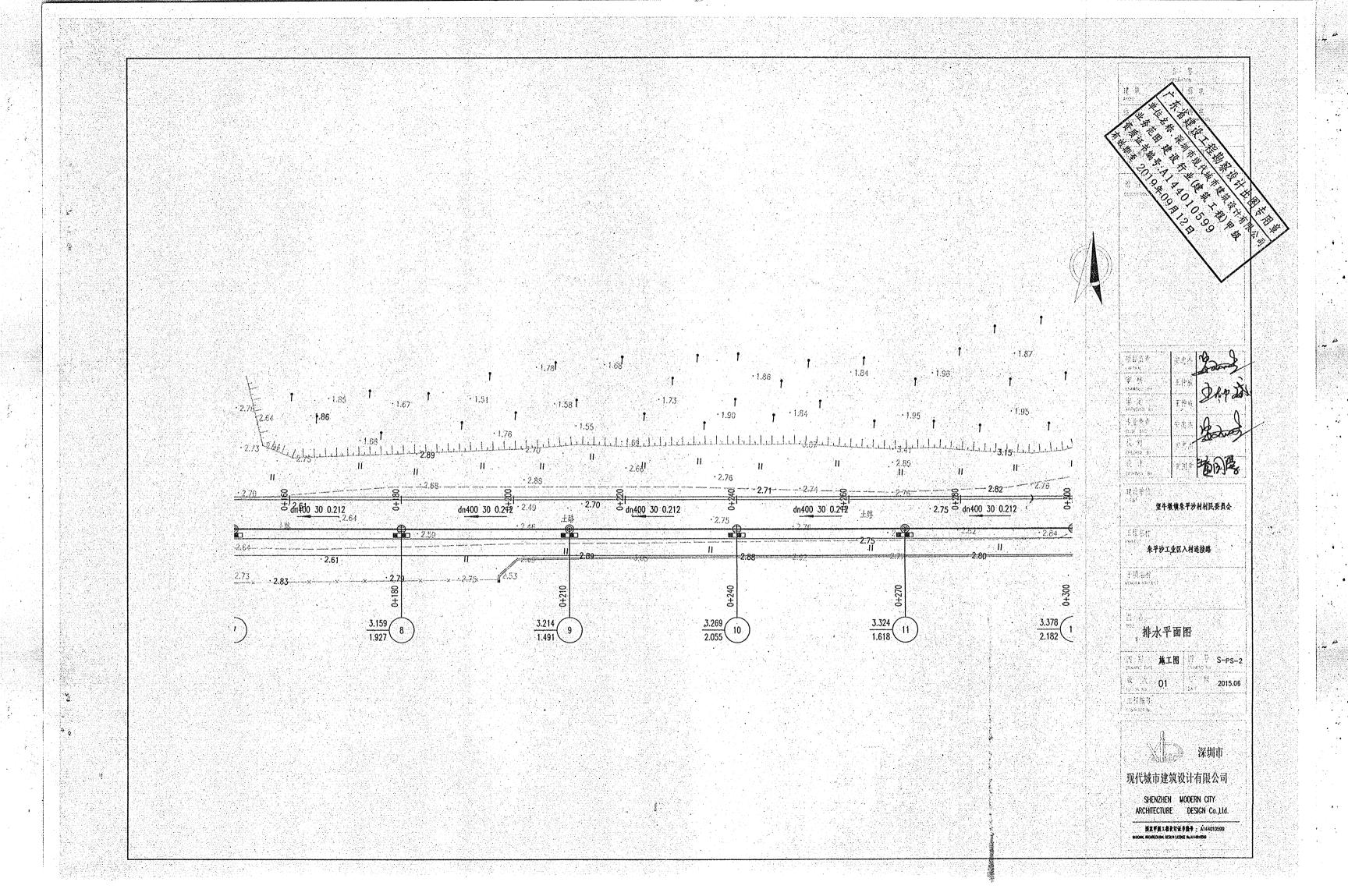
ĝ\*

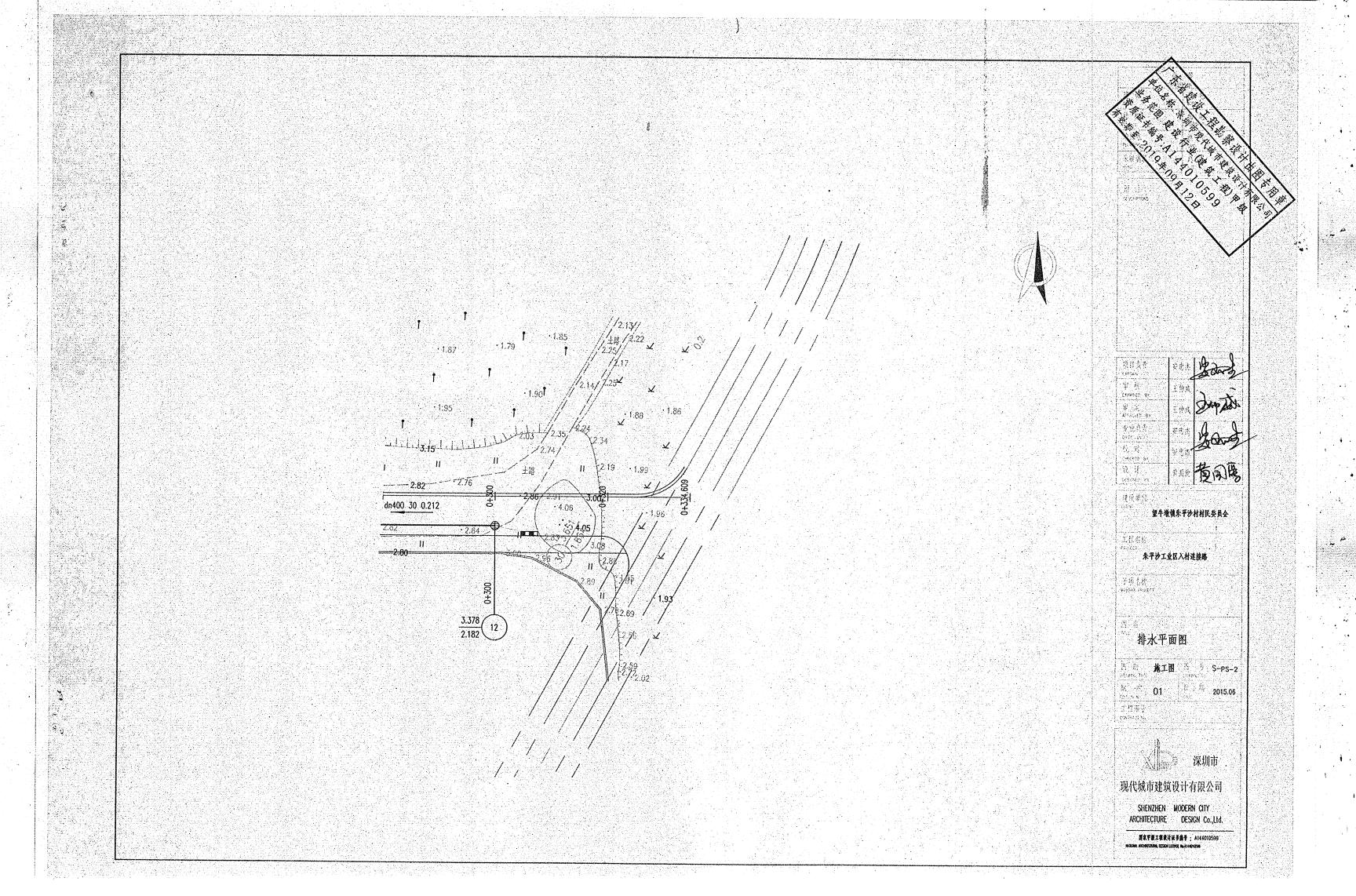
1

 1.本工程检查井、雨水囗细部工程数量(如踏步、爬梯)根据主体工程需在预算中计入, 此次工程数量统计只计算主体工程数量.
2.检查井井盖和雨水篦子均采用钢纤复合材料制作。
3.管道施工的填挖方预算需依照开挖回填断面确定。









	Y2 0+002.263	Y3 0+030.000	Y4 0+060.000	Y5 0+090.000	Y6 0+120.000	Y7 0+150.000	Y8 0+180.000	Y9 0+210.000	Y10 0+240.0
4.00			T 11 11 11						
3.00	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·								
2.00									
1.00								Ш	
0.00									
-1.00									
-2.00									
-3.00									
道路桩号	0+002.26 <del>7</del>	)+030.000	+000,000		)+120.000	+120.000	H 1300000 14	+210.000	+240.000
<b>设计路面标高</b>	2.83	2.89	2.34	0 9 9 9	3.05	0 	3.16 3.16 3.16	321	327 0
计管内底标高	ម្ម	1911	1.61	1:74	8	<u>8</u>	<b>1</b> 3	66	505
管道埋深	 81 	<u>8</u>	127	1.26	1.25	124			121
管径及坡度			dn400					0.212	
平面距离	27.92	29.87	30	- 30	30	30	30	30	
井编号	¥2	Y3	Y4	Y5	Y6 ·	<u></u> ү7	<u>ү</u> 8•	 Y9	 Y10
管道基础					120	)·混凝土基础			
井标准图号 0	6MS201-3, <b>∏</b> 9. 06MS	201-3,頁123 (	6MS2013,頁9 06MS	201-3,東123 06MS	5201-3, <b>1</b> 9 06M	IS201-3, <b>≬1</b> 23 061	JS201-3, <b>T</b> 9 06MS	;201-3, <u>₹</u> 123 06k	√\$2013, <u>₹</u> 9
管材和接口形式			11级。	钢筋混凝土管	承插技				

132

3

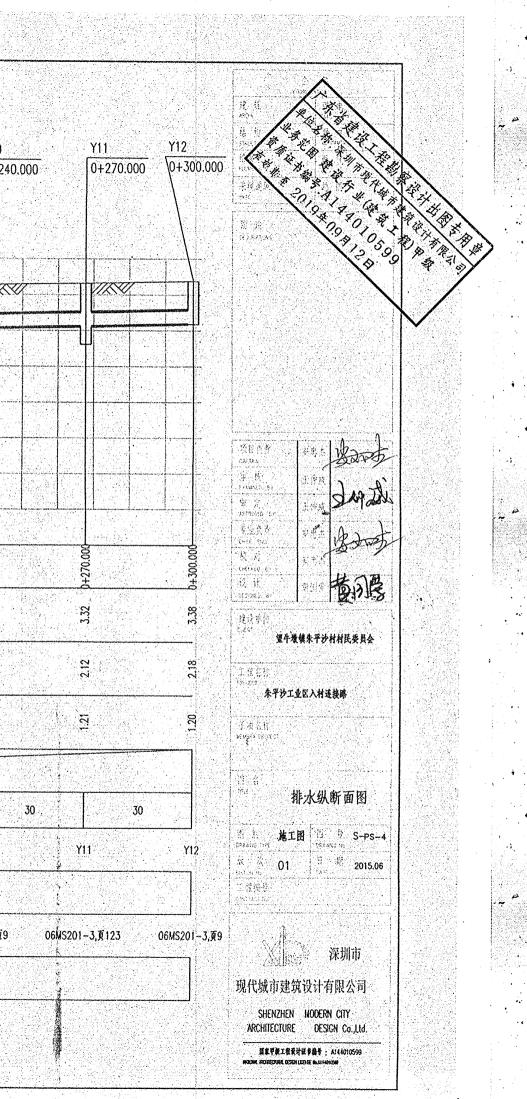
-≈

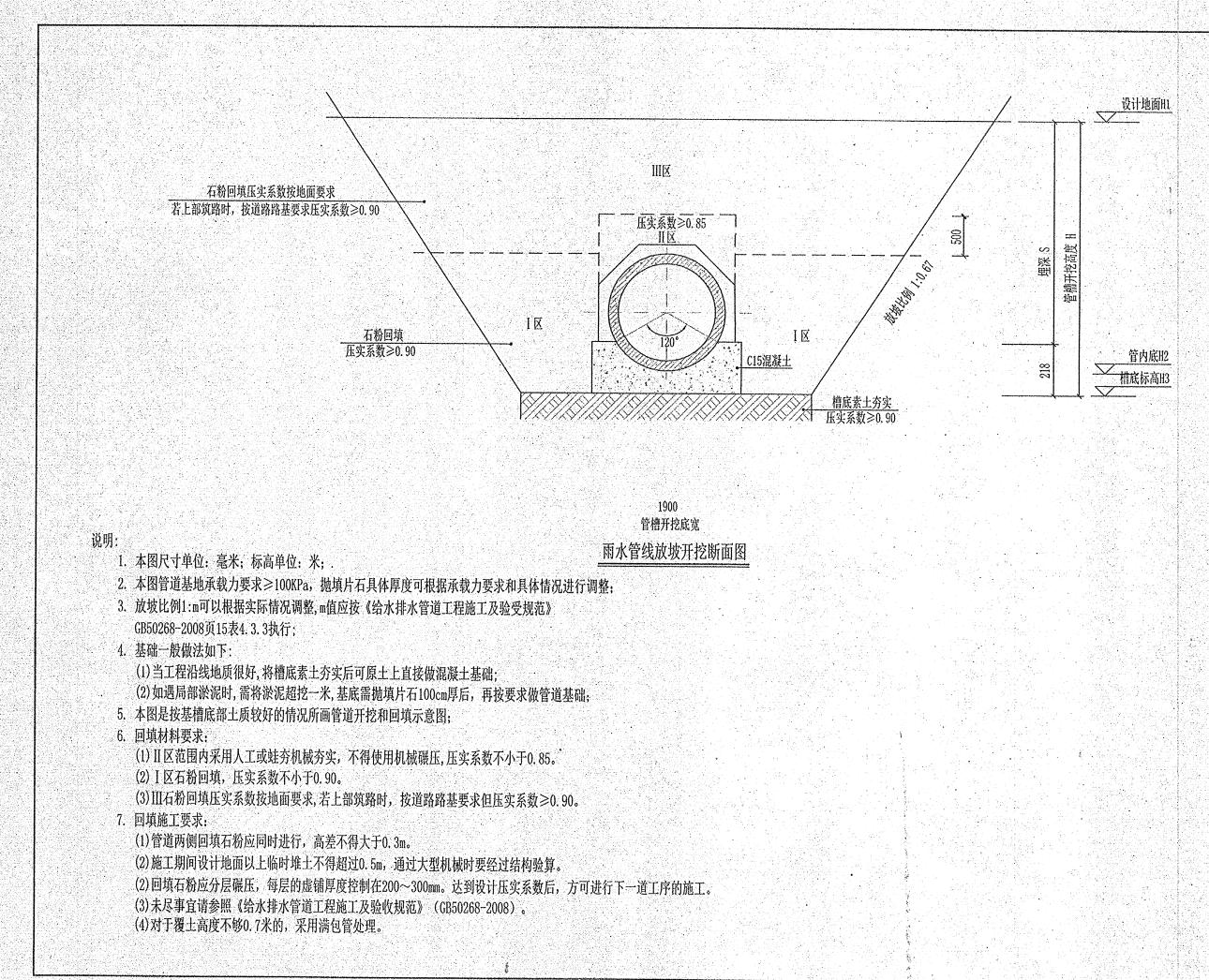
6

....

÷

80





2

. . .

¥.0



16 j .: