

工 事 数 量 総 括 表

工 事 数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	計上数量	摘 要
構造物取壊し							
	コンクリート切断工						
		側溝上部縦切断工	20cm以下	m	109.1	109	
		側溝横面切断	15cm超20cm以下	m	115.1	115	
		濁水運搬・処分	Co 15cm以下	m3	0.8	0.8	
	コンクリート構造物取壊し						
	床板	鉄筋コンクリート		m3	5.7	6	
	水路壁	無筋コンクリート		m3	2.5	3	
		Co殻運搬・処分	鉄筋	m3	5.7	6	
		Co殻運搬・処分	無筋	m3	2.5	3	
側溝上部改修工							
	上部改修工① 横断タイプ	400型 細目Gr	575/515*110*58*2000 209.4kg	m	6.2	6	
	上部改修工③ 全スラブタイプ	400型	590*145*2000 点検口590*125*1000T-25細目 固定	m	50.0	50	
	上部改修工④ 点検口グレチソクタイプ	400型	観音開 T-25細目 56*590*1000	箇所	1.0	1	
舗装工							
	構造物取壊し						
		舗装版切断	t=15cm以下	m	8.4	8	
		舗装版破碎	t=5cm	m2	225.0	225	
		As殻運搬・処分		m3	11.3	11	
		濁水運搬・処分	As t=5cm	m3	0.01	0.01	
	舗装準備工						
		不陸整正	補足材あり M-30 t=3cm	m2	225.0	225	
	アスファルト舗装工						
		表層工	t=5cm 再生密粒度	m2	225.0	225	

工事数量総括表

[illegible]

撤 去 工

数 量 計 算 書

撤 去 工 数 量 集 計 表	0
-----------------	---

0

[illegible]

数量集計一覧表

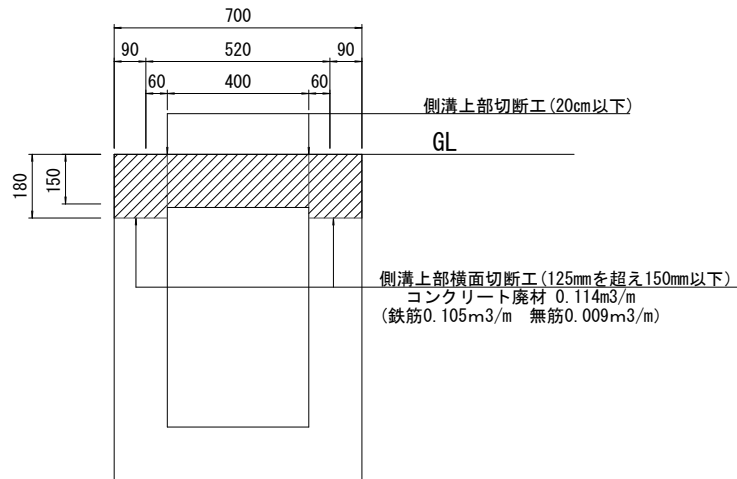
項 目	取壊(鉄筋) m3	取壊(無筋) m3	上部縦面切断 20cm以下 m	上部縦面切断 30超35cm以下 m	側溝横面切断 15超20cm以下 m	側溝横面切断 20cm超 m
側溝上部取壊し A 標準部 5.00	0.5	0.05	10.0		10.0	
側溝上部取壊し B 標準部 41.95	4.2	2.3	83.9		83.9	
側溝上部取壊し AB すりつけ 4.40	0.5	0.1	8.8		8.8	
側溝上部取壊し C 標準部 6.20	0.5		6.4		12.4	
合 計 57.55	5.7	2.5	109.1		115.1	

撤 去 数 量 計 算 書

NO.

名 称 : 側溝上部取壊し A 標準部 5.00 m 当たり

略 図



$$0.4 \times 0.5 = 0.20$$

$$1 \text{箇所} = 1$$

$$\text{控除合計} \quad 0.20 \quad \text{m}^2$$

数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
コンクリート取壊し	床板鉄筋コンクリート	L= 5.000 m		
	断面積	A= 0.700 m × 0.15 m × 1.0 m = 0.105 m ²		
	控除	V= 0.200 m ² × 0.15 m = 0.03 m ³		
	体積	V= 0.105 m ² × 5.000 m - 0.03 = 0.50 m ³	0.5	m ³
	無筋コンクリート	L= 5.000 m		
	断面積	A= 0.150 m × 0.030 m × 2.0 箇所 = 0.009 m ²		
コンクリート切断	体積	V= 0.009 m ² × 5.000 m = 0.05 m ³	0.05	m ³
	縦面切断			
	20cm以下	L= 5.000 m × 2 箇所 = 10.00 m	10.0	m
	側溝横面切断			
	15超20cm以下	L= 5.000 m × 2 箇所 = 10.00 m	10.0	m

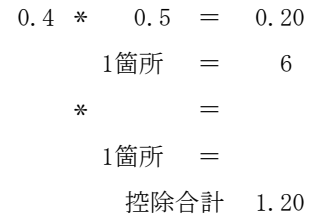
延長調書

0

名 称	測 点			数 量	摘 要
	区分	自	至		
側溝上部取壊し A 標準部		NO. 0 + 14.50	NO. 0 + 18.50	4.00	
		NO. 2 + 17.10	NO. 2 + 18.10	1.00	0.4*0.5*1
	合 計			5.00 m	

NO.

略 図



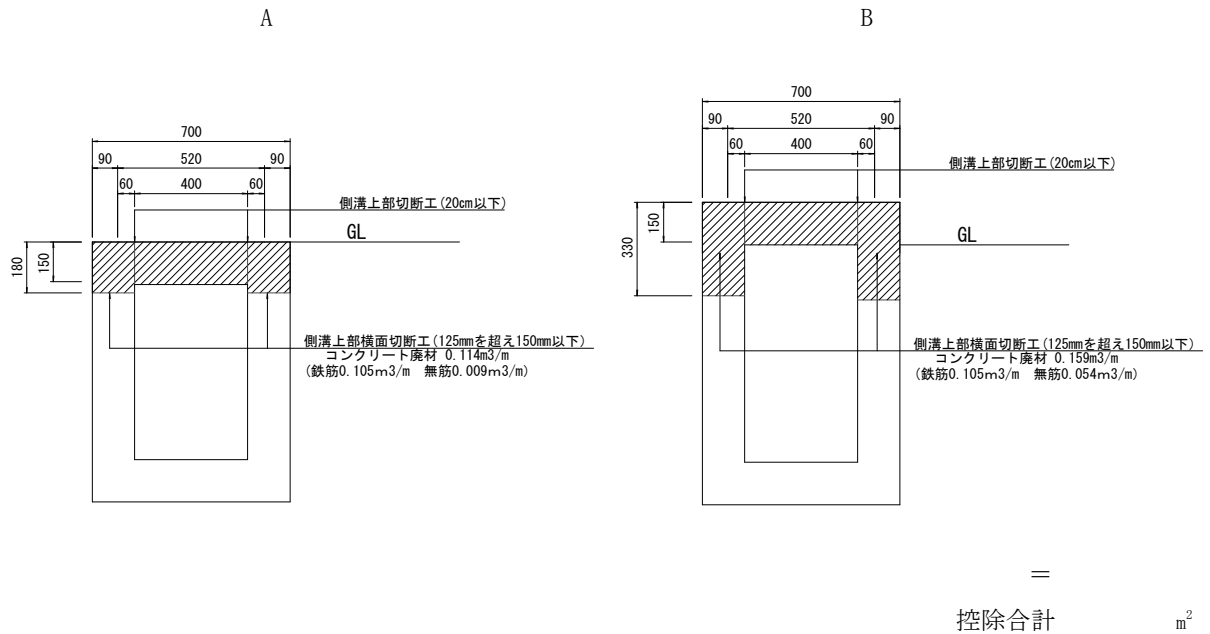
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
コンクリート取壊し	床板鉄筋コンクリート	L= 41.950 m		
	断面積	A= 0.700 m × 0.15 m × 1.0 m = 0.105 m ²		
	控除	V= 1.200 m ² × 0.15 m = 0.18 m ³		
	体積	V= 0.105 m ² × 41.950 m - 0.18 = 4.22 m ³	4.2	m ³
	無筋コンクリート	L= 41.950 m		
	断面積	A= 0.150 m × 0.180 m × 2.0箇所 = 0.054 m ²		
	体積	V= 0.054 m ² × 41.950 m = 2.27 m ³	2.3	m ³
コンクリート切断	縦面切断			
	20cm以下	L= 41.950 m × 2箇所 = 83.90 m	83.9	m
	側溝横面切断			
	15超20cm以下	L= 41.950 m × 2箇所 = 83.90 m	83.9	m

撤 去 数 量 計 算 書

NO.

名 称 : 側溝上部取壊し AB すりつけ 4.40 m 当たり

略 図



数 量 計 算 書

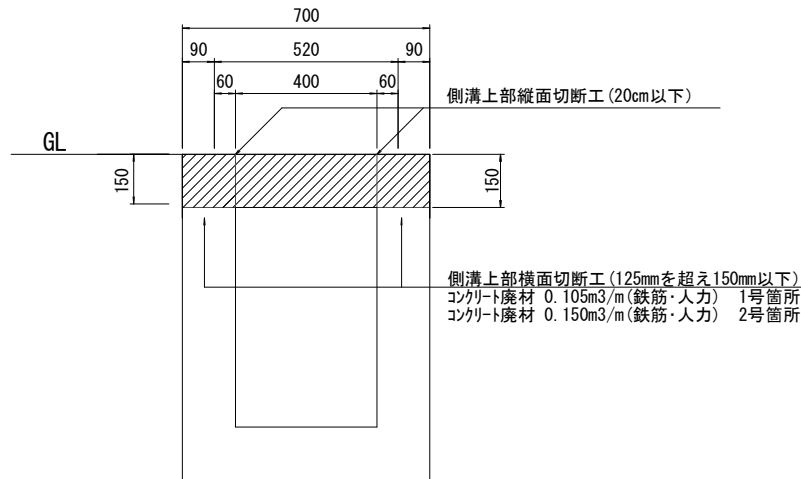
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
コンクリート取壊し	床板鉄筋コンクリート	L= 4.400 m		
	断面積	A= 0.700 m × 0.15 m × 1.0 箇所 = 0.105 m ²		
	控除	V= m ² × 0.15 m = m ³		
	体積	V= 0.105 m ² × 4.400 m = 0.46 m ³	0.5	m ³
	無筋コンクリート	L= 4.400 m		
	断面積A	A= 0.150 m × 0.030 m × 2.0 箇所 = 0.009 m ²		
	断面積B	A= 0.150 m × 0.180 m × 2.0 箇所 = 0.054 m ²		
コンクリート切断	体積	V= 0.063 m ² × 0.50 × 4.400 m = 0.14 m ³	0.1	m ³
	縦面切断			
	20cm以下	L= 4.400 m × 2 箇所 = 8.80 m	8.8	m
	側溝横面切断			
	15超20cm以下	L= 4.400 m × 2 箇所 = 8.80 m	8.8	m

撤 去 数 量 計 算 書

NO.

名 称 : 側溝上部取壊し C 標準部 6.20 m 当たり

略 図



$$0.4 * 1.0 = 0.40$$

$$\text{箇所} = 3$$

$$\text{控除合計} \quad 1.20 \quad \text{m}^2$$

数 量 計 算 書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
コンクリート取壊し	床板鉄筋コンクリート	L= 6.200 m		
	断面積	A= 0.700 m × 0.15 m × 1.0 m = 0.105 m ²		
	控除	V= 1.200 m ² × 0.15 m = 0.18 m ³		
	体積	V= 0.105 m ² × 6.200 m - 0.18 = 0.47 m ³	0.5	m ³
	無筋コンクリート	L= 6.200 m		
	断面積	A= 0.150 m × 0.000 m × 1.0 箇所 = 0.000 m ²		
コンクリート切断	体積	V= 0.000 m ² × 6.200 m = 0.00 m ³	0.0	m ³
	縦面切断			
	20cm以下	L= 6.200 m × 2 箇所 - 6.0 m = 6.40 m	6.4	m
	側溝横面切断			
	15超20cm以下	L= 6.200 m × 2 箇所 = 12.40 m	12.4	m

側溝上部改修工

上部改修工①：全スラブタイプ400型

上部改修工③：横断タイプ400型

上部改修工④：点検口グレーチングタイプ400型

数 量 計 算 書

延 長 調 書

名 称	測 点				数 量	摘 要				
	区分	自		至						
側溝上部改修工 400型	①	BP.	+	-6.20	BP.	+	6.20	横断		
	③	BP.	+		NO. 2	+	2.00	42.00	全スラブ	
	④	NO.	2	+	2.00	NO. 2	+	3.00	1.00	管理蓋
	③	NO.	2	+	3.00	NO. 2	+	7.95	4.95	全スラブ
	③	NO.	2	+	17.10	NO. 3	+	0.10	3.00	全スラブ

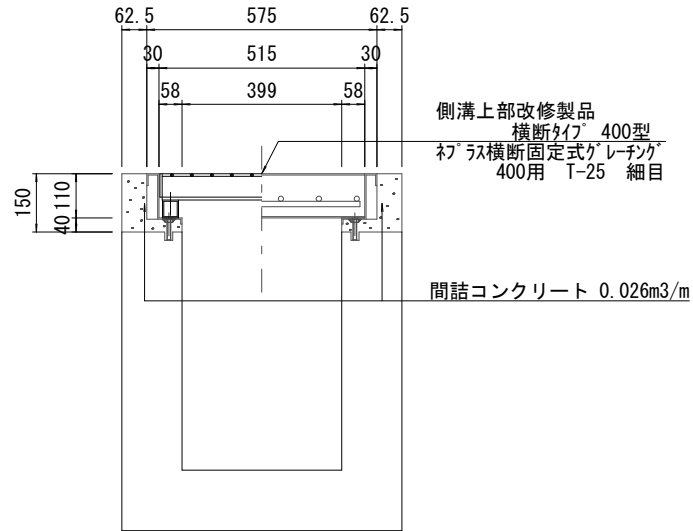
数量計算書

NO.

名 称 : 側溝上部改修工① 横断タイプ400型

10.00 m 当たり

略 図



数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
側溝上部改修工				
側溝上部改修製品設置工	プレキャストタイプ 400型		10.0	m
側溝上部改修製品設置工				
横断タイプ400型	575/515*110*58*2000 (グレーチング細目)	209.4kg	5.0	本
間詰コンクリート工	ネプラスグレーチング用	$(0.15 \times 0.0625 \times 2 + 0.040 \times 0.088 \times 2) \times 10.0 = 0.2579$	0.26	m3
接続ボルト穴削孔工	φ 20、H20mm	4箇所/本*5	20.0	箇所
2液混合エポキシ接着剤注入工			20.0	箇所

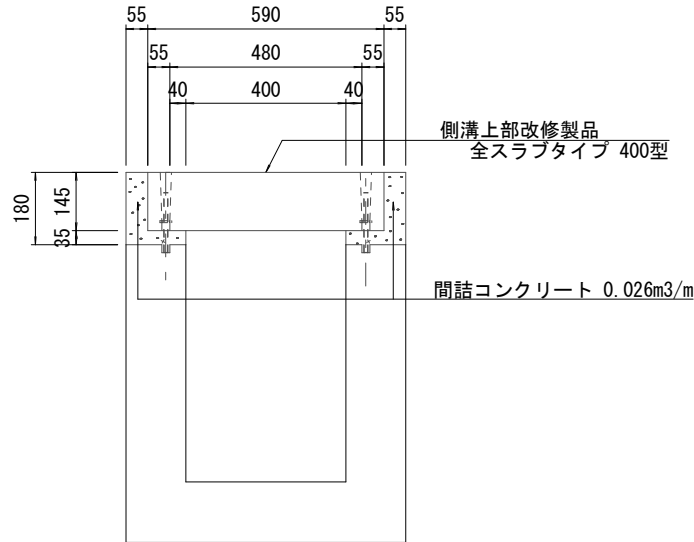
数量計算書

NO.

名 称 : 側溝上部改修工③ 全スラブタイプ400型

10.00 m 当たり

略 図



数量計算書

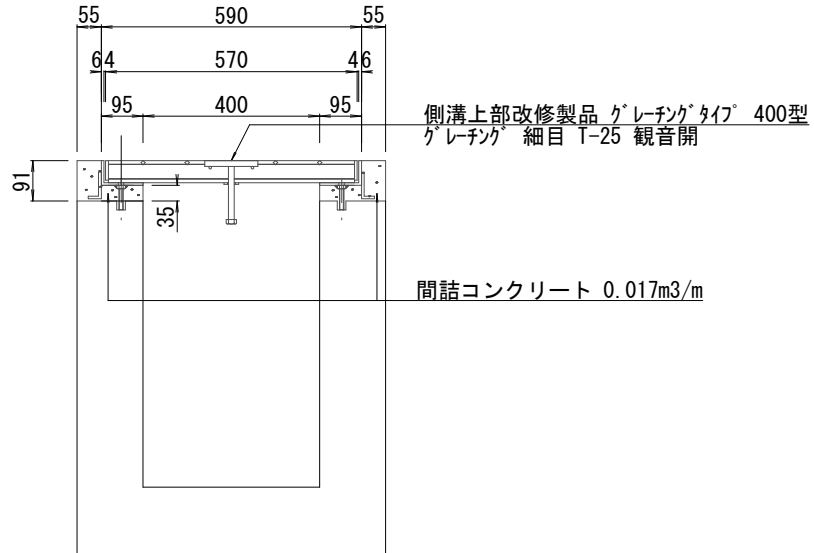
名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
側溝上部改修工				
側溝上部改修製品設置工	プレキャストタイプ 400型		10.0	m
側溝上部改修製品設置工				
全スラブタイプ400型	590*145*2000 272.0kg		4.0	本
全スラブタイプ 点検口400型	590*125*1000 121.0kg 固定式(2点)Gr T-25細目		2.0	本
間詰コンクリート工	ネプラスグラウトスーパー	$(0.18*0.055+0.035*0.095)*2*10.0 = 0.2645 \text{ m}^3$	0.26	m3
接続ボルト穴削孔工	φ 20、H20mm	4箇所/本*4+4箇所/本*2	24.0	箇所
2液混合エポキシ接着剤注入工			24.0	箇所

数量計算書

NO.

名称：側溝上部改修工④ 点検口グレーチングタイプ400型 10.00 m 当たり

略 図



数量計算書

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
側溝上部改修工				
側溝上部改修製品設置工	路側タイプ400型(ボルト固定タイプ)		10.0	m
側溝上部改修製品設置工	観音開 T-25 細目固定式 59*590*1000取手付		10.0	本
点検口グレーチングタイプ (分岐部管理蓋)				
間詰コンクリート工	ネプラスグラウトスーパー	$(0.091 \times 0.055 + 0.035 \times 0.095) \times 2 \times 10.0 = 0.1666 \text{ m}^3$	0.17	m3
接続ボルト穴削孔工	φ 20、H20mm	4箇所/本*10	40.0	箇所
2液混合エポキシ接着剤注入工			40.0	箇所

鋪裝面積計算書

測量圖設計書						摘要	
測点		幅員(m)	距離(m)	表層(m2)			
自 至	車道【 t=5cm】					<div> <div>控除</div> <div>下水MH</div> <div> $0.70 * 0.70 * 3.14 * 0.25 = 0.38$ $0.38 * 2 = 0.77$ </div> <div>合計 0.77 m2</div> </div>	
自 至	BP-5.10 BP	4.45 0.00	5.10		11.35		
自 至	BP-4.35 BP	0.00 3.88	4.35		8.44		
自 至	BP No.1	3.88 3.84	20.00		77.20		
自 至	No.1 No.2	3.84 3.88	20.00		77.20		
自 至	No.2 EP (No.2+13.2)	3.88 3.93	13.20		51.55		
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
自 至							
	合計		62.65		225.73		
		控除面積 舗装面積			0.77 224.96		

舗装取壊し数量計算書

種別・規格	数量	摘 要
舗装版切断 15cm以下		
①BP-5.10付近	4.45	t=5cm
①EP (No.2+13.2m) 付近	3.93	t=5cm
計 (m)	8.38	
切断濁水	0.010	t=5cm
計 (m3)	0.010	
舗装版破砕15cm以下		
BP1～EP1	224.96	t=5cm
小計 (m2)	224.96	
As殻	11.25	t=5cm
小計 (m3)	11.25	

区画線数量計算書①

種別・規格	延長(m)	幅(m)	面積(m2)	摘 要
外側線 実線、白色、W=150	53.20			BP～EP・左側
外側線 実線、白色、W=150	57.20			BP～EP・右側
計	110.40			
停止線 ゼブラ、白色、W=450	2.00			BP付近
計	2.00			
文字 「対向車注意」、白色、W=150換算	37.53			EP付近
記号 ダイヤマーク、白色、W=150換算	23.00			EP付近・11.5*2
計	60.53			
カラー塗装工 グリーン	60.00	0.50	30.00	
計			30.00	