

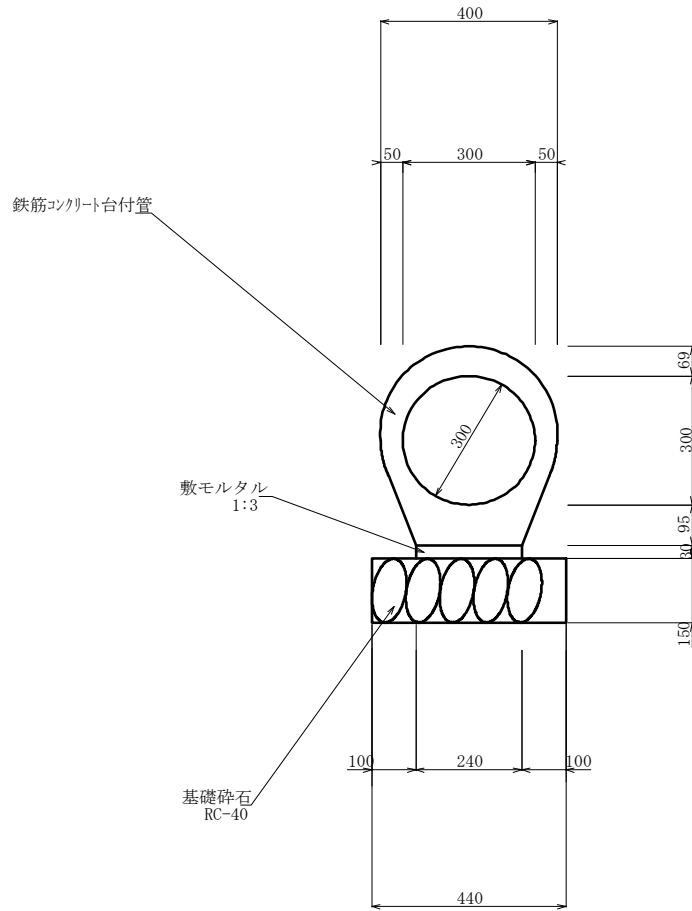
舗装面積計算		巖洞橋友淵線A路線											
			表層工 t=50										
工区	測点 NO.	距離 m	幅 m	平均 m	面積 m2	幅 m	平均 m	面積 m2	幅 m	平均 m	面積 m2	備考	
支線	10+	0.000											
	10+	5.000	5.000	7.100								10-1準用	
	11+	0.000	15.000	7.100	7.100	106.50							
	12+	0.000	20.000	6.180	6.640	132.80							
	12+	1.400	1.400	6.450	6.315	8.84							
		小計	41.40			248.14							
	合計	559.2			3627.7								

不陸整正(補足材) A= 3627.7 m2
 舗装版撤去 t=30 A= 3627.7 m2
 V= 108.8 m3

舗装面積計算			巖洞橋友淵線B路線									
			表層工 t=50									
工区	測点 NO.	距離 m	幅 m	平均 m	面積 m2	幅 m	平均 m	面積 m2	幅 m	平均 m	面積 m2	備考
	0+	0.000	4.090									
	1+	0.000	4.350	4.220	84.40							
	2+	0.000	3.950	4.150	83.00							
	3+	0.000	4.550	4.250	85.00							
	4+	0.000	4.590	4.570	91.40							
	5+	0.000	5.130	4.860	97.20							
	6+	0.000	4.740	4.935	98.70							
	7+	0.000	5.100	4.920	98.40							
	8+	0.000	4.670	4.885	97.70							
	9+	0.000	5.100	4.885	97.70							
	10+	0.000	7.500	6.300	126.00							
	11+	0.000	5.170	6.335	126.70							
	12+	0.000	7.150	6.160	123.20							
	13+	0.000	4.100	5.625	112.50							
	14+	7.000	4.120	4.110	110.97							
	15+	11.600	4.050	4.085	100.49							
	16+	0.000	4.300	4.175	35.07							
	17+	0.000	4.000	4.150	83.00							
	18+	0.000	4.830	4.415	88.30							
	18+	11.000	4.220	4.525	49.78							
合計		371.0			1789.5							

不陸整正(補足材) A= 1789.5 m2
 舗装版撤去 t=30 A= 1789.5 m2
 V= 53.7 m3

鉄筋コンクリート台付管 φ300

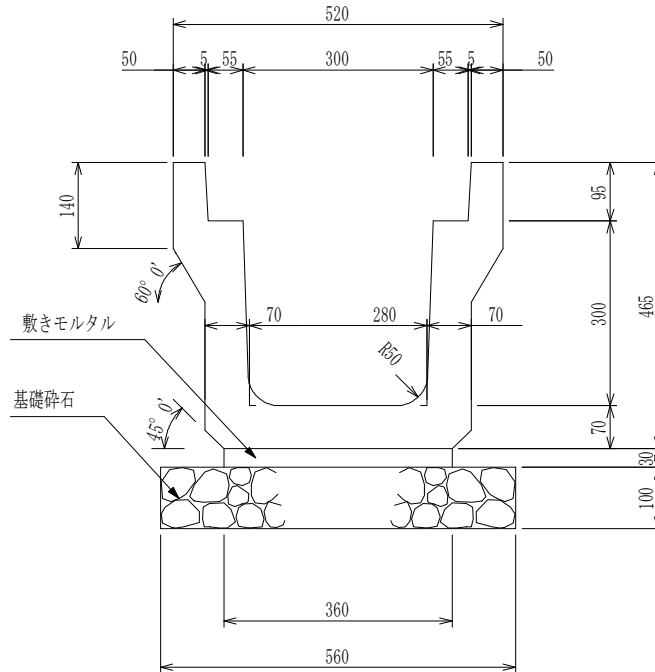


10mあたり

- | | | |
|---|---|--|
| 1.鉄筋コンクリート台付管
φ300 L=2000 | = | 5.00 本 |
| 2.基礎砕石 (RC-40) t=15cm
A= 0.44*10 | = | 4.40 m ² |
| 3.基面整正
A= 0.44*10 | = | 4.40 m ² |
| 4.床掘
V= (0.44+0.8)*1.42*10
延長 10.5mあたり | = | 17.60 m ³
V = 18.48 m ³ |
| 5.埋戻しD
V= (1.76-0.4*0.6)*10
延長 10.5mあたり | = | 15.20 m ³
V = 15.96 m ³ |
| 6.残土処分
V= 17.60 - 15.20 | = | 2.40 m ³ |

鉄筋コンクリート側溝

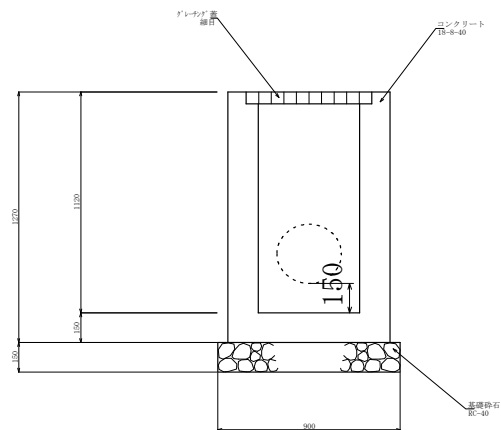
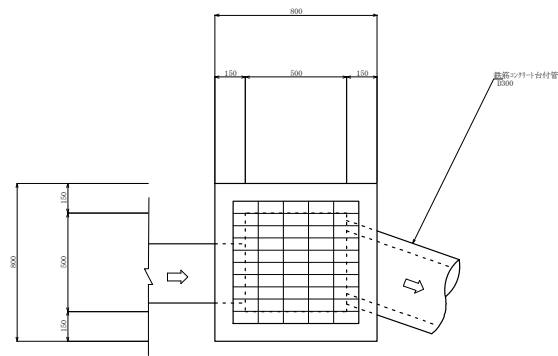
S = 1 : 10



10.0m当たり

- 1.鉄筋コンクリート側溝 PU-3 300A
L= 10.00 m
- 2.基礎砕石 (RC-40) t=10cm
A= 0.560 × 10.000 = 5.60 m²
- 3.基面整正
A= 0.560 × 10.000 = 5.60 m²
- 4.床掘
V= ((0.52+0.4)*0.559-(0.2+0.2)*(0.2+0.1))*10 = 3.94 m³
延長 55.0mあたり V = 21.67 m³
- 5.埋戻しD
V= 3.94-(0.52*0.559)*10 = 1.03 m³
延長 55.0mあたり V = 5.67 m³
- 6.残土処分
V= 3.94 - 1.03 = 2.91 m³
延長 55.0mあたり V = 16.01 m³
- 7.コンクリート取り壊し処分
V= 0.08 m³/m × 10.000 = 0.80 m³
延長 55.0mあたり V = 4.40 m³

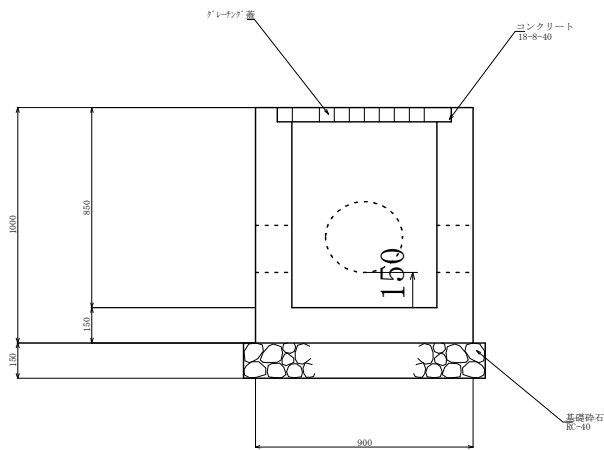
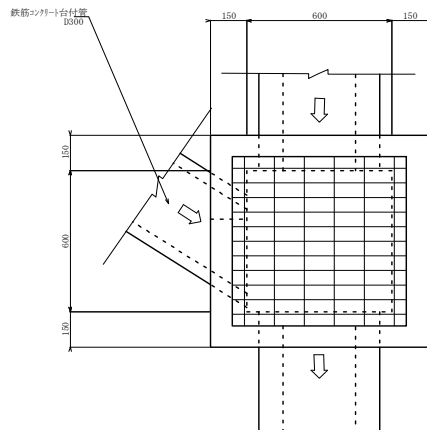
集水枳500*500



1箇所当たり

- | | | |
|---|---|---------------------|
| 1.コンクリート | | |
| $V = 0.8 \times 0.8 \times 1.27 - (0.5 \times 0.5 \times 1.12) - (0.62 \times 0.62 \times 0.061) - 0.3 \times 0.3 \times 4 \times 3.14 \times 0.15$ | = | 0.50 m ³ |
| 2.型枠 | | |
| $A = (1.27 + 1.12) \times 4$ | = | 9.56 m ² |
| 3.基礎砕石 (RC-40) t=15cm | | |
| $A = 0.9 \times 0.9$ | = | 0.81 m ² |
| 4.基面整正 | | |
| $A = 0.9 \times 0.9$ | = | 0.81 m ² |
| 5.床掘 | | |
| $V = (0.8 + 0.8) \times (0.8 + 0.8) \times 1.42$ | = | 3.64 m ³ |
| 6.埋戻しD | | |
| $V = 3.64 - 0.8 \times 0.8 \times 1.42$ | = | 2.73 m ³ |
| 7.残土処分 | | |
| $V = 3.64 - 2.73$ | = | 0.91 m ³ |
| 8.グレーチング蓋 500*500 T-25 並目 | = | 1 枚 |

集水枿600*600

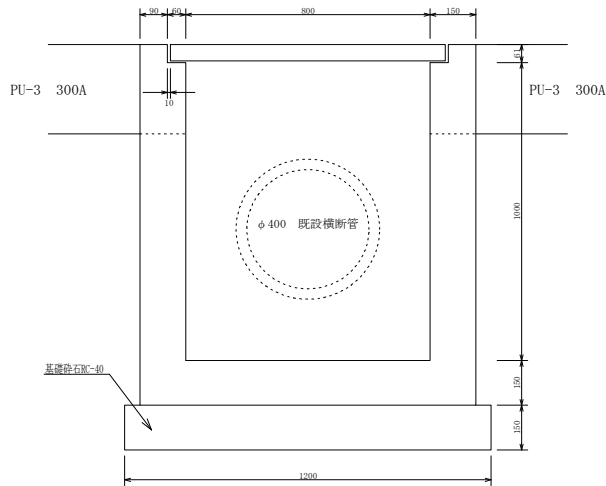
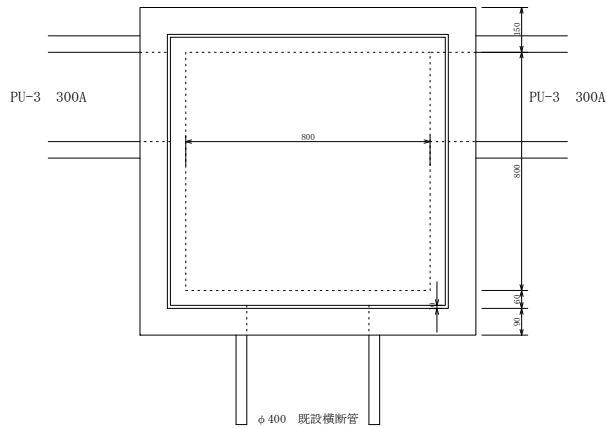


1箇所当たり

- 1.コンクリート
 $V = 0.9 \times 0.9 \times 1.0 - (0.6 \times 0.6 \times 0.85) - (0.72 \times 0.72 \times 0.061) - 0.3 \times 0.3 / 4 \times 3.14 \times 0.15 - 0.3 \times 0.2 \times 0.15 \times 2$ = 0.47 m³
- 2.型枠
 $A = (1.0 + 0.85) \times 4$ = 7.4 m²
- 3.基礎砕石 (RC-40) t=15cm
 $A = 1.0 \times 1.0$ = 1.00 m²
- 4.基面整正
 $A = 1.0 \times 1.0$ = 1.00 m²
- 5.床掘
 $V = (0.9 + 0.8) \times (0.9 + 0.8) \times 1.15$ = 3.32 m³
- 6.埋戻しD
 $V = 3.32 - 0.9 \times 0.9 \times 1.15$ = 2.39 m³
- 7.残土処分
 $V = 3.32 - 2.39$ = 0.93 m³
- 8.グレーチング蓋 600*600 T-25 細目 = 1 枚

集水桝800*800

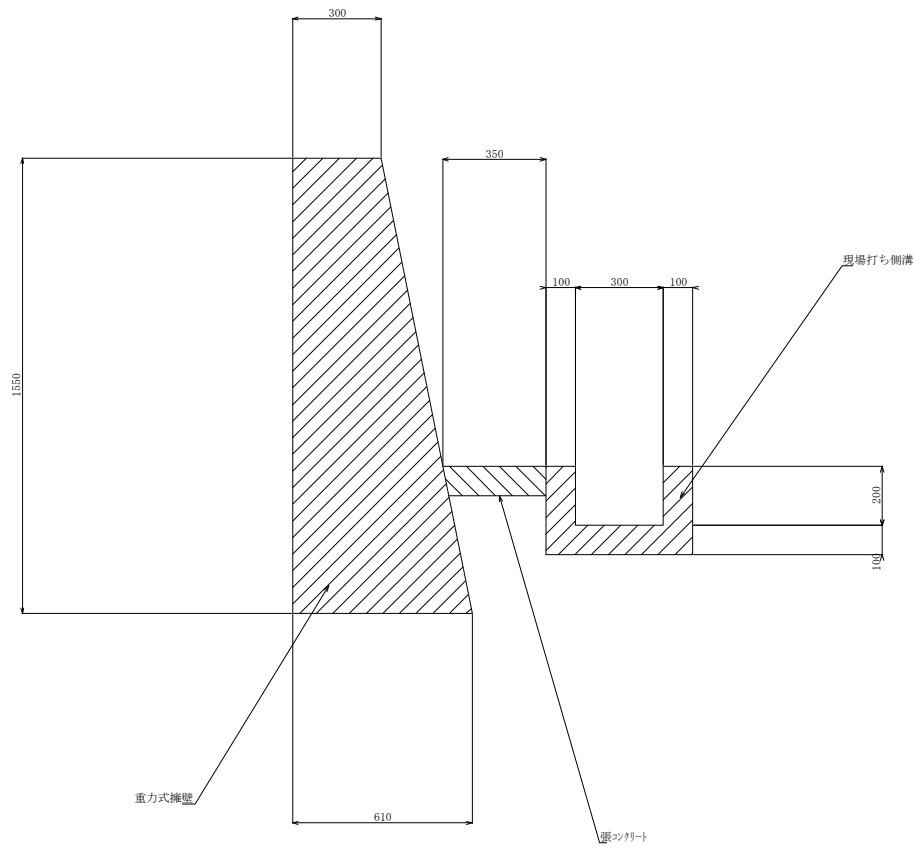
集水桝800*800



1箇所当たり

- 1.コンクリート
 $V = 1.1 \times 1.1 \times 1.211 - (0.8 \times 0.8 \times 1) - (0.92 \times 0.92 \times 0.061) - 0.4 \times 0.4 / 4 \times 3.14 \times 0.15 - 0.3 \times 0.3 \times 0.15 \times 2$ = 0.73 m³
- 2.型枠
 $A = (1.21 + 1) \times 4$ = 8.84 m²
- 3.基礎砕石 (RC-40) t=15cm
 $A = 1.2 \times 1.2$ = 1.44 m²
- 4.基面整正
 $A = 1.2 \times 1.2$ = 1.44 m²
- 5.床掘
 $V = (1.1 + 0.8) \times (1.1 + 0.8) \times 1.361$ = 4.91 m³
- 6.埋戻しD
 $V = 4.37 - 1.1 \times 1.1 \times 1.361$ = 2.72 m³
- 7.残土処分
 $V = 4.91 - 2.72$ = 2.19 m³
- 8.グレーチング蓋 800*800 T-25 並目 = 1 枚

コンクリート構造物取壊し



1箇所当たり

1.コンクリート構造物取壊し

$$V = ((0.3+0.61)/2*1.55+(0.35+0.2+0.5+0.2)*0.1)*0.9$$

$$= 0.75 \text{ m}^3$$