

底版新設部数量

1. コンクリート

$$\begin{aligned} 1/2 \times (2.778 + 2.410) \times 1.022 \times 7.050 &= 18.69 \text{ m}^3 \\ 1.600 \times 1.978 \times 7.050 &= 22.31 \text{ m}^3 \\ \hline &= 41.00 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2. 型枠

$$\begin{aligned} 1/2 \times (2.778 + 2.410) \times 1.022 \times 2 &= 5.30 \text{ m}^2 \\ 1.600 \times 1.978 \times 2 + 3.000 \times 7.050 &= 27.48 \text{ m}^2 \\ \hline &= 32.78 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3. 鉄筋 (SD345)

D16	381.3 kg
D13	323 kg
合計	704.3 kg

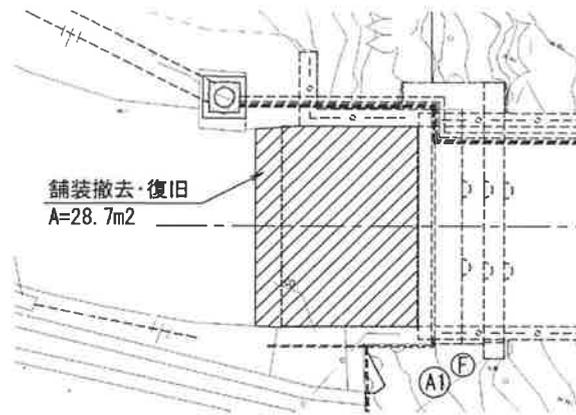
4. 削孔工

$$\begin{aligned} \phi 26 \times 510 \\ N = &= 56 \text{ 本} \\ L = 0.510 \times 56 &= 28.56 \text{ m} \end{aligned}$$

5. 接着材 (エポキシ樹脂) (国土交通省 土木工事標準積算基準書(河川・道路編)(平成22年度)IV-3-⑳-1より)

$$W = \{ (0.026^2 - 0.016^2) \times \pi \times 1/4 \times 0.510 \times 56 \} \times 1200 \times 1.10 = 12.4 \text{ kg}$$

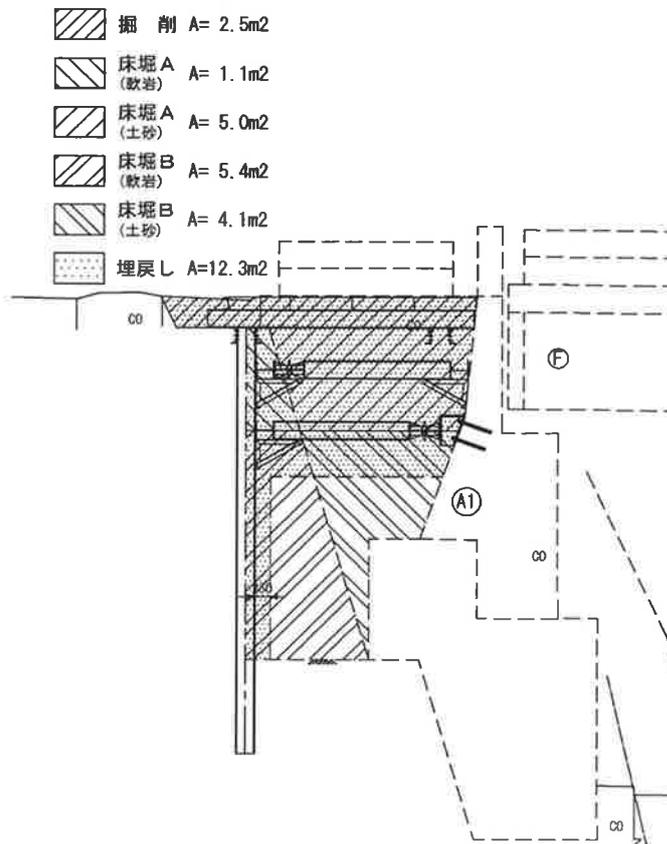
6. 舗装撤去・復旧



A = 28.7 m²

7. 土工

掘削	2.5 m ²	×	6.000	=	15.0 m ³
床堀A (軟岩)	1.1 m ²	×	6.000	=	6.6 m ³
床堀A (土砂)	5.0 m ²	×	6.000	=	30.0 m ³
床堀B (軟岩)	5.4 m ²	×	6.000	=	32.4 m ³
床堀B (土砂)	4.1 m ²	×	6.000	=	24.6 m ³
埋戻し	12.3 m ²	×	6.000	=	73.8 m ³



仮設工

土留工

親杭	H300×300×10×15				4,650 kg
打込長	L= 7.50 m	N= 2 本			
	L= 7.00 m	N= 5 本			
土留め壁(木材板)	W=300 t=60				
	(1.020 × 2 + 1.320 × 4) × 5.960		=		44 m2

支保工

H300×300×10×15		主部材計	3,706 kg
隅部ピース			100 kg
幅部材A	主部材×0.22		815 kg
幅部材B	主部材×0.04		148 kg

構台

覆工板	MD(M)1000×2000×208		5,160 kg
	A= 4.00 × 6.00	=	24 m2
H300×300×10×15			2,158 kg
[300×90×9×13			311 kg
[250×90×9×13			830 kg
[200×80×7.5×11			148 kg

台座ピース①

1- PL19 × 500 × 534	39.8 kg				
2- PL19 × 427 × 481	61.3 kg				
1- PL19 × 500 × 500	37.3 kg				
1箇所当り		138.4 kg	× 4 箇所	=	554 kg

台座ピース②

1- PL19 × 300 × 400	17.9 kg				
1- PL19 × 300 × 481	21.5 kg				
1- PL19 × 300 × 500	22.4 kg				
1- PL19 × 278 × 481	19.9 kg				
1箇所当り		81.7 kg	× 3 箇所	=	245 kg

アンカーボルト	D38 (M36) L=570		28 本
M22×85			28 本