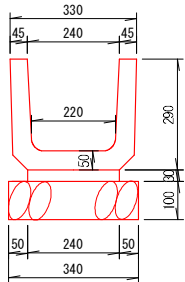


構造図

U型側溝

240×240 S=1:10

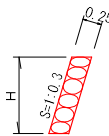


U型側溝		10.0m当たり	
名称	規格・寸法等	単位	断面数量
U型側溝	L=600mm 60kg/個	m	10.00
敷モルタル	普通	m ³	0.07
基礎砕石	再生砕石 R0-40	m ³	0.34

法面保護工・摺付工

S=1:50

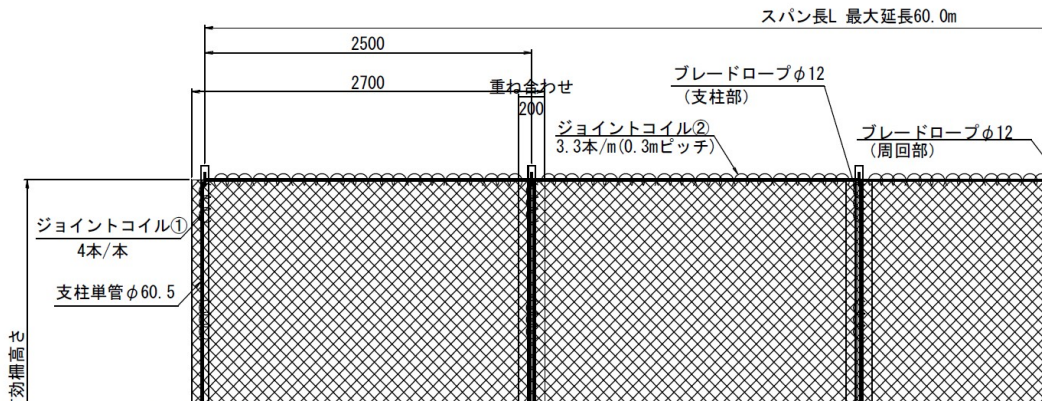
(練石積 控25cm)



胴込コンクリート = 0.122m³/m²

落石防護柵

(H=3000) S=1:50



吸収エネルギー	10	kJ
総施工延長	L	2.5 m ※最大60.0m1区間 区間数 A= 1
総スパン数	N	1 スパン ※最大24スパン1区間

内 訳

2.5mスパン ※Nn: 同ースパン
N1= 1×1区間
区間延長(m) ※Ln: 同ー延長 ※nが同じスパンを延長に換算
L1= 2.5×1区間

柵高	H	3.0 m
基礎長	h	1.0 m
ネット製品幅	W	2.7 m

数量計算

土工

掘削	V= (1.9+1.4)/2×2.5+(1.4+2.9)/2×3.0+(2.9+5.4)/2×4.0+(5.4+3.2)/2×3.8	= 43.5 m ³
床掘	V= (0.8+0.5)/2×2.5+(0.5+0.7)/2×3.0+(0.7+0.7)/2×4.0+(0.7+0.6)/2×3.8	= 8.7 m ³
埋戻	V= (0.2+0.1)/2×2.5+(0.1+0.2)/2×3.0+(0.2+0.2)/2×4.0+(0.2+0.2)/2×3.8	= 2.4 m ³
土砂等運搬	V= 43.5+8.7-2.4/0.9	= 49.5 m ³
残土処理	V=	= 49.5 m ³
法面整形(切土部)	A= (4.85+4.85)/2×2.5+(4.85+4.85)/2×3.0+(4.85+3.99)/2×4.0+(3.99+2.16)/2×3.8	= 56.0 m ²
埋戻コンクリート(18-8-20)	V= (0.01+0.01)/2×2.5+(0.01+0.02)/2×3.0+(0.02+0.03)/2×4.0+(0.03+0.04)/2×3.8	= 0.3 m ³

張コンクリート工

コンクリート	V= (5.5+5.6)/2×2.5+(5.6+5.8)/2×3.0+(5.8+4.9)/2×4.0+(4.9+3.1)/2×3.8	= 67.6 m ³
型枠	A= (7.00+7.00)/2×2.5+(7.00+7.00)/2×3.0+(7.00+6.14)/2×4.0+(6.14+4.31)/2×3.8+5.5+3.1	= 93.2 m ²
目地材(t=100)	A= 67.6/10	= 6.8 m ²
水抜パイプ(千鳥配置)	L= 67.6/3	= 22.5 m
透水マット(B=200)	L= ((4.85+4.85)/2×2.5+(4.85+4.85)/2×3.0+(4.85+3.99)/2×4.0+(3.99+2.16)/2×3.8)×√2/√6+13.3	= 45.7 m
鉄筋(D13)	W= ((6.0+6.0)/2×2.0+(6.0+6.0)/2×3.0+(6.0+5.0)/2×4.0+(5.0+3.5)/2×3.3)/1.0×0.995	= 65.7 kg
鉄筋(D16)	W= ((2.0/0.5+1.0)×(6.0+6.0)/2+3.0/0.5×(6.0+6.0)/2+4.0/0.5×(6.0+5.0)/2+3.3/0.5×(5.0+3.5)/2)×1.560	= 217.9 kg
アンカー筋(D19)	N=13.3/2×3=20.0	= 20.0 本
落石防護柵工(H=1500)	L=	= 12.2 m
落石防護ネット工(H=3000 土中用)	L=	= 2.5 m

法面保護工

練石積(控0.25)	A= 3.0×3.25+4.0×(3.25+2.62)/2+3.68×5.30×1.077+2.28×3.55×1.077	= 51.2 m ²
------------	---	-----------------------

排水工

U型水路工(PU-1-240×240)	L= 2.4+12.6	= 15.0 m
---------------------	-------------	----------

構造物取壊

コンクリート取壊	V= (0.02+0.01)/2×3.0	= 0.1 m ³
殺運搬	V=	= 0.1 m ³
殺処分	V=	= 0.1 m ³

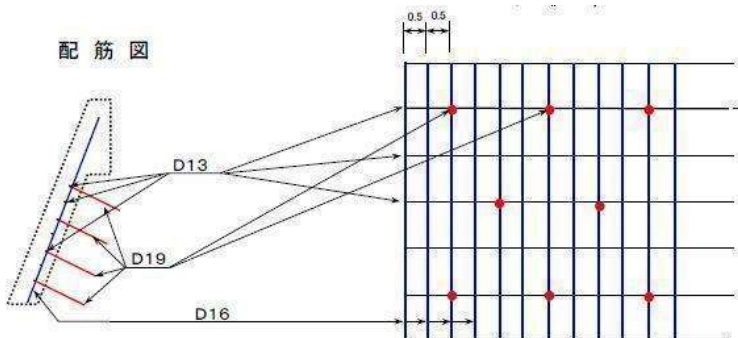
仮設工

単管傾斜足場	A= (6.4+6.4)/2×2.5+(6.4+6.4)/2×3.0+(6.4+5.5)/2×4.0+(5.5+3.7)/2×3.8	= 76.5 m ²
仮設防護柵	L=	= 13.3 m

準備工

伐採木等運搬	N=	= 1.0 台
処分料(木くず)	W=	= 500.0 kg

配筋図



被覆式擁壁工を計画する場合は原則として地山への一体化を図るため、すべり止めアンカーを設置する。すべり止めアンカーは4mに1本D-19mmを標準とし打込み深さは1.0m程度とする。また、用心鉄筋としてD-16mmを0.5m、D-13mmを1.0mピッチに配筋する。

令和6年度

日 高 村			
工 事 種 別	高齢がけ第2号 長畑地区がけくずれ住家防災対策工事		
図 面 名 称		縮尺	図示
路線河川名			
工 事 箇 所	高知県 高岡郡 日高村 長畑		
設計種別		図 面 番 号	2 2
事務所名	日高村役場		
会社名			