

令和7年度

白須賀急傾斜地崩壊対策工事
金抜き設計書

金抜き設計書		令和7年度		
設計書名	令和7年度 白須賀急傾斜地崩壊対策工事			
工事箇所	NO. 0+5. 1～NO. 0+15. 0 (L=9. 9m)			
工事期間				
工事内容	吹付法砕工 A = 163 m ² 鉄筋挿入工 N = 57 本			
設計金額	消費税相当額	工事価格		

経 費 総 括 表

経費工種 : 砂防・地すべり等工事

前払い金支出割合 : 35%を超え40%以下

現場環境改善費 : 計上しない

施工地域・工事場所区分 : 補正なし

冬期補正係数 : 4等級

契約保証補正值 : 金銭的保証が必要な場合

工 事 区 分	金 額	摘 要
直接工事費		
共通仮設費		
現場管理費		
工事原価		
一般管理費		
工事価格		
消費税相当額		
請負工事価格		

本 工 事 費 内 訳 書

令和7年度 白須賀急傾斜地崩壊対策工事

砂防・地すべり等工事

費 目	工種 / 種別 / 細別 / 規格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
本工事費						
	河川土工	式	1			
	掘削工	式	1			
	掘削 土砂 片切掘削	m3	170			施工 第 0001号単価表
	法面整形工	式	1			
	法面整形 切土部 無し ㄱ質土、砂及び砂質土、粘性土	m2	40			施工 第 0002号単価表
	法面整形 切土部 無し ㄱ質土、砂及び砂質土、粘性土	m2	140			施工 第 0002号単価表
	残土処理工	式	1			
	積込(ルース) 土砂 土量50,000m3未満	m3	170			施工 第 0003号単価表
	土砂等運搬 標準 ㄱ岫山積0.8m3(平積0.6m3) 土砂(岩塊・玉石混り)	m3	170			施工 第 0004号単価表

本 工 事 費 内 訳 書

令和7年度 白須賀急傾斜地崩壊対策工事

砂防・地すべり等工事

費 目	工 種 / 種 別 / 細 別 / 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
	整地 残土受入れ地での処理	m3	170			施工 第 0005号単価表
	法面工	式	1			
	植生工	式	1			
	人力施工による植生工[市場単価] 植生マット工 250m2未満 無	m2	40			施工 第 0006号単価表
	吹付法砕工	式	1			
	ラス張工[市場単価] 100m2以上250m2未満 無 無	m2	163			施工 第 0007号単価表
	吹付砕工[市場単価] 梁断面 300×300 250m以上500m未満 無	m	61			施工 第 0008号単価表
	吹付砕工[市場単価] 梁断面 300×300 250m以上500m未満 無	m	131			施工 第 0008号単価表
	水切モルタル・コンクリート(加算額)	m3	5			施工 第 0009号単価表
	間詰モルタル・コンクリート(加算額)	m3	0.2			施工 第 0010号単価表

本 工 事 費 内 訳 書

令和7年度 白須賀急傾斜地崩壊対策工事

砂防・地すべり等工事

費 目	工 種 / 種 別 / 細 別 / 規 格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
	機械播種施工による植生工[市場単価] 植生基材吹付工 5cm 100m2未満 無 無 有	m2	70			施工 第 0011号単価表
	モルタル吹付工[市場単価] 10cm 100m2未満 無 有	m2	0.9			施工 第 0012号単価表
	鉄筋挿入工	式	1			
	削孔(アンカー) 有り(スキット型) 90mm 粘性土・砂質土	m	244			施工 第 0013号単価表
	削孔(アンカー) 有り(スキット型) 90mm 粘性土	m	44			施工 第 0014号単価表
	鋼材挿入工 (標準タイプ) 鋼材長L=6.5m 単管足場	本	17			施工 第 0015号単価表
	鋼材挿入工 (標準タイプ) 鋼材長L=3m 単管足場	本	40			施工 第 0016号単価表
	注入打設工 ロープ足場	m3	0.7			施工 第 0017号単価表
	注入打設工 ロープ足場	m3	0.7			施工 第 0018号単価表
	頭部締付工 ロープ足場	本	57			施工 第 0019号単価表

本 工 事 費 内 訳 書

令和7年度 白須賀急傾斜地崩壊対策工事

砂防・地すべり等工事

費 目	工種 / 種別 / 細別 / 規格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
	頭部処理工 ロープ足場	本	57			施工 第 0020号単価表
	鉄筋挿入の仮設足場工[市場単価]	空m3	700			施工 第 0021号単価表
	削孔機械の上下移動[市場単価]	回	10			施工 第 0022号単価表
	鉄筋挿入工材料費 (L=6.5m)	式	1			工種 第 0001号明細書
	鉄筋挿入工材料費 (L=3.0m)	式	1			工種 第 0002号明細書
	仮設工	式	1			
	工事用道路工	式	1			
	敷鉄板設置・撤去 設置・撤去	m2	23			施工 第 0023号単価表
	敷鉄板賃料 22×1524×3048(mm) 無 0t/枚 91 無 有	枚	5			施工 第 0024号単価表
		式	1			

直接工事費

本 工 事 費 内 訳 書

令和7年度 白須賀急傾斜地崩壊対策工事

砂防・地すべり等工事

費 目	工種 / 種別 / 細別 / 規格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
	共通仮設費(積上)	式	1			
	運搬費	式	1			
	仮設材等(鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)の運搬 北海道・東北・北陸・中国・四国・九州 49.6km 12m以内	t	4			施工 第 0025号単価表
	仮設材等の積込み、取卸し費 積込み、取卸し(往復分)	t	4			施工 第 0026号単価表
	** 共通仮設費率分 **	式	1			
	** 共通仮設費計 **	式	1			
	** 純工事費 **	式	1			
	** 現場管理費 **	式	1			
	** 現場管理費率分 **	式	1			
	** 工事原価 **	式	1			

鉄筋挿入工材料費 (L=6.5m) 1式当り明細書

工種 第 0001号明細書

名 称 / 規 格 / 注 釈	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
異形棒鋼ロックボルト D25NT L=6500	本	17			
頭部キャップ Φ100×150 防錆材含む	個	17			
ナット D25N	個	17			
ネジ付き球面ワッシャー Φ75 4×25	個	17			
角座金 150×150×16 (Φ45)	枚	17			
シース	個	17			
スペーサー D25-65	個	51			
計	式	1			

鉄筋挿入工材料費 (L=3.0m) 1式当り明細書

工種 第 0002号明細書

名 称 / 規 格 / 注 釈	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
異形棒鋼ロックボルト D25NT L=3000	本	40			
頭部キャップ Φ100×150 防錆材含む	個	40			
ナット D25N	個	40			
ネジ付き球面ワッシャー Φ75 4×25	個	40			
角座金 150×150×16 (Φ45)	枚	40			
シース	個	40			
スペーサー D25-65	個	80			
計	式	1			

施工内訳表

施工 第 0002号単価表

[名称] 法面整形 [規格1]		[規格2]				
機械構成比： 9.71% 労務構成比： 80.61%		材料構成比： 9.68%		市場単価構成比：		
代表機 労 材 規 格		構 成 比	単 価	代表機労材規格(東京地区)	標準単価： 単価(東京地区)	備 考
バックホウ賃料(長期割引) クローラ型 山積0.8(平積0.6)m3(～排2014・超低含)		9.71%		バックホウ賃料(長期割引) クローラ 山0.8m3 平0.6m3(～排2014・超)		
普通作業員 8時間当り		38.29%		普通作業員		
運転手(特殊) 8時間当り		22.49%		運転手(特殊)		
土木一般世話役 8時間当り		19.83%		土木一般世話役		
軽油 1・2号(引取税が課税の場合・パトロール給油)		9.68%		軽油 パトロール給油 小型ローリー		
積算単価						
整形箇所 = 切土部 土質 = レキ質土、砂及び砂質土、粘性土				現場制約の有無 = 無し 費用の内訳 = 全ての費用		

m2 当り

施工内訳表

施工 第 0003号単価表

[名 称] 積込(ルース) [規格 1]		[規格 2]			
機械構成比： 43.43%		労務構成比： 37.88%		材料構成比： 18.69%	
代表機 労 材 規 格		構 成 比		市場単価構成比：	
		単 価		標準単価：	
代表機労材規格(東京地区)		単価(東京地区)		備 考	
バックホウ(クローラ型) [標準型・排出ガス対策型(2014年規制)] 標準バケット容量(山積0.8/平積0.6m ³)		43.43%		バックホウ(クローラ型) [標準型・排出ガス対策型(2014年規制)] 標準バケット容量(山積0.8/平積0.6m ³)	
運転手(特殊) 8時間当り		37.88%		運転手(特殊)	
軽油 1・2号 (引取税が課税の場合・パトロール給油)		18.69%		軽油 パトロール給油 小型ローリー	
積算単価					
土質 = 土砂				作業内容 = 土量50,000m ³ 未満	

m³ 当り

施工内訳表

施工 第 0004号単価表

[名称] 土砂等運搬 [規格1]		[規格2]				
機械構成比： 45.59% 労務構成比： 39.52%		材料構成比： 14.89%		市場単価構成比：		
代表機 労 材 規 格		構 成 比	単 価	代表機労材規格(東京地区)	標準単価： 単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級		45.59%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級		
運転手(一般) 8時間当り		39.52%		運転手(一般)		
軽油 1・2号 (引取税が課税の場合・パトロール給油)		14.89%		軽油 パトロール給油 小型ローリー		
積算単価						
土砂等発生現場 = 標準 土質 = 土砂(岩塊・玉石混り土含む) 運搬距離 = 3.0km以下				積込機種・規格 = バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) DID区間の有無 = 無し		

m3 当り

施工内訳表

施工 第 0005号単価表

[名称] 整地 [規格1]		[規格2]			
機械構成比： 23.13%		労務構成比： 51.64%		材料構成比： 25.23%	
代表機 労 材 規 格		構 成 比	単 価	市場単価構成比：	標準単価：
				代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)
					備 考
バックホリ賃料(長期割引) クローラ型 山積0.8(平積0.6)m3(～排2014・超低含)		23.13%		バックホリ賃料(長期割引) クローラ 山0.8m3 平0.6m3(～排2014・超	
運転手(特殊) 8時間当り		51.64%		運転手(特殊)	
軽油 1・2号(引取税が課税の場合・パトロール給油)		25.23%		軽油 パトロール給油 小型ローリー	
積算単価					
作業区分 = 残土受入れ地での処理					

m3 当り

施工内訳表

施工 第 0013号単価表

[名称] 削孔(アンカー) [規格 1]			[規格 2]		
機械構成比： 28.01%	労務構成比： 37.67%	材料構成比： 34.32%	市場単価構成比：	標準単価：	
代表機材規格	構成比	単価	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ホーリングマシン[ロータリハ-カッション式・スキット型] 55kW級	23.15%		ホーリングマシン[ロータリハ-カッション式・スキット型] 55kW級		
普通作業員 8時間当り	14.44%		普通作業員		
土木一般世話役 8時間当り	8.69%		土木一般世話役		
特殊作業員 8時間当り	8.02%		特殊作業員		
ホーリング機具 リングビット 95mm用	10.23%		ホーリング機具 リングビット 95mm用		
ホーリング機具 インナーロッド 95mm用×1500mm	5.41%		ホーリング機具 インナーロッド 95mm用×1500mm		
ホーリング機具 トリルハ-イフ 径95×1500mm	5.38%		ホーリング機具 トリルハ-イフ 径95×1500mm		
ホーリング機具 インナービット 95mm用	3.98%		ホーリング機具 インナービット 95mm用		
積算単価					
足場工の有無 = 有り(スキット型) 土質 = 粘性土・砂質土			呼び径 = 90mm		

施工内訳表

施工 第 0014号単価表

[名称] 削孔(アンカー) [規格 1]			[規格 2]		
機械構成比： 25.60%	労務構成比： 34.38%	材料構成比： 40.02%	市場単価構成比：	標準単価：	
代表機材規格	構成比	単価	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ホーリングマシン[ロータリハ-カッション式・スキット型] 55kW級	21.16%		ホーリングマシン[ロータリハ-カッション式・スキット型] 55kW級		
普通作業員 8時間当り	13.14%		普通作業員		
土木一般世話役 8時間当り	7.94%		土木一般世話役		
特殊作業員 8時間当り	7.34%		特殊作業員		
ホーリング機具 リングビット 95mm用	9.67%		ホーリング機具 リングビット 95mm用		
ホーリング機具 トリルハ-イフ 径95×1500mm	9.38%		ホーリング機具 トリルハ-イフ 径95×1500mm		
ホーリング機具 インナーロット 95mm用×1500mm	8.06%		ホーリング機具 インナーロット 95mm用×1500mm		
ホーリング機具 インナービット 95mm用	4.31%		ホーリング機具 インナービット 95mm用		
積算単価					
足場工の有無 = 有り(スキット型) 土質 = レキ質土			呼び径 = 90mm		

m 当り

施工内訳表

施工 第 0015号単価表

[名称] 鋼材挿入工 (標準タイプ) [規格1] 鋼材長L=6.5m 単管足場	[規格2] ホーリングマシン(軽量型)					本 当り
名称・規格など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考	
土木一般世話役 8時間当り	2.5	人				
特殊作業員 8時間当り	2.5	人				
普通作業員 8時間当り	5	人				
合計	100	本				
単位当り	1	本				
足場 = 単管足場 削孔機械 = ホーリングマシン(軽量型) カップラー = 材料なし スパーサー = 材料なし			鋼材の長さ(m/本) = 6.5 ロックボルト = 材料なし 注入パイプ = 材料なし		1本当りスパーサー数量(個/本) = 3	

施工内訳表

施工 第 0016号単価表

[名称] 鋼材挿入工 (標準タイプ) [規格1] 鋼材長L=3m 単管足場 名称・規格など	数量	単位	[規格2] ホーリングマシン(軽量型) 単価	金額	備考
土木一般世話役 8時間当り	1.1	人			
特殊作業員 8時間当り	1.1	人			
普通作業員 8時間当り	2.2	人			
合計	100	本			
単位当り	1	本			
足場 = 単管足場 削孔機械 = ホーリングマシン(軽量型) カップラー = 材料なし スパーサー = 材料なし			鋼材の長さ(m/本) = 3 ロックボルト = 材料なし 注入パイプ = 材料なし		1本当りスパーサー数量(個/本) = 2

施工内訳表

施工 第 0017号単価表

[名称] 注入打設工 [規格1] ロープ足場						[規格2] 砂質土・粘性土(割増率=2.5)	m3	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備	考		
土木一般世話役 8時間当り	2.5	人						
法面工 8時間当り	2.5	人						
特殊作業員 8時間当り	2.5	人						
普通作業員 8時間当り	2.5	人						
グラウトミキサ[上下2槽式] 攪拌容量200L×2槽	2.5	日						
グラウトポンプ[単筒複動ピストン式] 吐出量30～70L/min	2.5	日						
工事用水中モータポンプ[普通型(潜水ポンプ)] 口径φ50mm全揚程10m	2.5	日						
発動発電機運転(機-16)賃料 ディーゼルエンジン駆動 10kVA	2.5	日						施工 第 0027号単価表
水槽(一般工事用)[鋼板製簡易水槽] 容量5m3	2.5	供日						
注入材料 セメント(高炉B)(25kg袋入)	2.5	m3						施工 第 0028号単価表
諸雑費	3	%						

施工内訳表

施工 第 0018号単価表

[名称] 注入打設工 [規格1] ロープ足場						[規格2] 礫質土(割増率=5.0)	m3	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備	考		
土木一般世話役 8時間当り	2.5	人						
法面工 8時間当り	2.5	人						
特殊作業員 8時間当り	2.5	人						
普通作業員 8時間当り	2.5	人						
グラウトミキサ[上下2槽式] 攪拌容量200L×2槽	2.5	日						
グラウトポンプ[単筒複動ピストン式] 吐出量30～70L/min	2.5	日						
工事用水中モータポンプ[普通型(潜水ポンプ)] 口径φ50mm全揚程10m	2.5	日						
発動発電機運転(機-16)賃料 ディーゼルエンジン駆動 10kVA	2.5	日						施工 第 0027号単価表
水槽(一般工事用)[鋼板製簡易水槽] 容量5m3	2.5	供日						
注入材料 セメント(高炉B)(25kg袋入)	5	m3						施工 第 0028号単価表
諸雑費	3	%						

施工内訳表

施工 第 0019号単価表

本 当り

[名称] 頭部締付工 [規格1] ロープ足場	[規格2]	数量	単位	単価	金額	備考
名称・規格など						
土木一般世話役 8時間当り		3.3	人			
法面工 8時間当り		6.6	人			
普通作業員 8時間当り		3.3	人			
諸雑費		2.5	%			
合計		100	本			
単位当り		1	本			
足場 = ロープ足場 ワッシャーの計上 = 無				支圧板 = 材料なし ナット = 材料なし		

施工内訳表

施工 第 0020号単価表

[名称] 頭部処理工 [規格1] ロープ足場	[規格2]				本	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備	考
土木一般世話役 8時間当り	3.3	人				
法面工 8時間当り	6.6	人				
普通作業員 8時間当り	3.3	人				
諸雑費	3	%				
合計	100	本				
単位当り	1	本				
足場 = ロープ足場 防錆材 = 材料なし			ハット*キャップ = 材料なし			

施工内訳表

施工 第 0023号単価表

[名 称] 敷鉄板設置・撤去 [規格1] 設置・撤去			[規格2]			m2 当り
名 称 ・ 規 格 など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考	
土木一般世話役 8時間当り	0.295	人				
とび工 8時間当り	0.295	人				
普通作業員 8時間当り	0.295	人				
バックホ(クローラ型)運転(機-28)賃料 標準・クレーン 山0.8m3平0.6m3 2.9t	0.295	日			施工 第 0029号単価表	
諸雑費	1	%				
合計	100	m2				
単位当り	1	m2				
作業区分 = 設置・撤去			バックホ賃料長期割引 = 無			

施工内訳表

施工 第 0028号単価表

[名称] 注入材料 [規格1] セメント(高炉B)(25kg袋入)						
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備	考
セメント(高炉B) 25kg袋入	1.23	t				
コンクリート減水剤 ホゾリスNo8	24.6	kg				
合計	1	m3				
セメント = セメント(高炉B)(25kg袋入)			混和剤 = コンクリート減水剤(ホゾリスNo8)			

m3 当り

施工内訳表

施工 第 0029号単価表

						日 当り
[名 称] ハックホ(クローラ型)運転(機-28)賃料 [規格1] 標準・クレーン 山0.8m3平0.6m3 2.9t						
名称・規格など	数 量	単 位	[規格2] 単 価	金 額	備 考	
運転手(特殊) 8時間当り	1	人				
軽油 1・2号 (引取税が課税の場合・パトロール給油)	119	L				
ハックホ賃料 クローラ型クレーン付 山積0.8(平積0.6)m3 2.9t吊(～排2014・超)	1.06	台・日				
諸雑費	1	式				
合計	1	日				
ハックホ規格 = 標準・クレーン 山0.8m3平0.6m3 2.9t 燃料消費量 = 119 長期割引 (あり:0 なし:1) = 1						運転労務数量 = 1 賃料数量 = 1.06

【 数量計算書 】

数量総括表

1/2

白須賀急傾斜地崩壊防止工事

上段：当初
下段：変更

工種	種別	規格	単位	計算数量	設計数量	摘要
斜面・地すべり対策						
斜面对策						
砂防土工			式	1	1	
掘削工			式	1	1	
	片切掘削	土砂	m3	170.3	170	
法面整形工			式	1	1	
	法面整形(切土部)	土羽部	m2	42.3	40	
	法面整形(切土部)	法枠部	m2	143.6	140	
残土処理工			式	1	1	
	機械積み込み	バックホウ(0.80m3)	m3	170.3	170	
	残土運搬	ダンプトラック(10t)	m3	170.3	170	
	整地工	ブルドーザ(15t)	m3	170.3	170	
法面工			式	1	1	
植生工			式	1	1	
	植生マット		m2	42.3	40	
法枠工			式	1	1	
	ラス張		m2	162.8	163	
	吹付枠	F300 枠寸法1.5m×1.5m	m	60.9	61	
	吹付枠	F300 枠寸法2.0m×2.0m	m	130.9	131	
	水切モルタル		m3	4.7	5	
	間詰モルタル		m3	0.2	0.2	
	枠内吹付	植生基材吹付(t=5cm)	m2	73.1	70	
	枠内吹付	モルタル(t=10cm)	m2	0.9	0.9	
鉄筋挿入工			式	1	1	
	削孔	足場工、2重管、φ90 粘性土・砂質土	m	244.0	244	
	削孔	足場工、2重管、φ90 礫質土	m	44.2	44	
	鉄材挿入工	L=6.5m/本	本	17	17	
	鉄材挿入工	L=3.0m/本	本	40	40	
	注入打設工	セメントミルク L=6.1m/本	m3	0.7	0.7	
	注入打設工	セメントミルク L=2.6m/本	m3	0.7	0.7	

土工集計

数量計算書

名称	区分	算式	数量	単位	略図
(掘削工)					
片切掘削	土砂	別紙計算書より =	170.3	m3	
(法面整形工)					
法面整形	切土部	別紙計算書より =	42.3	m2	
	土羽部				
法面整形	切土部	別紙計算書より =	143.6	m2	
	法枠部				
		計 =	185.9	m2	
(残土処理工)					
法面工	片切掘削	=	170.3	m3	

砂防土工

平・立積計算書

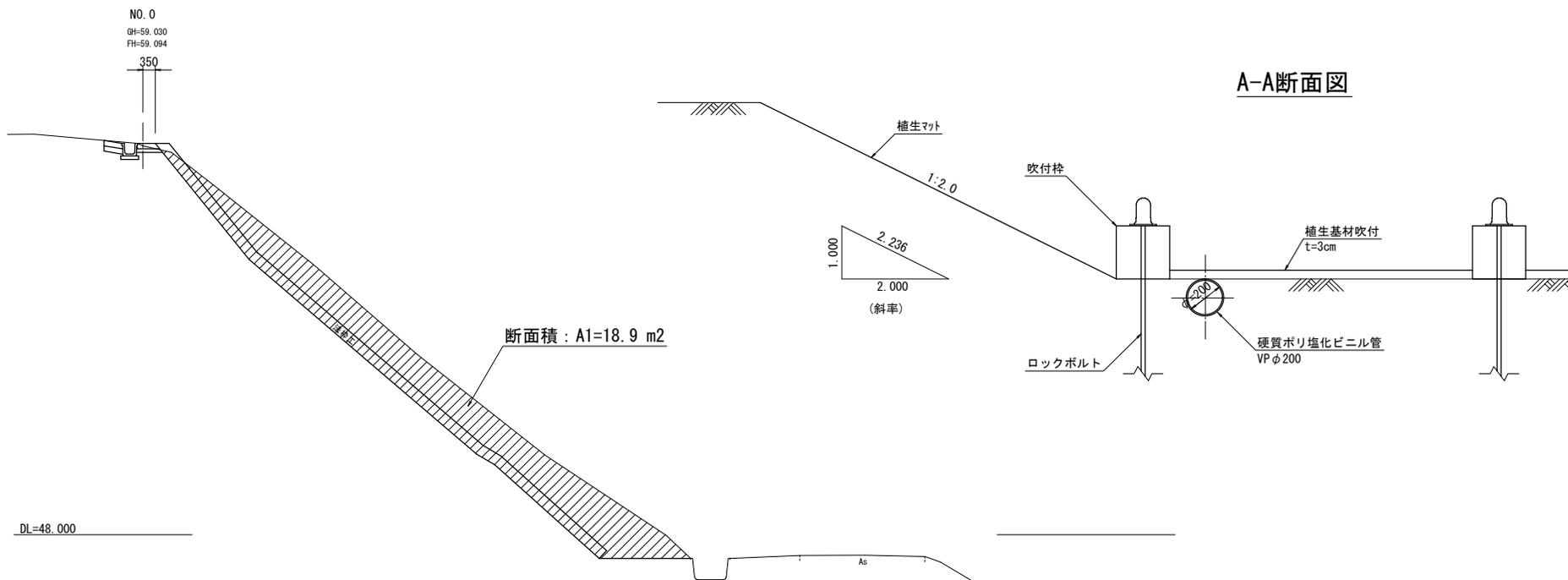
測点	距離	C1:片切掘削								
		長・断面積	平均値	平・立積	長・断面積	平均値	平・立積	長・断面積	平均値	平・立積
NO.0+3.10	0.00	0.0								
NO.0+5.10	2.00	18.9	9.45	18.9						
NO.0+10.00	4.90	16.3	17.60	86.2						
NO.0+14.00	4.00	16.3	16.30	65.2						
計	10.90			170.3						

(略 図)

切土のすり付け (起点側)

横断面図

A-A断面図



法面整形工

平・立積計算書

測点	距離	L1:法面(切土部)土羽			L2:法面(切土部)法枠			L3:法面(盛土部)法枠		
		長・断面積	平均値	平・立積	長・断面積	平均値	平・立積	長・断面積	平均値	平・立積
NO.0+5.10	0.00				17.0					
NO.0+10.00	4.90				15.8	16.40	80.4			
NO.0+14.00	4.00				15.8	15.80	63.2			
計	8.90						143.6			

地山補強土工

No.2

工種	種別	規格	数量	単位	備考
鉄筋挿入工					
	削孔	足場工、2重管、φ90、粘性土・砂質土	244.0	m	F300-1.5m×1.5m
	〃	足場工、2重管、φ90、礫質土	44.2	m	F300-2.0m×2.0m
	鋼材挿入工	L=6.5m/本	17	本	
	〃	L=3.0m/本	40	本	
	注入打設工	L=6.1m/本	0.66	m3	割増無し計
	〃	L=2.6m/本	0.66	m3	割増無し計
	頭部締付工		57	本	
	頭部処理工		57	本	
	鉄筋挿入部材	SD345、D25、L=6.5m/本	1	式	
(一式当り)	異形棒鋼ロックボルト	SD345、D25、L=6.5m/本	17	本	
	ネジ付球面ワッシャー	D25用	17	個	
	頭部キャップ		17	個	
	スペーサー	D25用	51	個	
	シース	D25用	17	個	
	角座金	t16-150×150	17	枚	
	ナット	D25用	17	個	
	カップラー	D25用	17	個	
	鉄筋挿入部材	SD345、D25、L=3.0m/本	1	式	
(一式当り)	異形棒鋼ロックボルト	SD345、D25、L=3.0m/本	40	本	
	ネジ付球面ワッシャー	D25用	40	個	
	頭部キャップ		40	個	
	スペーサー	D25用	80	個	
	シース	D25用	40	個	
	角座金	t16-150×150	40	枚	
	ナット	D25用	40	個	
	ボーリングマシン移設		10	回	足場施工段数11段
	足場		699.8	空m3	

鉄筋挿入工(上部) F300-1.5m × 1.5m

No.3

工種	規格	数量	単位	基礎計算
鉄筋挿入工	D25			
	L= 6.50 m	17	本	削孔長 6.10 m 小計 103.70 m
		17	本	103.70 m
削孔工	φ 90 mm	103.70	m	削孔区分 粘性土・砂質土 No.10参照
注入打設工		0.92	m3	0.66 m3 × 1.4 倍(割増率)
頭部締付		17	本	
頭部処理工		17	本	
ロックボルト材料				
異形棒鋼ロックボルト	D25	17	組	
ネジ付き球面ワッシャー		17	個	
頭部キャップ	防錆材含む	17	個	
スペーサー		51	個	
シース		17	個	
角座金	t16-150×150	17	枚	
ナット	D25	17	個	
カップラー	D25	17	個	

法面面積(擁壁部分)

No.6

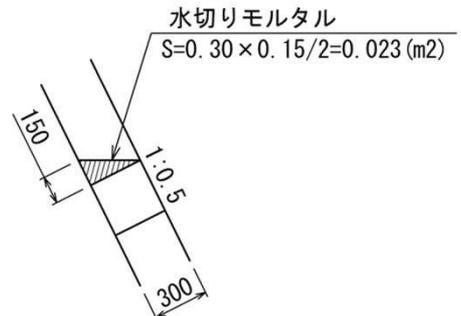
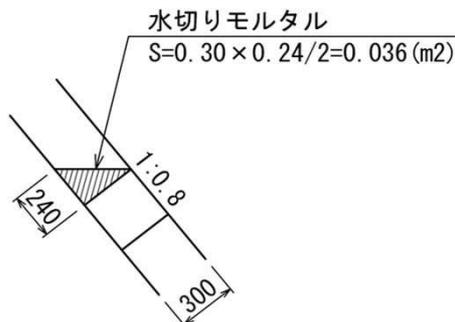
	三辺			s {=(a+b+c)/2}	面積:S (m ²)	小計 (m ²)
	a (m)	b (m)	c (m)			
ア	1.0	5.3	5.5	5.90	2.6	
イ	5.5	5.3	1.3	6.05	3.4	
合計					6.0	

法枠長算出 (上部)

吹付法枠工 (F300-1.5m×1.5m)

No. 7

		縦枠 (m)				横枠 (水切りモルタル有り) (m)		横枠 (水切りモルタル無し) (m)	
1	LV1=		LV36=	LV71=	LV106=	LH1=	9.7		
2	LV2=		LV37=	LV72=	LV107=	LH2=	9.6		
3	LV3=		LV38=	LV73=	LV108=	LH3=	11.6		
4	LV4=		LV39=	LV74=	LV109=	LH4=			
5	LV5=	4.2	LV40=	LV75=	LV110=	LH5=			
6	LV6=	4.2	LV41=	LV76=	LV111=	LH6=			
7	LV7=	4.2	LV42=	LV77=	LV112=	LH7=			
8	LV8=	3.0	LV43=	LV78=	LV113=	LH8=			
9	LV9=	2.8	LV44=	LV79=	LV114=	LH9=			
10	LV10=	2.5	LV45=	LV80=	LV115=	LH10=			
11	LV11=	2.3	LV46=	LV81=	LV116=	LH11=			
12	LV12=		LV47=	LV82=	LV117=	LH12=			
13	LV13=		LV48=	LV83=	LV118=	LH13=			
14	LV14=		LV49=	LV84=	LV119=	LH14=			
15	LV15=		LV50=	LV85=	LV120=	LH15=			
16	LV16=		LV51=	LV86=	LV121=	1:0.8勾配	30.9		
17	LV17=		LV52=	LV87=	LV122=				
18	LV18=		LV53=	LV88=	LV123=				
19	LV19=		LV54=	LV89=	LV124=				
20	LV20=		LV55=	LV90=	1:0.8勾配	23.2			
21	LV21=		LV56=	LV91=		LH' 1=	5.3		
22	LV22=		LV57=	LV92=		LH' 2=	5.3		
23	LV23=		LV58=	LV93=		1:0.5勾配	10.6		
24	LV24=		LV59=	LV94=					
25	LV25=		LV60=	LV95=					
26	LV26=		LV61=	LV96=	LV' 1=	1.1			
27	LV27=		LV62=	LV97=	LV' 2=	1.1			
28	LV28=		LV63=	LV98=	LV' 3=	1.2			
29	LV29=		LV64=	LV99=	LV' 4=	1.2			
30	LV30=		LV65=	LV100=	LV' 5=				
31	LV31=		LV66=	LV101=	LV' 6=				
32	LV32=		LV67=	LV102=	LV' 7=				
33	LV33=		LV68=	LV103=	LV' 8=				
34	LV34=		LV69=	LV104=	LV' 9=				
35	LV35=		LV70=	LV105=	1:0.5勾配	4.60			
計					総計	27.8	41.5		0.0
交点	1:0.8勾配	20	1:0.5勾配	8			28		0
法枠長	$27.8 + 41.5 - 28 \times 0.3 = 60.9 (m)$								
水切りモルタル(1:0.8)	$(30.9 - 20 \times 0.3) \times 0.036 = 0.90 (m^3)$								
水切りモルタル(1:0.5)	$(10.6 - 8 \times 0.3) \times 0.023 = 0.19 (m^3)$								
枠内植生基材吹付工	$33.8 - 48.1 \times 0.3 - (30.9 - 20 \times 0.3) \times 0.24 = 13.4 (m^2)$								
枠内モルタル吹付工	$6.0 - 12.8 \times 0.3 - (10.6 - 8 \times 0.3) \times 0.15 = 0.9 (m^2)$								

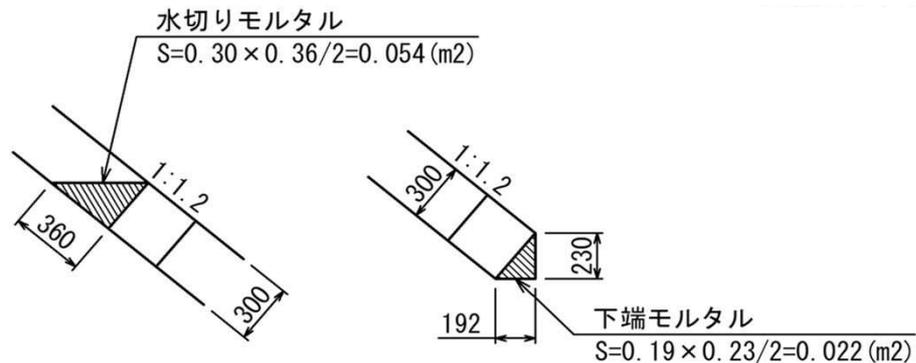


法枠長算出 (下部)

吹付法枠工 (F300-2.0m×2.0m)

No. 8

	縦枠 (m)				横枠 (水切りモルタル有り) (m)		横枠 (水切りモルタル無し) (m)	
	LV1=	LV36=	LV71=		LH1=			
1	LV1=	LV36=	LV71=		LH1=	10.0		
2	LV2=	LV37=	LV72=		LH2=	9.8		
3	LV3=	LV38=	LV73=		LH3=	9.7		
4	LV4= 12.7	LV39=	LV74=		LH4=	9.6		
5	LV5= 12.6	LV40=	LV75=		LH5=	9.5		
6	LV6= 12.6	LV41=	LV76=		LH6=	9.4		
7	LV7= 12.9	LV42=	LV77=		LH7=	9.3		
8	LV8= 13.4	LV43=	LV78=		LH8=	9.3		
9	LV9=	LV44=	LV79=		LH9=			
10	LV10=	LV45=	LV80=		LH10=	2.7		
11	LV11=	LV46=	LV81=		LH11=			
12	LV12=	LV47=	LV82=		LH12=			
13	LV13=	LV48=	LV83=		LH13=			
14	LV14=	LV49=	LV84=		LH14=			
15	LV15=	LV50=	LV85=		LH15=			
16	LV16=	LV51=	LV86=		LH16=			
17	LV17=	LV52=	LV87=		LH17=			
18	LV18=	LV53=	LV88=		LH18=			
19	LV19=	LV54=	LV89=		LH19=			
20	LV20=	LV55=	LV90=		LH20=			
21	LV21=	LV56=	LV91=		LH21=			
22	LV22=	LV57=	LV92=		LH22=			
23	LV23=	LV58=	LV93=		LH23=			
24	LV24=	LV59=	LV94=		LH24=			
25	LV25=	LV60=	LV95=		LH25=			
26	LV26=	LV61=	LV96=		LH26=			
27	LV27=	LV62=	LV97=		LH27=			
28	LV28=	LV63=	LV98=		LH28=			
29	LV29=	LV64=	LV99=		LH29=			
30	LV30=	LV65=	LV100=					
31	LV31=	LV66=	LV101=					
32	LV32=	LV67=	LV102=					
33	LV33=	LV68=	LV103=					
34	LV34=	LV69=						
35	LV35=	LV70=						
計					64.2	79.3		0.0
交点	-					42		0
法枠長	$64.2 + 79.3 - 42 \times 0.3 = 130.9 (m)$							
水切りモルタル	$(79.3 - 42 \times 0.3) \times 0.054 = 3.60 (m^3)$							
下端モルタル	$0.022 \times 10.0 = 0.22 (m^3)$							
枠内植生基材吹付工	$123.0 - 130.9 \times 0.3 - (79.3 - 42 \times 0.3) \times 0.36 = 59.7 (m^2)$							



タイプ	削孔径 (mm)	削孔長 (m)	鋼棒長 (m)	法枠幅厚 (m)	空長部控除 頭出し(m)	削孔区分(m)		本数 (本)	合計 (m)
						粘性土・砂質土	礫質土		
F300-2.0m×2.0m	90	6.1	6.5	0.3	0.1	6.1	0.0	40	244.0
F300-1.5m×1.5m	90	2.6	3.0	0.3	0.1	0.0	2.6	17	44.2

【 積算資料 】

〈特殊設計単価の決定世代〉		〈特記事項〉	
県単価世代	7年6月1日		
物価資料	7年6月号		

特殊設計単価調書

公所名： 大蔵村

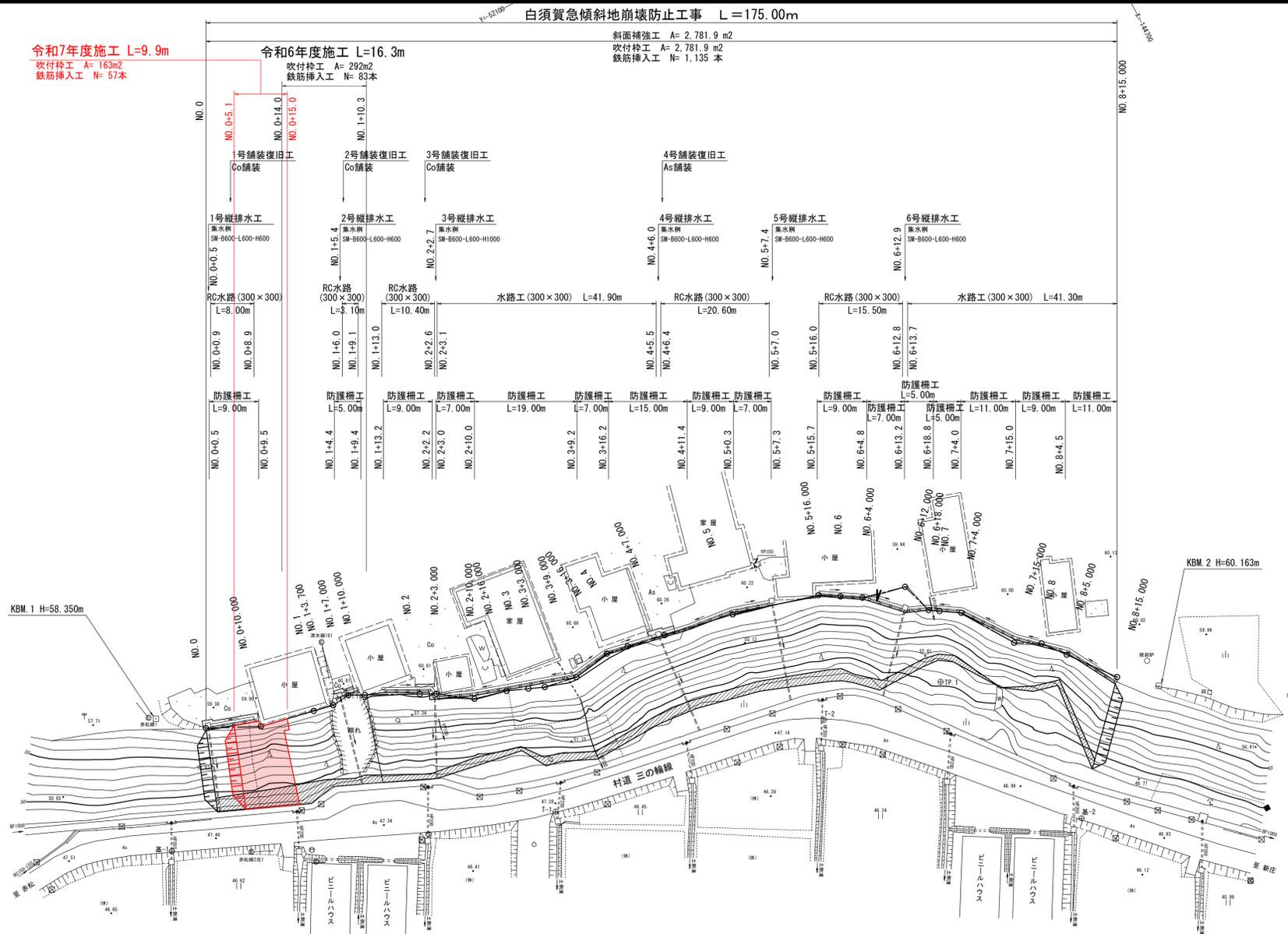
特単コード	工 種 ・ 品 名 (材 質 ・ 形 状 寸 法)	単位	県 単 価	その他	物 価 資 料				設計単価	単価決定資料	摘 要
					建設物価 (頁)	(単価)	積算資料 (頁)	(単価)			
白須賀急傾斜地崩壊対策工事											
1	異形棒鋼ロックボルト D25NT L=3000	本							7,650	見積	
2	異形棒鋼ロックボルト D25NT L=6500	本							18,030	見積	
3	頭部キャップ φ100×150 防錆材含む	個							3,700	見積	
4	ナット D25N	個							800	見積	
5	ネジ付き球面ワッシャー φ75.4×25	個							1,700	見積	
6	角座金 150×150×16 (φ45)	枚							2,600	見積	
7	シーす	個							900	見積	
8	スペーサー D25-65	個							560	見積	

白須賀急傾斜地崩壊防止工事 L=175.0m

令和7年度施工 L=9.9m
吹付砕工 A= 163m²
鉄筋挿入工 N= 57本

令和6年度施工 L=16.3m
吹付砕工 A= 292m²
鉄筋挿入工 N= 83本

斜面補強工 A= 2,781.9 m²
吹付砕工 A= 2,781.9 m²
鉄筋挿入工 N= 1,135 本



実施

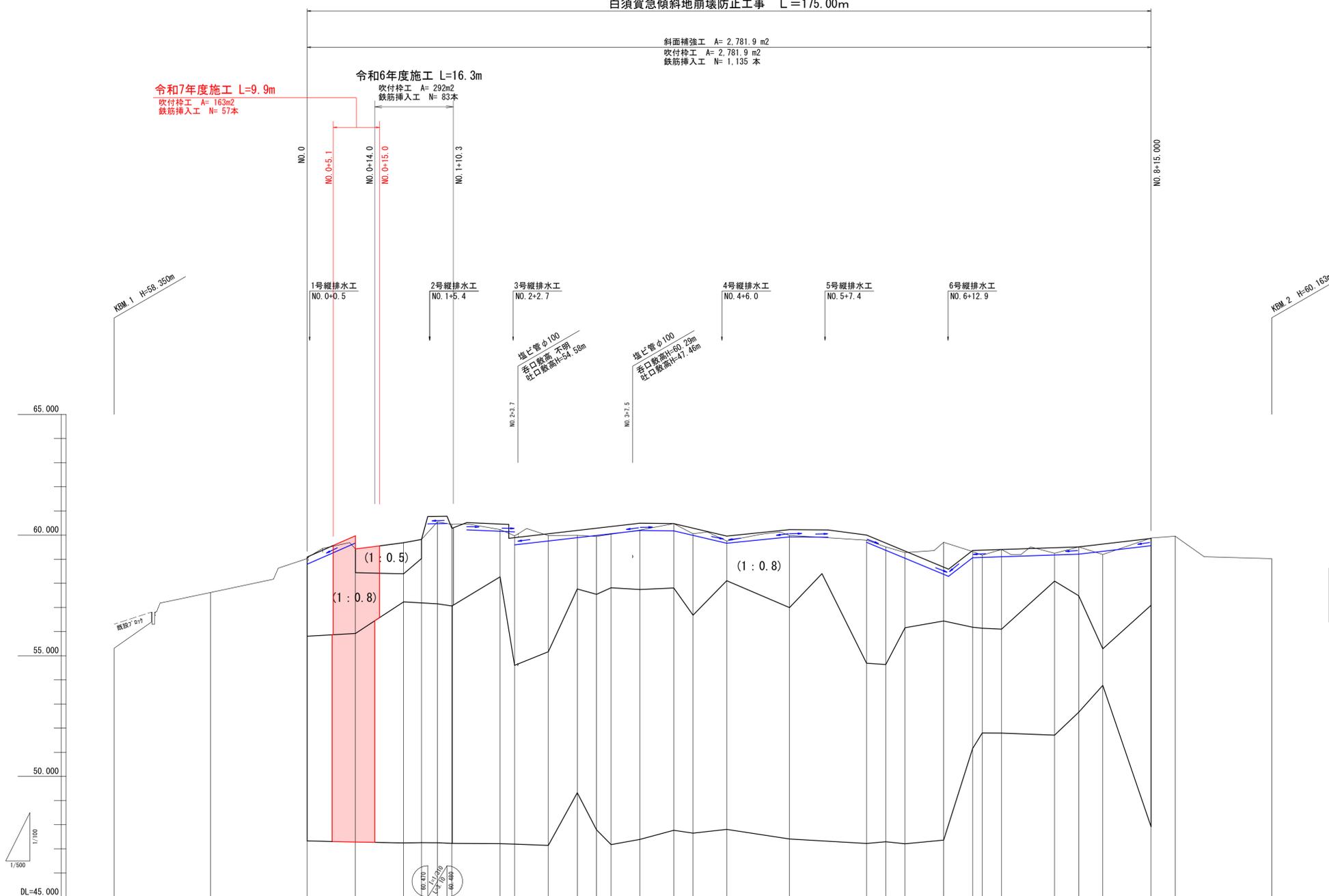
令和 7 年度	図番	12 葉 1
路線名又は 河川名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
平面図		1 葉 1
縮尺 S=1:500	大蔵村	

白須賀急傾斜地崩壊防止工事 L=175.00m

令和7年度施工 L=9.9m
吹付砕石 A=163m²
鉄筋挿入工 N=57本

令和6年度施工 L=16.3m
吹付砕石 A=292m²
鉄筋挿入工 N=83本

斜面補強工 A=2,781.9 m²
吹付砕石 A=2,781.9 m²
鉄筋挿入工 N=1,135本

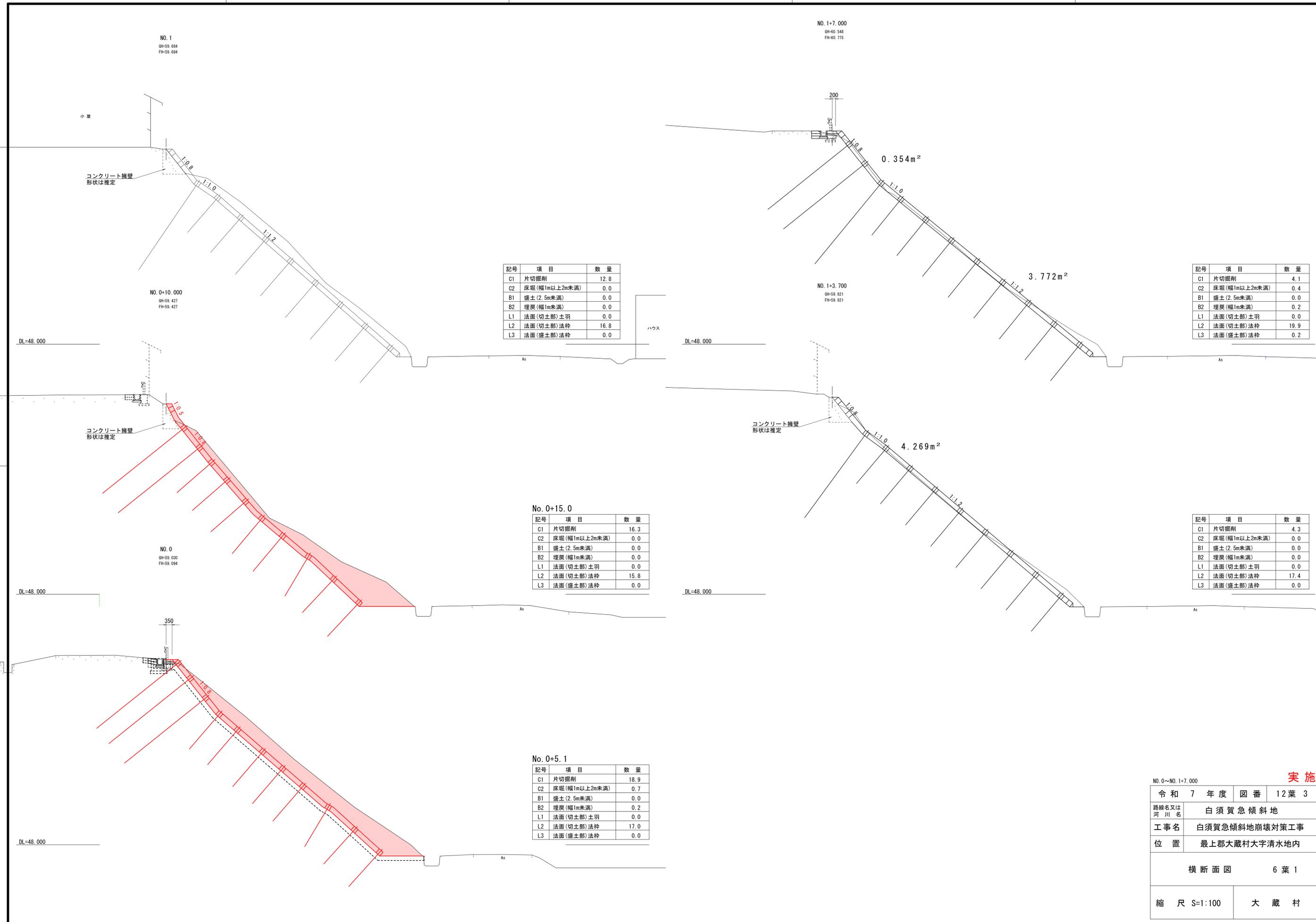


(凡例)
 地山補強工の範囲
— 排水路計画底高

勾配	(計画水路底高)		盛土		切土		(法枠工天端高)		地盤高		加高		埋距離		基点	
	58.784	58.673	0.06	0.00	0.00	0.00	59.084	59.427	55.310	40.000	20.000	0.000	10.000	-40.000		
	58.719	58.621	0.00	0.00	0.00	0.00	59.684	59.821	57.620	20.000	3.700	10.000	20.000	-20.000		
	60.472	60.370	0.23	0.23	0.23	0.23	60.775	60.862	60.548	3.000	3.000	3.000	3.000	3.000		
	60.270	60.134	0.24	0.10	0.07	0.07	60.445	60.662	60.232	40.000	7.000	3.000	3.000	3.000		
	60.124	60.095	0.23	0.23	0.20	0.20	60.460	60.595	60.134	3.000	6.000	3.000	3.000	3.000		
	60.124	60.095	0.34	0.34	0.34	0.34	60.286	60.355	60.194	4.000	4.000	3.000	3.000	3.000		
	60.124	60.095	0.32	0.32	0.32	0.32	60.038	60.493	60.038	3.000	6.000	3.000	3.000	3.000		
	60.124	60.095	0.29	0.29	0.29	0.29	60.208	60.462	60.124	6.000	7.000	6.000	6.000	6.000		
	60.124	60.095	0.00	0.00	0.00	0.00	60.478	60.757	60.178	7.000	4.000	7.000	7.000	7.000		
	60.124	60.095	0.23	0.23	0.23	0.23	60.290	60.582	60.058	4.000	13.000	4.000	4.000	4.000		
	60.124	60.095	0.21	0.21	0.21	0.21	60.208	60.427	60.124	6.000	16.000	6.000	6.000	6.000		
	60.124	60.095	0.24	0.24	0.24	0.24	60.228	60.511	60.124	4.000	4.000	4.000	4.000	4.000		
	60.124	60.095	0.00	0.00	0.00	0.00	60.792	60.870	60.686	16.000	8.000	16.000	16.000	16.000		
	60.124	60.095	0.16	0.16	0.16	0.16	60.511	60.870	60.511	4.000	18.000	4.000	4.000	4.000		
	60.124	60.095	0.06	0.06	0.06	0.06	60.290	60.511	60.290	4.000	4.000	4.000	4.000	4.000		
	60.124	60.095	1.00	1.00	1.00	1.00	60.870	60.912	60.297	8.000	2.000	8.000	8.000	8.000		
	60.124	60.095	0.04	0.04	0.04	0.04	60.384	60.511	60.384	6.000	4.000	6.000	6.000	6.000		
	60.124	60.095	0.21	0.21	0.21	0.21	60.170	60.427	60.170	2.000	11.000	2.000	2.000	2.000		
	60.124	60.095	0.00	0.00	0.00	0.00	60.404	60.511	60.404	4.000	5.000	4.000	4.000	4.000		
	60.124	60.095	0.23	0.23	0.23	0.23	60.477	60.511	60.250	11.000	5.000	11.000	11.000	11.000		
	60.124	60.095	0.00	0.00	0.00	0.00	60.510	60.627	60.510	5.000	10.000	5.000	5.000	5.000		
	60.124	60.095	0.43	0.43	0.43	0.43	60.200	60.511	60.200	5.000	5.000	5.000	5.000	5.000		
	60.124	60.095	0.02	0.02	0.02	0.02	60.582	60.627	60.582	10.000	5.000	10.000	10.000	10.000		
	60.124	60.095	0.02	0.02	0.02	0.02	60.582	60.627	60.582	5.000	20.000	5.000	5.000	5.000		
	60.124	60.095	0.02	0.02	0.02	0.02	60.582	60.627	60.582	5.000	20.000	5.000	5.000	5.000		

実施

令和 7 年度 図番 12 葉 2	
路線名又は河川名	白須賀急傾斜地
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事
位置	最上郡大蔵村大字清水地内
縦断面図 1 葉 1	
縮尺	V=1:100 H=1:500
大蔵村	



記号	項目	数量
C1	片切掘削	12.8
C2	床堀(幅1m以上2m未満)	0.0
B1	盛土(2.5m未満)	0.0
B2	埋戻(幅1m未満)	0.0
L1	法面(切土部)土羽	0.0
L2	法面(切土部)法栓	16.8
L3	法面(盛土部)法栓	0.0

記号	項目	数量
C1	片切掘削	4.1
C2	床堀(幅1m以上2m未満)	0.4
B1	盛土(2.5m未満)	0.0
B2	埋戻(幅1m未満)	0.2
L1	法面(切土部)土羽	0.0
L2	法面(切土部)法栓	19.9
L3	法面(盛土部)法栓	0.2

No. 0+15.0

記号	項目	数量
C1	片切掘削	16.3
C2	床堀(幅1m以上2m未満)	0.0
B1	盛土(2.5m未満)	0.0
B2	埋戻(幅1m未満)	0.0
L1	法面(切土部)土羽	0.0
L2	法面(切土部)法栓	15.8
L3	法面(盛土部)法栓	0.0

記号	項目	数量
C1	片切掘削	4.3
C2	床堀(幅1m以上2m未満)	0.0
B1	盛土(2.5m未満)	0.0
B2	埋戻(幅1m未満)	0.0
L1	法面(切土部)土羽	0.0
L2	法面(切土部)法栓	17.4
L3	法面(盛土部)法栓	0.0

No. 0+5.1

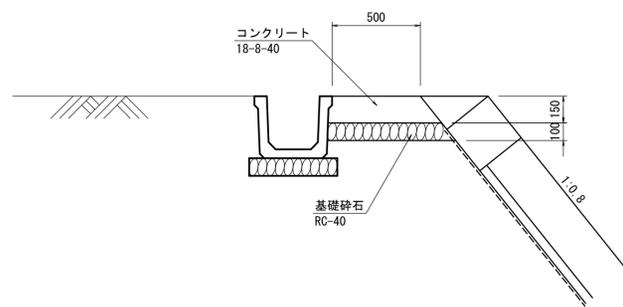
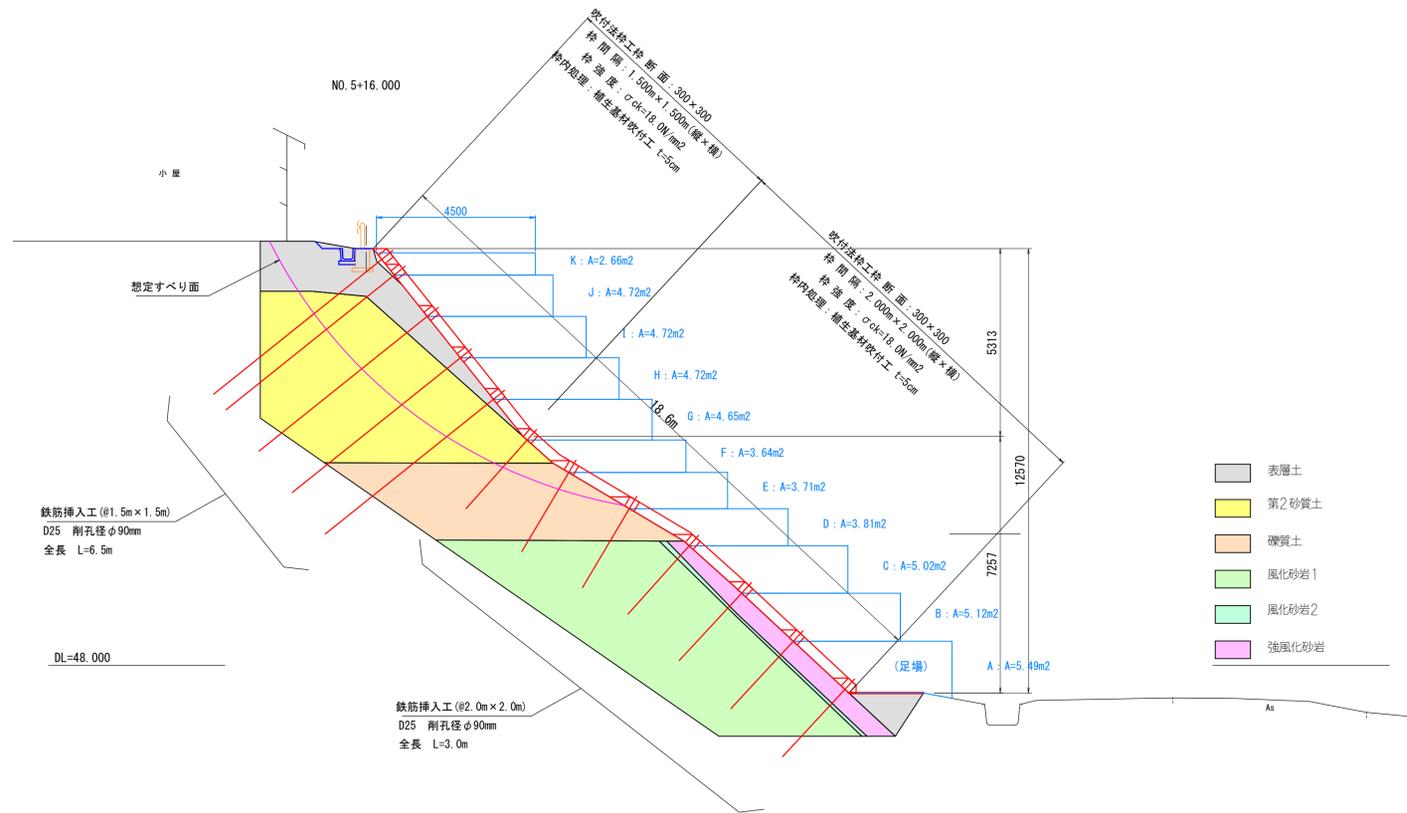
記号	項目	数量
C1	片切掘削	18.9
C2	床堀(幅1m以上2m未満)	0.7
B1	盛土(2.5m未満)	0.0
B2	埋戻(幅1m未満)	0.2
L1	法面(切土部)土羽	0.0
L2	法面(切土部)法栓	17.0
L3	法面(盛土部)法栓	0.0

NO. 0~NO. 1+7.000 実施

令和 7 年度 図番	12 葉 3
路線名又は河川名	白須賀急傾斜地
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事
位置	最上郡大蔵村大字清水地内
横断面図	6 葉 1
縮尺 S=1:100	大蔵村

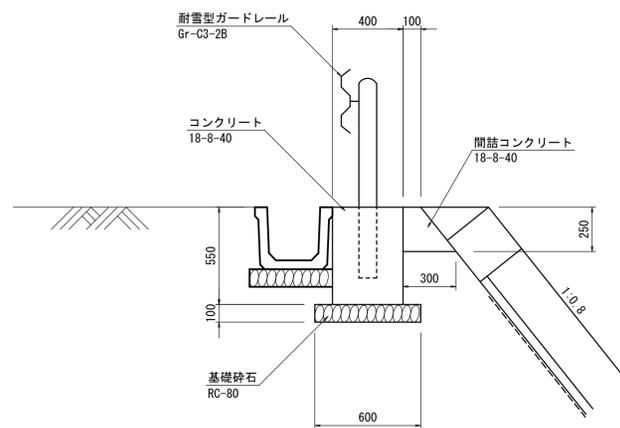
標準横断面図

S=1:100



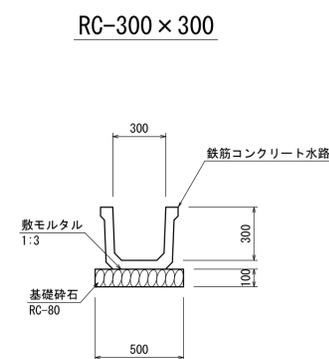
防護柵工詳細図

S=1:20



水路工断面図

S=1:20

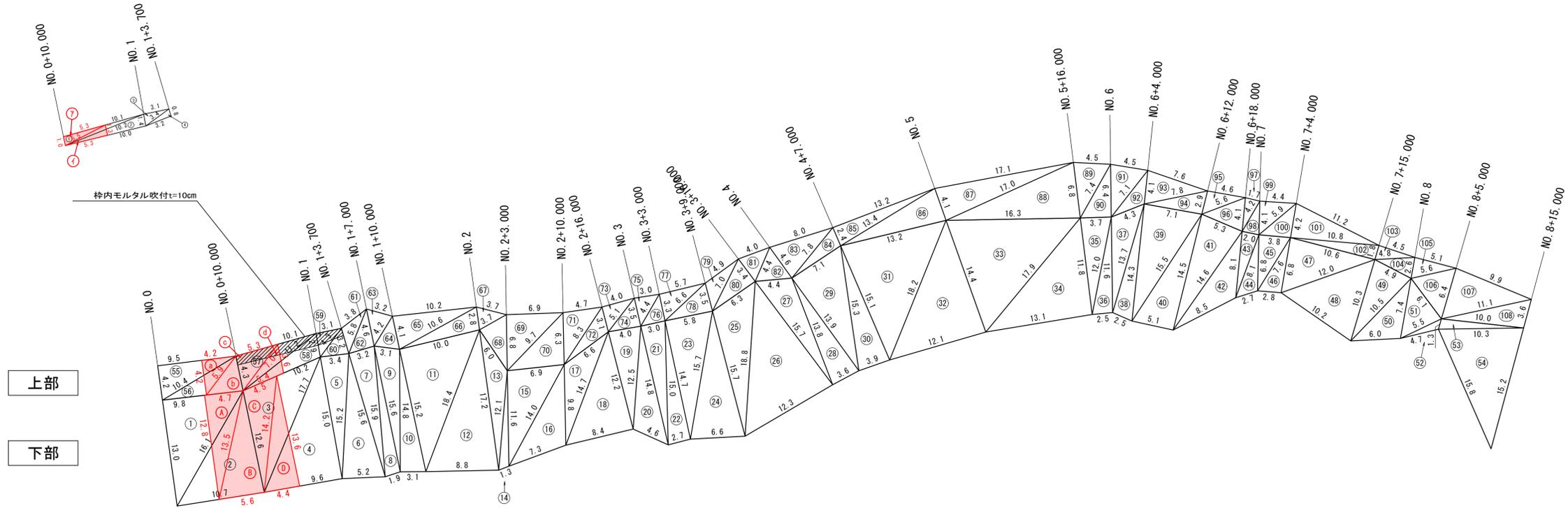


実施

令和 7 年度	図番	12 葉 4
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
標準横断面図		1 葉 1
縮尺 図示	大 蔵 村	

法面展開図

S=1:300



法面面積計算表

No.	三辺			s [(a+b+c)/2]	面積 : S (m ²)	小計 (m ²)
	a (m)	b (m)	c (m)			
1	13.0	9.8	16.1	19.45	63.7	
2	16.1	10.7	12.6	19.70	67.3	
3	12.6	10.2	17.7	20.25	63.0	
4	17.7	9.6	15.0	21.15	72.0	
5	15.0	3.4	15.2	16.80	25.5	
6	15.2	5.2	15.6	18.00	39.3	
7	15.6	3.2	15.9	17.35	25.0	
8	15.9	1.9	15.6	16.70	14.7	
9	15.6	3.1	14.8	16.75	22.6	
10	14.8	3.1	15.2	16.55	22.9	
11	15.2	10.0	18.4	21.80	76.0	
12	18.4	8.8	17.2	22.20	75.2	
13	17.2	6.0	12.1	17.65	22.7	
14	12.1	1.3	11.6	12.50	7.1	
15	11.6	6.9	14.0	16.25	39.9	
16	14.0	7.3	9.8	15.55	33.8	
17	9.8	6.6	14.7	15.55	26.1	
18	14.7	8.4	12.2	17.65	51.2	
19	12.2	4.0	12.5	14.35	24.3	
20	12.5	4.6	14.8	15.95	26.8	
21	14.8	3.0	15.0	16.40	22.2	
22	15.0	2.7	14.7	16.20	19.8	
23	14.7	5.8	15.7	18.10	42.6	
24	15.7	6.6	15.7	19.00	50.7	
25	15.7	6.3	18.8	20.40	46.5	
26	18.8	12.3	15.7	23.40	95.9	
27	15.7	4.4	13.8	16.95	28.9	
28	13.8	3.6	13.9	15.65	24.7	
29	13.9	7.1	15.3	18.15	49.3	
30	15.3	3.9	15.1	17.15	29.4	

No.	三辺			s [(a+b+c)/2]	面積 : S (m ²)	小計 (m ²)
	a (m)	b (m)	c (m)			
31	15.1	13.2	18.2	23.25	98.1	
32	18.2	12.1	14.4	22.35	86.9	
33	14.4	16.3	17.9	24.30	111.0	
34	17.9	13.1	11.8	21.40	77.3	
35	11.8	3.7	12.0	13.75	21.7	
36	12.0	2.5	11.6	13.05	14.5	
37	11.6	4.3	13.7	14.80	23.4	
38	13.7	2.5	14.3	15.25	16.9	
39	14.3	7.1	15.5	18.45	50.6	
40	15.5	5.1	14.5	17.55	37.0	
41	14.5	5.3	14.6	17.20	37.9	
42	14.6	8.5	8.1	15.60	28.8	
43	8.1	2.0	8.1	9.10	8.0	
44	8.1	2.7	6.8	8.80	8.7	
45	6.8	3.8	7.6	9.10	12.9	
46	7.6	2.8	6.8	8.60	9.5	
47	6.8	10.6	12.0	14.70	35.9	
48	12.0	10.2	10.3	16.25	49.9	
49	10.3	4.9	10.5	12.85	24.7	
50	10.5	6.0	7.4	11.95	21.7	
51	7.4	6.1	5.5	9.50	16.5	
52	5.5	4.7	1.3	5.75	2.6	
53	1.3	10.0	10.3	10.80	6.4	
54	10.3	15.8	15.2	20.65	75.2	下部 2,085.2
55	4.2	9.5	10.4	12.05	19.9	
56	10.4	9.8	4.3	12.25	21.0	
57	4.3	10.1	11.2	12.80	21.7	
58	11.2	10.2	2.9	12.15	14.4	
59	2.9	3.1	4.3	5.15	4.5	
60	4.3	3.4	3.2	5.45	5.4	

No.	三辺			s [(a+b+c)/2]	面積 : S (m ²)	小計 (m ²)
	a (m)	b (m)	c (m)			
61	3.2	3.8	5.8	6.40	5.7	
62	5.8	3.2	4.6	6.80	7.3	
63	4.6	3.2	4.2	6.00	6.5	
64	4.2	3.1	4.1	5.70	6.0	
65	4.1	10.2	10.6	12.45	20.8	
66	10.6	10.0	2.8	11.70	14.0	
67	2.8	3.7	3.7	5.10	4.8	
68	3.7	6.0	6.8	8.25	11.1	
69	6.8	6.9	9.7	11.70	23.5	
70	9.7	6.9	6.3	11.45	21.7	
71	6.3	4.7	8.3	9.65	14.7	
72	8.3	6.6	3.1	9.00	9.4	
73	3.1	4.0	5.1	6.10	6.2	
74	5.1	4.0	3.5	6.30	7.0	
75	3.5	3.0	4.4	5.45	5.2	
76	4.4	3.0	3.3	5.35	4.9	
77	3.3	5.7	6.6	7.80	9.4	
78	6.6	5.8	3.5	7.95	10.1	
79	3.5	4.9	7.0	7.70	8.0	
80	7.0	6.3	3.4	8.35	10.7	
81	3.4	4.0	4.4	5.90	6.5	
82	4.4	4.4	4.6	6.70	8.6	
83	4.6	8.0	7.8	10.20	17.4	
84	7.8	7.1	2.4	8.65	8.4	
85	2.4	13.2	13.4	14.50	15.8	
86	13.4	13.2	4.1	15.35	26.9	
87	4.1	17.1	17.0	19.10	34.7	
88	17.0	16.3	6.8	20.05	55.1	
89	6.8	4.5	7.4	9.35	15.0	
90	7.4	3.7	6.4	8.75	11.8	

No.	三辺			s [(a+b+c)/2]	面積 : S (m ²)	小計 (m ²)
	a (m)	b (m)	c (m)			
91	6.4	4.5	7.1	9.00	14.1	
92	7.1	4.3	4.1	7.75	8.0	
93	4.1	7.6	7.8	9.75	15.2	
94	7.8	7.1	2.9	8.90	10.3	
95	2.9	4.6	5.6	6.55	6.7	
96	5.6	5.3	4.1	7.50	10.3	
97	4.1	1.7	4.2	5.00	3.4	
98	4.2	2.0	4.1	5.15	4.0	
99	4.1	4.4	5.9	7.20	9.0	
100	5.9	3.8	4.2	6.95	8.0	
101	4.2	11.2	10.8	13.10	22.6	
102	10.8	10.6	1.8	11.60	9.5	
103	1.8	4.5	4.8	5.55	4.0	
104	4.8	4.9	2.6	6.15	6.1	
105	2.6	5.1	5.6	6.65	6.6	
106	5.6	6.1	6.4	9.05	15.6	
107	6.4	9.9	11.1	13.70	31.4	
108	11.1	10.0	3.6	12.35	17.8	上部 696.7
合計					2,781.9	

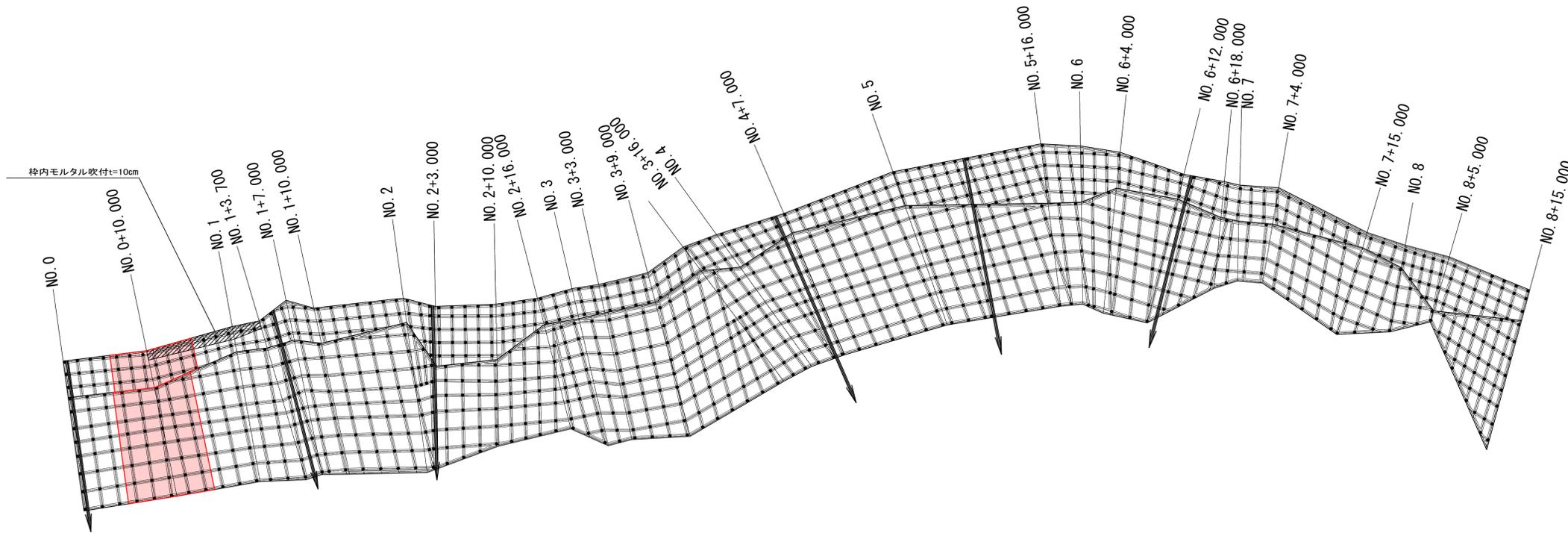
法面面積計算表(擁壁部分)

No.	三辺			s [(a+b+c)/2]	面積 : S (m ²)	小計 (m ²)
	a (m)	b (m)	c (m)			
1	1.0	10.1	10.2	10.65	5.0	
2	10.2	10.0	1.4	10.80	7.0	
3	1.4	3.1	3.4	3.95	2.2	
4	3.4	3.2	0.8	3.70	1.3	
合計					15.5	

実施

令和 7 年度	図番	12 葉 5
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
法面工展開図		1 葉 1
縮尺 S=1:300	大蔵村	

法枠配置図 S=1:300
(全体図)



凡例

○ 鉄筋挿入工 D25 L=6.5m

上部

鉄筋挿入工 L=6.5m N=393本

交点(水切モルタル有り) 458本

凡例

○ 鉄筋挿入工 D25 L=3.0m

下部

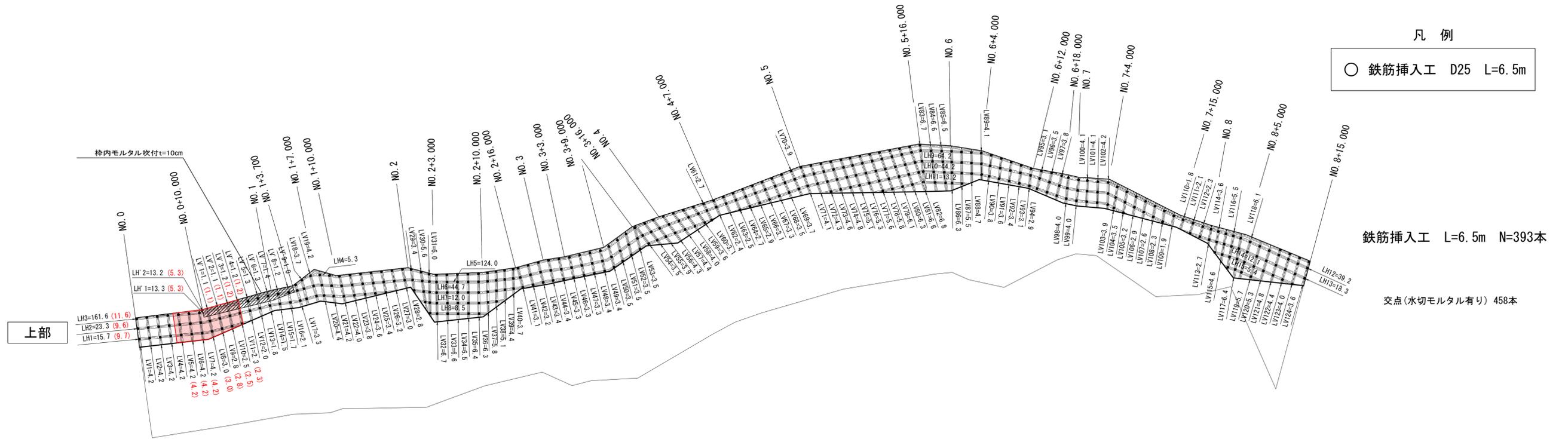
鉄筋挿入工 L=3.0m N=742本

交点(水切モルタル有り) 874本

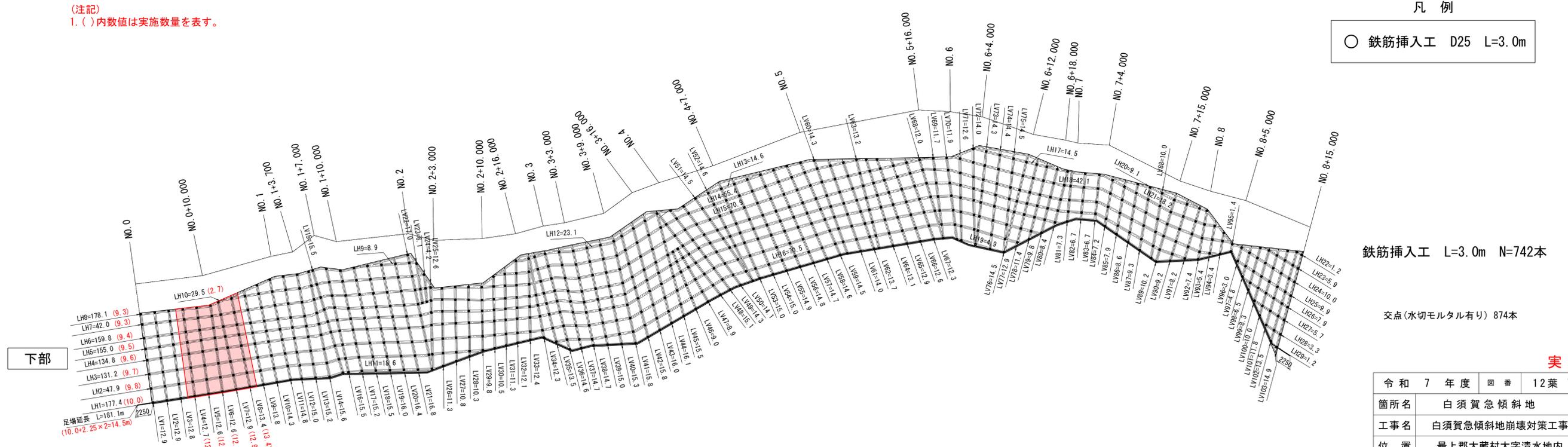
実施

令和 7 年度	図 番	12 葉 6
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
法枠配置図		2 葉 1
縮 尺	S=1:300	大 蔵 村

法枠配置図 S=1:300
(分割図)



(注記)
1. ()内数値は実施数量を表す。



(注記)
1. ()内数値は実施数量を表す。

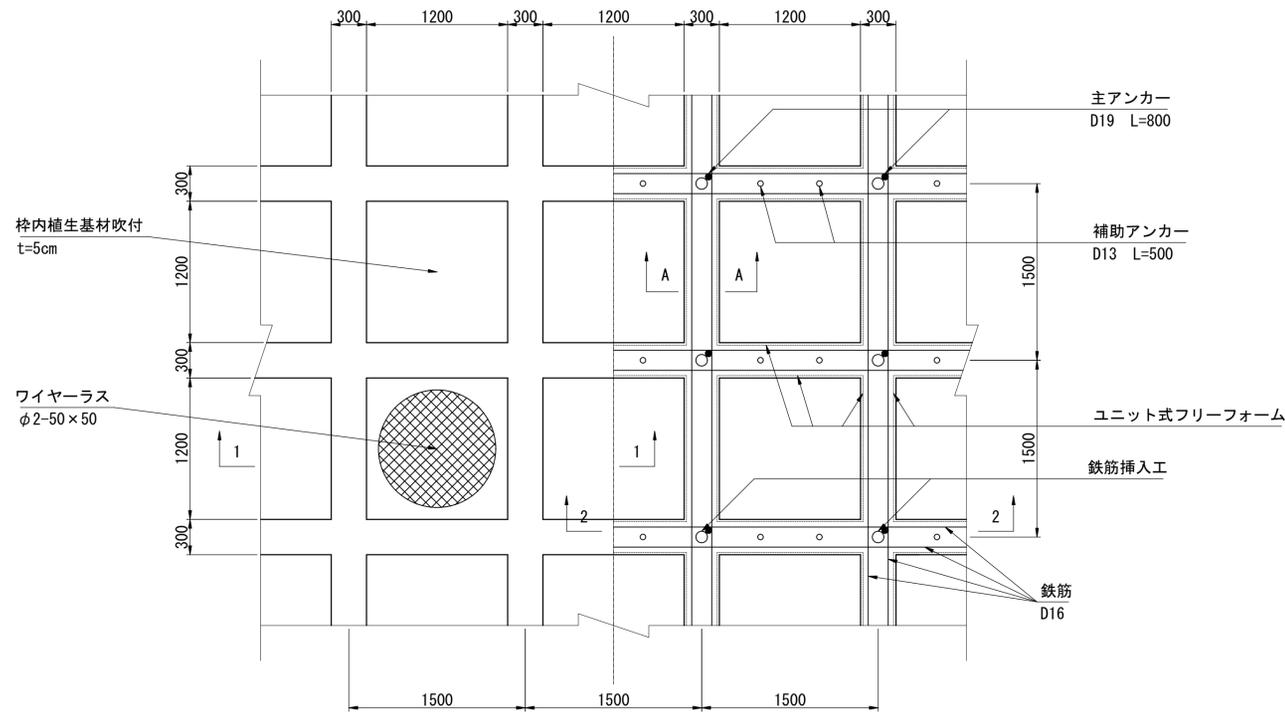
令和 7 年度 図番 12 葉 7	
箇所名	白須賀急傾斜地
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事
位置	最上郡大蔵村大字清水地内
法枠配置図 2 葉 2	
縮尺 S=1:300	大蔵村

実施

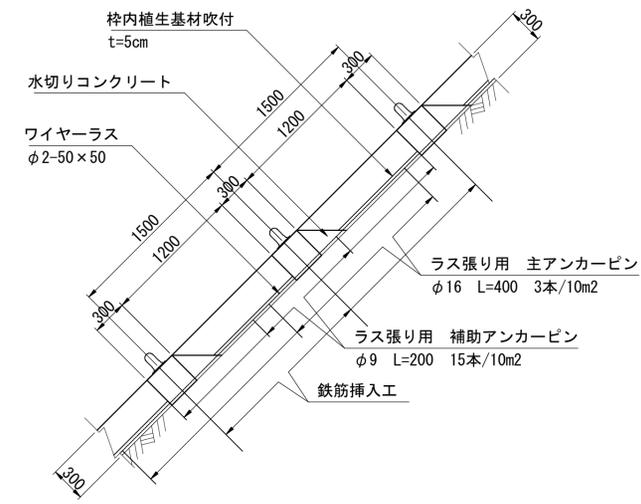
法枠構造図

F300 1.50 × 1.50

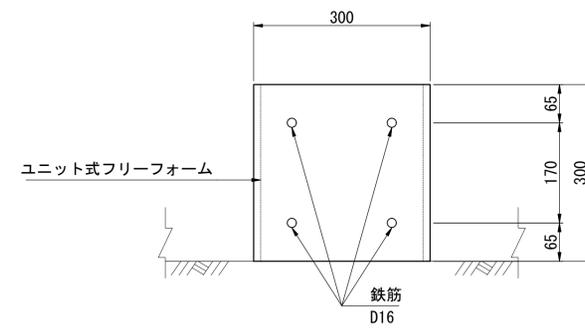
標準展開図
S=1:30



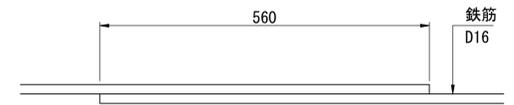
標準横断図
S=1:30



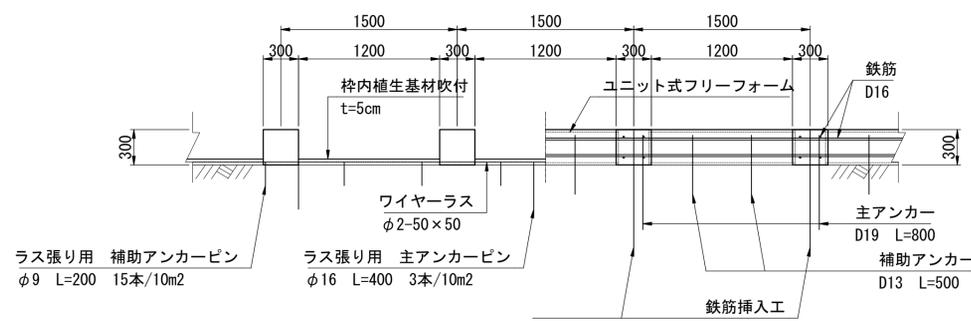
A - A 断面図
S=1:6



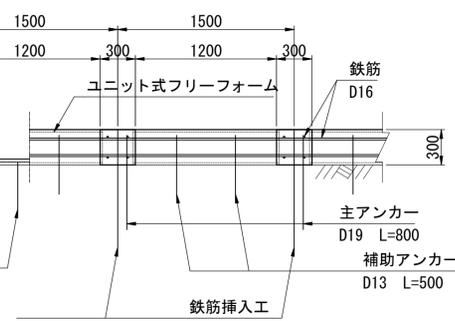
鉄筋の重ね継ぎ手長
S=1:6



1 - 1 断面図
S=1:30



2 - 2 断面図
S=1:30



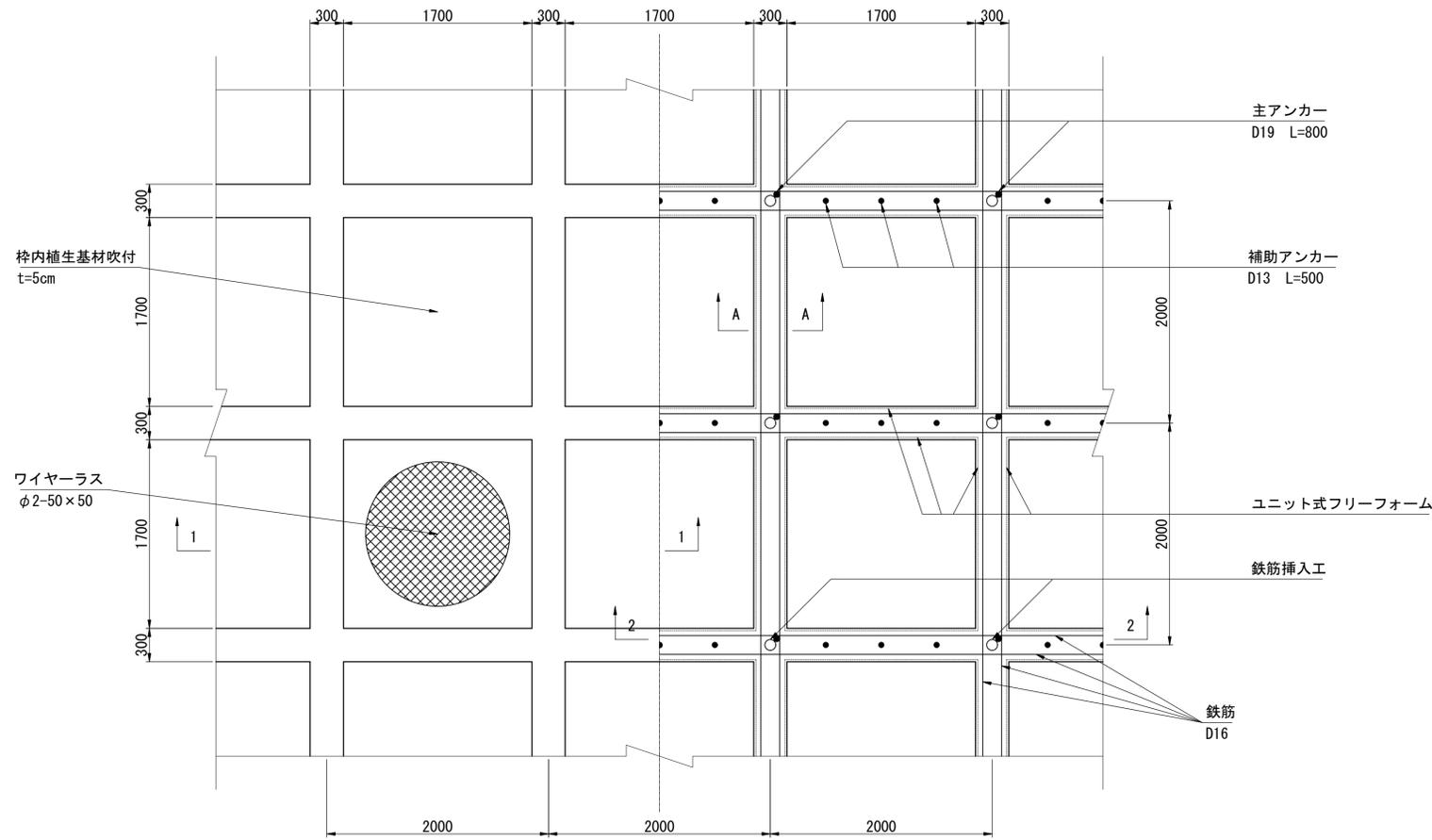
実施

令和 7 年度	図番	12 葉 8
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
法枠構造図		2 葉 1
縮尺 図示	大蔵村	

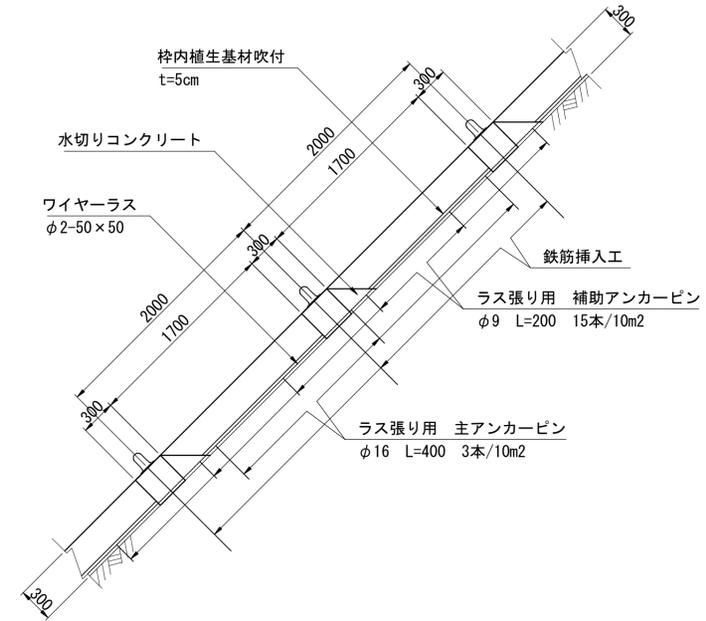
法枠構造図

F300 2.00×2.00

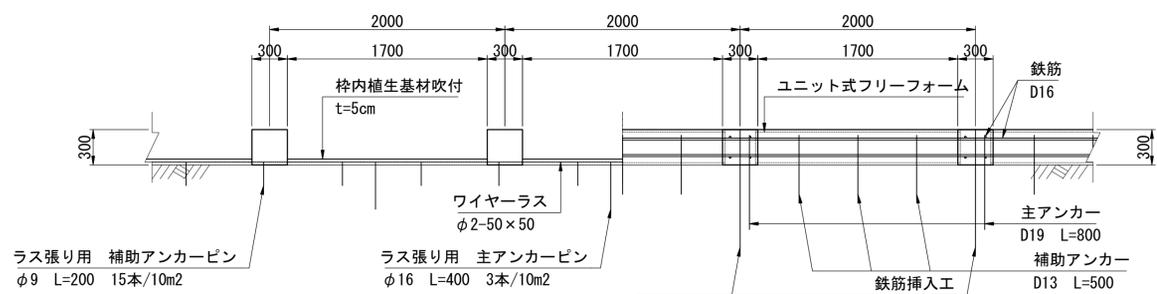
標準展開図
S=1:30



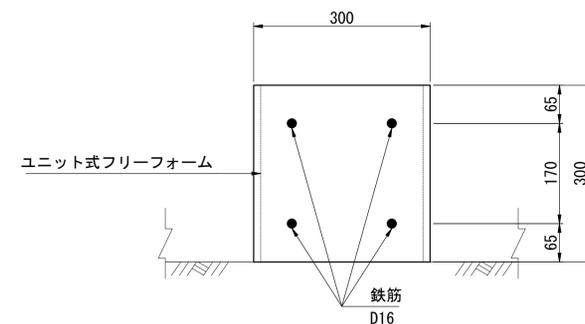
標準横断図
S=1:30



1 - 1 断面図
S=1:30

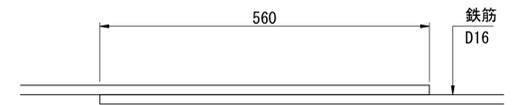


2 - 2 断面図
S=1:30



A - A 断面図
S=1:6

鉄筋の重ね継ぎ手長
S=1:6

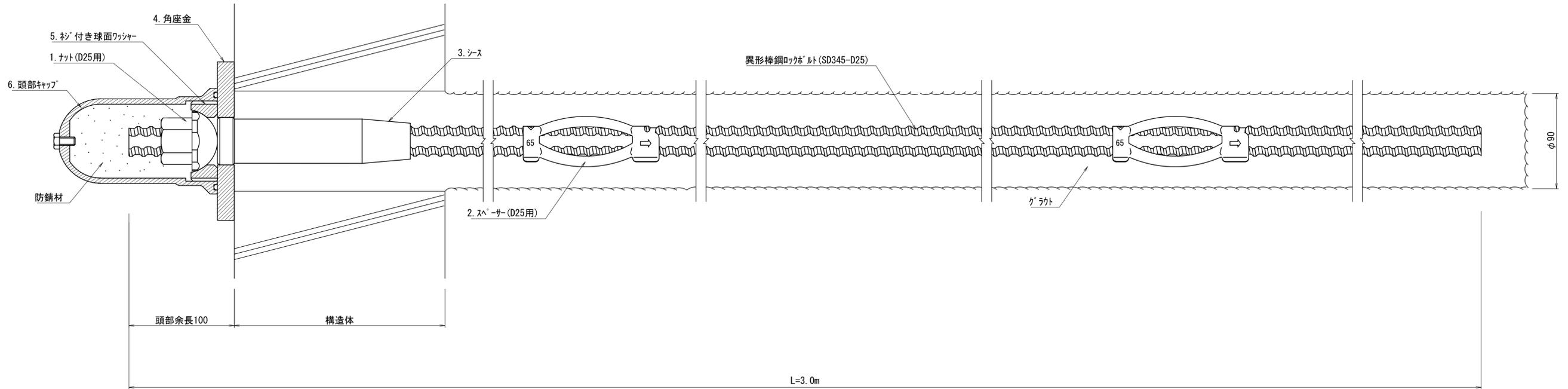


実施

令和 7 年度	図番	12 葉 9
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
法枠構造図		2 葉 2
縮尺 図示	大 蔵 村	

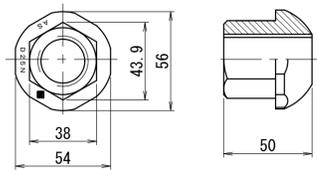
鉄筋挿入工詳細図 D25 L=3.0m

標準施工図 (1:2)

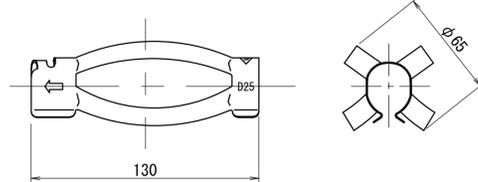


異形棒鋼ロックボルト (SD345-D25) 部品 (1:2)

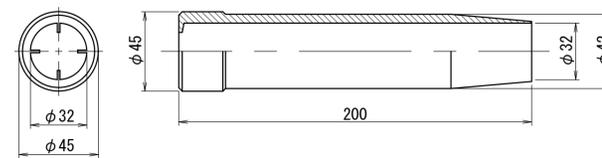
1. ナット (D25用)



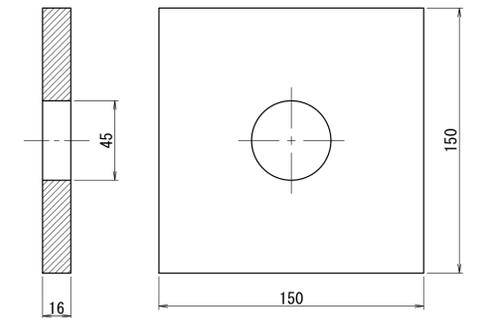
2. スペーサー (D25用)



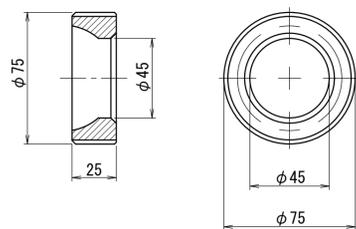
3. シース



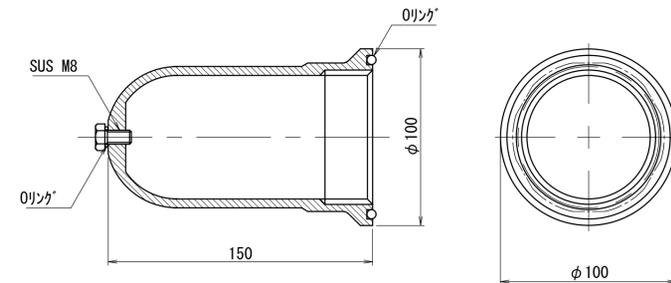
4. 角座金



5. ネジ付き球面ワッシャー



6. 頭部キャップ



※防錆材360g入り

数量表

(1箇所当り)

種別	仕様	単位	数量	備考
異形棒鋼ロックボルト	D25NT	m	3.0	溶融亜鉛めっき HDZ 55
ナット	D25N	個	1	溶融亜鉛めっき HDZ 35
スペーサー	D25-65	個	2	電気めっき 最大ピッチ2.5mで最低2箇所
シース		本	1	
角座金	150×150×16 (φ45)	枚	1	溶融亜鉛めっき HDZ 55
ネジ付き球面ワッシャー	φ74.5×25	個	1	溶融亜鉛めっき HDZ 35
頭部キャップ	φ100×150	個	1	防錆材360g入り

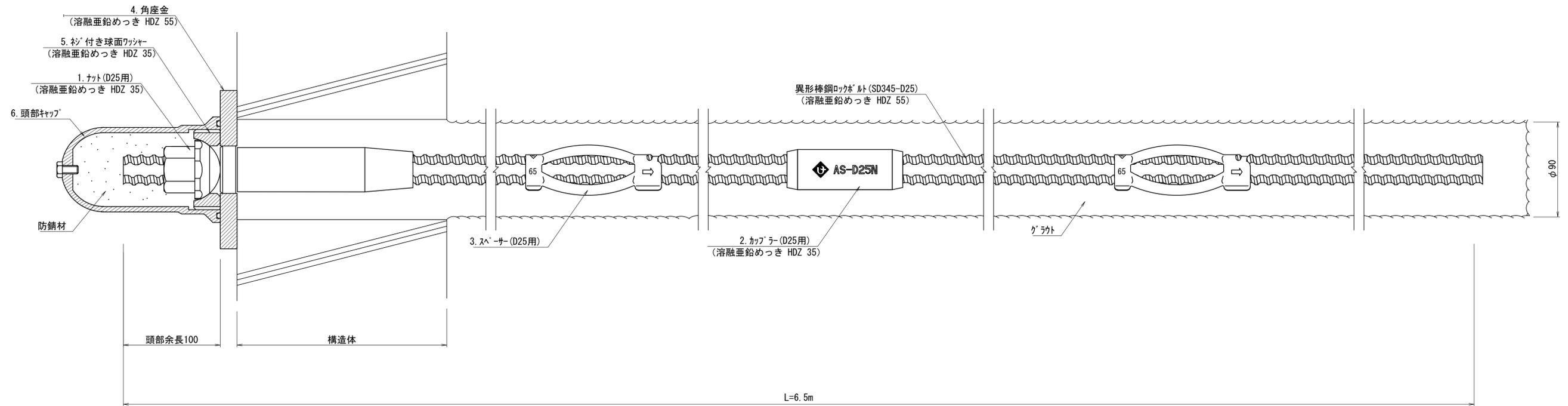
令和 7 年度	図番	12 葉 10
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
鉄筋挿入工詳細図 2 葉 1		
縮尺 図示	大蔵村	

実施

鉄筋挿入工詳細図

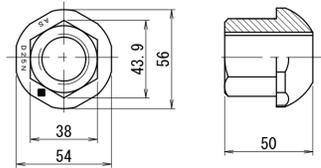
D25 L=6.5m

標準施工図 (1:2)

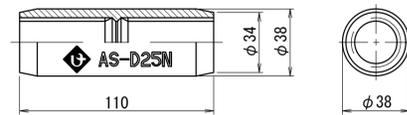


異形棒鋼ロックボルト (SD345-D25) 部品 (1:2)

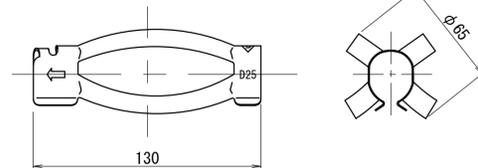
1. ナット (D25用)
(溶融亜鉛めっき HDZ 35)



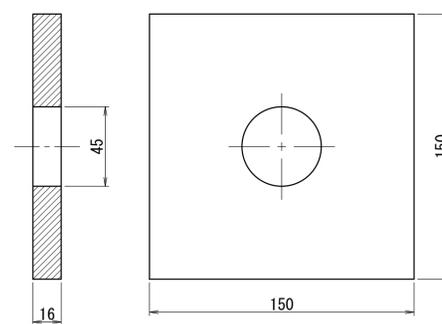
2. カップラー (D25用)
(溶融亜鉛めっき HDZ 35)



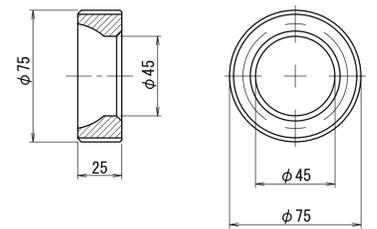
3. スパース (D25用)



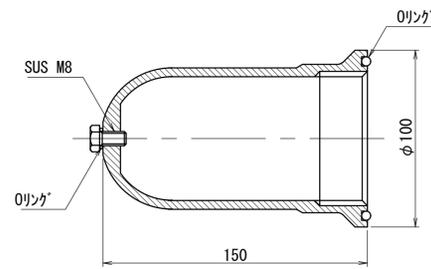
4. 角座金



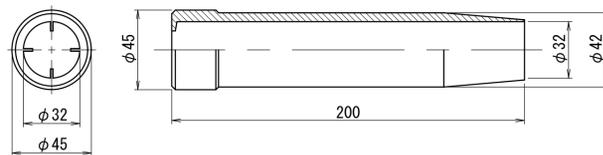
5. ネジ付き球面ワッシャー
(溶融亜鉛めっき HDZ 35)



6. 頭部キャップ



7. シース



※防錆材360g入り

数量表

(1箇所当り)

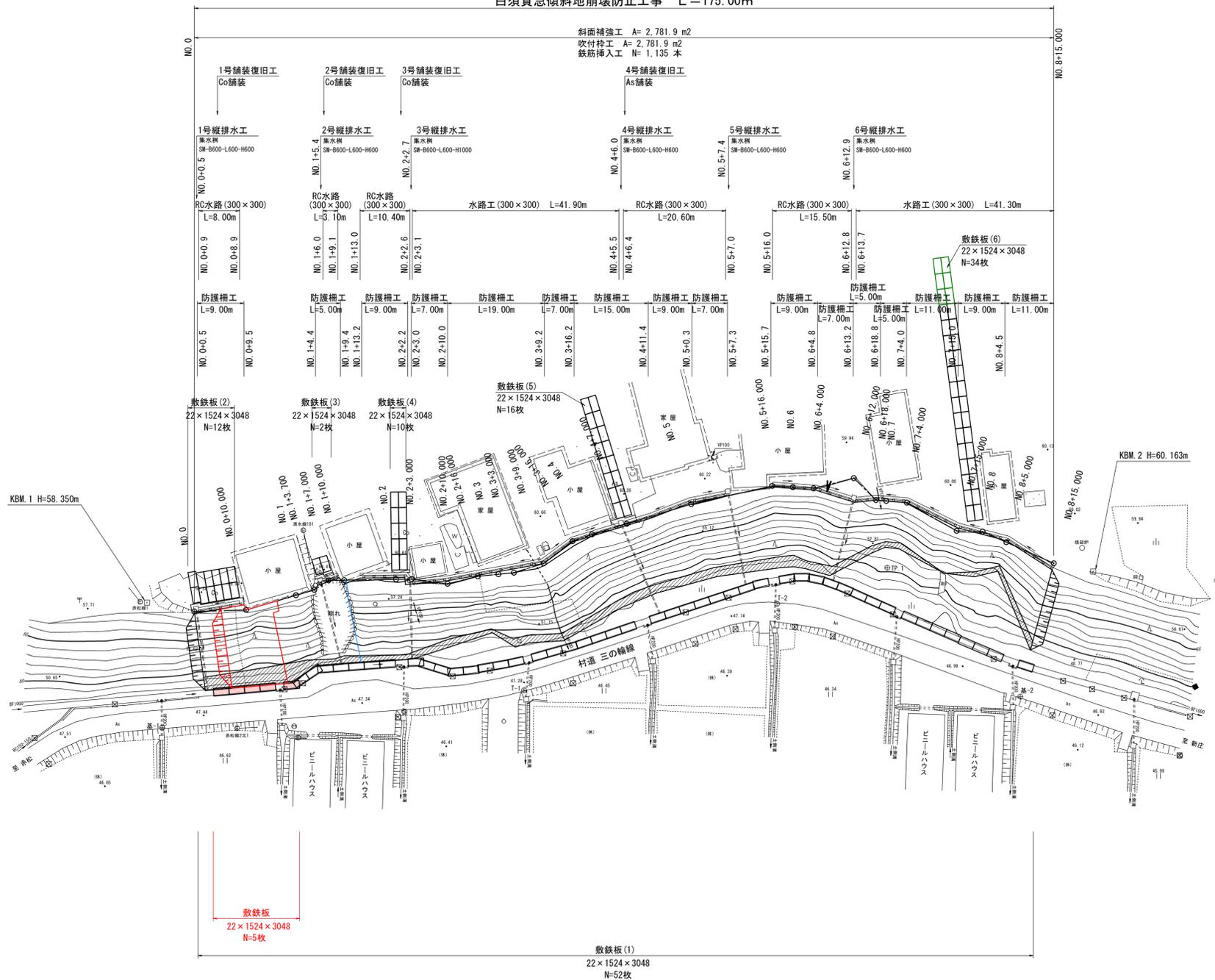
種別	仕様	単位	数量	備考
異形棒鋼ロックボルト	D25NT	m	6.5	溶融亜鉛めっき HDZ 55
ナット	D25N	個	1	溶融亜鉛めっき HDZ 35
カップラー	D25N	個	1	溶融亜鉛めっき HDZ 35
スパース	D25-65	個	3	電気めっき 最大ピッチ2.5mで最低2箇所
角座金	150×150×16 (φ45)	枚	1	溶融亜鉛めっき HDZ 55
ネジ付き球面ワッシャー	φ74.5×25	個	1	溶融亜鉛めっき HDZ 35
頭部キャップ	φ100×150	個	1	防錆材360g入り
シース		本	1	

令和 7 年度	図番	12 葉 11
箇所名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
鉄筋挿入工詳細図 2 葉 2		
縮尺 図示	大蔵村	

実施

平面図
S=1:500

白須賀急傾斜地崩壊防止工事 L=175.00m



実施

令和 7 年度	図番	12 葉 12
路線名又は 河川名	白須賀急傾斜地	
工事名	白須賀急傾斜地崩壊対策工事	
位置	最上郡大蔵村大字清水地内	
仮設図		1 葉 1
縮尺	S=1:500	大蔵村

白須賀急傾斜地崩壊対策工事 特記仕様書

1. 週休2日確保工事（発注者指定型）

- 1 本工事は月単位の4週8休以上の現場閉所を実施する発注者指定型の週休2日確保工事である。実施にあたっては「大蔵村建設工事における週休2日確保工事实施要領」に基づくため、詳細については、実施要領を確認すること。
- 2 発注者は、当初（発注）時において月単位の4週8休以上の現場閉所に応じた経費の補正を行い工事費を積算しているため、現場閉所が月単位の4週8休に満たない場合は、通期の週休2日の補正係数に変更するものとし、通期の4週8休に満たない場合は、通期の週休2日の補正係数を除して、工事費を積算するものとする。
- 3 発注者は、週休2日確保工事において月単位の4週8休以上の現場閉所を達成した場合、主任（監理）技術者に対して「週休2日確保工事实施証明書」を受注者の求めに応じて発行するものとする。
- 4 受注者は、工事名標示板に月単位の週休2日確保工事に取り組んでいる旨を明示すること。明示の方法は下図を参考にするものとし、監督職員と協議し決定する。



(図) 工事標示板への明示の例

2. 建設副産物関係

- 1 本工事により発生する特定建設資材廃棄物（コンクリート塊、建設発生木材、アスフ

ァルト・コンクリート塊)は、再資源化施設に搬出するものとする。特に、下記に示す特定建設資材廃棄物の搬出先はそれぞれ次の条件も満たすものとする。

【コンクリート塊】

規格品の再生クラッシャーラン (RC-40) として再資源化している再資源化施設

【アスファルト・コンクリート塊】

再生加熱アスファルト混合物の原材料として再利用している再資源化施設 (アスファルトプラントでなくても、そのアスファルト塊が、最終的に再生加熱アスファルト混合物として利用されることが確認できる施設でも可)

- 2 建設リサイクル法第6条に規定する「建設資材廃棄物の再資源化等に要する費用の適正な負担」に基づき、条件明示する特定建設資材廃棄物の搬出施設は、下記のとおりである。

3. 残土受け入れ地

- 1 本工事の残土受入地は、大蔵村稲沢地区の大蔵村管理の残土置き場とする。