

数量計算書

皆月本町線

数 量 総 括 表

レベル2・3	レベル4	レベル5	単位	数 量	設計数量	備 考
工種・種別	細別	規格				
道路土工						
掘削工						
	掘削	土砂 片切掘削	m3	548	550	
残土処理工						
	土砂等運搬	土砂、15.5km以下	m3	608	610	
	残土等処分		m3	608	610	
法面整形工						
	法面整形	切土部	m2	785	790	
法面工						
法枠工						
	吹付枠	梁断面300×300 植生基材吹付 厚5cm	m2	358	358	
	吹付枠	梁断面200×200 植生基材吹付 厚5cm	m2	138	138	
植生工						
	人力施工による植生工	植生マット工 250m2以上500m2未満	m2	290	290	
鉄筋挿入工						
	鉄筋挿入	SD345 D19 L=6.0m 削孔長5.6m	m	213	213	
	鉄筋挿入	SD345 D19 L=5.5m 削孔長5.1m	m	398	398	
かご工						
	かご工		m	269	269	
	かご工（材料費）		式	1	1	
	吸出し防止材設置		m2	229	230	
構造物取壊し工						
	構造物とりこわし	無筋コンクリート	m3	90	90	
	殻運搬	無筋コンクリート	m3	90	90	
	殻処分	無筋コンクリート	m3	90	90	

項 目	計 算 式	単位	数量
土工			
掘削	土砂 土量計算書より $V = 547.6$	m3	548
土砂等運搬	土砂 $V = (547.6) / 0.9$ (掘削)	m3	608
残土等処理	土砂 土砂等運搬より $V = 608.4$	m3	608
法面整形	切土部 図面 法面求積図 (1) より $A = 247.9$ 図面 法面求積図 (2) より $A = 537.0$ 合計 $A = 247.9 + 537.0$	m2	785

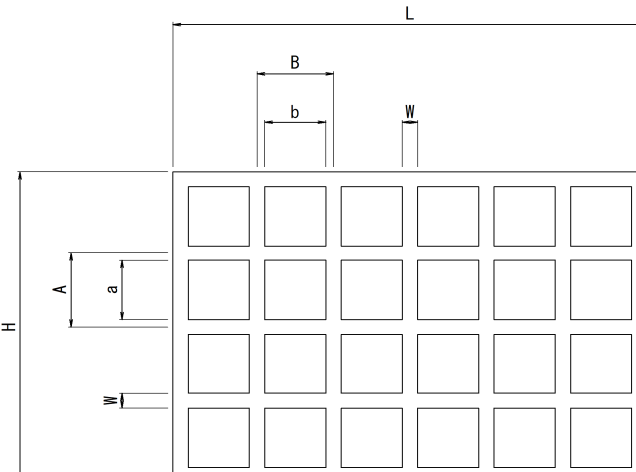
土 量 計 算 書

測 点	点 間 距 離	掘 削					
		断 面 (m2)	平 均 (m2)	立 積 (m3)			
NC 40-7.5 0.00	-						
NO.40-6.0 1.50	1.5						
NO.40-3.0 4.50	3.0						
NO.40 7.50	3.0						
NO.40+3.0 10.50	3.0						
NO.40+8.0 15.50	5.0						
NO.80-1.35 0.00	-	0.0	-	-			
NO.80 1.35	1.4	10.8	5.40	7.6			
NO.93 14.35	13.0	25.4	18.10	235.3			
NO.100 21.35	7.0	33.2	29.30	205.1			
NO.100+6.0 27.35	6.0	0.0	16.60	99.6			
合計				547.6			

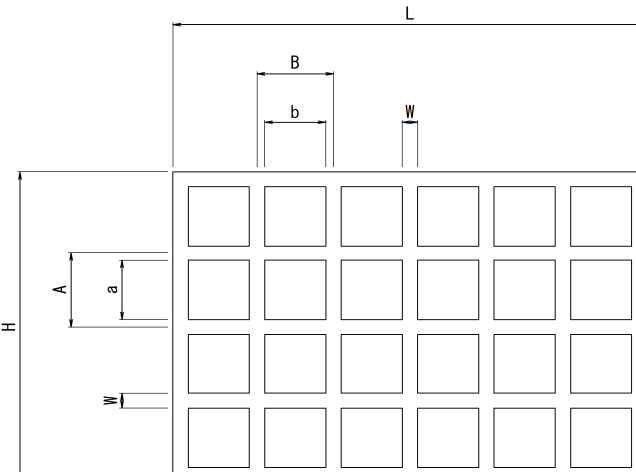
法面工集計表

[illegible]

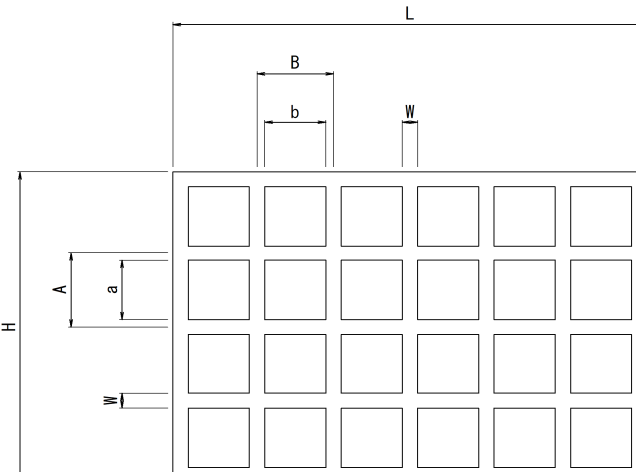
数量計算書 (N0.40 法枠工) (1)

項目	種類	計 算 式	数量
吹付枠工	□300-2000×2000	図面 法面求積図 (1) より	110.4 m ²
	下モデル図の仮定数量から、面積比により枠長を算出する。 a=1.7m b=1.7m A=2.0m B=2.0m W=0.3m H=8.3m L=12.3m 		
	モデル図面積	$A=8.3 \times 12.3=102.0\text{m}^2$	
	実施面積	$A=110.4\text{m}^2$	
	面積比	$110.4/102.0=1.082$	
	モデル図縦枠	$H \times \{(L-W)/B+1\}$ $=8.3 \times \{(12.3-0.3)/2.0+1\}=58.1\text{m}$	
	モデル図横枠	$b \times \{(L-W)/B\} \times \{(H-W)/A+1\}$ $=1.7 \times \{(12.3-0.3)/2.0\} \times \{(8.3-0.3)/2.0+1\}=51.0\text{m}$	
	枠長	$(58.1+51.0) \times 1.082=$	118.0 m
ラス張工	#14-50×50	図面 法面求積図 (1) より	110.4 m ²
枠内処理工	植生基材吹付工 t=5cm	ラス張面積-枠長×枠幅	
		$110.4-118.0 \times 0.3=$	75.0 m ²
水切コンクリート		法面展開図より横枠部 上から	
		$L=9.4+11.5+11.8+12.2+6.6+1.3=52.8\text{m}$	
		$V=(0.30 \times 0.18)/2 \times 52.8=1.43\text{m}^3$	1.4 m ³

数量計算書 (N0.40 法枠工) (2)

項目	種類	計 算 式	数量
吹付枠工	□200-1500×1500	図面 法面求積図 (1) より	137.5 m ²
	下モデル図の仮定数量から、面積比により枠長を算出する。 a=1.3m b=1.3m A=1.5m B=1.5m W=0.2m H=6.2m L=9.2m 		
	モデル図面積	$A=6.2 \times 9.2=57.0\text{m}^2$	
	実施面積	$A=137.5\text{m}^2$	
	面積比	$137.5/57.0=2.412$	
	モデル図縦枠	$H \times \{(L-W)/B+1\}$ $=6.2 \times \{(9.2-0.2)/1.5+1\}=43.4\text{m}$	
	モデル図横枠	$b \times \{(L-W)/B\} \times \{(H-W)/A+1\}$ $=1.3 \times \{(9.2-0.2)/1.5\} \times \{(6.2-0.2)/1.5+1\}=39.0\text{m}$	
	枠長	$(43.4+39.0) \times 2.412=$	198.7 m
ラス張工	#14-50×50	図面 法面求積図 (1) より	137.5 m ²
枠内処理工	植生基材吹付工 t=5cm	ラス張面積-枠長×枠幅	
		$137.5-198.7 \times 0.2=$	97.8 m ²
水切工		法面展開図より横枠部 上から	
		$L=3.6+9.8+11.9+12.7+12.8+13.0+13.1+12.4=89.3\text{m}$	
		$V=(0.20 \times 0.135)/2 \times 52.8=0.71\text{m}^3$	0.7 m ³

数量計算書 (N0.93 法枠工)

項目	種類	計 算 式	数量
吹付枠工	□300-2000×2000	図面 法面求積図 (2) より	247.5 m ²
	下モデル図の仮定数量から、面積比により枠長を算出する。		
	$a=1.7\text{m}$ $b=1.7\text{m}$ $A=2.0\text{m}$ $B=2.0\text{m}$ $W=0.3\text{m}$ $H=8.3\text{m}$ $L=12.3\text{m}$ 		
	モデル図面積	$A=8.3 \times 12.3=102.0\text{m}^2$	
	実施面積	$A=247.5\text{m}^2$	
	面積比	$247.5/102.0=2.426$	
	モデル図縦枠	$H \times \{(L-W)/B+1\}$ $=8.3 \times \{(12.3-0.3)/2.0+1\}=58.1\text{m}$	
	モデル図横枠	$b \times \{(L-W)/B\} \times \{(H-W)/A+1\}$ $=1.7 \times \{(12.3-0.3)/2.0\} \times \{(8.3-0.3)/2.0+1\}=51.0\text{m}$	
	枠長	$(58.1+51.0) \times 2.426=$	264.7 m
ラス張工	#14-50×50	図面 法面求積図 (2) より	247.5 m ²
枠内処理工	植生基材吹付工 t=5cm	ラス張面積-枠長×枠幅	
		$247.5-264.7 \times 0.3=$	168.1 m ²
水切工		法面展開図より横枠部 上から	
		$L=1.5+4.8+8.1+11.5+14.0+20.8+21.6+21.7+9.4=113.4\text{m}$	
		$V=(0.30 \times 0.18)/2 \times 113.4=3.06\text{m}^3$	3.1 m ³

数量計算書 (NO.93 植生工)

[illegible]

鉄筋挿入工集計表

[illegible]

(NO. 40)

[illegible]

(NO. 93)

[illegible]

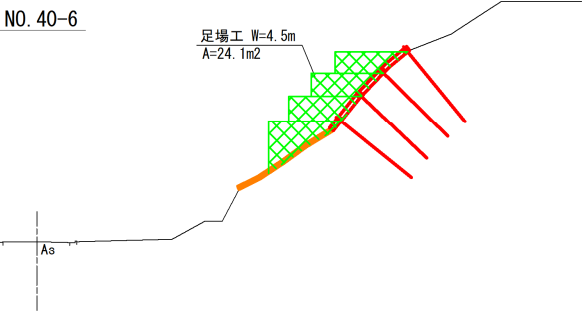
足場工 数量計算書
(NO. 40)

測 点	距 離	足場工 (W=4.5m)			備 考
		面 積	平均面積	立 積	
	m	m ²	m ²	空m ³	
No. 40-7.04	0.0	0.0			
No. 40-6	1.0	24.1	12.1	12.1	
No. 40-3	3.0	24.7	24.4	73.2	
No. 40	3.0	25.8	25.3	75.9	
No. 40+3	3.0	24.3	25.1	75.3	
No. 40+8	5.0	30.7	27.5	137.5	
合 計				374.0	

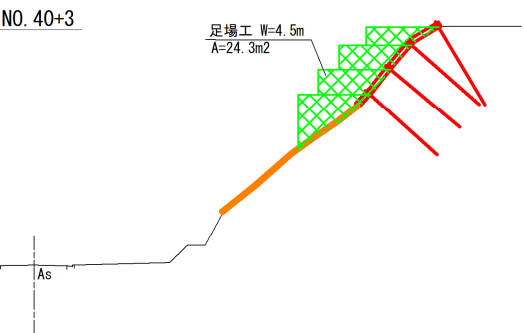
足場工 数量計算
(NO. 40)

足場根拠図 (1)

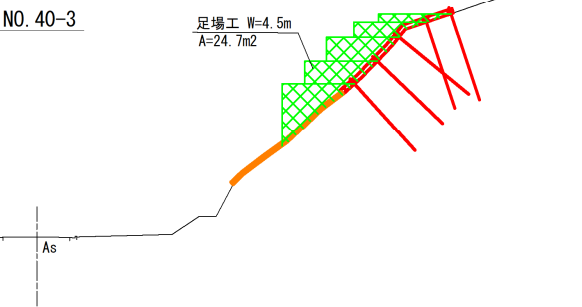
NO. 40-6



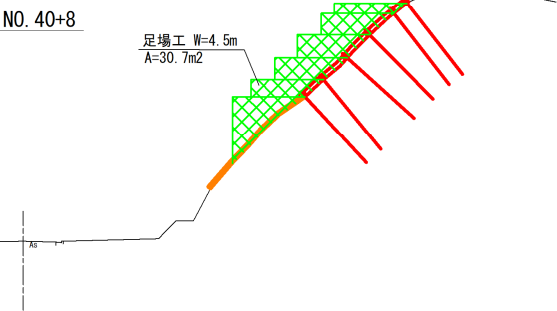
NO. 40+3



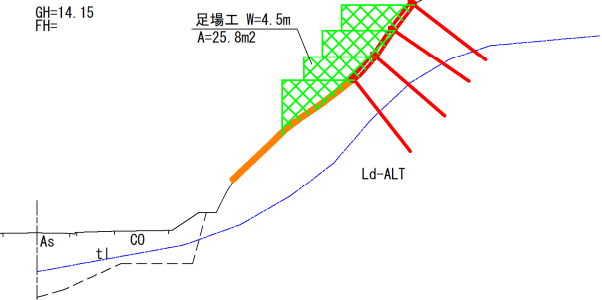
NO. 40-3



NO. 40+8

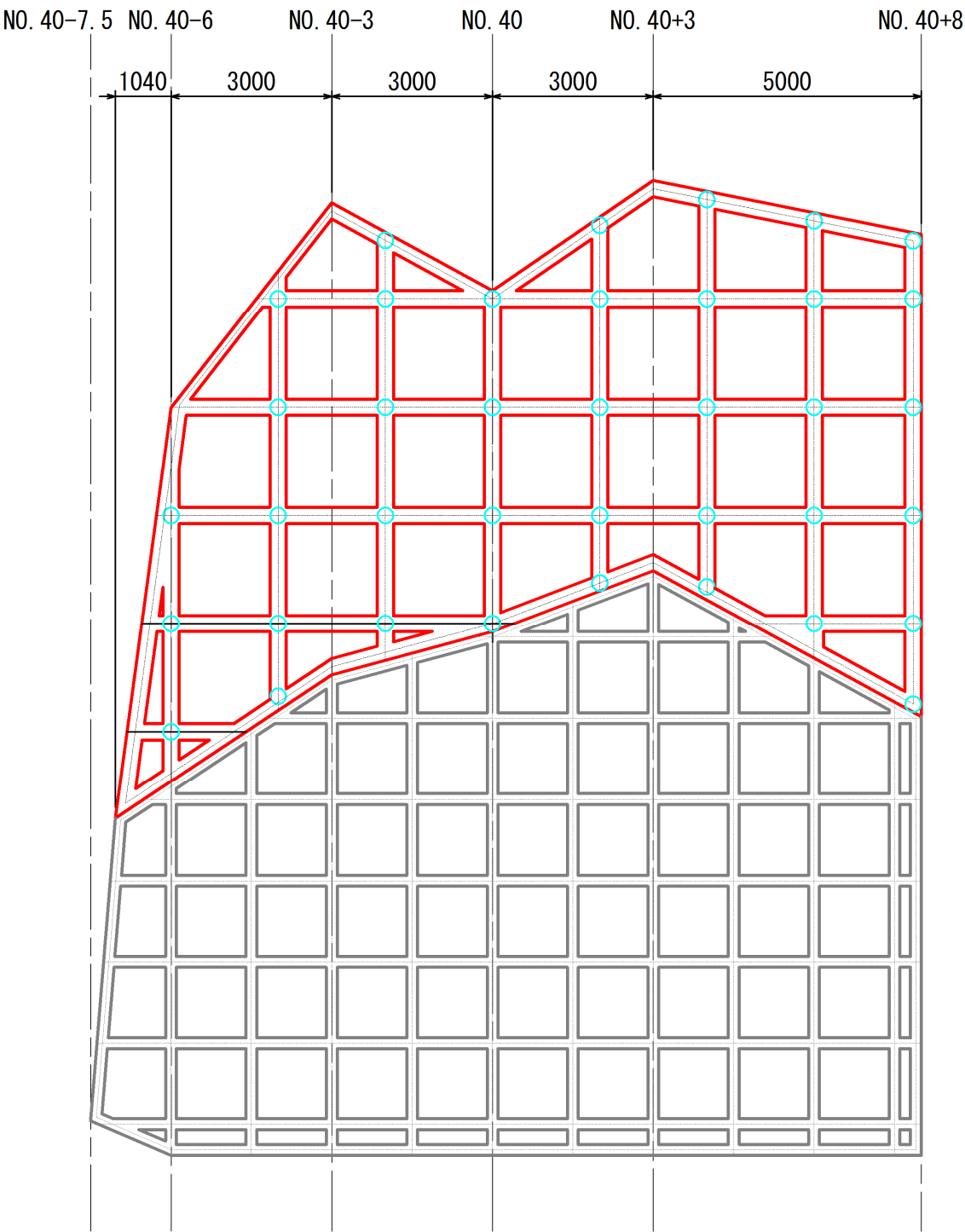


NO. 40



足場工 数量計算
(NO. 40)

足場根拠図 (2)

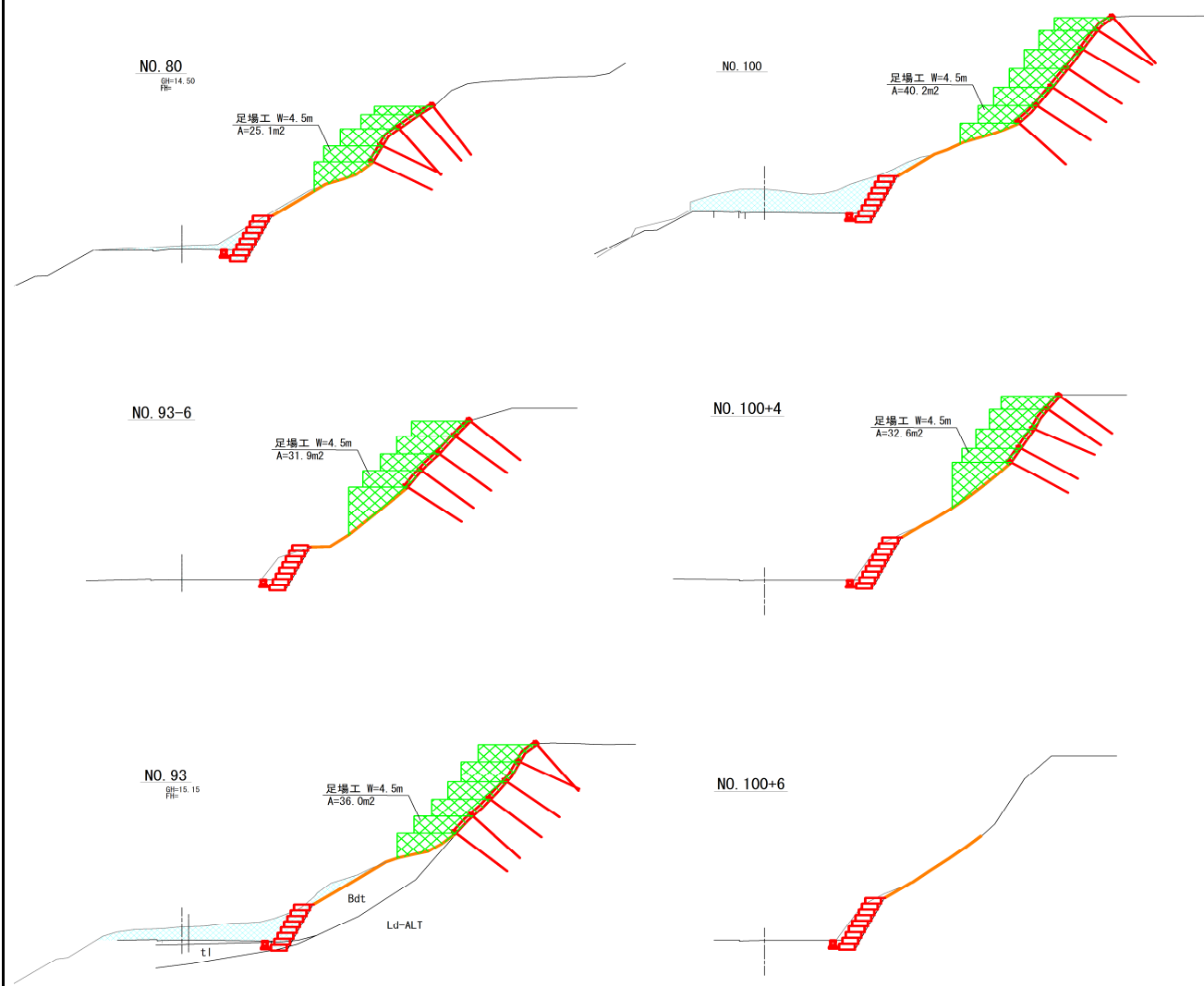


(NO. 93)

[illegible]

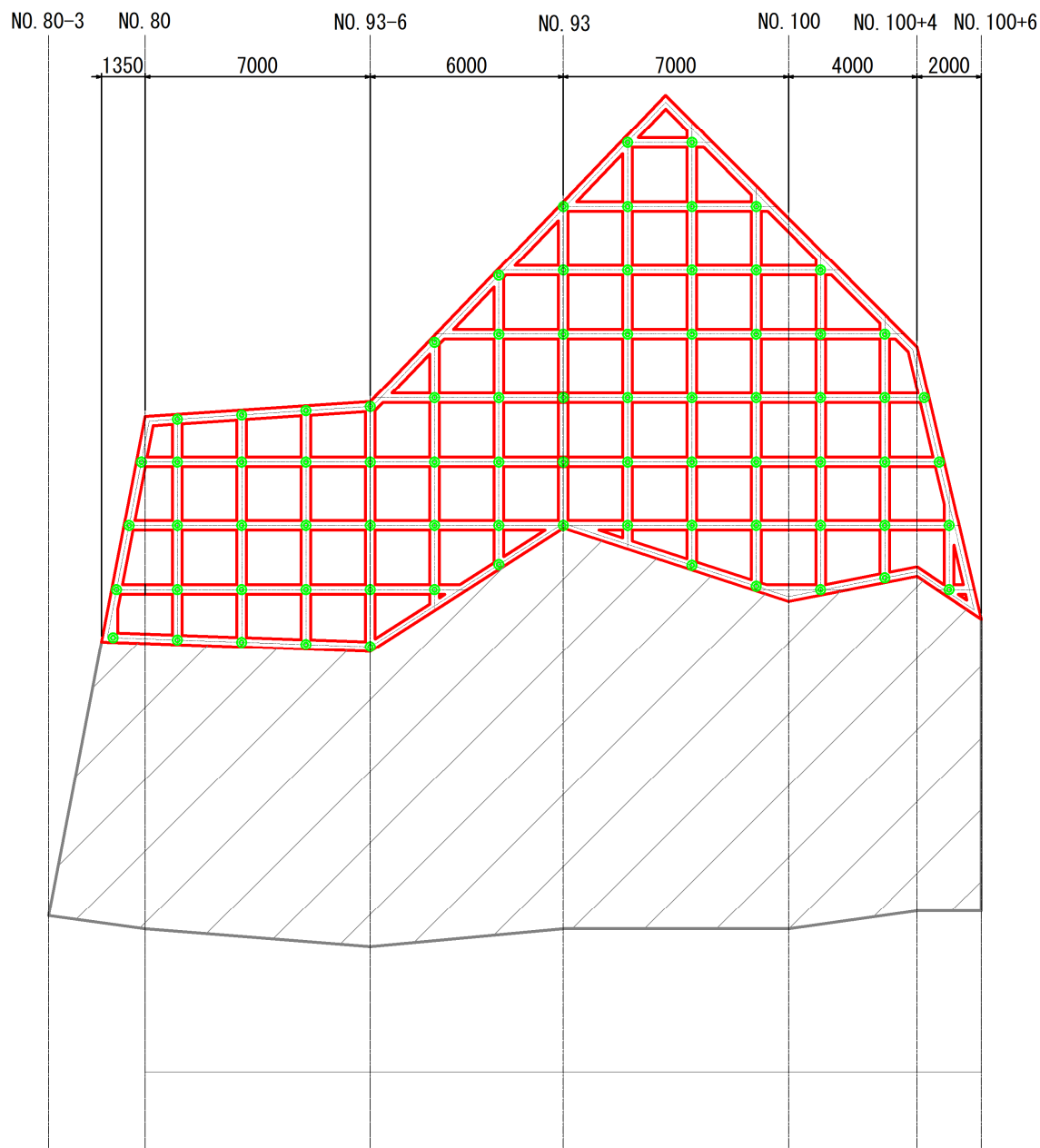
足場工 数量計算
(NO. 93)

足場根拠図 (1)



足場工 数量計算
(NO. 93)

足場根拠図 (2)



かご工集計表

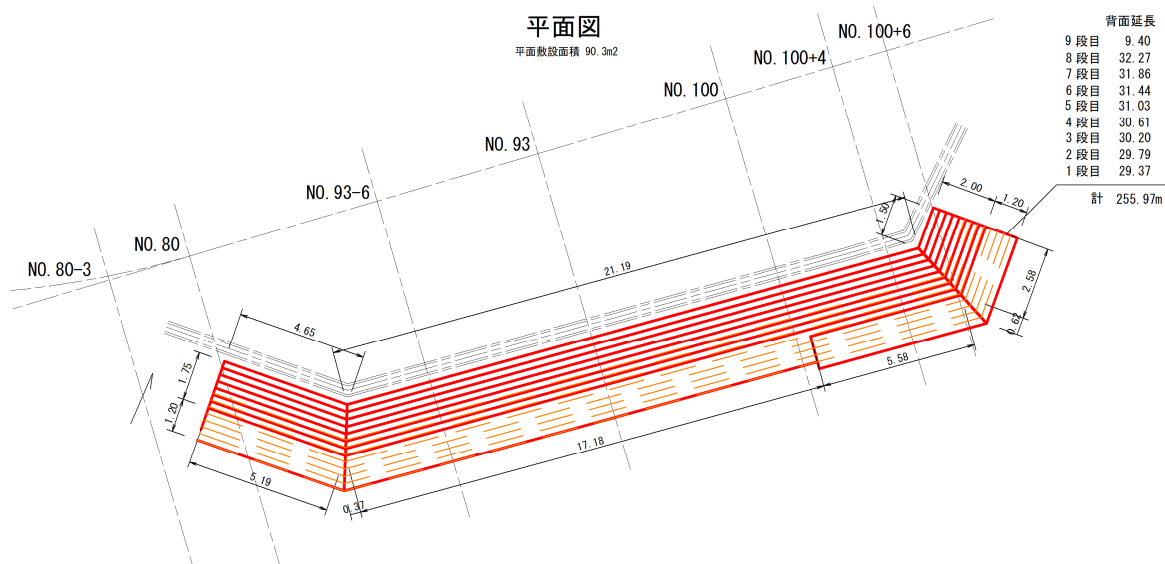
[illegible]

数量計算書 (NO. 93 かご工)

[illegible]

吸出防止材数量表

工 区	部 位	計 算 式	数 量	単 位	摘 要
	背面	0.50 x 255.97	127.99	m2	
	底面		90.30	m2	平面敷設面積
	側面	0.50 x 1.20 x 18	10.80	m2	
		計	229.09	m2	



取 壊 工 集 計 表

[illegible]

数量計算書 (NO. 40、NO. 93 構造物取壊し工)

[illegible]