

数 量 総 括 表

門前町薄野 (1/2)

工事区分・工種・種別・細別	規 格 名 称	単 位	数 量	備 考
山腹工		式	1.0	
治山土工		式	1.0	
法切工		式	1.0	
掘削工	機械 粘性土	m ³	82	
掘削工	人力 粘性土	m ³	89	
排土工		式	1.0	
崩土除去工	機械 ルーズ	m ³	1,185	
段跳工	機械 ルーズ	m ³	1,356	
残土積込		m ³	1,412	
残土運搬		m ³	1,342	
残土処分		m ³	1,342	
法面整形工		式	1.0	
切土法面整形工	機械 粘性土	m ²	1,517.3	
支障木伐採工		式	1.0	
伐採工		m ²	1,278.6	
根切・積込工		m ³	20.0	
ダンプトラック運搬	根株	m ³	20.0	
木材処分	根株	t	18.0	
山腹基礎工		式	1.0	
土留工		式	1.0	
かご枠工	1200型	m	78.1	
床掘工	機械 粘性土	m ³	53	
埋戻工	背面	m ³	8	
水路工		式	1.0	
BF側溝工		m	45.7	
鉄筋ベンチフリューム管	300型	本	23	
基礎砕石	RC-40 t=10cm	m ³	2.3	
床掘工	機械 粘性土	m ³	10	
埋戻工		m ³	4	
KU水路工	300型	m	34.0	
集水樹工	現場打ちコンクリート 18-8-25BB	基	1	
湧水処理工	面状排水材	m	63.0	

数量総括表

門前町薄野 (2/2)

工事区分・工種・種別・細別	規格名称	単位	数量	備考
山腹工		式	1.0	
山腹基礎工		式	1.0	
簡易法枠工		式	1.0	
簡易法枠工		m ²	900.0	
枠内吹付工	植生基材吹付 t=3cm	m ²	513.8	
排水構造物撤去工		式	1.0	
既設U字側溝撤去工		m ³	0.7	
Co殻運搬	有筋	m ³	0.7	
Co殻処分	有筋	t	1.75	
山腹緑化工		式	1.0	
実播工		式	1.0	
種子吹付工		m ²	617.2	
筋工		式	1.0	
丸太筋工	現地発生材利用	m	66.0	
仮設工		式	1.0	
仮設工		式	1.0	
仮設工		式	1.0	
敷鉄板設置撤去工	t22×W1524×L3048	m ²	176.5	(38枚)
敷鉄板運搬		t	30.48	
仮囲い設置撤去工	H=3.0m	m	30.0	

NO. 1 土工 数量内訳表					
箇所	番号	計 算 式	数 量	単位	備 考
掘削工	機械 粘性土	別紙 土工数量計算表より	81.8	m3	
掘削工	人力 粘性土	別紙 土工数量計算表より	88.5	m3	
排土工			1.0	式	
崩土除去工	機械	別紙 土工数量計算表より	1,185.2	m3	
段跳工	機械	81.83 + 88.54 + 1185.23	1,355.6	m3	
残土		1355.60 (法切工) + 44.22 (土留作業土工) + 12.49 (水路作業土工)	1,412.3	m3	
残土積込			1,412.3	m3	
残土運搬		1412.31 × 0.95 (逸散率)	1,341.7	m3	
残土処分			1,341.7	m3	
切土法面整形工	機械 粘性土	法面工展開図より 545.70 + 354.33 + 318.89 + 265.67 + 32.68	1,517.3	m ²	

土 工 数 量 計 算 表

(工 種) 土工

門前町薄野

土質区分		掘削工（機械 粘性土）						崩土除去工（機械）						掘削工（人力 粘性土）					
測 点	距 離	断 面				平均断面面積	体 積	断 面				平均断面面積	体 積	断 面				平均断面面積	体 積
					断面面積						断面面積						断面面積		
1NO. 0-4.7					0.0						0.0						0.0		
1NO. 0	4.70				2.9	1.45	6.82				5.1	2.55	11.99				1.1	0.55	2.59
1NO. 0+5.3	5.30				0.3	1.60	8.48				64.5	34.80	184.44				5.1	3.10	16.43
1NO. 0+12.6	7.30				0.0	0.15	1.10				83.7	74.10	540.93				0.0	2.55	18.62
1NO. 0+17.6	5.00				6.5	3.25	16.25				28.5	56.10	280.50				0.0	0.00	0.00
2NO. 0-3.0					0.0						0.0						0.0		
2NO. 0	3.00				0.0	0.00	0.00				5.5	2.75	8.25				0.0	0.00	0.00
2NO. 0+5.0	5.00				0.1	0.05	0.25				4.5	5.00	25.00				0.0	0.00	0.00
2NO. 0+5.0	0.00				0.1	0.10	0.00				3.6	4.05	0.00				0.0	0.00	0.00
2NO. 0+10.4	5.40				0.2	0.15	0.81				5.5	4.55	24.57				0.0	0.00	0.00
3NO. 0-6.8					0.0						0.0						0.0		
3NO. 0	6.80				4.1	2.05	13.94				9.4	4.70	31.96				2.8	1.40	9.52
3NO. 0+3.0	3.00				1.9	3.00	9.00				7.3	8.35	25.05				4.0	3.40	10.20
3NO. 0+11.0	8.00				0.0	0.95	7.60				1.2	4.25	34.00				2.0	3.00	24.00
3NO. 0+16.7	5.70				0.0	0.00	0.00				0.0	0.60	3.42				0.0	1.00	5.70
4NO. 0-4.5					0.0						0.0						0.0		
4NO. 0	4.50				2.6	1.30	5.85				1.5	0.75	3.38				0.4	0.20	0.90
4NO. 0+2.9	2.90				1.5	2.05	5.95				2.8	2.15	6.24				0.0	0.20	0.58
4NO. 0+5.8	2.90				1.5	1.50	4.35				0.6	1.70	4.93				0.0	0.00	0.00
4NO. 0+7.7	1.90				0.0	0.75	1.43				0.0	0.30	0.57				0.0	0.00	0.00
合 計	71.40						81.83						1185.23						88.54

門前町薄野

[illegible]

NO. 1 土留工（かご枠） 数 量 内 訳 表					
箇 所	番 号	計 算 式	数 量	単 位	備 考
かご枠(1200型)	最上段	土留工 構造図より	23.0		
	中・下段	土留工 構造図より 10.85 + 10.70 + 16.85 + 16.70	55.1		
	計		78.1	m	
	面積	延長 高さ 78.1 × 0.50	39.1	m ²	
	立積	面積 奥行 39.1 × 1.20	46.9	m ³	
	端部側面網	土留工 構造図より	6	枚	
吸出防止材	不織布	背面部（3段） 背面部（2段） 端部 (3.3×23.0) + (2.5×5.0) + (0.6×6)	92.0	m ²	10mあたり1.2m ²
作業土工	床掘	別紙 作業土工数量表より	53.0	m ³	
	埋戻 (背面)	別紙 作業土工数量表より	7.9	m ³	
	残土	53.0 - 7.9 / 0.9（締固率）	44.2	m ³	

作業土工数量計算表

(工 種) 土留工

門前町薄野

土質区分			床掘（機械　粘性土）					埋戻（背面）												
			断　　　　　面			平均断 面積	体　　積	断　　　　　面				平均断 面積	体　　積	断　　　　　面				平均断 面積	体　　積	
測　　点	距　　離				断面積						断面積						断面積			
2NO. 0	0. 00				1. 4					0. 2										
2NO. 0+5. 0	5. 00				1. 4	1. 40	7. 00				0. 2	0. 20	1. 00							
2NO. 0+5. 0	0. 00				2. 0	1. 70	0. 00				0. 3	0. 25	0. 00							
2NO. 0+10. 4	5. 40				2. 0	2. 00	10. 80				0. 3	0. 30	1. 62							
3NO. 0	3. 30				2. 0	2. 00	6. 60				0. 3	0. 30	0. 99							
3NO. 0+3. 0	3. 00				2. 0	2. 00	6. 00				0. 3	0. 30	0. 90							
3NO. 0+11. 0	8. 00				2. 0	2. 00	16. 00				0. 3	0. 30	2. 40							
3NO. 0+14. 3	3. 30				2. 0	2. 00	6. 60				0. 3	0. 30	0. 99							
		</																		

NO. 1 水路工 数量内訳表					
箇所	番号	計 算 式	数 量	単位	備 考
BF側溝工	300型	水路工構造図より 41.7 + 4.0	45.7	m	
鉄筋ベンチフリューム管	300型	45.7 / 2.0	23	本	
基礎碎石	RC-40 t=10cm	5.0 × 45.7/10.0 × 0.1	2.3	m3	
作業土工	床掘	2.26 × 45.7 / 10.0	10.3	m3	
	埋戻	0.81 × 45.7 / 10.0	3.7	m3	
KU水路工	300型	水路工構造図より	34.0	m	
ポリ角型U字溝	300型	34.0 / 2.040	17	本	
集水桝工		水路工構造図より	1.0	基	
コンクリート	18-8-25BB	(4.815 / 10) - 0.014 - 0.026 - 0.031	0.4	m3	
基礎碎石	RC-40 t=10cm	12.650 / 10 × 0.10	0.1	m3	
残土		BF側溝工 KU水路工 集水桝工 (10.33 - 3.70 / 0.9) + (13.94 - 7.48 / 0.9) + (3.09 - 2.20 / 0.9)	12.5	m3	
湧水処理工	面状排水材	平面図より	63.0	m	

NO. 1 簡易法枠工 数 量 内 訳 表																																																																																	
箇 所	番 号	計 算 式	数 量	単位	備 考																																																																												
簡易法枠工		法面展開図（簡易法枠工）より 545.70 + 354.33	900.0	m ²																																																																													
枠内吹付工	植生基材吹付工 t=3cm	別紙 簡易法枠工基礎計算書より	513.8	m ²																																																																													
<div> <div>使用材料表（標準）</div> <div> <div>ソイルクリート工 Mタイプ1500</div> <div>100m²当り（標準）</div> <table> <tr> <th colspan="2">材 料 名</th><th>規 格</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>割増率</th></tr> <tr> <td colspan="2">菱形金網</td><td>#14 50×50</td><td>m²</td><td>140.0</td><td>40%</td></tr> <tr> <td colspan="2">アンカー</td><td>φ16 L=400</td><td>本</td><td>30</td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">補助アンカー</td><td>φ9 L=200</td><td>本</td><td>150</td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">鉄筋</td><td>D10</td><td>kg</td><td>188.8</td><td>17%</td></tr> <tr> <td colspan="2">主アンカー（交点）</td><td>D16 L=750</td><td>本</td><td>52</td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">組立枠</td><td>ガッテンダーM型 W=330 H=140 L=400</td><td>個</td><td>94</td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">枠用シート</td><td>Mタイプ1500用</td><td>枚</td><td>42.3</td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">枠吹付量</td><td>NAF-6モルタル</td><td>m³</td><td>5.27</td><td></td></tr> <tr> <td rowspan="3">NAF-6モルタル</td><td>セメント</td><td>普通ポルトランドセメント</td><td>kg</td><td>2877.4</td><td>30%</td></tr> <tr> <td>NAF-6</td><td>共重合パラ型アラミド繊維</td><td>kg</td><td>6.9</td><td>30%</td></tr> <tr> <td>砂</td><td></td><td>m³</td><td>8.5</td><td>30%</td></tr> <tr> <td colspan="2">枠内植生基材吹付</td><td>t=3cm</td><td>m²</td><td>55.9</td><td></td></tr> </table> <div>※使用材料表は100m²当りの標準であり、施工地の法面形状により算出する。</div> </div> </div>						材 料 名		規 格	単位	数 量	割増率	菱形金網		#14 50×50	m ²	140.0	40%	アンカー		φ16 L=400	本	30		補助アンカー		φ9 L=200	本	150		鉄筋		D10	kg	188.8	17%	主アンカー（交点）		D16 L=750	本	52		組立枠		ガッテンダーM型 W=330 H=140 L=400	個	94		枠用シート		Mタイプ1500用	枚	42.3		枠吹付量		NAF-6モルタル	m ³	5.27		NAF-6モルタル	セメント	普通ポルトランドセメント	kg	2877.4	30%	NAF-6	共重合パラ型アラミド繊維	kg	6.9	30%	砂		m ³	8.5	30%	枠内植生基材吹付		t=3cm	m ²	55.9	
材 料 名		規 格	単位	数 量	割増率																																																																												
菱形金網		#14 50×50	m ²	140.0	40%																																																																												
アンカー		φ16 L=400	本	30																																																																													
補助アンカー		φ9 L=200	本	150																																																																													
鉄筋		D10	kg	188.8	17%																																																																												
主アンカー（交点）		D16 L=750	本	52																																																																													
組立枠		ガッテンダーM型 W=330 H=140 L=400	個	94																																																																													
枠用シート		Mタイプ1500用	枚	42.3																																																																													
枠吹付量		NAF-6モルタル	m ³	5.27																																																																													
NAF-6モルタル	セメント	普通ポルトランドセメント	kg	2877.4	30%																																																																												
	NAF-6	共重合パラ型アラミド繊維	kg	6.9	30%																																																																												
	砂		m ³	8.5	30%																																																																												
枠内植生基材吹付		t=3cm	m ²	55.9																																																																													

[illegible]

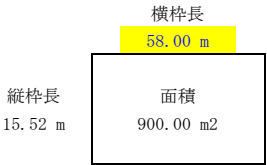
[illegible]

[illegible]

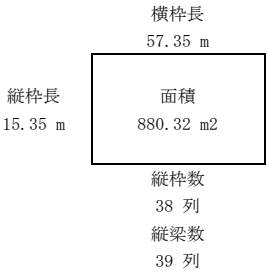
枠を入力

設計施工面積	900.00 m2
正方形の場合の一辺の長さ	30.000000 m

(設計数量を100m2単位で切り上げて入力)



修正 ↓

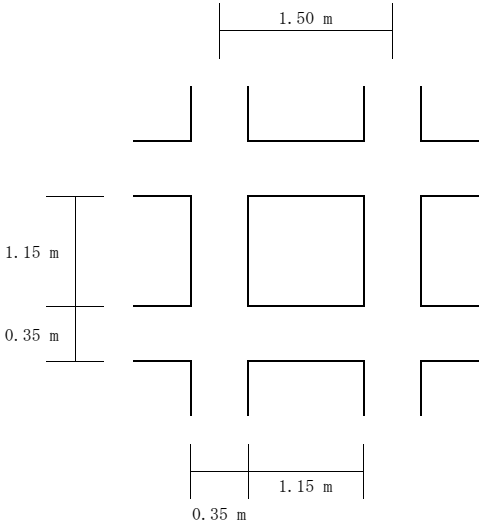


横枠数
10 列

横梁数
11 列

法枠工 タイプNo	3	水切りモルタル有無	2	無
吹付箇所の平均法勾配	1 :	1.00	45.00度	OKです

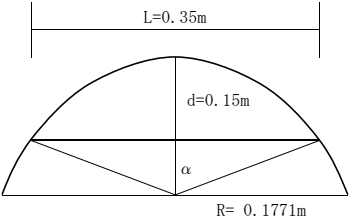
法枠工規格 Mタイプ				
枠 幅	枠 高	横梁スパン	縦梁スパン	
0.35m ×	0.15m	1.50m ×	1.50m	
枠用鉄筋	鉄 筋 径 (mm)	D- 10 mm		
	本数 (上下合計)	2 本		
主アンカー	鉄 筋 径 (mm)	D- 16 mm		
	長 さ (m)	0.75 m		
補助アンカー	鉄 筋 径 (mm)	D- 10 mm		
	長 さ (m)	0.40 m		
横枠 1 箇所に対する本数 (本)		—		



簡易法枠工規格一覧表 (下記1〜5に該当しない場合は、6に直接入力)									鉄 筋 規 格	
No	規格	梁断面[W*H] (mm)	梁スパン長 (m)	L (m)	d (m)	B (m)	H (m)		m 当 り 単 位 重 量	重 量
1	Aタイプ	300 × 100	1.30 × 1.30	0.30	0.10	—	—		D-10	0.560 Kg
2	Mタイプ	350 × 150	1.30 × 1.30	0.35	0.15	—	—		D-13	0.995 Kg
3	Mタイプ	350 × 150	1.50 × 1.50	0.35	0.15	—	—		D-16	1.560 Kg
4	ｸﾞｲｯｸﾞ	350 × 200	1.30 × 1.30	0.176	0.05	0.35	0.15		—	—
5	ｸﾞｲｯｸﾞ	350 × 200	1.50 × 1.50	0.176	0.05	0.35	0.15		—	—
6	Mタイプ	350 × 150	2.00 × 2.00	0.350	0.15	—	—		—	—
2	1=Aタイプ、2=Mタイプ、3=ｸﾞｲｯｸﾞタイプ									

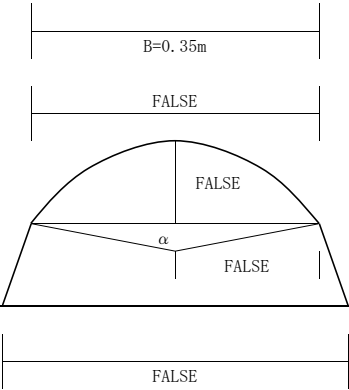
A・Mタイプ

H = 0.15m



ダイザタイプ

H = FALSE



FALSE

簡易法 枠工数量表				
<div> <div> <div>横梁 1.50 mスパン</div> <div>縦梁 1.50 mスパン</div> </div> <div> <div>57.35 m(横)</div> <div>38 梁(横)</div> </div> <div> <div>×</div> <div>15.35 m(縦)</div> <div>10 梁(縦)</div> </div> <div> <div>880.32 m2</div> <div>当たり</div> </div> </div>				
名 称	規 格	計 算 式		単位 数 量
枠 数		$\left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}}\right) \times \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}}\right)$		個 380.00
総 梁 長		(横枠長 + 縦枠長) 630.85m + 448.50m		m 1,079.35
横 梁 長 (交点を含む)		$\left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \times 57.35\text{m}$		m 630.85
縦 梁 長 (交点を除く)		$\left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \times \left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}}\right) \times 1.15$		m 448.50
組 立 枠	Mタイプ°	$\left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \times \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}}\right) + \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \times \left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}}\right)$		個 808.00
主 アンカー鉄筋	D16 (SD295A) L=0.75m	$\left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \times \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right)$ <div>(429 本 × 1.560 kg/m × 0.75m = 0.50193 t)</div>		本 429.00 (t) (0.502)
補助アンカー鉄筋	D10 (SD295A) L=0.40m	$\left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \times \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}}\right) \times -$ <div>(0 本 × 0.560 kg/m × 0.40m = 0.00000 t)</div>		本 0.00 (t) (0.000)
枠用鉄筋	D10 (SD295A)	$\left\{ 630.85\text{m} + 15.35\text{m} \times \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1\right) \right\} \times 2\text{本} \times 0.560 \text{ kg/m}$		kg 1,377.04
吹付モルタル		$\left(630.85\text{m} + 448.50\text{m} \right) \times 0.0397\text{m}^2 + 1.8552\text{m}^3$		m ³ 44.71
(枠断面積計算)	欠円の公式 及び 台形の公式 による	$R = \frac{1}{2} \cdot d \cdot \left(\frac{L^2}{4} + d^2 \right) = \frac{1}{2 \times 0.15\text{m}} \times \left(\frac{0.350\text{m}^2}{4} + 0.15\text{m}^2 \right) = 0.1771\text{m}$ $\alpha = 2 \sin^{-1} \frac{L}{2R} = 2 \times \sin^{-1} \frac{0.350\text{m}}{2 \times 0.1771\text{m}} = 162.336$ $F_1 = \frac{\alpha}{360} \pi R^2 - \frac{1}{2} L \left(R - d \right) = \frac{162.336}{360.00\text{m}} \times \pi \times 0.1771\text{m}^2 - \frac{1}{2} \times 0.350\text{m} \times \left(0.1771\text{m} - 0.15\text{m} \right) = 0.0397\text{m}^2$ $F_2 = \frac{1}{2} \left(L + B \right) H = \frac{1}{2} \times \left(0.350\text{m} + \text{FALSE} \right) \times \text{FALSE} = 0.0000\text{m}^2$ $F = F_1 + F_2 = 0.0397\text{m}^2 + 0.0000\text{m}^2 = 0.0397\text{m}^2$		— —
(交差箇所体積)	梁断面 欠球×1/2	$V' = \frac{1}{6} \pi H \left(3 \left(\frac{B}{2} \right)^2 + H^2 \right) = \frac{1}{6} \times \pi \times 0.15\text{m} \times \left(3 \times 0.175\text{m}^2 + 0.15\text{m}^2 \right) = 0.0090\text{m}^3$ $V = \left(0.0397\text{m}^2 \times 0.175\text{m} - \frac{0.0090\text{m}^3}{2} \right) \times 758.0\text{箇所} = 1.8552\text{m}^3$ $n = \left(\frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} \times \left(\frac{57.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1 \right) \times 2 - \frac{15.35\text{m} - 0.35\text{m}}{1.50\text{m}} + 1 \times 2 \right) = 758.0\text{箇所}$		— —
枠内吹付		880.32m ² - 1,079.35m × 0.35m		m ² 502.55

100m2当たり数量

枠シート数量

43.17 枚

組立枠数量

91.78 個

異形棒鋼数量

補正後

156.42 183.011 kg

設計数量

513.78

法 枠 吹 付 材 料 配 合 比				
(1 m ³ 当たり)				
セ メ ン ト	砂	NAF-6	水セメント比	摘 要
4 2 0 k g	(1 , 6 8 0 k g) 1 . 2 4 m ³	1 k g	4 5 % ~ 5 5 %	C : S = 1 : 4 空気量 3 ~ 5 %

組立枠	808 個 で	880.32 m2	100m2に換算	補正係数	積算数量
枠用鉄筋	1,377.04 kg で	880.32 m2	92 個	-	92 個
			156.42 kg	+0.17	0.183 t