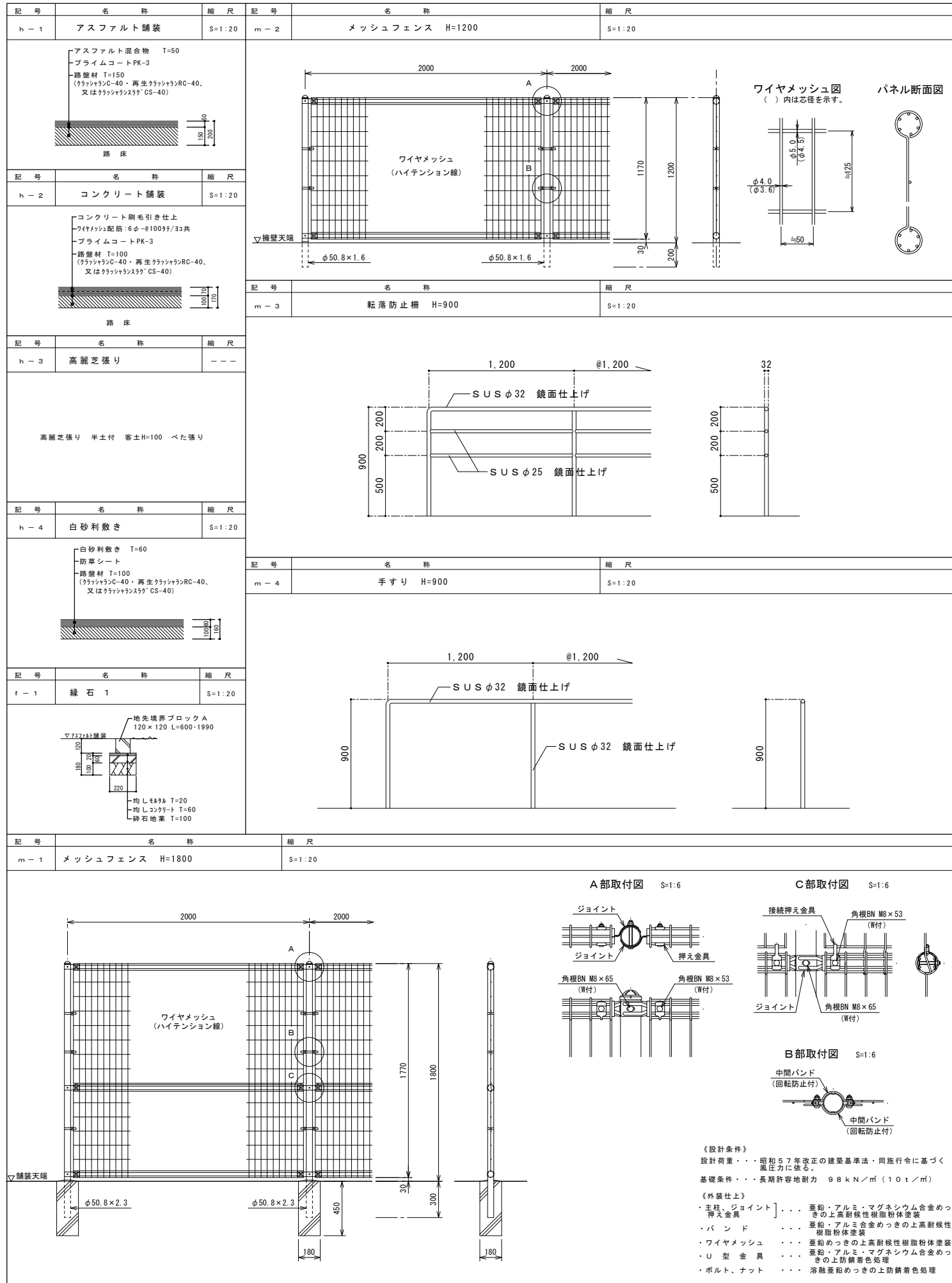
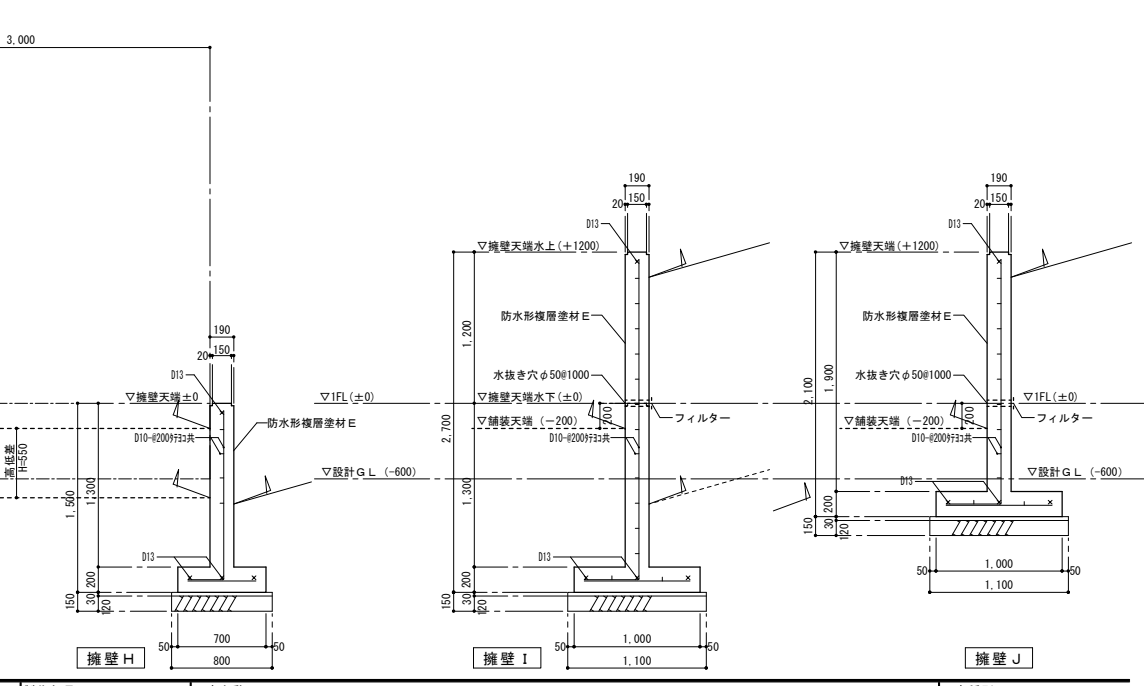
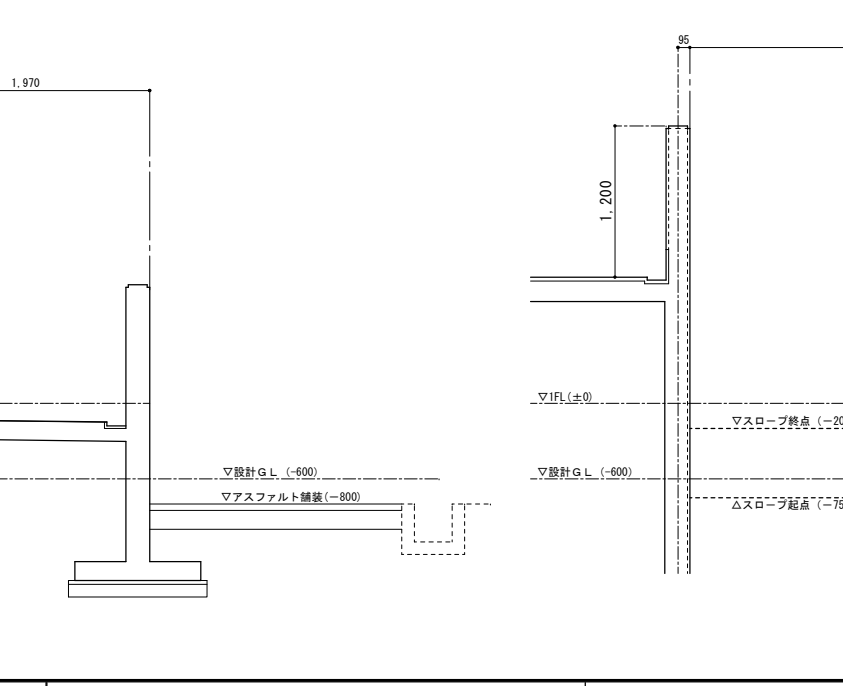
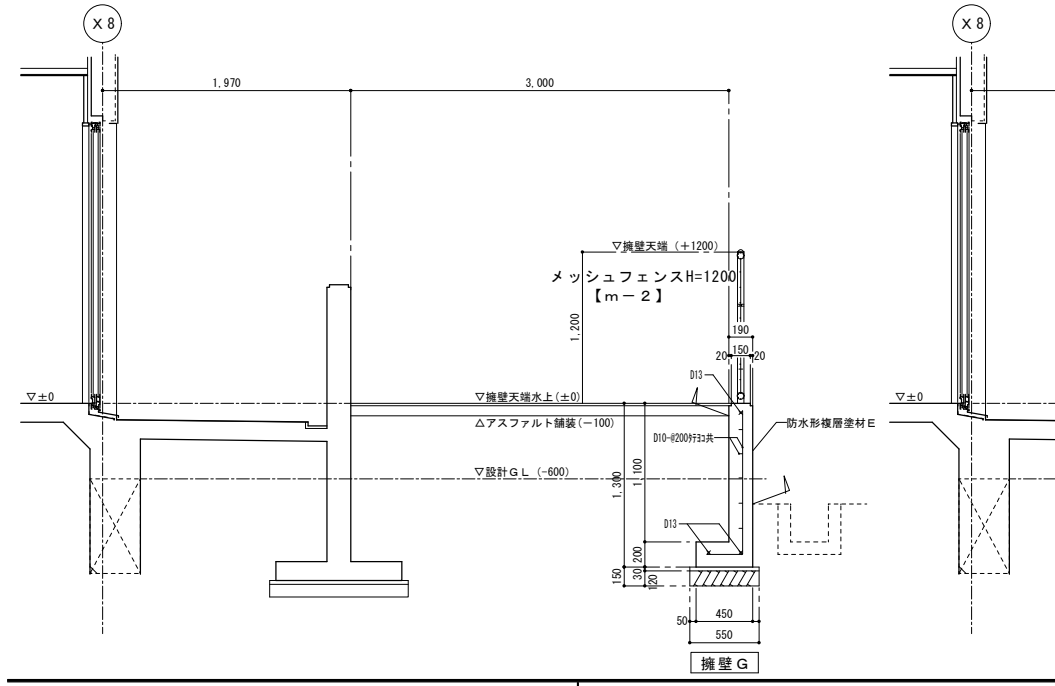
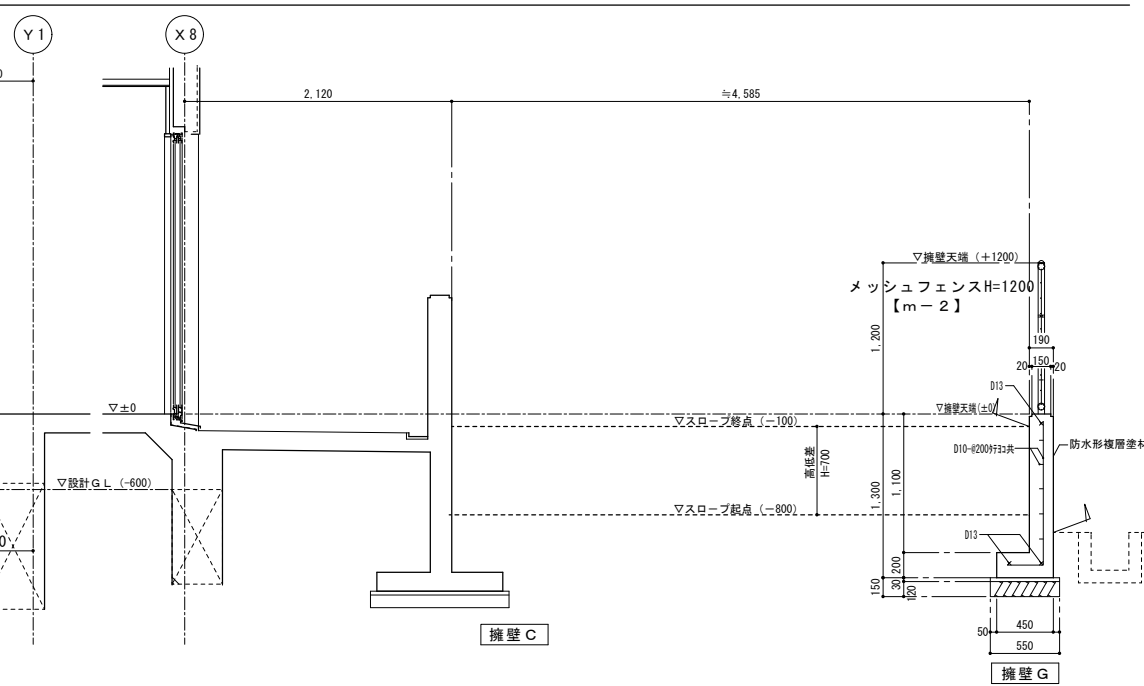
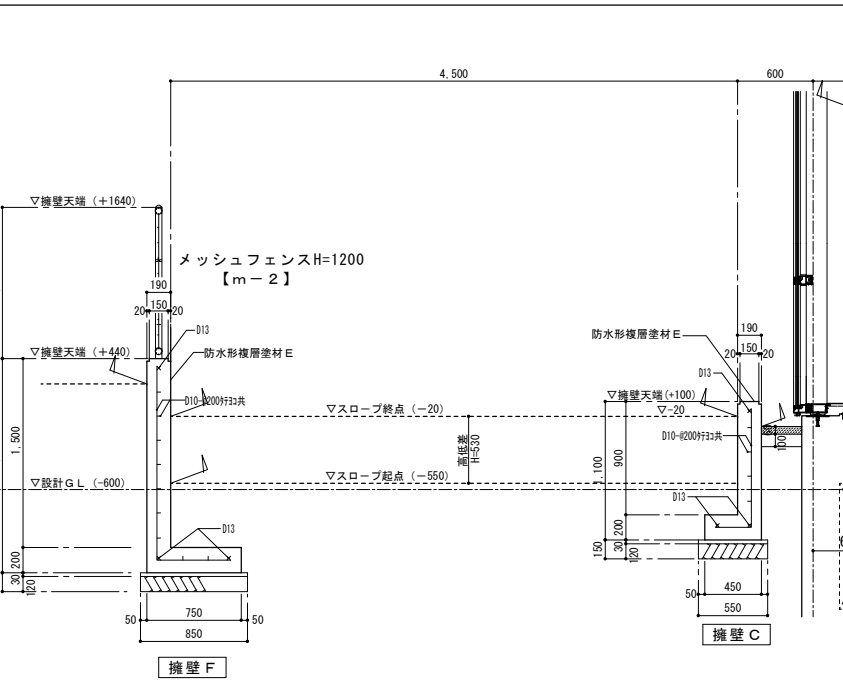
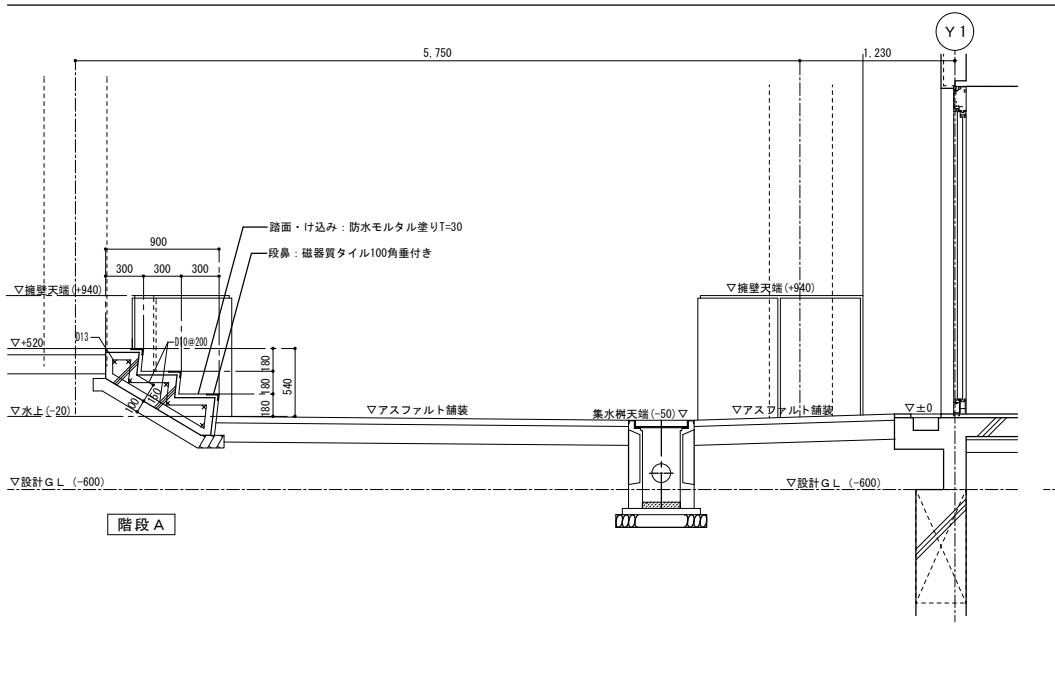
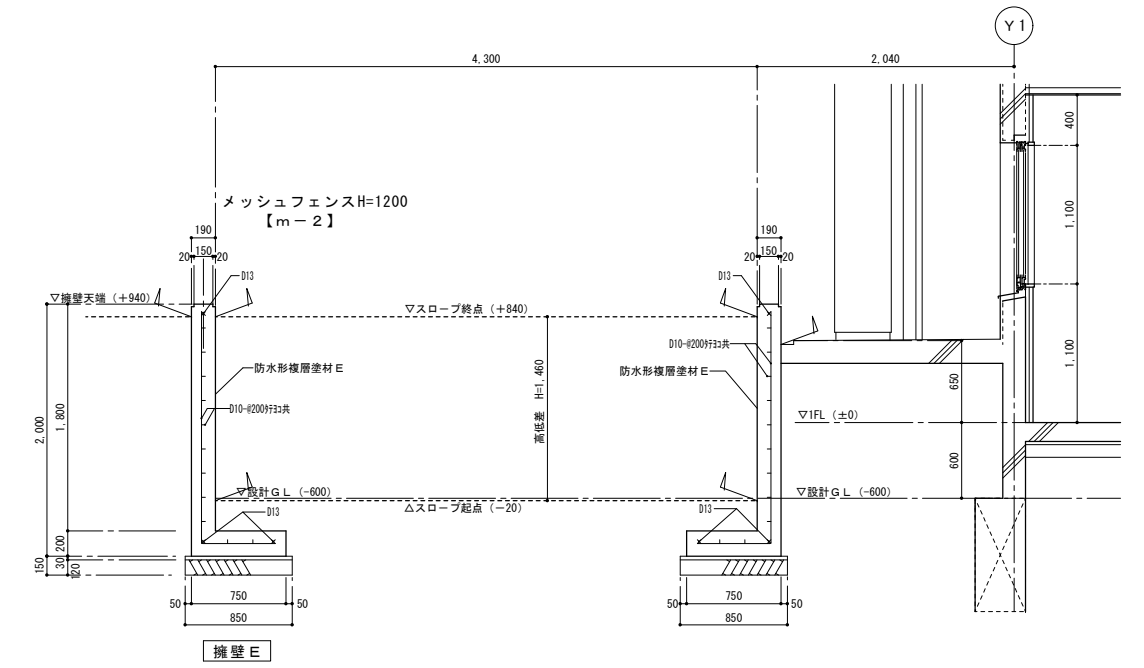
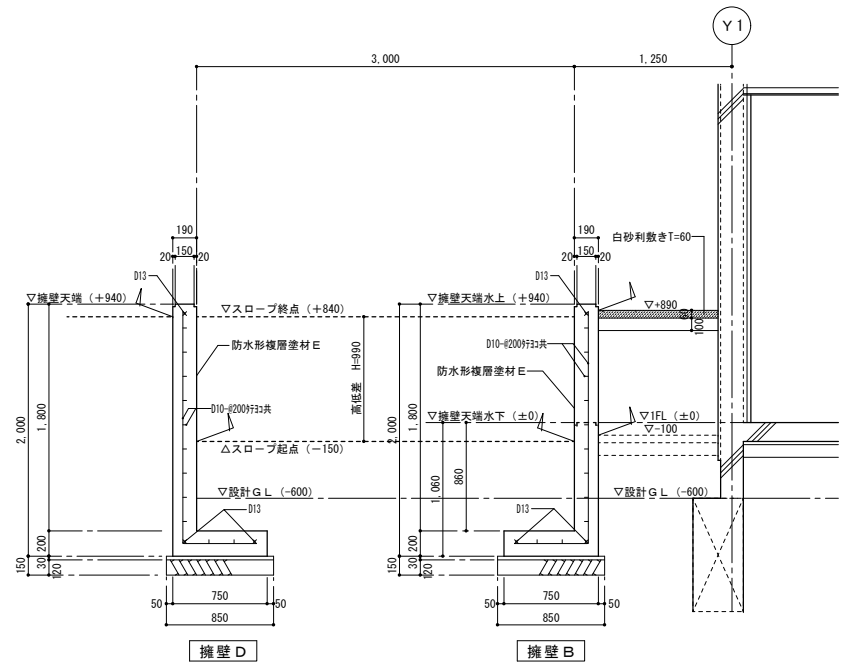
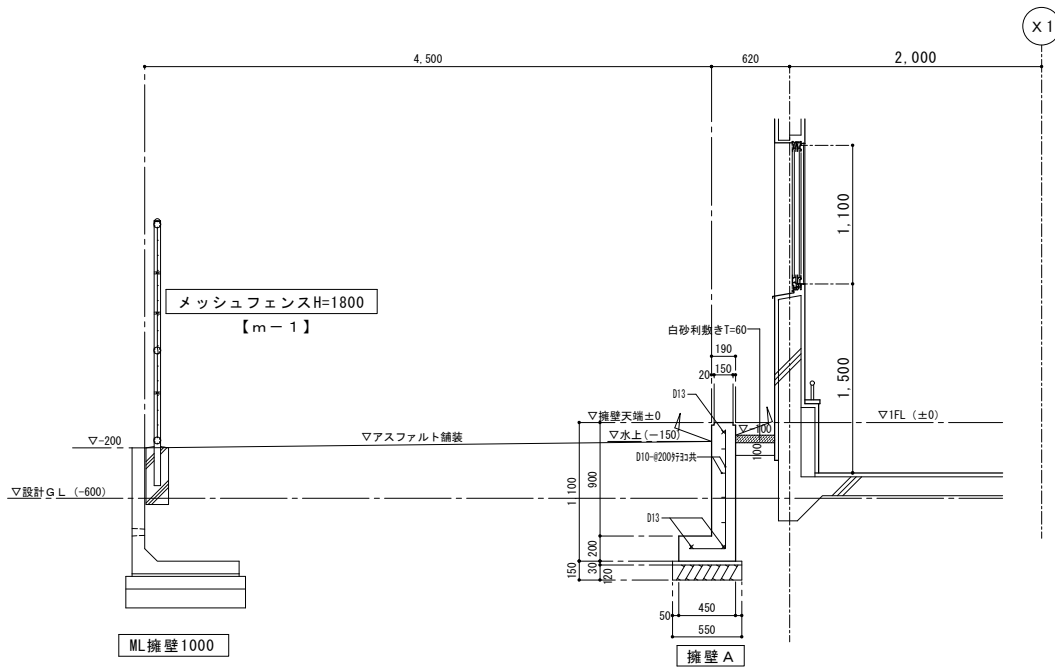


計画建物
(1F L=±0)

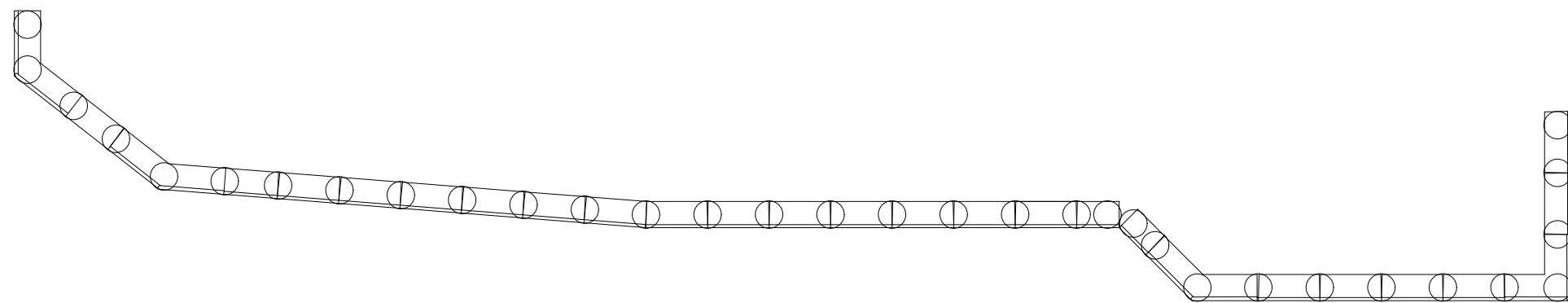
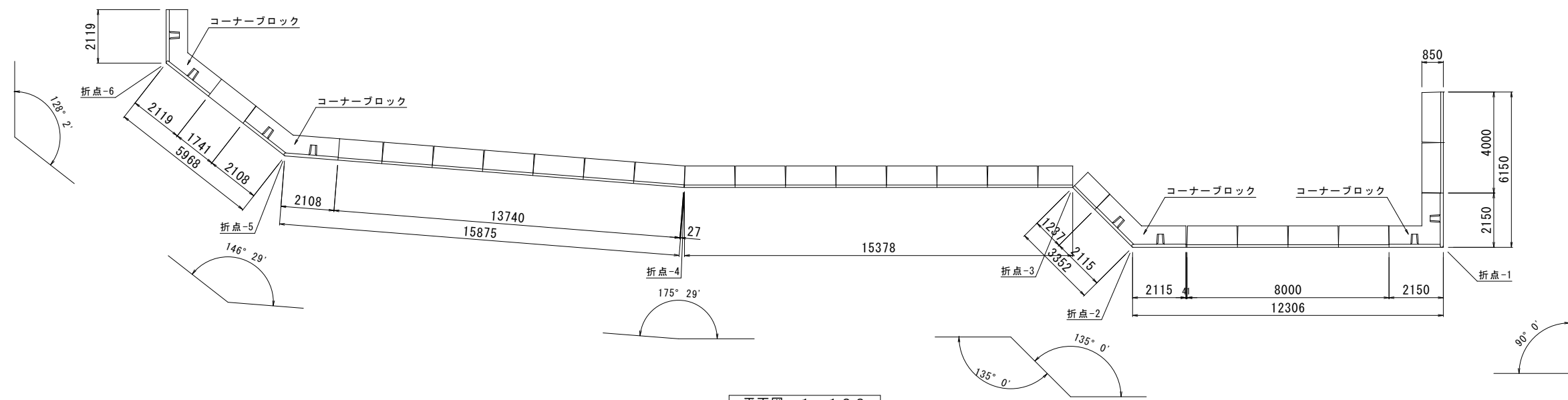
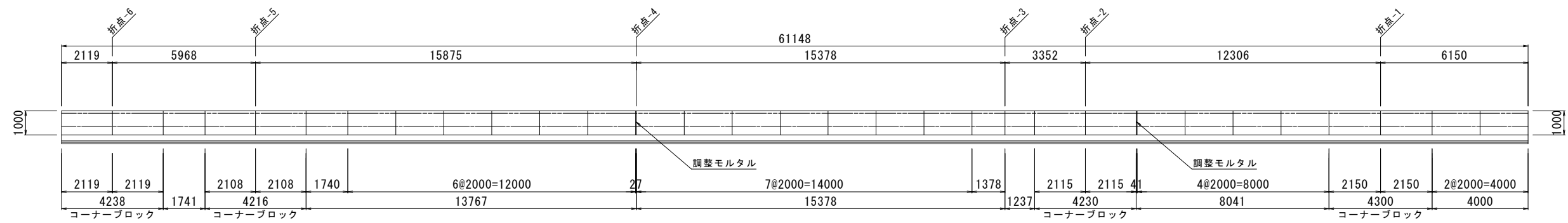


柵リスト

| 種別 | 柵番号 | 柵天端高さ | 柵底深さ | 管底深さ(入) | 管底深さ(出) | 配管種別 | 配管長さ(m) | 配管勾配 | 仕様記号 | 呼称 | 蓋仕様 | 備考 |
|---------|---------|-------|-------|---------|---------|--------|---------|------|----------------|-----------------|----------|------|
| 幹線A | A-1 | +840 | +290 | - | +440 | VP150φ | 7.9 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | A-2 | -150 | -700 | -400 | -450 | VP150φ | 5.9 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| | A-3 | -200 | -850 | -500 | -550 | VP150φ | 8.2 | | PU柵 | 300×300B H=650 | 〃 | T-14 |
| | A-4 | -200 | -850 | -600 | -650 | VP150φ | 3.6 | | PU柵 | 300×300B H=650 | 〃 | T-14 |
| | A-5 | -200 | -950 | -700 | -750 | VP200φ | 4.0 | | PU柵 | 300×300C H=750 | 〃 | T-14 |
| | A-6 | -200 | -1050 | -800 | -850 | VP200φ | 4.9 | | PU柵 | 300×300D H=950 | 〃 | T-14 |
| | A-7 | -200 | -1050 | -900 | -950 | VP200φ | 4.8 | | PU柵 | 300×300D H=950 | 〃 | T-14 |
| | A-8 | -200 | -1350 | -1000 | -1050 | VP200φ | 4.2 | | PU柵 | 300×300E H=1150 | 〃 | T-14 |
| | A-9 | -200 | -1350 | -1100 | -1150 | VP250φ | 6.7 | | PU柵 | 300×300E H=1150 | 〃 | T-14 |
| | A-10 | -200 | -1550 | -1200 | -1250 | VP250φ | 6.5 | | PU柵 | 300×300F H=1350 | 〃 | T-14 |
| | A-11 | -400 | -1750 | -1300 | -1350 | VP250φ | 0.5 | | PU柵 | 300×300F H=1350 | 〃 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 幹線B | B-1 | -150 | -700 | - | -450 | VP150φ | 5.0 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | B-2 | -150 | -700 | -500 | -550 | VP150φ | 4.3 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| | B-3 | -150 | -800 | -600 | -650 | VP200φ | 6.7 | | PU柵 | 300×300B H=650 | 〃 | T-14 |
| | B-4 | -150 | -900 | -700 | -750 | VP200φ | 7.2 | | PU柵 | 300×300C H=750 | 〃 | T-14 |
| | B-5 | -200 | -1150 | -800 | -850 | VP250φ | 6.4 | | PU柵 | 300×300D H=950 | 〃 | T-14 |
| | B-6 | -200 | -1150 | -900 | -950 | VP250φ | 7.3 | | PU柵 | 300×300D H=950 | 〃 | T-14 |
| | B-7 | -200 | -1350 | -1000 | -1050 | VP250φ | 2.4 | | PU柵 | 300×300E H=1150 | 〃 | T-14 |
| A-11 | | | | | | | | | | | | |
| 幹線C | C-1 | -150 | -800 | - | -600 | VP150φ | 12.2 | | PU柵 | 300×300B H=650 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | C-2 | -200 | -950 | -650 | -700 | VP150φ | 8.8 | | PU柵 | 300×300C H=750 | 〃 | T-14 |
| | C-3 | -200 | -950 | -750 | -800 | VP150φ | 10.2 | | PU柵 | 300×300C H=750 | 〃 | T-14 |
| | C-4 | -200 | -1150 | -850 | -950 | VP200φ | 8.2 | | PU柵 | 300×300D H=950 | 〃 | T-14 |
| | C-5 | -750 | -1300 | -1000 | -1050 | VP200φ | 5.8 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 幹線D | D-1 | -150 | -700 | - | -500 | VP150φ | 5.0 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | D-2 | -150 | -700 | -550 | -600 | VP150φ | 4.3 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| | D-3 | -150 | -800 | -650 | -700 | VP200φ | 6.7 | | PU柵 | 300×300B H=650 | 〃 | T-14 |
| | C-3 | -200 | -750 | -700 | -750 | | | | | | | |
| 幹線E | E-1 | +840 | +290 | - | +440 | VP150φ | 13.7 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | E-2 | -20 | -570 | -450 | -500 | VP150φ | 4.1 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| | E-3 | -50 | -800 | -550 | -600 | VP200φ | 3.7 | | PU柵 | 300×300B H=650 | 〃 | T-14 |
| | E-4 | -20 | -970 | -650 | -700 | VP200φ | 8.3 | | PU柵 | 300×300D H=950 | 〃 | T-14 |
| | E-5 | -550 | -1100 | -750 | -800 | VP250φ | 6.8 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| | E-6 | -550 | -1100 | -850 | -900 | VP250φ | 6.1 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 幹線F | F-1 | -100 | -650 | - | -450 | VP150φ | 8.2 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | F-2 | -660 | -1210 | -1000 | -1050 | VP200φ | 4.9 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 〃 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 幹線G | G-1 | -800 | -1350 | - | -1200 | VP150φ | 2.8 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 幹線H | H-1 | -800 | -1350 | - | -1200 | VP150φ | 2.4 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 枝線I | I-1 | -150 | -700 | - | -600 | VP150φ | 5.4 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| 枝線J | A-4 | -200 | -850 | -650 | | | | | | | | |
| 枝線J | J-1 | -800 | -1350 | - | -1050 | VP150φ | 0.8 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |
| 枝線K | K-1 | -150 | -700 | - | -650 | VP150φ | 8.8 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| 枝線L | D-3 | -200 | -750 | -700 | | | | | | | | |
| 枝線L | L-1 | -150 | -700 | - | -650 | VP150φ | 5.4 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| 枝線L | D-3 | -200 | -750 | -700 | | | | | | | | |
| 幹線M | MK側溝 水上 | +915 | +520 | | | | | | | | | |
| | MK側溝 水下 | +780 | +385 | | | | | | | | | |
| | M-1 | +780 | +230 | +385 | +300 | VP150φ | 15.7 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | M-2 | +550 | ±0 | +155 | +155 | | | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | MK側溝 水上 | +550 | +155 | | | | | | | | | |
| | MK側溝 水下 | +520 | +125 | | | | | | PU柵 | 300×300B H=650 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| | M-3 | +520 | -130 | +125 | +125 | | | | | | | |
| | MK側溝 水上 | +520 | +125 | | | | | | | | | |
| | MK側溝 水下 | +500 | +105 | | | | | | | | | |
| | M-4 | +500 | -50 | +105 | +50 | VP150φ | 8.4 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 |
| M-5 | +250 | -300 | -100 | -150 | VP150φ | 8.3 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 | |
| M-6 | +50 | -500 | -200 | -345 | VP150φ | 5.4 | | PU柵 | 300×300A H=550 | 鋼製「レチング」 | T-14 | |
| MK側溝 水上 | +50 | -345 | | | | | | | | | | |
| MK側溝 水下 | -830 | -1225 | | | | | | | | | | |
| 既存側溝 | | | | | | | | | | | | |



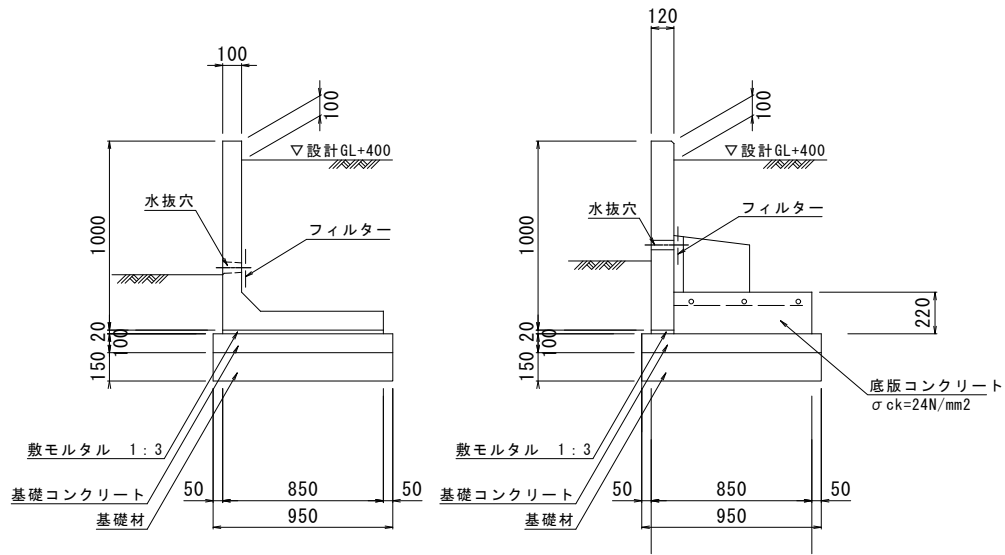
| | | | | | |
|--|--|--|----------------------|--|--|
| | <p align="center">せきごとう計画・設計</p> <p>1級建築士事務所 宮崎県知事登録 第F-1080号 1級建築士登録 第310283号 宇田津 直樹</p> | <p>〒880-0212 宮崎県宮崎市佐土原町下郡塚3375-1 TEL (0985)-73-6315 FAX (0985)-73-6978 E-mail: info@seki-sekai.net</p> | <p>製作年月日 担当者</p> | <p>工事名称 向陽の里新棟/建設工事</p> <p>図面内容 外構詳細図2</p> | <p>工事種別 図面No SCALE A1 S=1:30 A3 S=1:60 B-003</p> |
|--|--|--|----------------------|--|--|



| テノコラム工法 | | |
|---------|------|-------------------|
| 改良径 | 900 | mm |
| 掘削長 | 3.50 | m |
| 空掘長 | 0.50 | m |
| 改良長 | 3.00 | m |
| 本数 | 33 | 本 |
| 設計添加量 | 250 | kg/m ² |
| 設計基準強度 | 500 | kN/m ² |

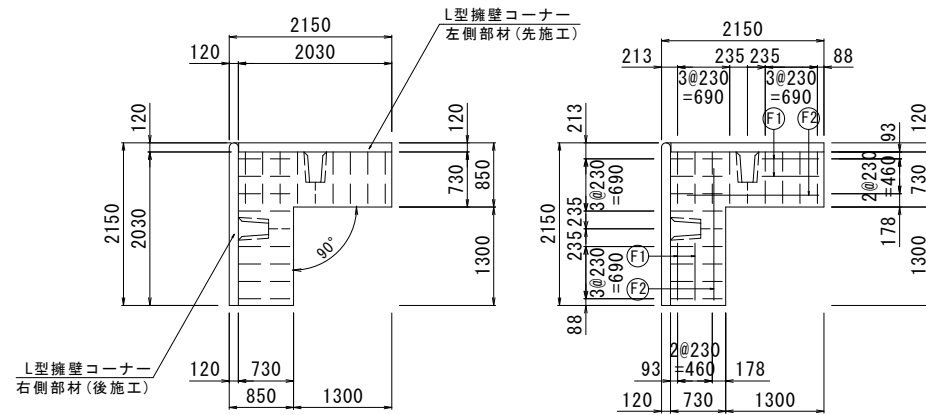
M L 擁壁断面図

コーナーブロック断面図



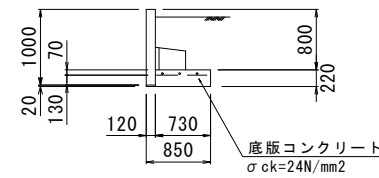
平面図

底板配筋図



断面図

鉄筋加工図



※ 製品の鉄筋と現場打ち鉄筋との重ね継手は最低 460 mm とする。

| 配筋表 | | | | | | | |
|-----|-----|------|------|-------|--------|--------|--|
| 径 | 長さ | 本数 | 単位重量 | 重量 | 形状 | 備考 | |
| mm | mm | 本 | kg/m | kg | | | |
| Ⓕ | D13 | 750 | 4 | 0.995 | 3.0 | — | |
| Ⓖ | D13 | 1740 | 2 | 0.995 | 3.5 | — | |
| | | | | 鉄筋重量 | 6.5 kg | SD295A | |

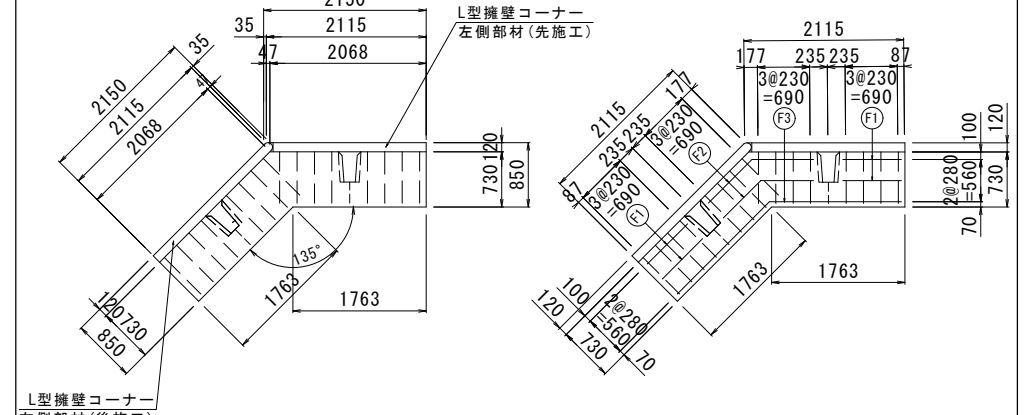
鉄筋は、JIS G 3112 の規定による。

数量表 (折点-1)

| 名称 | 規格 | 算定式 | 1ヶ所当り | |
|----------|-------------|---------------------------------|-------|------|
| | | | 単位 | 数量 |
| 底板コンクリート | σck=24N/mm² | (2.030+1.300)*0.730*1/2+0.220*2 | m³ | 0.53 |
| 同上型枠 | | (0.730+1.300)*0.220*2 | m² | 0.89 |
| 鉄筋量 | | 配筋表より | kg | 6.5 |
| 左側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |
| 右側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |

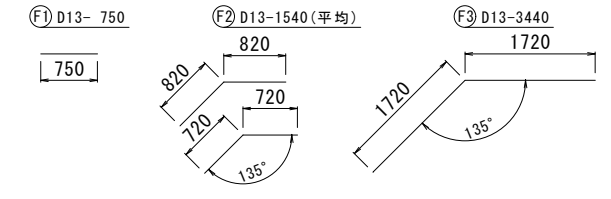
平面図

底板配筋図



断面図

鉄筋加工図



※ 製品の鉄筋と現場打ち鉄筋との重ね継手は最低 460 mm とする。

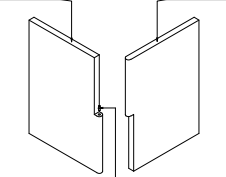
| 配筋表 | | | | | | | |
|-----|-----|------|------|-------|--------|--------|------|
| 径 | 長さ | 本数 | 単位重量 | 重量 | 形状 | 備考 | |
| mm | mm | 本 | kg/m | kg | | | |
| Ⓕ | D13 | 750 | 4 | 0.995 | 3.0 | — | |
| Ⓖ | D13 | 1540 | 2 | 0.995 | 3.1 | — | (平均) |
| Ⓖ | D13 | 3440 | 1 | 0.995 | 3.4 | — | |
| | | | | 鉄筋重量 | 9.5 kg | SD295A | |

鉄筋は、JIS G 3112 の規定による。

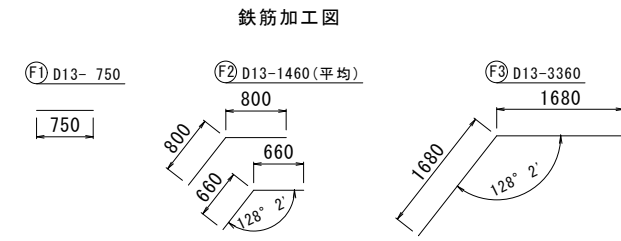
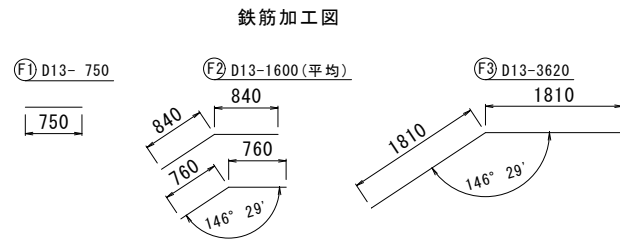
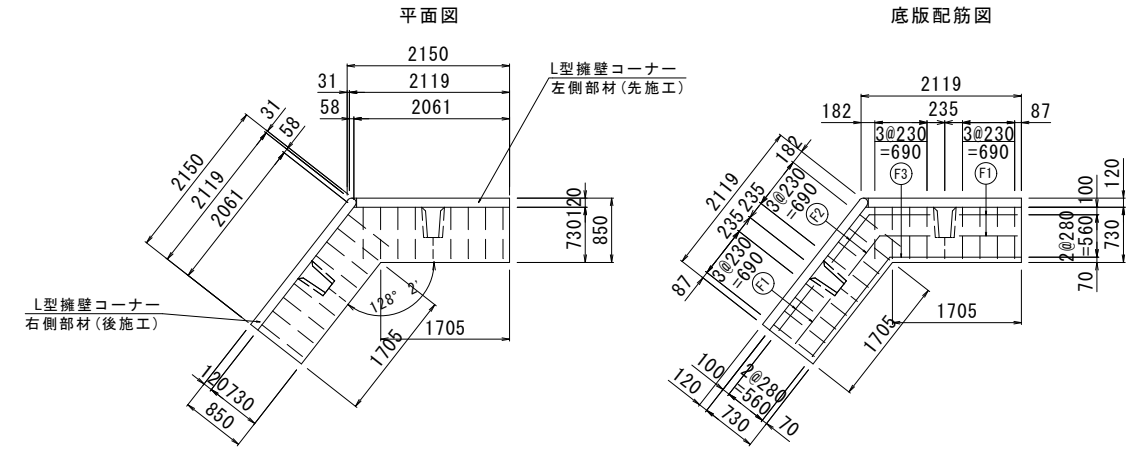
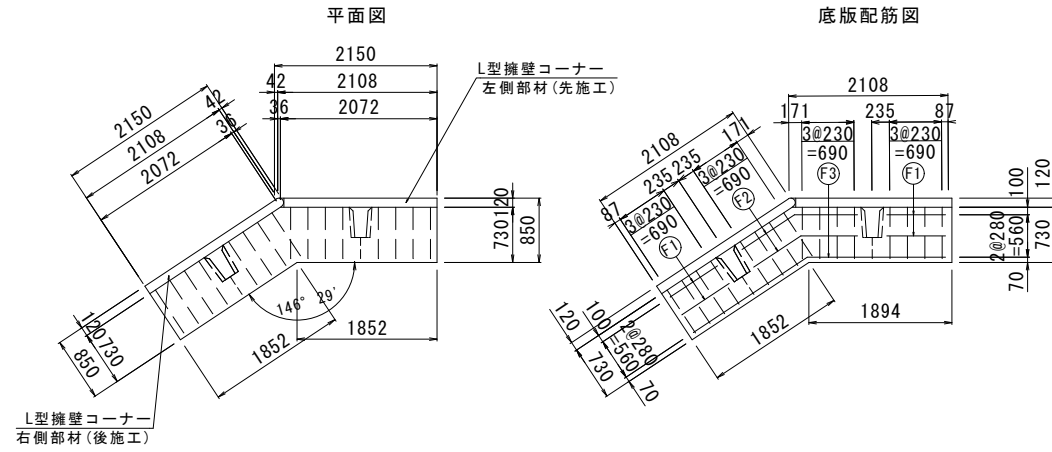
数量表 (折点-2)

| 名称 | 規格 | 算定式 | 1ヶ所当り | |
|----------|-------------|---------------------------------|-------|------|
| | | | 単位 | 数量 |
| 底板コンクリート | σck=24N/mm² | (2.068+1.763)*1/2+0.730*0.220*2 | m³ | 0.62 |
| 同上型枠 | | (0.730+1.763)*0.220*2 | m² | 1.10 |
| 鉄筋量 | | 配筋表より | kg | 9.5 |
| 左側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |
| 右側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |

L型擁壁コーナー
左側部材 (先施工)



ジョイントピン



※ 製品の鉄筋と現場打ち鉄筋との重ね継手は最低 460 mm とする。

| 配筋表 | | | | | | | |
|------------------------|---------|----------|---------|--------------|----------|--------|------|
| | 径 mm | 長さ mm | 本数 本 | 単位重量 kg/m | 重量 kg | 形状 | 備考 |
| F1 | D13 | 750 | 4 | 0.995 | 3.0 | — | |
| F2 | D13 | 1600 | 2 | 0.995 | 3.2 | — | (平均) |
| F3 | D13 | 3620 | 1 | 0.995 | 3.6 | — | |
| | | | | 鉄筋重量 | 9.8 kg | SD295A | |
| 鉄筋は、JIS G 3112 の規定による。 | | | | | | | |

※ 製品の鉄筋と現場打ち鉄筋との重ね継手は最低 460 mm とする。

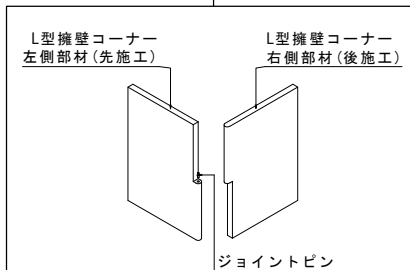
| 配筋表 | | | | | | | |
|------------------------|---------|----------|---------|--------------|----------|--------|------|
| | 径 mm | 長さ mm | 本数 本 | 単位重量 kg/m | 重量 kg | 形状 | 備考 |
| F1 | D13 | 750 | 4 | 0.995 | 3.0 | — | |
| F2 | D13 | 1460 | 2 | 0.995 | 2.9 | — | (平均) |
| F3 | D13 | 3360 | 1 | 0.995 | 3.3 | — | |
| | | | | 鉄筋重量 | 9.2 kg | SD295A | |
| 鉄筋は、JIS G 3112 の規定による。 | | | | | | | |

数量表 (折点-5) 1ヶ所当り

| 名称 | 規格 | 算定式 | 単位 | 数量 |
|----------|------------------------|---|----------------|------|
| 底板コンクリート | $\sigma_{ck}=24N/mm^2$ | $(2.072+1.852) \times 1/2 \times 0.730 \times 0.220 \times 2$ | m ³ | 0.63 |
| 同上型枠 | | $(0.730+1.852) \times 0.220 \times 2$ | m ² | 1.14 |
| 鉄筋量 | | 配筋表より | kg | 9.8 |
| 左側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |
| 右側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |

数量表 (折点-6) 1ヶ所当り

| 名称 | 規格 | 算定式 | 単位 | 数量 |
|----------|------------------------|---|----------------|------|
| 底板コンクリート | $\sigma_{ck}=24N/mm^2$ | $(2.061+1.705) \times 1/2 \times 0.730 \times 0.220 \times 2$ | m ³ | 0.60 |
| 同上型枠 | | $(0.730+1.705) \times 0.220 \times 2$ | m ² | 1.07 |
| 鉄筋量 | | 配筋表より | kg | 9.2 |
| 左側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |
| 右側部材 | L=2150mm | | 個 | 1 |



テノコラム地業特記仕様書

1 工法概要

本地業は、テノコラム工法による地盤改良地業である。テノコラム工法は、スラリー状のセメント系固化材を地盤に注入しながら、共回り防止翼を装着した攪拌装置を用いて、原地盤土と機械的に混合攪拌し、固化材の化学反応により所要の強度を持つ改良体を築造するものである。

2 一般事項

(1) 本工事は、本特記仕様書によるほか、「改訂版 建築物のための改良地盤の設計及び品質管理指針平成14年11月」（日本建築センター、以下指針という）による。

3 特記事項

- (1) コラムの径、掘削深度（改良長+空掘長）、本数配置等は、設計図書による。ただし、コラムの径・長さ・本数・位置・及び固化材液の配合については土質や地盤状況により変更した方が適切だと判断される場合は、監督員の承認の下に変更する事ができる。
- (2) コラムの設計基準強度は $F_c = \underline{\hspace{2cm}} \text{ kN/m}^2$
- (3) 設計の要求する性能を確保するため、適切な配合管理及び品質検査を実施する。
- (4) 本工法は、改良体強度の品質が変動係数25%以下であることを「建設技術審査証明協議会（平成13年1月10日設立）」に属する機関で証明された技術審査証明取得工法とし、事前にその証明書を監理者に提出し、承認を得ることとする。又、品質確保の為、技術審査証明取得業者が常駐管理の元に施工を行う。

4 施工計画

- (1) 本工事は、本工法の施工技術に精通したものとす。
- (2) 施工計画書
工事に先立ち、施工計画書を監督員に提出する。施工計画書は、次の事項を明記する。

- | | |
|---|-------------------|
| ① 地盤概要 | ⑧ 仮設備とその配置 |
| ② 工事内容（テノコラム径（以下コラムという） ・コラム長・空掘長・コラム数・設計基準強度） | ⑨ 各種作業の主たる従事者の組織表 |
| ③ 工事期間及び工程 | ⑩ 施工記録の方法 |
| ④ 工事要領（使用固化材・配合・攪拌翼の昇降速度・吐出量等） | ⑪ 環境の保全対策 |
| ⑤ 施工機器 | ⑫ 安全対策 |
| ⑥ 施工管理の方法 | ⑬ 建築請負業者の本工事責任者名 |
| ⑦ 品質管理の方法 | ⑭ 本工事施工業者名及び責任者名 |
| | ⑮ 技術審査証明書（写） |

5 施工

- (1) 作業地盤は、施工機械が傾斜・転倒しないよう養生する。
- (2) 基本的な施工手順を以下に示す。施工の障害になる事項が出現した場合は、別途検討する。
 - a 攪拌装置をコラム芯にセットする。
 - b 所定の空掘進度まで掘削する。
 - c 固化材液を吐出しながら混合攪拌する。
 - d 所定進度に到達したら、固化材液の吐出を停止し、混合攪拌しながら引き上げる。
 - e 攪拌装置を回転させながら引き上げる。
- (3) 本工事により排出される発生残土は場内処分とする。
- (4) 実施コラム長は、設計図書で示された支持地盤に着底する長さとする。

6 施工機械

- (1) 固化材と原位置土を一体のものとして確実に混合攪拌ができ、共廻現象を防止する攪拌装置を用いること。
- (2) 所定の管理項目を計測、記録できる管理装置を用いること。
- (3) 改良機本体は本工法の施工仕様を満足させる施工制御機器を装備したもので、自走式とする。
- (4) ミキシングプラントは、所定吐出量を十分供給できるものとする。

7 配合管理

- (1) 固化材液に使用する固化材は、セメント系固化材とする。
- (2) 配合強度
変動係数を想定し、9項目に規定する抜き取りケ所数N、合格確率80%とした下表を用いて設定する。

| 変動係数 | N | 1 | 2 | 3 | 4~6 | 7~8 | 9 |
|------|----------|------|------|------|------|------|------|
| 25% | α | 2.16 | 1.91 | 1.81 | 1.72 | 1.65 | 1.59 |

$$X_f = \alpha \cdot F_c \quad [\alpha : \text{割り増し係数}, X_f : \text{配合強度}]$$

(3) 室内配合試験

固化材液の配合（W/C）と使用量（添加量）は、室内配合試験の結果に基づいて、現場室内強度比を考慮して、配合強度を満足するように決定する。あるいは正確に土質に対する既存データがある場合は、その結果を用いて添加量を決定する。
設計段階で想定する添加量 【 250 kg/m³ 】

8 施工管理

- (1) 施工の安定性を確保するため下記に示す項目について施工管理する。

| | | |
|---------|--|----------------------------|
| ① 形状・寸法 | 鉛直性 | 改良機本体のリーダー内に設置された傾斜計で管理する。 |
| | コラム芯 | 事前にコラム芯にマークを設ける。 |
| | 掘削深度 | 深度計で計測し記録する。 |
| | 改良径 | 攪拌装置の形状・寸法を記録する。 |
| ② 固化材 | ：材料計量 | 水・固化材の重量 |
| | スラリー比重 | 比重計（マッドバランス等） |
| | スラリーの吐出量 | 流量計で計測し記録する。 |
| ③ 攪拌混合度 | ：掘進引き上げ速度 | 速度計で計測し記録する。 |
| | 攪拌装置 | 掘削翼、攪拌翼の枚数など |
| ④ 支持地盤 | ：掘進速度 | 速度計 |
| | オーガー電流値（またはトルク値） | 電流計（またはトルク計） |
| ⑤ 頭部処理 | ：施工後にコラム頭部の位置を所定の仕上がり深度に備えるため、バックホー等で頭部を削り取って処理する。 | |
- (2) コラムの芯ズレ
コラムの芯ズレが許容値を超えた場合は、監督員（監理者）と協議し、設計検討により応力照査を行った上、安全であると判断した場合、設計図書で示された仕様を満足しているものとする。
- (3) 施工の立会い
建築工事の請負業者は、本地業責任者（請負業者の中から選定）及び施工責任者を定め、両者は本施工中は立ち会うものとする。

9 品質検査

- (1) 検査対象群、検査対象層及び調査ケ所数
 - ① 検査対象群は、概ねコラム300本を1単位とする。土層毎に検査対象層を決めるが、最小層厚を0.5mとする。
 - ② 検査対象層は、【粘土質砂】 【シラス】 であり、設計対象層を 【粘土質砂】 とする。
設計対象層の平均強度は他の検討対象層の平均強度を越えないこと。
超えている場合は、最も低い平均強度の層を設計対象層とする。
 - ③ 調査ケ所数

| | |
|--------|-----------------------|
| 頭部コア試験 | 100コラムを1単位とし、1単位毎に1ヶ所 |
| 深度コア試験 | 100コラムを1単位とし、1単位毎に1ヶ所 |
- (2) 合否の判定
 - ① 設計対象層についての抜き取りケ所数をNとする。1ヶ所当たりは3個の供試体を採用し、その平均強度をそのケ所の強度とする。
 - ② 一軸圧縮試験は公的機関あるいは検査員立ち会いの下に行うものとする。
 - ③ 検査手法は品質のバラツキを想定する場合の検査手法Aによる。
 - ④ 検査手法Aによる品質試験
合否の判定は検査対象層におけるNヶ所（抜き取りケ所数）の一軸圧縮試験結果が、下式を満足する場合合格とする。

$$X_N \geq X_L = F_c + k_a \cdot \sigma_d$$

| | |
|---|--|
| \bar{X}_N : Nヶ所の一軸圧縮強度の平均値 (kN/m ²) | X_L : 合格判定値 (kN/m ²) |
| F_c : 設計基準強度 (kN/m ²) | k_a : 合格判定係数 |
| σ_d : 標準偏差 (kN/m ²) = $V_d \cdot \bar{q}_{ud}$ | V_d : 変動係数、品質確認書より想定する。 |
| | \bar{q}_{ud} : 想定した平均一軸圧縮強さ (kN/m ²) |

| 抜き取りケ所数 N | 1 | 2 | 3 | 4~6 | 7~8 | 9 |
|--------------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| 合格判定係数 k_a | 1.9 | 1.7 | 1.6 | 1.5 | 1.4 | 1.3 |

10 報告

- 工事後、次の項目に付いて報告書をまとめ、3部監督員に提出する。
- ① コラム伏図及び番号
 - ② コラムの施工日
 - ③ コラムの径及び長さ
 - ④ 掘削深度
 - ⑤ 掘削速度及び引抜き速度
 - ⑥ 固化材液の配合と固化材の使用量
 - ⑦ コアの強度管理試験結果
 - ⑧ 合格判定結果

11 六価クロム溶出試験

本工事は、施工前において六価クロム溶出試験を行い、その結果が満足することを確認する。

| | | | | |
|--|--|-----------------------|--|---------------|
| |  <p>1級建築士事務所 宮崎県知事登録 第F-1080号 1級建築士登録 第310283号 宇田津 直樹</p> | 制作年月日 . . . 担当者 | 工事名称 向陽の里新棟 / 建設工事 図面内容 地盤改良特記仕様書 | 工事種別 図面No. |
| | | | SCALE NO-SCALE | B-008 |