



Comune di Vasto

# DITTA GALIE' MARIA PIA & C. SNC

*MODIFICA NON SOSTANZIALE DETERMINA DR4/9 DEL  
24/01/2011 AI SENSI ART. 208 DLGS 152/06 ATTINENTE ALLA  
MODALITÀ DI SCARICO DELLE ACQUE REFLUE AL SUOLO"*

***DIMENSIONAMENTO IMPIANTO DI  
TRATTAMENTO ACQUE REFLUE DI  
DILAVAMENTO DI PRIMA PIOGGIA***

Vasto 20 aprile 2023

Ing. Zurlino Giovanni



2

Ing.. ZURLINO Giovanni

Via IV Traversa Italia n.2 Castelmauro (CB) Tel 339/7981140 e-mail [info@zuwaservizi ecologici.it](mailto:info@zuwaservizi ecologici.it)

## SOMMARIO

|       |   |    |
|-------|---|----|
| 1     | Incarico .....  | 3  |
| 2     | Premessa.....   | 3  |
| 3     | Committente, Sito e Caratteristiche Impianto .....          | 5  |
| 4     | Interventi per la depurazione delle acque.....              | 10 |
| 4.1   | Il trattamento fisico .....                                 | 11 |
| 4.1.1 | La Sedimentazione e la Disolatura .....                     | 11 |
| 5     | Descrizione della rete acque meteoriche prima pioggia ..... | 17 |
| 6     | Dimensionamento Impianto di Depurazione .....               | 23 |
| 6.1   | Dimensionamento del Disoleatore.....                        | 23 |
| 7     | Rete di raccolta acque nere.....                            | 27 |
| 7.1   | Caratteristiche del manufatto Imhoff.....                   | 27 |
| 7.2   | Sub irrigazione .....                                       | 28 |
| 7.2.1 | Caratteristiche Costruttive.....                            | 29 |
| 8     | Acque reflue raccolte all'interno del capannone .....       | 33 |
| 9     | Fonti di approvvigionamento idrico .....                    | 33 |
| 10    | Conclusioni.....  | 33 |

## 1 Incarico

Il sottoscritto Ing. Zurlino Giovanni, iscritto all'ordine degli ingegneri della provincia di Campobasso al numero 1464, [REDACTED] con studio in via IV Traversa Italia nr 2 in Castelmauro (CB), [REDACTED] su incarico ricevuto da Gennaro Galiè [REDACTED]

[REDACTED] legale rappresentante della ditta Galiè Maria Pia & C. snc con sede legale in via San Lorenzo 62 a Vasto, ha redatto la presente relazione tecnica di dimensionamento impianto trattamento acque di prima pioggia, ai fini della **modifica non sostanziale** della **DETERMINA DR4/9 DEL 24/01/2011**, ai sensi ex art 208 del D.Lgs 152/2006 riguardante (tra le altre) lo scarico a suolo delle acque reflue di dilavamento prima pioggia derivanti dall'attività di trattamento VFU già trasmessa al Suap Trigno Sinello in data 31/03/2021 (prot.4505) avente come oggetto *"MODIFICA NON SOSTANZIALE DETERMINA DR4/9 DEL 24/01/2011 AI SENSI ART. 208 DLGS 152/06 ATTINENTE ESCLUSIVAMENTE LA MODALITÀ DI SCARICO DELLE ACQUE REFLUE POICHÉ SI È RESO NECESSARIO PROCEDERE ALLO SCARICO AL SUOLO"*.

## 2 Premessa

Quanto illustrato nella presente Relazione Tecnica deve essere vista prevalentemente nell'ottica di una "valutazione dell'ottimale utilizzo delle superfici impermeabili scoperte di stabilimento".

La materia del trattamento delle acque di dilavamento di superfici impermeabili viene regolamentata dal D.Lgs 152/06 e LR 31/2010 Abruzzo, secondo il quale sono considerate acque di prima pioggia quelle corrispondenti per un evento meteorico ad una precipitazione di 40 m3 per ogni ettaro di superficie scolante servita dall'apposita rete di drenaggio, per eventi meteorici distanziati tra loro almeno 7 giorni, restando escluse da tale computo le

superfici coltivate.

Ai fini del dimensionamento delle portate si stabilisce che tale valore venga scaricato in un tempo di 15 minuti.

L'esigenza è infatti quella di attivare, da parte del committente, un percorso di razionalizzazione delle modalità di utilizzo delle superfici impermeabili scoperte, per conseguire i seguenti obiettivi specifici:

- a) riduzione delle superfici scoperte impermeabili soggette alle disposizioni della direttiva, a fronte della delimitazione delle diverse aree destinate alle varie attività, soggette a rischio di dilavamento e quelle non interessate da tale rischio.
- b) Riduzione significativa dei volumi di acque meteoriche da gestire come "acque di prima pioggia" o "acque reflue di dilavamento". Siccome le valutazioni di cui alla precedente lettera a) hanno determinato la scelta di effettuare interventi di parzializzazione della superficie scolante, l'area individuata come non soggetta alle disposizioni della direttiva, viene esclusa dal computo del volume di acque meteoriche da trattare, dotata di proprie canalizzazioni di raccolta delle acque meteoriche indipendenti e separate da quelle a servizio della restante superficie scolante. Un'ulteriore riduzione dei volumi viene essere conseguita operando interventi di raccolta separata delle acque meteoriche non contaminate di tetti, tettoie e simili con loro recapito nella vasca antincendio.

Le acque del piazzale, attraverso opportune pendenze, sono convogliate in canaline. Al termine del percorso tutte le acque raggiungeranno un pozzetto di fine raccolta più ampio dei precedenti, che permetterà di ottenere una prima fase di sedimentazione

Le acque del piazzale, con una portata meteorica calcolata di 11,2 l/sec., verranno, poi, dirette verso il corpo di depurazione attraverso un tubo DN 315 e da qui al pozzetto di ispezione che dovrà essere accessibile per il campionamento da parte delle autorità competenti.

Tenendo presente che la bonifica delle auto e quindi la possibile dispersione di oli e liquidi pericolosi avviene all'interno del capannone artigianale, l'inquinamento del piazzale e quindi delle acque piovane che su di esso dilavano è dovuto essenzialmente alla presenza di sabbia, terriccio e oli minerali leggeri, dovuti a modeste perdite accidentali di auto in sosta, che a causa delle precipitazioni atmosferiche posso

inquinare i corpi ricettori.

Per tale motivo si ritiene più che sufficiente realizzare un impianto di depurazione composto da un dissabbiatore e da un disoleatore dotato di un filtro a coalescenza.

Il refluo che giunge nel dissabbiatore, risulta inquinato dalla presenza di terriccio e sabbia. Tali sostanze, più pesanti dell'acqua, tendono a depositarsi sul fondo della vasca; a questo punto, l'acqua depurata grazie alla sedimentazione delle sabbie, entra nella seconda vasca dove avviene la separazione dagli olii per via gravimetrica. In pratica, nel dissabbiatore, viene determinata una riduzione della velocità del flusso ed una condizione idraulica di calma, innescando così il fenomeno della flottazione delle particelle oleose che si raccolgono sulla superficie del liquido in quanto hanno un peso specifico inferiore a quello del refluo. Dal disoleatore le acque passano attraverso il filtro a coalescenza, il quale separa le microparticelle di olio che non si scindono dall'acqua per semplice flottazione, aumentando il rendimento di separazione che secondo i parametri di legge deve essere superiore al 97%.

Le microparticelle di olio aderiscono al materiale coalescente (assorbimento ), si ingrossano unendosi (coalescenza ) e formano una pellicola di olio. Al raggiungimento di un determinato spessore la pellicola diviene instabile, le parti più grandi si staccano e, secondo il principio gravitazionale salgono in superficie.

### **3 Committente, Sito e Caratteristiche Impianto**

La ditta Galiè Maria Pia & C. ha redatto un progetto per la realizzazione della condotta e contestualmente chiede autorizzazione allo scarico delle acque meteoriche inquinate provenienti dai piazzali di stoccaggio VFU e dalle aree di parcheggio automezzi.

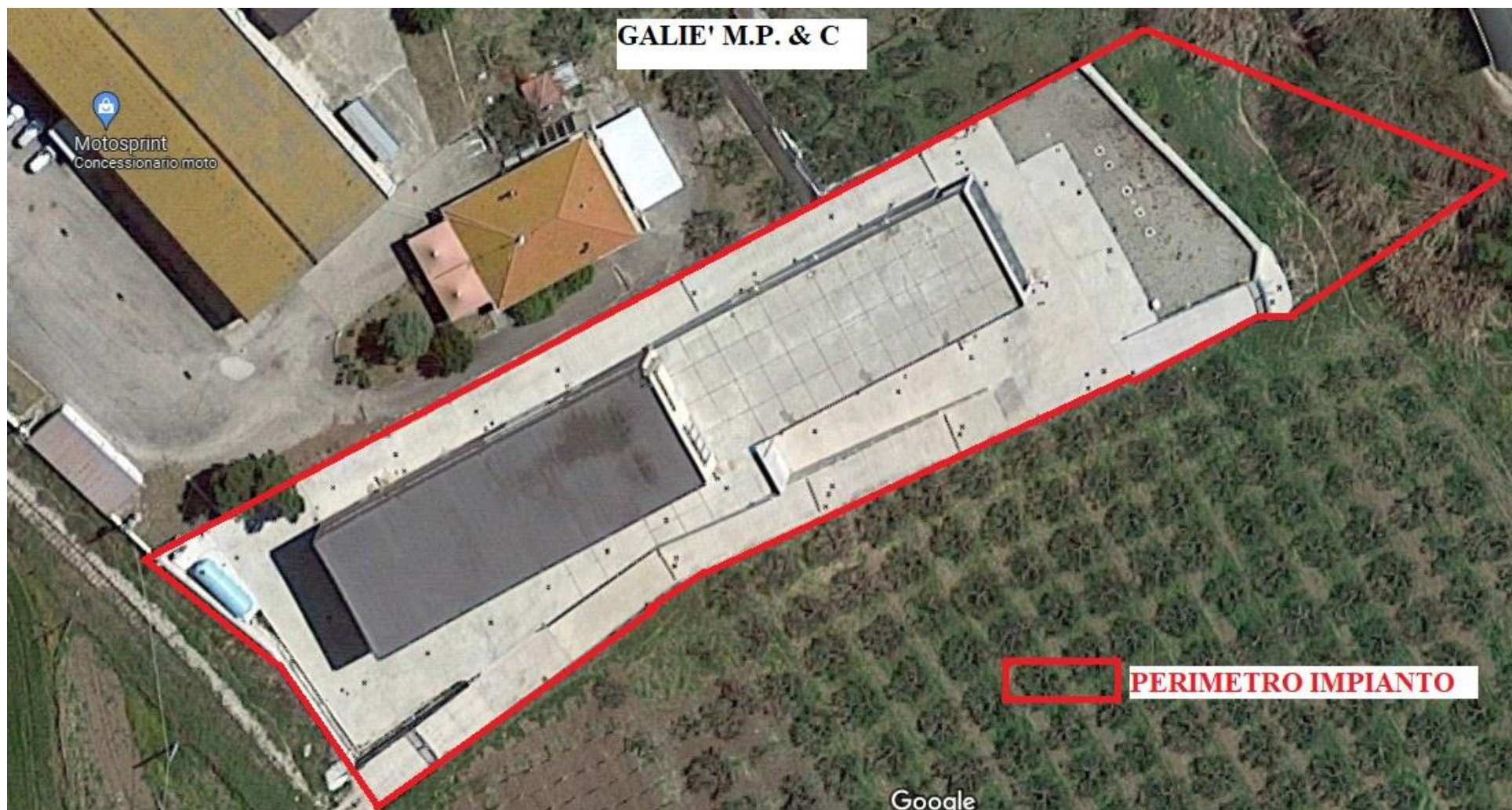
La ditta esercita attività di autodemolizione codice ATECO 46.74

Il lotto su cui insiste l'insediamento è distinto in catasto al Foglio 9 p.lle 4113, 4119, 4092 (ex p.lla 48) -162 nella zona industriale di Vasto, località Punta Penne.









## 4 Interventi per la depurazione delle acque

Nell'ambito dell'attività di lavaggio o di un qualsiasi altro esercizio nel quale possa essere adulterata la qualità delle acque di scarico da scaricare, il rispetto dei limiti normativi allo scarico può essere attuato mediante l'adozione di svariati provvedimenti e soluzioni classificabili essenzialmente in due categorie:

- interventi non strutturali;
- interventi strutturali.

Gli *interventi non strutturali* comprendono tutte le azioni non invasive di controllo dell'inquinamento, le quali non richiedono il successivo trattamento delle acque per mezzo di impianti di depurazione.

La migliore soluzione non strutturale è la riduzione fino al potenziale annullamento delle fonti di potenziale contaminazione presenti sulle superfici esterne dei veicoli. Il contenimento e la protezione delle sostanze inquinanti dal dilavamento, infatti, diminuiscono notevolmente il rischio di superamento dei limiti di legge allo scarico, costituendo efficaci espedienti affinché le acque reflue non ricadano nel novero dei reflui industriali.

Tale risultato può essere ad esempio raggiunto attraverso:

- tenuta efficiente degli autoveicoli in termini di manutenzione ordinario per annullare eventuali perdite dovute a olii, grassi ecc...
- confinamento delle attività che possono arrecare sporcizia (travasi di oli, rifornimento mezzi, etc.) in zone non dilavabili;
- aspirazione periodica del materiale di deposito all'interno di pozzetti, caditoie e tubazioni di raccolta delle acque;
- rimozione immediata di eventuali fuoriuscite di oli, perdite di idrocarburi, sversamenti accidentali mediante apposite sostanze adsorbenti;
- divieto o limitazione del transito dei mezzi in determinate aree

Gli *interventi strutturali* comprendono tutte le soluzioni tecniche e tecnologiche di controllo dell'inquinamento delle acque da attuare prima dello scarico nel corpo ricettore. Essi possono



essere effettuati mediante:

c

- installazione di impianti di trattamento e depurazione (di tipo biologico, fisico, chimico-fisico o fitodepurativo);

Tutti questi interventi possono essere utilizzati singolarmente o in maniera congiunta; il principio alla base di ogni scelta rimane comunque quello di pianificarne la corretta adozione onde evitare che sostanze idro-inquinanti raggiungano i corpi ricettori in concentrazioni superiori a quelle imposte dalla normativa applicabile.

Di seguito si provvederà alla disamina dei sistemi di trattamento delle acque di lavaggio utilizzati dalla ditta Lancieri:

- *sistemi di trattamento fisici;*
- *sistemi di trattamento chimico-fisici.*

Sono stati volutamente tralasciati dall'analisi i metodi di depurazione dei reflui mediante impianti biologici e vassoi fitodepurativi, scarsamente utilizzati in tale ambito e non applicabili nella maggioranza delle attività produttive a causa del cospicuo spazio da essi richiesto.

#### **4.1 Il trattamento fisico**

Il trattamento fisico di un refluo consiste nella separazione degli elementi contaminanti in esso presenti mediante barriere fisiche che ne permettano la rimozione meccanica senza l'intervento di reazioni chimiche.

In ambito delle acque di lavaggio degli autoveicoli con sola acqua il trattamento fisico è realizzato tramite due processi fondamentali attuati sempre congiuntamente:

- ✓ il processo di sedimentazione;
- ✓ il processo di disoleazione

##### **4.1.1 La Sedimentazione e la Disoleatura**

La *sedimentazione*, o *dissabbiatura*, è il processo di rimozione per separazione gravitazionale delle particelle in sospensione nel refluo.

In un impianto di depurazione delle acque meteoriche essa costituisce la prima fase del trattamento fisico (inserita a monte del processo di disoleazione per garantirne una maggiore efficacia) e provvede a rimuovere dal refluo le particelle che potrebbero intasare le maglie della parte filtrante. La sedimentazione dei solidi sospesi in un fluido dipende da vari fattori tra cui:

- grado di turbolenza del fluido;
- forma, dimensione e densità delle particelle;
- viscosità e densità del fluido.

In assenza di turbolenza, la grandezza fisica che quantifica la resistenza al libero movimento di una particella, dovuto alla forza di gravità ed alla spinta idrostatica, è detta *forza di attrito viscoso*, formulata mediante la *legge di Stokes*.

Nella sua formulazione più semplice, relativa a una particella sferica immersa in acqua, tale legge è espressa come:

$$v = \frac{g}{18} * D^2 (p_a - p_o) \text{ [cm/s]}$$

dove

$g$  = accelerazione di gravità [cm/sec<sup>2</sup>]

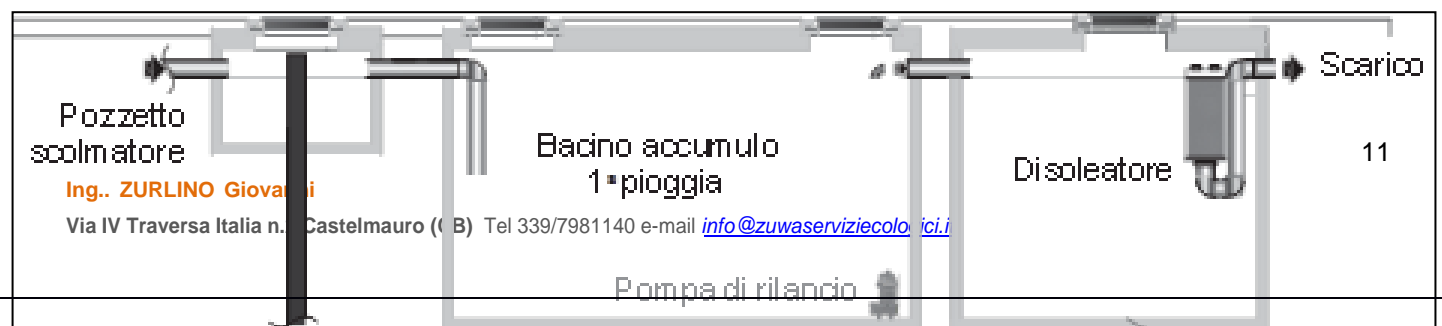
$m$  = viscosità dinamica dell'acqua sporca alla temperatura di progetto dell'impianto [g/cm\*s]

$D$  = diametro delle particelle

$P_a, P_o$  = densità dell'acqua e dell'olio alla temperatura di progetto dell'impianto [g/cm<sup>3</sup>]

La legge di Stokes si basa sul fatto che quanto più il liquido è viscoso, tanto più bassa è la velocità di un corpo lasciato libero nella sua massa; la forza di attrito viscoso ha segno negativo in quanto possiede verso opposto a quello del movimento a causa della gravità.

Un corpo immerso in un fluido è però sottoposto principalmente alla forza di gravità e alla *spinta idrostatica* (o di *Archimede*) che, sempre nel caso della sfera, sono enunciabili mediante le seguenti relazioni.



$$\text{Spinta idrostatica: } F_a = \frac{4}{3} \pi r^2 \mu \rho$$

$$\text{Forza Gravitazionale: } F_g = \frac{4}{3} \pi r^2 \mu \rho$$

dove

$\rho_w$  è la densità del fluido (acqua)

$\rho_0$  è la densità del corpo

$r$  è il raggio della sfera

$g$  è l'accelerazione di gravità ( $9,81 \text{ m/s}^2 = 981 \text{ cm/s}^2$ ).

Anche la spinta idrostatica ha segno negativo in quanto si oppone alla forza di gravità

Una sfera immersa in un fluido raggiunge la condizione di equilibrio arrivando a una velocità costante che si verifica quando la resistenza opposta dalla viscosità del liquido è esattamente bilanciata dalla forza di gravità e dalla spinta idrostatica, vale a dire:

$$F_s + F_a + F_g = 0$$

La gravità esercita la sua influenza prevalente sulle particelle fino a quando queste possiedono un diametro di circa 10-20  $\mu\text{m}$ , al di sotto del quale livello la decantazione è fortemente ostacolata dalle forze di natura elettrostatica.

Il coefficiente di viscosità dinamica dell'acqua,  $\eta_w$ , è una grandezza fisica derivata espressa in:

- Poise (simbolo  $P$ ) nel sistema centimetro-grammo-secondo;
- $\text{Pa} \cdot \text{s}$  (Pascal per secondo) nel Sistema Internazionale S.i,

|         |            |                  |
|---------|------------|------------------|
| Ghiaie  | grossolane | 60 mm            |
|         | medie      | 20 mm            |
|         | fini       | 6 mm             |
| Sabbie  | grossolane | 2 mm             |
|         | medie      | 0,6 mm           |
|         | fini       | 0,2 mm           |
| Limi    | grossolani | 60 $\mu\text{m}$ |
|         | medi       | 20 $\mu\text{m}$ |
|         | fini       | 6 $\mu\text{m}$  |
| Argille |            | 2 $\mu\text{m}$  |

Classificazione granulometriche delle particelle

La tabella seguente riporta i valori quantitativi dei principali parametri che intervengono nel processo di decantazione dei sedimenti in acqua.

| Parametro                                       | Valore  |
|---|---|
| Diametro sedimenti, $d$                         | Da 2,0 mm (sabbie grossolane) a 2 $\mu\text{m}$ (argille) |
| Densità sedimenti, $\rho_0$                     | 2,5-2,7 g/cm <sup>3</sup>                                 |
| Coefficiente viscosità dinamica acqua, $\eta_w$ | 1,792 cP a 15 °C ; 1,002 cP a 20 °C ;<br>0,890 cP a 25 °C |

La fase di sedimentazione di un impianto di trattamento delle acque di un autolavaggio ad uso privato contribuisce a rimuovere un'importante frazione degli inquinanti provenienti dalla pulizia superficiale degli automezzi che possono decantare autonomamente.

Il principale fattore che governa l'efficienza di allontanamento delle particelle sospese è il *tempo di decantazione*, il quale, come si desume dalla formula, è inversamente proporzionale



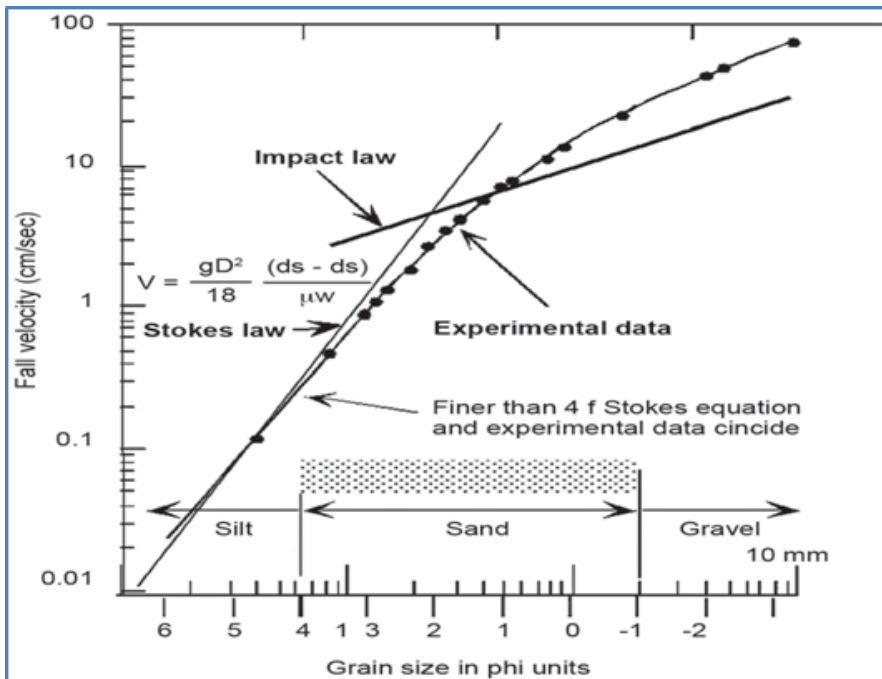
al quadrato del loro diametro: materiali con granulometria sabbiosa si depositano in brevissimo tempo mentre particelle fini, come i limi e le argille, possono richiedere tempi di decantazione molto più lunghi, influenzati dal movimento dell'acqua all'interno del sedimentatore e dalle forze di natura elettrostatica.

Anche un eventuale utilizzo di griglie o di altri tipi di barriere non apporta grossi vantaggi in quanto, se troppo fitte, possono creare scompensi di carattere idraulico, rallentando eccessivamente il deflusso, mentre se a maglia più larga servono semplicemente a trattenere i sedimenti più grossolani, dimostrandosi inefficaci per quelli più fini.

Prima di progettare un sedimentatore è perciò importante valutare le caratteristiche delle particelle potenzialmente presenti sulle superfici scolanti che saranno poi trasportate in sospensione durante il lavaggio, al fine di poter determinare il necessario tempo di ritenzione.

In attività dove è maggiore la probabilità di avere particolato sulle superfici scolanti (come nel caso in esame), può essere necessario aumentare il volume deputato alla sedimentazione in modo da abbassare la velocità del reflu e favorire la decantazione delle particelle sospese; in attività che non generano polveri oppure sulle cui superfici esterne i sedimenti sono in limitata quantità, il volume da approntare per la sedimentazione può essere inferiore.

Non esiste una regola ben definita per il dimensionamento delle vasche di sedimentazione; il principio base da utilizzare nella progettazione è che maggiori sono il volume e il tempo a disposizione per la decantazione, maggiori saranno il rallentamento del reflu e, di conseguenza, l'efficacia di sedimentazione delle particelle sospese.



Il refluo che giunge nel dissabbiatore, risulta inquinato dalla presenza di terriccio e sabbia. Tali sostanze, più pesanti dell'acqua, tendono a depositarsi sul fondo della vasca nel dissabbiatore, viene determinata una riduzione della velocità del flusso ed una condizione idraulica di calma, innescando così il fenomeno della flottazione delle particelle oleose che si raccolgono sulla superficie del liquido in quanto hanno un peso specifico inferiore a quello del refluo. Dal sedimentatore le acque passano al disoleatore statico dove le microparticelle "coalescono" tra loro e si raccolgono in superficie.

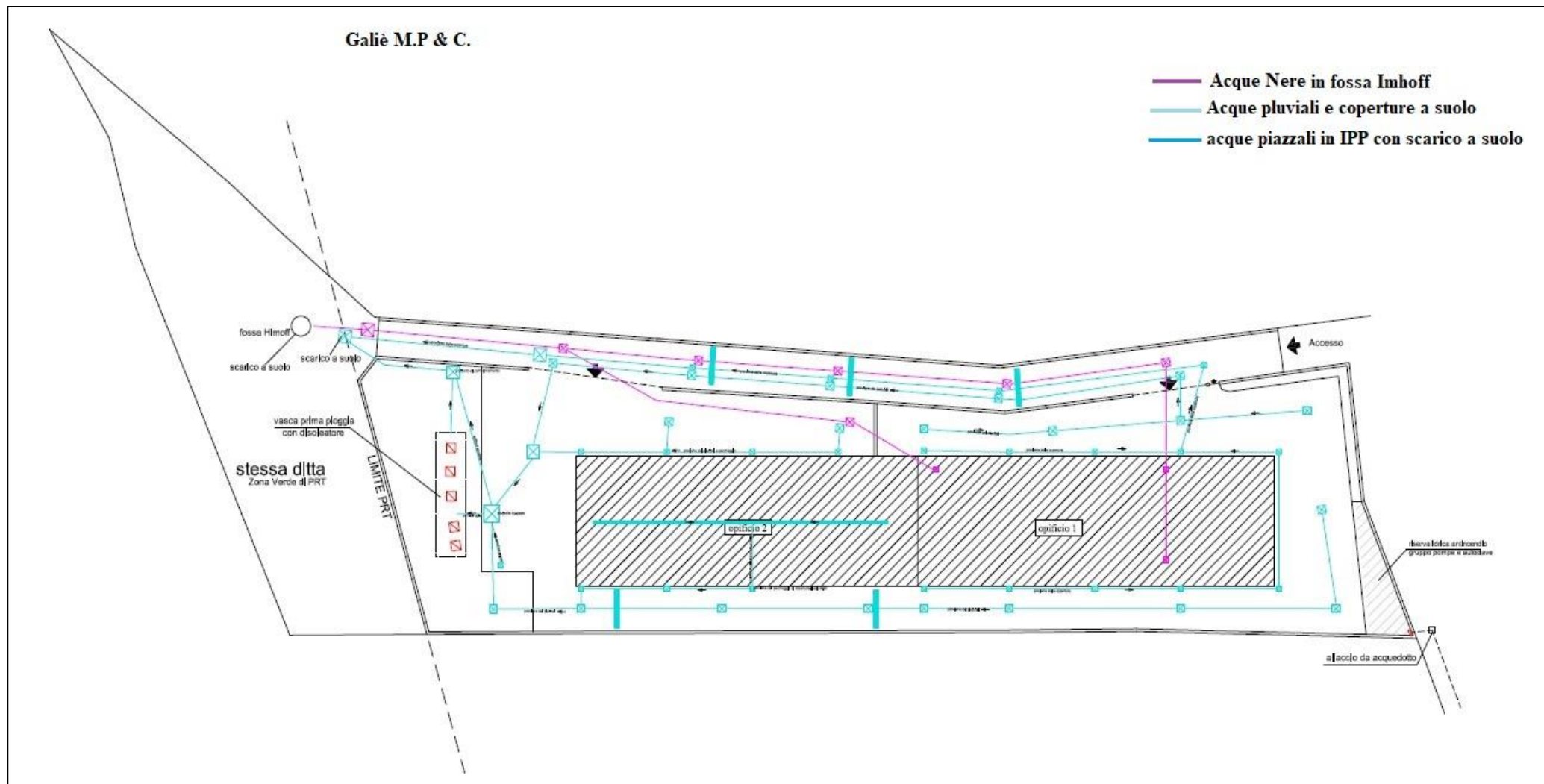
Un tubo pescante a metà disoleatore permette lo scarico dell'acqua depurata in una vasca di rilancio e da qui al suolo.

## 5 Descrizione della rete acque meteoriche prima pioggia

L'oggetto della presente istanza, riguarda la richiesta di autorizzazione allo scarico a suolo delle acque di prima pioggia in uscita dall'impianto di depurazione già installato. ***Si è reso necessario procedere allo scarico al suolo perché, nonostante con nulla osta del Coniv (vedi allegato) per l'allaccio di tali acque nella rete fognaria, resta l'impossibilità tecnica (a meno di costi onerosi) di raggiungere tale rete per via della distanza e del dislivello da affrontare.***

La superficie scoperta su cui verranno svolte le operazioni di stoccaggio VFU da bonificare e non, e lo stoccaggio dei rifiuti da essi prodotti, nonché la loro movimentazione è interamente dotata di sistema di raccolta e trattamento delle acque di dilavamento e prima pioggia. La pavimentazione è completamente impermeabile.

In allegato planimetria scala 1:500



Estratto planimetria rete acque



La superficie delle aree interessate dalla rete di acque meteoriche inquinate è pari a

- Opificio 2: 596,00 m<sup>2</sup>
- Superficie piazzale di messa in riserva : 713,00 m<sup>2</sup>
- **Totale superficie = 1.309 m<sup>2</sup>**

Le acque pluviali delle coperture (opificio 1,2), non essendovi motivi di eventuale contaminazione vengono convogliate direttamente nella rete di acque bianche, senza necessità di essere depurate. Saranno ricongiunte prima dello scarico a suolo con le acque depurate in uscita dal pozzetto fiscale.

La superficie interna dell'opificio 2 è dotata di una griglia longitudinale collegata lato NE alla rete di raccolta acque di reflue di prima pioggia. Tale superficie è interessata dal lavaggio dei pezzi e attrezzature necessari per la bonifica. Sempre all'interno dell'opificio 2, in una zona dedicata di circa 20 m<sup>2</sup>, vi è la zona di bonifica dotata di una vasca a tenuta (nr.4 in planimetria processo) che raccoglie oli e idrocarburi sversati nella bonifica, che saranno smaltiti ad impianto autorizzato tramite un autospurgo.

La peculiarità dell'impianto già installato è quella di essere dotato di un ulteriore disoleatore che riceve le acque dall'area pressa (nr.13 in planimetria di processo) per eventuali ulteriori sversamenti di oli e/o idrocarburi che dovessero percolare a seguito della pressatura dei veicoli bonificati. Questa peculiarità consente di "alleggerire" il carico oli al successivo filtro a coalescenza a seguito della sedimentazione e permettere quindi una maggiore sicurezza delle acque scaricate a suolo.

Le acque nere dei servizi igienici, invece, arrivano ad una fossa imhoff opportunamente dimensionata.

Nel caso in esame si riporta la tipologia dell'impianto di depurazione **installato** e fornito dalla ditta **Depur Padana Acque**.

La descrizione di impianto, con le relative aree di stoccaggio ed operazioni di trattamento sui VFU e quantitativi, è stata dettagliatamente descritta nella Relazione Tecnica di

Impianto RT0509 che si riallega a valle del presente documento.

L'impianto, come abbiamo già detto, è essenzialmente costituito da Pozzetto scolmatore PSC che raccoglie le acque provenienti da:

- Area Pressa
- Area Piazzale SW
- Area piazzale NW

La prima pioggia confluisce in un bacino d'accumulo e da un separatore Oli DSL. La funzione del pozzetto scolmatore PSC è quella di smistare le acque di "prima pioggia", dalle successive di "seconda pioggia". Affinché ciò avvenga nel rispetto delle disposizioni di Legge, il pozzetto PSC prevede oltre le tubazioni descritte in ingresso, opportunamente dimensionate, nr. 2 tubazioni d'uscita, disposte ad altezze diverse in modo da favorirne l'interessamento da parte dell'acqua in due momenti successivi e distinti.

La prima tubazione coinvolta all'attraversamento da parte delle acque piovane è, ovviamente, quella posizionata più in basso rispetto alle altre presenti nel pozzetto PSC, ed è anche quella che, condurrà al sistema di depurazione.

L'acqua di "prima pioggia" defluisce quindi al bacino di accumulo, dimensionato secondo le direttive della Legge Regione Lombardia N° 04/06, in modo tale da garantire lo stoccaggio provvisorio delle acque "corrispondenti per ogni evento meteorico ad una precipitazione di 5 mm uniformemente distribuita sull'intera superficie scolante servita dalla rete di drenaggio".

Raggiunta la condizione di "livello massimo" una valvola a clapet di non ritorno interromperà automaticamente l'ingresso dell'acqua al bacino d'accumulo.

A questo punto, le acque in esubero, altrimenti dette di "seconda pioggia", potranno defluire direttamente al suolo, usufruendo della linea di troppo pieno che by-passerà l'intero sistema di trattamento conducendo direttamente allo scarico. Le acque di prima pioggia invece, dopo i trattamenti di dissabbiatura, disoleazione, confluiscono in un pozzetto fiscale per le ispezioni dell'autorità di controllo, saranno scaricate a suolo per l'impossibilità tecnica ed economica di allaccio alla rete fognante già descritta in premessa.

Terminato l'evento meteorologico causa della precipitazione piovosa, potrà finalmente entrare in funzione il dispositivo di allontanamento delle acque di "prima pioggia".

Tale dispositivo consiste essenzialmente in un Timer attivato da apposito interruttore a galleggiante SL. Grazie a questa combinazione di automatismi, sarà possibile gestire il funzionamento dell'elettropompa sommergibile MP1, ubicata all'interno del bacino di accumulo.

Nota: dopo il riempimento del bacino d'accumulo V1/V2 e prima dell'accensione della pompa MP1 di rilancio delle acque di prima pioggia al disoleatore, trascorrerà un tempo non inferiore alle 48 ore, come previsto dalle Normative di Legge.

Lo scopo dell'elettropompa sommergibile MP1 è quello di permettere lo smaltimento graduale delle acque di "prima pioggia", alimentando a portata costante, previo passaggio attraverso un pozzetto parzializzatore di portata PX, alla susseguente sezione di disoleazione DSL, in un momento successivo all'evento meteorico, ma compreso entro le 48 ore dal termine di quest'ultimo.

Tale meccanismo automatico è gestito mediante Timer alloggiato nel Quadro Elettrico Generale d'automazione e comando.

Il funzionamento graduale e costante dell'elettropompa sommergibile MP1 nell'arco delle 48 ore successive all'evento meteorico, assicurerà un funzionamento regolare della sezione di disoleazione DSL, impedendo la formazione di turbolenze, dannose ai fini della separazione degli Oli e delle sostanze leggere dall'acqua.

Il disoleatore DSL, in particolare, viene attrezzato al suo interno con un filtro a coalescenza in neoprene, la cui funzione è quella di ottenere la separazione delle sostanze leggere (densità non superiore a 95 gr/litro) dall'acqua per semplice flottazione, ed incrementare il rendimento di separazione del disoleatore, che deve assicurare gli abbattimenti previsti dalle NORME DIN 1999 – N.E. 858 / I e II.

Il filtro a coalescenza permette, dunque, l'attuazione dei fenomeni fisici dell'assorbimento e della coalescenza.

In pratica le microparticelle d'Olio aderendo al materiale coalescente (assorbimento), unendosi le une alle altre si ingrosseranno dando luogo a grosse particelle o gocce

(coalescenza). Al raggiungimento di un determinato volume la goccia d'Olio diverrà instabile, per cui si distaccherà e per effetto del diverso peso specifico rispetto all'acqua, risalirà in superficie.

Il funzionamento del sistema a coalescenza è garantito per un servizio continuo privo di manutenzione per periodi di tempo variabili in funzione delle garanzie che dovranno essere di volta in volta rispettate allo scarico (ad esempio, nel caso di impianti destinati allo scarico sul suolo, **come in questo caso**) sarà necessario provvedere alla manutenzione e all'eventuale sostituzione del filtro a coalescenza almeno una volta ogni sei mesi; per scarichi che recapitano in Acque superficiali, almeno una volta all'anno; per scarichi in Pubblica fognatura una volta all'anno la pulizia ed una volta ogni due anni la sostituzione).

I disoleatori Depur Padana Acque, secondo le Norme DIN 1999, sono muniti inoltre d'un dispositivo di sicurezza allo scarico, previsto per impedire la fuoriuscita accidentale di sostanze leggere.

Il dispositivo di sicurezza consiste essenzialmente in un otturatore a galleggiante tarato in funzione sulla densità dell'Olio minerale o delle sostanze da trattenere, ed è alloggiato in guida all'interno d'un apposito collettore Inox.

Al raggiungimento dello stato di riempimento al 90% del volume massimo interverrà un allarme visivo per la segnalazione preventiva della condizione di allarme.

Nel caso in esame è stata installata una Vasca di disoleazione V0 che riceve le acque dalla sezione "Pressa" prima di confluire in un pozzetto di campionamento e di conseguenza nell'impianto appena descritto. La pressa riduce volumetricamente le carcasse bonificate così da conferirli in "pacchi" alle successive fasi di gestione.

**L'uscita delle acque dal sistema di trattamento appena descritto, impossibilitate ad essere convogliate nel sistema fognario e a corpo idrico superficiale, viene convogliata a suolo.**



## 6 Dimensionamento Impianto di Depurazione

### Volume di accumulo

*Primi 40 mc per ogni ettaro (LR 31/2010) ovvero 5 mm di acqua di dilavamento su superficie scolante.*

Volume di prima pioggia calcolato:

$$VPP = 1.309 \times 5 = 6 \text{ m}^3$$

S: Superficie scolante drenante servita dalla rete di drenaggio: **1.309 m<sup>2</sup>**

*A fronte di un dimensionamento teorico (tenuto conto della LR 31/2010) pari a 6 mc di accumulo, è stata installato un impianto con un volume di accumulo di 12,5 mc. (+ 100%) per eventuali ampliamenti che la ditta potrebbe riservarsi di richiedere.*

### Dimensionamento del Disoleatore

Dovendo provvedere allo smaltimento dell'acqua di prima pioggia nell'arco delle 48 ore successive dal termine dell'evento meteorico che l'ha generato, ne deriva che l'alimentazione della successiva sezione di disoleazione dovrà avvenire ad una portata oraria non inferiore a:

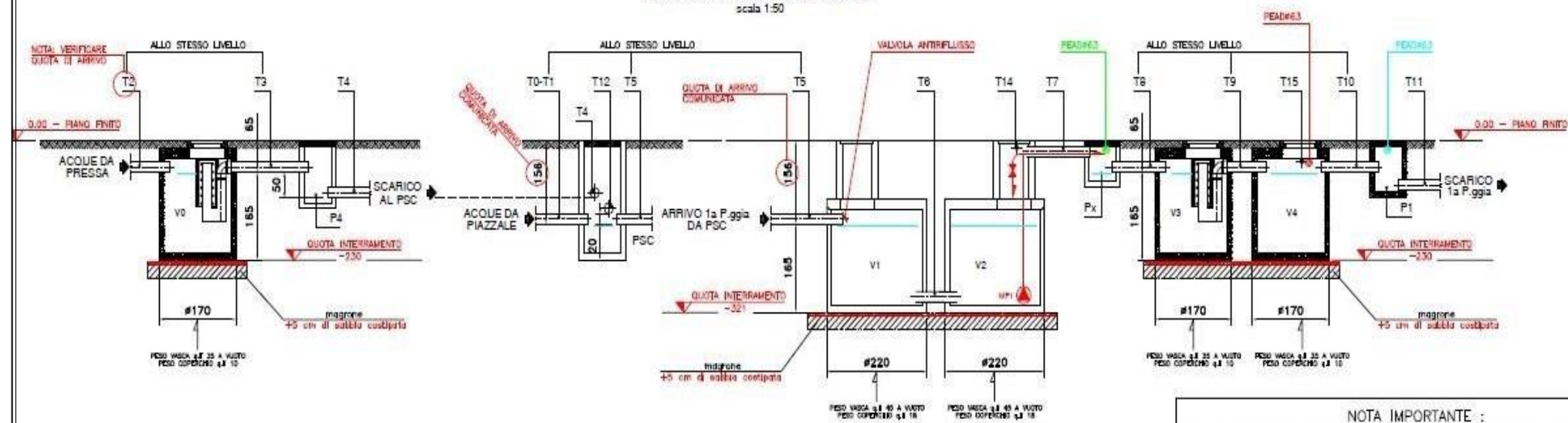
$$12.500 \text{ litri} : 48 \text{ ore} = 260 \text{ litri/ora corrispondente a } 0,072 \text{ litri/sec}$$

Tipologia di Depuratore Prescelto

| Area Piazzale<br>(in mq) | PSC<br>(in cm) | Separatore fanghi<br>DSB<br>(in cm) | Separatore Oli<br>DSL<br>(in cm) | Grandezza<br>Nominale<br>(lt/sec) | Tavola n° |
|--------------------------|----------------|-------------------------------------|----------------------------------|-----------------------------------|-----------|
| 0 ÷ 200                  | 80 x 80 x 100  | Ø 150 x 210 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15937     |
| 200 ÷ 500                | 80 x 80 x 100  | Bicamerale Ø 250 x 210 H            |                                  | GN 3 - V                          | 15938     |
| 500 ÷ 750                | 80 x 80 x 100  | Ø 250 x 210 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15939     |
| 750 ÷ 1.000              | 80 x 80 x 100  | Ø 250 x 210 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15940     |
| 1.000 ÷ 1.250            | 80 x 80 x 100  | Ø 250 x 290 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15941     |
| 1.250 ÷ 1.500            | 80 x 80 x 100  | Ø 250 x 290 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15942     |
| 1.500 ÷ 2.000            | 80 x 80 x 100  | Ø 220 x 280 H                       | Ø 170 x 230 H                    | GN 3 - V                          | 15943     |
|                          |                | Ø 220 x 280 H                       |                                  |                                   |           |
| 2.000 ÷ 2.500            | 80 x 80 x 100  | Ø 220 x 280 H                       | Ø 170 x 230 H                    | GN 3 - V                          | 15944     |
|                          |                | Ø 220 x 280 H                       |                                  |                                   |           |
| 2.500 ÷ 3.000            | 80 x 80 x 100  | Ø 250 x 290 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15945     |
|                          |                | Ø 250 x 290 H                       |                                  |                                   |           |
| 3.000 ÷ 3.500            | 80 x 80 x 100  | Ø 250 x 290 H                       | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15946     |
|                          |                | Ø 250 x 290 H                       |                                  |                                   |           |
| 3.500 ÷ 4.000            | 80 x 80 x 100  | Bicamerale 550 x 250 x 265 H        |                                  | GN 3 - V                          | 15947     |
| 4.000 ÷ 4.500            | 80 x 80 x 100  | 550 x 250 x 265 H                   | Ø 150 x 157 H                    | GN 3 - V                          | 15948     |

# PROSPETTO SEZIONATO VASCHE

scala 1:50



## DISPOSIZIONE PLANIMETRICA

scala 1:50

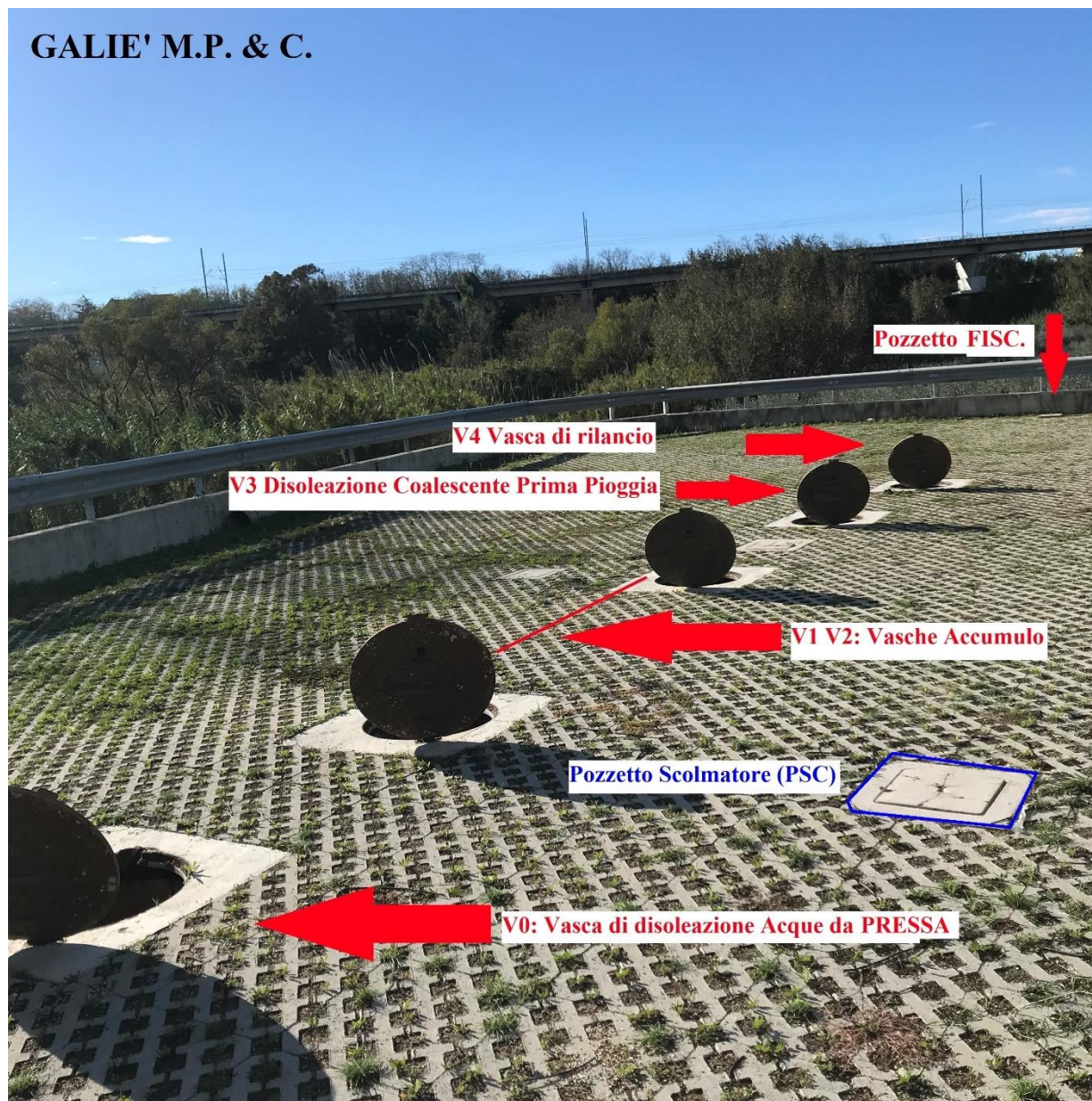
Ing.. ZURLINO Giovanni

Via IV Traversa Italia n.2 Castelmauro (CB) Tel 339/7981140 e-mail [info@zuwaserviziologici.it](mailto:info@zuwaserviziologici.it)





**GALIE' M.P. & C.**







## **7 Rete di raccolta acque nere**

Le acque nere provenienti dai servizi igienici, tramite una rete dedicata confluiscono alla fossa settica di tipo imhoff e di conseguenza disperse per sub irrigazione di cui alle norme tecniche dell'allegato 5 del DM 04/02/1977. Risulta impossibile (a meno di costi onerosi) raggiungere la rete consortile delle acque nere, perché si trova ad una considerevole distanza intervallata da pendii scoscesi che necessitano la costruzione di un ponte per il passaggio del tubo.

Nella costruzione delle fosse settiche tipo IMHOFF si è prestata particolare attenzione al dimensionamento ed a tutti gli accorgimenti previsti nel bollettino ufficiale della Regione Veneto n° 30 del 18/06/1986.

Per le loro caratteristiche sono particolarmente indicate nel trattamento di tutti gli scarichi (di origine domestica).

Le fosse in oggetto sono state dimensionate tenendo conto della discontinuità di scarico degli utenti per cui in fase di progettazione si è conservato un margine di iper-dimensionamento per garantire, in casi eccezionali, le caratteristiche dell'effluente.

### **7.1 Caratteristiche del manufatto Imhoff**

La vasca, di cui alleghiamo lo schema, si compone di tre vani sovrapposti in senso verticale: VANO A: Predisposto a setti in c.a.v. inclinati e ritti destinato alle schiume e formazione delle croste pari al 20% del vano B, del quale ne è parte integrante.

VANO B: Predisposto alla sedimentazione in modo che i liquidi ci sostino dalle 4 alle 5 ore con carico di punta. Negli interspazi tra il suddetto vano a tramoggia A-B ed il cilindro esterno vi sarà la raccolta dei gas estraniati tramite tubo  $\varnothing$  10 di ventilazione.

VANO C: Vano di digestione calcolato in base ad una dotazione idrica di lt 200 Ab./Eq. inversamente proporzionale per una estrazione annuale dei fanghi.

La vasca in c.a.v. interamente prefabbricata a tenuta stagna, costituisce un vero e proprio impianto di depurazione mediante processo anaerobico nel quale avviene la separazione e la mineralizzazione dei solidi sedimentati contenuti nei liquami civili.

Lo schema allegato mostra i tre vani ed in specie sedimentazione nel quale i liquami durante le 4-5 ore in cui vi rimangono, si sedimentano; cioè a dire le materie leggere, schiume salgono

formando la crosta, mentre quelle pesanti si attraverso una feritoia disposta in senso diametrale, avviandosi al vano di digestione e mineralizzazione.

Onde evitare che i gas formati durante il processo di digestione dei fanghi possano disturbare nella parte superiore la separazione e sedimentazione, la tramoggia conica funge da setto separatore avviando i gas lateralmente negli interspazi suddetti.

I fanghi depositati verranno periodicamente estratti mediante estrazione manuale.

Prima dell'entrata in funzione la vasca dovrà essere riempita d'acqua fino al livello dello scarico in modo da controllarne la tenuta che dovrà essere stagna.

Successivamente l'entrata in funzione le pareti della vasca subiscono una fermentazione acida a 15°C, durante un periodo che oscilla dai 2 ai 5 mesi chiamato "maturazione".

Tale periodo potrà essere ridotto mediante immissione di fanghi digeriti provenienti da altra vasca in funzione definitiva oppure aggiungendo piccole dosi di latte di calce.

Con la digestione si eliminano il 50% delle sostanze organiche presenti nei fanghi dando i seguenti risultati:

- Riduzione di 1/3 del peso delle sostanze secche con conseguente diminuzione della domanda biochimica di O<sub>2</sub> (BOD<sub>5</sub>) del 35%.
- Sensibile diminuzione dei germi patogeni.
- Alta concentrazione di fanghi facilmente estraibili e disseccabili in via naturale.

L'ispezione e l'estrazione periodica potrà avvenire facilmente tramite chiusini a passo d'uomo opportunamente di caso in caso predisposti.

## **7.2 Sub irrigazione**

A valle di tale vasca imhoff interviene la subirrigazione che consiste in un sistema di smaltimento delle acque reflue nelle parti superficiali del terreno che permette una ulteriore depurazione dei liquami grazie ai processi naturali di auto depurazione, biologica e chimica, che avvengono in tutti i terreni. Il sistema definito "subirrigazione" permette la dispersione dei reflui chiarificati, provenienti da un trattamento primario, negli strati superficiali del terreno che vengono assorbiti e degradati biologicamente.

Il pozzetto di cacciata ottimizza lo smaltimento delle acque reflue nel terreno, accumulando e scaricando automaticamente una quantità ottimale di liquame che si distribuisce in maniera uniforme lungo tutta la condotta disperdente.

I terreni adibiti alla dispersione dei reflui con il sistema della subirrigazione per utenze di civile abitazione debbono rientrare nelle caratteristiche previste dalla prova di percolazione in ragione della seguente tabella:

| Natura del terreno                  | Percolazione | Condotta disperdente |
|-------------------------------------|--------------|----------------------|
|                                     | min          | MI/AE                |
| Sabbia sottile-materiale di riporto | < 2          | 1,5 - 2              |
| Sabbia grossa pietrisco             | 5            | 2,5 - 3              |
| Sabbia sottile con argilla          | 10           | 4,0 - 5              |
| Argilla con poca sabbia             | 30/60        | 8,5 -10 Poco adatta* |
| Argilla compatta                    | > 60         | Non adatta *         |

\* utilizzare la subirrigazione drenata

### 7.2.1 Caratteristiche Costruttive

**Trattamento Primario:** Fossa settica Imhoff

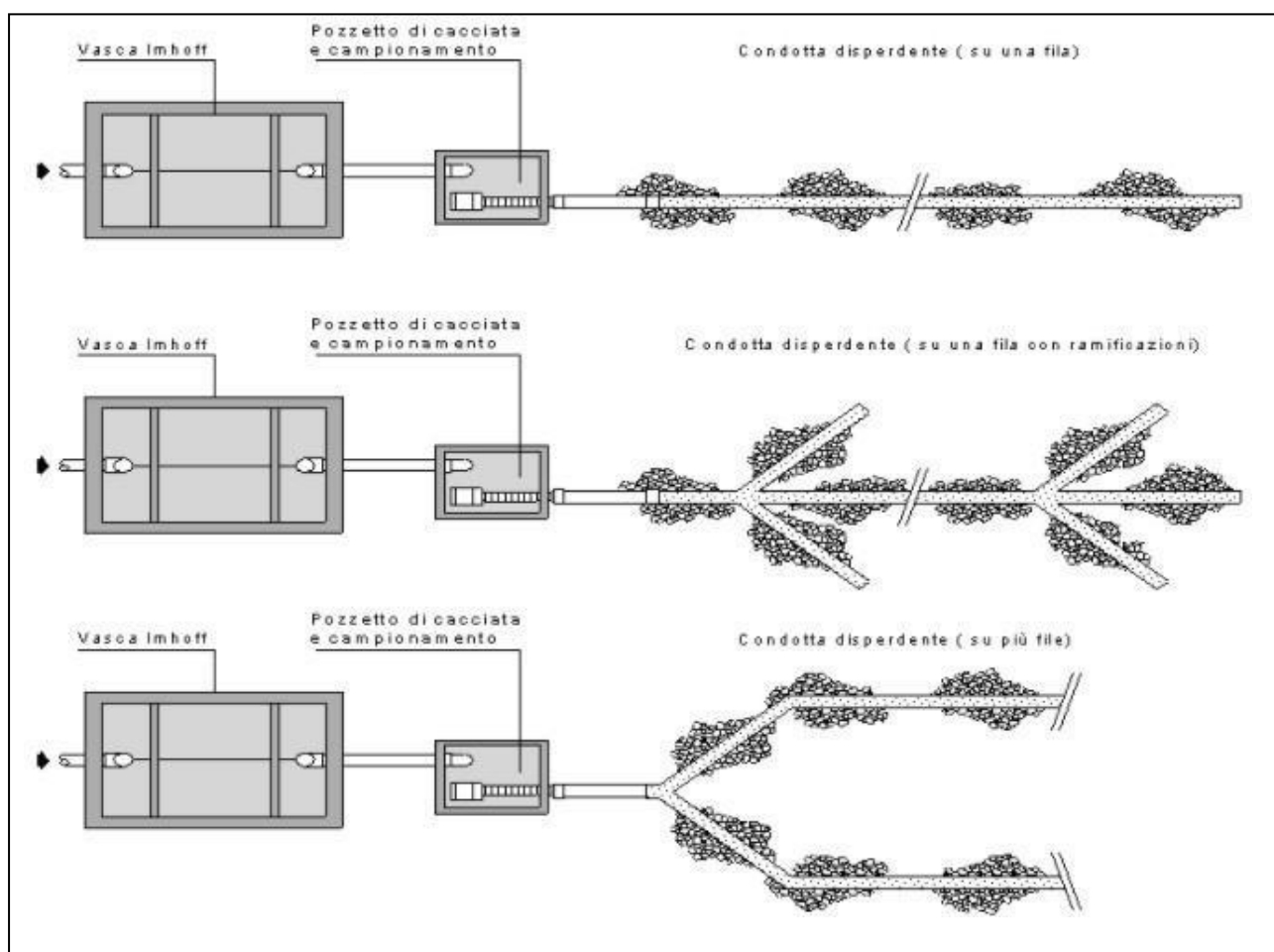
**Pozzetto di raccolta e cacciata:** Collegato all'impianto di trattamento primario per mezzo di una condotta a tenuta in PVC e munito di un dispositivo cacciata in grado di garantire ai reflui il raggiungimento del limite finale della condotta disperdente.

**Pozzetto di cacciata:** Gestisce lo scarico intermittente dei reflui nella condotta disperdente. Costituito da un sistema a galleggiante, permette la realizzazione di un battente adeguato a garantire la distribuzione dei reflui in tutta la lunghezza della condotta disperdente.

**Condotta disperdente:** Lo sviluppo totale della condotta disperdente viene calcolato in ragione del numero di A. E. .Lo schema planimetrico può essere del tipo unico o ramificato con distanza minima tra gli assi di 3 m. ed una pendenza 0,4 – 0,6% (vedi schizzo 1). Con terreni aventi pendenza superiore al 15% è opportuno valutare eventuali fenomeni franosi. Per ragioni igieniche la condotta disperdente deve distare da impianti e/o servizi destinati al trasporto di acqua potabile di almeno

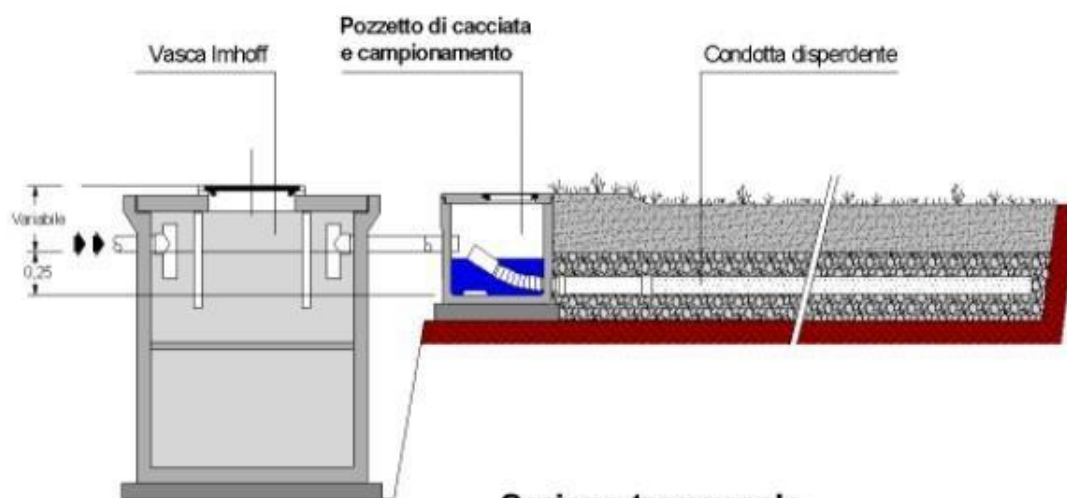


30mt.da opere private ed almeno 200mt da opere pubbliche. La distanza tra fondo trincea ed una eventuale falda non può essere inferiore ad 1 m. La condotta disperdente è costituita da elementi tubolari del diametro di 100 – 125 mm in PVC fessurato a norma EN 1401 o PE corrugato drenante a norma EN 13476 nelle classi SN 4 o SN 8. La profondità della trincea di posa della condotta è di 0,6 – 0,7 m con una larghezza alla base di m 0,4 m. Nel fondo viene steso un letto di 30 cm di pietrisco pezzatura 40/70 contenente la condotta disposta al centro della trincea. Sopra il letto di pietrisco viene steso uno strato di geotessuto sul quale sarà posato il terreno di riempimento (vedi schizzo 2).

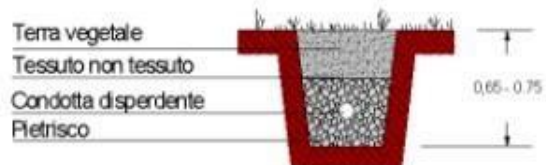


Schizzo 1

### Sezione longitudinale

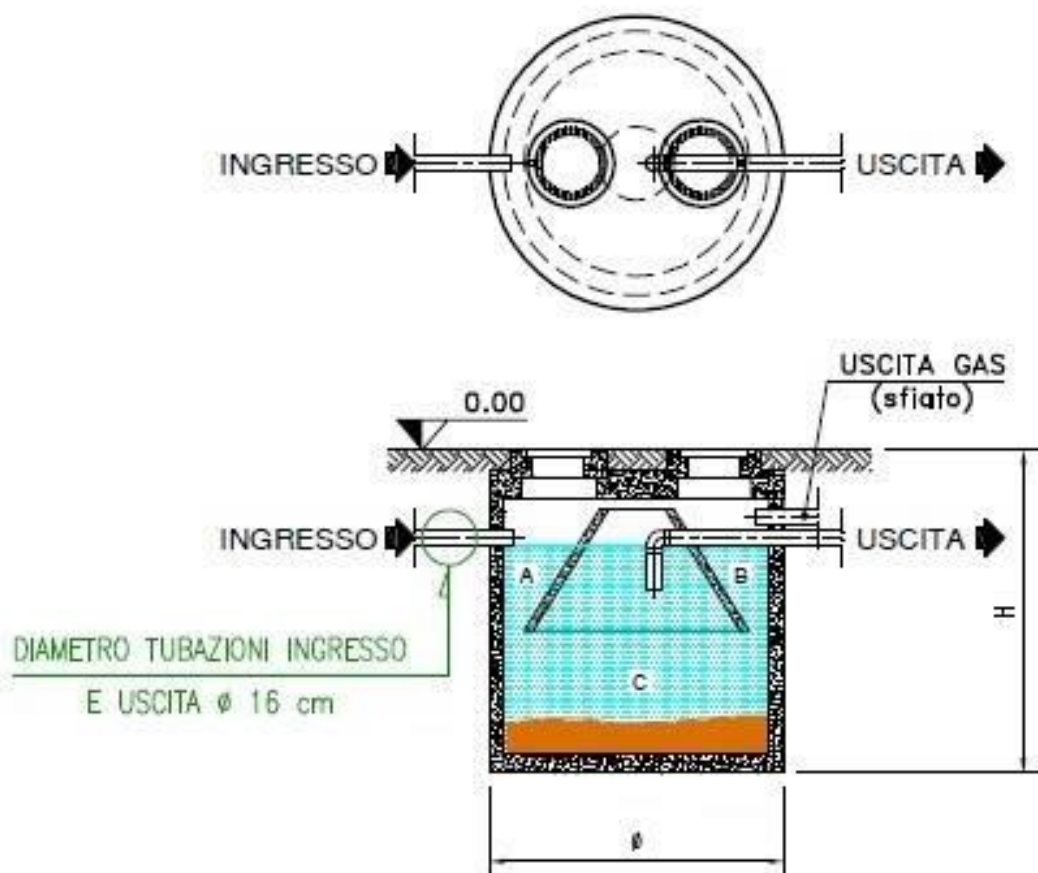


### Sezione trasversale



Schizzo 2

## VASCA TIPO IMHOFF PER TRATTAMENTO ACQUE DI SCARICO DI ORIGINE DOMESTICA



| VASCHE                | ABITANTI | QFT IN                    | QFT OUT |
|-----------------------|----------|---------------------------|---------|
| Ø 110 cm. H=180 cm. ☼ | 5        | FORI DA ESEGUIRE IN OPERA |         |
| Ø 150 cm. H=210 cm.   | 10       | 159                       | 154     |
| Ø 200 cm. H=210 cm.   | 20       | 159                       | 154     |
| Ø 200 cm. H=290 cm.   | 30       | 234                       | 229     |
| Ø 250 cm. H=210 cm.   | 40       | 159                       | 154     |
| Ø 250 cm. H=290 cm.   | 60       | 234                       | 229     |

☼ NOTA: SOLUZIONE POCO CONSIGLIATA PER FORNIRE LE DOVUTE GARANZIE DI TENUTA IDRAULICA E CARRABILITA' DA MEZZI PESANTI



Pozzetto di Cacciata

## 8 Acque reflue raccolte all'interno del capannone

Il fabbricato artigianale è dotato internamente di rete indipendente per la raccolta e convogliamento di eventuali colaticci derivanti dalle aree di stoccaggio dei rifiuti metallici che possono appunto percolare sostanze oleose (ad esempio i “trucioli ferrosi”). Tali reflui vengono stoccati all'interno di una vasca a tenuta di adeguata capienza, per essere successivamente smaltiti come rifiuto, a mezzo ditte preposte ed autorizzate.

## 9 Fonti di approvvigionamento idrico

La fonte di approvvigionamento è la rete idrica comunale

## 10 Conclusioni

Come già evidenziato in premessa tale Relazione Tecnica di dimensionamento impianto di depurazione acque di prima pioggia è pertinente alla modifica non sostanziale dell'autorizzazione rilasciata con Determinazione Regionale DR4/9 del 24.01.2011 ai sensi dell'art. 208 del D.Lgs 152/2006, inerente la realizzazione e gestione del centro di raccolta e trattamento di Veicoli Fuori Uso della ditta Gali Maria Pia & C.; in particolare riguarda la modifica **non sostanziale** all'autorizzazione unica **per lo scarico a suolo delle acque di prima pioggia dopo il relativo trattamento di dissabbiatura e disoleatura, e delle acque nere dei servizi igienici a valle della vasca imhoff seguita da subirrigazione, su terreno di proprietà, particella n. 162 del fg n. 9 al comune di Vasto (CH).**

Come in ogni progetto di ingegneria anche il dimensionamento di un impianto di trattamento dei reflui meteorici deve essere effettuato adottando appositi accorgimenti in grado di poter

supplire a eventuali criticità (sovraccarichi, malfunzionamenti, anomalie, etc.) durante il suo funzionamento.

Contrariamente a quanto imposto per le strutture, per la progettazione degli impianti di depurazione non esistono fattori di sicurezza o coefficienti correttivi da utilizzare nelle formule di calcolo: questi devono essere scelti, pertanto, in maniera autonoma dal progettista. Come per ogni progetto impiantistico, deve essere tenuto in considerazione che un sistema di trattamento delle acque sottodimensionato può essere potenzialmente molto rischioso sia per l'ambiente, sia per il titolare dello scarico a causa delle conseguenze giuridiche ambientali di un eventuale superamento; d'altro canto un sovradimensionamento può risultare molto costoso e apportare scarsi vantaggi reali.

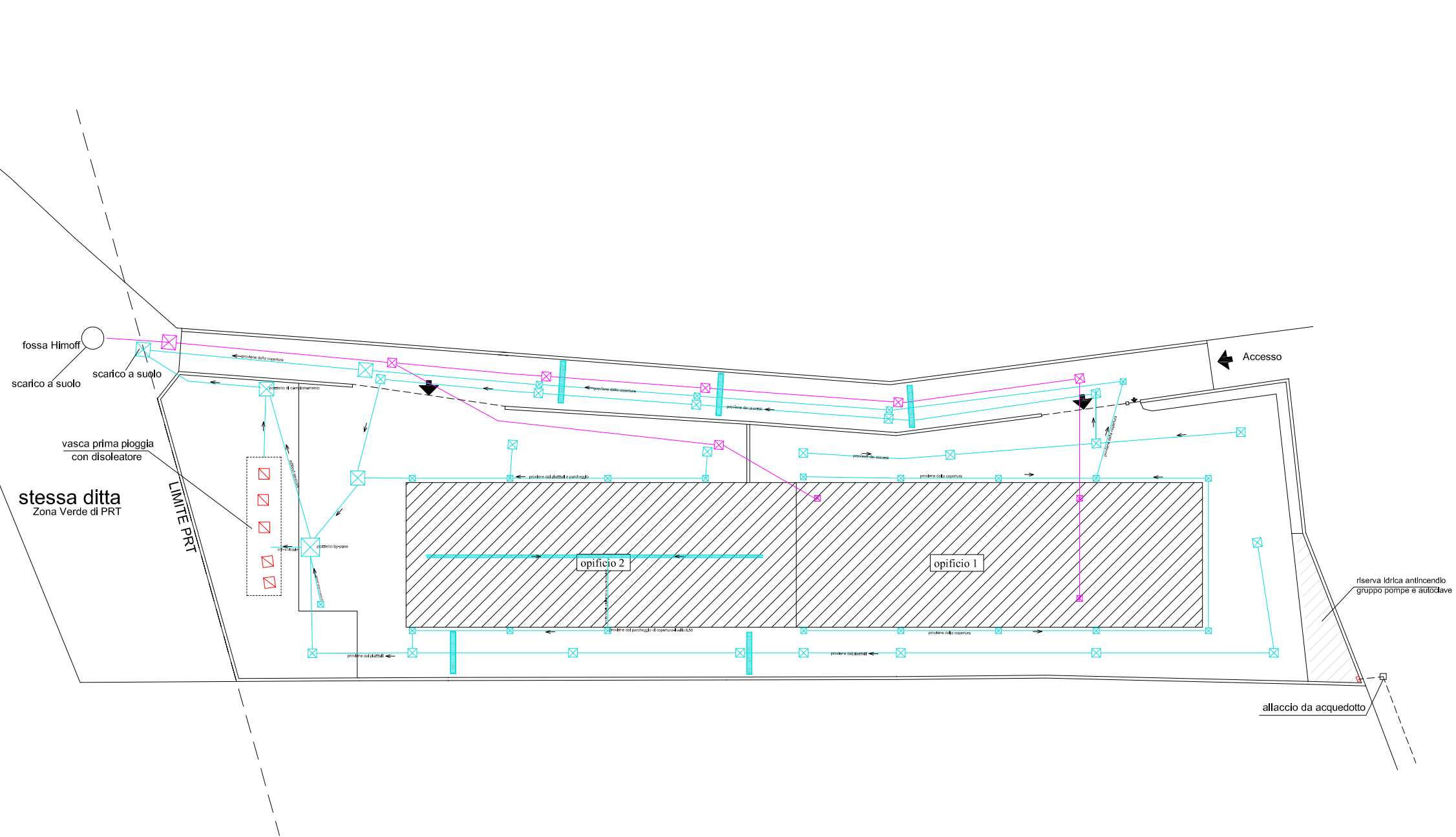
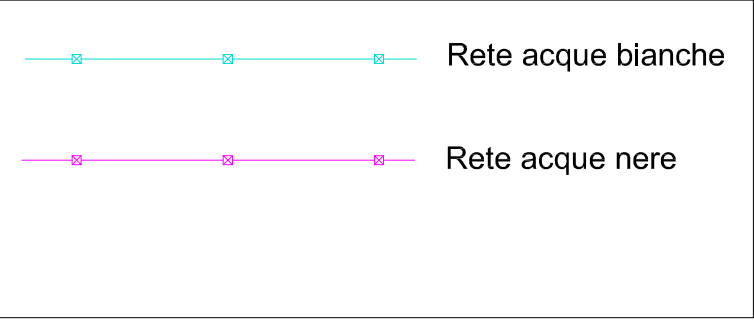
Vasto 20/04/2023

Ing. Zurlino Giovanni









SITUAZIONE IN VARIANTE

PLANIMETRIA TRACCIATO IMPIANTI

Scala 1:500