COMUNE DI BAGNARA DI ROMAGNA

Progetto per l'ammodernamento e migliore sistemazione, dell'immobile adibito a mangimificio, sito in Comune di Bagnara di Romagna via Trupatello 7/a.

AIA.03 - Schema rete gestione acque meteoriche e reflui civili

La proprietà

Eurovo s.r.l.
Via Emilia S.S. Romea n°3
48022 Santa Maria in Fabriago - Lugo (RA)
Tel. +39 0542 682 52

Il Progettista e D.L. Architettonico

Geom. Ciampone Nicola
Via Pietro Nenni, 2 - 40024 Castel San Pietro Terme (BO)
Cell. 338/6121 [illegible] - Fax 051/6957488
Tel. 051-6951262 - Cell. 335 6957488

REV.	02	Scala disegni	Data	Cod.
ESEGUITO DA: Geom. Ciampone Nicola		1:200	ottobre 2022	AIA.03

L'autore si riserva la proprietà del documento, vietandone la riproduzione e la divulgazione senza autorizzazione ai sensi delle vigenti leggi

Stralcio estratto di mappa
Scala 1:2000

Legenda fogne

- Pozzetto per recupero acqua piovana per irrigazione Ø 50 H3
- Pozzetto d'ispezione e raccolta con sabbia acqua piovana sfiorata
- Pozzetto d'ispezione e raccolta acque piovane sfiorate
- Pozzetto d'ispezione e raccolta acque piovane MR
- Pozzetto
- Pozzetto con sfiato d'emergenza con saracinesca e pluviometro della pioggia
- Valvola a farfalla dn.5 H3 per uso disinfezione
- Pozzetto trattamento acque di prima pioggia dotato di paratoia Ø H3
- Prese terminali
- Pozzetto pozzetto geometrico con valvola antiriflusso e paratoia di arresto acque di prima pioggia
- Tubazione in PVC per fogna acque piovane MR
- Tubazione in PVC per fogna acque piovane sfiorate
- Tubazione in PVC per fogna acque di scarico / acque nere, lavaggio pavimenti, acque di lavaggio automezzi
- pozzi di ispezione, linea di scarico, acque nere, lavaggio pavimenti, linea in pressione, acque meteoriche, impianto di pretrattamento
- Pozzetto d'ispezione e raccolta sfiorato
- **S1** Punto di immissione in fosso di scolo Pozzetto finale di partenza con camera antiriflusso
- **P1** Pozzetto di prelievo acque piazzali
- **P2** Pozzetto di prelievo acque impianti / acque nerastre, lavaggio filtri a sabbia, acque meteoriche, lavaggio piazzali e automezzi

LEGENDA FOGNE SERVIZI IGIENICI

- Tubazione in PVC per fogna acque nere dom. dn.110 / 160
- Pozzetto d'ispezione e raccolta sfiorato
- Degrassatore
- Fossa imhoff
- Filtro anaerobico dimensionato per 8 A.E.
- **S2** Pozzetto finale di prelievo

Dimensionamento vasca di laminazione ai fini dell'invarianza idraulica

Calcolo di valori entrenti di precipitazione nel bacino del fiume Reno Comune di Bagnara di Romagna

Pioggia (mm):	29,23	da tabella in base alla curva	
Superficie (Km²):	0,000293		
Durata Pioggia (ore):	1		
Formula di calcolo ARF:	Curva di Mononia		
Tempo di ritorno (anni):	100		
Risultato			
Pioggia Totale (mm) =	**68,152**		

L'altezza di pioggia è stata ottenuta con i seguenti parametri:

Coefficiente di smorzamento ordate =	1	
Fattore di crescita =	0,333	

Superficie: la misura dell'area in Km²

Pioggia: il valore, ragguagliato sull'area di interesse, della media annuale dei massimi di pioggia espressa in millimetri;

Durata pioggia: la durata della pioggia in ore (numero compreso tra e e a)

Tempo di ritorno: il tempo di ritorno dell'evento espresso in anni, costituito da un numero intero superiore a 1.

Formula di calcolo ARF: il tipo di interpolazione che si vuole utilizzare per il calcolo del coefficiente di smorzamento areale (ARF)

Vf = superficie totale interessata ai fini dell'invarianza	
Vf in mq. =	16.293,00
evento max 1 ora/Tr 100 mc/ora	68,252
pioggia totale evento/anno57	1.112.519,836
Cf = Vf/ S2	0,014293
Sf in ha	1,629300
Sf/Cf/ ha x Sf =	308,40
afflusso in cassa Laminazione m3/ora	1.111,03
afflusso max ammesso m3/ha/ ora	15,00
deflusso max ammesso mc/ha x ha	0,015
volume deflusso max ammesso per Sf in esame mc/ora	87,982
volume deflusso con condotta in progetto per Sf in esame mc/ora	64,602
Volume minimo di invaso per l'evento eccezionale della durata di un'ora in mc	1.047,428
tempo necessario allo svuotamento della cassa di laminazione da fine evento eccezionale di un'ora con deflusso in progetto espresso in ore	16,214

Atteso che la norma prevede un volume minimo di laminazione non inferiore a 500 mc/ha ne deriva quanto segue:

Sf in ettari =	1,629300	
mc minimo di invaso in relazione alla		
Sf =500x1,6293		814,65
da cui ne deriva che il volume minimo necessario all'invarianza idraulica risulta essere quello risultante dal calcolo della precipitazione estrema equivalente a		**1.047,428**
Volume max invasibile dalla vasca di laminazione in progetto a fine lavori di immissione = mc		**1.603,660**
Volume max invasibile dalla vasca di laminazione in progetto = mc		**3.382,450**
afflusso tirante idrico m3 =		0,31
Q attuta tubo in PE-AD diam int. = mm		152
portata condotta in progetto = mc/sec		0,01755
portata condotta in progetto mc/ora =		64,602
tempo necessario allo svuotamento della cassa di laminazione da fine evento eccezionale di un'ora con condotta in progetto espresso in ore		16,214

DIMENSIONAMENTO VASCA DI PRIMA PIOGGIA

Piazzali e strade che producono inquinamento di soli solidi sedimentabili. Trattamento delle acque di prima pioggia con impianto di sedimentazione.

Vasca di Prima Pioggia + Volume di prima pioggia + Volume di sedimentazione

Dati di ingresso:

h (superficie del piazzale scolante)	=	11428,9	mq
Coefficiente quantità di fango ridotta per a 100			

Dimensionamento volume prima pioggia:		VPF = 5 x 5 mm =	11 428,900	x 0,005 m =	57,14 m3
Portata=	Q = 5 x l =	11 428,900	x 0,0056 l/s m2 =	64,00 l/s	
Dimensionamento volume di sedimentazione:		VSED (m3) = Q x tT =	64,00 l/s x 100 / 1000 =	6,40 m3	
Volume totale della vasca di prima pioggia =		(VPF) + (VSED) =	63,54 m3		
Volume Totale utile vasca in progetto =		2,70x7,00x2,3 =	**34,804 m3 X 2 = 69,608 m3**		

VASCA RECUPERO ACQUA PIOVANA
per irrigazione = 49,50 mc

N.B. nel calcolo dell'invarianza non si è tenuto conto delle superfici impermeabili/di semipermeabili aste opere, il calcolo è stato eseguito considerando come se tutta l'area, anche opere fosse a tempo/uso, tale scelta è stata effettuata a fini migliorativi dell'invarianza.

POST OPERA

area impermeabili		16 393 mq
area permeabili a verde		8 550 mq
Sf superficie totale intervento		22 843 mq

ANTE OPERA

area impermeabili		8 420 mq
area semipermeabili		5 970 mq
area permeabili a verde		8 453 mq
Sf superficie totale intervento		22 843 mq

Dimensionamento tubazione defluso vasca di laminazione ai fini dell'invarianza idraulica si adotta tubo in PE-AD diam int. = 150 mm

Calcolo portata di una condotta in pressione

Formula di Hazen-Williams

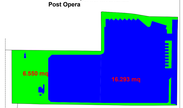
$$\Delta = JL = \frac{10.675\ Q^{1,852}}{C^{1,852}\ d^{4,8704}}\ L$$

Dati di calcolo

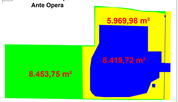
D	0,152	m	= Diametro interno
Q	0,01754454544705	m³/s	= Portata della condotta
Δ	0,01	m	= Dislivello piezometrico
C	150		= Coefficiente di scabrezza
L	1,78	m	= Lunghezza della condotta

Coefficiente di scabrezza:
100 per tubi calcestruzzo
120 per tubi acciaio
130 per tubi ghisa rivestita
140 per tubi rame, inox
150 per tubi PE, PVC e PRFV

Schema superfici invarianza Post Opera



Schema superfici invarianza Ante Opera



DIMENSIONAMENTO DEI SISTEMI DI TRATTAMENTO DELLE ACQUE REFLUE (dei servizi igienici/spogliatoi)

Ai fine di dimensionare correttamente i sistemi di trattamento dei reflui, occorre determinare innanzitutto il numero di abitanti equivalenti (A.E.), che per convenzione si possono definire come di seguito riportato: Addetti utilizzatori = n° 15 che corrispondono a 7 abitanti equivalenti ogni 2 addetti = 15/2 = 7,5 A.E. per cui **l'impianto sarà dimensionato per 8 a.e.**

POZZETTI DEGRASSATORE :
I pozzetti degrassatori devono essere installati all'uscita degli scarichi di tutte le acque reflue ad esclusione di quelle provenienti dai WC (bowls, lavandini, lavabini, docce ecc.).
Orientativamente il volume del degrassatore in rapporto agli abitanti serviti dovrebbe essere:
a.a. Volume (l) Dimensioni (cm)
12 650 100x100x150 ht
per cui si adotta un volume utile di 650 litri

FOSSE SETTICHE TIPO IMHOFF :
La fossa imhoff devono avere una capacità di 250 litri per abitante equivalente, così ripartite:

** = comparto di sedimentazione capacità di 50 litri per A.E.
** = comparto di digestione capacità di 200 litri per A.E.
per cui **si adotta una fossa imhoff avente le seguenti capacità:**
comparto sedimentazione = 50x8= 400 litri
comparto di digestione = 200x8= 1600 litri
pari ad un volume complessivo di 2000 litri

La normativa vigenti prevedono anche i seguenti minimi per la depurazione delle acque reflue domestiche che non recapitano in reti fognarie, il trattamento in fosse Imhoff, stabiliscono inoltre i limiti di accettabilità dello scarico dopo le operazioni di trattamento. La sola fossa Imhoff e la rimozione insufficiente per garantire il rispetto dei limiti tabellari, per cui sarà adottato in abbinamento, un ulteriore sistema di trattamento, come il filtro batterico anaerobico.

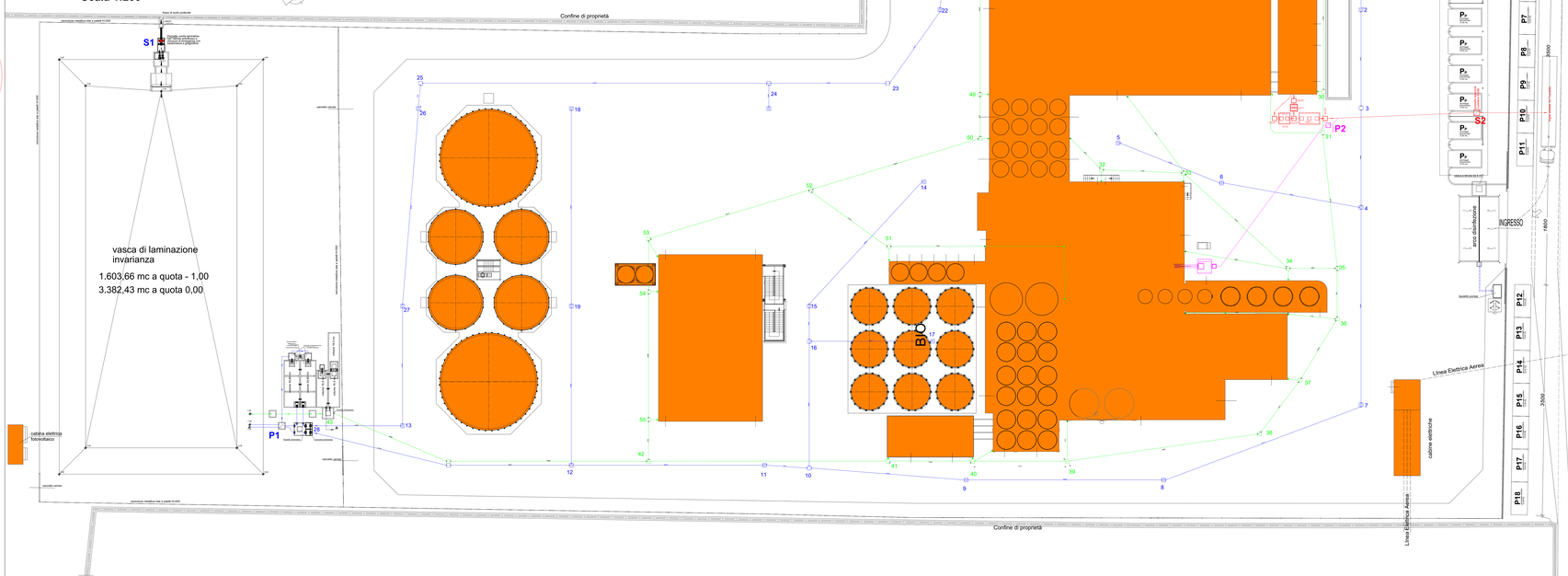
FILTRO BATTERICO ANAEROBICO :
Il filtro batterico anaerobico viene installato dopo il trattamento in fossa Imhoff e degrassatore, per gli scarichi di acque reflue domestiche che recapitano in fognatura non collegata ad impianto di depurazione ove in acque superficiali. Il filtro, è costituito da una vasca in cui a. e altro materiale impermeabile, costruita sul posto o prefabbricata, all'interno della quale viene collocata la ghiaia (o materiale plastico) su una griglia forata posta a circa 30 cm dal fondo. Il liquame da trattare viene immesso dal basso e fatto fluire verso l'alto attraverso la massa in modo che quella più grossa sia posta a diretto contatto con la griglia e quella più piccola sopra, fino a porlo ceritmenti del tubo di fuoriuscita.
Principio di funzionamento: il liquame attraversa la massa filtrante dal basso verso l'alto, dove si instaura lo sviluppo di una flora batterica anaerobica, che metabolizza le sostanze organiche.

DIMENSIONAMENTO SECONDO IL TRANTO
come indicato dalla delibera Comunale N° 165/05 dell'Emilia Romagna = S=N.52
S= superficie massa filtrante
N= numero di abitanti equivalenti = 8
h= altezza della massa filtrante = 1,50 mt
V= volume massa filtrante

Da cui **si adotta un filtro Anaerobico avente le seguenti caratteristiche:**
Superficie massa filtrante = 5,56 mq
altezza max filtrante = 1,50 mt
volume massa filtrante = 8,34 m3

POZZETTI D'ISPEZIONE E PRELIEVO:
A valle dei sistemi di trattamento, è previsto l'installazione di idoneo pozzetto ufficiale di ispezione e prelievo. Il pozzetto deve essere sifonato e "T" (anche detto a "TE") dalle dimensioni interne di 60x60 cm per altezza utile, completo di chiusino carrabile posto a filo pavimentazione/terreno esistente.

TUBAZIONI :
Si tratta sempre per le linee principali del tipo UNI 54 del diametro progressivo di mm 100 - 160 che rispettiamo le relative pendenze previste nel regolamento di fognatura.

SMALTIMENTO FANGHI :
Almeno una volta all'anno (consigliabile ogni 6 mesi) dovrà essere eseguito da ditta autorizzata ala lo spurgo che la pulizia della fossa Imhoff , dei pozzetti degrassatori e del filtro batterico anaerobico e comunque occorre periodicamente vigilare sul corretto funzionamento dell'impianto

Schema rete fognaria in Progetto
Scala 1:200