

REGIONE BASILICATA

Provincia di POTENZA

COMUNE di BARAGIANO

PO FERS 2014/2020 - Asse 7-Azione 9A.9.3.1

Progettazione DEFINITIVA

**" Adeguamento e ammodernamento della piscina comunale per la
realizzazione di un centro di aggregazione inclusivo e sociale"**

CUP : E47H21000580006

CIG : Z84356C83D

Allegato :

R.12 - Verifiche interventi locali congruenti stato progetto Locale Tecnico

il tecnico : ing Felice Antonio MASI

studio : Piazza Plebiscito n°1

C F : MSAFCN53E26G942i

Email studiotec.masi@tiscali.it

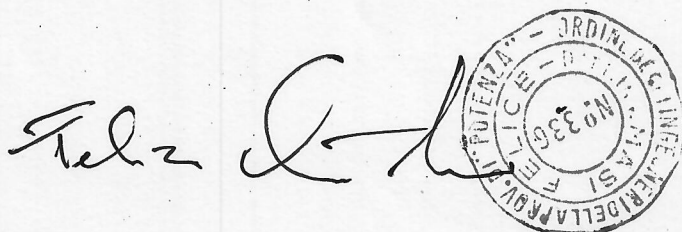
Tel 0971 993315

85050 -BARAGIANO -(PZ)

Piva: 00223020769

PEC :feliceantonio.masi@ingpec.eu

cell 3483541148



Comune di Baragiano
Provincia di Potenza

SCHEDA INTERVENTO DI
CONSOLIDAMENTO SISMICO
CONFRONTO STATO DI FATTO - STATO DI PROGETTO

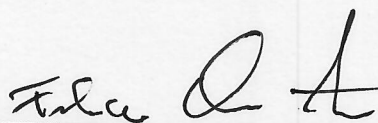
OGGETTO: Adeguamento funzionale e ammodernamento della Piscina Comunale per la realizzazione di un centro di aggregazione inclusivo e sociale, verifica che alcuni elementi variati non modificano il comportamneto globale di quanto realizzato

...

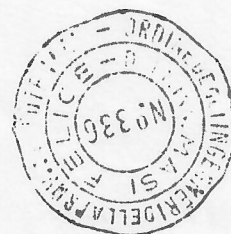
COMMITTENTE: Ammne Comunale

Baragianoo, 09/08/2023

Il Progettista



(ing Felice Antonio MASI)



Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

(...)

(...)

studiotec Architettura ingegneria
piazza Plebiscito 1 - BARAGIANO
3483541148 - studiotec.masi@tiscali.it

CONFRONTO STATO DI FATTO - STATO DI PROGETTO

Tabella di confronto dati di FATTO - dati di PROGETTO

SL	D _{PGA}		C.Min _{PGA}		C.Min _{TR}		ζ _B (α _{PGA})		α _{TR}	
	FATTO	PROGETTO	FATTO	PROGETTO	FATTO	PROGETTO	FATTO	PROGETTO	FATTO	PROGETTO
SLD	0.1164	0.1164	26.8390	24.6381	>2475	>2475	NS	NS	21.832	21.080
SLV	0.3375	0.3375	0.6251	0.6251	2'215	2'215	1.852	1.852	1.880	1.880

LEGENDA: Tabella di confronto dati di FATTO - dati di PROGETTO

SL	Stato limite raggiunto per il tipo di rottura considerato: [SLV] = stato limite di salvaguardia della vita - [SLD] = stato limite di danno - [SLO] = stato limite di operatività - [SLC] = stato limite di collasso.
D _{PGA}	Domanda espressa in termini di Accelerazione al suolo
C.Min _{PGA}	Capacità minima dell'edificio espressa in termini di Accelerazione al Suolo
C.Min _{TR}	Capacità minima dell'edificio espressa in termini di Periodo di Ritorno
ζ _B (α _{PGA})	Indicatori di Rischio in termini di Accelerazione al Suolo
α _{TR}	Indicatori di Rischio in termini di Tempo di Ritorno

CONFRONTO STATO DI FATTO - STATO DI PROGETTO IN TERMINI DI CAPACITA'

Tabella di confronto dati di FATTO - dati di PROGETTO in termini di capacità

SL	Tipo di rottura	Materiale	PGA _c		T _{RC}	
			FATTO	PROGETTO	FATTO	PROGETTO
SLV	Carico Limite Terreno	TER	[Ag/g]	[Ag/g]	[anni]	[anni]
SLV	Flessione o Pressoflessione	CA	0.6251	0.6251	2215	2215
SLD	Spostamento Interpiano (SLD)	-	1.1285	1.2430	>2475	>2475
SLV	Taglio	-	26.8390	24.6381	>2475	>2475
			1.0458	0.8654	>2475	>2475

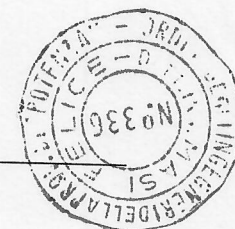
LEGENDA: Tabella di confronto dati di FATTO - dati di PROGETTO in termini di capacità

SL	Stato limite raggiunto per il tipo di rottura considerato: [SLV] = stato limite di salvaguardia della vita - [SLD] = stato limite di danno - [SLO] = stato limite di operatività - [SLC] = stato limite di collasso.
Tipo di rottura	Tipo di rottura per differenti elementi o meccanismi
Materiale	Tipologia di materiale per il tipo di rottura considerato: [-] = Parametro non significativo per il tipo di rottura
PGA _c	Capacità, per il tipo di rottura considerato, in termini di accelerazione al suolo per lo stato di FATTO e di Progetto
T _{RC}	Capacità, per il tipo di rottura considerato, in termini di periodo di ritorno per lo stato di FATTO e di Progetto

Baragianoo, 09/08/2023

Il progettista strutturale

Felice Antonio MASI
ing Felice Antonio MASI



Per presa visione, il direttore dei lavori

Per presa visione, il collaudatore

Comune di Baragiano
Provincia di Potenza

**SCHEDA DI VULNERABILITÀ
SISMICA**

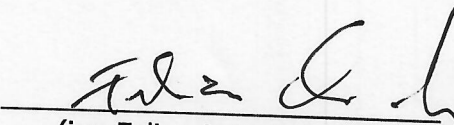
OGGETTO: Adeguamento e ammodernamento della Piscina Comunale per la
realizzazione di un centro di aggregazione inclusivo e sociale verifica
che alcune elementi variati non modificano il comportamneto globale
di quanto realizzato

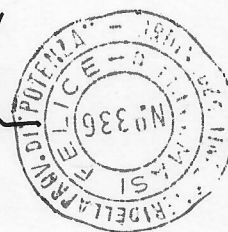
...

COMMITTENTE: Ammne Comunale

Baragianoo, 19/08/2023

Il Progettista


(ing Felice Antonio MASI)



Il Direttore dei Lavori

Il Collaudatore

(...)

(...)

studiotec Architettura ingegneria
piazza Plebiscito 1 - BARAGIANO
3483541148 - studiotec.masi@tiscali.it

...

1 - EDIFICIO

Classe d'uso	V _N	V _R	Materiale Principale	Coordinate geografiche ED 50		Categoria Sottosuolo	Condizioni Topografiche	
	[anni]	[anni]		Latitudine	Longitudine		Categoria	S _T
Classe 2	50	50	ca	40.701088	15.569573	C	T1	1.00

LEGENDA: Edificio

V_N Vita nominale dell'edificio

V_R Periodo di riferimento per l'azione sismica.

Materiale Principale [CA] = Cemento Armato - [AC] = Acciaio - [MU] = Muratura.

Latitudine Latitudine geografica del sito.

Longitudine Longitudine geografica del sito.

Categoria Sottosuolo Tipo terreno prevalente, categoria di suolo di fondazione: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni dei sottosuoli di tipo C o D per spessore non superiore a 20 m.

Categoria Topografica [T1] = Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i = 15^\circ$ - [T2] = Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$ - [T3] = Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$.

S_T Coefficiente di amplificazione topografica.

2 - PERICOLOSITA' SISMICA

Stato Limite	a _g /g	F ₀	T [*] _c	C _c	T _B	T _c	T _D	S _s
			[s]		[s]	[s]	[s]	
SLO	0.0577	2.375	0.278	1.60	0.148	0.445	1.831	1.50
SLD	0.0776	2.339	0.301	1.56	0.157	0.470	1.910	1.50
SLV	0.2489	2.303	0.373	1.45	0.181	0.542	2.596	1.36
SLC	0.3425	2.309	0.396	1.43	0.188	0.564	2.970	1.23

LEGENDA: Pericolosità sismica

Stato Limite [SLC] = stato limite di collasso - [SLV] = stato limite di salvaguardia della vita - [SLD] = stato limite di danno - [SLO] = stato limite di operatività.

a_g Accelerazione di picco al suolo.

F₀ Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.

T^{*}_c Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

C_c Coefficienti di amplificazione di T^{*}_c.

T_B Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro elastico in accelerazione orizzontale.

T_c Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro elastico in accelerazione orizzontale.

T_D Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

S_s Coefficiente di amplificazione stratigrafica.

3 - SISTEMA RESISTENTE

Tipologia Struttura	Telai Multicampata	Pareti Accoppiate	Sistema resistente Distribuzione Tamponature in Pianta
Cemento Armato Esistente a	Regolare

LEGENDA: Sistema resistente

Cemento armato: Telaio - Pareti - Mista telaio-pareti - Due pareti per direzione non accoppiate - Deformabili torsionalmente - Pendolo inverso;

Muratura: Un solo piano - Più di un piano;

Acciaio: Telaio - Controventi concentrici diagonale tesa - Controventi concentrici a V - Mensola o pendolo invertito - Telaio con tamponature

4 - REGOLARITA' DELLA STRUTTURA

REGOLARITA' DELLA STRUTTURA IN PIANTA	Regolarità della struttura
La distribuzione di masse e rigidezze è approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali e la forma in pianta è compatta, ossia il contorno di ogni orizzontamento è convesso; il requisito può ritenersi soddisfatto, anche in presenza di rientranze in pianta, quando esse non influenzano significativamente la rigidezza nel piano dell'orizzontamento e, per ogni rientranza, l'area compresa tra il perimetro dell'orizzontamento e la linea convessa circoscritta all'orizzontamento non supera il 5% dell'area dell'orizzontamento	NO
Il rapporto tra i lati di un rettangolo in cui la costruzione risulta inscritta è inferiore a 4	SI
Ciascun orizzontamento ha una rigidezza nel proprio piano tanto maggiore della corrispondente rigidezza degli elementi strutturali verticali da potersi assumere che la sua deformazione in pianta influenzi in modo trascurabile la distribuzione delle azioni sismiche tra questi ultimi e ha resistenza sufficiente a garantire l'efficacia di tale distribuzione	SI
REGOLARITA' DELLA STRUTTURA IN ALTEZZA	
Tutti i sistemi resistenti alle azioni orizzontali si estendono per tutta l'altezza della costruzione o, se sono presenti parti aventi differenti altezze, fino alla sommità della rispettiva parte dell'edificio	SI
Massa e rigidezza rimangono costanti o variano gradualmente, senza bruschi cambiamenti, dalla base alla sommità della costruzione (le variazioni di massa da un orizzontamento all'altro non superano il 25 %, la rigidezza non si riduce da un orizzontamento a quello sovrastante più del 30% e non aumenta più del 10%); ai fini della rigidezza si possono considerare regolari in altezza strutture dotate di pareti o nuclei in c.a. o pareti e nuclei in muratura di sezione costante sull'altezza o di	NO

telai controventati in acciaio, ai quali sia affidato almeno il 50% dell'azione sismica alla base	
Il rapporto tra la capacità e la domanda allo SLV non è significativamente diverso, in termini di resistenza, per orizzontamenti successivi (tale rapporto, calcolato per un generico orizzontamento, non deve differire più del 30% dall'analogo rapporto calcolato per l'orizzontamento adiacente); può fare eccezione l'ultimo orizzontamento di strutture intelaiate di almeno tre orizzontamenti	NO
Eventuali restringimenti della sezione orizzontale della costruzione avvengano con continuità da un orizzontamento al successivo; oppure avvengano in modo che il rientro di un orizzontamento non superi il 10% della dimensione corrispondente all'orizzontamento immediatamente sottostante, né il 30% della dimensione corrispondente al primo orizzontamento. Fa eccezione l'ultimo orizzontamento di costruzioni di almeno quattro orizzontamenti, per il quale non sono previste limitazioni di restringimento	NO

5 - LIVELLO DI CONOSCENZA E FATTORE DI CONFIDENZA

Livello di conoscenza	Livello di conoscenza e fattore di confidenza
	Fattore di confidenza
LC2	1.20

LEGENDA: Livello di conoscenza e fattore di confidenza

Livello di conoscenza

[LC1] = Conoscenza Limitata - [LC2] = Conoscenza Adeguata - [LC3] = Conoscenza Accurata.

Fattore di confidenza

Fattore di confidenza applicato alle proprietà dei materiali.

6 - MATERIALI

MATERIALI CALCESTRUZZO ARMATO

Nid	γ_k	$\alpha_{T,i}$	E	G	C _{Erld}	Stz	R _{ck}	R _{cm}	%R _{ck}	γ_c	Caratteristiche calcestruzzo armato				
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]		[N/mm ²]	[N/mm ²]			f _{cd}	f _{ctd}	f _{cfm}	N	n Ac
C20/25 B450C - (C20/25)															
001	25 000	0,000010	30 200	12 583	60	F	25,00	-	0,85	1,50	9,80	0,88	2,27	15	002
C25/30 B450C - (C25/30)															
003	25 000	0,000010	31 447	13 103	60	F	30,00	-	0,85	1,50	11,76	0,99	2,56	15	002

LEGENDA:

Nid	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
$\alpha_{T,i}$	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
C _{Erld}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [$E_{sisma} = E \cdot C_{Erld}$].
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
R _{ck}	Resistenza caratteristica cubica.
R _{cm}	Resistenza media cubica.
%R _{ck}	Percentuale di riduzione della R _{ck}
γ_c	Coefficiente parziale di sicurezza del materiale.
f _{cd}	Resistenza di calcolo a compressione.
f _{ctd}	Resistenza di calcolo a trazione.
f _{cfm}	Resistenza media a trazione per flessione.
n Ac	Identificativo, nella relativa tabella materiali, dell'acciaio utilizzato: [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI ACCIAIO

Nid	γ_k	$\alpha_{T,i}$	E	G	Stz	LMT	f _{yk}	f _{tk}	f _{yd}	f _{td}	γ_s	γ_{M1}	γ_{M2}	$\gamma_{M3,SLV}$	$\gamma_{M3,SL}$	γ_{M7}	NCn	Cnt
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]							t	
Acciaio B450C - Acciaio in Tondini - (B450C)																		
002	78 500	0,00001	210 000	80 769	F	-	450,00	-	326,09	-	1,15	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Nid	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_k	Peso specifico.
$\alpha_{T,i}$	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
Stz	Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
LMT	Campo di validità in termini di spessore t, (per profili, piastre, saldature) o diametro, d (per bulloni, tondini, chiodi, viti, spinotti)
f _{yk}	Resistenza caratteristica allo snervamento
f _{tk}	Resistenza caratteristica a rottura
f _{yd}	Resistenza di calcolo
f _{td}	Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s	Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{M1}	Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità.
γ_{M2}	Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
$\gamma_{M3,SLV}$	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).

														Caratteristiche acciaio			
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	Stz	LMT	f _{yk}	f _{tk}	f _{yd}	f _{td}	γ _s	γ _{M1}	γ _{M2}	γ _{M3,SL} V	γ _{M3,SL} E	NCn t	γ _{M7} Cnt
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]							
γ _{M3,SL}	Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).																
γ _{M7}	Coefficiente parziale di sicurezza precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - NCn = con serraggio NON controllato; Cnt = con serraggio controllato). [-] = parametro NON significativo per il materiale.																
NOTE	[-] = Parametro non significativo per il materiale.																

ALTRI MATERIALI

														Caratteristiche altri materiali			
N _{id}	γ _k	α _{T, i}	E	G	C _{Er}	f _{rk}	γ _{Rd,F}	γ _{Rd,T}	γ _{Rd,C}	η _I	η _{a,I}	η _{a,E}	η _{a,AA}	TP _{stn}	TP _{FRP}		
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]	[N/mm ²]											
Acciaio - (Fe)																	
004	78 500	0,000012	210 000	80 769	100	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

N _{id}	Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ _k	Peso specifico.
α _{T, i}	Coefficiente di dilatazione termica.
E	Modulo elastico normale.
G	Modulo elastico tangenziale.
C _{Er}	Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E _{sisma} = E · C _{Er}].
f _{rk}	Resistenza caratteristica a rottura.
γ _{Rd,F} / γ _{Rd,T} / γ _{Rd,C}	Coefficiente parziale di modello di resistenza. γ _{Rd,F} : "Flessione/Pressoflessione"; γ _{Rd,T} : "Taglio/Torsione"; γ _{Rd,C} : "Confinamento"
η _I	Fattore di conversione per effetti di lunga durata.
η _{a,I} / η _{a,E} / η _{a,AA}	Fattore di conversione ambientale: η _{a,I} : esposizione "interna"; η _{a,E} : esposizione "esterna"; η _{a,AA} : esposizione "Ambiente Aggressivo"
TP _{stn}	Tipo di situazione del rinforzo: "S" = rinforzo applicato in situ; "P": rinforzo di tipo preformato
TP _{FRP}	Tipologia di composito: GFRP = "vetro/epossidica"; "AFRP" = aramidica/epossidica"; CFRP = "carbonio/epossidica"; O = "Altro"

TENSIONI AMMISSIBILI ALLO SLE DEI VARI MATERIALI

Materiale		SL		Tensioni ammissibili allo SLE dei vari materiali	
				Tensione di verifica	σ _{d,amm} [N/mm ²]
C20/25_B450C		Caratteristica(RARA)		Compressione Calcestruzzo	10,38
Acciaio B450C		Quasi permanente		Compressione Calcestruzzo	7,78
C25/30_B450C		Caratteristica(RARA)		Trazione Acciaio	300,00
		Caratteristica(RARA)		Compressione Calcestruzzo	12,45
		Quasi permanente		Compressione Calcestruzzo	9,34

LEGENDA:

SL	Stato limite di esercizio per cui si esegue la verifica.
σ _{d,amm}	Tensione ammissibile per la verifica.

7 - METODO DI ANALISI

Analisi		Metodo di analisi	
		Fattore di comportamento q nella direzione del sisma	
		Sisma orizzontale in direzione X	Sisma orizzontale in direzione Y
Dinamica modale con fattore di struttura q		3.000	3.000

LEGENDA: Metodo di analisi

Analisi	Tipo di analisi usata per la verifica sismica e il calcolo degli indicatori di rischio sismico.
Fattore di comportamento q	[-] = Non significativo per il tipo di analisi usata.

8 - PERIODI FONDAMENTALI E MASSE PARTECIPANTI

Direzione		Periodi fondamentali e masse partecipanti		
		Periodo	Modo di vibrare	Masse partecipanti
		[s]		Coefficiente di partecipazione
X		0.038	7	11.43
Y		0.047	2	35.35
				148.58
				261.31

LEGENDA: Periodi fondamentali e masse partecipanti

Periodo	Periodo di vibrazione nella direzione considerata.
Modo di vibrare	Modo di vibrare che presenta il massimo coefficiente di partecipazione in valore assoluto nella direzione considerata. [-] = Non significativo per il tipo di analisi scelto.
Masse partecipanti	Percentuale di masse partecipanti relative al modo di vibrare che presenta il massimo coefficiente di partecipazione in valore assoluto nella direzione considerata. [-] = Non significativo per il tipo di analisi scelto.

9 - CAPACITA' - ENTITA' DELL'AZIONE SISMICA SOSTENIBILE

SL	Tipo di rottura	Materiale/Terreno	Capacità - Entità dell'azione sismica sostenibile	
			PGA _c [a _g]	T _{RC} [anni]
SLD	Spostamento Interpiano (SLD)	-	24.6362	>2475
SLV	Carico Limite Terreno	TER	0.6251	2215
SLV	Flessione o Pressoflessione	CA	1.2431	>2475
SLV	Taglio	-	0.8654	>2475

LEGENDA: Capacità - Entità dell'azione sismica sostenibile

Stato Limite

Stato limite raggiunto per il tipo di rottura considerato: [SLV] = stato limite di salvaguardia della vita - [SLD] = stato limite di danno - [SLO] = stato limite di operatività.

Materiale

Tipologia di materiale per il tipo di rottura considerato: [CA] = Cemento Armato - [AC] = Acciaio - [MU] = Muratura - [TER] = Terreno - [-] = Parametro non significativo per il tipo di rottura.

Tipo di rottura

PGA_c

Capacità, per il tipo di rottura considerato, in termini di accelerazione al suolo. Se PGA_c=0 -> l'elemento risulta non verificato già per i carichi verticali presenti nella combinazioni sismica $[G_k + \sum(\psi_{2,i} Q_{k,i})]$. Se PGA_c=NS -> Non significativo per valori di PGA_c >= 1000.

T_{RC}

Capacità, per il tipo di rottura considerato, in termini di periodo di ritorno.

10 - DOMANDA - ENTITA' DELL'AZIONE SISMICA ATTESA

Stato Limite	PGA _D [a _g]	Domanda - Entità dell'azione sismica attesa	
		T _{RD} [anni]	
SLO			
SLD	0.0865		30
SLV	0.1164		50
SLC	0.3375		475
	0.4197		975

LEGENDA: Domanda - Entità dell'azione sismica attesa

Stato Limite

Stato limite raggiunto per il tipo di rottura considerato: [SLV] = stato limite di salvaguardia della vita - [SLD] = stato limite di danno - [SLO] = stato limite di operatività - [SLC] = stato limite prevenzione collasso.

PGA_D

T_{RD}

Domanda in termini di accelerazione al sito (S_s - S_r - a_g/g).

Domanda in termini di periodo di ritorno.

11 - INDICATORI DI RISCHIO SISMICO

Stato Limite	$\zeta_E (\alpha_{PGA})$	Indicatori di rischio sismico	
		α_{TR}	
SLD			
SLV	> 100		
	1.852		> 100
			1.880

LEGENDA: Indicatori di rischio sismico

Stato Limite

Stato limite raggiunto per il tipo di rottura considerato: [SLV] = stato limite di salvaguardia della vita - [SLD] = stato limite di danno - [SLO] = stato limite di operatività.

$\zeta_E (\alpha_{PGA})$

Indicatore di rischio (rapporto tra capacità e domanda) in termini di accelerazione: PGA_c/PGA_D - [NS] = non significativo, per valori superiori o uguali a 100. [0] -> la minima capacità, fra tutti i meccanismi di verifica considerati, è nulla.

N.B.

ζ_E : simbologia NTC18;

α_{PGA} : simbologia NTC08.

α_{TR}

Indicatore di rischio (rapporto tra capacità e domanda) in termini di periodo di ritorno: $(T_{RC}/T_{RD})^{0.41}$ - [NS] = non significativo, per valori superiori o uguali a 100.

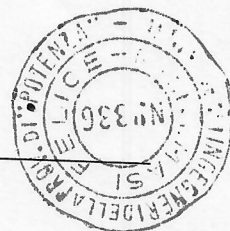
Baragianoo, li 19/08/2023

Il progettista strutturale

Felice Antonio MASI
ing Felice Antonio MASI

Per presa visione, il direttore dei lavori

Per presa visione, il collaudatore





REGIONE BASILICATA

DIREZIONE INFRASTRUTTURE E MOBILITA'
Ufficio Politiche Integrate per la Sicurezza, i Controlli e la Prevenzione Sismica

Dichiarazione del Progettista Strutturale¹

Oggetto dei lavori: Adeguamento e ammodernamento Piscina Comunale per realizzazione di
Un centro di aggregazione inclusione e sociale

Comune: **BARAGIANO** (PZ) c.a.p.: 85050

Ubicazione: Piscina affiancata campo sportivo con accesso autonomo dalla SP

Riferimenti catastali:

X N.C.E.U. Foglio n. 8 Particelle n. 525

Il sottoscritto (cognome e nome) **MASI Felice Antonio**

Nato a Potenza il 26/05/1953 codice fiscale MSAFCN53E26G942I

residente a BARAGIANO in piazza Plebiscito 1 c.a.p. 85050

tel. 0971 993315 cell. 3483541148

e-mail (PEC) feliceantonio.masi@ingpec.eu

in qualità di *Progettista Strutturale*, consapevole delle sanzioni penali previste dall'art. 76 del D.P.R. 445/00 per le ipotesi di falsità in atti e dichiarazioni mendaci ivi indicate, ai sensi degli artt. 46 e 47 del D.P.R. 445/00

DICHIARA

che i lavori di cui all'oggetto possono essere classificati come "intervento locale", ai sensi del § 8.4.1 del D.M. 17.01.2018, in quanto l'intervento:

- riguarda singole parti e/o elementi della struttura;
- interessa porzioni limitate della costruzione;
- non produce sostanziali modifiche delle altre parti e della struttura nel suo insieme;
- non comporta un peggioramento delle condizioni di sicurezza preesistenti.

Allega alla presente copia del documento di riconoscimento in corso di validità.

(data) 09/08/2023

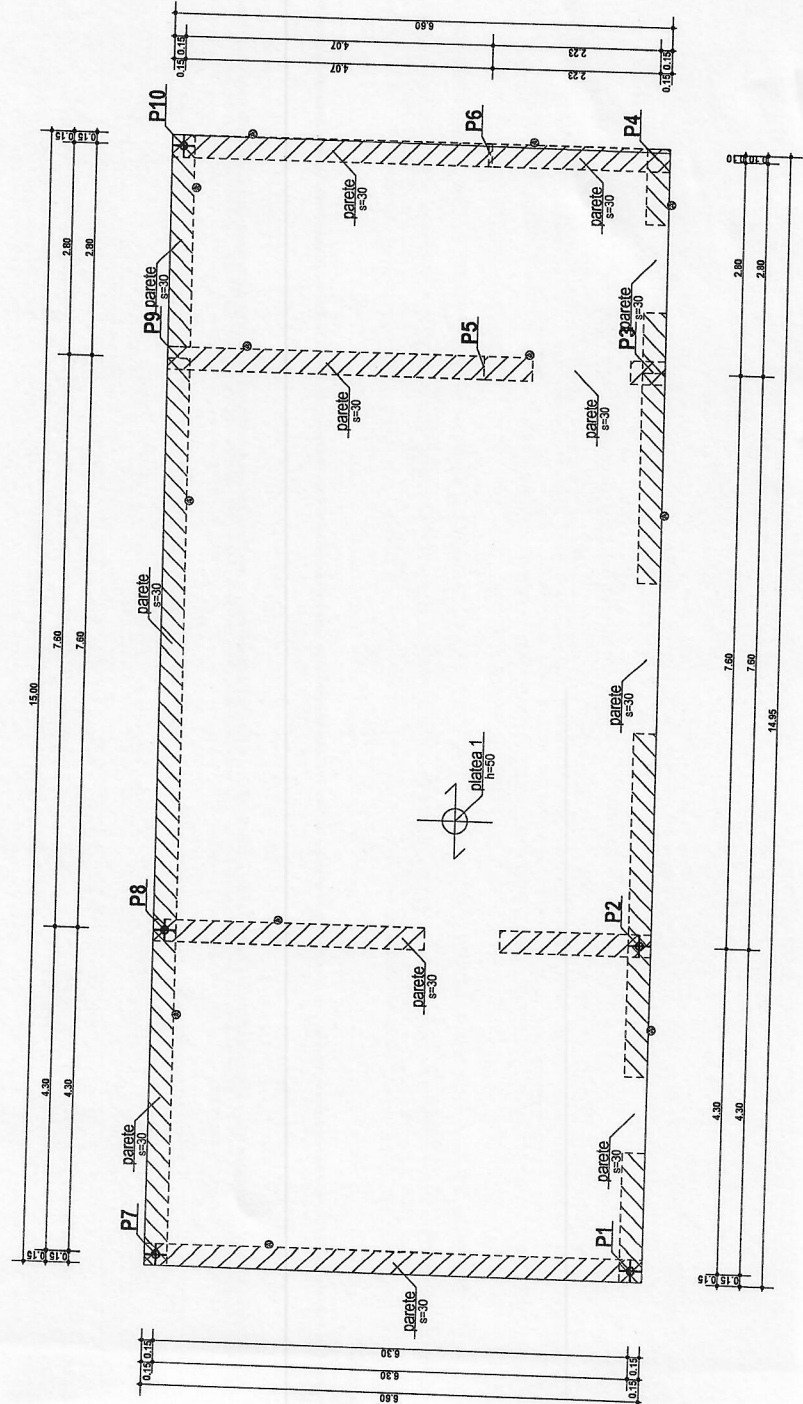


(timbro e firma)

Felice Antonio Masi

¹ Da presentare solo nel caso di interventi locali o di riparazione di cui al § 8.4.1. del D.M. 17.01.2018.

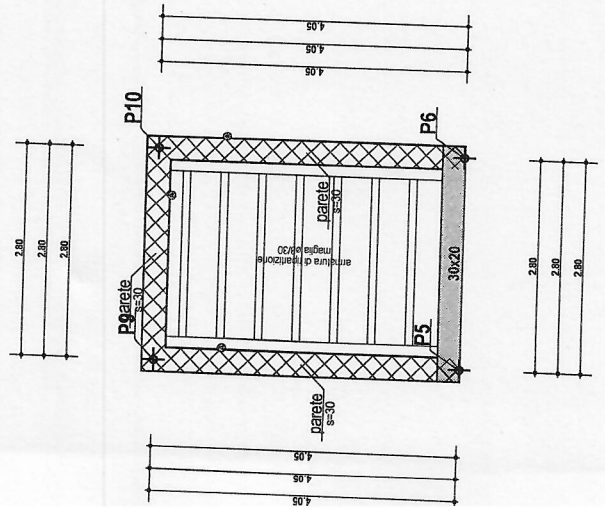
FONDAZIONE



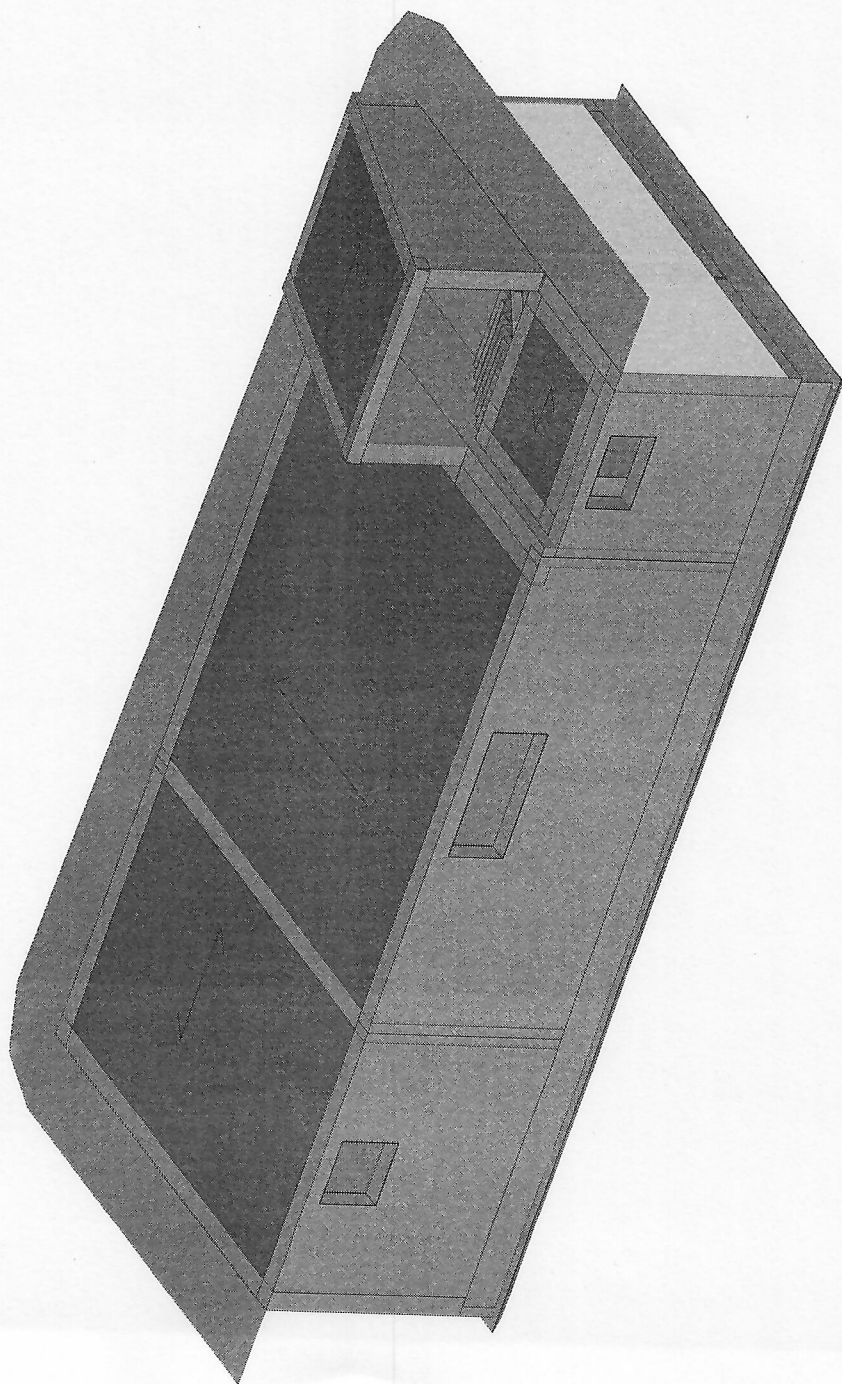
ATTALE

$$\frac{3}{2}$$

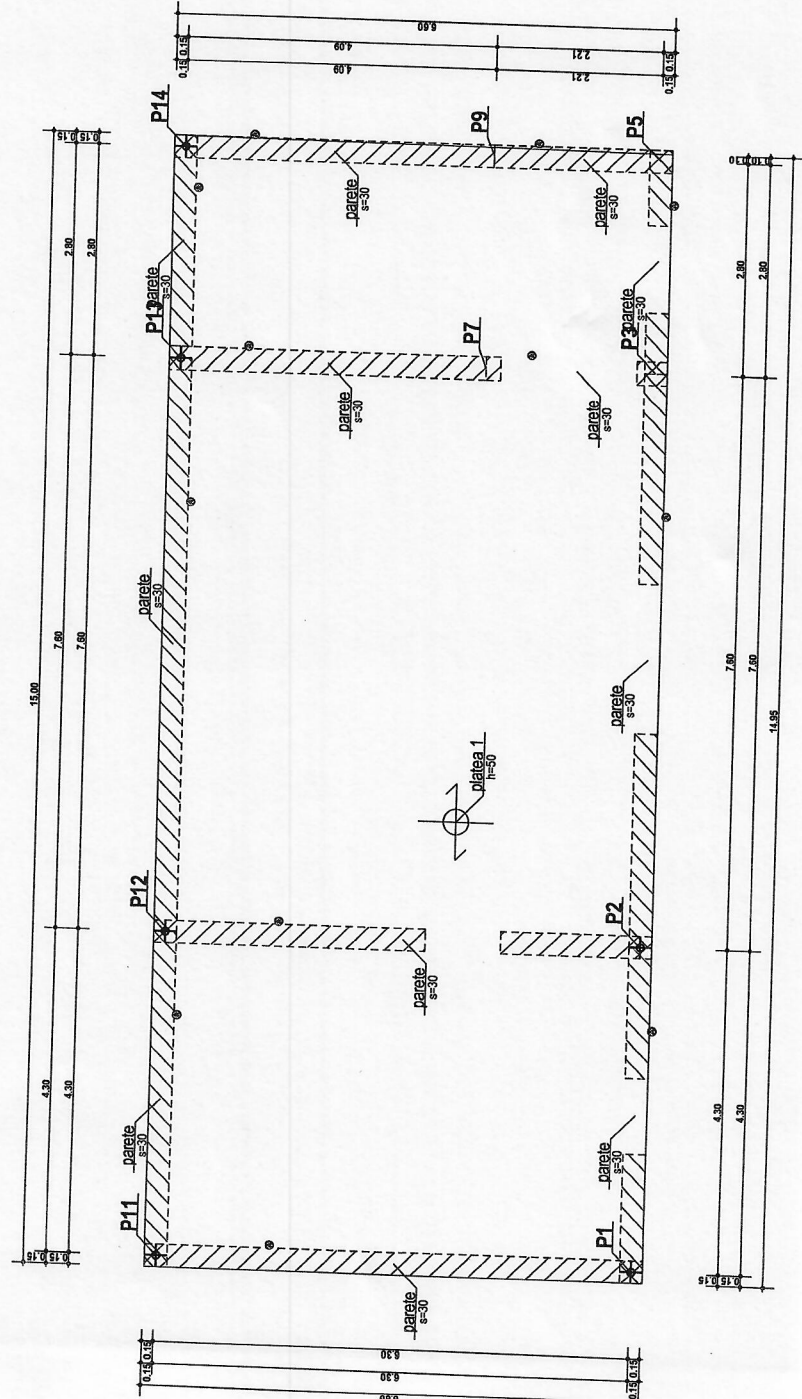
PIANO TERRA



1/1
A770ALF

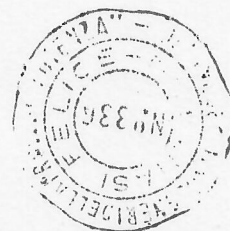


FONDAZIONE



MOD 1/3

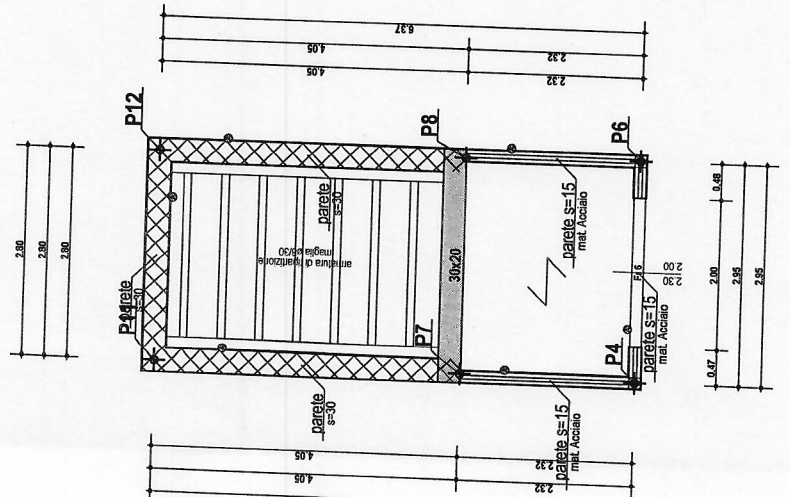
Architectural floor plan of a building with dimensions and labels. The plan shows a rectangular layout with a central corridor and several rooms. Dimensions are provided in meters (m) and centimeters (cm). Labels include P1, P2, P3, P4, P5, P11, P12, P13, P14, P15, P16, P17, P18, P19, P20, P21, P22, P23, P24, P25, P26, P27, P28, P29, P30, P31, P32, P33, P34, P35, P36, P37, P38, P39, P40, P41, P42, P43, P44, P45, P46, P47, P48, P49, P50, P51, P52, P53, P54, P55, P56, P57, P58, P59, P60, P61, P62, P63, P64, P65, P66, P67, P68, P69, P70, P71, P72, P73, P74, P75, P76, P77, P78, P79, P80, P81, P82, P83, P84, P85, P86, P87, P88, P89, P90, P91, P92, P93, P94, P95, P96, P97, P98, P99, P100. The plan also shows a staircase and a ramp. The overall dimensions are 14.70m by 7.80m.



2017

$$\frac{2}{3}$$

PIANO TERRA



MOD

3/3

