

**TAV. S 01-a**  
 scala  
**30/04/10 1:50/1:10**

**ANASTILOS PORCHEDDU**  
 Tracciamento Piastre

PROGETTISTI:  
 arch. Piergiorgio ARELLO  
 Ing. Flavio AQUILANO  
 arch. Fernando CORTANI  
 P.a. Giovanni BISSISSO

IL RESPONSABILE DEL PROGETTO  
 Ing. Claudio LAMBERTI

IL PROGETTISTA COORDINATORE  
 Ing. Paolo MIGLIETTA

**CALCESTRUZZI**

<b>Tipologia strutturale:</b>	Fondazione:	Elevazione:
Classe di resistenza necessaria ai fini statici:	30N/m <sup>3</sup> (300 daN/m <sup>3</sup> )	30N/m <sup>3</sup> (300 daN/m <sup>3</sup> )
Condizioni ambientali:	Strutture completamente immerse in terreno permanente.	Strutture completamente immerse in terreno permanente.
Classe di esposizione:	XC1	XC1
Rapporto segnale/sonno max:	0,60	0,60
Classe di consistenza:	S3 (Pulcino)	S3 (Pulcino)
Dimensione massima aggregati:	32 mm	20 mm

**ACCIAIO PER C.A.**

<b>Metodo alle tensioni ammissibili</b>	$\sigma_s = 2500 \text{ Kg/cm}^2$ (=255 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione ammissibile	$\sigma_s = 2500 \text{ Kg/cm}^2$ (=255 N/mm <sup>2</sup> )
Metodo agli stati limite	$f_{yk} = 4600 \text{ Kg/cm}^2$ (=451 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione caratteristica di snervamento:	$f_{yk} = 4600 \text{ Kg/cm}^2$ (=451 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione caratteristica di rottura:	$f_{tk} = 5500 \text{ Kg/cm}^2$ (=539 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione di progetto di rottura:	$f_{td} = 4135 \text{ Kg/cm}^2$ (=405 N/mm <sup>2</sup> )

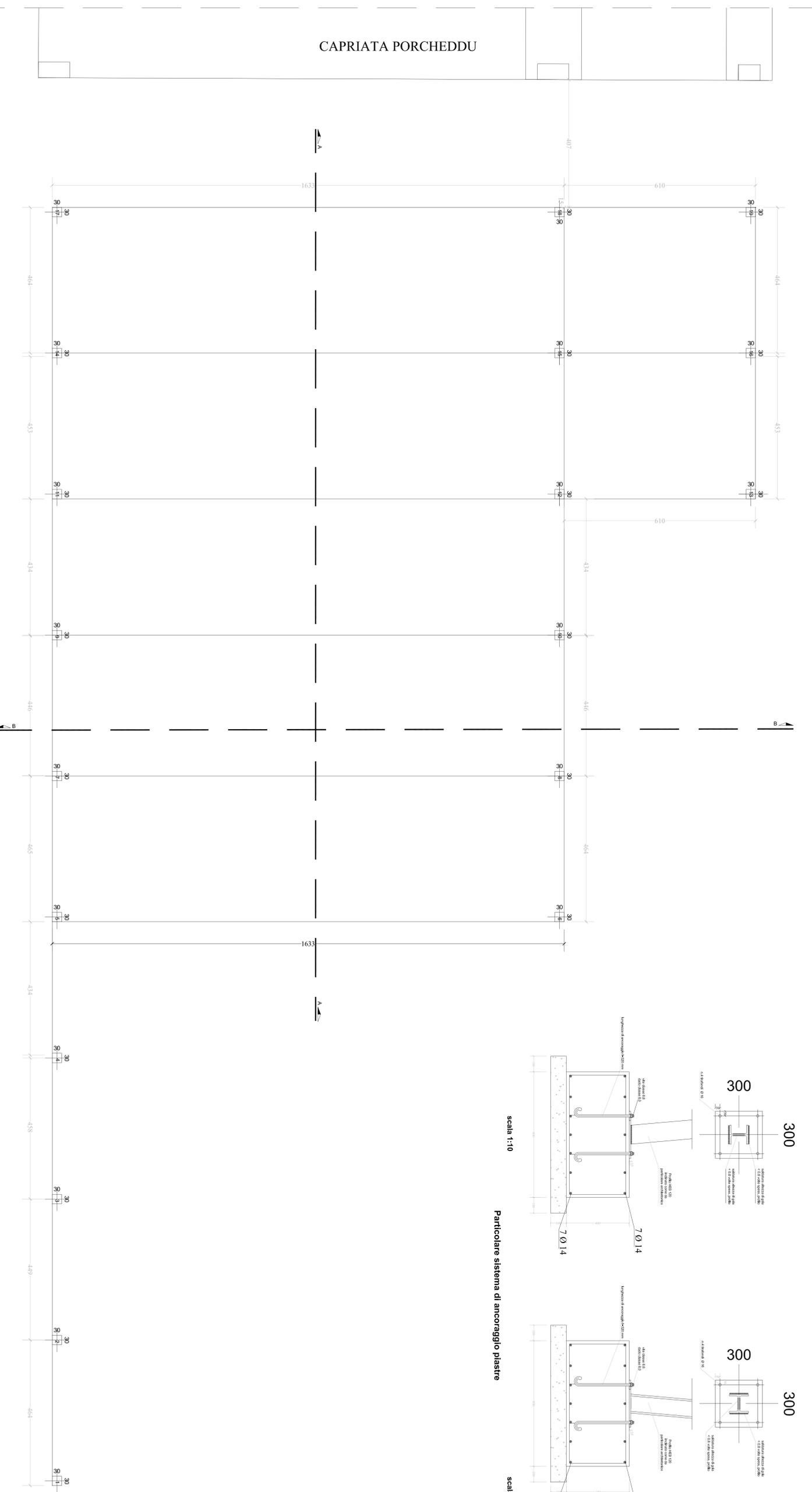
**Acciaio per c.a. B450A**

<b>Metodo alle tensioni ammissibili</b>	$\sigma_s = 2500 \text{ Kg/cm}^2$ (=255 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione ammissibile	$\sigma_s = 2500 \text{ Kg/cm}^2$ (=255 N/mm <sup>2</sup> )
Metodo agli stati limite	$f_{yk} = 4400 \text{ Kg/cm}^2$ (=431 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione caratteristica di snervamento:	$f_{yk} = 4400 \text{ Kg/cm}^2$ (=431 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione caratteristica di rottura:	$f_{tk} = 5300 \text{ Kg/cm}^2$ (=519 N/mm <sup>2</sup> )
Tensione di progetto di rottura:	$f_{td} = 3924 \text{ Kg/cm}^2$ (=383 N/mm <sup>2</sup> )

**ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA**

<b>Tipo acciaio:</b>	<b>S275</b>
Tensione di rottura	483 N/mm <sup>2</sup>
Tensione di snervamento	275 N/mm <sup>2</sup>
Tensione ammissibile per elementi di spessore < 40 mm	203 N/mm <sup>2</sup>
Tensione ammissibile per elementi di spessore > 40 mm	159 N/mm <sup>2</sup>
Tensione ammissibile per elementi di spessore < 40 mm	1733 N/mm <sup>2</sup>
Tensione ammissibile per elementi di spessore > 40 mm	1319 N/mm <sup>2</sup>
Tensione ammissibile per elementi di spessore > 40 mm soggetti ad azioni meccaniche	1181 N/mm <sup>2</sup>
Tensione ammissibile per elementi di spessore > 40 mm soggetti ad azioni termiche	1091 N/mm <sup>2</sup>

**CAPRIATA PORCHEDDU**



**NOTE**

Tutte le misure dovranno essere verificate in loco e successivamente ad eventuali densificazioni. Verificare inoltre la rispondenza delle quote indicate con i disegni architettonici in particolare modo per le foronotte. Nessuna opera in c.a. potrà essere getata e disarmata senza la preventiva autorizzazione della D.L.

**AZIONI SULLE STRUTTURE**

<b>Carico uniformemente distribuito (Kg/m<sup>2</sup>)</b>	<b>Valore</b>
Descrizione	500
Peso proprio	330
Sovraccarico permanente	250
Sovraccarico accidentale	250