





software per la progettazione



unioni in legno

Guida all'import dati da progetto Pro_SAP

Si riporta di seguito una breve guida all'import dei dati da un progetto strutturale eseguito con il software Pro_SAP

1. Stampa relazione di calcolo Pro_SAP

I dati utili nel progetto delle connessioni che è possibile importare da un progetto Pro_SAP si dividono in :

- dati di input (materiale, sezioni, aste, casi di carico..)
- sollecitazioni aste (sollecitazioni per ogni combinazione di carico)

				Leggi carichi da progetto struttu
ſ	Imp	orta dati esterni Salva dati Help on-lin	e	_
		IMPORTA DATI DA STAMPE PROGETTO :		
Ľ	2	CDS	►	
		ProSAP	•	Relazione completa o dati di input
		EDILUS	•	Solo sollecitazioni aste per combinazioni
		SISMICAD		

Di seguito sono riportate a titolo di esempio i tabulati utili all'import dei dati.

1. Tabella archivio materiali dove sia indicata la classe del legno:

CARATTERISTICHE MATERIALI UTILIZZATI

.....

ld	Tipo / Note	V. caratt.	V. medio	Young	Poisson	G	Gamma	Alfa	Altri
		daN/cm2	daN/cm2	daN/cm2		daN/cm2	daN/cm3		
1	Calcestruzzo Classe C25/30			3.145e+05	0.20	1.310e+05	2.50e-03	1.00e-05	
	Resistenza Rc	300.0							
	Resistenza fctm		25.6						
	Rapporto Rfessurata								1.00
	Coefficiente ksb								0.85
	Rapporto HRDb								1.00e-05
	Rapporto HRDv								1.00e-05
131	Legno lamellare omogeneo <mark>GL28h</mark> -legno E = 1.260e+05			1.260e+05	0.0	6500.0	4.60e-04	1.00e-05	
	Modulo E0,05			1.050e+05					
	Lamellare : SI								
	Resistenza fc0	280.0							
	Resistenza ft0	223.0							
	Resistenza fm	280.0							
	Resistenza fv	35.0							
	Rapporto HRDb								1.00e-05
	Rapporto HRDv								1.00e-05
133	Legno lamellare omogeneo <mark>GL32h</mark> -legno E = 1.420e+05			1.420e+05	0.0	6500.0	4.90e-04	1.00e-05	
	Modulo E0,05			1.180e+05					
	Lamellare : SI								
	Resistenza fc0	320.0							
	Resistenza ft0	256.0							
	Resistenza fm	320.0							
	Resistenza fv	35.0							
	Rapporto HRDb								1.00e-05
	Rapporto HRDv								1.00e-05

21

h=60

PILASTRO 100x60-Rettangolare: b=100

2. Tabella archivio sezioni:

MODELLAZIONE DELLE SEZIONI

ld	Тіро	Area	A V2	A V3	Jt	J 2-2	J 3-3	W 2-2	W 3-3	Wp 2-2	Wp 3-3
		cm2	cm2	cm2	cm4	cm4	cm4	cm3	cm3	cm3	cm3
1	PILASTRO 60x60- Rettangolare: b=60 h=60	3600.00	3000.00	3000.00	1.822e+06	1.080e+06	1.080e+06	3.600e+04	3.600e+04	5.400e+04	5.400e+04
2	TRAVE 40X60- Rettangolare: b=40 h=60	2400.00	2000.00	2000.00	7.424e+05	3.200e+05	7.200e+05	1.600e+04	2.400e+04	2.400e+04	3.600e+04
8	TUBO 30.0x5.0	3.93	0.0	0.0	6.38	3.19	3.19	2.13	2.13	3.17	3.17
16	COPERTURA - TRAVE PRINCIPALE- Rettangolare: b=40 h=168	6720.00	5600.00	5600.00	3.046e+06	8.960e+05	1.581e+07	4.480e+04	1.882e+05	6.720e+04	2.822e+05
17	COPERTURA - TRAVE SECONDARIA- Rettangolare: b=20 h=44	880.00	733.33	733.33	8.373e+04	2.933e+04	1.420e+05	2933.33	6453.33	4400.00	9680.00
18	TRAVE NASCOSTA AGGETTO- Rettangolare: b=23 h=34	782.00	651.67	651.67	8.014e+04	3.447e+04	7.533e+04	2997.67	4431.33	4496.50	6647.00
19	CORDOLO 60X120- Rettangolare: b=60 h=120	7200.00	6000.00	6000.00	5.918e+06	2.160e+06	8.640e+06	7.200e+04	1.440e+05	1.080e+05	2.160e+05
21	PILASTRO 100x60-	6000.00	5000.00	5000.00	4.478e+06	5.000e+06	1.800e+06	1.000e+05	6.000e+04	1.500e+05	9.000e+04

Nota: per sezioni non identificabili come rettangolari il programma richiederà all'utente di indicare se si tratta di sezioni rettangolari mediante un messaggio a video. Esempio:

Lettura archivio sezioni	
La sezione num. 8 - TUBO 30.0x5.0 è una sezione rettangolare 1.26 x 3.12 cm2?	
Sì No	

3. Tabella NODI 3D:

Si tratta di un tabulato opzionale, ma utile all'utente per individuare le aste nel modello 3D

TABELLA	TABELLA DATI NODI												
Nodo	X	Y	Z	Nodo	X	Y	Z	Nodo	X	Y			
	cm	cm	cm	-	cm	cm	cm		cm	cm cr			
8 680.0	2732.9	3337.5	652.8	9	1471.0	0.0	0.0	10	2624.0	3337.5			
12 667.0	1471.0	3177.5	0.0	13	0.0	0.0	417.0	14	2680.0	0.0			
15	2680.0	1588.8	667.0	16	2680.0	2383.1	667.0	17	2891.8	0.0			

kipendoff engineering

www.kipendoff.com

610.0 18	2891.8	794 4	610.0	19	2891.8	1588.8	610.0	20	2891.8	2383 1	
610.0	2001.0	104.4	010.0	10	2001.0	1000.0	010.0	20	2001.0	2000.1	
21	0.0	794.4	417.0	22	0.0	1588.8	417.0	23	0.0	2383.1	
417.0											
24	2680.0	794.4	667.0	25	67.0	0.0	449.0	26	190.0	0.0	
504.0											
27	326.0	0.0	560.0	28	464.0	0.0	609.0	29	604.0	0.0	
654.0											
30	746.0	0.0	692.0	31	889.0	0.0	725.0	32	1033.0	0.0	
753.0											
33	1178.0	0.0	774.0	34	1324.0	0.0	790.0	35	1471.0	0.0	
800.0											
36 796.0	1618.0	0.0	805.0	37	1765.0	0.0	803.0	38	1912.0	0.0	

4. Tabella aste

TABELLA DATI TRAVI

Elem. Wink O	Note	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	Crit.	Rotaz.	Svincolo I	Svincolo J	Wink V
							gradi			daN/cm3
daN/cm3							•			
1	Asta tesa	99	82	12	8	1				
2	Asta tesa	78	65	12	8	1				
3	Asta tesa	91	74	12	8	1				
37	Trave	34	35	133	16	1				
38	Trave	35	36	133	16	1				
39	Trave	36	37	133	16	1				
40	Trave 37	38	133	16	1					

5. Casi di carico

Da questo tabulato è possibile derivare le durate e la tipologia dei carichi.

SCHEMATIZZAZIONE DEI CASI DI CARICO

.....

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
1	Ggk	CDC=Ggk (peso proprio della struttura)	
2	Gsk	CDC=G1sk (permanente solai-coperture)	
3	Gsk	CDC=G2sk (permanente solai-coperture n.c.d.)	
4	Gsk	CDC=G2pk (permanente pannelli n.c.d.)	
5	Qnk	CDC=Qnk (carico da neve)	
6	Edk	CDC=Ed (dinamico SL CO) alfa=0.0 (ecc. +)	partecipazione:1.00 per 1 CDC=Ggk (peso proprio della struttura)
			partecipazione:1.00 per 2 CDC=G1sk (permanente solai-coperture)
			partecipazione:1.00 per 3 CDC=G2sk (permanente solai-coperture
			n.c.d.)
			partecipazione:1.00 per 4 CDC=G2pk (permanente pannelli n.c.d.)
			partecipazione:1.00 per 5 CDC=Qnk (carico da neve)
			partecipazione:0.80 per 15 CDC=Qk (variabile fuoco)
			partecipazione:0.80 per 20 CDC=Qk (copertura)
7	Edk	CDC=Ed (dinamico SL CO) alfa=0.0 (ecc)	come precedente CDC sismico
8	Edk	CDC=Ed (dinamico SL CO) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
9	Edk	CDC=Ed (dinamico SL CO) alfa=90.00 (ecc)	come precedente CDC sismico
10	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=0.0 (ecc. +)	come precedente CDC sismico

11	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=0.0 (ecc)	come precedente CDC sismico
12	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
13	Edk	CDC=Ed (dinamico SLO) alfa=90.00 (ecc)	come precedente CDC sismico
14	Edk	CDC=Ed (dinamico SL CO) verticale	come precedente CDC sismico
15	Qk	CDC=Qk (variabile fuoco)	Azioni applicate:
16	Qvk	CDC=Qvk (carico da vento) dir X +	Azioni applicate:

6. Tabella combinazioni di carichi

Cmb	Tipo	Sigla Id	effetto P-delta
1	SLU	Comb. SLU A1 1	
2	SLU	Comb. SLU A1 2	
3	SLU	Comb. SLU A1 3	
4	SLU	Comb. SLU A1 4	
5	SLU	Comb. SLU A1 5	
6	SLU	Comb. SLU A1 6	
24	SLU	Comb. SLU A1 24	
25	SLU	Comb. SLU A1 25	
26	SLU	Comb. SLU A1 26	
27	SLU	Comb. SLU A1 27	
28	SLU	Comb. SLU A1 28	
117	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 117	
118	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 118	
148	SLD(sis)	Comb. SLE (SLO Operativo sism.) 148	
149	SLU	Comb. SLU A1 (SLC sism.) 149	

Cmb	CDC	CDC	CDC	CDC	CDC									
	1/15	2/16	3/17	4/18	5/19	6/20	7/21	8/22	9/23	10/24	11/25	12/26	13/27	14/28
1	1.30	1.30	1.50	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	0.0	0.90	0.90	0.90	0.90	0.0								
2	1.30	1.30	1.50	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	1.50	0.90	0.90	0.90	0.90	0.0								
3	1.30	1.30	1.50	1.50	1.50	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	0.0	0.90	0.90	0.90	0.90	0.0								

7. Tabulati sollecitazioni aste per TUTTE le combinazioni di carico

E' il tabulato più importante e deve riportare NON l'inviluppo delle sollecitazioni ma possibilmente i dati relativi a TUTTE le combinazioni di calcolo, almeno quelle per cui vengono effettuate le verifiche STR (combinazioni SLU e SLV).

RISULTATI ELEMENTI TIPO TRAVE

Trave	Cmb M	/I3 mx/mn M	M2 mx/mn	D 2 / D 3	Q 2 / Q 3	Pos.	Ν	V 2	V 3	т	M 2	М 3
		daN cm	daN cm	cm	daN	cm	daN	daN	daN	daN cm	daN cm	daN cm
1	27	3760.94	0.0	0.0	-30.45	0.0	3071.01	15.23	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	0.0	0.0	0.0	988.0	3069.75	-15.23	0.0	0.0	0.0	0.0
1	37	4889.22	0.0	0.0	-39.59	0.0	6175.40	19.79	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	0.0	0.0	0.0	988.0	6173.75	-19.79	0.0	0.0	0.0	0.0
1	113	3760.94	0.0	0.0	-30.45	0.0	3231.41	15.23	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	0.0	0.0	0.0	988.0	3230.14	-15.23	0.0	0.0	0.0	0.0
1	136	3760.94	0.0	0.0	-30.45	0.0	0.63	15.23	0.0	0.0	0.0	0.0
		0.0	0.0	0.0	0.0	988.0	-0.64	-15.23	0.0	0.0	0.0	0.0

Pilas.CmbM	3 mx/mnM2 mx	/mnD 2 / D 3	Q 2 / Q 3	Pos.	Ν	V 2	V 3	Т	M 2	M 3	
	daN cm	daN cm	cm	daN	cm	daN	daN	daN	daN cm	daN cm	daN cm
165	3 8.668e+06	0.0	0.76	0.0	0.0	-5.979e+04	-2.079e+04	4552.62	-9.310e+04	-1.898e+06	8.668e+06
	0.0	-1.898e+06	-0.34	0.0	417.0	-5.492e+04	-2.079e+04	4552.62	-9.310e+04	0.0	0.0
165	19 4.290e+06	0.0	0.18	0.0	0.0	-3.888e+04	-1.029e+04	5881.64	2.012e+05	-2.453e+06	4.290e+06
	0.0	-2.453e+06	-0.47	0.0	417.0	-3.513e+04	-1.029e+04	5881.64	2.012e+05	0.0	0.0

IMPORTANTE: nel caso di unioni con più aste convergenti e con carichi assegnati a più aste sarà importante aver stampato le sollecitazioni per TUTTE le combinazioni di carico altrimenti non sarà possibile combinare tra loro i carichi delle varie aste e si avranno warnings tipo:

SINTESI DEI WARNINGS :

 1 - I due puntoni hanno un numero di combinazioni di carico diverso tra loro.
La verifica non può essere eseguita. Adeguare i carichi o imporre la simmetria dei carichi (in 'dati generali unione')

1 - non è possibile effettuare la verifica a trazione della sezione ridotta del monaco : i carichi della combinazione 2 hanno durate diverse per puntone dx e puntone sxi carichi della combinazione 2 hanno durate diverse per puntone sx e puntone dx



Nel tabulato precedente per la trave 1 sono riportate le sollecitazioni per le combinazioni 27, 37, 113....

Per la trave 2 per esempio le combinazioni 12,24,....

Assegnando ai 2 puntoni i riferimenti rispettivamente della trave 1 e della 2 non sarà possibile combinarli tra loro.

2. Import dati

 Dopo aver prodotto il file di stampa con i dati del progetto Pro_SAP lanciare la procedura di import dati direttamente dalla toolbar del menu principale "*importa dati da* progetto....."



Se la dimensione del file di stampa rtf è eccessiva (potrebbe creare problemi di memoria in fase di esecuzione) è consigliabile creare due file separati, uno con i dati di input, l'altro con i soli tabulati delle sollecitazioni. Sarà quindi possibile leggere i dati da un unico file o dai due differenti cosi creati:

	•				Leggi carichi da progetto strutt
	Imp	orta dati esterni Salva dati	Help on-line		
		IMPORTA DATI DA STAMPE P	ROGETTO :		
ľ	2	CDS		۲	Attenzionel
		ProSAP		×	Relazione completa o dati di input
	9	EDILUS		۲	Solo sollecitazioni aste per combinazioni do
		SISMICAD			
	F	IDEDCDA CE			trebbero infatti alterare i risultati.

Test dei dati importati

Al termine della procedura di import dei dati è possibile (e consigliabile) effettuare un test indicando il numero di un'asta in legno presente nel progetto.

Automaticamente verranno caricati a video i dati relativi all'asta: geometria, materiale, carichi.

Un controllo a campione è sempre consigliato.

Oltre al numero dell'asta è possibile indicare anche l'estremo a cui fanno riferimento i carichi da visualizzare, se inziale o finale:



i prega di verificare con controlli random che i carichi siano corretti.

Salva dati

Per rendere disponibili i dati importati effettuare il salvataggio e chiudere la maschera di import:



mb. carico

3. Utilizzo dei dati importati nella progettazione delle unioni

I dati importati posso essere usati in qualsiasi momento nella progettazione delle unioni seguendo una semplice procedura:

Scegliere la tipologia di unione che si vuole progettare



Assegnare all'elemento di riferimento il numero dell'asta nel progetto Pro_SAP

- Selezionare dal menu 'carichi' dell'unione l'asta in legno le cui sollecitazioni sono usate per la verifica della connessione. In generale si tratta dell'unico elemento in legno presente oppure di quello portato (es. nelle connessioni trave-trave in legno)
- Indicare il numero dell'asta nel progetto Pro_SAP e l'estremo di riferimento

Ξ	dati trave		dati progetto
	numero	1	
	nome	colonna	
	descrizione	colonna	in the second se
	classe materiale	GL24h	···· III dati generali unione
	alfa rifollam. [°]	90	parametri config. unione
	sezione		stampe, prescr. e note
	b [mm]	140	connetton/plastre/ancor.
	h [mm]	240	connettore lato h (vite M5x80)
	geometria		Connettore lato b (vite M5x8U)
	L [mm]	600	
	Rx [°]	0	
⊡	dati asta ProSAP		(fondazione c.a.)
	asta spaz. num	1	Carichi
	estremo asta	iniziale	carichi colonna (colonna)
	numero sez.	9	
	sigla sez.	travTetto-Rettangolare: b=	
Ŧ	nodo 3D in.	134	
Ŧ	nodo 3D fin.	126	
⊡	opzioni carichi		
	sist informante	locale arta	

Se i dati sono stati caricati correttamente compariranno in automatico a video i dati dell'asta.



Carichi

E' possibile visualizzare i carichi importati selezionando la voce 'carichi *elemento*' nel menu ad albero.

Per selezionare la combinazione di sollecitazioni desiderata -> 'sel. Combinazione'

	aggiungi comb. cario	0	
E	Carichi colonna		dati progetto
	numero combinazioni	9	
	stampa carichi	SI	
	num.max soll.stampe	30	in the second se
	sel. combinazione	(1) Comb. SLU A1 1	dati generali unione
E	dati carico 1		parametri config. unione
	descrizione comb.	Comb. SLU A1 1	·····[=] stampe, prescr. e note
	attiva	SI	connettori/piastre/ancor.
	durata carico min.	media durata	connettore lato h (vite M5x80)
	tipo di combinaz.	SLU fondam.	connettore lato b (vite Mbx80)
Œ	fd/fk	0,67	
	Vx [kN]	0,437	
	Vy [kN]	0,306	fondazione c a)
	N [kN]	3,883	Carichi
	Mx [kNm]	0	🦉 🖉 carichi colonna (colonna)
	My [kNm]	-0,755	
	Mt [kNm]	0.043	1

4. Verifica unione

La verifica dell'unione viene eseguita in automatico ad ogni modifica dei parametri geometrici e di carico, pertanto dopo l'import dei carichi si potrà modificare la geometria e i parametri della connessione in modo da ottenere la verifica positiva:

<u>z</u> ×	. <u>q</u>		0					
1392.5499 , 415.6117 , 0.0	000	SNAP OFF	GRID OFF	ORT				
vermoa urstanze e m status verifica : VERIFIC	негазэт нин А		sue					
Verifica connessione	e:VERIFIC	A.						
coeff. sicurezza minimo	: <mark>3.762</mark>							
Verifica resistenza p	iastra:							
piastra di attacco: Vrx: 118 Vry: 307 Vr	piastra di attacco: Vrx: 118 Vry: 307 Vr,rif: 69 [kN]							
piastra base: Vrx: 282 Vry: 217 Vr	rif: 86 [kN]							

5. Note

Dolmen offre la possibilità di stampare le sollecitazioni per tutte le combinazioni di carichi o effettuare una stampa sintetica delle sole condizioni più gravose per la verifica dell'asta.

Per la verifica delle connessioni è consigliabile effettuare comunque la verifica per tutte le combinazioni di carico (non è vero in generale che la sollecitazione più gravosa per la sezione lo sia anche per la connessione).

Alcune unioni richiedono la definizione dei carichi di due o più aste. Nel caso sia stata prodotta una stampa sintetica dei soli inviluppi il programma potrebbe segnalare che le sollecitazioni delle aste non fanno riferimento alle stesse combinazioni di carico.

1 Conversione del sistema di riferimento Pro_SAP -> kipLegno

<u>Sistema di riferimento kipLegno</u> – vedi Errore. L'origine riferimento non è stata trovata. - Errore. L'origine ri ferimento non è stata trovata.

Il sistema di riferimento adottato in Pro_SAP è 231,

dove 2 e 3 sono rispettivamente le direzioni parallele alla base e all'altezza della sezione, mentre 1 corriponde all'asse dell'asta.



sistema di riferimento 3=b; 2=h della sezione



sistema di riferimento XYZ di un'asta in Pro_SAP

Sollecitazioni aste

Le sollecitazioni fanno riferimento al sistema locale 321:



Conversione del sistema di riferimento Pro_SAP -> kipLegno

In fase di import dei dati viene automaticamente effettuata la conversione del sistema di riferimento.

Per i pilastri e le travi viene quindi assunta la seguente corrispondenza (equivalente al sistema 321):

 $\begin{array}{lll} V_2 \dashrightarrow V_y \ = V_h & ; & V_3 \dashrightarrow V_x = V_b \\ M_2 \dashrightarrow M_y = M_h & ; & M_3 \dashrightarrow M_x \ = M_b \end{array}$

Esempio sollecitazioni colonna caricata in testa una forza orizzontale diretta parallelamente all'altezza della sezione della trave :

Pilas.	Cmb M	3 mx/mn N	/l2 mx/mn	D 2 / D 3	Q 2 / Q 3	Pos.	Ν	V 2	V 3	т	M 2	М 3
		kN m	kN m	m	kN	cm	kN	kN	kN	kN m	kN m	kN m
1	1	0.0	0.0	-2.10e-03	0.0	0.0	-26.00	22.10	0.0	0.0	0.0	-22.10
		-22.10	0.0	0.0	0.0	100.0	-26.00	22.10	0.0	0.0	0.0	0.0

Nella conversione verrà assunto $V_x = V_3$, $V_y = V_2$, $M_y = M_3$, $M_x = M_2$

Esempio sollecitazioni trave orizzontale caricata con carico verticale (verso il basso) all'estremità:

Trave	Cmb M	3 mx/mn M	2 mx/mn	D 2 / D 3	Q 2 / Q 3	Pos.	Ν	V 2	V 3	т	M 2	М 3
		kN m	kN m	m	kN	cm	kN	kN	kN	kN m	kN m	kN m
1	1	0.0	0.0	-2.47e-03	0.0	0.0	0.0	26.00	0.0	0.0	0.0	-26.00
		-26.00	0.0	0.0	0.0	100.0	0.0	26.00	0.0	0.0	0.0	0.0

Nella conversione verrà assunto $V_y = V_2$, $V_x = V_3$, $M_y = M_2$, $M_x = M_3$