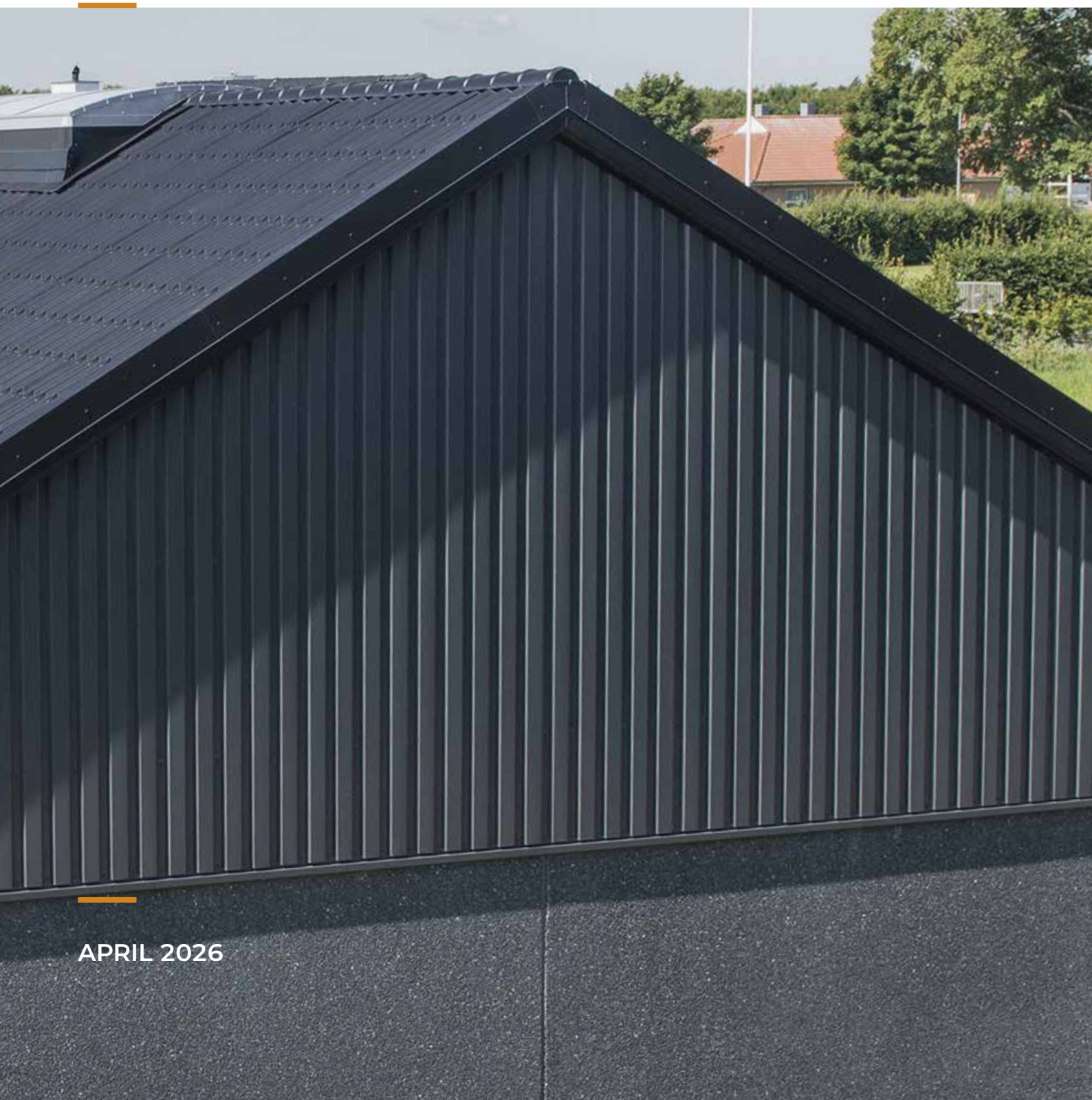




DS STÅLPROFIL A/S

# Spændtapper

## DS Trapezplade 35-190 - Facade

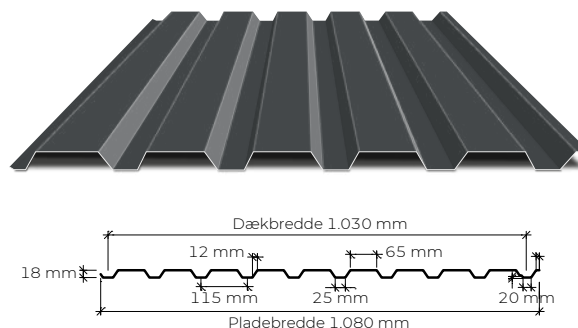


APRIL 2026

# DS Trapezplade 35-190 til facade

Trapezpladen er med sin karakteristiske profil et velkendt syn på tag og facader af både små og store bygninger. Stor styrke, hurtig montage, lang levetid på op til 50 år med minimal vedligeholdelse og et fuldt program af overflader, farver og tilbehør har således gjort trapezpladen til vores mest sælgende produkt. Pladerne kan både monteres vandret, lodret og skråt, og den simple geometri giver tag og facade stor styrke. Trapezpladen er desuden særdeles velegnet til små taghældninger helt ned til 5°. Du kan vælge mellem fem belægninger, ligesom trapezpladerne fås i en perforeret udgave, til f.eks. visuelle effekter, lydabsorbering eller naturlig ventilation.

TEKNISK DATA DS Trapezplade 35-190 - Facade	
Profilhøjde	35 mm
Dækbredde	950 mm
Pladebredde	1.030 mm
Vægt pr. m <sup>2</sup>	0,50 mm / 5,12 kg 0,60 mm / 6,09 kg 0,75 mm / 7,65 kg



# Spændtabeler DS Trapezplade 35-190 Facade

DS Trapez VP 35-190 - 0,5 mm (Højde: 35 mm - Bølgemodul: 190 mm - Nominel tykkelse: 0,5 mm)																									
Spændvidde i m	0,60	0,80	1,00	1,20	1,40	1,60	1,80	2,00	2,20	2,40	2,60	2,80	3,00	3,20	3,40	3,60	3,80	4,00	4,20	4,40	4,60	4,80	5,00		
<b>Spænd på 1 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	9,13	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,64	0,56	0,48	0,43	0,38	0,34	0,30	0,27	0,25	0,23	0,21	0,19	0,17	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	9,13	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,29	0,94	0,71	0,54	0,43	0,34	0,28	0,23	0,19	0,16	0,14	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	0,06	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	9,13	6,81	4,36	3,03	2,06	1,38	0,97	0,71	0,53	0,41	0,32	0,26	0,21	0,17	0,14	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	0,06	0,05	0,05	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	9,13	6,81	3,77	2,18	1,37	0,92	0,65	0,47	0,35	0,27	0,21	0,17	0,14	0,11	0,10	0,08	0,07	0,06	0,05	0,04	0,04	0,03	0,03	
<b>Spænd på 1 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	12,89	7,25	4,64	3,22	2,37	1,81	1,43	1,16	0,96	0,81	0,69	0,59	0,52	0,45	0,40	0,36	0,32	0,29	0,26	0,24	0,22	0,20	0,19	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	12,89	7,25	4,64	3,22	2,37	1,81	1,43	1,16	0,93	0,71	0,56	0,45	0,37	0,30	0,25	0,21	0,18	0,15	0,13	0,12	0,10	0,09	0,08	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	12,89	7,25	4,64	3,22	2,37	1,81	1,27	0,93	0,70	0,54	0,42	0,34	0,27	0,23	0,19	0,16	0,13	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	0,06	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	12,89	7,25	4,64	2,86	1,80	1,20	0,85	0,62	0,46	0,36	0,28	0,22	0,18	0,15	0,13	0,11	0,09	0,08	0,07	0,06	0,05	0,04	0,04	
<b>Spænd på 2 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	9,13	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,66	0,58	0,51	0,45	0,40	0,36	0,32	0,29	0,26	0,24	0,22	0,20	0,19	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	9,13	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,66	0,58	0,51	0,45	0,40	0,36	0,32	0,28	0,24	0,21	0,19	0,16	0,14	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	9,13	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,66	0,58	0,50	0,41	0,35	0,29	0,25	0,21	0,18	0,16	0,14	0,12	0,11	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	9,13	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,85	0,66	0,52	0,41	0,34	0,28	0,23	0,19	0,17	0,14	0,12	0,11	0,09	0,08	0,07	
<b>Spænd på 2 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	12,10	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,64	0,56	0,48	0,43	0,38	0,34	0,30	0,27	0,25	0,23	0,21	0,19	0,17	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	12,10	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,64	0,56	0,48	0,43	0,38	0,34	0,30	0,27	0,25	0,23	0,21	0,19	0,17	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	12,10	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,64	0,56	0,48	0,43	0,38	0,34	0,30	0,27	0,24	0,21	0,18	0,16	0,14	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	12,10	6,81	4,36	3,03	2,22	1,70	1,34	1,09	0,90	0,76	0,64	0,54	0,44	0,36	0,30	0,25	0,22	0,19	0,16	0,14	0,12	0,11	0,10	
<b>Spænd på 3 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	9,13	6,81	4,36	3,03	2,28	1,83	1,51	1,26	1,07	0,92	0,80	0,71	0,62	0,56	0,50	0,45	0,40	0,36	0,33	0,30	0,27	0,25	0,23	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	9,13	6,81	4,36	3,03	2,28	1,83	1,51	1,26	1,07	0,92	0,80	0,65	0,53	0,43	0,36	0,31	0,26	0,22	0,19	0,17	0,15	0,13	0,11	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	9,13	6,81	4,36	3,03	2,28	1,83	1,51	1,26	1,00	0,77	0,61	0,49	0,40	0,33	0,27	0,23	0,19	0,17	0,14	0,13	0,11	0,10	0,09	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	9,13	6,81	4,36	3,03	2,28	1,74	1,22	0,89	0,67	0,52	0,41	0,32	0,26	0,22	0,18	0,15	0,13	0,11	0,10	0,08	0,07	0,06	0,06	
<b>Spænd på 3 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	15,13	8,51	5,45	3,78	2,78	2,13	1,68	1,36	1,13	0,95	0,81	0,69	0,61	0,53	0,47	0,42	0,38	0,34	0,31	0,28	0,26	0,24	0,22	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	15,13	8,51	5,45	3,78	2,78	2,13	1,68	1,36	1,13	0,95	0,81	0,69	0,61	0,53	0,47	0,40	0,34	0,29	0,25	0,22	0,19	0,17	0,15	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	15,13	8,51	5,45	3,78	2,78	2,13	1,68	1,36	1,13	0,95	0,80	0,64	0,52	0,43	0,36	0,30	0,25	0,22	0,19	0,16	0,14	0,13	0,11	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	15,13	8,51	5,45	3,78	2,78	2,13	1,60	1,16	0,88	0,67	0,53	0,42	0,35	0,28	0,24	0,20	0,17	0,15	0,13	0,11	0,10	0,08	0,07	

Beregningsgrundlag og yderligere oplysninger side 6.

# Spændtabeler DS Trapezplade 35-190 Facade

DS Trapez VP 35-190 - 0,6 mm (Højde: 35 mm - Bølgemodul: 190 mm - Nominel tykkelse: 0,6 mm)																									
Spændvidde i m	0,60	0,80	1,00	1,20	1,40	1,60	1,80	2,00	2,20	2,40	2,60	2,80	3,00	3,20	3,40	3,60	3,80	4,00	4,20	4,40	4,60	4,80	5,00		
<b>Spænd på 1 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	13,16	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,02	0,87	0,75	0,65	0,57	0,51	0,45	0,41	0,37	0,33	0,30	0,28	0,25	0,23	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	13,16	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,68	1,23	0,92	0,71	0,56	0,45	0,36	0,30	0,25	0,21	0,18	0,15	0,13	0,12	0,10	0,09	0,08	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	13,16	9,15	5,85	4,07	2,68	1,79	1,26	0,92	0,69	0,53	0,42	0,33	0,27	0,22	0,19	0,16	0,13	0,11	0,10	0,09	0,08	0,07	0,06	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	13,16	9,15	4,90	2,84	1,79	1,20	0,84	0,61	0,46	0,35	0,28	0,22	0,18	0,15	0,12	0,11	0,09	0,08	0,07	0,06	0,05	0,04	0,04	
<b>Spænd på 1 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	17,28	9,72	6,22	4,32	3,17	2,43	1,92	1,55	1,29	1,08	0,92	0,79	0,69	0,61	0,54	0,48	0,43	0,39	0,35	0,32	0,29	0,27	0,25	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	17,28	9,72	6,22	4,32	3,17	2,43	1,92	1,55	1,21	0,93	0,73	0,58	0,48	0,39	0,33	0,28	0,23	0,20	0,17	0,15	0,13	0,12	0,10	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	17,28	9,72	6,22	4,32	3,17	2,35	1,65	1,20	0,90	0,70	0,55	0,44	0,36	0,29	0,24	0,21	0,18	0,15	0,13	0,11	0,10	0,09	0,08	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	17,28	9,72	6,22	3,71	2,34	1,57	1,10	0,80	0,60	0,46	0,37	0,29	0,24	0,20	0,16	0,14	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	0,06	0,05	
<b>Spænd på 2 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	13,16	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,03	0,89	0,78	0,69	0,61	0,54	0,48	0,43	0,39	0,35	0,32	0,29	0,27	0,25	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	13,16	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,03	0,89	0,78	0,69	0,61	0,54	0,48	0,43	0,37	0,32	0,28	0,24	0,21	0,19	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	13,16	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,03	0,89	0,78	0,65	0,54	0,45	0,38	0,32	0,28	0,24	0,21	0,18	0,16	0,14	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	13,16	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,11	0,85	0,67	0,54	0,44	0,36	0,30	0,25	0,21	0,18	0,16	0,14	0,12	0,11	0,09	
<b>Spænd på 2 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	16,26	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,02	0,87	0,75	0,65	0,57	0,51	0,45	0,41	0,37	0,33	0,30	0,28	0,25	0,23	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	16,26	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,02	0,87	0,75	0,65	0,57	0,51	0,45	0,41	0,37	0,33	0,30	0,28	0,25	0,23	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	16,26	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,02	0,87	0,75	0,65	0,57	0,51	0,45	0,41	0,36	0,31	0,27	0,24	0,21	0,19	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	16,26	9,15	5,85	4,07	2,99	2,29	1,81	1,46	1,21	1,02	0,87	0,70	0,57	0,47	0,39	0,33	0,28	0,24	0,21	0,18	0,16	0,14	0,12	
<b>Spænd på 3 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	13,16	9,15	5,85	4,07	3,12	2,51	2,06	1,72	1,46	1,26	1,09	0,96	0,85	0,75	0,67	0,60	0,54	0,49	0,44	0,40	0,37	0,34	0,31	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	13,16	9,15	5,85	4,07	3,12	2,51	2,06	1,72	1,46	1,26	1,05	0,84	0,69	0,57	0,47	0,40	0,34	0,29	0,25	0,22	0,19	0,17	0,15	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	13,16	9,15	5,85	4,07	3,12	2,51	2,06	1,72	1,31	1,01	0,79	0,63	0,51	0,42	0,35	0,30	0,25	0,22	0,19	0,16	0,14	0,13	0,11	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	13,16	9,15	5,85	4,07	3,12	2,26	1,59	1,16	0,87	0,67	0,53	0,42	0,34	0,28	0,24	0,20	0,17	0,14	0,13	0,11	0,10	0,08	0,07	
<b>Spænd på 3 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	20,33	11,43	7,32	5,08	3,73	2,86	2,26	1,83	1,51	1,27	1,08	0,93	0,81	0,71	0,63	0,56	0,51	0,46	0,41	0,38	0,35	0,32	0,29	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	20,33	11,43	7,32	5,08	3,73	2,86	2,26	1,83	1,51	1,27	1,08	0,93	0,81	0,71	0,62	0,52	0,44	0,38	0,33	0,28	0,25	0,22	0,19	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	20,33	11,43	7,32	5,08	3,73	2,86	2,26	1,83	1,51	1,27	1,03	0,83	0,67	0,55	0,46	0,39	0,33	0,28	0,25	0,21	0,19	0,16	0,15	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	20,33	11,43	7,32	5,08	3,73	2,86	2,08	1,51	1,14	0,88	0,69	0,55	0,45	0,37	0,31	0,26	0,22	0,19	0,16	0,14	0,12	0,11	0,10	

Beregningsgrundlag og yderligere oplysninger side 6.

# Spændtabeller DS Trapezplade 35-190 Facade

DS Trapez VP 35-190 - 0,75 mm (Højde: 35 mm - Bølgemodul: 190 mm - Nominel tykkelse: 0,75 mm)																									
Spændvidde i m	0,60	0,80	1,00	1,20	1,40	1,60	1,80	2,00	2,20	2,40	2,60	2,80	3,00	3,20	3,40	3,60	3,80	4,00	4,20	4,40	4,60	4,80	5,00		
<b>Spænd på 1 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	20,10	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,24	1,07	0,93	0,82	0,73	0,65	0,58	0,52	0,48	0,43	0,40	0,36	0,34	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	20,10	13,11	8,39	5,83	4,28	3,26	2,29	1,67	1,25	0,97	0,76	0,61	0,49	0,41	0,34	0,29	0,24	0,21	0,18	0,16	0,14	0,12	0,11	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	20,10	13,11	8,39	5,79	3,65	2,44	1,72	1,25	0,94	0,72	0,57	0,46	0,37	0,31	0,25	0,21	0,18	0,16	0,14	0,12	0,10	0,09	0,08	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	20,10	13,03	6,67	3,86	2,43	1,63	1,14	0,83	0,63	0,48	0,38	0,30	0,25	0,20	0,17	0,14	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	0,06	0,05	
<b>Spænd på 1 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	24,11	13,56	8,68	6,03	4,43	3,39	2,68	2,17	1,79	1,51	1,28	1,11	0,96	0,85	0,75	0,67	0,60	0,54	0,49	0,45	0,41	0,38	0,35	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	24,11	13,56	8,68	6,03	4,43	3,39	2,68	2,17	1,64	1,26	0,99	0,79	0,65	0,53	0,44	0,37	0,32	0,27	0,24	0,20	0,18	0,16	0,14	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	24,11	13,56	8,68	6,03	4,43	3,19	2,24	1,63	1,23	0,95	0,74	0,60	0,48	0,40	0,33	0,28	0,24	0,20	0,18	0,15	0,13	0,12	0,10	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	24,11	13,56	8,68	5,04	3,17	2,13	1,49	1,09	0,82	0,63	0,50	0,40	0,32	0,27	0,22	0,19	0,16	0,14	0,12	0,10	0,09	0,08	0,07	
<b>Spænd på 2 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	20,10	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,27	1,11	0,96	0,85	0,75	0,67	0,60	0,54	0,49	0,45	0,41	0,38	0,35	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	20,10	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,27	1,11	0,96	0,85	0,75	0,67	0,58	0,50	0,43	0,38	0,33	0,29	0,26	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	20,10	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,27	1,10	0,89	0,73	0,61	0,52	0,44	0,38	0,32	0,28	0,25	0,22	0,19	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	20,10	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,00	1,51	1,16	0,91	0,73	0,59	0,49	0,41	0,34	0,29	0,25	0,22	0,19	0,16	0,15	0,13	
<b>Spænd på 2 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	23,30	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,24	1,07	0,93	0,82	0,73	0,65	0,58	0,52	0,48	0,43	0,40	0,36	0,34	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	23,30	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,24	1,07	0,93	0,82	0,73	0,65	0,58	0,52	0,48	0,43	0,40	0,36	0,34	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	23,30	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,24	1,07	0,93	0,82	0,73	0,65	0,57	0,49	0,42	0,37	0,32	0,28	0,25	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	23,30	13,11	8,39	5,83	4,28	3,28	2,59	2,10	1,73	1,46	1,19	0,96	0,78	0,64	0,53	0,45	0,38	0,33	0,28	0,25	0,22	0,19	0,17	
<b>Spænd på 3 fag. Nedadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	20,10	13,11	8,39	5,83	4,49	3,60	2,95	2,46	2,09	1,79	1,55	1,36	1,20	1,06	0,94	0,84	0,75	0,68	0,62	0,56	0,51	0,47	0,43	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	20,10	13,11	8,39	5,83	4,49	3,60	2,95	2,46	2,09	1,79	1,44	1,15	0,93	0,77	0,64	0,54	0,46	0,39	0,34	0,30	0,26	0,23	0,20	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	20,10	13,11	8,39	5,83	4,49	3,60	2,95	2,37	1,78	1,37	1,08	0,86	0,70	0,58	0,48	0,41	0,34	0,30	0,26	0,22	0,19	0,17	0,15	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	20,10	13,11	8,39	5,83	4,49	3,08	2,16	1,58	1,19	0,91	0,72	0,57	0,47	0,39	0,32	0,27	0,23	0,20	0,17	0,15	0,13	0,11	0,10	
<b>Spænd på 3 fag. Opadrettet last</b>																									
Regningsmæssig bæreevne i kN/m <sup>2</sup>	1	29,13	16,38	10,49	7,28	5,35	4,10	3,24	2,62	2,17	1,82	1,55	1,34	1,17	1,02	0,91	0,81	0,73	0,66	0,59	0,54	0,50	0,46	0,42	
Udbøjning, Tilfælde 2. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	2	29,13	16,38	10,49	7,28	5,35	4,10	3,24	2,62	2,17	1,82	1,55	1,34	1,17	1,00	0,84	0,70	0,60	0,51	0,44	0,39	0,34	0,30	0,26	
Udbøjning, Tilfælde 3. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	3	29,13	16,38	10,49	7,28	5,35	4,10	3,24	2,62	2,17	1,78	1,40	1,12	0,91	0,75	0,63	0,53	0,45	0,39	0,33	0,29	0,25	0,22	0,20	
Udbøjning, Tilfælde 4. Karak. Last i kN/m <sup>2</sup>	4	29,13	16,38	10,49	7,28	5,35	4,01	2,82	2,06	1,54	1,19	0,94	0,75	0,61	0,50	0,42	0,35	0,30	0,26	0,22	0,19	0,17	0,15	0,13	

Beregningsgrundlag og yderligere oplysninger side 6.

# Beregningsgrundlag og yderligere oplysninger

---

## Beregningsgrundlag

DS/EN 1993-1-3: Generelle regler – supplerende regler for koldformede elementer og beklædning af tyndplade med tilhørende nationalt Anneks.

## Materialer

Stålkvalitet iht. DS/EN 10346:2009: S280GD – Z275/ZM120/140 el. AZ150

Flydespænding:  $f_{yb} = 280 \text{ N/mm}^2$

Brudspænding:  $f_u = 360 \text{ N/mm}^2$

## Brudgrænsetilstand

Der henvises til tilfælde 1.

Tilfælde 1 er regningsmæssig bæreevne.

## Andvendelsesgrænsetilstand

Udbøjningen findes i 3 tilfælde – i henholdsvis 2, 3 og 4.

Tilfælde 2 regnes med en udbøjnings/spændvidde på maksimalt  $L/150$  del.

Tilfælde 3 regnes med en udbøjning/spændvidde på maksimalt  $L/200$  del.

Tilfælde 4 regnes med en udbøjning/spændvidde på maksimalt  $L/300$  del.

De beregnede værdier er karakteristiske.

## Spændvidder

For plader over flere spænd regnes med at alle spænd er lige store. Spænd regnes fra midten af understøtningerne.

## Vederlag og udragende ender

Indtrykning afhænger af vederlagets størrelse og den udragende ende efter DS/EN 1993-1-3 afsnit 6.1.7

- Udragende ende ved endeunderstøtninger 40 mm
- Endeunderstøtninger. Vederlagsbredde 40 mm
- Midterunderstøtninger. Vederlagsbredde 74 mm

De oplyste værdier skal betragtes som værende vejledende.

Ret til ændringer forbeholdes.



Andrupvej 9 · DK-9500 Hobro

Tel.: +45 96 57 28 28 · [ds@ds-staalprofil.dk](mailto:ds@ds-staalprofil.dk)

[www.ds-staalprofil.com](http://www.ds-staalprofil.com)

