BAB IV

HASIL DAN PEMBAHASAN

4.1. Hasil

4.1.1. Hasil Percobaan untuk Mengetahui Beban Maksimum (P) dan Lendutan (δ)

Bahan dari sampel beton *sandwich styrofoam* yang akan diuji berjumlah 9 buah dengan rician sebagai berikut:

- a. Balok beton ukuran L: 50 cm, b: 20 cm dan h: 7,5 cm berjumlah 3 buah
- b. Balok beton ukuran L: 100 cm, b: 20 cm dan h: 7,5 cm berjumlah 3 buah
- c. Balok beton ukuran L: 150 cm, b: 20 cm dan h: 7,5 cm berjumlah 3 buah

Sedangkan alat yang digunakan untuk percobaan untuk mengetahui beban maksimum dari benda uji tersebut menggunakan alat yang berasal dari laboratorium Teknik Sipil Universitas Diponegoro. Berikut ini merupakan hasil beban maksimum dan lendutan dari benda uji tersebut.

A. Balok dengan Dimensi $(50 \times 20 \times 7.5 \text{ cm})$

a. Sampel Pertama (IA)

Untuk sampel pertama (IA) benda uji tersebut mempunyai hasil sebagai berikut:

Tabel 4.1.1 Nilai P untuk Sampel I A

				•
	Time (s)	P (KN)	δ(mm)	
	1	-0,0668	0	
I	2	-0,1002	0,002	
Ì	3	-0,1336	0	
Ī	4	-0,1336	0,002	
	5	-0,167	0,002	
	6	-0,2672	0,016	
	7	-0,2672	0,02	
	8	-0,2672	0,024	1
	9	-0, <mark>267</mark> 2	0,028	
	10	-0,26 <mark>72</mark>	0,03	
ľ	11	-0,2672	0,03	- //
ľ	12	-0,2672	0,03	天 [
	13	-0,2672	0,032	1
	14	-0,2672	0,118	
	15	-0,835	0,402))
	16	-3.1	0,818	7 (1
	17	-6,9	0,988	- /)
	18	-98	1,234	AULED AND RELEASE
ĺ	19	-10,8	1,414	Nilai Puncak beban terti
I	20	-9,6	1,744	
	21	-0,7348	2,408	
I	22	-0.9018	2,426	
	23	-0.9686	2,516	
ĺ	24	-0,668	2,67	
	25	-0,5678	2,9	
	26	-0,501	3,05	
Ī	27	-0,4676	3,354	
Ī	28	-0,4676	3,63	

Wak<mark>tu mulai</mark> crack pada benda uji

tertinggi

37

P (KN) Time (s) δ (mm) 29 -0,6012 3,912 30 -0,8684 4.21 31 -0,6346 4,534 32 -0,7682 4,798 33 -0,8016 5.14 34 -0,668 5,446 35 -0,5344 5,768 36 -0,4342 6,152 Waktu benda Nilai Puncak Lendutan

Tabel 4.1.1 Nilai P untuk Sampel I A (Lanjutan)

Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

-0,2672

6,658

Dari tabel hasil percobaan diatas, hasil dari beban maksimum dari benda uji sampel pertama (IA) mempunyai nilai beban tertinggi yaitu 10,8 kN ketika benda uji memasuki waktu detik ke 19 dan menghasilkan lendutan sebesar 6,658 mm, dengan tekanan 0,2672 kN pada detik 37.

b. Sampel Kedua (I B)

uji patah

Hasil pengujian untuk beban maksimum pada sampel kedua (I B) adalah sebagai berikut:

Tabel 4.1.2 Nilai P untuk Sampel I B

Time (s)	P (KN)	_δ(mm)
1	0	0,002
2	-0,0334	0,002
3	-0,0668	0
4	-0,1002	0,002
5	-0,1002	0,002
6	-0,1002	0,002
7	-0,1336	0
8	-0,1336	0

Tabel 4.1.2 Nilai P untuk Sampel I B (Lanjutan 1)

Time (s)	P (KN)	δ(mm)
9	-0,1336	0,002
10	-0,167	0,004
11	-0,2338	0,006
12	-0,2338	0,006
13	-0,2338	0,006
14	-0,2338	0,006
15	<mark>-0,</mark> 2338	0,01
16	-0,2338	0,01
17	-0,2338	0,012
18	-0,2338	0,012
19	-0,2338	0,012
20	-0,2672	0,012
21	-0,2672	0,014
22	-0,2338	0,014
23	-0,2338	0,014
24	-0,2338	0,014
25	-0,2338	0 <mark>,01</mark> 4
26	-0,2672	0,014
27	-0,2338	0,012
28	-0,334	0,10 <mark>6</mark>
29	-1,2692	0,242
30	-3,2732	0,38
31	-5,6446	0,494
32	-8,0494	0,682
33	-8,684	0,814
34	-9,018	0,846
35	-9,2852	0,892
36	-9,6192	0,966
37	-9,8864	1,034
38	-10,0868	1,118
39	-9,9532	1,222
40	-2,2044	2,88
41	-0,1002	2,91

Waktu m<mark>ulai</mark> crack pada henda uii

Nilai Puncakbeban tertinggi

Tabel 4.1.2 Nilai P untuk Sampel I B (Lanjutan 2)



Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Berdasarkan tabel hasil percobaan diatas, hasil dari uji beban maksimum dari benda uji sampel kedua (I B) mempunyai nilai beban tertinggi yaitu 10,08 kN ketika benda uji memasuki waktu detik ke 38 dan menghasilkan lendutan sebesar 3,26 mm, dengan tekanan sebesar 0,0668 kN pada detik ke 45.

c. Sampel Ketiga (I C)

Hasil uji beban untuk sampel ketiga (I C) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.3 Nilai P untuk Sampel I C

Time (s)	P (KN)	δ(mm)
1	-0.0344	-0.006
2	-0.0688	-0.006
3	-0.0688	-0.006
4	-0.0688	-0.006
5	-0.0688	-0.006
6	-0.0688	-0.006
7	-0.0688	-0.006
8	-0.0688	-0.006
9	-0.0688	-0.008
10	-0.0688	-0.006
11	-0.0688	-0.006
12	-0.0688	-0.006
13	-0.0688	-0.006

Tabel 4.1.3 Nilai P untuk Sampel I C (Lanjutan 1)

Time (s)	P (KN)	δ(mm)	
14	-0,0688	-0,008	
15	-0,1376	0,008	
	A.		
16	-0,172	0,014	
17	-0,172	0,014	
		1	
_18	-0,2408	0,018	
19	-0,2752	0,024	11
111		N .	11
20	-0,2752	0,022	
21	0.2752	0.022	
21	-0,27 <mark>52</mark>	0,022	- //
22	-0,2752	0,024	天 [
		100	
23	-0,2752	0,024	11
	No.	With a	
24	-0,2752	0,024	
~			- ()
25	-0,2752	0,022	
	T	1	
26	-0,2752	0,024	
		+ /	
27	-0,2752	0,024	→ Nilai Puncak beban tertin
- 4	T. P.		Wildir direak bebair terting
28	-0,2752	0,024	
20	0.0750	0.024	
29	-0,2752	0,024	
20	0.2704	0.02	
30	-0,3784	0,03	
21	1.4702	0.266	
31	-1,4792	0,266	
32	-3,7496	0,54	
34	-5,7470	0,54	
33	-6,1576	0,852	
33	0,1370	0,032	
34	-8,3936	1,2	
<i>5</i> r	0,5750	1,2	
35	-8,8408	1,54	

Waktu mulai crack pada henda uii

	36	-8,3936	1,74	
	37	-1,6856	1,928	1
	38	-1,8232	2,014	
	39	-2,3392	2,118	-
	40	-2,5112	2,242	-
	41	-2,3048	2,358	
	42	-1,6512	2,494	
	43	-1,3072	2,656	
/	44	-0,9976		
	45	-0,86	1	
1/ 6	46	-0,8256	34.	-//
112			10	
TF =/		+ W	1	277
1) = [1	云 (
//		7		
))
Tab	el 4.1.3 Nilai P	untuk Samp	el I C (Lanju	tan 2)
110	Time (s)	P (KN)	δ(mm)	
11/16	47	-0,912	3,366	
11	48	-0,7912	3,564	1
1	49	3,798	3,798	
1	51	-0,5504	4,03	4
	52	-0,4816	4,03	
	53	-0,4472	4,03	
	54	-0,4816	4,03	
Waktu benda	55	-0,4472	4,03	→ Nilai Puncak lend
uji patah			,	

Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Berdasarkan tabel hasil percobaan diatas, nilai dari pengujian beban dari benda uji sampel ketiga (I C) menghasilkan nilai beban tertinggi yaitu 8,8408 kN ketika benda uji memasuki waktu detik ke 35 dan menghasilkan

lendutan sebesar 4,03 mm, dengan tekanan sebesar 0.4472 kN pada detik ke 55.

B. Balok dengan Dimensi $(100 \times 20 \times 7,5 \text{ cm})$

a. Sampel Pertama II A

Hasil uji beban untuk sampel pertama (II A) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.4 Nilai P untuk Sampel II A

Time (s)	P (KN)	_L δ(mm)
1	0	0
2	-0,0334	0
3	0,1336	0,002
4	-0,1002	0
5	-0,1336	0,002
6	<mark>-0,</mark> 167	0,012
7	- <mark>0,1</mark> 336	0, <mark>016</mark>
8	-0,1336	0, <mark>016</mark>
9	-0,167	0, <mark>016</mark>
10	-0,167	0,034

Tabel 4.1.4 Nilai P untuk Sampel II A

Time (s)	P (KN)	δ(mm)
11	-0,2004	<mark>0,0</mark> 34
12	-0,2004	0,034
13	-0,2338	0,054
14	-0,2338	0,056
15	-0,2338	0,056
16	-0,2338	0,058
17	-0,2338	0,058
18	-0,2672	0,058
19	-0,2338	0,058
20	-0,2672	0,058
21	-0,2338	0,06
22	-0,2338	0,06
23	-0,2672	0,06
24	-0,3006	0,088

1		İ
25	-0,3674	0,13
26	-0,668	0,276
27	-1,1022	0,464
28	-1,6366	0,632
29	-2,171	0,86
30	-2,8056	1,092
31	-3,4402	1,358
32	-4,1082	1,632
33	-4,7762	1,908
34	-5,4776	2,204

Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Dari tabel hasil percobaan diatas, hasil dari beban maksimum dari benda uji sampel pertama (II A) mempunyai nilai beban tertinggi yaitu 5,4776 kN dan lendutan sebesar 2,204 mm ketika benda uji memasuki waktu detik ke 34.

b. Sampel Kedua (II B)

Hasil uji beban untuk sampel kedua (II B) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.5 Nilai P untuk Sampel II B

Time (s)	P (KN)	δ(mm)
1	-0,0334	0,002
2	-0,0668	0,002
3	-0,0668	0,004
4	-0,1002	0,002
5	-0,1336	0,032
6	-0,1336	0,044
7	-0,167	0,054
8	-0,2672	0,092

		٠
9	-0,2672	0,1
10	-0,3006	0,116
11	-0,3006	0,12
12	-0,2672	0,12
13	-0,3006	0,122
14	-0,2672	0,12
15	-0,2672	0,126
16	-0,6346	0,354
17	-1,5364	0,706
18	-2,5384	1,106
19	-3, 4736	1,514
20	-0,4342	1,926

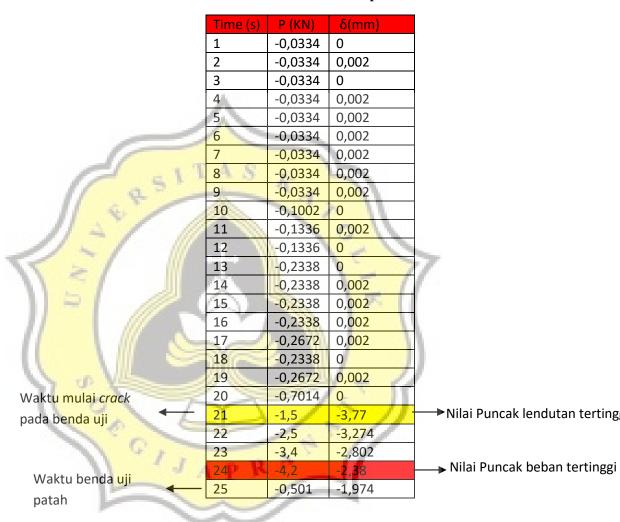
Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Menurut dari tabel hasil percobaan diatas, hasil dari uji beban maksimum dari benda uji sampel kedua (II B) mempunyai nilai beban tertinggi yaitu 3,4736 kN ketika benda uji memasuki waktu detik ke 19 dan menghasilkan lendutan sebesar 1,926 mm, dengan tekanan sebesar 0,4342 kN pada detik ke 20.

c. Sampel Ketiga (II C)

Hasil uji beban untuk sampel ketiga (II C) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.6 Nilai P untuk Sampel II C



Menurut dari tabel hasil percobaan diatas, nilai dari pengujian beban dari benda uji sampel ketiga (II C) menghasilkan nilai beban tertinggi yaitu 4,2 kN ketika benda uji memasuki waktu detik ke 24 dan menghasilkan lendutan sebesar 3,77 kN pada detik ke 21.

C. Balok dengan Dimensi $150 \times 20 \times 7,5$

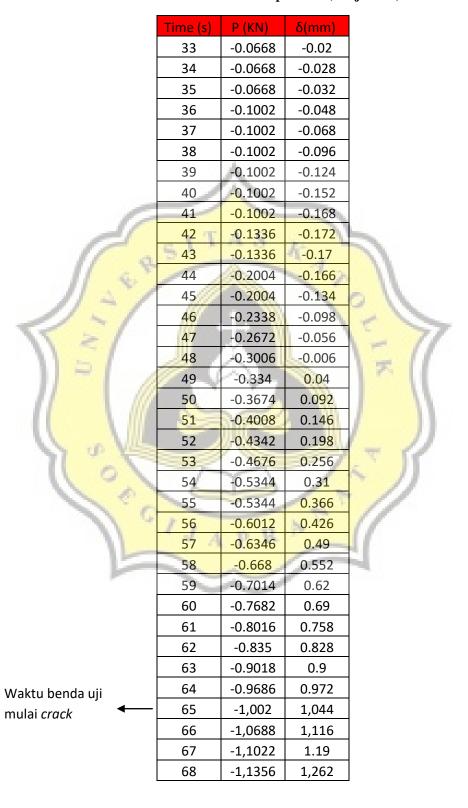
a. Sampel Pertama (III A)

Hasil uji beban untuk sampel ketiga (III A) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.7 Nilai P untuk Sampel III A

1 -0.0334 0 2 -0.0668 0 3 0 -0.002 4 -0.0668 0 5 -0.0668 -0.002 6 -0.0668 -0.002 7 -0.0334 -0.002 8 -0.0668 -0.002 9 -0.0668 -0.002 10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 13 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.0016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.004 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 -0.002 <th>Time (s)</th> <th>P (KN)</th> <th>δ(mm)</th> <th></th>	Time (s)	P (KN)	δ(mm)	
3 0 -0.002 4 -0.0668 0 5 -0.0668 -0.002 6 -0.0668 -0.002 7 -0.0334 -0.002 8 -0.0668 -0.002 9 -0.0668 -0.002 10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 13 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.0016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 <	1			
4 -0.0668 0 5 -0.0668 -0.002 6 -0.0668 -0.002 7 -0.0334 -0.002 8 -0.0668 -0.002 9 -0.0668 -0.002 10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 0.004 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	2	-0.0668	0	
5 -0.0668 -0.002 6 -0.0668 -0.002 7 -0.0334 -0.002 8 -0.0668 -0.002 9 -0.0668 -0.002 10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 13 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	3	0	-0.002	
6 -0.0668 -0.002 7 -0.0334 -0.002 8 -0.0668 -0.002 9 -0.0668 -0.002 10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	4	-0.0668	0	88
7	5	-0.0668	-0.002	
8 -0.0668 -0.002 9 -0.0668 -0.002 10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 12 -0.0668 -0.002 13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	6	-0.0668	-0.002	
9	7	-0.0334	-0.002	
10 -0.0668 -0.002 11 -0.0334 -0.002 12 -0.0668 -0.002 13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	8	-0.0668	-0.002	0
11 -0.0334 -0.002 12 -0.0668 -0.002 13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	9	-0.0668	-0.002	4
12 -0.0668 -0.002 13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	10	-0.0668	-0.002	1
13 -0.0668 0 14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	11	-0.0334	-0.002	1 5
14 -0.0668 -0.002 15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	12	-0.0668	-0.002	
15 -0.0668 -0.002 16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.004 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	13	-0.0668	0	
16 -0.0334 -0.002 17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	14	-0.0668	-0.002	
17 -0.0668 -0.002 18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	15	-0.0668	-0.002	/ _
18 -0.0668 -0.004 19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	16	-0.0334	-0.002	The same
19 -0.0334 -0.004 20 -0.0668 -0.006 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	17	-0.0668	-0.002	
20 -0.0668 -0.004 21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	18	-0.0668	-0.004	1
21 -0.0668 -0.006 22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	19	-0.0334	-0.004	11
22 -0.0668 -0.008 23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	20	-0.0668	-0.004	4/
23 -0.0668 -0.012 24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	21	-0.0668	-0.006	*
24 -0.0668 -0.016 25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	22	-0.0668	-0.008	
25 -0.0668 -0.024 26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	23	-0.0668	-0.012	
26 -0.0668 -0.034 27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	24	-0.0668	-0.016	
27 -0.0668 -0.044 28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	25	-0.0668	-0.024	
28 -0.0668 0.026 29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	26	-0.0668	-0.034	
29 -0.0668 0.018 30 -0.0668 0.006	27	-0.0668	-0.044	
30 -0.0668 0.006	28	-0.0668	0.026	
	29	-0.0668	0.018	
31 -0.0668 -0.002	30	-0.0668	0.006	
	31	-0.0668	-0.002	
32 -0.0668 -0.008	32	-0.0668	-0.008	

Tabel 4.1.7 Nilai P untuk Sampel III A (Lanjutan 1)



Tabel 4.1.7 Nilai P untuk Sampel III A (Lanjutan 2)

Time (s)	P (KN)	δ(mm)
69	-1,2024	1,342
70	-1,2358	1,428
71	-0,1336	1,516
72	-1,3694	1,604
73	-1,4362	1,694
74	-1,4696	1,784
75	-1,5364	1,868
76	<mark>-1</mark> ,6032	1,976
77	-0,167	2,082
78	-1,7368	2,2
79	-1,8036	2,334
80	-1,8704	2,464
81	-1,9372	2,6
82	-2,004	2,7 <mark>26</mark>
83	-2,0708	2,856
84	-2,1376	2,984
85	-2,171	3,114
86	-2,2378	3,24
87	-0,2338	3,37
88	-2,3714	3, <mark>49</mark> 8
89	-2,4382	3,628

Waktu benda uii patah Nilai Puncak beban dan lendutan tertinggi

Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Berdasarkan tabel hasil percobaan diatas, nilai dari pengujian beban dari benda uji sampel pertama (III A) menghasilkan nilai beban tertinggi yaitu 2,4382 kN dan menghasilkan lendutan sebesar 3,638 mm ketika benda uji memasuki waktu ke 1 menit 29 detik.

b. Sampel Kedua (III B)

Hasil uji beban untuk sampel pertama (II A) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.8 Nilai P untuk Sampel III B

Time (s)	P (KN)	δ(mm)
1	-0,0668	0
2	0	0
3	<mark>-0,06</mark> 68	0
4	-0,0668	0
5 6	-0,0668	0,01
6	-0,0668	0
7	-0,0334	0,002
8	-0,0334	0
9	-0,0334	0
10	-0,0334	0
11	-0,0668	0
12	-0,0334	0,006
13	-0,0668	0,014
14	-0,1002	0,026
15	-0,0668	0,038
16	-0,1002	0,052
17	-0,1002	0,068
18	-0,1336	0,086
19	-0,1336	0,106
20	-0,1336	0,124
21	-0,1336	0,146
22	-0,167	0,166
23	-0,167	0,192
24	-0,2004	0,216
25	-0,2004	0,238
26	-0,2004	0,268
27	-0,2338	0,296
28	-0,2672	0,326
29	-0,2672	0,354
30	-0,3006	0,386
31	-0,3006	0,418
32	-0,334	0,452
33	-0,3674	0,484

Tabel 4.1.8 Nilai P untuk Sampel III B (Lanjutan 1)

	Continuing and the Continuing and Co		
Time (s)	P (KN)	δ(mm)	
34	-0,4342	0,512	
35	-0,4342	0,552	
36	-0,4342	0,592	
37	-0,4676	0,636	
38	-0,501	0,676	
39	-0,5344	0,718	
40	<mark>-0,</mark> 5344	0,762	
41	-0,6012	0,81	
42	-0,6346	0,856	
43	-0,6346	0,902	
44	-0,668	0,948	
45	-0,7014	0,996	
46	-0,7348	1,04	
47	-0,7682	1,082	
48	-0,8016	1,13	
49	-0,835	1, 176	
50	-0,8684	1,22 8	
51	-0,9018	1,27 8	
52	-0,9352	1,328	
53	-0,9352	1,378	
54	-0,9686	1,43	
55	-1,002	1,488	
56	-1,0354	1,54	
57	-1,0688	1,594	
58	-1,0688	1,646	
59	-1,1356	1,7	
60	-1,1356	1,756	
61	-1,2024	1,812	
62	-1,2358	1,868	
63	-1,2692	1,928	
64	-1,3026	1,984	
65	-0,1336	2,038	
66	-0,1369	2,092	

Waktu mulai crack benda uji

P (KN) δ(mm) Time (s) 67 -1,3694 2,15 68 -1,4028 2,206 69 -1,4696 2,26 70 -1,503 2,32 71 **-1,5364** 2,378 72 -1,5364 2,438 73 -1,5698 2,496 74 -1,6032 2,556 75 -1,67 2,62 76 -1,67 2,678 77 -1,7034 2,744 78 -1,7702 2,816 79 -1,7702 2,882 80 -1,837 2,952 81 -1,837 3,028 82 -1,8704 3,11 83 -1,9372 3,192 84 -1,9706 3,28 85 -2,004 3,37 86 -2,03743,464 87 -21,042 3,552 88 -2,13763,644 89 -2171 3,734 90 -2,2044 3,828 91 -2,2712 3,908 92 -2,3046 3,964 93 -2,338 4,056 94 -2,3714 4,152 Nilai Puncak beban dan Waktu benda 95 -2,4382 4,236 lendutan tertinggi uji patah

Tabel 4.1.8 Nilai P untuk Sampel III B (Lanjutan 2)

Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Menurut dari tabel hasil percobaan diatas, nilai dari pengujian beban dari benda uji sampel kedua (III B) menghasilkan nilai beban tertinggi yaitu 2,4482 kN

dan menghasilkan lendutan sebesar 4,236 mm ketika benda uji memasuki waktu ke 1 menit 35 detik.

c. Sampel Ketiga (III C)

Hasil uji beban untuk sampel pertama (II A) yaitu sebagai berikut.

Tabel 4.1.9 Nilai P untuk Sampel III C

P (KN)	δ(mm)
-0,0334	0
0	0,002
-0,0334	0,006
-0,0668	0,006
-0,0668	0,006
-0,0668	0,006
-0,0334	0,008
-0,0334	0,014
-0,0668	0,03
-0,1002	0,048
-0,0668	0,06
-0,1002	0,072
-0,1002	0,084
-0,1336	0,096
-0,1002	0,11
-0,1336	0,126
-0,1336	0,144
-0,1336	0,162
-0,167	0,184
-0,2004	0,214
-0,2004	0,246
-0,2004	0,276
-0,2338	0,304
-0,2338	0,332
-0,2672	0,362
-0,2672	0,39
-0,2672	0,42
	-0,0334 0 -0,0334 -0,0668 -0,0668 -0,0668 -0,0334 -0,0334 -0,0668 -0,1002 -0,1002 -0,1336 -0,1002 -0,1336 -0,1336 -0,1336 -0,167 -0,2004 -0,2004 -0,2004 -0,2338 -0,2672 -0,2672

Tabel 4.1.9 Nilai P untuk Sampel III C (Lanjutan 1)

5 78 98 86 66
)8 86 66
66 66
66
5
34
8
)4
86
8
)4
6
7
1
4
94
88
32
28
' 6
28
92
66
18
34
4
16
8
9
.6



Tabel 4.1.9 Nilai P untuk Sampel III C (Lanjutan 2)

		Time (s)	P (KN)	δ(mm)
		59	-0,1169	2,244
		60	-0,1169	2,364
		61	-1,2358	2,492
		62	-1,3026	2,614
Waktu benda uji		63	-0,1336	2,742
patah	←	64	-1,4028	2,882

Sumber: Laboratoium Teknik Sipil UNDIP

Berdasarkan tabel hasil percobaan diatas, nilai dari pengujian beban dari benda uji sampel ketiga (III C) menghasilkan nilai beban tertinggi yaitu 1,4028 kN dan menghasilkan lendutan sebesar 2,882 mm ketika benda uji memasuki waktu ke 1 menit 04 detik.

4.2. Pembahasan

4.2.1 Kuat Lentur Benda Uji dengan Dimensi $(50 \times 20 \times 7,5)$ cm

• Kuat Lentur Benda Uji Pertama (IA).





Gambar 4.2.1 Letak Patah Benda Uji IA

Untuk benda uji IA memiliki titik patah pada daerah di daerah 1/3 dari perletakkan. Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji IA menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji I A.

Contoh Perhitungan:

Diketahui :

Beban (P) : 10,082 kN

Lebar Balok (b) : 200 mm

Tinggi Balok (h) : 75 mm

Jarak antar tumpuan (1) : 350 mm

Berat Tumpuan 50 cm : 4 Kg = 0.04 kN

Berat Load Shell: 1,01 Kg = 0,01 kN

Penyelesaian:

$$P = 10,082 + 0,04 + 0,01 = 10,872 \text{ kN}$$

$$\sigma = \frac{P.I}{b.h^2}$$

$$\sigma = \frac{10,8716 \times 350}{200 \times 75^2}$$

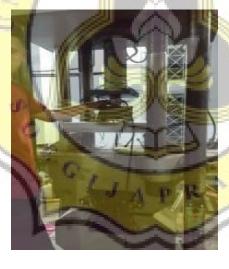
 $\sigma = 0.003382 \text{ kN/mm}^2$

 $\sigma = 3,38 \text{ MPa}$

Tabel 4.2.1 Hasil Perhitungan Kuat Lentur IA

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan		
nomor benda uji	1		
nilai a	0	mm	
nilai b	200	mm	
nilai L	350	mm	
nilai h	75	mm	
nilai P	10,87	mm	
σ	3,38	MPa	

Kuat Lentur Benda uji Kedua (I B)





Gambar 4.2.2 Letak Patah Benda Uji IB

Untuk benda uji IB memiliki titik patah pada daerah di daerah 1/3 dari perletakkan. Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji IB menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji IB.

Tabel 4.2.2 Hasil Perhitungan Kuat Lentur I B

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	2	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	350	mm
nilai h	75	mm
nilai P	10,91	mm
σ	3,39	MPa

Kuat Lentur Benda Uji Ketiga (I C)





Gambar 4.2.3 letak patah Benda Uji

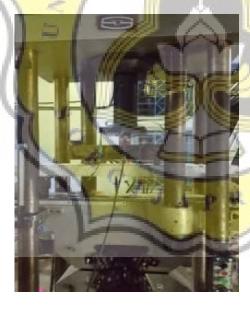
Untuk benda uji I C memiliki titik patah pada daerah di daerah 1/3 jarak perletakkan. Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji I C menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji I C.

Tabel 4.2.3 Hasil Perhitungan Kuat Lentur I C

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	3	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	350	mm
nilai h	75	mm
nilai P	8,45	mm
σ	2,63	MPa

4.2.2 Kuat Len<mark>tur Benda Uji</mark> dengan Dimensi (100 × 20 × 7,5) cm

1) Kuat Lentur Benda Uji Pertama (II A)





Gambar 4.2.4 Letak Patah Benda Uji II A

Untuk benda uji II A memiliki titik patah pada daerah di daerah 1/3 jarak perletakkan. Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji II A menggunakan rumus perhitungan $\sigma \!\!=\!\! \frac{P.L}{b.h^2}$.

Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji II A.

Contoh Perhitungan:

Diketahui:

Beban (P) : 5,4776 kN

Lebar Balok (b) : 200 mm

Tinggi Balok (h) : 75 mm

Jarak antar tumpuan (1) : 850 mm

Berat Tumpuan 50 cm: 12,5 Kg = 0,125 kN

Berat Load Shell : 1,01 Kg = 0,01 kN

Penyelesaian:

$$P = 5.4776 + 0.125 + 0.01 = 5.6126 \text{ kN}$$

$$\sigma = \frac{P.I}{b.h^2}$$

$$\sigma = \frac{5,6126 \times 850}{200 \times 75^2}$$

$$\sigma = 0.00424 \text{ kN/mm}^2$$

$$\sigma = 4,24 \text{ MPa}$$

Tabel 4.2.4 Hasil Kuat Lentur Benda Uji II A

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	1	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	850	mm
nilai h	75	mm
nilai P	5,61	mm
σ	4,24	MPa

2) Kuat Lentur Benda Uji Kedua (II B)



Gambar 4.2.5 Letak Patah Benda Uji II B

Untuk benda uji II B memiliki titik patah pada daerah di daerah 1/3 jarak perletakkan. Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji II B menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji II B.

Tabel 2.4.5 Hasil Kuat Lentur benda Uji II B

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	2	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	850	mm
nilai h	75	mm
nilai P	3,6	mm

σ	2,72	MPa

3) Kuat Lentur Benda Uji Ketiga (II C)



Gambar 4.2.6 Letak Patah Benda Uji II C

Untuk benda uji II C memiliki titik patah pada daerah di daerah 1/3 jarak perletakkan. Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji II C menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji II C.

Tabel 4.2.6 Hasil Kuat Lentur Benda Uji II C

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	3	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	850	mm
nilai h	75	mm
nilai P	4,34	mm
σ	3,28	MPa

4.2.3 Kuat Lentur Benda Uji dengan Dimensi $(150 \times 20 \times 7,5)$ cm

1) Kuat Lentur Benda Uji Pertama (III A)





Gambar 4.2.7 Letak Patah Benda Uji III A

Untuk benda uji III A memiliki titik patah pada daerah Pusat (di daerah 1/3 jarak perletakkan). Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji III A menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji III A.

Contoh Perhitungan:

Diketahui:

Beban (P) : 2,4382 kN

Lebar Balok (b) : 200 mm

Tinggi Balok (h) : 75 mm

Jarak antar tumpuan (1) : 1350 mm

Berat Tumpuan 50 cm : 12,5 Kg = 0,125 kN

Berat Load Shell : 1,01 Kg = 0,01 kN

Penyelesaian:

$$P = 2,4382 + 0,04 + 0,01 = 2,5732 \text{ kN}$$

$$\sigma = \frac{P.I}{b.h^2}$$

$$\sigma = \frac{2,5732 \times 1350}{200 \times 75^2}$$

 $\sigma = 0.003087 \text{ kN/mm}^2$

 $\sigma = 3,087 \text{ MPa}$

Tabel 4.2.7 Hasil Kuat Lentur Benda Uji I<mark>II A</mark>

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	1	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	1350	mm
nilai h	75	mm
nilai P	2,57	mm
σ	3,08	MPa

2) Kuat Lentur Benda Uji Kedua (III B)





Gambar 4.2.8 Letak Patah Benda Uji III B

Untuk benda uji III B memiliki titik patah pada daerah Pusat (di daerah 1/3 jarak perletakkan). Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji III B menggunakan rumus perhitungan $\sigma = \frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji III B.

Tabel 4.2.8 Hasil Kuat Lentur Benda Uji III B

letak patah	Pusat (1/3 da <mark>ri perletakk</mark> a	n
nomor benda uji	2	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	1350	mm
nilai h	75	mm
nilai P	2,57	mm
σ	3,08	MPa

3) Lentur Benda Uji Ketiga (III C)



Gambar 4.2.9 Letak Patah Bedan Uji III C

Untuk benda uji III C memiliki titik patah pada daerah Pusat (di daerah 1/3 jarak perletakkan). Sehingga untuk mengukur kuat lentur dari benda uji III C menggunakan rumus perhitungan σ = $\frac{P.L}{b.h^2}$. Berikut ini merupakan hasil perhitungan kuat lentur untuk benda uji

Tabel 4.2.9 Hasil Kuat Lentur Benda Uji III C

letak patah	Pusat (1/3 dari perletakkan	
nomor benda uji	3	
nilai a	0	mm
nilai b	200	mm
nilai L	1350	mm
nilai h	75	mm
nilai P	1,53	mm
σ	1,84	MPa

4.2.4. Hasil Grafik Perbandingan Antara Tekanan (P), Waktu (t) , dan Lendutan (σ)

Berikut ini merupakan hasil garafik dari percobaan uji kuat lentur, pada penelitian ini setiap sampel kami membuat tiga grafik, dimana garafik itu merupakan hubungan antara beban, waktu dan lendutan

4.2.4.1. Hasil Grafik Benda Uji dengan Dimensi $(50 \times 20 \times 7,5)$ cm

1. Grafik Benda Uji Pertama (I A)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



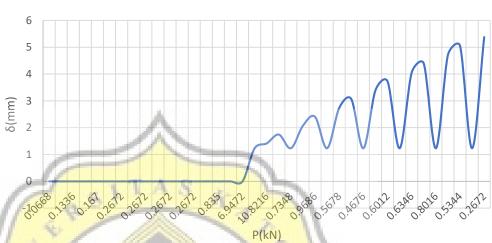
Gamba<mark>r 4.2.10 Gambar perbandingan hubungan antar</mark>a beban dan waktu I A

Grafik gambar 4.2.10, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama(IA), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 10,8 kN pada detik ke 19.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada detik ke 19, sampel sudah mengalami retak, dan sampel patah pada detik ke 37.

b) Grafik Hubungan antara Lendutan (δ) dengan Beban (P)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara lendutan dan beban :



Grafik Beban dan Lendutan

Gambar 4.2.11 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan Lendutan I A

Grafik gambar 4.2.11 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IA), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 6,658 mm, pada saat beban mencapai 0,2762 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik turun, namun pola akhir dari grafik tersebut membentuk pola naik, pada sampel IA ini beban terbesar memang terjadi pada detik ke 19 namun pada saat beban terbesar diberikan sampel belum patah, tetapi sampel patah di detik ke 37 dengan beban sebesar 0,2627 dan ketika sampel patah pada saat itulah menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 6,658 mm

c) Grafik Hubungan antara Lendutan (δ) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara lendutan dan waktu :

Grafik Lendutan dan waktu



Gambar 4.2.12 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu I A

Berdasarkan grafik gambar 4.2.12, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IA), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 6,658 mm, pada saat waktu mencapai detik ke 37 atau detik terakhir.

2. Gr<mark>afik Ben</mark>da Uji Kedua (IB)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



Gambar 4.2.13 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan waktu I B

Grafik gambar 4.2.13, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari

pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama(IB), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 10,08 kN pada detik ke 38.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada detik ke 38, sampel sudah mengalami retak, dan sampel patah pada detik ke 45.

b) Grafik Hubungan antara Lendutan (δ) dengan Beban (P)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara lenduta dan beban :



Gambar 4.2.14 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan lendutan I B

Grafik gambar 4.2.14 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IB), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 3,26 mm, pada saat beban mencapai 0,0668 kN.

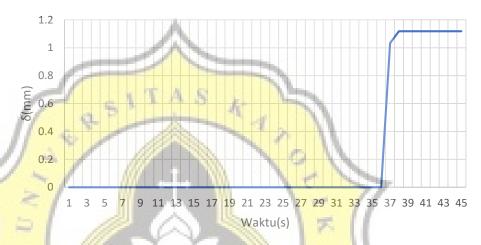
Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik, pada sampel IB ini beban terbesar memang terjadi pada detik ke 38 namun pada saat beban terbesar diberikan sampel belum patah, tetapi sampel patah di detik ke 45 dengan beban sebesar 0,0668 dan

ketika sampel patah pada saat itulah menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 3,26 mm

c) Grafik Hubungan antara Lendutan (δ) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara lendutan dan waktu :

Grafik Lendutan dan Waktu



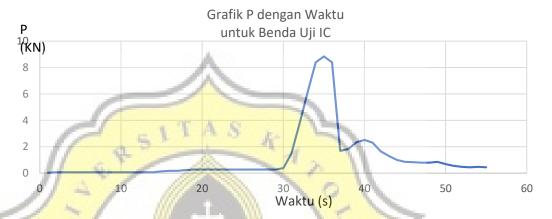
Gambar 4.2.15 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu I B

Berdasarkan grafik gambar 4.2.15, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (IB), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 3,26 mm, pada saat waktu mencapai detik ke 45 atau detik terakhir.

3. Grafik Benda Uji ketiga (I C)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu :



Gambar 4.2.1<mark>6 G</mark>ambar perband<mark>ing</mark>an hubunga<mark>n antara beb</mark>an dan waktu I C

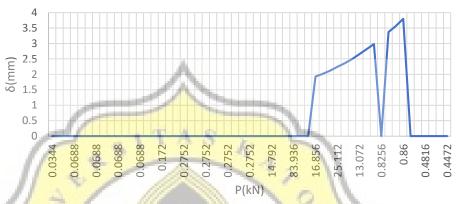
Grafik gambar 4.2.16, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama(IC), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 8,84 kN pada detik ke 35.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada detik ke 35, sampel sudah mengalami retak, dan sampel patah pada detik ke 55.

b) Grafik Hubungan antara Lendutan (δ) dengan Beban (P)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara lendutan dan beban :

Grafik Beban dan Lendutan



Gambar 4.2.17 Gam<mark>ba</mark>r perbandingan <mark>hu</mark>bungan anta<mark>ra beban dan</mark> lendutan I C

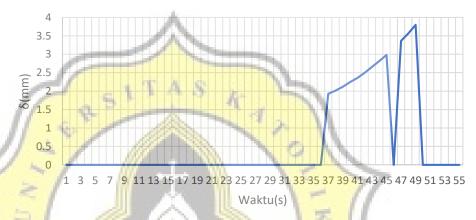
Grafik gambar 4.2.17 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IC), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 4,03 mm, pada saat beban mencapai 0,4472 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik dan turun, pada sampel IC ini beban terbesar memang terjadi pada detik ke 35 namun pada saat beban terbesar diberikan sampel belum patah, tetapi sampel patah di detik ke 55 dengan beban sebesar 0,4472 dan ketika sampel patah pada saat itulah menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 4,03 mm

c) Grafik Hubungan antara Lendutan (δ) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara lendutan dan waktu :

Grafik Lendutan dan Waktu



Gambar 4.2.18 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu I C

Berdasarkan grafik gambar 4.2.18, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang ketiga (IC), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 4,03 mm, pada saat waktu mencapai detik ke 55 atau detik terakhir.

4.2.4.2. Hasil Grafik Benda Uji dengan Dimensi $(100 \times 20 \times 7,5)$ cm

1. Grafik Benda Uji Pertama (II A)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



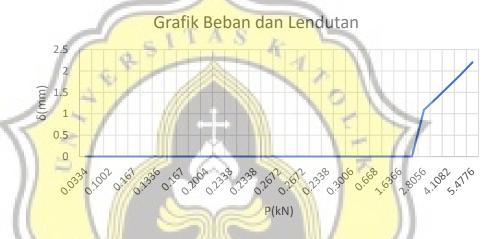
Ga<mark>m</mark>bar 4.2.1<mark>9 Gambar perbandingan hubu</mark>ng<mark>an antara be</mark>ban dan waktu II A

Grafik gambar 4.2.19, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IIA), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 5,47 kN pada detik ke 34.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada detik ke 34, sampel langsung patah.

b) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan :



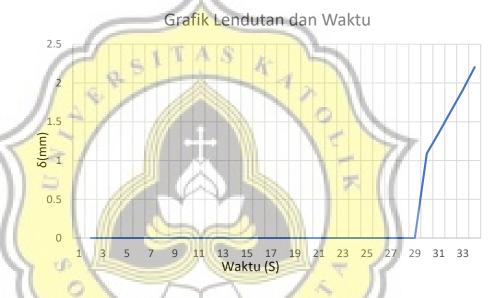
Gambar 4.2.20 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan lendutan II A

Grafik gambar 4.2.20 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IIA), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 2,204 mm, pada saat beban mencapai 5,4776 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola yang terus meningkat karena pada sampel ini ketika diberkan beban ang paling tinggi sampel langsung patah.

c) Grafik Hubungan antara Waktu dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara waktu dan lendutan :



Gambar 4.2.21 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu II A

Berdasarkan grafik gambar 4.2.21, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IIA), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 2,204 mm, pada saat waktu mencapai detik ke 33 atau detik terakhir.

2. Grafik Benda Uji Kedua (II B)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



Gambar 4.2.2<mark>2 G</mark>ambar perban<mark>din</mark>gan hubung<mark>an antara beb</mark>an dan waktu II B

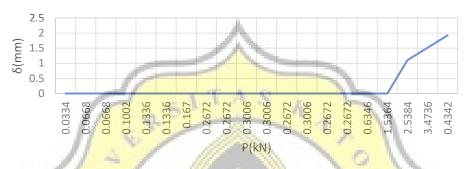
Grafik gambar 4.2.22, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (IIB), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 3,47 kN pada detik ke 19.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik dan turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada detik ke 19, sampel masih mengalami retak, dan sampel patah pada detik ke 20 dengan beban sebesar 0,342 kN.

b) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan :

Grafik Beban dan Lendutan



Gambar 4.2.23 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan lendutan II B

Grafik gambar 4.2.23 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (IIB), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 1,926 mm, pada saat beban mencapai 0,4342 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola yang terus meningkat dan lendutan yang terbesar terjadi pada detik ke 20.

c) Grafik Hubungan antara Waktu dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara waktu dan lendutan :



Gambar 4.2.24 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu II B

Berdasarkan grafik gambar 4.2.24, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (IIB), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 1,926 mm, pada saat waktu mencapai detik ke 20 atau detik terakhir.

3. Gra<mark>fik Ben</mark>da Uj<mark>i Ket</mark>iga (II C)

a) <mark>Grafik H</mark>ubungan a<mark>ntara Beban (P</mark>) dengan <mark>Waktu</mark>

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



Gambar 4.2.25 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan waktu II C

Grafik gambar 4.2.22, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat

lentur pada sampel yang ketiga (IIC), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 4,2 kN pada detik ke 24.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik dan turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada detik ke 24, sampel masih mengalami retak, dan sampel patah pada detik ke 25 dengan beban sebesar 0,501 kN.

b) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



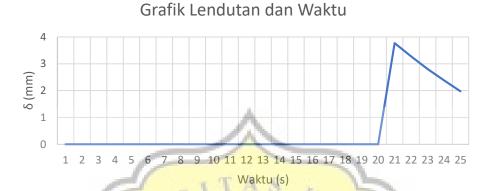
Gam<mark>bar 4.2.26 Gambar perbandingan hubungan a</mark>ntara beban dan lendutan II C

Grafik gambar 4.2.26 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang ketiga (IIC), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 1,974 mm, pada saat beban mencapai 0,501 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik dan turun, lendutan yang terbesar terjadi pada detik ke 20.

c) Grafik Hubungan antara Waktu dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara waktu dan lendutan :



Gambar 4.2.27 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu II C

Berdasarkan grafik gambar 4.2.27, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang ketiga (IIC), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 4,236 mm, pada saat waktu mencapai 1 menit 35 detik.

4.2.4.3 Hasil Grafik Benda Uji dengan Dimensi $(150 \times 7.5 \times 20)$ cm

1. Grafik Benda Uji Pertama (III A)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu :



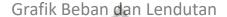
Gambar 4.2.28 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan waktu III A

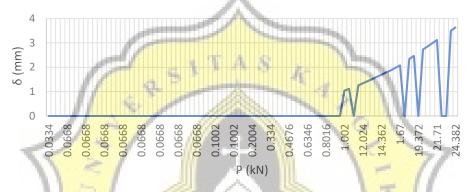
Grafik gambar 4.2.28, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IIIA), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 2,4382 kN pada waktu 1 menit 29 detik.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik dan turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada waktu ke 1 menit 29 detik, sampel langsung patah.

b) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan :





Gambar 4.2.29 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan lendutan III A

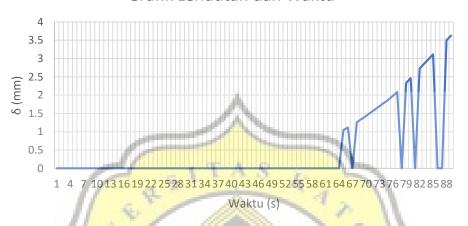
Grafik gambar 4.2.29 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IIIA), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 3,628 mm, pada saat beban mencapai 2,4382 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik dan turun, ketika beban tertinggi diberikan pada waktu ke 1 menit 29 detik, benda uji tersebut patah dan menghasilkan lendutan yang terbesar.

c) Grafik Hubungan antara Waktu dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara waktu dan lendutan :

Grafik Lendutan dan Waktu



Gambar 4.2.30 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu III A

Berdasarkan grafik gambar 4.2.30, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang pertama (IIIA), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 3,638 mm, pada saat waktu mencapai 1 menit 29 detik.

2. Grafik Benda Uji Kedua (III B)

a) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Waktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu :



Gambar 4.2.31 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan waktu III B

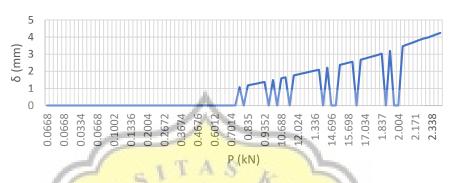
Grafik gambar 4.2.31, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang pertama, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (IIIB), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 2,4482 kN pada waktu ke 1 menit 35 detik.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik dan turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada waktu 1 menit 35 detik, benda uji tersebut langsung patah.

b) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan :

Grafik Beban dan Lendutan



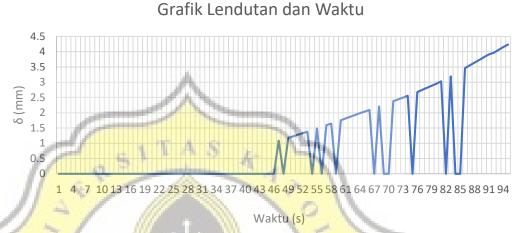
Gambar 4.2.32 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan lendutan III B

Grafik gambar 4.2.32 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (IIIB), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 4,236 mm, pada saat beban mencapai 2,4482 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik dan turun, ketika beban tertinggi diberikan pada waktu ke 1 menit 35 detik, benda uji tersebut patah dan menghasilkan lendutan yang terbesar.

c) Grafik Hubungan antara Waktu dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara waktu dan lendutan :



Gambar 4.2.33 Gambar perbandingan hubungan antara Lendutan dan waktu III B

Berdasarkan grafik gambar 4.2.33, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang kedua (III B), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 4,236 mm, pada saat waktu mencapai 1 menit 35 detik.

3. Grafik Benda Uji Ketiga (III C)

a) Grafik Hu<mark>bungan antara Beban (P) dengan W</mark>aktu

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu:



Gambar 4.2.34 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan waktu III C

Grafik gambar 4.2.34, merupakan grafik hubungan antara beban dan waktu pada sampel yang ketiga, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang ketiga (IIIC), menghasilkan beban yang paling besar yaitu 1,4028 kN pada waktu ke 1 menit 04 detik.

Bisa dilihat pada gambar tersebut bahwa grafiknya membentuk pola naik dan turun, ketika beban yang diberikan sudah mencapai beban yang puncak yaitu pada waktu 1 menit 04 detik, benda uji tersebut langsung patah.

b) Grafik Hubungan antara Beban (P) dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan :



Gambar 4.2.35 Gambar perbandingan hubungan antara beban dan lendutan III C

Grafik gambar 4.2.35 merupakan grafik hubungan antara beban dan lendutan, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang ketiga (IIIC), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 2,882 mm, pada saat beban mencapai 1,4028 kN.

Dari gambar di atas bisa dilihat bahwa grafik membentuk pola naik dan turun, ketika beban tertinggi diberikan pada waktu ke 1 menit 04 detik, benda uji tersebut patah dan menghasilkan lendutan yang terbesar.

c) Grafik Hubungan antara Waktu dengan Lendutan (δ)

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara waktu dan lendutan :

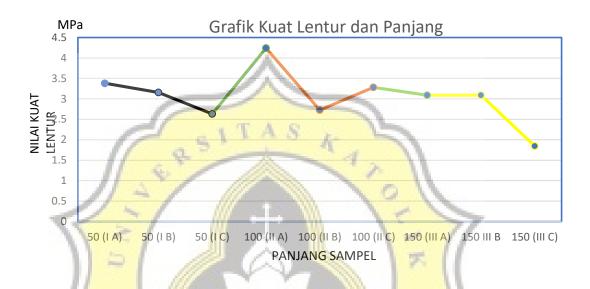


Gambar 4.2.36 Gam<mark>bar perbandingan hu</mark>bungan antar<mark>a Lendutan</mark> dan waktu III C

Berdasarkan grafik gambar 4.2.35, diketahui bahwa dari pengujian kuat lentur pada sampel yang ketiga (III C), menghasilkan lendutan yang paling besar yaitu 2,882 mm, pada saat waktu mencapai 1 menit 04 detik.

4.2.5 Grafik Hubungan Antara Panjang Benda Uji dan Hasil Kuat Lentur

Berikut ini merupakan grafik hubungan antara Panjang benda uji dan hasil kuat lentur:



Gambar 4.2.5 Gambar perbandingan hubungan antara Kuat Lentur dan Panjang Benda Uji

Pada benda uji dengan panjang 50 cm untuk uji pertama (I A) memiliki nilai kuat lentur sebesar 3,382 MPa, pada benda uji kedua (I B) mengalami penurunan dengan nilai kuat lentur 3,154 MPa dan mengalami penurunan nilai kuat lentur kembali untuk benda uji ketiga (I C) dengan nilai kuat lentur 2,631 MPa. Rata-rata nilai kuat lentur untuk benda uji dengan panjang 50 cm yaitu 3,056 MPa.

Kemudian nilai kuat lentur kembali naik pada saat memasuki benda uji dengan panjang 100 cm untuk benda uji pertama (II A) dengan nilai kuat lentur 4,24 MPa. Nilai kuat lentur menurun pada benda uji kedua (II B) dengan nilai kuat lentur 2,726 MPa, nilai kuat lentur kembali naik dengan nilai 3.281 MPa pada benda uji ketiga (II C).

Nilai kuat lentur pada benda uji dengan panjang 150 untuk benda uji pertama (III A) dan kedua (III B) memiliki nilai kuat lentur yang sama yaitu 3,087 MPa, mengalami penurunan dari nilai kuat lentur benda uji II C. Sementara nilai kuat lentur untuk benda uji ketiga (III C) mempunyai nilai kuat lentur 1,845 MPa, mengalami penuruan nilai kuat lentur dari benda uji sebelumnya.

Berdasarkan grafik diatas, bisa dilihat bahwa hasil kuat lentur yang didapat tidak selalu meningkat. Pada penelitian ini, benda uji dengan berukuran paling kecil yaitu $50 \times 7,5 \times 20$ cm mampu menerima beban yang paling tinggi dibandingkan dari benda uji yang lainnya, namun pada perhitungan kuat lentur hasil dari benda uji yang berukuran $50 \times 7,5 \times 20$ cm lebih kecil dari benda uji berukuran $100 \times 7,5 \times 20$ cm. Hal ini dikarenakan juga dalam perhitungan tersebut ukuran benda uji bisa mempengaruhi hasil dari kuat lentur tersebut.

OFGIJA

4.3.Rekapitulasi Data

1. Hasil Pengujian Kuat Lentur Balok

Tabel 4.3.1 Hasil Kuat Lentur Balok

No	Kode	Tanggal	Gaya	Panjang	Lebar	Tinggi	Berat	Panjang	Lendutan	Kuat	Rata-
	Benda	Pengujian	Tekan	Balok	Balok	Balok	Balok	Bentang	(mm)	Lentur	Rata
	Uji		(P) (kN)	(mm)	(b)	(h)	(kg)	antar 2		(MPa)	
			/	1 4	(mm)	(mm)	1	tumpuan (L)			
				-/	///	/ . `	M	(mm)			
1	IA	18-09-	10,8216	500	200	75	5,4	350	6,658	3,382	
		2017		5/	JIII	44		1-			
2	IB	18-09-	10,0868	500	200	75	5,51	350	3,26	3,154	3,056
		2017	- //	1		A A			A.		ĺ
3	IC	18-09-	8,8409	500	200	75	4,89	350	4,03	2,631	
		2017		AW					//		
4	IIA	18-09-	5,4776	1000	200	75	9,62	850	2,204	4,24	
		2017		0 1	. /		1	1 4 1			
5	IIB	18-09-	3,4736	1000	200	75	10,64	850	1,926	2,726	3,416
		2017			9 7						,
6	IIC	18-09-	4,2084	1000	200	75	10,26	850	3,274	3,281	
		2017			-		//				
7	IIIA	28-09-	2,4382	1500	200	75	15,85	1350	3,682	3,087	2,674
		2017									

8	IIIB	28-09-	2,4382	1500	200	75	15,68	1350	2,882	3,087
		2017				A				
9	IIIC	28-09-	1,028	1500	200	75	15,47	1350	4,236	1.845
		2017		1						

